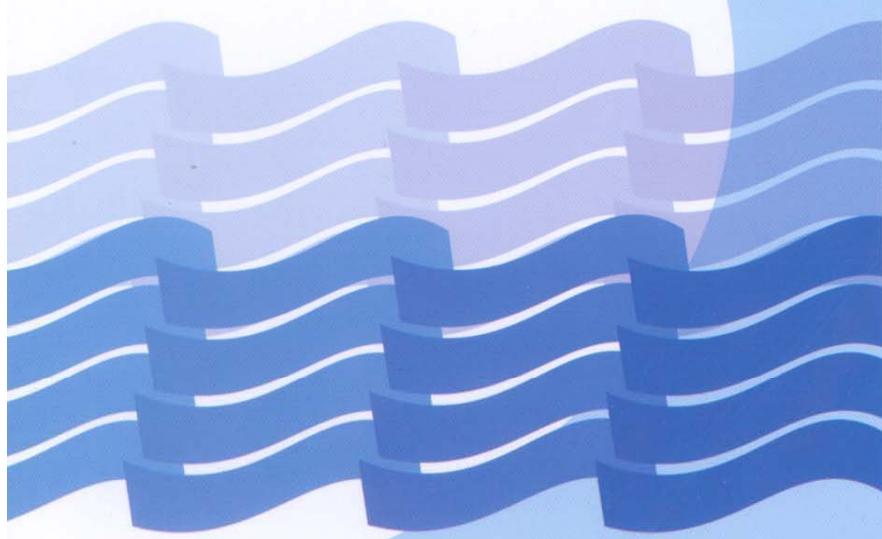




وزارت نیرو
معاونت امور آب و آبخا
دفتر مهندسی و معماری فنی
آب و آبخا

پیش‌نویس

بازنگری و تکمیل نقشه‌های تیپ اینیه شبکه‌های آبیاری و زهکشی (جلد اول)



پیش‌نویس

بازنگری و تکمیل نقشه‌های تیپ ابنيه
شبکه‌های آبیاری و زهکشی
(جلد اول)

خرداد ماه ۱۳۹۱

نشریه شماره ۱ - ۳۹۹ - الف

بسمه تعالی

پیشگفتار

امروزه نقش و اهمیت ضوابط ، معیارها و استانداردها و آثار اقتصادی ناشی از به کارگیری مناسب و مستمر آنها در پیشرفت جوامع ، تهیه و کاربرد آنها را ضروری و اجتناب ناپذیر ساخته است . نظر به وسعت دامنه علوم و فنون در جهان امروز ، تهیه ضوابط ، معیارها و استانداردها در هر زمینه به مجامع فنی - تخصصی واگذار شده است .

با در نظر گرفتن مراتب فوق و با توجه به شرایط اقلیمی و محدودیت منابع آب در ایران ، تهیه استاندارد دربخش آب از اهمیت ویژه‌ای برخوردار بوده و از این رو طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور وزارت نیرو با همکاری معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی رییس جمهور به منظور تامین اهداف زیر اقدام به تهیه استانداردهای صنعت آب نموده است :

- ایجاد هماهنگی در مراحل تهیه ، اجرا ، بهره برداری و ارزشیابی طرح ها

- پرهیز از دوباره کاری و اتلاف منابع مالی و غیر مالی کشور

تدوین استانداردهای صنعت آب با در نظر داشتن موارد زیر صورت می گیرد :

- استفاده از تخصص ها و تجارب کارشناسان و صاحب نظران شاغل در بخش عمومی و خصوصی

- استفاده از منابع و مأخذ معتبر و استانداردهای بین المللی

- بهره گیری از تجارب دستگاه های اجرایی ، سازمان ها ، نهادها ، واحدهای صنعتی ، واحدهای مطالعه ، طراحی و ساخت

- توجه به اصول و موازین مورد عمل موسسه استاندارد و تحقیقات صنعتی ایران و سایر موسسات معتبر تهیه کننده استاندارد

استانداردها ابتدا به صورت پیش‌نویس برای نظرخواهی منتشر شده و نظرات دریافتی پس از بررسی تیم تهیه کننده و گروه نظارت در نسخه نهایی منظور خواهد شد .

امید است کارشناسان و صاحب نظرانی که فعالیت آنها با این رشته از صنعت آب مرتبط می باشد ، با توجهی که مبذول می فرمایند این پیش‌نویس را مورد بررسی دقیق قرار داده و با ارائه نظرات و راهنمایی های ارزنده خود به دفتر طرح ، این دفتر را در تنظیم و تدوین

متن نهایی یاری و راهنمایی فرمایند .

این نشریه برای استفاده کارشناسان ، مهندسان مشاور ، دفاتر فنی و سایر دست اندکاران مهندسی آب تهیه شده است .

هدف اصلی این نشریه فراهم آوردن امکان طراحی سریع سازه های همسان شبکه های آبیاری می باشد که ضوابط مفصل طراحی بعضی از انواع آنها در نظریات جداگانه ای ارائه شده لذا مباحث مربوط به ضوابط طراحی هیدرولیکی حتی المقدور خلاصه و در حد کفايت ارائه شده است . در مواد دیکه در این نشریه برای یك سازه با عملکرد هیدرولیکی مشخص دو یا چند طرح مقاولات معرفی شده باشد انتخاب نوع مناسب سازه براساس شرایط پروژه به لحاظ هیدرولیکی ، آبینی و امکانات بهره برداری و نگهداری خواهد بود که مهندس طراح در مورد آن تصمیم گیری می نماید .

در تدوین نشریه حاضر کوشش شده است که نکات اصلی طراحی هیدرولیکی و سازه های همراه با کلیه روابط مورد نیاز طراحی به طور کامل ارائه گردد و حتی المقدور طراح را از مراجمه به سایر منابع بی نیاز سازد . بنابراین پیشنهاد می گردد که طراحان با توجه به ویژگی ها و شرایط پروژه بعد از انتخاب نوع سازه روشهای گام به گام طراحی هیدرولیکی و سازه ای را دنبال نمایند . با توجه به تنوع سازه های مبتنی طراحی هیدرولیکی آنها به تفصیل گرفته شده است .

در این نشریه برای سازه هایی که امکان ارائه نقشه و مشخصات سازه برای ظرفیت ها و شرایط مختلف هیدرولیکی وجود داشته ، مشخصات هیدرولیکی و ابعاد سازه ای برای حالت های مختلف ارائه شده است (بخش سوم - آثارهای قائم ، آثارهای مایل ، آثارهای لوله ای ، زیرگذر های کanal از جاهد) . به منظور انتخاب سازه در این بخش شناخت نوع جریان الزامیست . در این راستا در بخش دوم این نشریه برای جریان های زیر بحرانی و ظرفیت های تا ۵ متر مکعب در ثانیه در شرایط مختلف استقرار کanal ، مشخصات هیدرولیکی و سازه ای آورده شده است طراح بآ داشتن میزان ظرفیت عبوری و شبی استقرار کanal قدر خواهد بود بدون انجام محاسبات ، مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کanal و سازه مورد نظر را انتخاب نماید . در سازه هایی که امکان ارائه مشخصات هیدرولیکی و سازه های برای ظرفیت های مختلف وجود نداشته ، برای یك شرایط انتخابی طراحی هیدرولیکی و سازه ای بعنوان نمونه انجام گرفته و طراح قادر خواهد بود این روند را برای شرایط مورد نظر خود گام به گام انجام و در نهایت با دستیابی به مشخصات هیدرولیکی و سازه های ، جداول مشخصات را که در نقشه های سازه ارائه گردیده تکمیل نماید .

ضوابط طراحی سازه ای برای کلیه سازه های این نشریه عمومیت داشته و کلیات آن در بخش اول این نشریه آمده است .

علاوه بر آن در این نشریه محاسبات مربوط به احجام سازه های المقدور یکنواخت شده و به صورت یك راهنمای مفید ، برآورده صحیح احجام اجرایی سازه را میسر می سازد .

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زمکش شامل مجموعه ای از سازه های مورد نیاز شبکه های آبیاری و زمکش در این زمینه می باشد . بر اساس این ضوابط امکان طراحی تعدادی از سازه های همسان که به گرات در اکثر طرح های آبیاری مورد استفاده قرار می گیرند به صورت استاندارد فراهم شده تا علاوه بر یکنواخت نمودن طراحی سازه های امکان متره و برآورده احجام آنها در زمان طراحی و یا نظارت نیز به سهولت امکان پذیر باشد .

نشریه شماره ۱۰۷ دفتر تحقیقات و معیارهای فنی سازمان برنامه و بودجه تحت عنوان ضوابط و معیارهای فنی شبکه های آبیاری و زمکش نقشه های تیپ سازه های فنی طی دستور العمل شماره ۲۲ - ۳۹۲،۵۶ - ۱ - ۹۴۷ به دستگاه های اجرایی و مهندسان مشاور ابلاغ گردیده تا ضوابط و معیارهای مندرج در آن را ضمن تطبیق با شرایط کار خود در طرح های عمرانی مورد استفاده قرار دهدن .

سازه های ارائه شده در این نشریه ، مربوط به کانال های آبیاری با ظرفیت کمتر از ۳ متر مکعب در ثانیه و فقط برای سازه های هیدرولیکی تیپ U.S.B.R. می باشد و انواع سازه های آبگیری مجهز به دریچه های مدول یا قطاعی ، سازه های تنظیم سطح آب با سریز ثابت یا با عملکرد هیدرولیکی و بدون مانور دستی یا موتوری و هنجینی سازه های آبگیری با مدول که در سطح کشور رایج بوده و به لحاظ بهره برداری مورد استقبال قرار گرفته اند ، در آن ارائه نشده است .

بانوچه به گذشت بیش از ۱۵ سال از اولین چاپ آن بازنگری و تکمیل این نشریه توسط دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا در دستور کار قرار گرفت . اهداف اصلی بازنگری و تکمیل نشریه به شرح زیر خلاصه می گردد .

- ارائه ضوابط طراحی هیدرولیکی سازه ها
- ارائه ضوابط طراحی سازه ای سازه ها
- ارائه نقشه های اجرایی

- ارائه ظرفیت طراحی سازه ها از ۳ متر مکعب به ۵ متر مکعب در ثانیه

- اضافه تدوین سازه هایی که در حال حاضر در نشریه ۱۰۷ وجود ندارند و اکنون در سطح کشور رایج بوده و به لحاظ بهره برداری از اهمیت بالایی برخوردار می باشند

نشریه حاضر شامل مجموعه ای از تعاریف ، موارد کاربرد ، ضوابط طراحی هیدرولیکی و سازه ای ، نقشه های همسان و سایر مشخصات مورد نیاز سازه های آبیاری در ۸ بخش شامل بخش های زیر تهیه شده است .

- بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد
- بخش پنجم : آبگیرها
- بخش دوم: مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه های کanalها
- بخش ششم : سازه های حفاظتی
- بخش هفتم : سازه های اندازه گیری جریان
- بخش هشتم : سازه های زمکش
- بخش چهارم : سازه های تنظیم سطح آب

توضیحات :

بازنگری شماره :	شماره نقشه :	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زمکش
تاریخ :	شماره شیت :	بخش :
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه : مقدمه

()

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی رییس جمهور

وزارت نیرو

معاونت نظارت راهبردی
دفتر نظام فنی اجرایی
دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

تهیه و کنترل

مجری : شرکت مهندسی مشاور مهاب قدس

مؤلف اصلی : آقای عنایت الله فراهانی

فوق لیسانس مهندسی تاسیسات آبیاری

شرکت مهندسی مشاور مهاب قدس

- فوق لیسانس مهندسی عمران - آب
- فوق لیسانس مهندسی عمران - سازه های هیدرولیکی
- فوق لیسانس مهندسی عمران - سازه های هیدرولیکی
- لیسانس مهندسی عمران - عمران
- لیسانس مهندسی آبیاری
- لیسانس مهندسی عمران - عمران
- لیسانس مهندسی عمران
- کارشناس فنی
- کارشناس فنی
- کاردان فنی

- شرکت مهندسی مشاور مهاب قدس

اعضای گروه تهیه کننده :

- آقای فرانکلین بنیامین
- خانم نازی پذیرا
- آقای فرشید جهان فخر
- آقای امیر رحمانی
- آقای عباس ریخته چی
- خانم پریسا صادقیان
- آقای جعفر ظفری
- آقای البریک آساطوریان
- آقای هویک ساروپیان
- خانم فاطمه تدبیر

اعضای گروه نظارت :

- آقای احمد جعفری
- آقای محمد کاظم سیاهی
- آقای ایرج غلامی علم

اعضای گروه تایید کننده (کمیته تخصصی آبیاری و زهکشی طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور) :

- فوق لیسانس مهندسی آبیاری و زهکشی وزارت نیرو
- فوق لیسانس مهندسی آبیاری و زهکشی وزارت جهاد کشاورزی
- فوق لیسانس مهندسی آبیاری و زهکشی شرکت مهندسی مشاور مهاب قدس
- فوق لیسانس مهندسی آبیاری و زهکشی شرکت مادر تخصصی مدیریت منابع آب ایران
- لیسانس مهندسی عمران شرکت پانیر
- فوق لیسانس مهندسی آبیاری و زهکشی شرکت مهندسین مشاور بندام
- فوق لیسانس مهندسی آبیاری و زهکشی شرکت مهندسین مشاور پژوهاب
- طرح تهیه ضوابط و معیارهای فنی صنعت آب کشور-وزارت نیرو
- دکترای علوم اجتماعی شرکت مهندسین مشاور آبیاری نواور صحراء
- دکترای منابع آب دانشگاه تربیت مدرس

- آقای سید اسدالله اسدالله
- آقای عبدالحسین بهنامزاده
- آقای محمد صادق جعفری
- آقای سید مجتبی رضوی نبوی
- آقای مهرداد زریاب
- آقای محمد کاظم سیاهی
- آقای محمد حسن عبدالله شمشیرساز
- خانم انسیه محربی
- آقای احمد محسنی
- آقای محمد جواد منعم

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه :	پازنگری شماره :
بخش :	شماره ثبت :	تاریخ :
عنوان نقشه :	مقیاس :	تصویب :



معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی رئیس جمهور

معاونت نظارت راهبردی
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

فهرست مندرجات

بخش چهارم : سازه های تنظیم سطح آب

- تنظیم کننده های سطح آب با دریجه کشویی
- تنظیم کننده های سطح آب با دریجه قطاعی (رادیال)
- تنظیم کننده های سطح آب با دریجه آمیل
- تنظیم کننده های سطح آب با دریجه آویو
- تنظیم کننده های سطح آب با دریجه آویس
- تنظیم کننده های سطح آب با سریز ثابت بتنی (مستقیم ، مورب و نوک مرغابی)
- تنظیم کننده های شکاف دار (CONTROL NOTCH)

بخش پنجم : آبگیرها

- سازه های آبگیر از نوع دریجه کشویی
- سازه های آبگیر از نوع روزنه ای با بار هیدرولیک ثابت (C.H.0)
- سازه های آبگیر با دریجه مدول (از نوع تیربیک)
- جعبه تقسیم ها

بخش ششم : سازه های حفاظتی

- زیر گذرها از کانال
- سریز های جانبی با هرز آبرو
- سازه های انتهایی
- رو گذرها از کانال
- آشاره های مایل با سنگ چین (RIP RAP)

بخش هفتم : سازه های اندازه گیری جریان

- سریز ها

بخش هشتم : سازه های اتصال و تخلیه زهکش های روباز

- مبانی طراحی سازه ای

بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد

- ضوابط طراحی سازه ای
- اطلاعات عمومی (میلگرد ، بتن ، خاکریز و بی کنی)
- جزئیات آرماتور گذاری
- توضیحات عمومی
- تجهیزات اینسی (زنجیر حفاظتی ، پله های نجات ، فنس حفاظتی و شبکه آشغالگیر)
- تجهیزات اینسی (نرده حفاظتی ، نرده بان)
- جزئیات دریجه ها و صفحه های آب بند و شیر یک طرفه (FLAP VALVE WEEPS)
- جزئیات آبرو دیوار (WEEP HOLE) ، اشل اندازه گیری (STAFF GAUGE)
- لوله ها و اتصالات مربوطه

بخش دوم : مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانالها

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- مشخصات هیدرولیکی کانالها در جریانهای زیر بحرانی
- مقاطع عرضی تیپ

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب

- آشاره های قائم (برای اختلاف ارتفاعهای 0.50 ، 0.75 ، 1.00 ، 1.25 و 1.50 متر)
- آشاره های مایل (برای اختلاف ارتفاعهای 1.50 ، 2.00 ، 2.50 ، 3.00 و 3.50 متر)
- تندآب ها
- آشاره های مایل مانع دار (BAFFLE APRON DROP)
- آشاره های لوله ای
- از رزی گیرها (جهت تبدیل جریان فوق بحرانی به زیر بحرانی)
- زیرگذر های کانال از جاده
- سیفون های معکوس

توضیح :

- با توجه به حجم بالای نقشه های این استاندارد ، بخش های اول ، دوم و سوم در جلد اول و بخش های چهارم ، پنجم ، ششم ، هفتم و هشتم در جلد دوم ارائه شده است .

توضیحات :

بازنگری شاره :	شاره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	شاره شبیت :	بخش :
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه :

دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و مهارات های فنی آب و آبآسا	وزارت نیرو
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریاست جمهوری	جمهوری اسلامی ایران	())

فهرست مطالب - جلد اول

شماره نقشه ها

شماره نقشه ها بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب

بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد

	آبشار های مایل	I-1-1~6	I-2-1	I-2-2	I-2-3	I-2-4	I-2-5	I-2-6	I-2-7	I-2-8~9	
III-ID-1-1~6	- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای										- ضوابط طراحی سازه ای
III-ID-2-1~7	- جداول انتخاب آبشار های مایل										- اطلاعات عمومی (میلگرد ، بتن ، خاکریز و بین کنی)
III-ID-3-1~5	- آبشار مایل (بلان و مقاطع و جزئیات)										- جزئیات آرماتور گذاری
III-ID-4-1~2	- نمونه برآورد احجام و مقادیر										- توضیحات عمومی
III-ID-5-1~10	- مشخصات سازه ای تیپ های آبشار های مایل (۰,۲۰۰ ، ۰,۳۵۰ ، ۰,۴۰۰ متری)										- تجهیزات آینه ای (زنجیر حفاظتی ، پله های نجات ، فن حفاظتی و شبکه آشفتگیر)
											- تجهیزات آینه ای (نرده حفاظتی ، نرده بان)
											- جزئیات دریچه ها و صفحه های آب بند و شیر یک طرفه (FLAP VALVE WEEPS)
											- جزئیات آبرو دیوار (STAFF GAUGE)
											- لوله ها و اتصالات مربوطه
	تندآب ها										

	شماره نقشه ها	شماره نقشه ها کانالها	شماره نقشه ها								
III-CH-1-1~10	- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای										- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
III-CH-2-1~6	- تندآب ها (بلان و مقاطع و جزئیات)										- مشخصات هیدرولیکی کانالها در جریانهای زیر بحرانی
III-CH-3-1~4	- نمونه برآورد احجام و مقادیر										- مقاطع عرضی تیپ

	آبشار های مایل مانع دار	شماره نقشه ها	شماره نقشه ها	شماره نقشه ها	آبشار های قائم
III-BAD-1-1~8	- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای				
III-BAD-2-1~2	- آبشار های مایل مانع دار (بلان و مقاطع و جزئیات)				
III-BAD-3-1~4	- نمونه برآورد احجام و مقادیر				

	آبشار های لوله ای	III-VD-1-1~6	III-VD-2-1~7	III-VD-3-1~3	III-VD-4-1~2	III-VD-5-1~3	III-VD-6-1~3	III-VD-7-1~2	III-VD-8-1~3		
III-PD-1-1~7	- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای										- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
III-PD-2-1~3	- جداول انتخاب آبشار های لوله ای										- جداول انتخاب آبشار های قائم
III-PD-3-1~3	- آبشار های لوله ای (بلان و مقاطع و جزئیات)										- آبشار قائم بدون بلوك (بلان و مقاطع)
III-PD-4-1~4	- نمونه برآورد احجام و مقادیر										- نمونه برآورد احجام و مقادیر آبشار قائم بدون بلوك (۰,۷۵ ، ۰,۵۰ و ۰,۱۰ متری)
III-PD-5-1~9	- مشخصات سازه ای تیپ های آبشار های لوله ای (۰,۱۰۰ ، ۰,۱۵۰ ، ۰,۲۰۰ ، ۰,۲۵۰ ، ۰,۳۰۰ ، ۰,۳۵۰ ، ۰,۴۰۰ و ۰,۴۵۰ متری)										- آبشار قائم با بلوك (بلان و مقاطع)
											- نمونه برآورد احجام و مقادیر آبشار قائم با بلوك (۰,۷۵ ، ۰,۵۰ و ۰,۱۰ متری)
											- مشخصات سازه ای تیپ های آبشار های قائم با بلوك (۰,۱۰۰ ، ۰,۱۵۰ و ۰,۲۰۰ متری)

توضیحات :	شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :
شماره شیت	نام اختصاری سازه
شماره نقشه	نام بخش
III-PD-5-1~9	

بازنگری شاره :	شماره نقشه :	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	الف	بخش :
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه :

(۱)	جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریاست جمهوری	وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

فهرست مطالب - جلد اول

شماره نقشه ها

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب

سیفون های معکوس

- میانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- بلان و مقاطع و جزئیات سیفون کوتاه با مقطع دایره ای
- نمونه برآورده احجام و مقادیر سیفون کوتاه با مقطع دایره ای
- بلان و مقاطع و جزئیات سیفون بلند با مقطع دایره ای
- نمونه برآورده احجام و مقادیر سیفون بلند با مقطع دایره ای
- بلان و مقاطع و جزئیات سیفون کوتاه با مقطع باکس
- نمونه برآورده احجام و مقادیر سیفون کوتاه با مقطع باکس
- بلان و مقاطع و جزئیات سیفون بلند با مقطع باکس
- آب نما (بلان و مقاطع)
- نمونه برآورده احجام و مقادیر سیفون بلند با مقطع باکس

شماره نقشه ها

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب

انرژی گیرها (جهت تبدیل جریان فوق بحرانی به زیر بحرانی)

- میانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- انرژی گیرها (بلان و مقاطع)
- نمونه برآورده احجام و مقادیر

زیرگذر های کanal از جاده

- میانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- جداول انتخاب زیرگذر های کanal از جاده
- زیرگذر کanal از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای) بلان و مقاطع و جزئیات
- نمونه برآورده احجام و مقادیر زیرگذر کanal از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای)
- مشخصات سازه های تیپ های زیرگذر کanal از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای)
- زیرگذر کanal از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای) بلان و مقاطع و جزئیات
- نمونه برآورده احجام و مقادیر زیرگذر کanal از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای)
- مشخصات سازه های تیپ های زیرگذر کanal از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای)
- زیرگذر کanal از جاده با مقطع جعبه ای (بلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورده احجام و مقادیر زیرگذر کanal از جاده با مقطع جعبه ای
- مشخصات سازه های تیپ های زیرگذر کanal از جاده با مقطع جعبه ای

توضیحات :	
شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :	
شماره شیت	نام اختصاری سازه
شماره نقشه	نام بخش

III-CU-6-1~2

بازنگری شاره:	شماره نقشه:	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ:	ب	بخش :
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه :

فهرست مطالب - جلد اول

وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و مهارات های فنی آب و آبفا	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریاست جمهوری	جمهوری اسلامی ایران
------------	----------------------	--	---	---------------------

فهرست مطالب - جلد دوم

شماره نقشه ها

بخش چهارم : سازه های تنظیم سطح آب

تنظیم کننده های سطح آب با دریجه آویو

IV-AVIO-1-1~9

IV-AVIO-2-1~2

IV-AVIO-3-1~4

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- تنظیم کننده های سطح آب با دریجه آویو (پلان و مقاطع و جزئیات)

- نمونه برآورد أحجام و مقادیر

تنظیم کننده های سطح آب با دریجه آویو

IV-AVIS-1-1~11

IV-AVIS-2-1~2

IV-AVIS-3-1~4

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- تنظیم کننده های سطح آب با دریجه آویس (پلان و مقاطع و جزئیات)

- نمونه برآورد أحجام و مقادیر

تنظیم کننده های سطح آب با سرریز ثابت بتنی

IV-CHW-1-1~9

IV-CHW-2-1~4

IV-CHW-3-1~4

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- تنظیم کننده های سطح آب با سرریز ثابت بتنی (پلان و مقاطع و جزئیات)

- نمونه برآورد أحجام و مقادیر

تنظیم کننده های شکافدار

IV-CN-1-1~4

IV-CN-2-1

IV-CN-3-1~3

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- تنظیم کننده های شکافدار (پلان و مقاطع و جزئیات)

- نمونه برآورد أحجام و مقادیر

توضیحات : شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :

شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :
 شماره شیت
 شماره نقشه
 نام بخش
 IV-AM-3-1~4

شماره نقشه ها

بخش چهارم : سازه های تنظیم سطح آب

تنظیم کننده های سطح آب با دریجه کشوئی

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- تنظیم کننده های سطح آب با دریجه کشوئی (ظرفیت عبوری تا ۲,۵ متر مکعب در ثانیه) پلان و مقاطع و جزئیات

- تنظیم کننده های سطح آب با دریجه کشوئی (ظرفیت عبوری از ۲,۵ تا ۵ متر مکعب در ثانیه) پلان و مقاطع و جزئیات

- نمونه برآورد أحجام و مقادیر (ظرفیت عبوری تا ۲,۵ متر مکعب در ثانیه)

تنظیم کننده های سطح آب با دریجه قطاعی (رادیال)

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- تنظیم کننده های سطح آب با دریجه قطاعی (رادیال) پلان و مقاطع و جزئیات (با سرریز جانبی)

- تنظیم کننده های سطح آب با دریجه قطاعی (رادیال) پلان و مقاطع و جزئیات (بدون سرریز جانبی)

- نمونه برآورد أحجام و مقادیر (با سرریز جانبی)

تنظیم کننده های سطح آب با دریجه آمیل

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- تنظیم کننده های سطح آب با دریجه آمیل (یک آمیل) پلان و مقاطع و جزئیات

- تنظیم کننده های سطح آب با دریجه آمیل (دو آمیل) پلان و مقاطع و جزئیات

- نمونه برآورد أحجام و مقادیر (یک آمیل)

IV-SG-1-1~10

IV-SG-2-1

IV-SG-2-2

IV-SG-3-1~2

IV-SG-3-3~4

IV-RA-1-1~8

IV-RA-2-1~2

IV-RA-2-3

IV-RA-3-1~4

IV-AM-1-1~9

IV-AM-2-1~2

IV-AM-2-3~5

IV-AM-3-1~4

شماره نقشه :

نام بخش :

تصویب :

مقیاس :

عنوان نقشه :

فهرست مطالب - جلد دوم



جمهوری اسلامی ایران

ماهوارت برنامه ریزی و ناظرخانه راهبردی ریاست جمهوری

وزارت ناظرخانه راهبردی

دفتر مهندسی و مهندسی اجرایی

دفتر نظام فنی اجرایی

فهرست مطالب - جلد دوم

شماره نقشه ها

بخش ششم : سازه های حفاظتی

زیر گذرها از کانال

- VI-CC-1-1~10 مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- VI-CC-2-1~3 زیرگذر از کانال با مجرای لوله ای (پلان و مقاطع و جزئیات)
- VI-CC-2-4~6 زیرگذر از کانال با مجرای جعبه ای (پلان و مقاطع و جزئیات)
- VI-CC-3-1~3 نمونه برآورد احجام و مقادیر

سرریز های جانبی با هرز آبرو

- VI-SW-1-1~9 مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- VI-SW-2-1~2 سرریز های جانبی با هرز آبرو (پلان و مقاطع و جزئیات)
- VI-SW-3-1~4 نمونه برآورد احجام و مقادیر

سازه های انتهایی

- VI-EP-1-1~6 مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- VI-EP-2-1~3 سازه های انتهایی (پلان و مقاطع و جزئیات)
- VI-EP-3-1~2 نمونه برآورد احجام و مقادیر

روگذرها از کانال

- VI-OP-1-1~8 مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- VI-OP-2-1~4 روگذرها از کانال (پلان و مقاطع و جزئیات)
- VI-OP-3-1~3 نمونه برآورد احجام و مقادیر

شماره نقشه ها

- V-T0-1-1~6
- V-T0-2-1~3
- V-T0-3-1~3

- V-CHO-1-1~7
- V-CHO-2-1~5
- V-CHO-3-1~4

- V-NEY-1-1~9
- V-NEY-2-1~3
- V-NEY-2-4
- V-NEY-3-1~4

- V-DB-1-1~9
- V-DB-2-1~2
- V-DB-3-1~2

بخش پنجم : آبگیرها

سازه های آبگیر از نوع دریجه کشوبی

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- سازه های آبگیر از نوع دریجه کشوبی (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

سازه های آبگیر از نوع روزنه ای با بار هیدرولیک ثابت (C.H.0)

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- سازه های آبگیر از نوع روزنه ای با بار هیدرولیک ثابت (C.H.0) (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

سازه های آبگیر با دریجه مدول (از نوع نیربیک)

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- سازه های آبگیر با دریجه مدول (از نوع نیربیک) (پلان و مقاطع و جزئیات)
- کارگذاری دریجه مدول
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

جعبه تقسیم ها

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای
- جعبه تقسیم ها (پلان و مقاطع و جزئیات)
- نمونه برآورد احجام و مقادیر

توضیحات :	شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :		
شماره شیت	-		
شماره نقشه	-		
نام بخش	-		

VI-OP-3-1~3

بازنگری شاره :	شماره نقشه :	شماره های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	د	بخش :
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه :

فهرست مطالب - جلد دوم

جهودی اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریاست جمهوری
وزارت نظارت راهبردی	وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و مهندسی امنیت آب و آبفا

فهرست مطالب - جلد دوم

شماره نقشه ها

بخش ششم : سازه های حفاظتی

آثارهای مایل با سنگ چین

VI-SRCD-1-1~3

VI-SRCD-2-1

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- آثارهای مایل با سنگ چین (بلان و مقاطع و جزئیات)

شماره نقشه ها

بخش هفتم : سازه های اندازه گیری جریان

سازه های اندازه گیری

VII-WE-1-1~5

VII-WE-2-1~3

VII-WE-3-1~2

- مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

- سازه های اندازه گیری (بلان و مقاطع و جزئیات)

- نمونه برآورد احجام و مقادیر

بخش هشتم : سازه های اتصال و تخلیه زهکش های روبرو

VIII-DRAIN-1-1~5

مبانی طراحی سازه ای

توضیحات :	شماره گذاری نقشه ها بصورت ذیل انجام گرفته است :
شماره شیت	نام اختصاری سازه
شماره نقشه	نام بخش
VII-WE-3-1~2	

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه :	بازنگری شماره :	نام:
	شماره شیت :	تاریخ :	بخش :
	مقياس :	تصویب :	عنوان نقشه :

وزارت نیرو	وزارت نیرو	جمهوری اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی رییس جمهور
دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا		



جمهوری اسلامی ایران

بخش اول

توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد

ضوابط طراحی سازه‌ای به منظور ارائه روشها و راهکارهای طراحی سازه‌ای اینه فنی ارائه گردیده است تا بتواند پس از تدوین و تکمیل خواهد شد. خواهند که در گزارش حاضر ارائه مورد نظر را تکمیل و در مجموعه مورد نظر ارائه نماید.

در طراحی سازه‌ای اینه فنی شبکه‌های آبیاری و زهکشی، با توجه به بند ۲-۱-۲ آئین نامه بنی ایران (آب)، سمن شده است از خواه موجود در این آئین نامه (آب) استفاده شود. خواهی که در گزارش حاضر ارائه شده با استفاده از آئین نامه بنی ایران و شرایط ۱۰۷ و ۱۳۲ و ۳۱۲ سازمان مدیریت و برنامه‌ریزی کشور و همچنین استاندارد U.S.B.R. جمع بندی و ارائه می‌گردد.

۲ - خواص پتن و فولاد

۴-۲ خصوصیات مواد تشکیل دهنده پتن

در تعیین خصوصیات مواد تشکیل دهنده پتن که شامل سیمان، سنگدانه‌ها، آب و مواد افزودنی می‌باشد، از نصل سوم آئین نامه بنی ایران (آب) استفاده خواهد شد.

۴-۳ پندتی پتن

در طراحی سازه‌ای اینه فنی شبکه‌های آبیاری و زهکشی، عدالت از رده پتن‌های زیر استفاده خواهد شد.

پتن رده C25: از این رده پتن، در اینه ها و خوشه‌های کوچک استفاده می‌شود. هستا در پوشش کانالها و زهکشها از جمله کالورت‌ها سیفون‌ها و ... استفاده می‌شود. همچنین ملات سازه‌ای سنگی نیز این نوع است.

پتن رده C20: از این رده پتن، در اینه ها و خوشه‌های کوچک استفاده می‌شود. هستا در پوشش کانالها در مناطق که دارای آب و هوای نیمه خشک است، حداقل نسبت وزنی کانالها در مناطق که دارای آب و هوای متداول برآبرد ۶/۶، می‌باشد.

پتن رده C16: از این رده پتن، می‌توان برای پوشش بتن کانالها در مناطق که دارای آب و هوای نیمه خشک است، استفاده نمود.

پتن مگر (رده C8): بنتی است که در زیر سازه‌های مختلف به منظور یکنواخت گردان سطح خاک بهت برخیز سازه‌ها در صورتی که خاک منطقه دارای نکهای خورنده پتن باشد، استفاده می‌شود.

پتن مگر (رده C6): از این پتن، در زیر سازه‌های مختلف در شرایط متغیر استفاده خواهد شد.

۳-۲ مقاومت فشاری مشخصه پتن

مقاومت فشاری رده پتن‌های معرفی در اینه فنی تیپ شبکه‌های آبیاری و همچنین میزان سیمان مورد نیاز آنها مطابق جدول شماره ۱ خواهد بود.

مقادیر فشاری رده پتن‌های مورد نیاز ای به قدر ۱۵ سانتی متر و از طبق ۲۰ سانتی متر (کیلوگرم در سانتی متر من)	سیمان مورد نیاز (کیلوگرم در سانتی متر من)	رده پتن
250	350	C25
200	300	C20
160	250	C16
80	200	(CB)
60	150	(C6)

جدول شماره ۱: مقاومت فشاری رده های مختلف پتن های مورد استفاده در اینه فنی تیپ شبکه های آبیاری و زهکشی

* چنانچه پتن در معرض تأثیر سولفات ها قرار گیرد، از سیمان تیپ (II) یا (V) استفاده خواهد شد.

تصریه: در پتن پوشش کانالها در مناطقی که دارای آب و هوای نیمه خشک است، حداقل نسبت وزنی آب به سیمان برآبرد ۷/۷، و در مناطق دارای آب و هوای متداول برآبرد ۶/۶، می‌باشد.

۴-۳ مقاومت گشته پتن

از مقاومت گشته پتن در طراحی سازه ای اینه فنی تیپ شبکه های آبیاری و زهکشی معرفت خواهد شد.

۴-۴ فولادهای سلحنج گشته

مشخصات فولادهای سلحنج گشته، در فصل چهارم آئین نامه بنی ایران ارائه شده است. در خصوص اینه فنی تیپ شبکه، عدالت از فولادهایی با مشخصات میلگردی ذوب آهن اصفهان، طبق جدول شماره ۲ استفاده خواهد شد.

مقادیر مجاز کفته (KG/cm ²)	ازدحام طول سین cm	خواص مکانیکی در آزمایش گفته		dough	گروه
		مقادیر گشته (KG/cm ²)	مقادیر گشته (KG/cm ²)		
1500	19	3000	5000	میلگرد آبدار	AII
2000	14	4000	6000	میلگرد سفت	AIIV

جدول شماره ۲: مشخصات میلگردی‌های مورد استفاده در طراحی

ابنیه فنی تیپ شبکه های آبیاری

۳- رفتار و طراحی اعضا پتن مسلح

۳-۱ رفتار و طراحی اعضا پتن مسلح تحت عرض

* موکدا* توصیه می‌شود که کلیه میلگردهای معرفی در پتن به استثنای خاموتها، از نوع آبدار پیچیده گروه (AII) با معادل آن باشد. در مورد خاموتها، باید از میلگرد ساده گروه (AIIV) استفاده نمود.

در طراحی سازه های آبیاری در برابر خشن، از روش تنش مجاز استفاده خواهد شد. رابطه کلی زیر برای محاسبه میلگرد خشن مورد استفاده قرار می‌گیرد:

$$A_s = \frac{M}{F_s J_d} \neq \frac{M}{F_s (\frac{7}{8})d}$$

M : لیگر خشن (KG.Cm)

a : عرض مقطع (cm)

F_s : تنش مجاز طبق جدول شماره ۲ (KG/cm²)

d : بازوی مقاوم داخلی (مقدار L مساوی ۷ اختیار می‌شود) (cm)

پس از بدست آوردن میلگرد خشن از رابطه فوق مقدار آن با حداقل فولاد خشنی که از رابطه زیر بدست می‌آید، مقایسه شده و در صورتی که A_{s,min} < A_s باشند از میلگرد حداقل در مقطع استفاده می‌شود:

$$A_{s,min} = \frac{14}{7} b \times d$$

میلگرد حداقل در مقطع (cm²)

A_{s,min} : میلگرد خشن فولاد (KG/cm²)

f_y : تنش جاری شدن فولاد (cm)

b : عرض مقطع (cm)

a : عرض مقطع (cm)

تصریه: در صورتی که مقدار فولاد پیش بینی شده در مقطع، بزرگتر با مسوی چهار سوم فولاد محاسبه شده براساس اختیارات خشن باشد، اختیار به رعایت حداقل فولاد می‌باشد.

توضیح: خواه طراحی با نظر طراح تعمیم می‌گردد.

۳-۲ رفتار و طراحی اعضا پتن مسلح تحت برش

در طراحی اعضا سازه های آبیاری برای برش، از روش تنش مجاز استفاده شده است.

برای طراحی هر سازه برای برش، از روش کام به کام کنترل و طراحی میلگردهای برش به شرح زیر استفاده می شود:

توضیحات :

بازنگری شماره :	I-1	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	۱	شماره شیوه :	بخش اول: توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد
تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: ضوابط طراحی سازه ای

(۱)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع

معاونت نظارت راهبردی

دفتر نظام فنی اجرایی

دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آباد

وزارت نیرو

گام اول : محاسبه تنش برشی اسی موجود :

$$F_s = \text{تنش مجاز میلگرد خاموت طبق جدول شماره } (KG/Cm^2) \times d \\ d = \text{ عرض مقطع (Cm)} \\ b_w = \text{عرض جانب (Cm)} \\ A_v = \text{سطح مقطع ساقهای خاموت (Cm}^2) \\ s = \text{فاصله خاموت ها (Cm)}$$

$$v = \frac{V}{b_w \times d}$$

$$V = \text{تنش برشی در مقطع (KG/Cm}^2) \\ V = \text{نیروی برشی در مقطع (KG)} \\ b_w = \text{عرض مقطع مستطیل (Cm)} \\ d = \text{ عرض مقطع (Cm)}$$

گام دوم : محاسبه تنش برشی قابل حمل نوشت بن (v) توسط رابطه زیر :

$$v_c = 0.29 \sqrt{f'_c} \quad (\text{سازه های معمولی}) \\ v_c = 0.25 \sqrt{f'_c} \quad (\text{کالورت ها})$$

v_c : مقاومت ۲۸ روزه نوونه استوانه ای بتن بر حسب KG/Cm^2 می باشد .

گام سوم : اگر $v < v_c$ باشد ، احتیاج به استفاده از خاموت نیست ، ولی طبق آینین نامه ، به غاطر شکل پذیری ، باید خاموت های حداقل زیر در مقطع قرار داده شوند ، دالها و شالوده ها از این فولاد حداقل سه متر می باشد .

$$\frac{A_v}{s} = \frac{3.5b_w}{f_y} \quad (\text{حداقل})$$

$$A_v = \text{سطح مقطع ساقهای خاموت (Cm}^2) \\ s = \text{فاصله خاموت ها (Cm)} \\ b_w = \text{عرض جانب (Cm)} \\ v_c = \text{تنش جاری شدن نوادر خاموت (KG/Cm}^2)$$

گام چهارم : اگر $v > v_c$ باشد ، تنش برشی حل شده نوشت میلگرد های برشی (v_s) ، از رابطه زیر محاسبه می گردد :

$$v_s = v - v_c < 1.06 \sqrt{f'_c}$$

اگر v_s از مقدار طرف راست تساوی تجاوز کند ، باید ابعاد مقطع بزرگتر در نظر گرفته شود .

گام پنجم : محاسبه مقدار خاموت های قائم :

$$V_s = v_s \times b_w \times d \\ \frac{s}{s} = \frac{V_s}{F_s \times d}$$

در صورتی که مقدار فوق از $\frac{A_v}{s}$ حداقل که در گام سوم محاسبه شد کمتر گردد ، می باید $\frac{A_v}{s}$ حداقل در محاسبه سطح مقطع و فاصله خاموتها منظور شود .

هرگاه $\frac{\sqrt{f'_c}}{b_w} < v_s < 1.06 \sqrt{f'_c}$ باشد ، s ، حداکثر مساوی $\frac{d}{4}$ و در غیر اینصورت مساوی $\frac{d}{2}$ انتخاب می شود .

تبصره : در عمل کمتر از خاموت های مایل استفاده می شود و میلگرد های مایل خم شده به عنوان یک عامل اطمینان ، علاوه بر خاموت های قائم محاسباتی در نظر گرفته می شوند .

نوشیغ : خواص طراحی نظری (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل طراحی می باشد و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تدبیر می گردد .

۳-۳-۳- طراحی میلگرد های حرارتی در مقطع

۳-۳-۳-۱- میلگردگاری یک لایه

ميلگردگاری یک لایه ، در شرایط زیر بکار برده می شود :

الف- برای ضخامت های کوچکتر از ۰- سانتی متر ، چنانچه فاصله درزها کمتر از ۰- متر باشد .

الف- ۱- سطوحی که در معرض آفات و سرما نباشد، ۳۵- درصد سطح مقطع بتن .

الف- ۲- سطوحی که در معرض آفات و سرما باشد، ۴۰- درصد سطح مقطع بتن .

ب- برای ضخامت های کوچکتر از ۰- سانتی متر ، چنانچه فاصله درزها بزرگتر از ۰- متر باشد :

ب- ۱- سطوحی که در معرض آفات و سرما نباشد، ۳۵- درصد سطح مقطع بتن .

ب- ۲- سطوحی که در معرض آفات و سرما باشد، ۴۰- درصد سطح مقطع بتن .

۳-۳-۳-۲- میلگردگاری دو لایه

ميلگردگاری دو لایه در شرایط زیر بکار می رود :

الف- برای ضخامت های بزرگتر با مساوی ۲۰ سانتی متر ، چنانچه فاصله درزها کمتر از ۰- متر باشد :

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه :	I-1	بازنگری شماره :	۰
بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد	شماره ثبت :	2	تاریخ :	
عنوان نقشه : خواص طراحی سازه ای	مقیاس :		تصویب :	

۹-۳- گفتار پوش در دالها و شالوده ها در قطعه بحرانی

در دالها و شالوده ها دو نوع پوش وجود دارد :

الف - پوش بخشی که همانند مبحث ۴-۳ می باشد، تفاوت آن در این است که وقتی نشست پوشی اسی ۷ از C کوچکتر باشد، اختیاج به تثبیت خاموت حداقل نمی باشد.

ب - پوش سوراخ کننده که در محیط پک منجع بسته به فاصله $\frac{d}{2}$ از برخارجی ستون محاسبه می گردد و از رابطه زیر بدست می آید :

$$V_p = \frac{N}{2d(a_1 + a_2 + 2d)}$$

N : نیروی محوری ستون (KG)

a_1 : ابعاد ستون (Cm)

a_2 : عرض موثر مقفلع (Cm)

نشست پوش سوراخ کننده قابل حمل توسط بن، از رابطه زیر بدست می آید :

$$V_{pc} = 0.25(1 + \frac{2}{\beta_c}) \sqrt{\beta_c} < 0.5 \sqrt{\beta_c}$$

β_c : نسبت ملخ بزرگتر ستون به ملخ کوچکتر

β_c^2 : مقاومت ۲۸ روزه نمونه استوانه ای (KG/Cm²)

در صورتی که $V_{pc} > V_p$ باشد، باید ضخامت دال با شالوده افزایش داده شود.

۳-۱-۳- ضخامت و ماهیجه مورد نیاز پاکش

به منظور پکتورات شدن و ضخامتگی سازه های تقاضی جاده با رعکش، ضخامت های حداقلی برای دیوارها با توجه به ابعاد و تعداد دهانه های باکس در جدول شماره ۶ پیش بینی شده است.

مهینین جهت تقویت ضخامت باکس در ناحیه پوش حداکثر به منظور جلوگیری از شکست ناشی از استقرار مستقیم بار روی باکس از يك طرف و سهولت در اجرا و قابل بندی از طرف دیگر، ماهیجه های در گوشه های داخلی باکس در نظر گرفته شده است که ابعاد آن بر حسب مورد ۴ در جدول شماره ۳ ارائه گردیده است.

ضخامت ماهیجه (متر)	ضخامت دیواره (متر)	ضخامت دهانه (متر)	
< 1	1.2	0.25	--
1-1.5	1.2	0.25	0.10x0.10
1.5-3.00	1.2	0.30	0.20x0.20
> 3	1.2	0.35	0.30x0.30

جدول شماره ۳ : ضخامت ماهیجه برای باکس ها

(۱) جمهوری اسلامی ایران

تعاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیود

تعاونت نظارت و راهبردی

دفتر مهندسی و معیارهای قلم آب و آفنا

وزارت نیرو

ارقام داده شده در جدول شماره ۵، در مواقعی مورد استفاده قرار می گیرد که ارقام بدست آمده از طبق طراحی و محاسبه کمتر باساوی این ارقام باشد. در غیر این صورت ارقام محاسباتی ملاک قرار داده خواهند شد.

بارهای مرده شامل بار ناشی از وزن سازه، بار خاک و نشار هیدرولاستاتیک آب می باشد که به شرح زیر در طراحی کلیه سازه ها در نظر گرفته می شود.

۱- وزن مخصوص بتن سلحنج	۷۵۰ کیلوگرم برای هر مترمکعب
۲- وزن مخصوص آب	۱۰۰ کیلوگرم برای هر مترمکعب
۳- وزن مخصوص خاک خشک	۱۶۰ کیلوگرم برای هر مترمکعب
۴- وزن مخصوص خاک مرطوب	۱۹۰ کیلوگرم برای هر مترمکعب
۵- وزن مخصوص خاک کوبیده شده	۲۰۰ کیلوگرم برای هر مترمکعب
۶- وزن مخصوص خاک اشباع	۲۲۰ کیلوگرم برای هر مترمکعب
سریار به ارتفاع h ، متر خاک با وزن مخصوص g KG/m ³ در نظر گرفته می شود.	

۴-۱-۵- بارهای زنده

بارهای زنده، عبارتند از بارهای کامپیون متغیر و ماشین آلات ساخته ای و غیره که احتمال عبور و مرور آنها از روی سازه وجود دارد و مقایر آن، از شریه شماره ۱۳۹ سازمان ملیریت و برنامه ریزی کشور (آینه نامه بارگذاری پالها) بدست می آید.

۴-۲- قیف شثار

زیر شثار، در مورد سازه هایی که بر روی آب استقرار دارند، مانند شبکه های غیره منظور می گردد. مجهینین در شبکه های فرض می شود که زیر شثار به صدرحد سطح وارد می شود و تنبیرات آن از سراب به پایین پیز بسالت خطی در نظر گرفته می شود.

مجهینین در تعدادی از سازه های مانند کالورت، به منظور کامپیون زیر شثار، پاشنه در نظر گرفته می شود که عمق آن برآسان عمق آب زمکش مخصوص می گردد. در محاسبه ای سازه دارای شبکه مانند تنداب ها و کالوریهای عمیه ای و لوله های ورودی زمکش به زمکش، پاشنه پاسه های بر طبق تئوری لین محاسبه می شود. ضرب اطمینان حداقل در مقابل غوطه وری در حالت خالی از آب ها می باشد.

۴-۳- فشار رانش خاک

نیروی جانبی خاک بر سازه، با استفاده از رابطه زیر محاسبه می گردد :

$$H = K_a \frac{\gamma h^2}{2}$$

$$\begin{aligned} H &: \text{نیروی جانبی (ton)} \\ K_a &: \text{ضریب رانش مغیره خاک} \\ \gamma &: \text{وزن مخصوص خاک (ton/n^3)} \\ h &: \text{ارتفاع خاکبریز (m)} \\ K &: \text{مقادیر که با استفاده از فرمول کولب و یا رانکین و با در نظر گرفتن پارامترهای مختلف خاک مانند دانه بندی ذرات، زاویه اصطکاک داخلی خاک و براساس اطلاعات دریافتی از مطالعات زیستکنیک، محاسبه می شود.} \end{aligned}$$

طول گیرایی میگردهای ظلبدار در کشن با استفاده از بند ۴-۱-۵ آینه نامه بن ایران (آیا) محاسبه می شود.

۴-۳- استفاده از قالب برای مهار میگردها

با رانکین که بر روی سازه های آبیاری انجام می گیرد، بطور کلی به صورت زیر خلاصه می شود.

۴-۴- بارگذاری

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

شماره نقشه :	I-1	بازنگری شماره :	۰
تاریخ :	3	شماره ثبت :	باخته نشانه ای
تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : خواط طراحی سازه ای

بخش اول : توضیعات حومی و جزئیات استاندارد

ب - عرضه شده ای از رابطه زیر بدست می آید :

نیروهای افقی ناشی از زازله ، پس از دریافت اطلاعات دقیق در مورد شدت زازله های بوقوع بیوسته در منطقه برای سازه های بزرگ و پراهمیت در نظر گرفته می شود . این نیرو ، قطب در مورد بارهای مرده مظور می گردد . برای معاسبه نیروی زازله ، از آین نامه ۲۸۰۰ نیز استفاده می شود .

۵-۶- سیستم های مقاوم در مقابل بارها

سیستم های مقاوم در مقابل بارهای وارد به سازه های آبیاری ، عصنا و زنی با خصیت هستند .

۵-۳- حالات مختلف بارگذاری در اینهای آبیاری

محاسبات سازه ای بر طبق حالات مختلف بارگذاری که در زمان اجرا و بهره برداری امکان وقوع آن وجود دارد ، شرح زیر می باشد :

۱- سازه براز آب ، اطراف سازه خالی از خاک

۲- سازه خالی از آب ، اطراف سازه براز خاک

۳- سازه براز آب و اطراف سازه براز خاک

۴- سازه خالی از آب و زیر شار ناشی از آب در زیر سازه

با توجه به روش محاسباتی ، حالات بعوانی هریک از موارد فوق محاسبه و میلگردگذاری مطابق با حالات بعوانی هریک از اصنایع انجام می گیرد . چنانچه سازه خلیل کوچک بوده و نیازی به میلگردگذاری از نظر طراحی نداشده ، به مظور جلوگیری از ایجاد ترک های ناشی از تغییرات درجه حرارت ، فقط میلگرد های حرارتی در نظر گرفته می شود .

۵-۷- کنترل سازه در برابر نیروهای چادر

۵-۸- ضرب اطمینان در مقابل واژگونی

ضریب اطمینان در مقابل واژگونی ، از رابطه زیر بدست می آید :

$$F.S. = \frac{M_R}{M_E}$$

M_R : مجموع لنگرهای مقاوم

M_E : مجموع لنگرهای واژگونی

برای ترکیباتی از بارگذاری که در آنها نیروی زازله وجود ندارد ، حداقل ضرب اطمینان در مقابل واژگونی مساوی ۵/۰ و برای ترکیباتی که در آن نیروی زازله وجود دارد ، حداقل ضرب اطمینان در مقابل

واژگونی مساوی ۵/۰ و برای ترکیباتی که در آن نیروی زازله وجود دارد ، مساوی ۵/۰ می باشد .

۶- درزهای سازه ای

به مظور جلوگیری از ترکهای ناشی از تغییرات درجه حرارت در سازه و سهولت در امر اجراء درزهایی به شرح زیر در سازه های آبی ناشی در نظر گرفته می شود :

- درز ابساط
- درز اتفاقی
- درز ساختمانی
- درز کنترل

۶-۱- درز ابساط

درز ابساط ، به مظور تأمین ابساط بکار راه حجم مینی از یک قلمه بتنی ، بیش بینی می شود . چنین درزی به بعضی از قسمتهای سازه ابزاره می دهد که به طور غلیظ حرکت نایابند . فاصله دو درز بطور معمول بین ۱۰ تا ۱۵ متر متفاوت می گردد مگر اینکه با توجه به شکل و نوع سازه در نتیجه ها طور دیگری مشخص شده باشد . فاصله بین دو درز به مظور تثبیت درز ابساط ، ۲ سانتی متر در نظر گرفته می شود .

در درز ابساط مطابه بر قاعده بتن و تمامی میلگرد ها در محل درز ، بین سطوح درز نیز فاصله ای ایجاد می شود . در تئییج درز ابساط ، یک درز حرکت کامل است که در آن دو سطح مجاور می توانند نسبت به یکدیگر دور یا نزدیک شده و یا حرکت جانبی داشته باشند . برای آب بند کردن درز ابساط ، باید از نوار آب بند استفاده نمود ، اختلاف نوارهای آب بند ابساطی با نوارهای آب بند اتفاقی ، وجود یک حفره در وسط نوار آب بند ابساطی برای تأمین حرکات لازم است .

ضریب اطمینان در مقابل لرزش از رابطه زیر بدست می آید :

$$F.S. = \frac{(\Sigma N - \Sigma U) \mu + P_p}{\Sigma V}$$

N : مجموع نیروهای قائم

U : مجموع نیروهای زیر شار

μ : ضرب اصطلاح

ΣV : مجموع نیروهای افقی

P_p : نشار مقاوم خاک جلوی پنجه دیوار

۶-۲- درز اتفاقی

حداقل ضرب اطمینان در مقابل لرزش ، برای ترکیباتی از بارگذاری که در آنها نیروی زازله وجود ندارد ، مساوی ۵/۰ و برای ترکیباتی که در آنها نیروی زازله وجود دارد ، مساوی ۵/۰ می باشد .

ضریب اصطلاح μ با استفاده از مقادیر زیر بدست می آید :

صالح درشت دانه بدون لای ۵/۵

صالح درشت دانه با لای ۴/۵

لای ۳/۵

ستگ محکم (با سطح زیر) ۰/۸۰

بن روی ستگ با مقناری لایه بندی ۰/۷۰

۶-۳- درز ساختمانی

منظور از درز ساختمانی ، فصل مشترک بتن قیمه با بتن تازه است . چنانچه به مر دلیل اجرایی و یا غیره ، بتن ریزی موقت گردد ، چهت پکارچه شدن بتن ریزی مجدد و قیمه از اینگونه درزها استفاده می شود . در درز ساختمانی ، بتن قاعده می شود لیکن پکرگی فولادها ممکن است حفظ گردد یا از بین بروند در یکه درز اتفاقی ، بتن جدید کاملا در کثار بتن قدم ریخته می شود و سطح آنها مظاوم نمی گردد . بنابراین در درز اتفاقی ، سطوح در حال تأسی نقطع می توانند از یکدیگر دور شوند .

۶-۴- درز کنترل

اینگونه درزها به مظور ایجاد مقاطع ضعیف شده در بتن پیش بینی می گردد و به عبارت دیگر چنانچه بتن امکان ترک خود را بیندازد ، از محل همین درزها در امتداد آن ترک خواهد خورد .

۷- مواد آب پندی

۷-۱- نوار آب پند

آب پندنده نوارهای نرمی از مواد فلزی یا بین وی سی مستند که برای آب پندی کامل و غیر قابل نفوذ گردن درزهای سازه های آبی به کار برده می شود .

مصالح آب بند باید از نوع لاستیکی ، پلاستیکی (مانند کلورپلی و بنتل) یا از انواع نازی (مانند ورق مسی) باشد و به تایید سنتگاه نظارت بررسد . آب بند بنتل در معرض اشمه مستقیم خورشید و نیز در تأسی با روغن یا چربی گیرد .

آب بند باید متراکم ، یکنواخت و عاری از سوراخ و سایر عیوب باشد .

۷-۲- مواد پرگشته

مواد پرگشته درزها نسبت به مصالح آب بند ، از کیفیت و قیمت پائین تری برخوردار هستند و قسم اعظم عمق درز ابساط ، توسط آنها بر می شود . این مواد باید دارای خواص زیر باشند :

- ۱- خاصیت جذب آب نداشته باشد .
- ۲- قابلیت فرده شدن آنها خوب باشد .

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	بازنگری شماره :	I-1	شماره نقشه :	۰
بخش اول : توضیعات حوضی و جزئیات استاندارد	شماره ثبت :	۴	تاریخ :	
عنوان نقشه : خواص طراحی سازه ای	مقیاس :		تصویب :	

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی دیرس جمهوری	وزارت نیرو	معاونت نظارت راهبردی	دفتر نظام فنی آجرایی
جمهوری اسلامی ایران	معابر و زلزله	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	

منظور از دانه‌بندی یک خاک درصد وزنی دانه‌های با حدود و اندازه‌های مختلف است که خاک مورد نظر را تشکیل می‌دهند. دانه پندی خاک‌های دانه‌ای با روش الک کردن تعیین شده و به صورت منعنه، بر مسحوق‌های مشخصات نیمه لگاریتمی نشان داده می‌شود. عرض نقاط واقع بر این منعنه، درصد وزنی دانه‌های کوچکتر از اندازه‌ای است که بر روی محور طولی داده شده است.

۴-۷ - حدود اندازه ذرات

خاک‌های که بخش اعظم ذراتان را دانه‌هایی به اندازه شن و ماسه تشکیل می‌دهد، خاک‌های دانه‌ای با درشت دانه و خاک‌هایی که قسم اعظم اجزای تشکیل دهنده آن، ذرات رس و لای باشند، خاک‌های ریزدانه نامیده می‌شوند. در میارها، حدودی که در جدول شماره ۴ نشان داده شده است، به کار می‌روند.

نکته پندی اصلی	نکته گروه	وزن دانه فراز μm
خاک‌های شن ۵% از بخش درشت دانه درشت تر از الک شماره ۲ ($2.36 \mu\text{m}$)	GV GP	<5% <5%
خاک‌های ماسه‌ای ۵% از بخش درشت دانه ریزتر از الک شماره ۴ ($2.36 \mu\text{m}$)	GM GC SV SP SM SC	>12% >12% <5% <5% >12% >12%
خاک‌های رسی ۵% از بخش درشت دانه ($50\mu\text{m} < 75\mu\text{m}$)	ML CL DL	ML CL DL
خاک‌های ریز دانه ($50\mu\text{m} < 75\mu\text{m}$)	MH CH DH	MH CH DH
خاک‌های دارای مواد آلی سیار	Pt	Pt

جدول شماره ۴ : سیستم طبقه‌بندی خاک به روش متعدد (بین‌نایاب) (ASTM D-2487)

۹ - مشخصات سازه‌ای کانال‌های پتنی

۹-۱ - پوشش پتنی کانال‌ها

صالح تشكیل دهنده بتن، در اکثر مناطق ایران قابل دسترسی است و بدین جهت، پوشش پتنی، پوشش راچ در کانال‌های آبیاری ایران می‌باشد. اجرای پوشش پتنی در کانال‌ها با سه روش قابل انجام است:

- ۱- بتن ریزی درجا
- ۲- پاشیدن بتن بر سطح کانال بوسیله هوای فشرده
- ۳- پوشش کانال با قطعات پتنی پیش ساخته در ایران، معمولاً پوشش پتنی کانال‌ها به صورت بتن ریزی درجا انجام می‌شود.

مهمنه

زیایی

مبارت

است از :

- مقاومت بالا در مقابل فرسایش
- عمر غاید بالا
- نفوذپذیری کم
- مناسب بودن برای کانال‌های کوچک و بزرگ
- مناسب بودن برای کالیه شرایط آب و هوا و برهه برداری
- امکان اجرا با دست پا ماشین

در هین حال، اجرای پوشش پتنی برای کانال‌های آبیاری محدود نهایی نیز دارد که عبارتند از:

- لزوم اجرای پوشش پتنی بر روی میکم و مصالح متراکم
- نیاز به زیزاسازی مناسب در خاکهای مساله دار
- امکان شکستگی بر اثر نورم خاک زیین
- مشکلات در ترموم
- توقف اجرای عملیات به هنگام پختندان
- امکان شکستگی کانال به جهت فشارهای هیدرولاستاتیک

۹-۲ - ضخامت پوشش پتنی کانال‌ها

ضخامت پوشش پتنی کانال‌های آبیاری، با استفاده از توصیه های U.S.B.R. و به کمک جدول شماره ۵ در شرایط معمولی بستر کانال‌ها بدست می‌آید.

ضخامت پوشش پتنی (سانتی متر)	عرض گف (متر)
6 DR 8	bc1.20
8	1.20<bc4.00

جدول شماره ۵ : ضخامت پوشش پتنی برای کانال‌ها

توضیح ۱ : a عرض گف کانال می‌باشد.

توضیح ۲ : ضخامت ۶ سانتی متر برای پوشش پتنی با ماشین و ضخامت حداقل ۸ سانتی متر برای پوشش پتنی با دست می‌باشد.

در شرایط خالص که بستر کانال دارای مواد حل شونده و نایابدار باشد، ضخامت پوشش پتنی براساس نتایج مطالعات زوتکنیک مسیر کانال و جنس خاکریز تعیین می‌گردد.

توضیحات :

سازه‌های همان شبکه‌های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه :	بازنگری شماره :	I-1	۰
بخش اول : توضیعات حوض و جزئیات استاندارد	شماره نسبت :	۵	تاریخ :	
عنوان نقشه : خواص طراحی سازه ای	مقیاس :		تصویب :	

(۱) جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیوود

معاونت نظارت راهبردی دکتر مهندس و معاشرهای فنی آب و آبفا

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معاشرهای فنی آب و آبفا

شیب جانبی کالال به ابعاد کالال، جنس پست و پایداری آن ، ضخامت و نوع پوشش پتگی دارد با توجه به
توصیه های U.S.B.R. شیب جانبی کالالهای مختلف، به شرح زیر پیشنهاد می گردد .

- برای کالالهای با عرض کف کمتر با مساوی ۶، متر، شیب جانبی برآبر ۱ : ۱
- برای کالالهای با عرض کف بیشتر از ۶، متر، شیب جانبی برآبر ۱ : ۵ را

در خاکهای نامناسب مانند خاکهای سیلیک، گچی و نمکی، شیب جانبی کالال با توجه به تابعیت مطالعات
ژئوتکنیک و با اعمال تهدیاتی عالی تعیین می گردد .

۴-۸- درزها در کالالهای با پوشش پتی

در اجرای پوشش پتی کالالها ، به منظور جلوگیری از ترک خودرن بن در اثر انبساط و انقباض ، براساس
توصیه های U.S.B.R. ، درزهای انتپاش به صورت عرض یا طولی - عرضی به شرح زیر پیش پنی می گردد .

- هرگاه $D_{50(f)} < 1.20$ متر باشد، درزهای انتپاش به صورت عرضی و با فواصل ۳ متري از هندگیر تعبیه می شوند .

- اگر $D_{50(f)} < 4.00$ متر باشد، علاوه بر درزهای طولی عرضی با فواصل ۳ مترا، درزهای طولی نیز در دو دیواره
کالال و به فاصله ۳۰ سانتی متر از کف کالال در نظر گرفته می شود .

هر گاه طول شیدار پوشش کالال از ۴ متر بیشتر باشد، علاوه بر رعایت موارد فوق ، در هر دیواره ،
درزهای طولی دیگری نیز به فاصله حداقل ۳ متر از هندگیر تعبیه می شود .

درزهای عرضی شکل ذوزنقه قائم ازایده با قاعده های ۲/۵ و ۱ و ارتفاع ۳ سانتی متر و یا پک سوم
ضخامت پوشش (هر کدام که کمتر باشد) و با استفاده از پروپل های فلزی اجرا می شود .

۴-۹- زهکش زیر پوشش پتی

پوشش پتی ، ماده ای نباید تراو بوده و همواره مقادیر آب از کالال به زیر پوشش پتی نشست می نماید .
همچنین در برخی موارد ، احتمال بالا آمدن سطح آب زیرزمینی وجود دارد . بدین منظور برای حفظ
کردن اثر زیرنشار و جلوگیری از تغیر کالال ، در زیر پوشش پتی ، زهکش تعبیه می گردد .

زهکش زیرزمینی به یکی از طرق زیر اجرا می شود :

- احداث زهکش حابیل رویاز در بالادست یا پایین دست کالال به منظور قطع جریان آب زیرزمینی .

۲ - احداث زهکش زیرزمینی در زیر پوشش کالال با استفاده از لوله های سیمانی یا پلاستیکی مسجدار
مخصوص زهکشی : قطر لوله های زهکشی با توجه به مقدار زهاب و شیب اراضی بین ۱۰ - ۱ سانتی متر
بوده و براساس میزان زهاب می تواند در امتداد محور کالال و پایه ای کالال تعبیه گردد . معمولاً
در کالالهای با عرض کف کمتر از ۵، متر، یک رشته زهکش در محور کالال و در کالالهای با عرض بیشتر
از ۵، متر ، دو رشته زهکش زیرزمینی ، هر یکی در یک گوشه از کالال احداث می گردد .

عرض کف (متر)	ضخامت قفر فیلتر (سانتی متر)
10	1.20
15	1.20<4.00

جدول شماره ۶ : ضخامت قفر فیلتر زیر پوشش پتی

در خاکهای مساله دار مانند خاکهای گچی، لجنی و اگرا لازم است قبل از اجرای کالال و زهکش زیرپوشش
نشست به تهییق خاک پست ، استفاده از لایه های مناسب زیر پوش و یا پست سازی اقدام نمود .
لازم به ذکر است که ارقام موجود در جدول شماره ۷، حداقل ضخامت لازم برای فیلتر بوده و در صورتی
که نتیجه محاسبات ، ضخامت بیشتری را تعیین کند ، پایه ای آن استفاده نمود .

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه :	I-1	بازنگری شماره :	۰
بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد	شماره ثبت :	6	تاریخ :	
عنوان نقشه : خواص طراحی سازه ای	مقیاس :		تصویب :	

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیوود	جمهوری اسلامی ایران	(۰)
وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجراءی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

۱- طرز احی

طراحی سازه بر اساس موارد زیر مبایشد

۱-۱ پتن معرفی

جدول آنواح بتن و میزان مصالح مصرفی و حداقل مقاومت نواش بتن ریزها

طبقه	مقدار مصالح لامبراییک	مقدار اسلام	مقدار تقویتی	حداقل فشار خمها برای تمامی میلگردها		
				مترمکعب بتن	سیمان (قرمز)	مالمه (قرمز)
1	B-350	0.78	0.53	400	5-10	140-160
2	B-300	0.83	0.53	350	5-10	130-150
3	B-250	0.88	0.53	300	5-10	130-145
4	B-200	0.93	0.53	250	5-10	125-145
5	B-150	0.97	0.53	200	2.5-5	125-140
6	B-100	1.05	0.53	150	2.5-5	120-140
7	B-75	>1.05	0.53	100	-	-

۱-۲ میلگردها

جدول مشخصات مکانیکی میلگردهای مصرفی

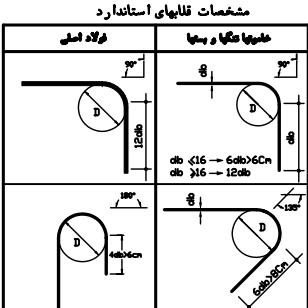
گروه	نوع میلگرد	نحو	نام	عوای مکانیک در آزمایش کنسن
A-I	S220	میلگرد ساده	میلگرد ساده	از بدلیس طول میلگرد (کنسن) Fy (KG/cm ²) C2
A-II	S300	میلگرد چهارچار	میلگرد چهارچار	5000 3000 19
A-III	S400	میلگرد چهارچار	میلگرد چهارچار	6000 4000 14

نحوه شان دادن میلگردها در شانه ها:

۱۸۰۲۰c/c
۱۸۰۲۰c/c
۱۲۰۲۰c/c
۱۲۰۲۰c/c

توضیح: میلگرد ساده قطع برای استفاده عاموتی مجاز می باشد

۲-۱ عوای اسنادار



۳-۱ جزئیات اسنادار

حداقل فشار خمها برای تمامی میلگردها

نوع فولاد میلگرد			فولاد میلگرد
S400,500	S300	S220	کتر از 28 (mm)
6d _b	5d _b	5d _b	28-36
8d _b	6d _b	5d _b	36-44
10d _b	10d _b	7d _b	44-52

حداقل فشار خمها برای حامونها

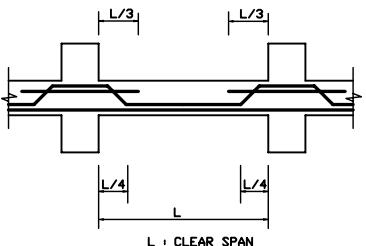
نوع میلگرد			فولاد میلگرد
S400,500	S300	S220	کتر از 16 (mm)
4d _b	4d _b	2.5d _b	16-24

۲- جزئیات وصله

۲-۱ وصله میلگردهای موازی

دول گرانی میلگردهای موازی مطابق جداول آنها تبعین میگردد.

۲-۲ محدود پنهانی محل وصله



۲-۳ وصله میلگردهای غیر موازی

ANGLE < 0-10 10-20 20-30 30-40 45-60 60-90

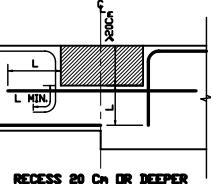
S 0.5 Ld 0.6 Ld 0.7 Ld 0.8 Ld 0.9 Ld 1.0 Ld

S = LENGTH OF OVER LAP

Ld EQUALS 40d FOR THIS TABLE

۳- جزئیات بتن مسلح

۳-۱ جزئیات تووشگی بتن مرحله دوم



توضیحات :

۱- کلیه ابعاد و اندازه ها بر حسب مترا میباشد مگر اینکه واحد آن ذکر شده باشد.

- ۲- ابعاد و جزئیات ارائه شده در تنشه های توپیخان عوامی و جزئیات استاندارد لازم الاجرا میباشد مگر اینکه بر حسب ضرورت به نحو دیگری ارائه شود.

توضیحات :

۱- ابعاد و اندازه ها بر حسب مترا میباشد مگر اینکه واحد آن ذکر شده باشد.

- ۲- ابعاد و جزئیات ارائه شده در تنشه های توپیخان عوامی و جزئیات استاندارد لازم الاجرا میباشد مگر اینکه بر حسب ضرورت به نحو دیگری ارائه شود.

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش اول: توضیحات عوامی و جزئیات استاندارد

عنوان نقشه: جزئیات آملتوپ گذاری

۴- جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمهور

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آتش

دفتر نظام قابل اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آتش

۱- نکات متفاوت

فایل پوشش پنی از سطح پنی تا ترددیک تین سطح عارج میگردد بسیج زیر انتخاب میگردد

۱-۱ ساختهای با اهمیت زیاد که در تالن با آب و زمین هستند

برای میانگینهای با قطر کمتر از 4 cm

برای میانگینهای با قطر بیشتر از 5 cm

۱-۲ پوشش پنی و چوپنی که در تالن با زمین یا آب شور یا مواد خیمهای تفال یا جامد و غیره هستند

زمانی که ضخامت کوچکتر از 5 cm

زمانی که ضخامت بزرگتر از 225 mm

۱-۳ چوپنی که در تالن با آب غرب هستند

زمانی که ضخامت کوچکتر از 4 cm

زمانی که ضخامت بزرگتر از 6 cm

۱-۴ شالوده ها

زمانی که بروزی پنی مگر یا بستر آمده شده باشد

زمانی که مستقیماً بروزی خاله فارم میگردد

۱-۵ پوشش در انتهای میانگینهای

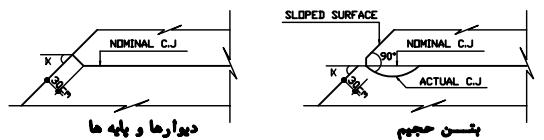
پوشش برای ناسی موارد 5 cm

دو تمام موادی که بهتر غلص به آنها اشاره شده است

پوشش 5 cm

۲- درزهای اجرایی

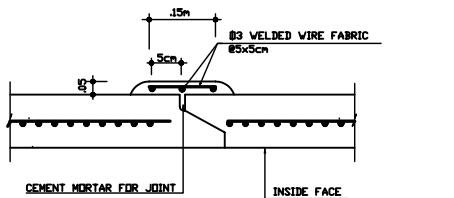
برای محلایان که شبی سطحی کمتر از 60 درجه باشد



-KEY TYPE BETWEEN SUCCESSIVE CONCRETE PIERS IN WALLS

A	B	C	D
MEMBER THICKNESS	0.40A	0.30A	0.10 A>4CM

۲-۱ درز لوله های پوش ساخته پنی



۳- توضیحات

۱- کلیه ابعاد و اندازه ها بر حسب متر میباشد مگر اینکه واحد آن ذکر شده باشد.

۲- ابعاد و جزئیات ارائه شده در نقشه های توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد لازم الاجرا میباشد مگر اینکه

بر حسب ضرورت به نحو دیگر ارائه شود.

۳- سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش اول : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد

بخش دوم : توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد

عنوان نقشه : توضیحات عمومی

۴- جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس چهارمود

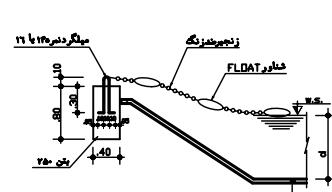
معاونت نظارت راهبردی

دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آبفا

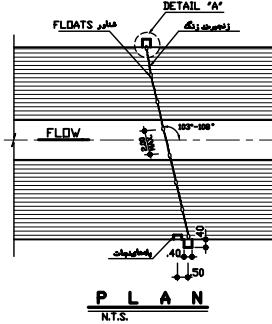
وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی

۱- زنجیر حفاظتی

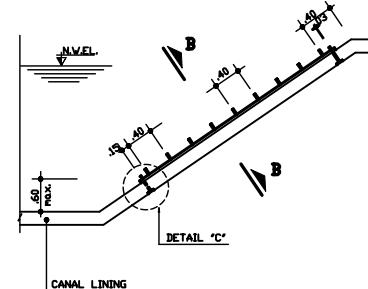


DETAILED PLAN

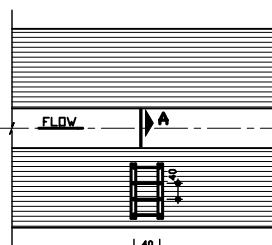


PLAN

۲- پله های نجات

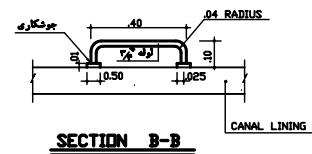


SECTION A-A



PLAN

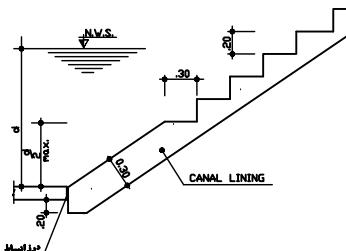
۳- پله های نجات تیپ ۱



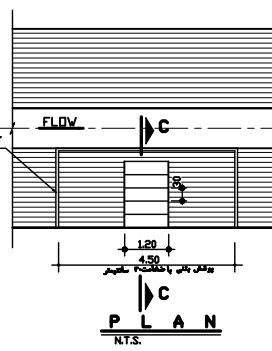
SECTION B-B

PLAN

۴- پله های نجات تیپ ۲

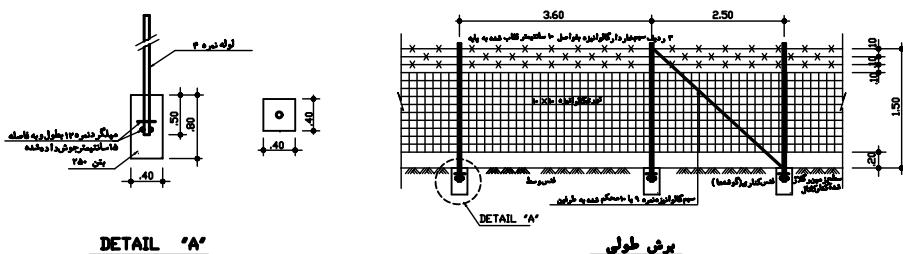


SECTION C-C



PLAN

۳- فنس حفاظتی

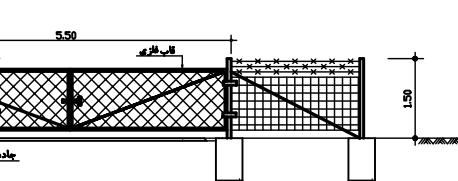


DETAILED PLAN

N.T.S.

PLAN

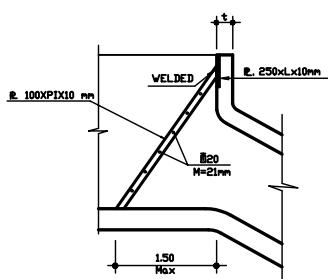
N.T.S.



SECTION C-C

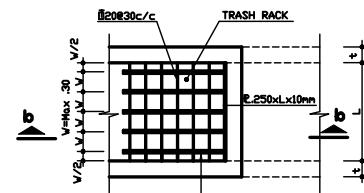
N.T.S.

شبکه آشغالگیر



SECTION b-b

N.T.S.



PLAN

N.T.S.

SECTION b-b

N.T.S.

توضیحات:

- ۱- کلیه اباده اندازه های حسب متر می باشد مگر آنکه واحد آن ذکر شده باشد.
- ۲- طول زنجیر حفاظتی با توجه به اباده کانال تعیین می شود.
- ۳- تعداد پله های نجات با توجه به اباده کانال تعیین می شود.
- ۴- در مرور عدم دسترسی به هر یک ازصالح تعویزات آینه ها نظر سگاه نظارت ازصالح مشابه استفاده شود.

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

بازنگری شماره : ۰ شماره نقشه : I-2 تاریخ : ۰۴-۰۶-۱۴۰۰

بخش اول : توضیحات حجمی و جزئیات استاندارد

عنوان نقشه : تجهیزات آینه (زنجر حفاظتی، پله های نجات، فنس حفاظتی و شبکه آشغالگیر)

(۰) جمهوری اسلامی ایران

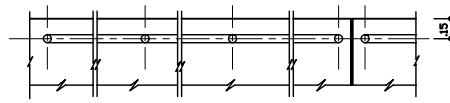
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

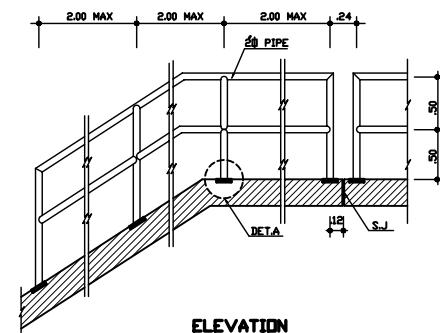
وزارت نیرو دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

۱- نرده های حفاظتی

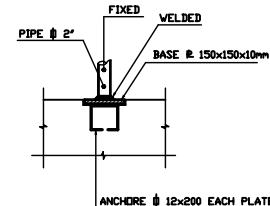


PLAN

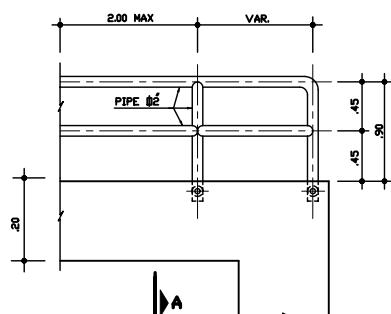


ELEVATION

SECTION a-a

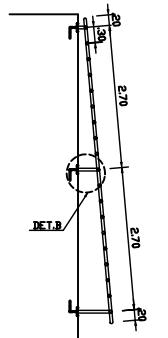


DETAIL A

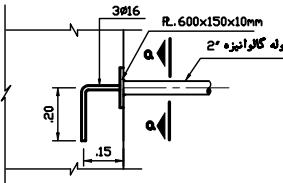
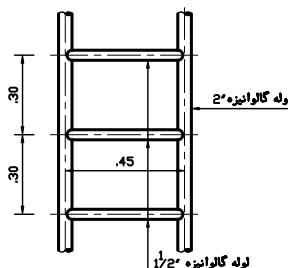


نوده پل علیه السلام

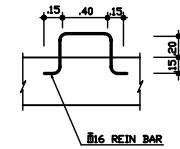
- ۲ دبیرخانه



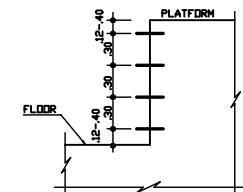
DETAIL B



۱-۲ نو دهان تیپ I



۲-۲ نو دبان تپه II



SECTION A-4

توضیحات:

- ۱-کلیه امداد و اداوه های حسب متر می باشد مگر آنکه واحد آن ذکر شده باشد.
- ۲-ابعاد و جزیات ارائه شده در تنهای توضیحات عمومی و جزئیات استاندارد لازم الاجرا مباید مگر آنکه بحسب ضرورت به نحو دقیق، ارائه شود.

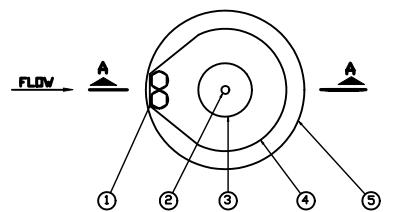
0	بازنگری شماره :	I-2	شاره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زمکشی
	تاریخ :	5	شاره شیت :	بخش اول : توضیحات صومعه و جزئیات استاندارد
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : تجهیزات آبینی (فرده حفاظتی ، نردبان)

ੴ

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی

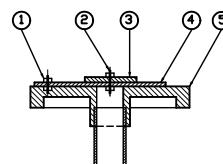
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیور

۳- دریچه های پکترن



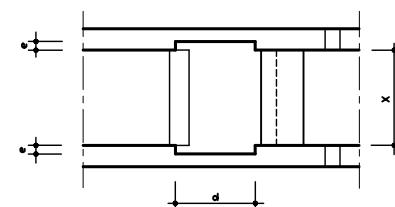
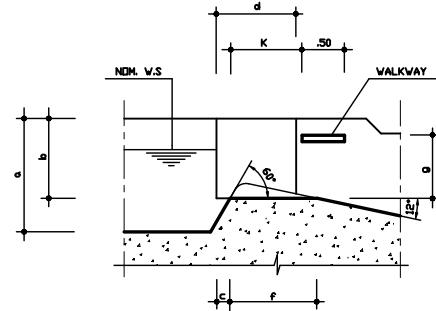
- ① 1/4 BRONZE CAP SCREW & WASHER
- ② 1/4 N. C. ROUND HEAD BRASS MACHINE SCREW
- ③ BRASS DISK 1/8 MINIMUM THICKNESS
- ④ 1/8 TICK NEOPRENE RUBBER FLAP WITH SHORE DURDIMENT OF 50 TO 70
- ⑤ PLASTIC COMPANIN FLANGE

PLAN



SECTION A - A

۲- ابعاد سازه های دریچه های نریپک



DISTR-BUTTER	ابعاد سازه های								SEE REFERENCE TABLE
	a min	b	c	d	e	f	g	k	
X1	33	25	9	34	5	45	35	25	
XX1	52	37	10	46	5	57	47	36	
L1	97	68	16	94	10	103	68	85	
C1	154	105	25	140	15	146	-	-	
<hr/>									
X2	35	26	3	36	5	48	49	40	
XX2	54	40	4	54	5	68	70	60	
L2	100	75	20	115	10	135	105	100	
C2	150	120	25	170	15	210	-	-	

- ابعاد بر حسب سانتیمتر میباشد .
- اگر $X > 1.00$ متر باید پل مارپیاده با عرض 0.50 متر در پایین دست دریچه برای تنظیم بازشده لازم میباشد .

توضیحات :

۱- کلیه ابعاد و اندازه ها بر حسب متر میباشد مگر اینکه واحد آن ذکر شده باشد .

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش اول : توضیحات حجمی و جزئیات استاندارد

بخش دوم : جزئیات دریچه ها و مفهوم های آب بند

عنوان نقشه : و شیر پیک طرکه

۰ بازنگری شماره :

تاریخ :

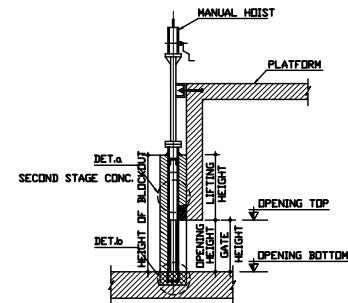
تصویب :

I-2 شماره نقشه :

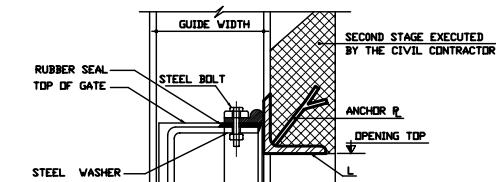
شماره نشیت :

مقیاس :

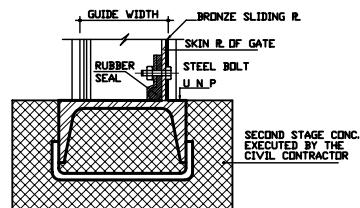
۱- آب بندی دریچه های کشویی



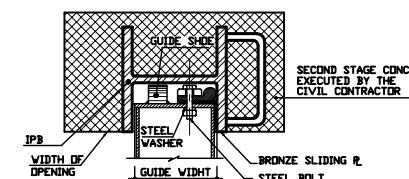
BLOCKOUT & SEALING FOR GATES



TOP SEALING DETAIL a



BOTTOM SEALING DETAIL b

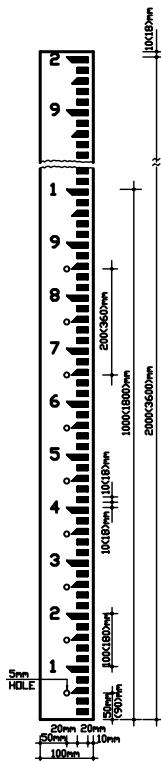


SIDE SEALING DETAIL

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری

معاونت نظارت راهبردی
دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا
دفتر نظام فنی اجراءی

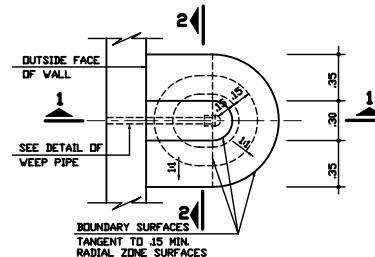
۲- ادل اندازه‌گیری (STAFF GAGE)



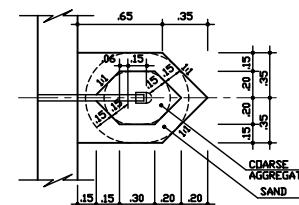
۲- درجه بندی ادل اندازه (در شب و قائم)

- ۱- درجه بندی ادل اندازه گیری در کمالها با در نظر گرفتن شب چاره کمال انداخته شود.
- ۲- درجه بندی سایر اشلهای اندازه گیری در وضعیت قائم انجام شود.
- ۳- در محورت هم ذکر رقم مشخص در بالا با پایین ادل اندازه گیری حدافل سانیتیت از وجه پوشش کمالاً ملائمه گذاشته شود.
- ۴- اندازه های نشان داده شده در داخل برآمتر برای وضعیت شب ۱.۵m می باشد.

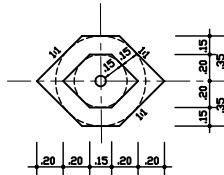
۱- آبرو دیوار (WEEP HOLE)



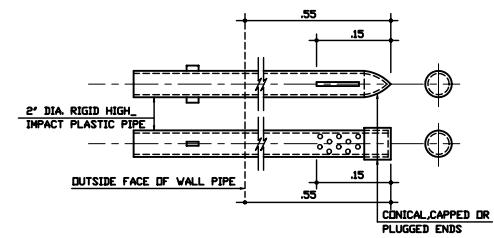
PLAN
N.T.S



SECTION 1-1
N.T.S



SECTION 2-2
N.T.S



DETAIL OF WEEP PIPE
N.T.S

کلاس بندی مصالح فیستول

فیلتر	PERCENT BY WEIGHT RETAINED ON STANDARD SEIVE									
	NL200	NL100	NL50	NL30	NL16	NL8	NL4	3 ¹ / ₈	3 ¹ / ₄	1 ¹ / ₂
SAND	97-100	93-97	74-85	38-70	15-45	5-25	0-5	—	—	—
COARSE AGGREGATE	—	—	—	—	95-100	75-90	60-80	40-60	20-35	0

توضیحات :

- ۱- کلیه ابعاد و اندازه ها بر حسب متر میباشد مگر اینکه واحد آن ذکر شده باشد.

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی شماره نقشه : I-2 بازنگری شماره :

بخش اول : توضیحات حومی و جزئیات استاندارد

۰

تاریخ :

I-2

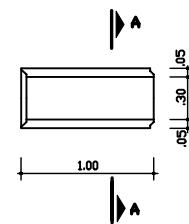
شماره نوبت :

۷

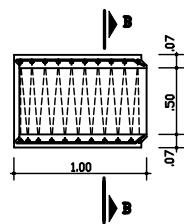
مقیاس :

تصویب :

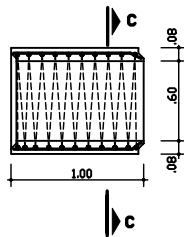
جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی



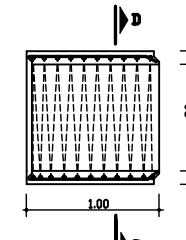
LONG. SECTION
N.T.S.



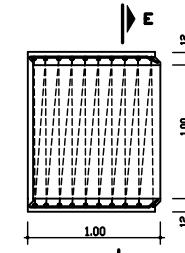
LONG. SECTION
N.T.S.



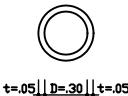
LONG. SECTION
N.T.S.



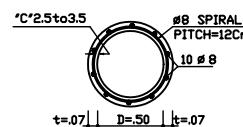
LONG. SECTION
N.T.S.



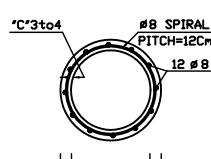
LONG. SECTION
N.T.S.



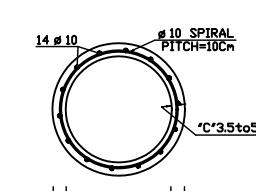
SECTION A - A
N.T.S.



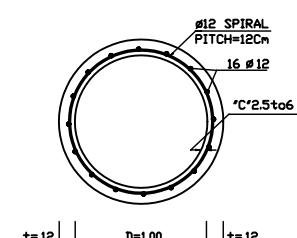
SECTION B - B
N.T.S.



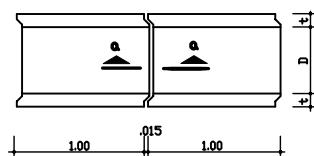
SECTION C - C
N.T.S.



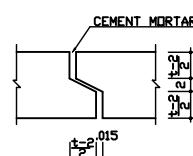
SECTION D - D
N.T.S.



SECTION E - E
N.T.S.



LONG. SECTION
N.T.S.



SECTION a - a
N.T.S.

توضیحات :

- کلیه ابعاد و اندازه ها بر حسب متر میباشد مگر اینکه واحد آن ذکر شده باشد .
- بن مصرفی در لوله ها از نوع C25 با مقاومت ضاری ۲۸ روزه ۲۵۰ کیلوگرم بر سانتیمتر مریع بر روی نمونه استوانه ای ۱۵x۳۰ سانتیمتر میباشد .
- میلگرد پکار رفته در لوله ها از نوع AII با مقاومت جاری شدن ۳۰۰۰ کیلوگرم بر سانتیمتر مریع میباشد .

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

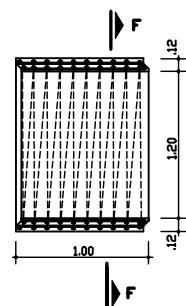
شماره نقشه :	بازنگری شماره :	I-2	شماره نقشه :
بنش اول : توضیحات حجمی و جزئیات استاندارد	شماره ثبت :	8	تاریخ :
عنوان نقشه : لوله ها و اتصالات	تصویب :		مقیاس :



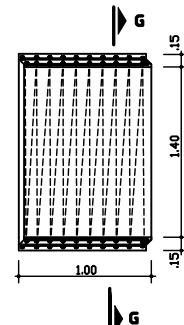
جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری

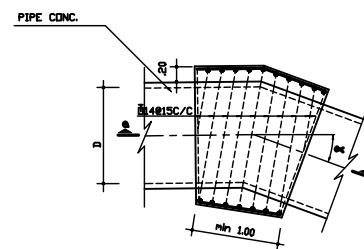
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی



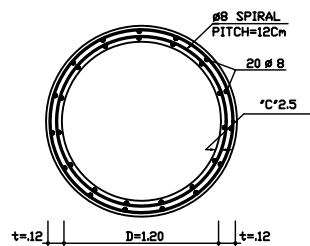
LONG. SECTION
N.T.S.



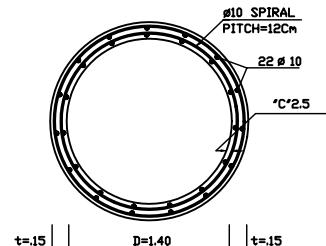
LONG. SECTION
N.T.S.



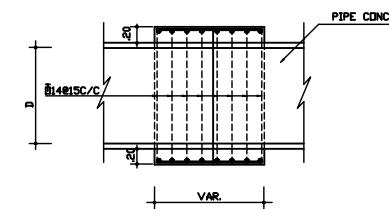
PLAN HORIZONTAL OR VERTICAL BEND
SC. N.T.S.



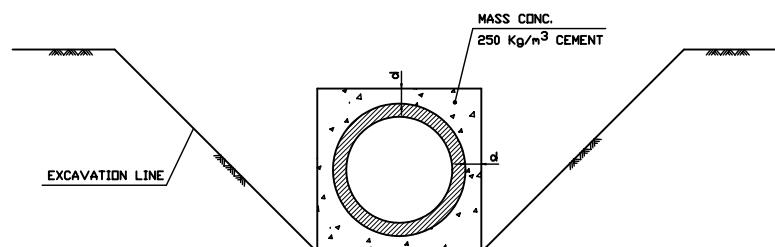
SECTION F - F
N.T.S.



SECTION G - G
N.T.S.



SECTION a - a
SC. N.T.S.



قطعه کارگذاری لوله
N.T.S.

قطر لوله D (mm)	پوشش بتنی d (m)
300	0.10
500	0.15
600	0.15
800	0.20
1000	0.25
1200	0.25
1400	0.30

توضیحات :

- کلیه ابعاد و اندازه ها بر حسب متر ممیا شدند مگر اینکه واحد آن ذکر شده باشد.
- بتن مصرفی در لوله ها از نوع C25 با مقاومت فشاری ۲۸ روزه ۲۵۰ کیلوگرم بر سانتیمتر مربع بر روی نوبه استواره ای $50 \times 50 \times 50$ سانتیمتر میباشد.
- میلگرد بکار رفته در لوله ها از نوع AII با مقاومت جاری شدن ۳۰۰۰ کیلوگرم بر سانتیمتر مربع میباشد.

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش اول : توضیحات حجمی و جزئیات استاندارد

شماره نقشه : I-2 بازنگری شماره : 0

شماره ثبت : 9 تاریخ :

تصویب : مقیاس :

عنوان نقشه : لوله ها و اتصالات



جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمهور

معاونت نظارت راهبردی و زارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

بخش دوم

مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای کانالها

با توجه به عمومیت نسبی کانالهای با پوشش پتنی و شکل مقطع ذوزنقه‌ای در طرح‌های شبکه‌های آبپاری، میاخت پایه و اساس مربوط به خواص طراحی این کانالها بعنوان اولتی اول استاندارد خواص طراحی شبکه آبپاری ارائه میگردد.

۱- طراحی هیدرولیکی کانالهای آبپاری

۱-۱ فرمولها

هدف از طراحی کانالها، تعیین شکل و ابعاد پهنه مقطع کانال برای انتقال دبی مینماین در فاصله بین دو نقطه با انتقال منعکس میباشد، در این استاندارد به منظور تعیین ابعاد و مشخصات هیدرولیکی جریان از صورت کلی فرمول مانندگ روابط پیوستگی جریان در سیستم هیدرولیکی به شرح زیر استفاده خواهد شد.

$$V = \frac{1}{n} R^{2/3} S^{1/2}$$

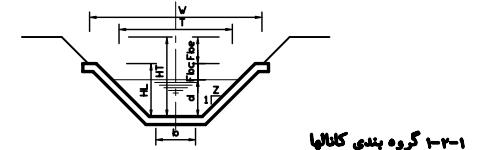
$$Q = A \times V$$

$Q =$ ظرفیت طراحی کانال بر حسب متر مکعب در ثانیه
 $V =$ سرعت متوسط جریان آب در کانال بر حسب متر در ثانیه

$$n =$$
 ضریب زیری بستر کانال
 $R =$ شامع هیدرولیکی معادل $\frac{A}{P}$ که در آن A سطح مقطع جریان بر حسب متر مربع و P محیط عیسی شده جریان بر حسب متر میباشد.
 $S =$ شبب هیدرولیکی یا شبب خط انحری که در جریان های یکنواخت معادل شبب کف کانال میباشد.

۱-۲ ابعاد و اجزاء و مشخصات هیدرولیکی کانال

در طراحی هیدرولیکی کانالهای آبپاری عواملی مانند نوع پوشش، ضریب زیری، شبب طولی، شبب جانبی، عرض کف، عمق آب، نوع آب، نویج جریان و دخالت دارند که لازم است در تعیین مقطع مناسب کانال از نقطه نظر فنی و اجرایی مورد توجه قرار گیرند.



۱-۳-۴- گروه پندتی کانالها

کانالهای آبپاری با توجه به چگونگی روش اجرا و تجهیزات نگهداری به دو گروه پرش زیر تقسیم میشوند.

گروه کانال	عرض کف (m)	عرض کف (m)
اول	W<5.00	b<1.20
دوم	5<W<10.00	1.20<b<4.00

(۱) جمهوری اسلامی ایران

تعاونیت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع

تعاونیت نظارت و راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آفما

تعاونیت نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آفما

۱-۳-۱- نسبت عرض کف به عمق آب (b/d)

نسبت عرض کف به عمق آب (b/d) مهمترین مشخصه فنی و اقتصادی کانال محسوب میگردد. توصیه می‌شود نسبتهای بینهای (b/d) در مقاطع ذوزنقه‌ای مطابق جدول زیر که از استاندارد U.S.BR استخراج شده است مورد نظر قرار گیرد.

گروه کانال	b/d
اول	1-1.50
دوم	1.50-2

۱-۳-۱- ضریب زیری کانال پندتی (n)

ضریب زیری کانال به شکل مقطع، روش اجرای پوشش، مواد معلم، مشخصات هیدرولیکی جریان و پستگی دارد. بر اساس تجربه بدست آمده در اجراء و بهره برداری کانالهای پتنی در ایران، توصیه میشود که ضریب زیری برای کانالها پرش جدول زیر مورد توجه قرار گیرد. همانند پیشبوری گاشن احتمال ضریب زیری در اثر اجرای مناسب تو پوشش یا رویش جلکه در بستر کانال در زمان بهره‌داری و همچنین افزایش احتمال ضریب زیری در اثر اجرای نامناسب پوشش یا رسوپنگار در زمان بهره‌داری ضرورت دارد مشخصات هیدرولیکی کانال با ضرایب زیری گشتنی پرسی گردد.

ضد زیری کنترل (n _z)	گروه کانال				
dc=dc	dc=dc	dc=dc	dc=dc	اول	
<2/3 FC	0.017	<0.90	0.011	0.014	اول
<2/3 FC	0.018	<0.90	0.012	0.015	دوم

- عمق آب با ضریب زیری طراحی
- عمق آب با ضریب زیری گشتنی
- ارتفاع آزادبینی

۱-۳-۲- شبب طولی (S)

صومادر طراحی هیدرولیکی کانالها، جریان بصورت یکنواخت نرم می‌شود. در این صورت شبب خط انحری معادل شبب طولی کانال خواهدبود. به منظور حمل رسوبات و جلوگیری از رسیدگاههای هرز، تامین حداقل شبب موردنیاز از این امت در این خصوص استفاده از رابطه $S_{mln}=0.0015Q^{-0.20}$ برای تامین حداقل شبب لازم توصیه میگردد.

۱-۳-۳- شبب جانبی (Z)

شبب جانبی کانال به ابعاد کانال جنس بستر و پایداری آن، حنگام و نوع پوشش بستگی دارد. با توجه به تجربیات حاصل از طرح های اجرایی، توصیه می‌شود شبب جانبی کانال های مختلف به شرح زیر در نظر گرفته شود.

- برای کانال های با عرض کنتری اساوی ۰.۶ متر ($0.60m$) ، شبب جانبی ۱/۱
- برای کانال های با عرض کف بیشتر از $0.60m$ (a) ، شبب جانبی ۱.۵۱ (۱.۵ در افق و ۱ در قائم) در غایبی نامناسب (سیلنی، گچی، نمکی وغیره) شبب جانبی با توجه به نتایج مطالعات ژئوتکنیک و با اعمال تمهیدات خالص (در صورت نیاز) تامین میگردد.

۱-۳-۴- عرض کف (b)

به منظور ایجاد یکنواختی در ابعاد کانال های آبپاری و سهولت اجرای آنها، اندازه های مشخص برای عرض کف آهادرنگره کش که بسته به میزان دبی و سایر مشخصات کانال و ملاحظات اجرایی، عرض کف مناسب ازین آنها انتخاب می شود.

اندازه های مناسب برای عرض کف کانال ها در این استاندارد بر حسب متر پرش زیر توجه میگردد.
 $0.30-0.45-0.60-0.90-1.20-1.50-2.00-2.50$

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبپاری و زهکشی	شاره نقشه : ۰	بازنگری شماره :	II-1	شماره نقشه :
بخش دوم: مقاطع عرضی تپه و مشخصات هیدرولیکی و سازه های کانالها	۱	شاره شیت :	۱	تاریخ :
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه های آب		مقیاس :		تصویب :

۱۹-۳-۱-کاربرد جیوانهای هیدرولیکی در طراحی کانالهای آبیاری

جربیان در مجاری روبازی عدد بدون بد فروند $\frac{V}{QD}$ تعریف می‌شود که در آن:

V = سرعت متوسط جربیان بر حسب متراز دنیله

$Q =$ شتاب نقل بر حسب متراز مخلوط نانیه معادل $9.81m^2/s^2$

$I =$ عمق مادل هیدرولیکی بر حسب متراز که با ااباطه $\frac{A}{L}$ تعریف می‌شود (مقطع مقطع جربیان بر حسب

متراز و آعرض بالای سطح آب بر حسب متراز)

گروه کانال		فرایوژن		نوع جربیان	
Fr.	n	Fr.	n	نیزه بحرانی	اول
<0.90	0.011	<0.80	0.014	نیزه بحرانی	اول
<0.90	0.012	<0.80	0.015	نیزه بحرانی	دوم

- مشخصات هیدرولیکی کانال برای ظرفیت تا ۵ متر مکعب در ثانیه با گامهای

۱۰ لیتری در نشمهای شماره (۱~۲) II-2 راکه شده است.

۲- مشخصات سازه‌های کانال

برای ساخت کانالهای آبیاری و بوره برداری و نگهداری از آنها، ضروری است که کانالها دارای اجزاء و مشخصات ساختنای لازم بشرح زیر باشند:

۲-۱- مشخصات پوشش پتنی کانال (۱)

مشخصات پوشش پتنی با استفاده از توصیه های متابع معتبر (از جمله U.S.B.R و F.A.D) و با توجه به تجربه بسته آمده از کارهای اجرایی در ایران مطابق جدول زیر در شرایط معمولی بستر کانالهای پیشنهاد میگردد.

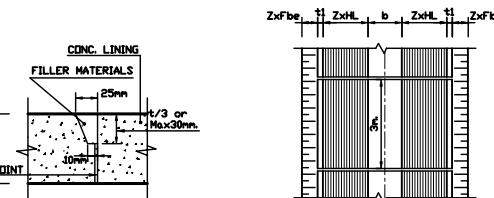
مشخصات پوشش پتنی (۱)	عرض گف (b)
CM	b<1.20
8	1.20<b<4.00

وضوح: مشخصات ۶ سانتی متر برای پوشش پتنی با ماسین و مشخصات حداقل ۸ سانتی متر برای پوشش پتنی با دست می‌باشد.

در شرایط خالص که بستر کانال دارای مواد حل شونده و ناپایدار باشد، مشخصات پوشش پتنی بر اساس نتایج مطالعات زوتکنیک میر کانال و جنس خاکریز تعیین میگردد.

۲-۲- درزهای پوشش پتنی

در پوشش پتنی کانالها به منظور اجرا و جلوگیری از ترک خوردگی بتن در اثر اتفاقی و انبساط، درزهای به نام بارگاهان (طراف ترک زدنک) مطابق شکل تعبیه می‌گردد.



۲-۳- مشخصات درز اتفاقی عرض کانال

پللان

۲-۴- زهکش زیرپوشش پتنی کانال

از آنچهایکه در عمل پوشش پتنی نیمه تراوا بوده و همواره مقداری آب به طبقه زیر پوشش پتنی نشست می‌نماید و مجهزین در مواردیکه احتمال بالا آمدن سطح آب زیرپوشش وجود دارد برای خشنی کردن اثر نشار بالا آورده (UPLIFT PRESSURE) و جلوگیری از تغیر کانال اقسام به تعبیه زهکش زیرپوشش پتنی می‌گردد.

حالاتیکه پوشش پتنی ممکن است در اثر نشار هیدرولیکی تغیر شود به شرح زیر می‌باشد:

- عبور کانال از سیرهای خاکریزی با بالا بودن سطح صومع آب زیرپوشش در اراضی محصور.

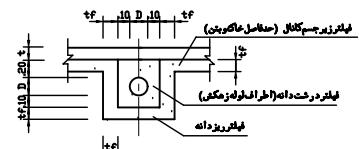
- هبور کانال از حائمه رودخانه ها که در موقع سیلاین سطح آب رودخانه بالاتر از کف کانال باشد.

- عبور کانال از مناطق و اراضی با گاهکایه ناسناسب (نفوذناپذیر، نرم زاء، و آگرا).

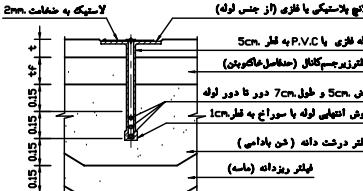
- تغییلی آب زیر پوشش کانال با توجه به هلت زهاد شدن می‌تواند بر قرقه زیرپوشش پذیرد.

- احداث زمکن حائل رو باز در بالادست پا گاین دست کانال به منظور قلع جربیان آب زیرپوشش.

- اجرای پلائر مناسب براساس نوع غاک در چشم کامال و تعبیه زهکش زیرپوشش با استفاده از اوله پلاستیکی موجودار مخصوص زهکشی (H.I.D) با قطر ۱۰ تا ۲۰ سانتی متر که بسته به مقدار زهاب انتساب و در امتداد معور کانال برای عرض کفاای تا ۷/۵ متر مطابق شکل زیر تعبیه خواهد شد، دان بندی فیلتر و مشخصات (tf) آن با توجه به نتایج مطالعات زوتکنیک میر کانال تعیین خواهد شد.



- نصب دریچه یکنفره در کف کانال در صورتیکه تغییلی قلع زهاب زیرپوشش پتنی به خارج از محیط کانال میسر نباشد، در این حالت در امتداد معور کانال به فاصله ۳ تا ۵ متر از پکنگر دریچه های یکنفره به نام بارگاهان (FLAP VALVE) مطابق شکل تعبیه می‌گردد.



۲-۵- میگو (W1)

در مقاطع کانال در خاکریزی بینظور ایجاد فضایی برای عملیات اجرایی کانال درستی که جاده سرویس وجود ندارد قسمتی به نام سکو در نظر گرفته میشود. عرض این سکو که بعد از عملیات اجرایی در سویت عملیات بوره برداری و نگهداری نایرگذار خواهد بود ۰.۵-۰.۷ متر مناسب با عرض خاکریزی در نظر گرفته میشود.

۲-۶- عرض بالای خاکریز (W2)

قسمتی از مقاطع کانال که در بالای زمین طبیعی قرار میگیرد خاکریز نامیده میشود. عرض بالای خاکریز در سمتی که جاده سرویس وجود ندارد برای کانالهای مختلف بشرح جدول زیر پیشنهاد میگردد.

عرض گف (b)	عرض گف (b)
1-1.50	b<1.20
2.00-3.00	1.20<b<4.00

۲-۷- شبکه خارجی خاکریز (Z)

خاکریز خارجی کانال به منظور پایداری و جلوگیری از شست آب از پنهان آب برای خاکریزهای جداگانه ۰.۴ متر از نخاع با شبکه جانسی معادل ۲/۱ (۲ در مقام ۱ در مقام) احداث میشود. برای خاکریزهای با ارتفاع بیش از ۰.۵ متر، شبکه خاکریز با توجه به تجزیه و تحلیل پارامترهای مقاومتی خاک تعبیه میگردد. در مقاطعی که کانال در خاکریزی قرار میگردد و درستی به خاک مناسب شکل و هزینه خاکریزی زیاد میباشد خاکریزی کانال به صورت دو قسم مجزا از هم بشرح زیر قابل اجرا است . (مقاطع تیب)

- خاکریز زیر پوشش پتنی (میر کانال) با خاک مناسب و با ۹۵٪ کوبیدگی با شبکه های خارجی ۱/۱ با دست می‌باشد.
- خاکریزهای جانسی قسم خارج از جسم کانال با خاکهای قابل درستی با ۹۰٪ کوبیدگی با شبکه های خارجی ۲/۱ با پیشتر عرض بالای خاکریز با تراکم ۹۵٪ (W2) برای کانالهای مختلف بشرح زیر پیشنهاد میگردد.

عرض گف (b)	عرض گف (b)
0.60-1.20	b<1.20
2.00-2.50	1.20<b<4.00

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش دوم: مقاطع عرضی تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه های کانالها

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه های آبیاری

تاریخ: مقياس:

بازنگری شماره: ۰ II-1

بازنگری شماره: ۱

۲-۳- کاربرد جیوانهای هیدرولیکی در طراحی کانال های آبیاری

جربیان در مجاری روبازی عدد بدون بد فروند $\frac{V}{QD}$ تعریف می‌شود که در آن:

V = سرعت متوسط جربیان بر حسب متراز دنیله

$Q =$ شتاب نقل بر حسب متراز مخلوط نانیه معادل $9.81m^2/s^2$

$I =$ عمق مادل هیدرولیکی بر حسب متراز که با اباظه $\frac{A}{L}$ تعریف می‌شود (مقطع مقطع جربیان بر حسب

متر مربع و آعرض بالای سطح آب بر حسب متراز)

معاونت برنامه ریزی و ناظر راهبردی ریس چهارده

معاونت ناظر راهبردی دکتر مهندس و مهندسی آب و آبادا

وزارت نیرو

وزارت امنیت اسلامی ایران

جمهوری اسلامی ایران

در کانالهای احداث شده بر روی خاکریز، نفوذ آب به جسم کانال و تراویش در خاکریز اجتناب نمایند است در این سوت خط گرآدیان هیدرولیک آبیاری نفوذ پانه از کانال به خاکریز، با شب ۶۱ تا ۶۱ یا ۴ دراق (۱۲ دقیقه) بسته به جنس مصالح بکار رفته در خاکریز کانال متفاوت است . به منظور حفظ خاکریز در مقابل نشت لازم است خط نشت هواوه حداقل ۰.۵۰ متر پانه تر از سطح خارجی خاکریز قرار داشته و در داخل خاکریز وارد زمین طبیعی شود . (مقاطع تیپ)

۴-۳- چاده پره برداری و نگهداری کانال ها

به منظور پره برداری و نگهداری از کانال های آبیاری، دریک طرف کانال ها جاده سرویس بینی میگردد. مشخصات جاده سرویس کانال هاشیخ زیرینی باشد :

- عرض جاده سرویس ۴.۵۰ متر، شامل ۰.۵۰ متر شانه خاکی در هر طرف
- سن ریزی جاده به منظور حفاظت سطح کانال هادر مقابل فرسایش مخلوط شن و ماسه به خفات ۱۵ تا ۲۰ سانتی مترک مشخصات آن بصورت زیر خلاصه می شود.

$$\text{Cu} = \frac{D_{60}}{D_{10}} = 4-6$$

$$C_c = \frac{(D_{30})^2}{D_{10} \times D_{60}}$$

که درین روابط D_{10} و D_{60} آندازه قللرذاری است که به ترتیب ۱۰, ۳۰, ۶۰ درصد قللرذرات مخلوط شن و ماسه مساوی باکوچکتر از آن می باشد.

۴-۴- نورجه های آبرو

برای جمع آوری روانهای سطح جاده سرویس و سکونه اداری کانال در خاکریزداری کانال هادر حالی که کانال در خاکریزداری بخش ایجاد شده

نورجه های آبرو در کارهای سرویس و سکونه اداری نظر گرفته می شود.

نورجه ها شکل بوده و عمق آنها ۵۰ سانتی متر باشند ۱۱ پیشنهاد میگردد. در موافق که کانال هادر خاکریزی و پهار خاکریزداری خاکریزی واقع شوند، نورجه های آبرو در پانه خاکریزها احداث میگردد.

۴-۵- شماخ قوس سوزر کانال

براساس اصول فنی، اقتصادی و اجرائی توسيه می شود که شماخ قوس در کال های بتنی، حداقل حدود ۵ برابر عرض بالا سطح آب باشد. در شرایط خاص از نظر اجرائی کانال، شماخ قوس می تواند تا ۳ برابر عرض فوقانی سطح آب(T) کاملاً پایدمشروع را که سمت جریان آب در کانال از ۲۷ متر در تابستانه تجاوز ننماید.

۴-۶- مقاطع عرضی کانال های آبیاری

به منظور فرم آوردن امکان ساخت و پهار خاکریزداری کانال ها لازم است اجزاء مختلف تشکیل دهنده آنها در تناسب منطقی با توجه به مبانی از ایه شده ساخته شوند. بطور کلی اجزاه ساخته ای و پاره هایی نشان دهنده آنهاک در مقاطع تیپ آورده خواهند شد بشرح زیرینی باشد :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه :	بازنگری شماره :	۰
بعضی دوم:	بعضی سوم:	بعضی چهارم:	بعضی پنجم:
بعضی چهارم:	بعضی پنجم:	بعضی سوم:	بعضی دوم:
عنوان نقشه :	مقیاس :	مقیاس :	عنوان نقشه :

جمهوری اسلامی ایران	تعاونیت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس چهارده	تعاونیت نظارت و امنیت دفتر نظام فنی آجری
وزارت نیرو	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	

۳-۱۱-۲- تیپهای مختلف مقاطع هرچه

C1 - کانال در خاکریزی کامل با خاکریزداری و غایبی

در این تیپ چنانچه جاده سرویس در سمت راست و یا چپ کانال واقع شود تیپ به ترتیب بصورت CIR یا C1L نمایش داده میشود .

به منظور کاهش خدم خاکریزی میتوان سطح جاده سرویس کانال را حداقل ۱ متر پانه تر از لبه بالائی کانال در نظر گرفت مشروط بر اینکه موارد ذکر شده در رابطه با خط شست آب و غایب گردد .

C2 - کانال در خاکریزیاری کامل

در این تیپ با توجه به عمق خاکریزداری و موقعیت استقرار کانال نسبت به اراضی اطراف خود تیپ کانال به یکی از سورتمایر زیر قابل بررسی است .

- کانال در خاکریزداری با عمق کم (Normal Cut)

در این حالت جاده سرویس بر روی زمین طبیعی با پانه تر از آن با رعایت حفظ پیوستگی جاده سرویس در سمت راست و یا چپ کانال اجرا میگردد . برای شناخت دادن علامت مشخصه این تیپ از علامت C2NR یا C2NL استفاده خواهد شد .

- کانال در خاکریزداری عصبی (Deep Cut)

در این حالت کانال در عمق نسبتاً زیادی نسبت به زمین طبیعی فرار دارد . چنانچه خاک سیبر از پانه داری لازم برخورد دارد باشد در این سورتمقطع کانال با دادن چشمگیر شیب چانه مجاز و بصورت پکنوخواست تا سطح زمین احداث میگردد در غیر اینصورت و در شرایط ناپانه داری خاک، لازم است سکونه ای هم عرض ۳ متر و به فواصل صعودی ۳ متر از پکنگر از لبه بالائی کانال احداث گردد . علامت C2DL یا C2DR با مشخصه این تیپ با توجه به سمت جاده سرویس خواهد بود .

C3 - کانال در خاکریزیاری و خاکریزی در دامنه ته

در این تیپ سیبر کانال در دامنه ته فرار گرفته بطوریکه بشی خاکریزی زیاد در طرف پانه ته نوشی میشود حتی الامکان محور کانال به سمت بالائی ته سوچ داده شود و یا اینکه جاده سرویس در سمت خاکریزداری منظور گردد که در این حالت ارتیاب جاده سرویس با سمت دیگر کانال و شیکه جاده سرویس کانالهای اشتباعی در معدل آنگرها نویط بل و کالورت سوت می پنیرد . مقطع خاکریزداری در سمت بالائی دامنه میتواند بصورت شیب پکنوخواست با پلکانی مانند تیپهای خاکریزداری عصبی اجرا گردد . چنانچه جاده سرویس در قسم خاکریزی فرار گردد و شیب دامنه تند و جنس پست زیر خاکریز جاده سرویس نا مناسب باشد از دیوار سیگن یا پتنی برای حفاظت دیواره بیرونی استفاده میگردد . در چنین مواردی کلاماً از مقاطع مستطبیان برای پرهیز از خاکریزی زیادتر استفاده میشود . برای نمایش این تیپ از علامت C3L با C3R یا C3L با توجه به سمت جاده سرویس استفاده خواهد شد .

C4 - کانالهای گوچه درجه ۳ در خاکریز

آن کانالها به منظور تأمین آب مورد نیاز آثار زدگی بندوی طراحی میشوند که سطح آب لازم را برای اراضی تحت پوشش نامین نمایند . معمولاً این کانالها در خاکریزی به ارتفاع ۵۰ تا ۷۰ سانتیمتر در بالائی سطح زمین طبیعی فرار دارند . از اینرو چاده سرویس تنها در یک طرف و حداقل ۳۰ سانتیمتر بالائی سطح زمین طبیعی بوده و کانال ناقد ارتفاع آزاد خاکی میباشد . علامت مشخصه این تیپ با توجه به سمت جاده سرویس C4R یا C4L خواهد بود .

مقاطع تیپ فوق الذکر در نئهه های شاره (۱-۵) II-3 ارائه شده است .

توضیحات :

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
100-1	0.100	0.014	1.0	0.0008	0.30	0.29	0.17	0.88	1.13	0.15	0.58	0.42	0.21	0.00	0.50	0.50
100-2	0.100	0.014	1.0	0.0009	0.30	0.28	0.17	0.87	1.10	0.15	0.61	0.44	0.22	0.00	0.50	0.50
100-3	0.100	0.014	1.0	0.0010	0.30	0.28	0.16	0.85	1.08	0.15	0.63	0.47	0.22	0.00	0.50	0.50
100-4	0.100	0.014	1.0	0.0011	0.30	0.27	0.15	0.84	1.06	0.14	0.65	0.49	0.23	0.00	0.50	0.50
100-5	0.100	0.014	1.0	0.0012	0.30	0.26	0.15	0.83	1.05	0.14	0.67	0.51	0.24	0.00	0.50	0.50
100-6	0.100	0.014	1.0	0.0013	0.30	0.26	0.14	0.82	1.03	0.14	0.69	0.53	0.24	0.00	0.50	0.50
100-7	0.100	0.014	1.0	0.0014	0.30	0.25	0.14	0.81	1.02	0.14	0.71	0.55	0.25	0.00	0.50	0.50
100-8	0.100	0.014	1.0	0.0015	0.30	0.25	0.14	0.80	1.00	0.14	0.73	0.56	0.25	0.00	0.50	0.50
100-9	0.100	0.014	1.0	0.0016	0.30	0.24	0.13	0.79	0.99	0.13	0.75	0.58	0.26	0.00	0.50	0.50
100-10	0.100	0.014	1.0	0.0017	0.30	0.24	0.13	0.78	0.98	0.13	0.77	0.60	0.26	0.00	0.50	0.50
100-11	0.100	0.014	1.0	0.0018	0.30	0.24	0.13	0.78	0.97	0.13	0.78	0.62	0.26	0.00	0.50	0.50
100-12	0.100	0.014	1.0	0.0019	0.30	0.23	0.13	0.77	0.96	0.13	0.80	0.63	0.27	0.00	0.50	0.50
100-13	0.100	0.014	1.0	0.0020	0.30	0.23	0.12	0.76	0.95	0.13	0.81	0.65	0.27	0.00	0.50	0.50
100-14	0.100	0.014	1.0	0.0021	0.30	0.23	0.12	0.76	0.95	0.13	0.83	0.66	0.27	0.00	0.50	0.50
100-15	0.100	0.014	1.0	0.0022	0.30	0.23	0.12	0.75	0.94	0.13	0.84	0.68	0.27	0.00	0.50	0.50
100-16	0.100	0.014	1.0	0.0023	0.30	0.22	0.12	0.75	0.93	0.13	0.86	0.69	0.28	0.00	0.50	0.50
100-17	0.100	0.014	1.0	0.0024	0.30	0.22	0.11	0.74	0.92	0.12	0.87	0.71	0.28	0.00	0.50	0.50
100-18	0.100	0.014	1.0	0.0003	0.45	0.32	0.25	1.10	1.37	0.18	0.40	0.27	0.18	0.00	0.50	0.50
100-19	0.100	0.014	1.0	0.0004	0.45	0.30	0.23	1.05	1.30	0.17	0.44	0.31	0.20	0.00	0.50	0.50
200-1	0.200	0.014	1.0	0.0004	0.45	0.43	0.38	1.31	1.66	0.23	0.53	0.32	0.17	0.20	0.60	0.80
200-2	0.200	0.014	1.0	0.0005	0.45	0.41	0.35	1.26	1.60	0.22	0.58	0.35	0.19	0.20	0.60	0.80
200-3	0.200	0.014	1.0	0.0006	0.45	0.39	0.32	1.22	1.54	0.21	0.62	0.38	0.16	0.20	0.55	0.75
200-4	0.200	0.014	1.0	0.0007	0.45	0.37	0.31	1.19	1.50	0.20	0.65	0.41	0.18	0.20	0.55	0.75
200-5	0.200	0.014	1.0	0.0008	0.45	0.36	0.29	1.17	1.47	0.20	0.69	0.44	0.19	0.20	0.55	0.75
200-6	0.200	0.014	1.0	0.0009	0.45	0.35	0.28	1.15	1.44	0.19	0.72	0.47	0.15	0.20	0.50	0.70
200-7	0.200	0.014	1.0	0.0010	0.45	0.34	0.27	1.13	1.41	0.19	0.75	0.49	0.16	0.20	0.50	0.70
200-8	0.200	0.014	1.0	0.0011	0.45	0.33	0.26	1.11	1.39	0.19	0.77	0.51	0.17	0.20	0.50	0.70
200-9	0.200	0.014	1.0	0.0012	0.45	0.32	0.25	1.10	1.37	0.18	0.80	0.53	0.18	0.20	0.50	0.70
200-10	0.200	0.014	1.0	0.0013	0.45	0.32	0.24	1.08	1.35	0.18	0.82	0.55	0.18	0.20	0.50	0.70
200-11	0.200	0.014	1.0	0.0014	0.45	0.31	0.24	1.07	1.33	0.18	0.85	0.57	0.19	0.20	0.50	0.70
200-12	0.200	0.014	1.0	0.0015	0.45	0.31	0.23	1.06	1.31	0.18	0.87	0.59	0.19	0.20	0.50	0.70
200-13	0.200	0.014	1.0	0.0016	0.45	0.30	0.23	1.05	1.30	0.17	0.89	0.61	0.20	0.20	0.50	0.70
200-14	0.200	0.014	1.0	0.0003	0.60	0.42	0.42	1.43	1.77	0.24	0.47	0.28	0.18	0.20	0.60	0.80
300-1	0.300	0.014	1.0	0.0008	0.45	0.44	0.39	1.33	1.70	0.23	0.76	0.45	0.16	0.20	0.60	0.80
300-2	0.300	0.014	1.0	0.0009	0.45	0.43	0.38	1.31	1.66	0.23	0.80	0.47	0.17	0.20	0.60	0.80
300-3	0.300	0.014	1.0	0.0010	0.45	0.42	0.36	1.28	1.63	0.22	0.83	0.50	0.18	0.20	0.60	0.80
300-4	0.300	0.014	1.0	0.0011	0.45	0.41	0.35	1.27	1.60	0.22	0.86	0.52	0.19	0.20	0.60	0.80
300-5	0.300	0.014	1.0	0.0012	0.45	0.40	0.34	1.25	1.58	0.21	0.89	0.54	0.15	0.20	0.55	0.75
300-6	0.300	0.014	1.0	0.0013	0.45	0.39	0.33	1.23	1.56	0.21	0.91	0.56	0.16	0.20	0.55	0.75
300-7	0.300	0.014	1.0	0.0014	0.45	0.38	0.32	1.22	1.53	0.21	0.94	0.59	0.17	0.20	0.55	0.75

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
300-8	0.300	0.014	1.0	0.0015	0.45	0.38	0.31	1.20	1.52	0.21	0.96	0.60	0.17	0.20	0.55	0.75
300-9	0.300	0.014	1.0	0.0016	0.45	0.37	0.30	1.19	1.50	0.20	0.99	0.62	0.18	0.20	0.55	0.75
300-10	0.300	0.014	1.0	0.0017	0.45	0.36	0.30	1.18	1.48	0.20	1.01	0.64	0.19	0.20	0.55	0.75
300-11	0.300	0.014	1.0	0.0018	0.45	0.36	0.29	1.17	1.47	0.20	1.03	0.66	0.19	0.20	0.55	0.75
300-12	0.300	0.014	1.0	0.0019	0.45	0.35	0.29	1.16	1.45	0.20	1.05	0.68	0.20	0.20	0.55	0.75
300-13	0.300	0.014	1.0	0.0020	0.45	0.35	0.28	1.15	1.44	0.19	1.07	0.69	0.15	0.20	0.50	0.70
300-14	0.300	0.014	1.0	0.0021	0.45	0.35	0.27	1.14	1.43	0.19	1.09	0.71	0.15	0.20	0.50	0.70
300-15	0.300	0.014	1.0	0.0004	0.60	0.48	0.51	1.55	1.95	0.26	0.59	0.33	0.17	0.20	0.65	0.85
300-16	0.300	0.014	1.0	0.0005	0.60	0.45	0.47	1.50	1.87	0.25	0.64	0.36	0.15	0.20	0.60	0.80
300-17	0.300	0.014	1.0	0.0006	0.60	0.43	0.44	1.46	1.81	0.24	0.68	0.40	0.17	0.20	0.60	0.80
300-18	0.300	0.014	1.0	0.0007	0.60	0.41	0.42	1.42	1.76	0.24	0.72	0.43	0.19	0.20	0.60	0.80
400-1	0.400	0.014	1.0	0.0014	0.45	0.44	0.40	1.34	1.70	0.23	1.01	0.59	0.16	0.20	0.60	0.80
400-2	0.400	0.014	1.0	0.0015	0.45	0.44	0.39	1.32	1.68	0.23	1.04	0.61	0.16	0.20	0.60	0.80
400-3	0.400	0.014	1.0	0.0016	0.45	0.43	0.38	1.31	1.66	0.23	1.06	0.63	0.17	0.20	0.60	0.80
400-4	0.400	0.014	1.0	0.0017	0.45	0.42	0.37	1.29	1.64	0.22	1.09	0.65	0.18	0.20	0.60	0.80
400-5	0.400	0.014	1.0	0.0018	0.45	0.42	0.36	1.28	1.63	0.22	1.11	0.67	0.18	0.20	0.60	0.80
400-6	0.400	0.014	1.0	0.0019	0.45	0.41	0.35	1.27	1.61	0.22	1.13	0.69	0.19	0.20	0.60	0.80
400-7	0.400	0.014	1.0	0.0020	0.45	0.41	0.35	1.26	1.60	0.22	1.15	0.70	0.19	0.20	0.60	0.80
400-8	0.400	0.014	1.0	0.0006	0.60	0.50	0.54	1.59	2.01	0.27	0.73	0.40	0.15	0.20	0.65	0.85
400-9	0.400	0.014	1.0	0.0007	0.60	0.48	0.51	1.56	1.95	0.26	0.78	0.43	0.17	0.20	0.65	0.85
400-10	0.400	0.014	1.0	0.0008	0.60	0.46	0.49	1.52	1.91	0.26	0.82	0.46	0.19	0.20	0.65	0.85
400-11	0.400	0.014	1.0	0.0009	0.60	0.45	0.47	1.50	1.87	0.25	0.85	0.49	0.15	0.20	0.60	0.80
400-12	0.400	0.014	1.0	0.0010	0.60	0.44	0.45	1.47	1.							

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
600-5	0.600	0.014	1.0	0.0018	0.60	0.46	0.49	1.52	1.91	0.26	1.23	0.69	0.19	0.20	0.65	0.85
600-6	0.600	0.014	1.0	0.0019	0.60	0.45	0.48	1.51	1.89	0.25	1.25	0.71	0.20	0.20	0.65	0.85
600-7	0.600	0.014	1.5	0.0002	0.90	0.63	1.16	2.79	3.17	0.37	0.52	0.26	0.17	0.20	0.80	1.00
700-1	0.700	0.014	1.0	0.0018	0.60	0.50	0.55	1.60	2.01	0.27	1.27	0.69	0.15	0.20	0.65	0.85
700-2	0.700	0.014	1.0	0.0019	0.60	0.49	0.54	1.59	1.99	0.27	1.30	0.71	0.16	0.20	0.65	0.85
700-3	0.700	0.014	1.5	0.0002	0.90	0.68	1.30	2.94	3.35	0.39	0.54	0.26	0.17	0.20	0.85	1.05
700-4	0.700	0.014	1.5	0.0003	0.90	0.61	1.12	2.74	3.12	0.36	0.63	0.31	0.19	0.20	0.80	1.00
800-1	0.800	0.014	1.5	0.0002	0.90	0.72	1.44	3.07	3.51	0.41	0.56	0.26	0.18	0.20	0.90	1.10
800-2	0.800	0.014	1.5	0.0003	0.90	0.66	1.24	2.87	3.27	0.38	0.65	0.31	0.19	0.20	0.85	1.05
800-3	0.800	0.014	1.5	0.0004	0.90	0.61	1.11	2.73	3.10	0.36	0.72	0.36	0.19	0.20	0.80	1.00
900-1	0.900	0.014	1.5	0.0002	0.90	0.77	1.57	3.20	3.66	0.43	0.57	0.26	0.18	0.20	0.95	1.15
900-2	0.900	0.014	1.5	0.0003	0.90	0.69	1.35	2.98	3.40	0.40	0.67	0.32	0.16	0.20	0.85	1.05
900-3	0.900	0.014	1.5	0.0004	0.90	0.65	1.21	2.84	3.24	0.37	0.74	0.36	0.15	0.20	0.80	1.00
900-4	0.900	0.014	1.5	0.0005	0.90	0.61	1.12	2.74	3.11	0.36	0.81	0.40	0.19	0.20	0.80	1.00
1000-1	1.000	0.014	1.5	0.0002	0.90	0.80	1.70	3.31	3.80	0.45	0.59	0.26	0.25	0.30	1.05	1.35
1000-2	1.000	0.014	1.5	0.0003	0.90	0.73	1.46	3.09	3.53	0.41	0.69	0.32	0.22	0.30	0.95	1.25
1000-3	1.000	0.014	1.5	0.0004	0.90	0.68	1.31	2.95	3.36	0.39	0.76	0.37	0.22	0.30	0.90	1.20
1000-4	1.000	0.014	1.5	0.0005	0.90	0.65	1.21	2.84	3.23	0.37	0.83	0.41	0.20	0.30	0.85	1.15
1000-5	1.000	0.014	1.5	0.0006	0.90	0.62	1.13	2.75	3.13	0.36	0.89	0.44	0.23	0.30	0.85	1.15
1100-1	1.100	0.014	1.5	0.0002	0.90	0.84	1.82	3.43	3.94	0.46	0.60	0.26	0.21	0.30	1.05	1.35
1100-2	1.100	0.014	1.5	0.0003	0.90	0.76	1.57	3.19	3.66	0.43	0.70	0.32	0.24	0.30	1.00	1.30
1100-3	1.100	0.014	1.5	0.0004	0.90	0.71	1.41	3.04	3.47	0.40	0.78	0.37	0.24	0.30	0.95	1.25
1100-4	1.100	0.014	1.5	0.0005	0.90	0.68	1.29	2.93	3.34	0.39	0.85	0.41	0.22	0.30	0.90	1.20
1100-5	1.100	0.014	1.5	0.0006	0.90	0.65	1.21	2.84	3.23	0.37	0.91	0.44	0.20	0.30	0.85	1.15
1100-6	1.100	0.014	1.5	0.0007	0.90	0.62	1.14	2.77	3.15	0.36	0.96	0.48	0.23	0.30	0.85	1.15
1100-7	1.100	0.014	1.5	0.0008	0.90	0.60	1.09	2.71	3.07	0.35	1.01	0.51	0.25	0.30	0.85	1.15
1200-1	1.200	0.014	1.5	0.0002	0.90	0.88	1.94	3.53	4.06	0.48	0.62	0.27	0.22	0.30	1.10	1.40
1200-2	1.200	0.014	1.5	0.0003	0.90	0.80	1.67	3.29	3.77	0.44	0.72	0.32	0.20	0.30	1.00	1.30
1200-3	1.200	0.014	1.5	0.0004	0.90	0.74	1.50	3.13	3.58	0.42	0.80	0.37	0.21	0.30	0.95	1.25
1200-4	1.200	0.014	1.5	0.0005	0.90	0.71	1.38	3.02	3.44	0.40	0.87	0.41	0.24	0.30	0.95	1.25
1200-5	1.200	0.014	1.5	0.0006	0.90	0.68	1.29	2.93	3.33	0.39	0.93	0.45	0.22	0.30	0.90	1.20
1200-6	1.200	0.014	1.5	0.0007	0.90	0.65	1.22	2.85	3.24	0.38	0.98	0.48	0.25	0.30	0.90	1.20
1200-7	1.200	0.014	1.5	0.0008	0.90	0.63	1.16	2.79	3.17	0.37	1.03	0.51	0.22	0.30	0.85	1.15
1200-8	1.200	0.014	1.5	0.0009	0.90	0.61	1.11	2.73	3.10	0.36	1.08	0.54	0.24	0.30	0.85	1.15
1200-9	1.200	0.014	1.5	0.0002	1.20	0.81	1.95	3.63	4.12	0.47	0.61	0.27	0.24	0.30	1.05	1.35
1200-10	1.200	0.015	1.5	0.0002	1.50	0.78	2.07	3.83	4.30	0.48	0.58	0.25	0.22	0.30	1.00	1.30
1300-1	1.300	0.014	1.5	0.0003	0.90	0.83	1.77	3.38	3.88	0.46	0.73	0.32	0.22	0.30	1.05	1.35
1300-2	1.300	0.014	1.5	0.0004	0.90	0.77	1.59	3.22	3.69	0.43	0.82	0.37	0.23	0.30	1.00	1.30
1300-3	1.300	0.014	1.5	0.0005	0.90	0.73	1.47	3.10	3.54	0.41	0.89	0.41	0.22	0.30	0.95	1.25
1300-4	1.300	0.014	1.5	0.0006	0.90	0.70	1.37	3.00	3.43	0.40	0.95	0.45	0.25	0.30	0.95	1.25

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
1300-5	1.300	0.014	1.5	0.0007	0.90	0.68	1.29	2.93	3.34	0.39	1.00	0.48	0.22	0.30	0.90	1.20
1300-6	1.300	0.014	1.5	0.0008	0.90	0.65	1.23	2.86	3.26	0.38	1.06	0.51	0.25	0.30	0.90	1.20
1300-7	1.300	0.014	1.5	0.0009	0.90	0.64	1.18	2.81	3.19	0.37	1.10	0.54	0.21	0.30	0.85	1.15
1300-8	1.300	0.014	1.5	0.0010	0.90	0.62	1.13	2.76	3.13	0.36	1.15	0.57	0.23	0.30	0.85	1.15
1300-9	1.300	0.014	1.5	0.0011	0.90	0.61	1.09	2.72	3.08	0.36	1.19	0.60	0.24	0.30	0.85	1.15
1300-10	1.300	0.014	1.5	0.0002	1.20	0.84	2.07	3.72	4.23	0.49	0.63	0.27	0.21	0.30	1.05	1.35
1300-11	1.300	0.015	1.5	0.0002	1.50	0.81	2.20	3.93	4.42	0.50	0.59	0.25	0.24	0.30	1.05	1.35
1400-1	1.400	0.014	1.5	0.0003	0.90	0.86	1.87	3.47	3.99	0.47	0.75	0.32	0.24	0.30	1.10	1.40
1400-2	1.400	0.014	1.5	0.0004	0.90	0.80	1.68	3.30	3.79	0.44	0.83	0.37	0.25	0.30	1.05	1.35
1400-3	1.400	0.014	1.5	0.0005	0.90	0.76	1.55	3.18	3.64	0.43	0.90	0.41	0.24	0.30	1.00	1.30
1400-4	1.400	0.014	1.5	0.0006	0.90	0.73	1.45	3.08	3.52	0.41	0.97	0.45	0.22	0.30	0.95	1.25
1400-5	1.400	0.014	1.5	0.0007	0.90	0.70	1.37	3.00	3.43	0.40	1.02	0.48	0.25	0.30	0.95	1.25
1400-6	1.400	0.014	1.5	0.0008	0.90	0.68	1.25	2.88	3.28	0.38	1.12	0.55	0.24	0.30	0.90	1.20
1400-7	1.400	0.014	1.5	0.0010	0.90	0.64	1.20	2.83	3.22	0.37	1.17	0.57	0.21	0.30	0.85	1.15
1400-8	1.400	0.014	1.5	0.0011	0.90	0.63	1.16	2.78	3.16	0.37	1.21	0.60	0.22	0.30	0.85	1.15
1400-9	1.400	0.014	1.5	0.0012	0.90	0.61	1.12	2.74	3.12	0.36	1.25	0.63	0.24	0.30	0.85	1.15
1400-10	1.400	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.60	1.09	2.71	3.07	0.35	1.29	0.65	0.25	0.30	0.85	1.15
1400-11	1.400	0.014	1.5	0.0002	1.20	0.87	2.19	3.82	4.35	0.50	0.64	0.27	0.23	0.30	1.10	1.40
1400-12	1.400	0.014	1.5	0.0002	1.50	0.84	2.32	4.02	4.53	0.51	0.60	0.25	0.21	0.30	1.05	1.35
1400-13	1.400	0.015	1.5	0.0003	1.50	0.76	2.00	3.77	4.23	0.47	0.70	0.31	0.24	0.30	1.00	1.30
1500-1	1.500	0.014	1.5	0.0003	0.90	0.89	1.97	3.56	4.09	0.48	0.76	0.33	0.21	0.30	1.10	1.40
1500-2	1.500	0.014	1.5	0.0004	0.90	0.83	1.77	3.38	3.88	0.46	0.85	0.37	0.22	0.30	1.05	1.35
1500-3	1.500	0.014	1.5	0.0005	0.90											

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (n)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
1600-3	1.600	0.014	1.5	0.0006	0.90	0.78	1.60	3.23	3.69	0.43	1.00	0.45	0.22	0.30	1.00	1.30
1600-4	1.600	0.014	1.5	0.0007	0.90	0.75	1.51	3.14	3.59	0.42	1.06	0.49	0.20	0.30	0.95	1.25
1600-5	1.600	0.014	1.5	0.0008	0.90	0.72	1.44	3.07	3.51	0.41	1.11	0.52	0.23	0.30	0.95	1.25
1600-6	1.600	0.014	1.5	0.0009	0.90	0.70	1.37	3.01	3.44	0.40	1.16	0.55	0.25	0.30	0.95	1.25
1600-7	1.600	0.014	1.5	0.0010	0.90	0.69	1.32	2.96	3.37	0.39	1.21	0.58	0.21	0.30	0.90	1.20
1600-8	1.600	0.014	1.5	0.0011	0.90	0.67	1.28	2.91	3.32	0.38	1.25	0.60	0.23	0.30	0.90	1.20
1600-9	1.600	0.014	1.5	0.0012	0.90	0.66	1.24	2.87	3.27	0.38	1.29	0.63	0.24	0.30	0.90	1.20
1600-10	1.600	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.64	1.20	2.83	3.22	0.37	1.33	0.65	0.21	0.30	0.85	1.15
1600-11	1.600	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.63	1.17	2.80	3.18	0.37	1.37	0.68	0.22	0.30	0.85	1.15
1600-12	1.600	0.014	1.5	0.0015	0.90	0.62	1.14	2.76	3.14	0.36	1.41	0.70	0.23	0.30	0.85	1.15
1600-13	1.600	0.014	1.5	0.0002	1.20	0.93	2.42	3.99	4.56	0.53	0.66	0.27	0.22	0.30	1.15	1.45
1600-14	1.600	0.014	1.5	0.0003	1.20	0.84	2.08	3.73	4.24	0.49	0.77	0.33	0.21	0.30	1.05	1.35
1600-15	1.600	0.015	1.5	0.0002	1.50	0.90	2.56	4.20	4.74	0.54	0.63	0.26	0.20	0.30	1.10	1.40
1600-16	1.600	0.015	1.5	0.0003	1.50	0.81	2.20	3.93	4.43	0.50	0.73	0.31	0.24	0.30	1.05	1.35
1600-17	1.600	0.015	1.5	0.0004	1.50	0.75	1.98	3.76	4.22	0.47	0.81	0.35	0.25	0.30	1.00	1.30
1700-1	1.700	0.014	1.5	0.0004	0.90	0.88	1.94	3.53	4.06	0.48	0.87	0.38	0.22	0.30	1.10	1.40
1700-2	1.700	0.014	1.5	0.0005	0.90	0.83	1.79	3.40	3.90	0.46	0.95	0.42	0.22	0.30	1.05	1.35
1700-3	1.700	0.014	1.5	0.0006	0.90	0.80	1.67	3.29	3.78	0.44	1.02	0.46	0.20	0.30	1.00	1.30
1700-4	1.700	0.014	1.5	0.0007	0.90	0.77	1.58	3.21	3.67	0.43	1.08	0.49	0.23	0.30	1.00	1.30
1700-5	1.700	0.014	1.5	0.0008	0.90	0.74	1.50	3.13	3.59	0.42	1.13	0.52	0.21	0.30	0.95	1.25
1700-6	1.700	0.014	1.5	0.0009	0.90	0.72	1.44	3.07	3.51	0.41	1.18	0.55	0.23	0.30	0.95	1.25
1700-7	1.700	0.014	1.5	0.0010	0.90	0.71	1.38	3.02	3.45	0.40	1.23	0.58	0.24	0.30	0.95	1.25
1700-8	1.700	0.014	1.5	0.0011	0.90	0.69	1.34	2.97	3.39	0.39	1.27	0.61	0.21	0.30	0.90	1.20
1700-9	1.700	0.014	1.5	0.0012	0.90	0.68	1.29	2.93	3.34	0.39	1.32	0.63	0.22	0.30	0.90	1.20
1700-10	1.700	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.66	1.25	2.89	3.29	0.38	1.35	0.66	0.24	0.30	0.90	1.20
1700-11	1.700	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.65	1.22	2.85	3.25	0.38	1.39	0.68	0.25	0.30	0.90	1.20
1700-12	1.700	0.014	1.5	0.0015	0.90	0.64	1.19	2.82	3.21	0.37	1.43	0.70	0.21	0.30	0.85	1.15
1700-13	1.700	0.014	1.5	0.0002	1.20	0.96	2.53	4.08	4.66	0.54	0.67	0.27	0.24	0.30	1.20	1.50
1700-14	1.700	0.014	1.5	0.0003	1.20	0.87	2.18	3.81	4.33	0.50	0.78	0.33	0.23	0.30	1.10	1.40
1700-15	1.700	0.014	1.5	0.0004	1.20	0.81	1.96	3.63	4.12	0.47	0.87	0.38	0.24	0.30	1.05	1.35
1700-16	1.700	0.015	1.5	0.0002	1.50	0.93	2.68	4.28	4.84	0.55	0.64	0.26	0.22	0.30	1.15	1.45
1700-17	1.700	0.015	1.5	0.0003	1.50	0.84	2.31	4.01	4.52	0.51	0.74	0.31	0.21	0.30	1.05	1.35
1700-18	1.700	0.015	1.5	0.0004	1.50	0.78	2.07	3.83	4.30	0.48	0.82	0.36	0.22	0.30	1.00	1.30
1800-1	1.800	0.014	1.5	0.0005	0.90	0.86	1.87	3.47	3.98	0.47	0.96	0.42	0.24	0.30	1.10	1.40
1800-2	1.800	0.014	1.5	0.0006	0.90	0.82	1.75	3.36	3.85	0.45	1.03	0.46	0.23	0.30	1.05	1.35
1800-3	1.800	0.014	1.5	0.0007	0.90	0.79	1.65	3.27	3.75	0.44	1.09	0.49	0.21	0.30	1.00	1.30
1800-4	1.800	0.014	1.5	0.0008	0.90	0.77	1.57	3.20	3.66	0.43	1.15	0.52	0.23	0.30	1.00	1.30
1800-5	1.800	0.014	1.5	0.0009	0.90	0.74	1.50	3.13	3.58	0.42	1.20	0.55	0.21	0.30	0.95	1.25
1800-6	1.800	0.014	1.5	0.0010	0.90	0.73	1.44	3.08	3.52	0.41	1.25	0.58	0.22	0.30	0.95	1.25
1800-7	1.800	0.014	1.5	0.0011	0.90	0.71	1.39	3.03	3.46	0.40	1.29	0.61	0.24	0.30	0.95	1.25

توضیحات :

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (n)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
1800-8	1.800	0.014	1.5	0.0012	0.90	0.69	1.35	2.98	3.40	0.40	1.33	0.63	0.21	0.30	0.90	1.20
1800-9	1.800	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.68	1.31	2.94	3.36	0.39	1.37	0.66	0.22	0.30	0.90	1.20
1800-10	1.800	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.67	1.27	2.91	3.31	0.38	1.41	0.68	0.23	0.30	0.90	1.20
1800-11	1.800	0.014	1.5	0.0015	0.90	0.66	1.24	2.87	3.27	0.38	1.45	0.70	0.24	0.30	0.90	1.20
1800-12	1.800	0.014	1.5	0.0002	1.20	0.99	2.64	4.16	4.75	0.56	0.68	0.27	0.21	0.30	1.20	1.50
1800-13	1.800	0.014	1.5	0.0003	1.20	0.89	2.27	3.88	4.42	0.51	0.79	0.33	0.21	0.30	1.10	1.40
1800-14	1.800	0.014	1.5	0.0004	1.20	0.83	2.04	3.70	4.20	0.49	0.88	0.38	0.22	0.30	1.05	1.35
1800-15	1.800	0.015	1.5	0.0002	1.50	0.95	2.79	4.36	4.94	0.57	0.64	0.26	0.25	0.30	1.20	1.50
1800-16	1.800	0.015	1.5	0.0003	1.50	0.86	2.40	4.08	4.61	0.52	0.75	0.31	0.24	0.30	1.10	1.40
1800-17	1.800	0.015	1.5	0.0004	1.50	0.80	2.16	3.90	4.39	0.49	0.83	0.36	0.25	0.30	1.05	1.35
1900-1	1.900	0.014	1.5	0.0005	0.90	0.88	1.94	3.53	4.06	0.48	0.98	0.42	0.22	0.30	1.10	1.40
1900-2	1.900	0.014	1.5	0.0006	0.90	0.84	1.82	3.42	3.93	0.46	1.05	0.46	0.21	0.30	1.05	1.35
1900-3	1.900	0.014	1.5	0.0007	0.90	0.81	1.72	3.33	3.82	0.45	1.11	0.49	0.24	0.30	1.05	1.35
1900-4	1.900	0.014	1.5	0.0008	0.90	0.79	1.63	3.26	3.73	0.44	1.16	0.52	0.21	0.30	1.00	1.30
1900-5	1.900	0.014	1.5	0.0009	0.90	0.76	1.56	3.19	3.65	0.43	1.22	0.55	0.24	0.30	1.00	1.30
1900-6	1.900	0.014	1.5	0.0010	0.90	0.74	1.50	3.13	3.59	0.42	1.26	0.58	0.21	0.30	0.95	1.25
1900-7	1.900	0.014	1.5	0.0011	0.90	0.73	1.45	3.08	3.52	0.41	1.31	0.61	0.22	0.30	0.95	1.25
1900-8	1.900	0.014	1.5	0.0012	0.90	0.71	1.40	3.04	3.47	0.40	1.35	0.64	0.24	0.30	0.95	1.25
1900-9	1.900	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.70	1.36	3.00	3.42	0.40	1.39	0.66	0.20	0.30	0.90	1.20
1900-10	1.900	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.69	1.33	2.96	3.38	0.39	1.43	0.68	0.21	0.30	0.90	1.20
1900-11	1.900	0.014	1.5	0.0015	0.90	0.68	1.29	2.93	3.34	0.39	1.47	0.71	0.22	0.30	0.90	1.20
1900-12	1.900	0.014	1.5	0.0002	1.20	1.01	2.75	4.23	4.85	0.57	0.69	0.27	0.24	0.30	1.25	1.55</

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
2000-11	2.000	0.014	1.5	0.0015	0.90	0.69	1.34	2.98	3.40	0.40	1.49	0.71	0.21	0.30	0.90	1.20
2000-12	2.000	0.014	1.5	0.0002	1.20	1.04	2.85	4.31	4.94	0.58	0.70	0.28	0.21	0.30	1.25	1.55
2000-13	2.000	0.014	1.5	0.0003	1.20	0.94	2.45	4.02	4.59	0.53	0.81	0.33	0.21	0.30	1.15	1.45
2000-14	2.000	0.014	1.5	0.0004	1.20	0.88	2.21	3.83	4.36	0.51	0.91	0.38	0.22	0.30	1.10	1.40
2000-15	2.000	0.014	1.5	0.0005	1.20	0.83	2.03	3.69	4.19	0.48	0.98	0.42	0.22	0.30	1.05	1.35
2000-16	2.000	0.015	1.5	0.0003	1.50	0.91	2.60	4.22	4.77	0.54	0.77	0.31	0.24	0.30	1.15	1.45
2000-17	2.000	0.015	1.5	0.0004	1.50	0.84	2.34	4.03	4.55	0.51	0.86	0.36	0.21	0.30	1.05	1.35
2000-18	2.000	0.015	1.5	0.0005	1.50	0.80	2.15	3.89	4.38	0.49	0.93	0.40	0.20	0.30	1.00	1.30
2000-19	2.000	0.015	1.5	0.0006	1.50	0.76	2.01	3.79	4.25	0.47	0.99	0.43	0.24	0.30	1.00	1.30
2100-1	2.100	0.014	1.5	0.0006	0.90	0.88	1.96	3.54	4.08	0.48	1.07	0.46	0.22	0.30	1.10	1.40
2100-2	2.100	0.014	1.5	0.0007	0.90	0.85	1.85	3.45	3.96	0.47	1.14	0.50	0.20	0.30	1.05	1.35
2100-3	2.100	0.014	1.5	0.0008	0.90	0.82	1.76	3.37	3.87	0.45	1.19	0.53	0.23	0.30	1.05	1.35
2100-4	2.100	0.014	1.5	0.0009	0.90	0.80	1.68	3.30	3.79	0.44	1.25	0.56	0.25	0.30	1.05	1.35
2100-5	2.100	0.014	1.5	0.0010	0.90	0.78	1.62	3.24	3.72	0.44	1.30	0.59	0.22	0.30	1.00	1.30
2100-6	2.100	0.014	1.5	0.0011	0.90	0.76	1.56	3.19	3.65	0.43	1.34	0.61	0.24	0.30	1.00	1.30
2100-7	2.100	0.014	1.5	0.0012	0.90	0.75	1.51	3.14	3.60	0.42	1.39	0.64	0.20	0.30	0.95	1.25
2100-8	2.100	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.73	1.47	3.10	3.55	0.41	1.43	0.66	0.22	0.30	0.95	1.25
2100-9	2.100	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.72	1.43	3.06	3.50	0.41	1.47	0.69	0.23	0.30	0.95	1.25
2100-10	2.100	0.014	1.5	0.0015	0.90	0.71	1.39	3.03	3.46	0.40	1.51	0.71	0.24	0.30	0.95	1.25
2100-11	2.100	0.014	1.5	0.0002	1.20	1.06	2.96	4.38	5.02	0.59	0.71	0.28	0.24	0.30	1.30	1.60
2100-12	2.100	0.014	1.5	0.0003	1.20	0.96	2.54	4.09	4.67	0.54	0.83	0.33	0.24	0.30	1.20	1.50
2100-13	2.100	0.014	1.5	0.0004	1.20	0.90	2.29	3.89	4.44	0.52	0.92	0.38	0.20	0.30	1.10	1.40
2100-14	2.100	0.014	1.5	0.0005	1.20	0.85	2.11	3.75	4.27	0.49	1.00	0.43	0.25	0.30	1.10	1.40
2100-15	2.100	0.014	1.5	0.0006	1.20	0.81	1.97	3.64	4.13	0.48	1.07	0.46	0.24	0.30	1.05	1.35
2100-16	2.100	0.015	1.5	0.0003	1.50	0.93	2.69	4.29	4.85	0.55	0.78	0.31	0.22	0.30	1.15	1.45
2100-17	2.100	0.015	1.5	0.0004	1.50	0.87	2.42	4.10	4.62	0.52	0.87	0.36	0.23	0.30	1.10	1.40
2100-18	2.100	0.015	1.5	0.0005	1.50	0.82	2.23	3.95	4.45	0.50	0.94	0.40	0.23	0.30	1.05	1.35
2100-19	2.100	0.015	1.5	0.0006	1.50	0.78	2.09	3.84	4.32	0.48	1.01	0.44	0.22	0.30	1.00	1.30
2100-20	2.100	0.015	1.5	0.0007	1.50	0.75	1.97	3.75	4.21	0.47	1.06	0.47	0.25	0.30	1.00	1.30
2200-1	2.200	0.014	1.5	0.0007	0.90	0.87	1.91	3.51	4.03	0.47	1.15	0.50	0.23	0.30	1.10	1.40
2200-2	2.200	0.014	1.5	0.0008	0.90	0.84	1.82	3.43	3.94	0.46	1.21	0.53	0.21	0.30	1.05	1.35
2200-3	2.200	0.014	1.5	0.0009	0.90	0.82	1.74	3.36	3.85	0.45	1.26	0.56	0.23	0.30	1.05	1.35
2200-4	2.200	0.014	1.5	0.0010	0.90	0.80	1.68	3.30	3.78	0.44	1.31	0.59	0.20	0.30	1.00	1.30
2200-5	2.200	0.014	1.5	0.0011	0.90	0.78	1.62	3.24	3.71	0.44	1.36	0.62	0.22	0.30	1.00	1.30
2200-6	2.200	0.014	1.5	0.0012	0.90	0.76	1.57	3.19	3.66	0.43	1.41	0.64	0.24	0.30	1.00	1.30
2200-7	2.200	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.75	1.52	3.15	3.61	0.42	1.45	0.67	0.25	0.30	1.00	1.30
2200-8	2.200	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.74	1.48	3.11	3.56	0.42	1.49	0.69	0.21	0.30	0.95	1.25
2200-9	2.200	0.014	1.5	0.0015	0.90	0.72	1.44	3.07	3.51	0.41	1.53	0.71	0.23	0.30	0.95	1.25
2200-10	2.200	0.014	1.5	0.0002	1.20	1.08	3.06	4.45	5.11	0.60	0.72	0.28	0.22	0.30	1.30	1.60
2200-11	2.200	0.014	1.5	0.0003	1.20	0.98	2.63	4.15	4.75	0.55	0.84	0.33	0.22	0.30	1.20	1.50

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
2200-12	2.200	0.014	1.5	0.0004	1.20	0.92	2.37	3.96	4.51	0.52	0.93	0.38	0.23	0.30	1.15	1.45
2200-13	2.200	0.014	1.5	0.0005	1.20	0.87	2.18	3.81	4.34	0.50	1.01	0.43	0.23	0.30	1.10	1.40
2200-14	2.200	0.014	1.5	0.0006	1.20	0.83	2.04	3.70	4.20	0.48	1.08	0.46	0.22	0.30	1.05	1.35
2200-15	2.200	0.014	1.5	0.0007	1.20	0.80	1.92	3.60	4.09	0.47	1.14	0.50	0.25	0.30	1.05	1.35
2200-16	2.200	0.015	1.5	0.0003	1.50	0.95	2.79	4.36	4.93	0.57	0.79	0.32	0.25	0.30	1.20	1.50
2200-17	2.200	0.015	1.5	0.0004	1.50	0.89	2.51	4.16	4.69	0.53	0.88	0.36	0.21	0.30	1.10	1.40
2200-18	2.200	0.015	1.5	0.0005	1.50	0.84	2.31	4.01	4.52	0.51	0.95	0.40	0.21	0.30	1.05	1.35
2200-19	2.200	0.015	1.5	0.0006	1.50	0.80	2.16	3.90	4.38	0.49	1.02	0.44	0.20	0.30	1.00	1.30
2200-20	2.200	0.015	1.5	0.0007	1.50	0.77	2.04	3.81	4.27	0.48	1.08	0.47	0.23	0.30	1.00	1.30
2300-1	2.300	0.014	1.5	0.0007	0.90	0.89	1.98	3.56	4.10	0.48	1.16	0.50	0.21	0.30	1.10	1.40
2300-2	2.300	0.014	1.5	0.0008	0.90	0.86	1.88	3.48	4.00	0.47	1.22	0.53	0.24	0.30	1.10	1.40
2300-3	2.300	0.014	1.5	0.0009	0.90	0.84	1.80	3.41	3.91	0.46	1.28	0.56	0.21	0.30	1.05	1.35
2300-4	2.300	0.014	1.5	0.0010	0.90	0.82	1.73	3.35	3.84	0.45	1.33	0.59	0.23	0.30	1.05	1.35
2300-5	2.300	0.014	1.5	0.0011	0.90	0.80	1.67	3.29	3.77	0.44	1.38	0.62	0.20	0.30	1.00	1.30
2300-6	2.300	0.014	1.5	0.0012	0.90	0.78	1.62	3.24	3.72	0.44	1.42	0.64	0.22	0.30	1.00	1.30
2300-7	2.300	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.77	1.57	3.20	3.66	0.43	1.46	0.67	0.23	0.30	1.00	1.30
2300-8	2.300	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.75	1.53	3.16	3.61	0.42	1.51	0.69	0.25	0.30	1.00	1.30
2300-9	2.300	0.014	1.5	0.0015	0.90	0.74	1.49	3.12	3.57	0.42	1.54	0.71	0.21	0.30	0.95	1.25
2300-10	2.300	0.014	1.5	0.0002	1.20	1.11	3.17	4.52	5.19	0.61	0.73	0.28	0.24	0.30	1.35	1.65
2300-11	2.300	0.014	1.5	0.0003	1.20	1.01	2.72	4.22	4.82	0.56	0.84	0.34	0.24	0.30	1.25	1.55
2300-12	2.300	0.014	1.5	0.0004	1.20	0.94	2.45	4.01	4.58	0.53	0.94	0.38	0.21	0.30	1.15	1.45
2300-13	2.300	0.014	1.5	0.0005	1.20	0.89	2.25	3.87	4.41	0.51	1.02	0.43	0.21	0.30	1.10	1.40
2300-14	2.300</td															

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
2400-11	2.400	0.014	1.5	0.0004	1.20	0.96	2.53	4.07	4.65	0.54	0.95	0.39	0.24	0.30	1.20	1.50
2400-12	2.400	0.014	1.5	0.0005	1.20	0.91	2.32	3.92	4.47	0.52	1.03	0.43	0.24	0.30	1.15	1.45
2400-13	2.400	0.014	1.5	0.0006	1.20	0.87	2.17	3.80	4.33	0.50	1.10	0.47	0.23	0.30	1.10	1.40
2400-14	2.400	0.014	1.5	0.0007	1.20	0.84	2.05	3.71	4.21	0.49	1.17	0.50	0.21	0.30	1.05	1.35
2400-15	2.400	0.014	1.5	0.0008	1.20	0.81	1.95	3.63	4.12	0.47	1.23	0.53	0.24	0.30	1.05	1.35
2400-16	2.400	0.015	1.5	0.0003	1.50	0.99	2.97	4.48	5.08	0.58	0.81	0.32	0.21	0.30	1.20	1.50
2400-17	2.400	0.015	1.5	0.0004	1.50	0.93	2.67	4.28	4.84	0.55	0.90	0.36	0.22	0.30	1.15	1.45
2400-18	2.400	0.015	1.5	0.0005	1.50	0.88	2.46	4.13	4.66	0.53	0.97	0.40	0.22	0.30	1.10	1.40
2400-19	2.400	0.015	1.5	0.0006	1.50	0.84	2.30	4.01	4.51	0.51	1.04	0.44	0.21	0.30	1.05	1.35
2400-20	2.400	0.015	1.5	0.0007	1.50	0.80	2.18	3.91	4.40	0.49	1.10	0.47	0.25	0.30	1.05	1.35
2400-21	2.400	0.015	1.5	0.0008	1.50	0.78	2.07	3.83	4.30	0.48	1.16	0.50	0.22	0.30	1.00	1.30
2400-22	2.400	0.015	1.5	0.0009	1.50	0.75	1.98	3.76	4.22	0.47	1.21	0.53	0.25	0.30	1.00	1.30
2500-1	2.500	0.014	1.5	0.0008	0.90	0.89	2.00	3.58	4.12	0.49	1.25	0.53	0.21	0.30	1.10	1.40
2500-2	2.500	0.014	1.5	0.0009	0.90	0.87	1.92	3.51	4.03	0.47	1.30	0.56	0.23	0.30	1.10	1.40
2500-3	2.500	0.014	1.5	0.0010	0.90	0.85	1.84	3.44	3.96	0.47	1.36	0.59	0.20	0.30	1.05	1.35
2500-4	2.500	0.014	1.5	0.0011	0.90	0.83	1.78	3.39	3.89	0.46	1.41	0.62	0.22	0.30	1.05	1.35
2500-5	2.500	0.014	1.5	0.0012	0.90	0.81	1.72	3.34	3.83	0.45	1.45	0.65	0.24	0.30	1.05	1.35
2500-6	2.500	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.80	1.67	3.29	3.77	0.44	1.50	0.67	0.20	0.30	1.00	1.30
2500-7	2.500	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.78	1.63	3.25	3.72	0.44	1.54	0.69	0.22	0.30	1.00	1.30
2500-8	2.500	0.014	1.5	0.0002	1.20	1.15	3.37	4.65	5.35	0.63	0.74	0.28	0.25	0.30	1.40	1.70
2500-9	2.500	0.014	1.5	0.0003	1.20	1.05	2.90	4.34	4.97	0.58	0.86	0.34	0.20	0.30	1.25	1.55
2500-10	2.500	0.014	1.5	0.0004	1.20	0.98	2.60	4.13	4.72	0.55	0.96	0.39	0.22	0.30	1.20	1.50
2500-11	2.500	0.014	1.5	0.0005	1.20	0.93	2.40	3.98	4.54	0.53	1.04	0.43	0.22	0.30	1.15	1.45
2500-12	2.500	0.014	1.5	0.0006	1.20	0.89	2.24	3.86	4.39	0.51	1.12	0.47	0.21	0.30	1.10	1.40
2500-13	2.500	0.014	1.5	0.0007	1.20	0.85	2.11	3.76	4.28	0.49	1.18	0.50	0.25	0.30	1.10	1.40
2500-14	2.500	0.014	1.5	0.0008	1.20	0.83	2.01	3.68	4.18	0.48	1.24	0.54	0.22	0.30	1.05	1.35
2500-15	2.500	0.014	1.5	0.0009	1.20	0.80	1.93	3.61	4.09	0.47	1.30	0.57	0.25	0.30	1.05	1.35
2500-16	2.500	0.015	1.5	0.0004	1.50	0.94	2.75	4.33	4.91	0.56	0.91	0.36	0.21	0.30	1.15	1.45
2500-17	2.500	0.015	1.5	0.0005	1.50	0.89	2.54	4.18	4.72	0.54	0.99	0.40	0.21	0.30	1.10	1.40
2500-18	2.500	0.015	1.5	0.0006	1.50	0.85	2.37	4.06	4.58	0.52	1.05	0.44	0.25	0.30	1.10	1.40
2500-19	2.500	0.015	1.5	0.0007	1.50	0.82	2.24	3.96	4.46	0.50	1.12	0.47	0.23	0.30	1.05	1.35
2500-20	2.500	0.015	1.5	0.0008	1.50	0.79	2.13	3.88	4.36	0.49	1.17	0.50	0.21	0.30	1.00	1.30
2500-21	2.500	0.015	1.5	0.0009	1.50	0.77	2.04	3.81	4.28	0.48	1.22	0.53	0.23	0.30	1.00	1.30
2500-22	2.500	0.015	1.5	0.0002	2.00	1.02	3.59	5.06	5.67	0.63	0.70	0.26	0.23	0.30	1.25	1.55
2600-1	2.600	0.014	1.5	0.0009	0.90	0.89	1.97	3.56	4.09	0.48	1.32	0.56	0.21	0.30	1.10	1.40
2600-2	2.600	0.014	1.5	0.0010	0.90	0.86	1.90	3.49	4.02	0.47	1.37	0.59	0.24	0.30	1.10	1.40
2600-3	2.600	0.014	1.5	0.0011	0.90	0.84	1.83	3.43	3.95	0.46	1.42	0.62	0.21	0.30	1.05	1.35
2600-4	2.600	0.014	1.5	0.0012	0.90	0.83	1.77	3.38	3.88	0.46	1.47	0.65	0.22	0.30	1.05	1.35
2600-5	2.600	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.81	1.72	3.34	3.83	0.45	1.51	0.67	0.24	0.30	1.05	1.35
2600-6	2.600	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.80	1.67	3.29	3.78	0.44	1.55	0.70	0.20	0.30	1.00	1.30

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
2600-7	2.600	0.014	1.5	0.0002	1.20	1.17	3.47	4.72	5.43	0.64	0.75	0.28	0.23	0.30	1.40	1.70
2600-8	2.600	0.014	1.5	0.0003	1.20	1.07	2.98	4.40	5.04	0.59	0.87	0.34	0.23	0.30	1.30	1.60
2600-9	2.600	0.014	1.5	0.0004	1.20	1.00	2.68	4.19	4.79	0.56	0.97	0.39	0.20	0.30	1.20	1.50
2600-10	2.600	0.014	1.5	0.0005	1.20	0.94	2.47	4.03	4.60	0.54	1.05	0.43	0.21	0.30	1.15	1.45
2600-11	2.600	0.014	1.5	0.0006	1.20	0.90	2.31	3.91	4.45	0.52	1.13	0.47	0.25	0.30	1.15	1.45
2600-12	2.600	0.014	1.5	0.0007	1.20	0.87	2.18	3.81	4.33	0.50	1.19	0.50	0.23	0.30	1.10	1.40
2600-13	2.600	0.014	1.5	0.0008	1.20	0.84	2.07	3.72	4.23	0.49	1.25	0.54	0.21	0.30	1.05	1.35
2600-14	2.600	0.014	1.5	0.0009	1.20	0.82	1.98	3.65	4.15	0.48	1.31	0.57	0.23	0.30	1.05	1.35
2600-15	2.600	0.015	1.5	0.0004	1.50	0.96	2.84	4.39	4.97	0.57	0.92	0.36	0.24	0.30	1.20	1.50
2600-16	2.600	0.015	1.5	0.0005	1.50	0.91	2.61	4.23	4.78	0.55	1.00	0.40	0.24	0.30	1.15	1.45
2600-17	2.600	0.015	1.5	0.0006	1.50	0.87	2.44	4.11	4.64	0.53	1.06	0.44	0.23	0.30	1.10	1.40
2600-18	2.600	0.015	1.5	0.0007	1.50	0.84	2.31	4.01	4.52	0.51	1.13	0.47	0.21	0.30	1.05	1.35
2600-19	2.600	0.015	1.5	0.0008	1.50	0.81	2.20	3.93	4.42	0.50	1.18	0.51	0.24	0.30	1.10	1.40
2600-20	2.600	0.015	1.5	0.0009	1.50	0.79	2.10	3.86	4.33	0.49	1.24	0.53	0.21	0.30	1.00	1.30
2600-21	2.600	0.015	1.5	0.0010	1.50	0.76	2.02	3.79	4.26	0.48	1.28	0.56	0.24	0.30	1.00	1.30
2600-22	2.600	0.015	1.5	0.0002	2.00	1.04	3.70	5.12	5.75	0.64	0.70	0.26	0.21	0.30	1.25	1.55
2700-1	2.700	0.014	1.5	0.0010	0.90	0.88	1.95	3.54	4.07	0.48	1.38	0.59	0.22	0.30	1.10	1.40
2700-2	2.700	0.014	1.5	0.0011	0.90	0.86	1.88	3.48	4.00	0.47	1.43	0.62	0.24	0.30	1.10	1.40
2700-3	2.700	0.014	1.5	0.0012	0.90	0.84	1.82	3.43	3.94	0.46	1.48	0.65	0.21	0.30	1.05	1.35
2700-4	2.700	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.83	1.77	3.38	3.88	0.46	1.53	0.67	0.22	0.30	1.05	1.35
2700-5	2.700	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.81	1.72	3.34	3.83	0.45	1.57	0.70	0.24	0.30	1.05	1.35
2700-6	2.700	0.014	1.5	0.0002	1.20	1.19	3.57	4.78	5.50	0.65	0.76	0.28	0.21	0.30	1.40	1.70
2700-7	2.700															

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
2800-2	2.800	0.014	1.5	0.0011	0.90	0.87	1.94	3.52	4.05	0.48	1.45	0.62	0.23	0.30	1.10	1.40
2800-3	2.800	0.014	1.5	0.0012	0.90	0.86	1.87	3.47	3.99	0.47	1.49	0.65	0.24	0.30	1.10	1.40
2800-4	2.800	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.84	1.82	3.42	3.93	0.46	1.54	0.67	0.21	0.30	1.05	1.35
2800-5	2.800	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.83	1.77	3.38	3.88	0.46	1.58	0.70	0.22	0.30	1.05	1.35
2800-6	2.800	0.014	1.5	0.0003	1.20	1.10	3.15	4.51	5.18	0.61	0.89	0.34	0.25	0.30	1.35	1.65
2800-7	2.800	0.014	1.5	0.0004	1.20	1.03	2.83	4.29	4.92	0.58	0.99	0.39	0.22	0.30	1.25	1.55
2800-8	2.800	0.014	1.5	0.0005	1.20	0.98	2.61	4.13	4.72	0.55	1.07	0.43	0.22	0.30	1.20	1.50
2800-9	2.800	0.014	1.5	0.0006	1.20	0.94	2.44	4.01	4.57	0.53	1.15	0.47	0.21	0.30	1.15	1.45
2800-10	2.800	0.014	1.5	0.0007	1.20	0.90	2.30	3.90	4.45	0.52	1.22	0.51	0.25	0.30	1.15	1.45
2800-11	2.800	0.014	1.5	0.0008	1.20	0.87	2.19	3.82	4.35	0.50	1.28	0.54	0.23	0.30	1.10	1.40
2800-12	2.800	0.014	1.5	0.0009	1.20	0.85	2.10	3.74	4.26	0.49	1.34	0.57	0.20	0.30	1.05	1.35
2800-13	2.800	0.014	1.5	0.0010	1.20	0.83	2.02	3.68	4.18	0.48	1.39	0.60	0.22	0.30	1.05	1.35
2800-14	2.800	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.81	1.95	3.62	4.11	0.47	1.44	0.63	0.24	0.30	1.05	1.35
2800-15	2.800	0.015	1.5	0.0004	1.50	1.00	3.00	4.50	5.10	0.59	0.93	0.37	0.20	0.30	1.20	1.50
2800-16	2.800	0.015	1.5	0.0005	1.50	0.95	2.76	4.34	4.91	0.56	1.02	0.41	0.20	0.30	1.15	1.45
2800-17	2.800	0.015	1.5	0.0006	1.50	0.90	2.58	4.21	4.76	0.54	1.09	0.44	0.25	0.30	1.15	1.45
2800-18	2.800	0.015	1.5	0.0007	1.50	0.87	2.44	4.11	4.63	0.53	1.15	0.48	0.23	0.30	1.10	1.40
2800-19	2.800	0.015	1.5	0.0008	1.50	0.84	2.32	4.02	4.53	0.51	1.21	0.51	0.21	0.30	1.05	1.35
2800-20	2.800	0.015	1.5	0.0009	1.50	0.82	2.22	3.95	4.44	0.50	1.26	0.54	0.23	0.30	1.05	1.35
2800-21	2.800	0.015	1.5	0.0010	1.50	0.79	2.14	3.88	4.36	0.49	1.31	0.56	0.21	0.30	1.00	1.30
2800-22	2.800	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.78	2.06	3.83	4.29	0.48	1.36	0.59	0.22	0.30	1.00	1.30
2800-23	2.800	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.76	2.00	3.77	4.23	0.47	1.40	0.61	0.24	0.30	1.00	1.30
2800-24	2.800	0.015	1.5	0.0002	2.00	1.08	3.91	5.24	5.89	0.66	0.72	0.27	0.22	0.30	1.30	1.60
2900-1	2.900	0.014	1.5	0.0011	0.90	0.89	1.99	3.57	4.11	0.48	1.46	0.62	0.21	0.30	1.10	1.40
2900-2	2.900	0.014	1.5	0.0012	0.90	0.87	1.92	3.51	4.04	0.48	1.51	0.65	0.23	0.30	1.10	1.40
2900-3	2.900	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.86	1.87	3.47	3.98	0.47	1.55	0.68	0.24	0.30	1.10	1.40
2900-4	2.900	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.84	1.82	3.42	3.93	0.46	1.60	0.70	0.21	0.30	1.05	1.35
2900-5	2.900	0.014	1.5	0.0003	1.20	1.12	3.24	4.57	5.25	0.62	0.90	0.34	0.23	0.30	1.35	1.65
2900-6	2.900	0.014	1.5	0.0004	1.20	1.05	2.91	4.35	4.98	0.58	1.00	0.39	0.20	0.30	1.25	1.55
2900-7	2.900	0.014	1.5	0.0005	1.20	0.99	2.68	4.18	4.78	0.56	1.08	0.43	0.21	0.30	1.20	1.50
2900-8	2.900	0.014	1.5	0.0006	1.20	0.95	2.50	4.05	4.63	0.54	1.16	0.47	0.25	0.30	1.20	1.50
2900-9	2.900	0.014	1.5	0.0007	1.20	0.92	2.36	3.95	4.51	0.52	1.23	0.51	0.23	0.30	1.15	1.45
2900-10	2.900	0.014	1.5	0.0008	1.20	0.89	2.25	3.86	4.40	0.51	1.29	0.54	0.21	0.30	1.10	1.40
2900-11	2.900	0.014	1.5	0.0009	1.20	0.86	2.15	3.79	4.31	0.50	1.35	0.57	0.24	0.30	1.10	1.40
2900-12	2.900	0.014	1.5	0.0010	1.20	0.84	2.07	3.72	4.23	0.49	1.40	0.60	0.21	0.30	1.05	1.35
2900-13	2.900	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.82	2.00	3.66	4.16	0.48	1.45	0.63	0.23	0.30	1.05	1.35
2900-14	2.900	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.80	1.93	3.61	4.10	0.47	1.50	0.65	0.25	0.30	1.05	1.35
2900-15	2.900	0.015	1.5	0.0005	1.50	0.96	2.83	4.39	4.97	0.57	1.02	0.41	0.24	0.30	1.20	1.50
2900-16	2.900	0.015	1.5	0.0006	1.50	0.92	2.65	4.26	4.81	0.55	1.10	0.44	0.23	0.30	1.15	1.45
2900-17	2.900	0.015	1.5	0.0007	1.50	0.88	2.50	4.15	4.69	0.53	1.16	0.48	0.22	0.30	1.10	1.40

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
2900-18	2.900	0.015	1.5	0.0008	1.50	0.86	2.38	4.07	4.58	0.52	1.22	0.51	0.24	0.30	1.10	1.40
2900-19	2.900	0.015	1.5	0.0009	1.50	0.83	2.28	3.99	4.49	0.51	1.27	0.54	0.22	0.30	1.05	1.35
2900-20	2.900	0.015	1.5	0.0010	1.50	0.81	2.19	3.93	4.41	0.50	1.32	0.56	0.24	0.30	1.05	1.35
2900-21	2.900	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.79	2.12	3.87	4.35	0.49	1.37	0.59	0.21	0.30	1.00	1.30
2900-22	2.900	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.77	2.05	3.82	4.28	0.48	1.41	0.62	0.23	0.30	1.00	1.30
2900-23	2.900	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.76	1.99	3.77	4.23	0.47	1.46	0.64	0.24	0.30	1.00	1.30
2900-24	2.900	0.015	1.5	0.0002	2.00	1.10	4.01	5.30	5.96	0.67	0.72	0.27	0.20	0.30	1.30	1.60
3000-1	3.000	0.014	1.5	0.0012	0.90	0.89	1.97	3.56	4.09	0.48	1.52	0.65	0.26	0.40	1.15	1.55
3000-2	3.000	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.87	1.91	3.51	4.03	0.47	1.57	0.68	0.28	0.40	1.15	1.55
3000-3	3.000	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.85	1.86	3.46	3.98	0.47	1.61	0.70	0.30	0.40	1.15	1.55
3000-4	3.000	0.014	1.5	0.0003	1.20	1.14	3.32	4.62	5.31	0.62	0.90	0.34	0.26	0.40	1.40	1.80
3000-5	3.000	0.014	1.5	0.0004	1.20	1.07	2.98	4.40	5.04	0.59	1.01	0.39	0.28	0.40	1.35	1.75
3000-6	3.000	0.014	1.5	0.0005	1.20	1.01	2.74	4.23	4.84	0.57	1.09	0.43	0.29	0.40	1.30	1.70
3000-7	3.000	0.014	1.5	0.0006	1.20	0.97	2.56	4.10	4.69	0.55	1.17	0.47	0.28	0.40	1.25	1.65
3000-8	3.000	0.014	1.5	0.0007	1.20	0.93	2.42	4.00	4.56	0.53	1.24	0.51	0.27	0.40	1.20	1.60
3000-9	3.000	0.014	1.5	0.0008	1.20	0.90	2.30	3.91	4.45	0.52	1.30	0.54	0.30	0.40	1.20	1.60
3000-10	3.000	0.014	1.5	0.0009	1.20	0.88	2.21	3.83	4.36	0.51	1.36	0.57	0.27	0.40	1.15	1.55
3000-11	3.000	0.014	1.5	0.0010	1.20	0.85	2.12	3.76	4.28	0.50	1.41	0.60	0.30	0.40	1.15	1.55
3000-12	3.000	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.83	2.05	3.70	4.21	0.49	1.47	0.63	0.27	0.40	1.10	1.50
3000-13	3.000	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.82	1.98	3.65	4.15	0.48	1.51	0.66	0.28	0.40	1.10	1.50
3000-14	3.000	0.014	1.5	0.0013	1.20	0.80	1.93	3.60	4.09	0.47	1.56	0.68	0.30	0.40	1.10	1.50
3000-15	3.000	0.015	1.5	0.0005	1.50	0.98	2.90	4.43	5.03	0.58	1.03	0.41	0.27	0.40	1.25	1.65
3000-16	3.000</															

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
3100-8	3.100	0.014	1.5	0.0007	1.20	0.95	2.48	4.04	4.61	0.54	1.25	0.51	0.25	0.40	1.20	1.60
3100-9	3.100	0.014	1.5	0.0008	1.20	0.92	2.36	3.95	4.51	0.52	1.31	0.54	0.28	0.40	1.20	1.60
3100-10	3.100	0.014	1.5	0.0009	1.20	0.89	2.26	3.87	4.41	0.51	1.37	0.57	0.26	0.40	1.15	1.55
3100-11	3.100	0.014	1.5	0.0010	1.20	0.87	2.17	3.81	4.33	0.50	1.43	0.60	0.28	0.40	1.15	1.55
3100-12	3.100	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.85	2.10	3.75	4.26	0.49	1.48	0.63	0.25	0.40	1.10	1.50
3100-13	3.100	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.83	2.03	3.69	4.19	0.48	1.53	0.66	0.27	0.40	1.10	1.50
3100-14	3.100	0.014	1.5	0.0013	1.20	0.81	1.97	3.64	4.14	0.48	1.57	0.68	0.29	0.40	1.10	1.50
3100-15	3.100	0.015	1.5	0.0005	1.50	0.99	2.97	4.48	5.08	0.58	1.04	0.41	0.26	0.40	1.25	1.65
3100-16	3.100	0.015	1.5	0.0006	1.50	0.95	2.78	4.35	4.93	0.56	1.12	0.45	0.30	0.40	1.25	1.65
3100-17	3.100	0.015	1.5	0.0007	1.50	0.91	2.63	4.24	4.80	0.55	1.18	0.48	0.29	0.40	1.20	1.60
3100-18	3.100	0.015	1.5	0.0008	1.50	0.88	2.50	4.15	4.69	0.53	1.24	0.51	0.27	0.40	1.15	1.55
3100-19	3.100	0.015	1.5	0.0009	1.50	0.86	2.39	4.08	4.60	0.52	1.29	0.54	0.29	0.40	1.15	1.55
3100-20	3.100	0.015	1.5	0.0010	1.50	0.84	2.30	4.01	4.52	0.51	1.35	0.57	0.26	0.40	1.10	1.50
3100-21	3.100	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.82	2.22	3.95	4.44	0.50	1.39	0.59	0.28	0.40	1.10	1.50
3100-22	3.100	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.80	2.15	3.90	4.38	0.49	1.44	0.62	0.25	0.40	1.05	1.45
3100-23	3.100	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.78	2.09	3.85	4.32	0.48	1.48	0.64	0.27	0.40	1.05	1.45
3100-24	3.100	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.77	2.04	3.80	4.27	0.48	1.52	0.66	0.28	0.40	1.05	1.45
3100-25	3.100	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.75	1.98	3.76	4.22	0.47	1.56	0.69	0.30	0.40	1.05	1.45
3100-26	3.100	0.015	1.5	0.0002	2.00	1.14	4.21	5.41	6.10	0.69	0.74	0.27	0.26	0.40	1.40	1.80
3100-27	3.100	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.03	3.63	5.08	5.70	0.64	0.85	0.32	0.27	0.40	1.30	1.70
3200-1	3.200	0.014	1.5	0.0013	0.90	0.90	2.01	3.59	4.13	0.49	1.59	0.68	0.25	0.40	1.15	1.55
3200-2	3.200	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.88	1.95	3.54	4.07	0.48	1.64	0.70	0.27	0.40	1.15	1.55
3200-3	3.200	0.014	1.5	0.0003	1.20	1.18	3.48	4.73	5.44	0.64	0.92	0.34	0.27	0.40	1.45	1.85
3200-4	3.200	0.014	1.5	0.0004	1.20	1.10	3.13	4.50	5.16	0.61	1.02	0.39	0.25	0.40	1.35	1.75
3200-5	3.200	0.014	1.5	0.0005	1.20	1.04	2.88	4.33	4.96	0.58	1.11	0.44	0.26	0.40	1.30	1.70
3200-6	3.200	0.014	1.5	0.0006	1.20	1.00	2.69	4.19	4.80	0.56	1.19	0.47	0.25	0.40	1.25	1.65
3200-7	3.200	0.014	1.5	0.0007	1.20	0.96	2.54	4.08	4.67	0.54	1.26	0.51	0.29	0.40	1.25	1.65
3200-8	3.200	0.014	1.5	0.0008	1.20	0.93	2.42	3.99	4.56	0.53	1.32	0.54	0.27	0.40	1.20	1.60
3200-9	3.200	0.014	1.5	0.0009	1.20	0.90	2.31	3.91	4.46	0.52	1.38	0.57	0.30	0.40	1.20	1.60
3200-10	3.200	0.014	1.5	0.0010	1.20	0.88	2.23	3.85	4.38	0.51	1.44	0.60	0.27	0.40	1.15	1.55
3200-11	3.200	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.86	2.15	3.79	4.31	0.50	1.49	0.63	0.29	0.40	1.15	1.55
3200-12	3.200	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.84	2.08	3.73	4.24	0.49	1.54	0.66	0.26	0.40	1.10	1.50
3200-13	3.200	0.014	1.5	0.0013	1.20	0.83	2.02	3.68	4.18	0.48	1.58	0.68	0.27	0.40	1.10	1.50
3200-14	3.200	0.014	1.5	0.0014	1.20	0.81	1.96	3.64	4.13	0.48	1.63	0.71	0.29	0.40	1.10	1.50
3200-15	3.200	0.015	1.5	0.0006	1.50	0.97	2.85	4.40	4.98	0.57	1.12	0.45	0.28	0.40	1.25	1.65
3200-16	3.200	0.015	1.5	0.0007	1.50	0.93	2.69	4.29	4.85	0.55	1.19	0.48	0.27	0.40	1.20	1.60
3200-17	3.200	0.015	1.5	0.0008	1.50	0.90	2.56	4.20	4.74	0.54	1.25	0.51	0.25	0.40	1.15	1.55
3200-18	3.200	0.015	1.5	0.0009	1.50	0.87	2.45	4.12	4.65	0.53	1.31	0.54	0.28	0.40	1.15	1.55
3200-19	3.200	0.015	1.5	0.0010	1.50	0.85	2.36	4.05	4.56	0.52	1.36	0.57	0.25	0.40	1.10	1.50
3200-20	3.200	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.83	2.28	3.99	4.49	0.51	1.41	0.59	0.27	0.40	1.10	1.50

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
3200-21	3.200	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.81	2.20	3.93	4.43	0.50	1.45	0.62	0.29	0.40	1.10	1.50
3200-22	3.200	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.80	2.14	3.89	4.37	0.49	1.49	0.64	0.25	0.40	1.05	1.45
3200-23	3.200	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.78	2.08	3.84	4.31	0.48	1.54	0.67	0.27	0.40	1.05	1.45
3200-24	3.200	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.77	2.03	3.80	4.26	0.48	1.58	0.69	0.28	0.40	1.05	1.45
3200-25	3.200	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.75	1.98	3.76	4.22	0.47	1.61	0.71	0.30	0.40	1.05	1.45
3200-26	3.200	0.015	1.5	0.0002	2.00	1.15	4.31	5.46	6.16	0.70	0.74	0.27	0.30	0.40	1.45	1.85
3200-27	3.200	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.04	3.71	5.13	5.76	0.64	0.86	0.32	0.26	0.40	1.30	1.70
3300-1	3.300	0.014	1.5	0.0014	0.90	0.89	2.00	3.58	4.12	0.49	1.65	0.71	0.26	0.40	1.15	1.55
3300-2	3.300	0.014	1.5	0.0003	1.20	1.19	3.56	4.78	5.50	0.65	0.93	0.34	0.26	0.40	1.45	1.85
3300-3	3.300	0.014	1.5	0.0004	1.20	1.11	3.20	4.54	5.22	0.61	1.03	0.39	0.29	0.40	1.40	1.80
3300-4	3.300	0.014	1.5	0.0005	1.20	1.06	2.95	4.37	5.01	0.59	1.12	0.44	0.29	0.40	1.35	1.75
3300-5	3.300	0.014	1.5	0.0006	1.20	1.01	2.75	4.24	4.85	0.57	1.20	0.48	0.29	0.40	1.30	1.70
3300-6	3.300	0.014	1.5	0.0007	1.20	0.98	2.60	4.13	4.72	0.55	1.27	0.51	0.27	0.40	1.25	1.65
3300-7	3.300	0.014	1.5	0.0008	1.20	0.94	2.47	4.03	4.61	0.54	1.33	0.54	0.26	0.40	1.20	1.60
3300-8	3.300	0.014	1.5	0.0009	1.20	0.92	2.37	3.96	4.51	0.52	1.39	0.58	0.28	0.40	1.20	1.60
3300-9	3.300	0.014	1.5	0.0010	1.20	0.90	2.28	3.89	4.43	0.51	1.45	0.60	0.25	0.40	1.15	1.55
3300-10	3.300	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.87	2.20	3.82	4.35	0.50	1.50	0.63	0.28	0.40	1.15	1.55
3300-11	3.300	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.86	2.13	3.77	4.29	0.50	1.55	0.66	0.29	0.40	1.15	1.55
3300-12	3.300	0.014	1.5	0.0013	1.20	0.84	2.07	3.72	4.23	0.49	1.60	0.68	0.26	0.40	1.10	1.50
3300-13	3.300	0.014	1.5	0.0014	1.20	0.82	2.01	3.67	4.17	0.48	1.64	0.71	0.28	0.40	1.10	1.50
3300-14	3.300	0.015	1.5	0.0006	1.50	0.98	2.91	4.44	5.03	0.58	1.13	0.45	0.27	0.40	1.25	1.65
3300-15	3.300	0.015	1.5	0.0007	1.50	0.94	2.75	4.33	4.90	0.56	1.20	0.48	0.26	0.40	1.20	1.60
3300-16																

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
3400-8	3.400	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.89	2.25	3.86	4.40	0.51	1.51	0.63	0.26	0.40	1.15	1.55
3400-9	3.400	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.87	2.18	3.81	4.33	0.50	1.56	0.66	0.28	0.40	1.15	1.55
3400-10	3.400	0.014	1.5	0.0013	1.20	0.85	2.11	3.76	4.27	0.49	1.61	0.69	0.30	0.40	1.15	1.55
3400-11	3.400	0.014	1.5	0.0014	1.20	0.84	2.05	3.71	4.22	0.49	1.65	0.71	0.26	0.40	1.10	1.50
3400-12	3.400	0.015	1.5	0.0006	1.50	0.99	2.98	4.48	5.09	0.59	1.14	0.45	0.26	0.40	1.25	1.65
3400-13	3.400	0.015	1.5	0.0007	1.50	0.96	2.81	4.37	4.95	0.57	1.21	0.48	0.29	0.40	1.25	1.65
3400-14	3.400	0.015	1.5	0.0008	1.50	0.93	2.68	4.28	4.84	0.55	1.27	0.51	0.27	0.40	1.20	1.60
3400-15	3.400	0.015	1.5	0.0009	1.50	0.90	2.56	4.20	4.74	0.54	1.33	0.54	0.25	0.40	1.15	1.55
3400-16	3.400	0.015	1.5	0.0010	1.50	0.88	2.47	4.13	4.66	0.53	1.38	0.57	0.27	0.40	1.15	1.55
3400-17	3.400	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.86	2.38	4.07	4.58	0.52	1.43	0.60	0.29	0.40	1.15	1.55
3400-18	3.400	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.84	2.31	4.01	4.52	0.51	1.47	0.62	0.26	0.40	1.10	1.50
3400-19	3.400	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.82	2.24	3.96	4.46	0.50	1.52	0.64	0.28	0.40	1.10	1.50
3400-20	3.400	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.80	2.18	3.91	4.40	0.49	1.56	0.67	0.30	0.40	1.10	1.50
3400-21	3.400	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.79	2.12	3.87	4.35	0.49	1.60	0.69	0.26	0.40	1.05	1.45
3400-22	3.400	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.78	2.07	3.83	4.30	0.48	1.64	0.71	0.27	0.40	1.05	1.45
3400-23	3.400	0.015	1.5	0.0002	2.00	1.19	4.51	5.57	6.29	0.72	0.75	0.27	0.26	0.40	1.45	1.85
3400-24	3.400	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.07	3.88	5.22	5.87	0.66	0.88	0.32	0.28	0.40	1.35	1.75
3500-1	3.500	0.014	1.5	0.0004	1.20	1.15	3.34	4.64	5.33	0.63	1.05	0.39	0.25	0.40	1.40	1.80
3500-2	3.500	0.014	1.5	0.0005	1.20	1.09	3.08	4.46	5.12	0.60	1.14	0.44	0.26	0.40	1.35	1.75
3500-3	3.500	0.014	1.5	0.0006	1.20	1.04	2.88	4.32	4.95	0.58	1.22	0.48	0.26	0.40	1.30	1.70
3500-4	3.500	0.014	1.5	0.0007	1.20	1.00	2.71	4.21	4.82	0.56	1.29	0.51	0.30	0.40	1.30	1.70
3500-5	3.500	0.014	1.5	0.0008	1.20	0.97	2.58	4.12	4.70	0.55	1.35	0.55	0.28	0.40	1.25	1.65
3500-6	3.500	0.014	1.5	0.0009	1.20	0.94	2.47	4.03	4.61	0.54	1.42	0.58	0.26	0.40	1.20	1.60
3500-7	3.500	0.014	1.5	0.0010	1.20	0.92	2.38	3.96	4.52	0.53	1.47	0.61	0.28	0.40	1.20	1.60
3500-8	3.500	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.90	2.30	3.90	4.45	0.52	1.52	0.63	0.30	0.40	1.20	1.60
3500-9	3.500	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.88	2.22	3.84	4.38	0.51	1.57	0.66	0.27	0.40	1.15	1.55
3500-10	3.500	0.014	1.5	0.0013	1.20	0.86	2.16	3.79	4.32	0.50	1.62	0.69	0.29	0.40	1.15	1.55
3500-11	3.500	0.014	1.5	0.0014	1.20	0.85	2.10	3.75	4.26	0.49	1.67	0.71	0.25	0.40	1.10	1.50
3500-12	3.500	0.015	1.5	0.0007	1.50	0.97	2.87	4.41	5.00	0.57	1.22	0.48	0.28	0.40	1.25	1.65
3500-13	3.500	0.015	1.5	0.0008	1.50	0.94	2.73	4.32	4.89	0.56	1.28	0.51	0.26	0.40	1.20	1.60
3500-14	3.500	0.015	1.5	0.0009	1.50	0.91	2.62	4.24	4.79	0.55	1.34	0.54	0.29	0.40	1.20	1.60
3500-15	3.500	0.015	1.5	0.0010	1.50	0.89	2.52	4.17	4.70	0.54	1.39	0.57	0.26	0.40	1.15	1.55
3500-16	3.500	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.87	2.43	4.10	4.63	0.53	1.44	0.60	0.28	0.40	1.15	1.55
3500-17	3.500	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.85	2.35	4.05	4.56	0.52	1.49	0.62	0.25	0.40	1.10	1.50
3500-18	3.500	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.83	2.29	4.00	4.50	0.51	1.53	0.65	0.27	0.40	1.10	1.50
3500-19	3.500	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.82	2.23	3.95	4.44	0.50	1.57	0.67	0.28	0.40	1.10	1.50
3500-20	3.500	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.80	2.17	3.91	4.39	0.49	1.61	0.69	0.30	0.40	1.10	1.50
3500-21	3.500	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.79	2.12	3.87	4.35	0.49	1.65	0.71	0.26	0.40	1.05	1.45
3500-22	3.500	0.015	1.5	0.0002	2.00	1.21	4.60	5.62	6.35	0.72	0.76	0.27	0.29	0.40	1.50	1.90
3500-23	3.500	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.09	3.96	5.27	5.93	0.67	0.88	0.32	0.26	0.40	1.35	1.75

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
3500-24	3.500	0.015	1.5	0.0004	2.00	1.01	3.57	5.04	5.65	0.63	0.98	0.37	0.29	0.40	1.30	1.70
3600-1	3.600	0.014	1.5	0.0004	1.20	1.16	3.41	4.68	5.39	0.63	1.05	0.39	0.29	0.40	1.45	1.85
3600-2	3.600	0.014	1.5	0.0005	1.20	1.10	3.14	4.50	5.17	0.61	1.15	0.44	0.30	0.40	1.40	1.80
3600-3	3.600	0.014	1.5	0.0006	1.20	1.06	2.94	4.37	5.00	0.59	1.23	0.48	0.29	0.40	1.35	1.75
3600-4	3.600	0.014	1.5	0.0007	1.20	1.02	2.77	4.25	4.87	0.57	1.30	0.51	0.28	0.40	1.30	1.70
3600-5	3.600	0.014	1.5	0.0008	1.20	0.99	2.64	4.16	4.75	0.56	1.36	0.55	0.26	0.40	1.25	1.65
3600-6	3.600	0.014	1.5	0.0009	1.20	0.96	2.53	4.07	4.65	0.54	1.43	0.58	0.29	0.40	1.25	1.65
3600-7	3.600	0.014	1.5	0.0010	1.20	0.93	2.43	4.00	4.57	0.53	1.48	0.61	0.27	0.40	1.20	1.60
3600-8	3.600	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.91	2.34	3.94	4.49	0.52	1.54	0.64	0.29	0.40	1.20	1.60
3600-9	3.600	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.89	2.27	3.88	4.42	0.51	1.59	0.66	0.26	0.40	1.15	1.55
3600-10	3.600	0.014	1.5	0.0013	1.20	0.88	2.20	3.83	4.36	0.51	1.63	0.69	0.27	0.40	1.15	1.55
3600-11	3.600	0.014	1.5	0.0014	1.20	0.86	2.14	3.78	4.30	0.50	1.68	0.71	0.29	0.40	1.15	1.55
3600-12	3.600	0.015	1.5	0.0007	1.50	0.98	2.93	4.45	5.05	0.58	1.23	0.48	0.27	0.40	1.25	1.65
3600-13	3.600	0.015	1.5	0.0008	1.50	0.95	2.79	4.36	4.94	0.57	1.29	0.51	0.30	0.40	1.25	1.65
3600-14	3.600	0.015	1.5	0.0009	1.50	0.93	2.67	4.28	4.84	0.55	1.35	0.54	0.27	0.40	1.20	1.60
3600-15	3.600	0.015	1.5	0.0010	1.50	0.90	2.57	4.20	4.75	0.54	1.40	0.57	0.30	0.40	1.20	1.60
3600-16	3.600	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.88	2.48	4.14	4.67	0.53	1.45	0.60	0.27	0.40	1.15	1.55
3600-17	3.600	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.86	2.40	4.08	4.61	0.52	1.50	0.62	0.29	0.40	1.15	1.55
3600-18	3.600	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.84	2.33	4.03	4.54	0.51	1.54	0.65	0.26	0.40	1.10	1.50
3600-19	3.600	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.83	2.27	3.99	4.49	0.51	1.58	0.67	0.27	0.40	1.10	1.50
3600-20	3.600	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.81	2.21	3.94	4.43	0.50	1.63	0.69	0.29	0.40	1.10	1.50
3600-21	3.600	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.80	2.16	3.90	4.39	0.49	1.66	0.71	0.30	0.40	1.10	1.50
3600-22																

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
3700-16	3.700	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.89	2.53	4.18	4.72	0.54	1.46	0.60	0.26	0.40	1.15	1.55
3700-17	3.700	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.87	2.45	4.12	4.65	0.53	1.51	0.62	0.28	0.40	1.15	1.55
3700-18	3.700	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.86	2.38	4.07	4.59	0.52	1.55	0.65	0.29	0.40	1.15	1.55
3700-19	3.700	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.84	2.32	4.02	4.53	0.51	1.60	0.67	0.26	0.40	1.10	1.50
3700-20	3.700	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.83	2.26	3.98	4.48	0.50	1.64	0.69	0.27	0.40	1.10	1.50
3700-21	3.700	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.81	2.21	3.94	4.43	0.50	1.68	0.71	0.29	0.40	1.10	1.50
3700-22	3.700	0.015	1.5	0.0002	2.00	1.24	4.80	5.72	6.48	0.74	0.77	0.27	0.26	0.40	1.50	1.90
3700-23	3.700	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.12	4.13	5.36	6.04	0.68	0.90	0.33	0.28	0.40	1.40	1.80
3700-24	3.700	0.015	1.5	0.0004	2.00	1.04	3.72	5.13	5.76	0.65	1.00	0.37	0.26	0.40	1.30	1.70
3800-1	3.800	0.014	1.5	0.0004	1.20	1.19	3.56	4.77	5.49	0.65	1.07	0.40	0.26	0.40	1.45	1.85
3800-2	3.800	0.014	1.5	0.0005	1.20	1.13	3.27	4.59	5.27	0.62	1.16	0.44	0.27	0.40	1.40	1.80
3800-3	3.800	0.014	1.5	0.0006	1.20	1.08	3.06	4.45	5.10	0.60	1.24	0.48	0.27	0.40	1.35	1.75
3800-4	3.800	0.014	1.5	0.0007	1.20	1.04	2.89	4.33	4.96	0.58	1.32	0.51	0.26	0.40	1.30	1.70
3800-5	3.800	0.014	1.5	0.0008	1.20	1.01	2.75	4.23	4.85	0.57	1.38	0.55	0.29	0.40	1.30	1.70
3800-6	3.800	0.014	1.5	0.0009	1.20	0.98	2.63	4.15	4.74	0.55	1.45	0.58	0.27	0.40	1.25	1.65
3800-7	3.800	0.014	1.5	0.0010	1.20	0.96	2.53	4.08	4.66	0.54	1.50	0.61	0.29	0.40	1.25	1.65
3800-8	3.800	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.94	2.44	4.01	4.58	0.53	1.56	0.64	0.26	0.40	1.20	1.60
3800-9	3.800	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.92	2.36	3.95	4.51	0.52	1.61	0.66	0.28	0.40	1.20	1.60
3800-10	3.800	0.014	1.5	0.0013	1.20	0.90	2.29	3.90	4.44	0.52	1.66	0.69	0.25	0.40	1.15	1.55
3800-11	3.800	0.014	1.5	0.0014	1.20	0.88	2.23	3.85	4.39	0.51	1.70	0.71	0.27	0.40	1.15	1.55
3800-12	3.800	0.015	1.5	0.0008	1.50	0.98	2.91	4.44	5.03	0.58	1.31	0.52	0.27	0.40	1.25	1.65
3800-13	3.800	0.015	1.5	0.0009	1.50	0.95	2.78	4.35	4.93	0.56	1.37	0.55	0.30	0.40	1.25	1.65
3800-14	3.800	0.015	1.5	0.0010	1.50	0.93	2.68	4.28	4.84	0.55	1.42	0.57	0.27	0.40	1.20	1.60
3800-15	3.800	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.90	2.58	4.21	4.76	0.54	1.47	0.60	0.30	0.40	1.20	1.60
3800-16	3.800	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.88	2.50	4.15	4.69	0.53	1.52	0.62	0.27	0.40	1.15	1.55
3800-17	3.800	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.87	2.43	4.10	4.63	0.53	1.56	0.65	0.28	0.40	1.15	1.55
3800-18	3.800	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.85	2.36	4.05	4.57	0.52	1.61	0.67	0.30	0.40	1.15	1.55
3800-19	3.800	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.84	2.30	4.01	4.52	0.51	1.65	0.69	0.26	0.40	1.10	1.50
3800-20	3.800	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.82	2.25	3.97	4.47	0.50	1.69	0.72	0.28	0.40	1.10	1.50
3800-21	3.800	0.015	1.5	0.0002	2.00	1.26	4.89	5.77	6.54	0.75	0.78	0.27	0.29	0.40	1.55	1.95
3800-22	3.800	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.14	4.21	5.41	6.10	0.69	0.90	0.33	0.26	0.40	1.40	1.80
3800-23	3.800	0.015	1.5	0.0004	2.00	1.06	3.79	5.17	5.81	0.65	1.00	0.37	0.29	0.40	1.35	1.75
3900-1	3.900	0.014	1.5	0.0005	1.20	1.14	3.34	4.63	5.32	0.63	1.17	0.44	0.26	0.40	1.40	1.80
3900-2	3.900	0.014	1.5	0.0006	1.20	1.10	3.12	4.49	5.15	0.60	1.25	0.48	0.25	0.40	1.35	1.75
3900-3	3.900	0.014	1.5	0.0007	1.20	1.06	2.94	4.37	5.01	0.59	1.33	0.52	0.29	0.40	1.35	1.75
3900-4	3.900	0.014	1.5	0.0008	1.20	1.02	2.80	4.27	4.89	0.57	1.39	0.55	0.28	0.40	1.30	1.70
3900-5	3.900	0.014	1.5	0.0009	1.20	1.00	2.68	4.19	4.79	0.56	1.46	0.58	0.25	0.40	1.25	1.65
3900-6	3.900	0.014	1.5	0.0010	1.20	0.97	2.58	4.11	4.70	0.55	1.51	0.61	0.28	0.40	1.25	1.65
3900-7	3.900	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.95	2.49	4.05	4.62	0.54	1.57	0.64	0.25	0.40	1.20	1.60
3900-8	3.900	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.93	2.41	3.99	4.55	0.53	1.62	0.67	0.27	0.40	1.20	1.60

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
3900-9	3.900	0.014	1.5	0.0013	1.20	0.91	2.34	3.93	4.48	0.52	1.67	0.69	0.29	0.40	1.20	1.60
3900-10	3.900	0.014	1.5	0.0014	1.20	0.89	2.27	3.88	4.43	0.51	1.71	0.72	0.26	0.40	1.15	1.55
3900-11	3.900	0.015	1.5	0.0008	1.50	0.99	2.96	4.47	5.07	0.58	1.32	0.52	0.26	0.40	1.25	1.65
3900-12	3.900	0.015	1.5	0.0009	1.50	0.96	2.84	4.39	4.97	0.57	1.38	0.55	0.29	0.40	1.25	1.65
3900-13	3.900	0.015	1.5	0.0010	1.50	0.94	2.73	4.31	4.88	0.56	1.43	0.57	0.26	0.40	1.20	1.60
3900-14	3.900	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.92	2.63	4.25	4.80	0.55	1.48	0.60	0.28	0.40	1.20	1.60
3900-15	3.900	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.90	2.55	4.19	4.73	0.54	1.53	0.63	0.25	0.40	1.15	1.55
3900-16	3.900	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.88	2.48	4.14	4.67	0.53	1.58	0.65	0.27	0.40	1.15	1.55
3900-17	3.900	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.86	2.41	4.09	4.61	0.52	1.62	0.67	0.29	0.40	1.15	1.55
3900-18	3.900	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.85	2.35	4.04	4.56	0.52	1.66	0.70	0.25	0.40	1.10	1.50
3900-19	3.900	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.83	2.29	4.00	4.51	0.51	1.70	0.72	0.27	0.40	1.10	1.50
3900-20	3.900	0.015	1.5	0.0002	2.00	1.27	4.99	5.82	6.59	0.76	0.78	0.27	0.28	0.40	1.35	1.95
3900-21	3.900	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.07	3.86	5.21	5.86	0.66	1.01	0.37	0.28	0.40	1.35	1.75
3900-22	3.900	0.015	1.5	0.0005	2.00	1.01	3.56	5.04	5.65	0.63	1.10	0.42	0.29	0.40	1.30	1.70
4000-1	4.000	0.014	1.5	0.0005	1.20	1.16	3.40	4.67	5.37	0.63	1.18	0.44	0.29	0.40	1.45	1.85
4000-2	4.000	0.014	1.5	0.0006	1.20	1.11	3.18	4.53	5.20	0.61	1.26	0.48	0.29	0.40	1.40	1.80
4000-3	4.000	0.014	1.5	0.0007	1.20	1.07	3.00	4.41	5.06	0.59	1.33	0.52	0.28	0.40	1.35	1.75
4000-4	4.000	0.014	1.5	0.0008	1.20	1.04	2.85	4.31	4.94	0.58	1.40	0.55	0.26	0.40	1.30	1.70
4000-5	4.000	0.014	1.5	0.0009	1.20	1.01	2.73	4.22	4.83	0.57	1.46	0.58	0.29	0.40	1.30	1.60
4000-6	4.000	0.014	1.5	0.0010	1.20	0.98	2.63	4.15	4.74	0.55	1.52	0.61	0.27	0.40	1.25	1.65
4000-7	4.000	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.96	2.53	4.08	4.66	0.54	1.58	0.64	0.29	0.40	1.25	1.65
4000-8	4.000	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.94	2.45	4.02	4.59	0.53	1.63	0.67	0.26	0.40	1.20	1.60
4000-9	4.000</td															

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (n)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
4100-4	4.100	0.014	1.5	0.0008	1.20	1.05	2.91	4.34	4.98	0.58	1.41	0.55	0.25	0.40	1.30	1.70
4100-5	4.100	0.014	1.5	0.0009	1.20	1.02	2.78	4.26	4.87	0.57	1.47	0.58	0.28	0.40	1.30	1.70
4100-6	4.100	0.014	1.5	0.0010	1.20	0.99	2.67	4.18	4.78	0.56	1.53	0.61	0.26	0.40	1.25	1.65
4100-7	4.100	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.97	2.58	4.11	4.70	0.55	1.59	0.64	0.28	0.40	1.25	1.65
4100-8	4.100	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.95	2.50	4.05	4.63	0.54	1.64	0.67	0.30	0.40	1.25	1.65
4100-9	4.100	0.014	1.5	0.0013	1.20	0.93	2.43	4.00	4.56	0.53	1.69	0.69	0.27	0.40	1.20	1.60
4100-10	4.100	0.015	1.5	0.0009	1.50	0.99	2.94	4.46	5.06	0.58	1.39	0.55	0.26	0.40	1.25	1.65
4100-11	4.100	0.015	1.5	0.0010	1.50	0.96	2.83	4.39	4.97	0.57	1.45	0.58	0.29	0.40	1.25	1.65
4100-12	4.100	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.94	2.73	4.32	4.89	0.56	1.50	0.60	0.26	0.40	1.20	1.60
4100-13	4.100	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.92	2.65	4.26	4.81	0.55	1.55	0.63	0.28	0.40	1.20	1.60
4100-14	4.100	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.90	2.57	4.20	4.75	0.54	1.60	0.65	0.30	0.40	1.20	1.60
4100-15	4.100	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.88	2.50	4.15	4.69	0.53	1.64	0.67	0.27	0.40	1.15	1.55
4100-16	4.100	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.87	2.44	4.11	4.63	0.53	1.68	0.70	0.28	0.40	1.15	1.55
4100-17	4.100	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.86	2.38	4.07	4.58	0.52	1.72	0.72	0.29	0.40	1.15	1.55
4100-18	4.100	0.015	1.5	0.0002	2.00	1.31	5.17	5.92	6.71	0.77	0.79	0.27	0.29	0.40	1.60	2.00
4100-19	4.100	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.18	4.45	5.54	6.26	0.71	0.92	0.33	0.27	0.40	1.45	1.85
4100-20	4.100	0.015	1.5	0.0004	2.00	1.10	4.01	5.30	5.96	0.67	1.02	0.38	0.25	0.40	1.35	1.75
4100-21	4.100	0.015	1.5	0.0005	2.00	1.04	3.69	5.11	5.74	0.64	1.11	0.42	0.26	0.40	1.30	1.70
4200-1	4.200	0.014	1.5	0.0005	1.20	1.18	3.52	4.75	5.47	0.64	1.19	0.44	0.27	0.40	1.45	1.85
4200-2	4.200	0.014	1.5	0.0006	1.20	1.13	3.29	4.60	5.29	0.62	1.28	0.48	0.27	0.40	1.40	1.80
4200-3	4.200	0.014	1.5	0.0007	1.20	1.09	3.11	4.48	5.15	0.60	1.35	0.52	0.26	0.40	1.35	1.75
4200-4	4.200	0.014	1.5	0.0008	1.20	1.06	2.96	4.38	5.02	0.59	1.42	0.55	0.29	0.40	1.35	1.75
4200-5	4.200	0.014	1.5	0.0009	1.20	1.03	2.83	4.29	4.92	0.58	1.48	0.58	0.27	0.40	1.30	1.70
4200-6	4.200	0.014	1.5	0.0010	1.20	1.01	2.72	4.22	4.83	0.56	1.54	0.61	0.29	0.40	1.30	1.70
4200-7	4.200	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.98	2.63	4.15	4.74	0.55	1.60	0.64	0.27	0.40	1.25	1.65
4200-8	4.200	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.96	2.54	4.09	4.67	0.54	1.65	0.67	0.29	0.40	1.25	1.65
4200-9	4.200	0.014	1.5	0.0013	1.20	0.94	2.47	4.03	4.60	0.54	1.70	0.69	0.26	0.40	1.20	1.60
4200-10	4.200	0.015	1.5	0.0009	1.50	1.00	3.00	4.50	5.10	0.59	1.40	0.55	0.25	0.40	1.25	1.65
4200-11	4.200	0.015	1.5	0.0010	1.50	0.97	2.88	4.42	5.01	0.58	1.46	0.58	0.28	0.40	1.25	1.65
4200-12	4.200	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.95	2.78	4.35	4.93	0.56	1.51	0.60	0.30	0.40	1.25	1.65
4200-13	4.200	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.93	2.69	4.29	4.85	0.55	1.56	0.63	0.27	0.40	1.20	1.60
4200-14	4.200	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.91	2.62	4.24	4.79	0.55	1.61	0.65	0.29	0.40	1.20	1.60
4200-15	4.200	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.90	2.54	4.19	4.73	0.54	1.65	0.68	0.25	0.40	1.15	1.55
4200-16	4.200	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.88	2.48	4.14	4.67	0.53	1.69	0.70	0.27	0.40	1.15	1.55
4200-17	4.200	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.87	2.42	4.10	4.62	0.52	1.73	0.72	0.28	0.40	1.15	1.55
4200-18	4.200	0.015	1.5	0.0002	2.00	1.32	5.27	5.97	6.77	0.78	0.80	0.27	0.28	0.40	1.60	2.00
4200-19	4.200	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.20	4.53	5.59	6.31	0.72	0.93	0.33	0.25	0.40	1.45	1.85
4200-20	4.200	0.015	1.5	0.0004	2.00	1.11	4.08	5.34	6.01	0.68	1.03	0.38	0.29	0.40	1.40	1.80
4200-21	4.200	0.015	1.5	0.0005	2.00	1.05	3.76	5.15	5.79	0.65	1.12	0.42	0.30	0.40	1.35	1.75
4200-22	4.200	0.015	1.5	0.0006	2.00	1.00	3.52	5.01	5.62	0.63	1.19	0.46	0.30	0.40	1.30	1.70

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (n)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
4300-1	4.300	0.014	1.5	0.0005	1.20	1.20	3.59	4.79	5.52	0.65	1.20	0.44	0.25	0.40	1.45	1.85
4300-2	4.300	0.014	1.5	0.0006	1.20	1.15	3.35	4.64	5.34	0.63	1.28	0.48	0.25	0.40	1.40	1.80
4300-3	4.300	0.014	1.5	0.0007	1.20	1.11	3.16	4.52	5.19	0.61	1.36	0.52	0.29	0.40	1.40	1.80
4300-4	4.300	0.014	1.5	0.0008	1.20	1.07	3.01	4.42	5.07	0.59	1.43	0.55	0.28	0.40	1.35	1.75
4300-5	4.300	0.014	1.5	0.0009	1.20	1.04	2.88	4.33	4.96	0.58	1.49	0.58	0.26	0.40	1.30	1.70
4300-6	4.300	0.014	1.5	0.0010	1.20	1.02	2.77	4.25	4.87	0.57	1.55	0.61	0.28	0.40	1.30	1.70
4300-7	4.300	0.014	1.5	0.0011	1.20	0.99	2.67	4.18	4.78	0.56	1.61	0.64	0.26	0.40	1.25	1.65
4300-8	4.300	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.97	2.59	4.12	4.71	0.55	1.66	0.67	0.28	0.40	1.25	1.65
4300-9	4.300	0.014	1.5	0.0013	1.20	0.95	2.51	4.06	4.64	0.54	1.71	0.69	0.30	0.40	1.25	1.65
4300-10	4.300	0.015	1.5	0.0010	1.50	0.98	2.93	4.45	5.05	0.58	1.47	0.58	0.27	0.40	1.25	1.65
4300-11	4.300	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.96	2.83	4.39	4.97	0.57	1.52	0.60	0.29	0.40	1.25	1.65
4300-12	4.300	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.94	2.74	4.32	4.89	0.56	1.57	0.63	0.26	0.40	1.20	1.60
4300-13	4.300	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.92	2.66	4.27	4.83	0.55	1.62	0.65	0.28	0.40	1.20	1.60
4300-14	4.300	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.91	2.59	4.22	4.77	0.54	1.66	0.68	0.29	0.40	1.20	1.60
4300-15	4.300	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.89	2.52	4.17	4.71	0.54	1.70	0.70	0.26	0.40	1.15	1.55
4300-16	4.300	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.88	2.46	4.13	4.66	0.53	1.74	0.72	0.27	0.40	1.15	1.55
4300-17	4.300	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.21	4.61	5.63	6.36	0.73	0.93	0.33	0.29	0.40	1.50	1.90
4300-18	4.300	0.015	1.5	0.0004	2.00	1.13	4.15	5.38	6.06	0.69	1.04	0.38	0.27	0.40	1.40	1.80
4300-19	4.300	0.015	1.5	0.0005	2.00	1.06	3.82	5.19	5.83	0.66	1.12	0.42	0.29	0.40	1.35	1.75
4300-20	4.300	0.015	1.5	0.0006	2.00	1.02	3.58	5.05	5.66	0.63	1.20	0.46	0.28	0.40	1.30	1.70
4400-1	4.400	0.014	1.5	0.0006	1.20	1.16	3.41	4.68	5.38	0.63	1.29	0.48	0.29	0.40	1.45	1.85
4400-2	4.400	0.014	1.5	0.0007	1.20	1.12	3.22	4.56	5.23	0.62	1.37	0.52	0.28	0.40	1.40	1.80
4400-3	4.400</td															

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
4500-1	4.500	0.014	1.5	0.0006	1.20	1.17	3.47	4.72	5.43	0.64	1.30	0.48	0.28	0.40	1.45	1.85
4500-2	4.500	0.014	1.5	0.0007	1.20	1.13	3.27	4.59	5.28	0.62	1.37	0.52	0.27	0.40	1.40	1.80
4500-3	4.500	0.014	1.5	0.0008	1.20	1.10	3.11	4.49	5.15	0.60	1.44	0.55	0.25	0.40	1.35	1.75
4500-4	4.500	0.014	1.5	0.0009	1.20	1.07	2.98	4.40	5.04	0.59	1.51	0.59	0.28	0.40	1.35	1.75
4500-5	4.500	0.014	1.5	0.0010	1.20	1.04	2.87	4.32	4.95	0.58	1.57	0.62	0.26	0.40	1.30	1.70
4500-6	4.500	0.014	1.5	0.0011	1.20	1.02	2.77	4.25	4.86	0.57	1.63	0.64	0.28	0.40	1.30	1.70
4500-7	4.500	0.014	1.5	0.0012	1.20	0.99	2.68	4.18	4.79	0.56	1.68	0.67	0.26	0.40	1.25	1.65
4500-8	4.500	0.014	1.5	0.0013	1.20	0.98	2.60	4.13	4.72	0.55	1.73	0.70	0.27	0.40	1.25	1.65
4500-9	4.500	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.98	2.93	4.45	5.05	0.58	1.54	0.61	0.27	0.40	1.25	1.65
4500-10	4.500	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.96	2.83	4.39	4.97	0.57	1.59	0.63	0.29	0.40	1.25	1.65
4500-11	4.500	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.94	2.75	4.33	4.90	0.56	1.64	0.66	0.26	0.40	1.20	1.60
4500-12	4.500	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.93	2.68	4.28	4.84	0.55	1.68	0.68	0.27	0.40	1.20	1.60
4500-13	4.500	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.91	2.61	4.23	4.78	0.55	1.72	0.70	0.29	0.40	1.20	1.60
4500-14	4.500	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.90	2.55	4.19	4.73	0.54	1.77	0.72	0.25	0.40	1.15	1.55
4500-15	4.500	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.24	4.77	5.71	6.46	0.74	0.94	0.33	0.26	0.40	1.50	1.90
4500-16	4.500	0.015	1.5	0.0004	2.00	1.15	4.29	5.45	6.15	0.70	1.05	0.38	0.30	0.40	1.45	1.85
4500-17	4.500	0.015	1.5	0.0005	2.00	1.09	3.95	5.26	5.92	0.67	1.14	0.42	0.26	0.40	1.35	1.75
4500-18	4.500	0.015	1.5	0.0006	2.00	1.04	3.70	5.12	5.75	0.64	1.22	0.46	0.26	0.40	1.30	1.70
4500-19	4.500	0.015	1.5	0.0002	2.50	1.27	5.59	6.31	7.07	0.79	0.81	0.27	0.28	0.40	1.55	1.95
4600-1	4.600	0.014	1.5	0.0006	1.20	1.18	3.52	4.75	5.47	0.64	1.31	0.48	0.27	0.40	1.45	1.85
4600-2	4.600	0.014	1.5	0.0007	1.20	1.14	3.33	4.63	5.32	0.63	1.38	0.52	0.26	0.40	1.40	1.80
4600-3	4.600	0.014	1.5	0.0008	1.20	1.11	3.17	4.52	5.19	0.61	1.45	0.55	0.29	0.40	1.40	1.80
4600-4	4.600	0.014	1.5	0.0009	1.20	1.08	3.03	4.43	5.08	0.60	1.52	0.59	0.27	0.40	1.35	1.75
4600-5	4.600	0.014	1.5	0.0010	1.20	1.05	2.91	4.35	4.99	0.58	1.58	0.62	0.25	0.40	1.30	1.70
4600-6	4.600	0.014	1.5	0.0011	1.20	1.03	2.81	4.28	4.90	0.57	1.64	0.64	0.27	0.40	1.30	1.70
4600-7	4.600	0.014	1.5	0.0012	1.20	1.01	2.72	4.22	4.82	0.56	1.69	0.67	0.29	0.40	1.30	1.70
4600-8	4.600	0.014	1.5	0.0013	1.20	0.99	2.64	4.16	4.76	0.56	1.74	0.70	0.26	0.40	1.25	1.65
4600-9	4.600	0.015	1.5	0.0011	1.50	0.99	2.97	4.48	5.09	0.58	1.55	0.61	0.26	0.40	1.25	1.65
4600-10	4.600	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.97	2.88	4.42	5.01	0.58	1.60	0.63	0.28	0.40	1.25	1.65
4600-11	4.600	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.95	2.80	4.36	4.94	0.57	1.64	0.66	0.30	0.40	1.25	1.65
4600-12	4.600	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.94	2.72	4.31	4.88	0.56	1.69	0.68	0.26	0.40	1.20	1.60
4600-13	4.600	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.92	2.65	4.26	4.82	0.55	1.73	0.70	0.28	0.40	1.20	1.60
4600-14	4.600	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.91	2.59	4.22	4.77	0.54	1.78	0.72	0.29	0.40	1.20	1.60
4600-15	4.600	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.25	4.85	5.75	6.51	0.74	0.95	0.33	0.30	0.40	1.55	1.95
4600-16	4.600	0.015	1.5	0.0004	2.00	1.16	4.36	5.49	6.20	0.70	1.05	0.38	0.29	0.40	1.45	1.85
4600-17	4.600	0.015	1.5	0.0005	2.00	1.10	4.02	5.30	5.97	0.67	1.15	0.42	0.30	0.40	1.40	1.80
4600-18	4.600	0.015	1.5	0.0006	2.00	1.05	3.76	5.15	5.79	0.65	1.22	0.46	0.30	0.40	1.35	1.75
4600-19	4.600	0.015	1.5	0.0007	2.00	1.01	3.55	5.03	5.64	0.63	1.30	0.49	0.29	0.40	1.30	1.70
4600-20	4.600	0.015	1.5	0.0002	2.50	1.28	5.68	6.35	7.13	0.80	0.81	0.27	0.27	0.40	1.55	1.95
4700-1	4.700	0.014	1.5	0.0006	1.20	1.20	3.58	4.79	5.51	0.65	1.31	0.48	0.25	0.40	1.45	1.85

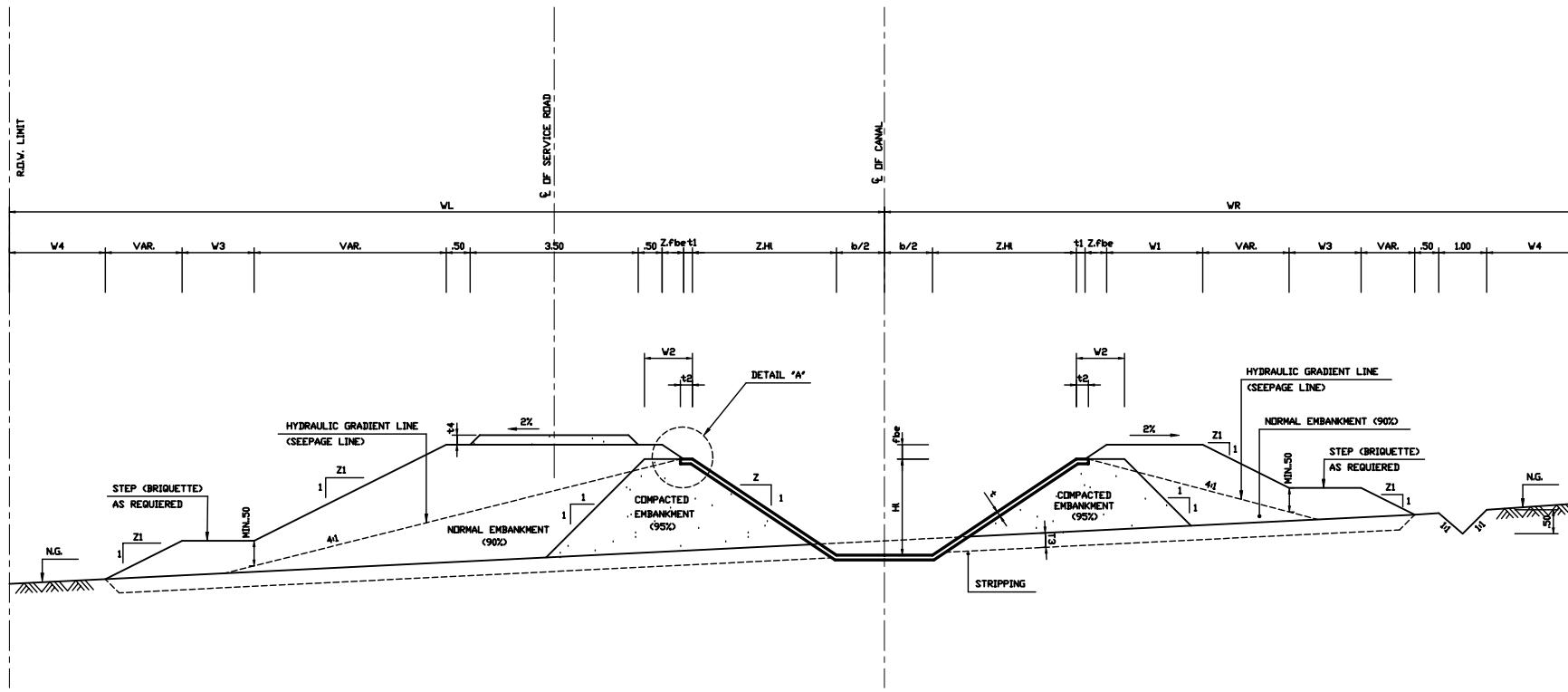
TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
4700-2	4.700	0.014	1.5	0.0007	1.20	1.15	3.38	4.66	5.36	0.63	1.39	0.52	0.30	0.40	1.45	1.85
4700-3	4.700	0.014	1.5	0.0008	1.20	1.12	3.22	4.55	5.23	0.61	1.46	0.55	0.28	0.40	1.40	1.80
4700-4	4.700	0.014	1.5	0.0009	1.20	1.09	3.08	4.46	5.12	0.60	1.53	0.59	0.26	0.40	1.35	1.75
4700-5	4.700	0.014	1.5	0.0010	1.20	1.06	2.96	4.38	5.02	0.59	1.59	0.62	0.29	0.40	1.35	1.75
4700-6	4.700	0.014	1.5	0.0011	1.20	1.04	2.86	4.31	4.94	0.58	1.64	0.65	0.26	0.40	1.30	1.70
4700-7	4.700	0.014	1.5	0.0012	1.20	1.02	2.77	4.25	4.86	0.57	1.70	0.67	0.28	0.40	1.30	1.70
4700-8	4.700	0.014	1.5	0.0013	1.20	1.00	2.69	4.19	4.79	0.56	1.75	0.70	0.25	0.40	1.25	1.65
4700-9	4.700	0.015	1.5	0.0012	1.50	0.98	2.93	4.45	5.05	0.58	1.61	0.63	0.27	0.40	1.25	1.65
4700-10	4.700	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.96	2.84	4.39	4.98	0.57	1.65	0.66	0.29	0.40	1.25	1.65
4700-11	4.700	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.95	2.76	4.34	4.91	0.56	1.70	0.68	0.25	0.40	1.20	1.60
4700-12	4.700	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.93	2.70	4.29	4.86	0.56	1.74	0.70	0.27	0.40	1.20	1.60
4700-13	4.700	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.92	2.63	4.25	4.80	0.55	1.79	0.72	0.28	0.40	1.20	1.60
4700-14	4.700	0.015	1.5	0.0004	2.00	1.18	4.43	5.53	6.24	0.71	1.06	0.38	0.27	0.40	1.45	1.85
4700-15	4.700	0.015	1.5	0.0005	2.00	1.11	4.08	5.34	6.01	0.68	1.15	0.42	0.29	0.40	1.40	1.80
4700-16	4.700	0.015	1.5	0.0006	2.00	1.06	3.82	5.19	5.83	0.65	1.23	0.46	0.29	0.40	1.35	1.75
4700-17	4.700	0.015	1.5	0.0007	2.00	1.02	3.61	5.06	5.68	0.63	1.30	0.49	0.28	0.40	1.30	1.70
4700-19	4.700	0.015	1.5	0.0002	2.50	1.30	5.77	6.39	7.18	0.80	0.81	0.27	0.25	0.40	1.55	1.95
4800-1	4.800	0.014	1.5	0.0007	1.20	1.17	3.43	4.70	5.40	0.64	1.40	0.52	0.28	0.40	1.45	1.85
4800-2	4.800	0.014	1.5	0.0008	1.20	1.13	3.27	4.59	5.27	0.62	1.47	0.56	0.27	0.40	1.40	1.80
4800-3	4.800	0.014	1.5	0.0009	1.20	1.10	3.13	4.50	5.16	0.61	1.53	0.59	0.25	0.40	1.35	1.75
4800-4	4.800	0.014	1.5	0.0010	1.20	1.07	3.01	4.41	5.06	0.59	1.60	0.62	0.28	0.40	1.35	1.75
4800-5	4.800	0.014	1.5	0.0011	1.20	1.05	2.90	4.34	4.98	0.58	1.65	0.65	0.25	0.40	1.30	1.70
4800-6	4.800	0.0														

TYPE	Q (m ³ /sec)	n	Z	S	b (m)	d (m)	A (m ²)	T (m)	P (m)	R (m)	V (m/s)	Fr	Fbc (n)	Fbe (n)	Ht (m)	HT (m)
4900-5	4.900	0.014	1.5	0.0011	1.20	1.06	2.95	4.37	5.01	0.59	1.66	0.65	0.29	0.40	1.35	1.75
4900-6	4.900	0.014	1.5	0.0012	1.20	1.04	2.85	4.31	4.94	0.58	1.72	0.67	0.26	0.40	1.30	1.70
4900-7	4.900	0.014	1.5	0.0013	1.20	1.02	2.77	4.25	4.87	0.57	1.77	0.70	0.28	0.40	1.30	1.70
4900-8	4.900	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.98	2.93	4.45	5.05	0.58	1.67	0.66	0.27	0.40	1.25	1.65
4900-9	4.900	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.97	2.85	4.40	4.98	0.57	1.72	0.68	0.28	0.40	1.25	1.65
4900-10	4.900	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.95	2.78	4.35	4.93	0.56	1.76	0.70	0.30	0.40	1.25	1.65
4900-11	4.900	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.94	2.71	4.31	4.87	0.56	1.81	0.73	0.26	0.40	1.20	1.60
4900-12	4.900	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.29	5.08	5.87	6.65	0.76	0.96	0.33	0.26	0.40	1.55	1.95
4900-13	4.900	0.015	1.5	0.0004	2.00	1.20	4.57	5.60	6.33	0.72	1.07	0.38	0.30	0.40	1.50	1.90
4900-14	4.900	0.015	1.5	0.0005	2.00	1.14	4.21	5.41	6.10	0.69	1.16	0.42	0.26	0.40	1.40	1.80
4900-15	4.900	0.015	1.5	0.0006	2.00	1.08	3.94	5.25	5.91	0.67	1.25	0.46	0.27	0.40	1.35	1.75
4900-16	4.900	0.015	1.5	0.0007	2.00	1.04	3.72	5.13	5.76	0.65	1.32	0.49	0.26	0.40	1.30	1.70
4900-17	4.900	0.015	1.5	0.0008	2.00	1.01	3.54	5.03	5.64	0.63	1.38	0.53	0.29	0.40	1.30	1.70
4900-18	4.900	0.015	1.5	0.0002	2.50	1.33	5.95	6.48	7.28	0.82	0.82	0.27	0.27	0.40	1.60	2.00
5000-1	5.000	0.014	1.5	0.0007	1.20	1.19	3.54	4.76	5.48	0.65	1.41	0.52	0.26	0.40	1.45	1.85
5000-2	5.000	0.014	1.5	0.0008	1.20	1.15	3.37	4.65	5.35	0.63	1.48	0.56	0.30	0.40	1.45	1.85
5000-3	5.000	0.014	1.5	0.0009	1.20	1.12	3.22	4.56	5.24	0.62	1.55	0.59	0.28	0.40	1.40	1.80
5000-4	5.000	0.014	1.5	0.0010	1.20	1.09	3.10	4.48	5.14	0.60	1.61	0.62	0.26	0.40	1.35	1.75
5000-5	5.000	0.014	1.5	0.0011	1.20	1.07	2.99	4.40	5.05	0.59	1.67	0.65	0.28	0.40	1.35	1.75
5000-6	5.000	0.014	1.5	0.0012	1.20	1.05	2.90	4.34	4.97	0.58	1.73	0.67	0.25	0.40	1.30	1.70
5000-7	5.000	0.014	1.5	0.0013	1.20	1.03	2.81	4.28	4.90	0.57	1.78	0.70	0.27	0.40	1.30	1.70
5000-8	5.000	0.015	1.5	0.0013	1.50	0.99	2.97	4.48	5.08	0.58	1.68	0.66	0.26	0.40	1.25	1.65
5000-9	5.000	0.015	1.5	0.0014	1.50	0.98	2.89	4.43	5.02	0.58	1.73	0.68	0.27	0.40	1.25	1.65
5000-10	5.000	0.015	1.5	0.0015	1.50	0.96	2.82	4.38	4.96	0.57	1.77	0.71	0.29	0.40	1.25	1.65
5000-11	5.000	0.015	1.5	0.0016	1.50	0.94	2.75	4.33	4.91	0.56	1.82	0.73	0.26	0.40	1.20	1.60
5000-12	5.000	0.015	1.5	0.0003	2.00	1.30	5.16	5.91	6.70	0.77	0.97	0.33	0.30	0.40	1.60	2.00
5000-13	5.000	0.015	1.5	0.0004	2.00	1.21	4.64	5.64	6.38	0.73	1.08	0.38	0.29	0.40	1.50	1.90
5000-14	5.000	0.015	1.5	0.0005	2.00	1.15	4.27	5.44	6.14	0.70	1.17	0.42	0.25	0.40	1.40	1.80
5000-15	5.000	0.015	1.5	0.0006	2.00	1.10	3.99	5.29	5.95	0.67	1.25	0.46	0.25	0.40	1.35	1.75
5000-16	5.000	0.015	1.5	0.0007	2.00	1.05	3.77	5.16	5.80	0.65	1.32	0.49	0.30	0.40	1.35	1.75
5000-17	5.000	0.015	1.5	0.0008	2.00	1.02	3.59	5.06	5.67	0.63	1.39	0.53	0.28	0.40	1.30	1.70
5000-18	5.000	0.015	1.5	0.0002	2.50	1.34	6.04	6.52	7.33	0.82	0.83	0.27	0.26	0.40	1.60	2.00

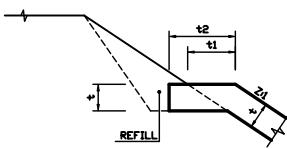
توضیحات :

0	بازنگری شماره :	II-2	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	12	شماره ثبت :	بخش دوم: مقاطع هرمن تپه و مشخصات میدرولوژیکی و سازه های کلانها
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: مشخصات میدرولوژیکی کلانهای در جهان از زیرهای ابران

دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	وزارت نیرو	معاونت نیرو و امدادی راهبردی	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری	جمهوری اسلامی ایران
----------------------	--------------------------------------	------------	------------------------------	--	---------------------



کانال درخاکریزی یا خاکبرداری و خاکریزی ، جاده سرویس درست چپ یا راست ، ایجاد سکوهای اضافی درخاکریز بیرونی به منظور پوشش خط نشت در صورت نیاز

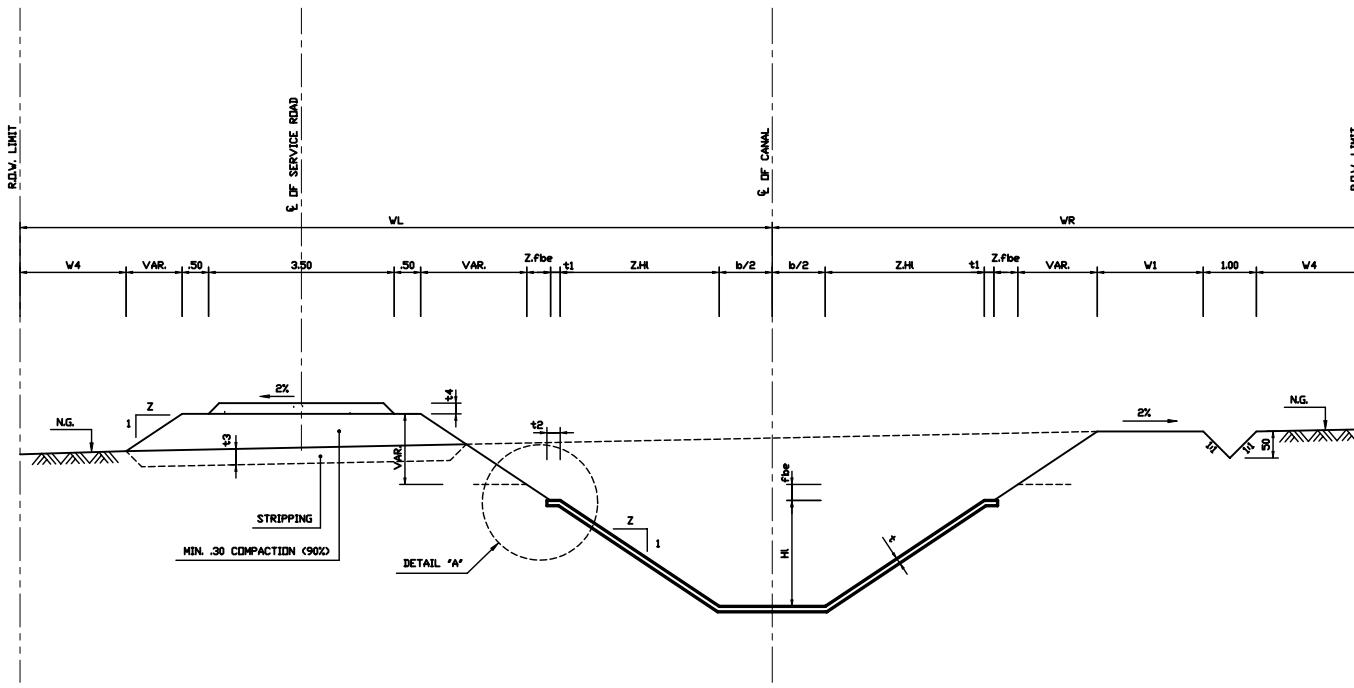


DETAIL "A"

توضیحات :

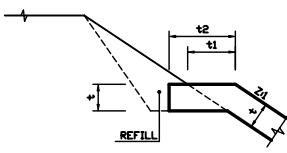
0	بازنگری شماره :	II-3	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	1	شماره ثبت :	بخش دوم: مقاطع عرضی تپه و مشخصات میدرود لیکن وسازه های کلانها
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: مقاطع عرضی تپه

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا



C2N (R OR L) پیپ

کانال در خاکبرداری معمولی، جاده سروپس درست چپ با راست، جاده سروپس بر روی زمین طبیعی یا پائین تراز آن



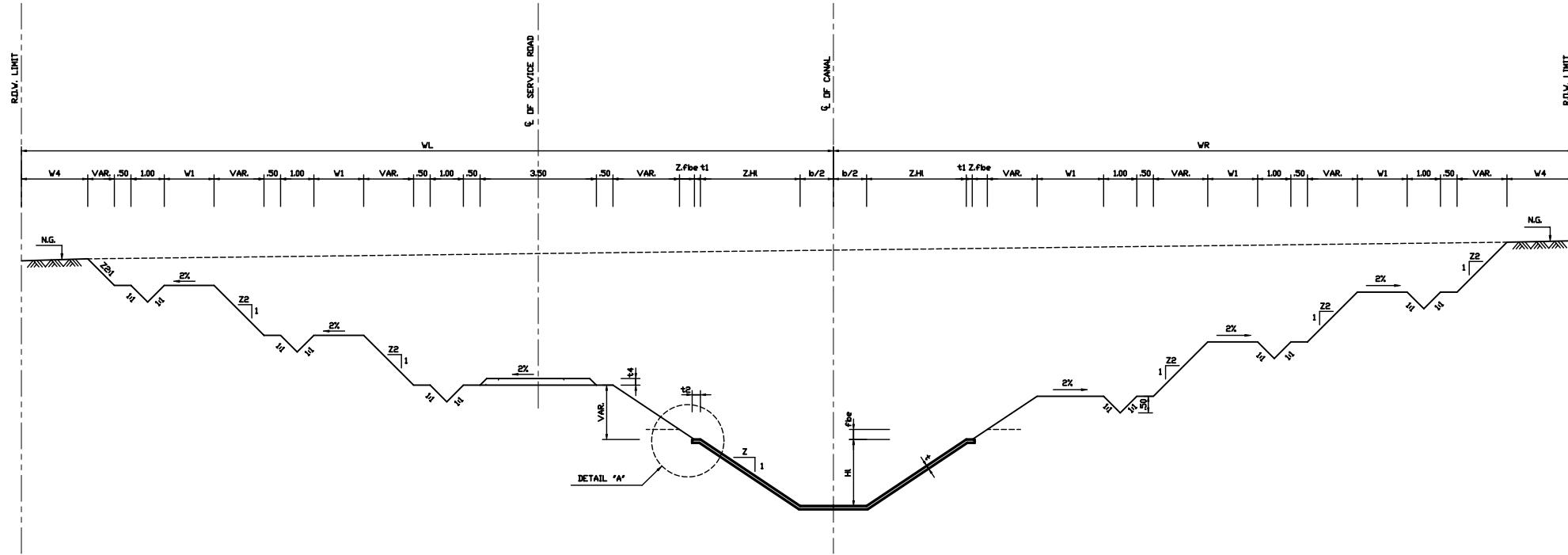
DETAIL 'A'

وضيغات :

سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی	شاره نشته :	II-3	بازنگری شماره :	0
بخش دوم: مقاطع هرمن تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه های کنالها	شاره شیت :	2	تاریخ :	
عنوان نقشه : مقاطع هرمن تیپ	مقیاس :		تصویب :	

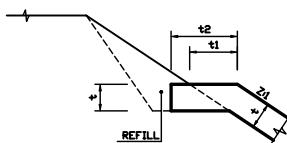
جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی دیپلم جمهوری
معاونت نظارت و راهبردی دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و مهندسی آب و آبها



تپه C2D (R DR L)

کanal در عاکبرداری عمیق، جاده سروپس درست چپ با راست بر روی ارتفاع آزاد خاکی با بالاتر

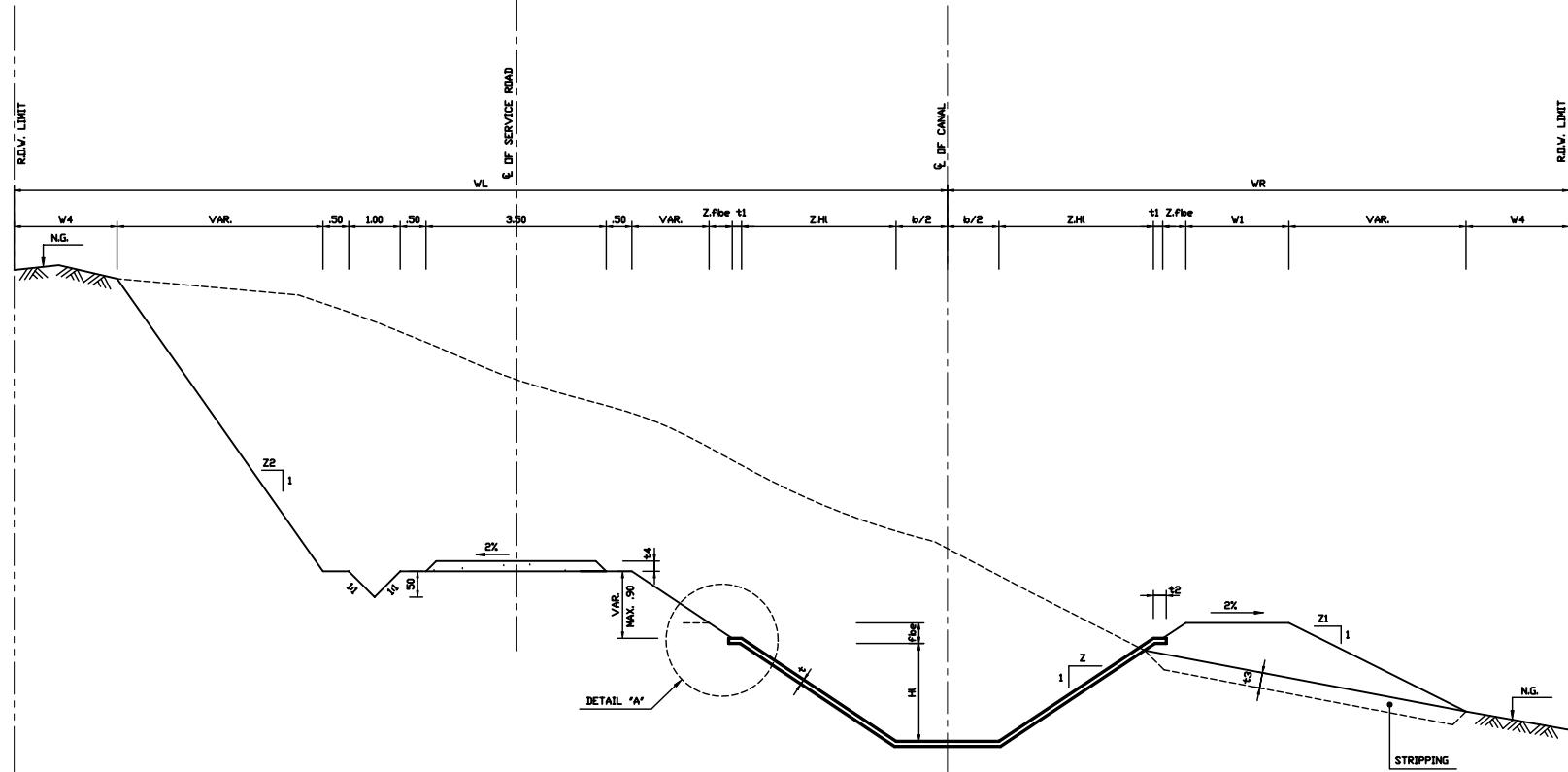


DETAIL "A"

توضیحات :

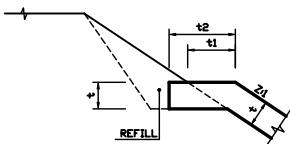
0	بازنگری شماره :	II-3	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	3	شماره نسبت :	بخش دوم: مقاطع مرزن تپه و مشخصات میدرودنگی و سازه های کالالها
	تصویر :		مقیاس :	عنوان نقشه : مقاطع مرزن تپه

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمهور
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا



C3 (R OR L) تعب

کanal در دامنه تپه، جاده سرویس درست چپ با راست بر روی ارتفاع آزاد خاکی با بالاتر ترانه درست چپ با راست



DETAIL 'A'

توضیحات :

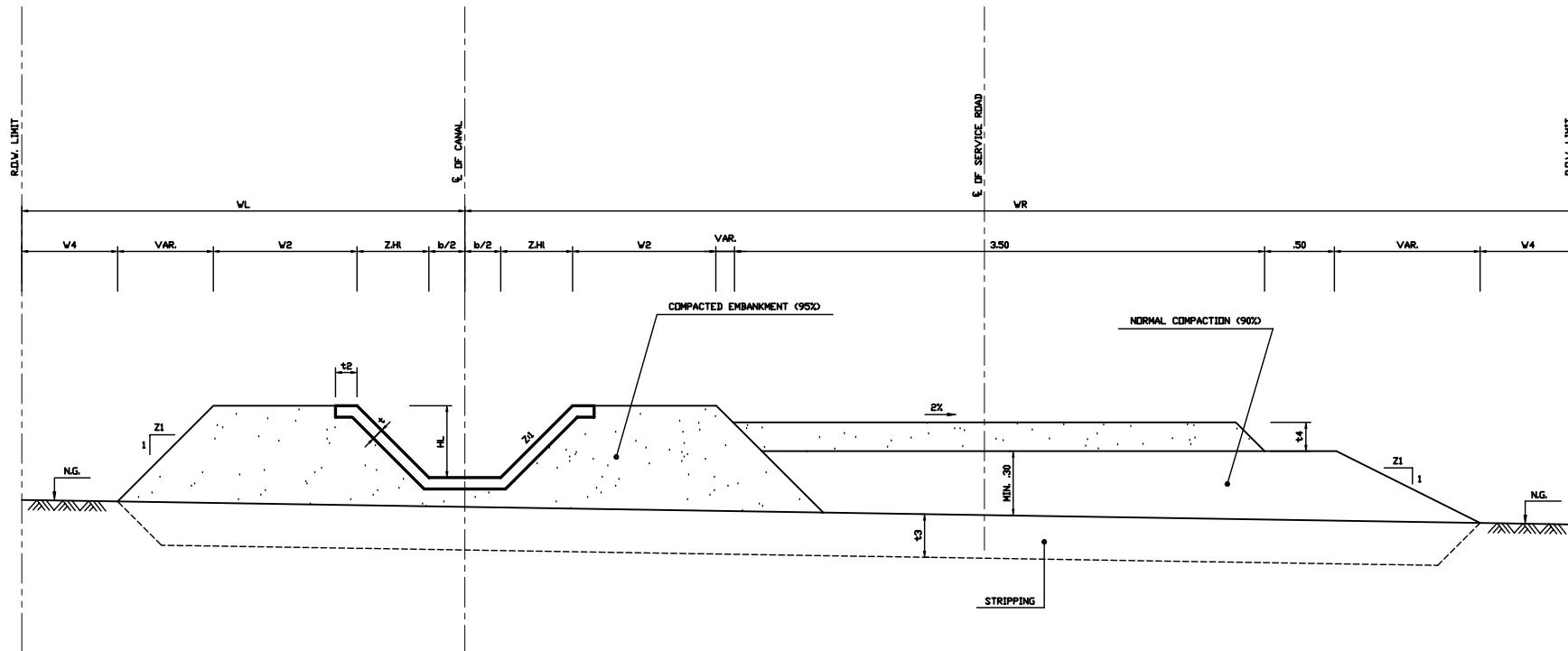
بازنگری شماره :	II-3	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	4	شماره ثبت :	بخش دوم: مقاطع عرضی تپه و مشخصات میدرود لیکی و سازه های کلاتها
تصویر :	مقياس :	عنوان نقشه :	مقاطع عرضی تپه



جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا



C4 (R DR L) تپه

کanal در غاکریزی، بدون ارتفاع آزاد غاکی، جاده سروپس درست راست پا چب

توضیحات :

0	بازنگری شماره :	II-3	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	5	شماره نسبت :	بخش دوم: مقاطع عرضی تپه و مشخصات میدرود لیکو و سازه های کلاتها
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: مقاطع عرضی تپه



جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت راهبردی
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی
دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبها

بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

آبشار های قائم

۱- تعریف سازه

آشیانه‌ای است که برای انتقال آب از ارتفاع بالاتر به پائین‌تر (جداگیرکنتر) و از بین بردن انرژی احتراق ناشی از این سقوط در کanal بصورت با بلوک و با بدون بلوک پکار برده می‌شود.

۲- اجزاء سازه

اجزاء تشکیل دهنده آشیانه قائم شامل پاشنه ابتدایی (CUT OFF)، تبدیل ورودی، حوضه انرژی گیر (با بلوک و با بدون بلوک)، تبدیل خروجی، پاشنه انتهایی می‌باشد.

۳- کاربرد سازه

در میراهای پرشیب که جریان در کanal بصورت زیر بحرانی در نظر گرفته می‌شود با توجه به محدودیت شیب کanal در این نوع بیرانها از سازه آشیانه قائم برای از بین بردن اختلاف ارتفاع های ۵، ۷، ۸، ۹ و ۱۰ متر استفاده خواهد شد. فاصله بین استقرار دو آشیانه متوالی در میر کanal می‌بایست حداقل ۵ متر باشد در انتخاب آشیانه قائم بدون بلوک و یا با بلوک، محدودیتی که از نظر طول سازه در حین طراحی منکن است وجود داشته باشد مانند قرار خواهد گرفت. مشخصات سازه ای پیشنهادی مختلف سازه آشیانه قائم بدون بلوک در نفعهای شاره III-VD-5(1-3) و آشیانه قائم با بلوک در نفعهای شاره III-VD-7(1-3) از جداول انتخاب آشیانه شاره (II-2(1-7)) (III-VD-2(1-12)) انتخاب واره غواصید.

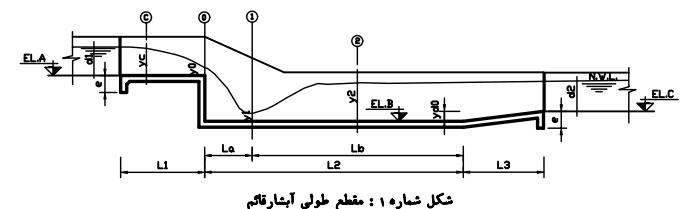
۴- طراحی هیدرولیکی آشیانه

۴-۱- گلخانه

برای طراحی هیدرولیکی آشیانه قائم در این استاندارد از روش انرژی استفاده شده است. در این روش با استفاده از روابط انرژی و برتوالی پارامترهای هیدرولیکی در نقاط مختلف آشیانه محاسبه و با توجه به اختلاف ارتفاع مورد نظر ابعاد سازه به نحوی تعیین می‌گردد که نوع جریان در این سازه بصورت آزاد باشد. کلیه ابعاد و اندازه‌ها در روند محاسبات بر حسب مترمی باشد در غیر اینصورت واحد آن ذکر خواهد شد.

۴-۲- فرآیند طراحی

پارامترهای مورد نیاز بهت طرح آشیانه قائم، ارتفاع آشیانه (h) یا میزان اختلاف ارتفاع کافی کanal در بالادست و پائین دست و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کanal (Q,b,d,T,HL,HT) می‌باشد که با توجه به میزان ظرفیت و شب خط کف از جداول مندرج در نفعهای شاره II-2(1-12) II-2(1-12) قابل استخراج می‌باشد.



$$I) \quad yd0 = \frac{y^2}{6} \Rightarrow yd0 = \frac{0.94}{6} \Rightarrow yd0 = 0.16 \text{ m}$$

$$II) \quad yd0 = \frac{y_0}{2} \Rightarrow yd0 = \frac{0.31}{2} \Rightarrow yd0 = 0.16 \text{ m}$$

$$III) \quad yd0 = y_2 - 0.05 - d_2 \Rightarrow yd0 = 0.94 - 0.05 - 0.89 = 0.00 \text{ m}$$

$$yd0 = 0.16 \approx 0.20$$

مجدداً با گذشت رابطه انرژی بین نقاط 0 و 1 و اعمال پائین اندازگ واقعی کف حوضجه آبشار ($yd0=0.20$) مقادیر واقعی y_1 و y_2 تعیین می گردد.

$$y_1 = 0.15 \text{ m}, V_1 = 5.95 \text{ m/sec}$$

$$y_2 = 0.98 \text{ m}$$

طول ریزش برای سازه معادل :

$$L_a = V_0 \times \sqrt{\frac{2 \times (h + yd0)}{g}}$$

$$L_a = 2.97 \times \sqrt{\frac{2 \times (1 + 0.20)}{9.81}}$$

$$L_a = 1.47 \approx 1.50 \text{ m}$$

طول جهش برای آبشار قائم بدون بلوک برابر خواهد بود با :

$$L_b = 6.9y_2 - y_1$$

$$L_b = 6.9(0.98 - 0.15)$$

$$L_b = 5.73 \approx 6.0$$

طول کلی برای آبشار بدون بلوک :

$$L_2 = L_a + L_b \Rightarrow L_2 = 1.50 + 6.0 \Rightarrow L_2 = 7.50 \text{ m}$$

طول جهش برای آبشار قائم با بلوک برابر است با :

$$L_b = 4 \times y_2 \Rightarrow L_b = 4 \times 0.98 = 3.92 \Rightarrow L_b = 3.92 \approx 4.00 \text{ m}$$

طول کلی آبشار با بلوک :

$$L_2 = L_a + L_b \Rightarrow L_2 = 1.50 + 4.0 \Rightarrow L_2 = 5.50 \text{ m}$$

مشخصات بلوک برای آبشار قائم با بلوک به شرح زیر خواهد بود :

$$Fr_1 = \frac{V_1}{\sqrt{gy_1}} \Rightarrow Fr_1 = \frac{5.95}{\sqrt{9.81 \times 0.15}} \Rightarrow Fr_1 = 4.90$$

$$h_1 = y_1 \times (0.175 Fr_1 + 0.55)$$

$$h_1 = 0.15 \times (0.175 \times 4.90 + 0.55)$$

$$h_1 = 0.21 \approx 0.25$$

در این مثال ارتفاع آبشار معادل 1 متر در نظر گرفته شده و رقوم ارتفاع کف کanal در بالادست و پائین

دست به شرح زیر می باشد .

$$h = 1 \text{ m}$$

$$ELA = 102.55$$

$$ELC = 101.55$$

در این استاندارد به منظور سهولت محاسبات اجرایی طول تبدیلها و ورودی و خروجی با توجه به زاویه انحراف 25° مساوی و از رابطه زیر تعیین می گردد :

$$(3-4) \quad L_1 = L_3 = \frac{|T - B|}{2 \tan 25^\circ}$$

توضیح : طول حداقل اجرایی برای این قسمت از سازه معادل 1.5 متر و برای طولای بزرگتر طول تبدیل با مطلع داشتن روند افزایشی ، همواره مضبوط از هر خواهد بود.

۳-۴-۳-۴- حل از طریق فرمولهای اولیه شده

حل :

- محاسبه عرض حوضجه

$$B = \frac{360\sqrt{35.315Q}}{350 + 35.315Q} \times 0.3048$$

$$B = \frac{360\sqrt{35.315 \times 2.3}}{350 + 35.315 \times 2.3} \times 0.3048$$

$$\underline{B = 2.29 \approx 2.5 \text{ m}}$$

- محاسبه طول حوضجه

$$q = \frac{Q}{B} \Rightarrow q = \frac{2.30}{2.50} \Rightarrow q = 0.92 \text{ m}^3/\text{sec}/\text{m}$$

$$yc = \sqrt{\frac{Q^2}{g}} \Rightarrow yc = \sqrt{\frac{0.92^2}{9.81}} \Rightarrow yc = 0.44 \text{ m}$$

$$Vc = \frac{q}{yc} \Rightarrow Vc = \frac{0.92}{0.44} \Rightarrow Vc = 2.09 \text{ m/sec}$$

$$y_0 = 0.715 \times yc \Rightarrow y_0 = 0.715 \times 0.44 \Rightarrow y_0 = 0.31 \text{ m}$$

$$V_0 = \frac{q}{y_0} \Rightarrow V_0 = \frac{0.92}{0.31} \Rightarrow V_0 = 2.97 \text{ m/sec}$$

$$y_0 + \frac{V_0^2}{2g} + h = y_1 + \frac{Q^2}{y_1^2 \times B^2 \times 2g}$$

$$0.31 + \frac{2.97^2}{2g} + 1.0 = y_1 + \frac{2.3^2}{y_1^2 \times 2.5^2 \times 2 \times 9.81}$$

$$y_1 = 0.16 \text{ m}$$

$$V_1 = \frac{q}{B \times y_1} \Rightarrow V_1 = \frac{2.3}{2.5 \times 0.16} \Rightarrow V_1 = 5.59 \text{ m/sec}$$

$$y_2 = -\frac{y_1}{2} + \sqrt{\frac{y_1^2}{4} + \frac{2 \times V_1^2 \times y_1}{g}}$$

$$y_2 = -\frac{0.16}{2} + \sqrt{\frac{0.16^2}{4} + \frac{2 \times 5.59^2 \times 0.16}{9.81}}$$

$$y_2 = 0.94 \text{ m}$$

در این استاندارد به منظور سهولت محاسبات اجرایی طول تبدیلها و ورودی و خروجی با توجه به زاویه انحراف 25° مساوی و از رابطه زیر تعیین می گردد :

$$(3-4) \quad L_1 = L_3 = \frac{|T - B|}{2 \tan 25^\circ}$$

توضیح : طول حداقل اجرایی برای این قسمت از سازه معادل 1.5 متر و برای طولای بزرگتر طول تبدیل با مطلع داشتن روند افزایشی ، همواره مضبوط از هر خواهد بود.

گام پنجم - تعیین ارتفاع دیواره آبهار بالارفاه

ارتفاع دیواره آبشار در ابتدا (H1) و انتهای حوضجه (H2) از روابط زیر تعیین می گردد :

$$(1-5) \quad H_1 = HL + h + yd_0$$

$$(2-5) \quad H_2 = HT + yd_0$$

توضیح : حداقل ناصله (VEEP HOLES) معادل 5.5 متر در نظر گرفته شده است .

گام ششم - تعیین رقم ارتفاعی آبشار

رقم ارتفاعی آبشار با توجه به شکل مطلع طولی آبشار به شرح زیر تعریف و یا تعیین می گردد :

الف : ELA ، رقم کف حوضجه آبشار که از روابط زیر تعیین می گردد :

$$(1-6) \quad ELB = ELA + HL - H_1$$

$$(2-6) \quad ELB = ELC + HT - H_2$$

ج : ELC ، رقم کف کanal در پائین دست

توضیح : بدین است اختلاف رقم ELA-ELC همواره بایستی برابر ارتفاع آبشار (5.5، 7.5، و 9.5 متر) باشد .

۳-۴-۵- مثال

فرضیات طراحی

با داشتن وزان دی و شبکه انتخابی برای کف کanal با استفاده از جداول مندرج در نوشته های شاره II-2 تیپ و مشخصات هیدرولیکی کanal استخراج می گردد .

$$Q = 2.3 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0001$$

برای دینی معادل ۲.۳ متر مکعب در ثانیه و شبکه انتخابی برای کف کanal با استفاده از جداول مندرج در نوشته های II-2-1 می باشد که با مشخص شدن این تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کanal به شرح زیر از جداول منکور استخراج می گردد .

$$b = 0.90$$

$$Z = 1.50$$

$$d_1 = 0.89$$

$$d_2 = 0.89$$

$$T = 3.56$$

$$HL = 1.10$$

$$HT = 1.40$$

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-VD-1	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	۲	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای



معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمهور

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قائم آب و آبفا



وزارت نیرو

۵-۳- روش گام به گام طراحی سازه‌ای

۱-۳-۵- طراحی سازه‌ای برای حداکثر ارتفاع دیوار حوضه

گام اول - تعیین ضخامت کف و دیواره‌ها

ضخامت کف و دیواره‌ها (+) با توجه به ارتفاع دیواره‌ها (H) از جدول زیر انتخاب می‌شود:

H(m)	t(cm)
H<1.5	15
1.5≤H<1.7	20
1.7≤H<2.5	25
2.5≤H<3.0	30

توضیح: ارتفاع دیواره‌ها (H) در آبشار قائم (H1) یا (H2) خواهد بود.

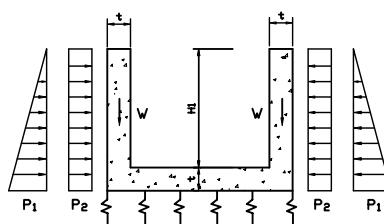
گام دوم - پارگاری سازه در حالت عالی از آب

در این حالت نیروهای جانبی ناشی از شار محرک خاک، سربار و بار قائم ناشی از وزن دیواره‌ها مطابق شکل شماره ۲ و روابط زیر تعیین می‌گردند.

$$W = \delta_{con} H_1 t$$

$$P_1 = K_a \delta_{act} H_1$$

$$P_2 = K_a \delta_{sur} a$$



شکل شماره ۲- بارهای ناشی از شار جانبی خاک، سربار و وزن دیواره‌ها

توضیح: از وزن کف سازه به دلیل خشنی دندن با عکس العمل خاک صرف نظر می‌گردد.

گام سوم - تحلیل سازه و تعیین لنگر خشی (سازه عالی از آب)

در این حالت بسته‌ی که سازه روزی آن قرار می‌گیرد به صورت انتقال پنیر مدل شده و فرضیات فرض در محل تعاض کف سازه با خاک در نظر گرفته می‌شود، ضریب سختی فتر از حاصل ضرب سطح پاره‌ی هر فتر در ضریب فتریت خاک (Ks) بدست می‌آید. پس از تحلیل سازه نمودار لنگر خشی مطابق شکل شماره ۳ ترسیم و میزان لنگر خشی حداکثر (Mmax) تعیین می‌گردد.

مشخصات سازه‌ای آبشار قائم بدون بلوک تیپ ۱.۰۰ N ۳۵ D با استفاده از جداول مندرج در نقشه‌های

III-VD-5

$$\alpha = 0.75 \times h_1$$

$$\alpha = 0.75 \times 0.25 \Rightarrow \alpha = 0.19 \approx 0.20$$

بلت زوج بودن خارج قست $\frac{B}{a}$

$$ND.B = \frac{B}{2 \times a}$$

$$ND.B = \frac{2.50}{2 \times 20} = 6.25 \Rightarrow N \approx 6$$

$$a_1 = [B - (2 \times ND.B - 1) \times a] / 2$$

$$a_1 = [2.50 - (2 \times 6 - 1) \times a] / 2 = 0.15$$

طول تبدیل

$$L1=L_3 = \frac{|T-B|}{2 \tan 25^\circ}$$

$$L1=L_3 = \frac{|3.56-2.50|}{2 \tan 25^\circ}$$

$$L1=L_3=1.14 \approx 1.50$$

ارتفاع دیواره آبشار برابر خواهد بود با:

مشخصات سازه‌ای آبشار قائم با بلوک تیپ ۱.۰۰ B ۳۸ D نیز با استفاده از جداول مندرج در نقشه‌های III-VD-8

برابر خواهد بود:

$$B = 2.50$$

$$L1 = 1.50$$

$$L2 = 5.50$$

$$L3 = 1.50$$

$$L_a = 1.40$$

$$H1 = 2.30$$

$$H2 = 1.60$$

$$h1 = 0.25$$

$$ND.B = 6$$

$$\alpha = 0.20$$

$$a_1 = 0.15$$

در نهایت با استفاده از روابط مربوط به ارتفاع کف حوضه (ELB)، رقم ارتفاع کف نیز مانند راه حل قبل تعیین خواهد شد.

۵- طراحی سازه‌ای آشناز قائم :

۱-۵- کلیات

برای طراحی سازه‌ای آشناز قائم در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده

شده است که با توجه به فرمیات طراحی، ضخامت و میزان میلانگرد مورد نیاز سازه تعیین می‌گردد.

توضیح: روابط طراحی نظریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می‌باشد و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعیین می‌گردد.

۶- فرمات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طرح سازه‌ای آشناز شامل ارتفاع H1 (حداکثر ارتفاع دیوار حوضه) H2 (حداکثر ارتفاع دیوار حوضه) (d)، عمق آب (a)، ضرایب فشار محرک (Ka) و فتریت (Ks) (خاک)، وزن مخصوص خاک مرطوب (ρwet)، بتن (con)، آب (a) و میزان ارتفاع سربار (t) با اعمال وزن مخصوص مرتبط (γwet) و مشخصات هیدرولیکی کانال و سازه می‌باشد.

۷- حل از طریق جداول اول از آنکه شده

با داشتن مشخصه‌ی تیپ کانال و مراجمه به جداول مندرج در نقشه‌های III-VD-2 تیپ‌های آبشار قائم بدون بلوک یا با بلوک با ارتفاع ۱ متر را مشخص می‌نمایم. برای کانال با تیپ ۱-۲۳۰۰ در شیت ۳ نقشه‌های مذکور، آبشارهای تیپ ۱.۰۰ B ۳۸ D ۱.۰۰ N ۳۵ D ۱.۰۰ B ۳۸ D ۱.۰۰ N ۳۵ D به ترتیب برای آبشار قائم بدون بلوک و یا با بلوک توصیه شده است.

توضیحات :

۰	بازنگری شماره:	III-VD-1	شماره نقشه:	سازه‌های همان شبکه‌های آبیاری و زهکشی
	تاریخ:	۳	شماره شیت:	بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)
	تصویب:		مقیاس:	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای

(۱)

جمهوری اسلامی ایران

تعاونیت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع

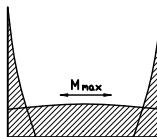
تعاونیت نظارت راهبردی دکتر مهندس و مهندسی آب و آباد

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی

گام ششم - تحلیل سازه و تعیین لنگر خشی (سازه پر از آب)

در این مرحله تحلیل سازه مطابق گام سوم انجام و نودار لنگر خشی مطابق شکل شماره ۵ ترسیم و میزان لنگر خشی حداقل (M_{max}) تعیین می‌گردد.



شکل شماره ۵- نودار لنگر خشی برای دو مین بارگذاری به رانی

گام هفتم - طراحی میلگرد (سازه پر از آب)

در این مرحله نیز میلگرد های مورد نیاز مطابق میاخت گام چهارم انتخاب می‌گردد.

۵-۳-۲- طراحی سازه ای برای حداقل ارتفاع دیوار حوضه

- منحصات کد و دیوارها در این حالت همان ضخامت تعیین شده در بند ۵ - ۳ - ۱ خواهد بود.
- سایر پارامترهای سازه با توجه به ارتفاع (H2) مطابق گام های دوم تا هفتم مندرج در بند ۵ - ۳-۵ طراحی می‌گردد.

توضیح: منحصات میلگرد های مورد استفاده در حد قابل ارتفاع (H1) و (H2) (مطابق میلگرد های انتخابی برای ارتفاع (H1) در نظر گرفته می شود.

۵-۳-۳- طراحی سازه ای تبدیل های ورودی و خروجی

- منحصات تبدیلها معادل ضخامت تعیین شده در بند ۵ - ۳ - ۱ (H1) انتخاب می شود.
- میلگرد های مورد نیاز این تبدیلها مطابق مشخصات انتخابی در بند ۵ - ۳ - ۲ در نظر گرفته می شود.

۵-۳-۴- طراحی سازه ای پاشنه های (CUTOFF) ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه معادل ضخامت تعیین شده در بند ۵ - ۳ - ۱ انتخاب می شود.
- عمق پاشنه با توجه به ارتفاع آب از جدول زیر تعیین می‌گردد.

d(m)	e(m)
d<0.90	0.60
d>0.90	0.75

- میلگرد های مورد نیاز پاشنه براساس ضوابط تعیین میلگرد های حرارتی مندرج در گام چهارم بند ۵ - ۳ انتخاب خواهد شد.

۵-۳-۵- طراحی سازه ای بلوک در آشناهای کام با بلوک

- نوعه تعیین ابعاد بلوک های داخل حوضه در محاسبات هیدرولیک ارائه شده است.
- در کلیه بلوکها دو ردیف میلگرد حرارتی تعیین خواهد شد.

توضیحات :

شماره های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	بازنگری شماره :	III-VII-1	شماره نقشه :	۰
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آشناهای کام)	شماره نسبت :	۴	تاریخ :	
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیک و سازه ای	مقیاس :		تصویب :	

جمهوری اسلامی ایران	تعاونیت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس چهود	تعاونیت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آبفا	وزارت نیرو
---------------------	--	--	------------

که در آن :

f_y : نش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

b₀ : عرض مقطع (مداد ۱۰۰ سانتی متر در نظر گرفته خواهد شد)

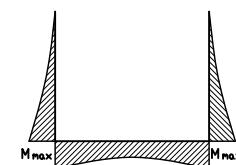
d_e : عمق موثر مقطع بن بر حسب سانتی متر

توضیح ۱: در صورتیکه فولاد تعیین شده در مقطع از $\frac{4}{3}$ فولاد خشی بیشتر باشد رعایت حداقل فولاد خشی ضروری نیست.

توضیح ۲: عمق موثر مقطع بن (d_e) از رابطه زیر تعیین میگردد .

$$d_e = t - 6$$

در این رابطه (t) ضخامت بن میباشد .



شکل شماره ۳- نودار لنگر خشی برای اولین بارگذاری به رانی

توضیح ۱: برای تحلیل سازه در این استاندارد از نرم افزار (SAP 2000) استفاده شده است.

توضیح ۲: ضریب فربود خاک با توجه به جنس خاک از جدول زیر قبل استخراج می باشد :

نوع خاک	K _s (t/m ³)
LOOSE SAND	(ماس غیر متراکم)
MEDIUM DENSE SAND	960-8000
DENSE SAND	(ماس متراکم)
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND	(ماس نیمه متراکم رس دار)
SILTY MEDIUM DENSE SAND	(ماس نیمه متراکم لای دار)
CLAYEY SOIL :	
$q_a < 2 \text{ Kg/Cm}^2$	1200-2400
$2 < q_a < 8 \text{ Kg/Cm}^2$	2400-4800
$q_a > 8 \text{ Kg/Cm}^2$	>4800
خاک رسی :	
$q_a < 2 \text{ Kg/Cm}^2$	1200-2400
$2 < q_a < 8 \text{ Kg/Cm}^2$	2400-4800
$q_a > 8 \text{ Kg/Cm}^2$	>4800
طريقت مجاز بازبری خاک	

گام چهارم - طراحی میلگرد (سازه عالی از آب)

در این مرحله میلگرد های مورد نیاز به شرح زیر تعیین می گردد :

الف) میلگرد های خشی در دو حالت زیر تعیین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرفت :

۱- تعیین میلگرد بر اساس بیشترین لنگر خشی با استفاده از رابطه زیر :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_y \cdot (7/8) \cdot d_e}$$

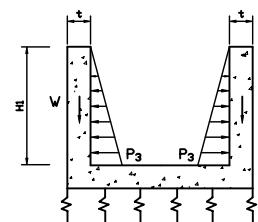
که در آن :

M_{max} : بیشترین لنگر خشی بر حسب کیلوگرم سانتی متر

f_y : نش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

d_e : عمق موثر مقطع بن بر حسب سانتی متر

A_s : سطح مقطع میلگرد مورد نیاز بر حسب سانتی متر



شکل شماره ۴- بارهای ناشی از فشارهایرواستاتیک آب و وزن دیوارها

توضیح ۱: از نیروی محرك جانبی خاک مرتفع خواهد شد.

توضیح ۲: وزن کف سازه و آب داخل آن به دلیل خشن شدن با عکس العمل خاک مدنظر قرار نخواهد گرفت .

- تعیین حداقل میلگرد خشی با استفاده از رابطه زیر :

$$A_{smn} = \frac{14}{f_y} - b_{e,de}$$

با توجه به تیپ انتخابی کانال(1-2300) و طرح هیدرولیک آبشار قائم بار امترهای مورد نیاز طرح سازه‌ای آبشار به شرح زیر در نظر گرفته می‌شود:

$$t = 0.25 \text{ m}$$

با تکرار بارگذاری در دو حالت و تحلیل سازه میزان میلگرددهای مورد نیاز تعیین و نوعه آرایش آنها با توجه به آنچه در جداول مندرج در نقشه‌های IIIVD-5(1~3) و IIIVD-8(1~3) ارائه شده برابر خواهد بود با:

III16025c/c

III16025c/c

III12020c/c

- میلگرددهای خشنی در وجه خاک
- میلگرددهای خشنی در وجه آب
- میلگرددهای حرارتی در دو وجه

نحوه آرایش میلگرددهای حد فاصل (H1) و (H2) برابر توضیح مندرج در بند ۲-۳-۵ برابر خواهد بود با:

III16025c/c

III16025c/c

III12020c/c

- میلگرددهای خشنی در وجه خاک
- میلگرددهای خشنی در وجه آب
- میلگرددهای حرارتی در دو وجه

طراحی سازه ای تبدیل‌ای ورودی و خروجی

$$t = 0.25 \text{ m}$$

آرایش میلگردها مانند آرایش توصیه شده برای دیوار با ارتفاع حداقل (H2) برابر خواهد بود با:

III16025c/c

III16025c/c

III12020c/c

- میلگرددهای خشنی در وجه خاک
- میلگرددهای خشنی در وجه آب
- میلگرددهای حرارتی در دو وجه

طراحی سازه ای پاشنه‌های ورودی و خروجی

ضخامت پاشنه‌ها مادل $t = 0.25 \text{ m}$ در نظر گرفته خواهد شد.

ضخامت پاشنه‌ها با استفاده از جدول مندرج در بند ۴-۳-۵ با توجه به $m = 0.89$ و $d = 0.89 \text{ m}$ برابر خواهد بود با:

$$e = 0.60 \text{ m}$$

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنه‌ها که همان میلگردهای حرارتی هستند c/c در نظر گرفته شده و در سورت نیاز پک ردیف انتهای میشود.

$$de = t - 6 \Rightarrow de = 25 - 6 \Rightarrow de = 19 \text{ cm}$$

$$A_{sreq} = \frac{0.285 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow As = 11.4 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} \text{ be.de} \Rightarrow A_{smin} = \frac{14}{3000} \times 100 \times 19 \Rightarrow A_{smin} = 9 \text{ cm}^2$$

$$A_{smin} < A_{sreq} \Rightarrow As = 11.4 \text{ cm}^2/\text{m}$$

همانگونه که در جداول مندرج در نقشه‌های IIIVD-5(1~3) و IIIVD-8(1~3) آرایش میلگردهای طراحی خواهد شد.

تبیه‌های مختلف آبشار قائم ارائه شده، آرایش پیشنهادی در وجه خاک برای این تیپ مادل c/c محاسبه شده است.

- میلگرد حرارتی

با توجه به ضخامت، میلگردهای حرارتی بصورت دو لایه برای دو حالت بارگذاری طراحی خواهد شد.

$$A_{st} = 0.002 \cdot be \cdot t \Rightarrow A_{st} = 0.002 \times 100 \times 25 \Rightarrow A_{st} = 5 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش میلگردهای حرارتی با توجه به آنچه در جداول مندرج در نقشه مدل‌های IIIVD-5(1~3) و IIIVD-8(1~3) ارائه شده در دو وجه سازه مادل c/c برآورده شده است.

- بارگذاری سازه در حالت پر از آب به شرح زیر انجام خواهد شد.

$$P_3 = \delta_w \cdot H_1 \Rightarrow P_3 = 1 \times 2.3 \Rightarrow P_3 = 2.3 \text{ Ton/m}$$

پس از تحلیل سازه و ترسیم نمودار لنگر خشنی، میزان ماتریم لنگر مزبور برابر خواهد بود با:

$$M_{max} = 3.24 \text{ Ton.m}$$

ميلگردهای خشنی مورد نیاز برای حالت سازه پر از آب برابر خواهد بود با:

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot de} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{3.2 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow A_{sreq} = 13 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$A_{sreq} > A_{smin} \Rightarrow As = 13 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش میلگردهای مطابق آنچه در جداول مندرج در نقشه‌های IIIVD-5(1~3) و IIIVD-8(1~3) اورده شده در وجه آب مادل c/c خواهد بود.

توضیحات :

۰	بازنگری شماره:	III-VD-1	شماره نقشه:	سازه‌های هسان شبکه‌های آبیاری و زهکشی
	تاریخ:	۵	شماره ثبت:	بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)
	تصویب:		مقیاس:	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیک و سازه‌ای

۶- متراژ و أحجام

به منظور هماهنگی در متراژ و تبیین أحجام این سازه محاسبات مربوط به عملیات بتن مگر، بتن ریزی، قالب بندی و میلگرد به صورت نمونه در نقشه های شاره ۲(۱~۲) و III-VD-7(۱~۲) و III-VD-4(۱~۲) ارائه شده است.

در صورت استفاده از آشنا قائم با بلوک ابعاد بلوکهای مستقر در حوضجه از محاسبات هیدرولیک آشنا قائم با بلوک تبیین شده است.

$h_1 = 0.25 \text{ m}$

$a = 0.20 \text{ m}$

- آرایش میلگردها در بلوکها حداقل ۲ ردیف میلگرد حرارتی (c/c) ۱۲۰۰ (mm) خواهد بود.

۵-۴-۳- حل از طریق جداول ارائه شده

مانگونه که در بخش مبانی طراحی هیدرولیک اشاره شد با داشتن مشخصه پا تیپ کمال (۲۳۰۰-۱) و مراجعه به جداول مندرج در نقشه های (IIIVD-2) آشناهای تیپ ۳۵ D 100 B 38 D 100 N 35 به ترتیب برای آشنا قائم بدون بلوک و آشنا قائم با بلوک توصیه شده است.

- مشخصات سازه ای آشنا قائم بدون بلوک تیپ ۳۵ D با استفاده از جداول مندرج در نشمهای IIIVD-5 به شرح زیر می باشد :

$t = 0.25 \text{ m}$

$e = 0.60 \text{ m}$

PoS ① ۱۶۰۲۵c/c

PoS ② ۱۶۰۲۵c/c

PoS ③ ۱۲۰۲۰c/c

PoS ④ ۱۶۰۱۵c/c

PoS ⑤ ۱۶۰۱۵c/c

با توجه به آرایشها ارائه شده ، نحوه میلگردگاری بصورت ۲ لایه خواهد بود.

- مشخصات سازه ای آشنا قائم با بلوک تیپ ۳۸ B 100 D نیز با استفاده از جداول مندرج در نشمهای IIIVD-8 برای خواهد بود :

$t = 0.25 \text{ m}$

$e = 0.60 \text{ m}$

PoS ① ۱۶۰۲۵c/c

PoS ② ۱۶۰۲۵c/c

PoS ③ ۱۲۰۲۰c/c

PoS ④ ۱۶۰۱۵c/c

PoS ⑤ ۱۶۰۱۵c/c

با توجه به آرایشها ارائه شده ، نحوه میلگردگاری بصورت ۲ لایه خواهد بود.

توضیحات :	

۰	بازنگری شاره :	III-VD-1	شاره نقشه :	سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	۶	شاره نیت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آشناهای قائم)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیک و سازه ای

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع	معاونت نظارت راهبردی و نظارت راهبردی ریس جمیع
دفتر نظام فنی اجراءی	وزارت نیرو

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
1	100-1	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
2	100-2	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
3	100-3	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
4	100-4	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
5	100-5	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
6	100-6	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
7	100-7	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
8	100-8	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
9	100-9	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
10	100-10	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
11	100-11	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
12	100-12	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
13	100-13	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
14	100-14	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
15	100-15	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
16	100-16	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
17	100-17	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
18	100-18	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
19	100-19	D 0.50 N 1	D 0.75 N 1	D 1.00 N 1	D 0.50 B 1	D 0.75 B 1	D 1.00 B 1
20	200-1	D 0.50 N 2	D 0.75 N 3	D 1.00 N 2	D 0.50 B 2	D 0.75 B 3	D 1.00 B 2
21	200-2	D 0.50 N 2	D 0.75 N 3	D 1.00 N 2	D 0.50 B 2	D 0.75 B 3	D 1.00 B 2
22	200-3	D 0.50 N 2	D 0.75 N 2	D 1.00 N 2	D 0.50 B 2	D 0.75 B 2	D 1.00 B 2
23	200-4	D 0.50 N 2	D 0.75 N 2	D 1.00 N 2	D 0.50 B 2	D 0.75 B 2	D 1.00 B 2
24	200-5	D 0.50 N 2	D 0.75 N 2	D 1.00 N 2	D 0.50 B 2	D 0.75 B 2	D 1.00 B 2
25	200-6	D 0.50 N 2	D 0.75 N 2	D 1.00 N 2	D 0.50 B 3	D 0.75 B 2	D 1.00 B 2
26	200-7	D 0.50 N 2	D 0.75 N 2	D 1.00 N 2	D 0.50 B 3	D 0.75 B 2	D 1.00 B 2
27	200-8	D 0.50 N 2	D 0.75 N 2	D 1.00 N 2	D 0.50 B 3	D 0.75 B 2	D 1.00 B 2
28	200-9	D 0.50 N 2	D 0.75 N 2	D 1.00 N 2	D 0.50 B 3	D 0.75 B 2	D 1.00 B 2
29	200-10	D 0.50 N 2	D 0.75 N 2	D 1.00 N 2	D 0.50 B 3	D 0.75 B 2	D 1.00 B 2
30	200-11	D 0.50 N 2	D 0.75 N 2	D 1.00 N 2	D 0.50 B 2	D 0.75 B 2	D 1.00 B 2
31	200-12	D 0.50 N 2	D 0.75 N 2	D 1.00 N 2	D 0.50 B 2	D 0.75 B 2	D 1.00 B 2
32	200-13	D 0.50 N 2	D 0.75 N 3	D 1.00 N 2	D 0.50 B 2	D 0.75 B 3	D 1.00 B 2
33	200-14	D 0.50 N 2	D 0.75 N 3	D 1.00 N 2	D 0.50 B 2	D 0.75 B 3	D 1.00 B 2
34	300-1	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
35	300-2	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
36	300-3	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
37	300-4	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
38	300-5	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
39	300-6	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
40	300-7	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
41	300-8	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
42	300-9	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
43	300-10	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
44	300-11	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
45	300-12	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 5	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
46	300-13	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3

توضیحات:

- با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول مندرج در نتیجه های شماره ۲-III-۱۲ قبل استخراج است.
- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی سازه ای کانال و با در نظر گرفتن نوع و ابعاد آبشار میتوان آثار مناسب را از سطه های (TYPE OF DROPS) انتخاب کرد.
- با مشخص شدن تپ آبشار انتخابی، مشخصات آبشارها از جداول III-VD-9-۳، III-VD-5-۱ و III-VD-3-۱ استخراج خواهد شد.
- مشخصات مرتبه کانال و آبشارها جداول خام شده های شماره III-VD-6-۳، III-VD-6-۶ درج خواهد شد.

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
47	300-14	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
48	300-15	D 0.50 N 4	D 0.75 N 5	D 1.00 N 4	D 0.50 B 6	D 0.75 B 5	D 1.00 B 4
49	300-16	D 0.50 N 4	D 0.75 N 5	D 1.00 N 3	D 0.50 B 5	D 0.75 B 5	D 1.00 B 3
50	300-17	D 0.50 N 4	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 5	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
51	300-18	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
52	300-19	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
53	300-20	D 0.50 N 3	D 0.75 N 4	D 1.00 N 3	D 0.50 B 4	D 0.75 B 4	D 1.00 B 3
54	400-1	D 0.50 N 5	D 0.75 N 6	D 1.00 N 5	D 0.50 B 7	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
55	400-2	D 0.50 N 5	D 0.75 N 6	D 1.00 N 5	D 0.50 B 7	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
56	400-3	D 0.50 N 5	D 0.75 N 6	D 1.00 N 5	D 0.50 B 7	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
57	400-4	D 0.50 N 5	D 0.75 N 6	D 1.00 N 5	D 0.50 B 7	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
58	400-5	D 0.50 N 5	D 0.75 N 6	D 1.00 N 5	D 0.50 B 7	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
59	400-6	D 0.50 N 5	D 0.75 N 7	D 1.00 N 5	D 0.50 B 8	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
60	400-7	D 0.50 N 5	D 0.75 N 7	D 1.00 N 5	D 0.50 B 8	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
61	400-8	D 0.50 N 6	D 0.75 N 7	D 1.00 N 6	D 0.50 B 9	D 0.75 B 7	D 1.00 B 6
62	400-9	D 0.50 N 6	D 0.75 N 7	D 1.00 N 6	D 0.50 B 9	D 0.75 B 7	D 1.00 B 6
63	400-10	D 0.50 N 6	D 0.75 N 7	D 1.00 N 5	D 0.50 B 8	D 0.75 B 7	D 1.00 B 5
64	400-11	D 0.50 N 6	D 0.75 N 6	D 1.00 N 5	D 0.50 B 8	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
65	400-12	D 0.50 N 6	D 0.75 N 6	D 1.00 N 5	D 0.50 B 8	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
66	400-13	D 0.50 N 6	D 0.75 N 7	D 1.00 N 5	D 0.50 B 8	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
67	400-14	D 0.50 N 5	D 0.75 N 6	D 1.00 N 5	D 0.50 B 7	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
68	400-15	D 0.50 N 5	D 0.75 N 6	D 1.00 N 5	D 0.50 B 7	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
69	400-16	D 0.50 N 5	D 0.75 N 6	D 1.00 N 5	D 0.50 B 7	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
70	400-17	D 0.50 N 5	D 0.75 N 6	D 1.00 N 5	D 0.50 B 7	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
71	400-18	D 0.50 N 5	D 0.75 N 7	D 1.00 N 5	D 0.50 B 8	D 0.75 B 6	D 1.00 B 5
72	500-1	D 0.50 N 9	D 0.75 N 9	D 1.00 N 8	D 0.50 B 12	D 0.75 B 9	D 1.00 B 8
73	500-2	D 0.50 N 9	D 0.75 N 9	D 1.00 N 8	D 0.50 B 12	D 0.75 B 9	D 1.00 B 8
74	500-3	D 0.50 N 8	D 0.75 N 9	D 1.00 N 7	D 0.50 B 11	D 0.75 B 9	D 1.00 B 7
75	500-4	D 0.50 N 8	D 0.75 N 9	D 1.00 N 7	D 0.50 B 11	D 0.75 B 9	D 1.00 B 7
76	500-5	D 0.50 N 8	D 0.75 N 8	D 1.00 N 8	D 0.50 B 11	D 0.75 B 9	D 1.00 B 8
77	500-6	D 0.50 N 8	D 0.75 N 8	D 1.00 N 7	D 0.50 B 11	D 0.75 B 8	D 1.00 B 7
78	500-7	D 0.50 N 8	D 0.75 N 8	D 1.00 N 7	D 0.50 B 11	D 0.75 B 8	D 1.00 B 7
79	500-8	D 0.50 N 8	D 0.75 N 9	D 1.00 N 7	D 0.50 B 11	D 0.75 B 9	D 1.00 B 7
80	500-9	D 0.50 N 8	D 0.75 N 9	D 1.00 N 8	D 0.50 B 11	D 0.75 B 9	D 1.00 B 7
81	500-10	D 0.50 N 7	D 0.75 N 8	D 1.00 N 7	D 0.50 B 10	D 0.75 B 8	D 1.00 B 7
82	500-11	D 0.50 N 7	D 0.75 N 8	D 1.00 N 7	D 0.50 B 10	D 0.75 B 8	D 1.00 B 7
83	500-12	D 0.50 N 8	D 0.75 N 8	D 1.00 N 7	D 0.50 B 10	D 0.75 B 8	D 1.00 B 7
84	500-13	D 0.50 N 8	D 0.75 N 8	D 1.00 N 7	D 0.50 B 10	D 0.75 B 8	D 1.00 B 7
85	500-14	D 0.50 N 8	D 0.75 N 9	D 1.00 N 7	D 0.50 B 11	D 0.75 B 9	D 1.00 B 7
86	500-15	D 0.50 N 8	D 0.75 N 9	D 1.00 N 8	D 0.50 B 11	D 0.75 B 9	D 1.00 B 7
87	600-1	D 0.50 N 9	D 0.75 N 11	D 1.00 N 9	D 0.50 B 12	D 0.75 B 9	D 1.00 B 9
88	600-2	D 0.50 N 9	D 0.75 N 11	D 1.00 N 9	D 0.50 B 12	D 0.75 B 9	D 1.00 B 9
89	600-3	D 0.50 N 9	D 0.75 N 11	D 1.00 N 9	D 0.50 B 12	D 0.75 B 9	D 1.00 B 9
90	600-4	D 0.50 N 8	D 0.75 N 10	D 1.00 N 9	D 0.50 B 11	D 0.75 B 9	D 1.00 B 9
91	600-5	D 0.50 N 8	D 0.75 N 10	D 1.00 N 9	D 0.50 B 11	D 0.75 B 9	D 1.00 B 9
92	600-6	D 0.50 N 8	D 0.75 N 10	D 1.00 N 9	D 0.50 B 11	D 0.75 B 9	D 1.00 B 9

شماره نشیه : III-VD-2	بازنگری شماره :	III-VD-2
تاریخ :	شماره نشیه :	III-VD-2
تصویب :	مقیاس :	III-VD-2
عنوان نشیه : جداول انتخاب آبشارهای قالم		

وزارت نیرو	جمهوری اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس مجموعه
دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	معاونت نظارت و راهبردی

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
139	1100-2	-	D 0.75 N 18	D 1.00 N 16	-	D 0.75 B 19	D 1.00 B 16
140	1100-3	-	D 0.75 N 18	D 1.00 N 16	-	D 0.75 B 19	D 1.00 B 16
141	1100-4	D 0.50 N 16	D 0.75 N 17	D 1.00 N 16	D 0.50 B 18	D 0.75 B 18	D 1.00 B 16
142	1100-5	D 0.50 N 15	D 0.75 N 17	D 1.00 N 16	D 0.50 B 18	D 0.75 B 18	D 1.00 B 16
143	1100-6	D 0.50 N 15	D 0.75 N 17	D 1.00 N 16	D 0.50 B 18	D 0.75 B 18	D 1.00 B 16
144	1100-7	D 0.50 N 15	D 0.75 N 17	D 1.00 N 16	D 0.50 B 18	D 0.75 B 18	D 1.00 B 16
145	1200-1	-	D 0.75 N 19	D 1.00 N 17	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 17
146	1200-2	-	D 0.75 N 18	D 1.00 N 16	-	D 0.75 B 21	D 1.00 B 16
147	1200-3	-	D 0.75 N 18	D 1.00 N 16	-	D 0.75 B 21	D 1.00 B 16
148	1200-4	-	D 0.75 N 18	D 1.00 N 16	-	D 0.75 B 21	D 1.00 B 16
149	1200-5	D 0.50 N 16	D 0.75 N 17	D 1.00 N 16	D 0.50 B 19	D 0.75 B 20	D 1.00 B 16
150	1200-6	D 0.50 N 16	D 0.75 N 17	D 1.00 N 16	D 0.50 B 19	D 0.75 B 20	D 1.00 B 16
151	1200-7	D 0.50 N 15	D 0.75 N 17	D 1.00 N 16	D 0.50 B 19	D 0.75 B 20	D 1.00 B 16
152	1200-8	D 0.50 N 15	D 0.75 N 17	D 1.00 N 16	D 0.50 B 19	D 0.75 B 20	D 1.00 B 16
153	1200-9	-	D 0.75 N 19	D 1.00 N 17	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 17
154	1200-10	-	D 0.75 N 19	D 1.00 N 17	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 17
155	1300-1	-	D 0.75 N 19	D 1.00 N 19	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 17
156	1300-2	-	D 0.75 N 18	D 1.00 N 19	-	D 0.75 B 21	D 1.00 B 16
157	1300-3	-	D 0.75 N 18	D 1.00 N 18	-	D 0.75 B 21	D 1.00 B 16
158	1300-4	D 0.50 N 16	D 0.75 N 18	D 1.00 N 18	D 0.50 B 20	D 0.75 B 21	D 1.00 B 16
159	1300-5	D 0.50 N 16	D 0.75 N 17	D 1.00 N 18	D 0.50 B 20	D 0.75 B 20	D 1.00 B 16
160	1300-6	D 0.50 N 16	D 0.75 N 17	D 1.00 N 18	D 0.50 B 20	D 0.75 B 20	D 1.00 B 16
161	1300-7	D 0.50 N 15	D 0.75 N 17	D 1.00 N 18	D 0.50 B 19	D 0.75 B 20	D 1.00 B 16
162	1300-8	D 0.50 N 15	D 0.75 N 17	D 1.00 N 18	D 0.50 B 19	D 0.75 B 20	D 1.00 B 16
163	1300-9	D 0.50 N 15	D 0.75 N 17	D 1.00 N 18	D 0.50 B 19	D 0.75 B 20	D 1.00 B 16
164	1300-10	-	D 0.75 N 19	D 1.00 N 19	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 17
165	1300-11	-	D 0.75 N 19	D 1.00 N 19	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 17
166	1400-1	-	D 0.75 N 22	D 1.00 N 19	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 21
167	1400-2	-	D 0.75 N 22	D 1.00 N 19	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 19
168	1400-3	-	D 0.75 N 21	D 1.00 N 18	-	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
169	1400-4	-	D 0.75 N 21	D 1.00 N 18	-	D 0.75 B 21	D 1.00 B 18
170	1400-5	D 0.50 N 16	D 0.75 N 21	D 1.00 N 20	D 0.50 B 20	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
171	1400-6	D 0.50 N 16	D 0.75 N 20	D 1.00 N 18	D 0.50 B 20	D 0.75 B 20	D 1.00 B 18
172	1400-7	D 0.50 N 16	D 0.75 N 21	D 1.00 N 18	D 0.50 B 20	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
173	1400-8	D 0.50 N 15	D 0.75 N 20	D 1.00 N 18	D 0.50 B 19	D 0.75 B 20	D 1.00 B 18
174	1400-9	D 0.50 N 15	D 0.75 N 20	D 1.00 N 18	D 0.50 B 19	D 0.75 B 20	D 1.00 B 18
175	1400-10	D 0.50 N 16	D 0.75 N 21	D 1.00 N 18	D 0.50 B 20	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
176	1400-11	D 0.50 N 16	D 0.75 N 21	D 1.00 N 18	D 0.50 B 20	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
177	1400-12	-	D 0.75 N 22	D 1.00 N 19	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 21
178	1400-13	-	D 0.75 N 22	D 1.00 N 19	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 20
179	1400-14	-	D 0.75 N 22	D 1.00 N 19	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 20
180	1500-1	-	D 0.75 N 22	D 1.00 N 21	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 21
181	1500-2	-	D 0.75 N 22	D 1.00 N 20	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 19
182	1500-3	-	D 0.75 N 21	D 1.00 N 20	-	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
183	1500-4	-	D 0.75 N 21	D 1.00 N 20	-	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
184	1500-5	D 0.50 N 17	D 0.75 N 21	D 1.00 N 20	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
185	1500-6	D 0.50 N 17	D 0.75 N 21	D 1.00 N 22	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
186	1500-7	D 0.50 N 17	D 0.75 N 21	D 1.00 N 22	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
187	1500-8	D 0.50 N 17	D 0.75 N 21	D 1.00 N 22	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
188	1500-9	D 0.50 N 17	D 0.75 N 21	D 1.00 N 22	D 0.50 B 21	D 0.75 B 20	D 1.00 B 18
189	1500-10	D 0.50 N 17	D 0.75 N 21	D 1.00 N 22	D 0.50 B 21	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
190	1500-11	D 0.50 N 17	D 0.75 N 21	D 1.00 N 22	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
191	1500-12	D 0.50 N 17	D 0.75 N 21	D 1.00 N 22	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
192	1500-13	D 0.50 N 17	D 0.75 N 21	D 1.00 N 22	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
193	1500-14	-	D 0.75 N 22	D 1.00 N 21	-	D 0.75 B 23	D 1.00 B 21
194	1500-15	-	D 0.75 N 22	D 1.00 N 21	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 20
195	1500-16	-	D 0.75 N 22	D 1.00 N 21	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 21
196	1500-17	-	D 0.75 N 22	D 1.00 N 21	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 20
197	1600-1	-	D 0.75 N 24	D 1.00 N 23	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 21
198	1600-2	-	D 0.75 N 24	D 1.00 N 23	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 19
199	1600-3	-	D 0.75 N 23	D 1.00 N 22	-	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
200	1600-4	-	D 0.75 N 23	D 1.00 N 22	-	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
201	1600-5	D 0.50 N 17	D 0.75 N 23	D 1.00 N 22	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
202	1600-6	D 0.50 N 17	D 0.75 N 23	D 1.00 N 22	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
203	1600-7	D 0.50 N 17	D 0.75 N 23	D 1.00 N 22	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
204	1600-8	D 0.50 N 17	D 0.75 N 23	D 1.00 N 22	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
205	1600-9	D 0.50 N 17	D 0.75 N 23	D 1.00 N 22	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
206	1600-10	D 0.50 N 17	D 0.75 N 23	D 1.00 N 22	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
207	1600-11	D 0.50 N 17	D 0.75 N 23	D 1.00 N 22	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
208	1600-12	D 0.50 N 17	D 0.75 N 23	D 1.00 N 22	D 0.50 B 22	D 0.75 B 21	D 1.00 B 19
209	1600-13	-	D 0.75 N 25	D 1.00 N 24	-	D 0.75 B 23	D 1.00 B 21
210	1600-14	-	D 0.75 N 24	D 1.00 N 23	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 20
211	1600-15	-	D 0.75 N 25	D 1.00 N 24	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 21
212	1600-16	-	D 0.75 N 24	D 1.00 N 24	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 20
213	1600-17	-	D 0.75 N 24	D 1.00 N 23	-	D 0.75 B 22	D 1.00 B 20
214	1700-1	-	D 0.75 N 27	D 1.00 N 26	-	D 0.75 B 25	D 1.00 B 23
215	1700-2	-	D 0.75 N 27	D 1.00 N 25	-	D 0.75 B 25	D 1.00 B 22
216	1700-3	-	D 0.75 N 26	D 1.00 N 25	-	D 0.75 B 24	D 1.00 B 22
217	1700-4	-	D 0.75 N 26	D 1.00 N 25	-	D 0.75 B 24	D 1.00 B 22
218	1700-5	-	D 0.75 N 26	D 1.00 N 25	-	D 0.75 B 24	D 1.00 B 22
219	1700-6	D 0.50 N 18	D 0.75 N 26	D 1.00 N 25	D 0.50 B 23	D 0.75 B 24	D 1.00 B 22
220	1700-7	D 0.50 N 18	D 0.75 N 26	D 1.00 N 25	D 0.50 B 23	D 0.75 B 24	D 1.00 B 22
221	1700-8	D 0.50 N 18	D 0.75 N 26	D 1.00 N 25	D 0.50 B 23	D 0.75 B 24	D 1.00 B 22
222	1700-9	D 0.50 N 18	D 0.75 N 26	D 1.00 N 25	D 0.50 B 23	D 0.75 B 24	D 1.00 B 22
223	1700-10	D 0.50 N 18	D 0.75 N 26	D 1.00 N 25	D 0.50 B 23	D 0.75 B 24	D 1.00 B 22
224	1700-11	D 0.50 N 18	D 0.75 N 26	D 1.00 N 25	D 0.50 B 23	D 0.75 B 24	D 1.00 B 22
225	1700-12	D 0.50 N 18	D 0.75 N 26	D 1.00 N 25	D 0.50 B 23	D 0.75 B 24	D 1.00 B 22
226	1700-13	-	D 0.75 N 27	D 1.00 N 27	-	D 0.75 B 27	D 1.00 B 27
227	1700-14	-	D 0.75 N 27	D 1.00 N 27	-	D 0.75 B 26	D 1.00 B 25
228	1700-15	-	D 0.75 N 27	D 1.00 N 25	-	D 0.75 B 25	D 1.00 B 22
229	1700-16	-	D 0.75 N 27	D 1.00 N 28	-	D 0.75 B 27	D 1.00 B 26
230	1700-17	-	D 0.75 N 27	D 1.00 N 27	-	D 0.75 B 26	D 1.00 B 24

توضیحات :

۱- با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول مندرج در نتیه های شماره ۲-III-۱۲ قابل استخراج است.

۲- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی سازه ای کانال و با در نظر گرفتن نوع و ارتفاع آبشار متوافقانه متناسب را از ستونهای

(TYPE OF DROPS) انتخاب کرد.

۳- با مشخص شدن توب آبشار انتخاعی، مشخصات آبشارها از جداول III-VB-30، III-VB-50، III-VB-30 و III-VB-20 قابل استخراج خواهد شد.

۴- مشخصات مربوط به کانال و آبشارها در جداول علم شده های شماره ۳-III-VB-6، ۴-III-VB-6 و ۵-III-VB-6 درج خواهد شد.

شماره های شبکه های آبیاری و زهکشی

۰ : بازنگری شماره :

III-VB-2 : تاریخ :

۲ : شماره ثبت :

باخته شماره (کام) :

بخش سوم:

سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)

عنوان نتیه:

جدوال انتساب آبشارهای قائم

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
231	1700-18	-	D 0.75 N 26	D 1.00 N 27	-	D 0.75 B 26	D 1.00 B 24
232	1800-1	-	D 0.75 N 29	D 1.00 N 26	-	D 0.75 B 25	D 1.00 B 23
233	1800-2	-	D 0.75 N 29	D 1.00 N 26	-	D 0.75 B 25	D 1.00 B

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
277	2000-9	D 0.50 N 19	D 0.75 N 29	D 1.00 N 26	D 0.50 B 24	D 0.75 B 29	D 1.00 B 33
278	2000-10	D 0.50 N 19	D 0.75 N 29	D 1.00 N 26	D 0.50 B 24	D 0.75 B 29	D 1.00 B 33
279	2000-11	D 0.50 N 19	D 0.75 N 28	D 1.00 N 25	D 0.50 B 24	D 0.75 B 28	D 1.00 B 32
280	2000-12	-	-	D 1.00 N 29	-	-	D 1.00 B 36
281	2000-13	-	D 0.75 N 30	D 1.00 N 27	-	D 0.75 B 31	D 1.00 B 35
282	2000-14	-	D 0.75 N 30	D 1.00 N 27	-	D 0.75 B 31	D 1.00 B 35
283	2000-15	-	D 0.75 N 29	D 1.00 N 26	-	D 0.75 B 29	D 1.00 B 33
284	2000-16	-	D 0.75 N 30	D 1.00 N 29	-	D 0.75 B 31	D 1.00 B 36
285	2000-17	-	D 0.75 N 30	D 1.00 N 27	-	D 0.75 B 30	D 1.00 B 35
286	2000-18	-	D 0.75 N 30	D 1.00 N 27	-	D 0.75 B 30	D 1.00 B 34
287	2000-19	-	D 0.75 N 29	D 1.00 N 27	-	D 0.75 B 30	D 1.00 B 35
288	2100-1	-	D 0.75 N 31	D 1.00 N 26	-	D 0.75 B 29	D 1.00 B 33
289	2100-2	-	D 0.75 N 31	D 1.00 N 26	-	D 0.75 B 29	D 1.00 B 33
290	2100-3	-	D 0.75 N 31	D 1.00 N 26	-	D 0.75 B 29	D 1.00 B 33
291	2100-4	-	D 0.75 N 31	D 1.00 N 26	-	D 0.75 B 29	D 1.00 B 33
292	2100-5	-	D 0.75 N 31	D 1.00 N 26	-	D 0.75 B 29	D 1.00 B 33
293	2100-6	D 0.50 N 20	D 0.75 N 31	D 1.00 N 26	D 0.50 B 25	D 0.75 B 29	D 1.00 B 33
294	2100-7	D 0.50 N 20	D 0.75 N 31	D 1.00 N 26	D 0.50 B 25	D 0.75 B 28	D 1.00 B 33
295	2100-8	D 0.50 N 20	D 0.75 N 31	D 1.00 N 26	D 0.50 B 25	D 0.75 B 29	D 1.00 B 33
296	2100-9	D 0.50 N 20	D 0.75 N 31	D 1.00 N 26	D 0.50 B 25	D 0.75 B 29	D 1.00 B 33
297	2100-10	D 0.50 N 20	D 0.75 N 31	D 1.00 N 26	D 0.50 B 25	D 0.75 B 29	D 1.00 B 33
298	2100-11	-	-	D 1.00 N 30	-	-	D 1.00 B 36
299	2100-12	-	D 0.75 N 32	D 1.00 N 29	-	D 0.75 B 32	D 1.00 B 36
300	2100-13	-	D 0.75 N 32	D 1.00 N 27	-	D 0.75 B 31	D 1.00 B 35
301	2100-14	-	D 0.75 N 32	D 1.00 N 27	-	D 0.75 B 31	D 1.00 B 35
302	2100-15	-	D 0.75 N 31	D 1.00 N 26	-	D 0.75 B 29	D 1.00 B 33
303	2100-16	-	D 0.75 N 32	D 1.00 N 29	-	D 0.75 B 31	D 1.00 B 36
304	2100-17	-	D 0.75 N 32	D 1.00 N 27	-	D 0.75 B 31	D 1.00 B 35
305	2100-18	-	D 0.75 N 32	D 1.00 N 27	-	D 0.75 B 30	D 1.00 B 35
306	2100-19	-	D 0.75 N 31	D 1.00 N 27	-	D 0.75 B 30	D 1.00 B 35
307	2100-20	D 0.50 N 20	D 0.75 N 31	D 1.00 N 27	D 0.50 B 26	D 0.75 B 30	D 1.00 B 35
308	2200-1	-	D 0.75 N 33	D 1.00 N 32	-	D 0.75 B 35	D 1.00 B 38
309	2200-2	-	D 0.75 N 33	D 1.00 N 32	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
310	2200-3	-	D 0.75 N 33	D 1.00 N 32	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
311	2200-4	-	D 0.75 N 33	D 1.00 N 31	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 37
312	2200-5	-	D 0.75 N 33	D 1.00 N 31	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 37
313	2200-6	-	D 0.75 N 33	D 1.00 N 32	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
314	2200-7	D 0.50 N 21	D 0.75 N 33	D 1.00 N 32	D 0.50 B 27	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
315	2200-8	D 0.50 N 21	D 0.75 N 33	D 1.00 N 31	D 0.50 B 27	D 0.75 B 33	D 1.00 B 37
316	2200-9	D 0.50 N 21	D 0.75 N 33	D 1.00 N 32	D 0.50 B 27	D 0.75 B 33	D 1.00 B 38
317	2200-10	-	-	D 1.00 N 34	-	-	D 1.00 B 41
318	2200-11	-	D 0.75 N 34	D 1.00 N 33	-	D 0.75 B 38	D 1.00 B 40
319	2200-12	-	D 0.75 N 34	D 1.00 N 33	-	D 0.75 B 37	D 1.00 B 40
320	2200-13	-	D 0.75 N 33	D 1.00 N 32	-	D 0.75 B 35	D 1.00 B 38
321	2200-14	-	D 0.75 N 33	D 1.00 N 32	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
322	2200-15	-	D 0.75 N 33	D 1.00 N 32	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
323	2200-16	-	D 0.75 N 34	D 1.00 N 33	-	D 0.75 B 38	D 1.00 B 40
324	2200-17	-	D 0.75 N 34	D 1.00 N 33	-	D 0.75 B 37	D 1.00 B 39
325	2200-18	-	D 0.75 N 33	D 1.00 N 32	-	D 0.75 B 36	D 1.00 B 39
326	2200-19	-	D 0.75 N 33	D 1.00 N 31	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 37
327	2200-20	-	D 0.75 N 33	D 1.00 N 32	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
328	2300-1	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 35	D 1.00 B 38
329	2300-2	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 35	D 1.00 B 38
330	2300-3	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
331	2300-4	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
332	2300-5	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 37
333	2300-6	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
334	2300-7	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
335	2300-8	D 0.50 N 21	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	D 0.50 B 28	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
336	2300-9	D 0.50 N 21	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	D 0.50 B 28	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
337	2300-10	-	-	D 1.00 N 37	-	-	D 1.00 B 41
338	2300-11	-	D 0.75 N 37	D 1.00 N 36	-	D 0.75 B 38	D 1.00 B 40
339	2300-12	-	D 0.75 N 36	D 1.00 N 36	-	D 0.75 B 37	D 1.00 B 40
340	2300-13	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 35	D 1.00 B 38
341	2300-14	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 35	D 1.00 B 38
342	2300-15	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
343	2300-16	-	D 0.75 N 37	D 1.00 N 36	-	D 0.75 B 38	D 1.00 B 40
344	2300-17	-	D 0.75 N 36	D 1.00 N 36	-	D 0.75 B 37	D 1.00 B 40
345	2300-18	-	D 0.75 N 36	D 1.00 N 36	-	D 0.75 B 37	D 1.00 B 39
346	2300-19	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 36	D 1.00 B 39
347	2300-20	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
348	2300-21	D 0.50 N 21	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	D 0.50 B 28	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
349	2400-1	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 35	D 1.00 B 38
350	2400-2	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 35	D 1.00 B 38
351	2400-3	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
352	2400-4	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
353	2400-5	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
354	2400-6	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
355	2400-7	D 0.50 N 21	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	D 0.50 B 28	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
356	2400-8	D 0.50 N 21	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	D 0.50 B 28	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
357	2400-9	-	-	D 1.00 N 37	-	-	D 1.00 B 41
358	2400-10	-	-	D 1.00 N 36	-	-	D 1.00 B 40
359	2400-11	-	D 0.75 N 37	D 1.00 N 36	-	D 0.75 B 38	D 1.00 B 40
360	2400-12	-	D 0.75 N 36	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 35	D 1.00 B 38
361	2400-13	-	D 0.75 N 36	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 35	D 1.00 B 38
362	2400-14	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
363	2400-15	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38
364	2400-16	-	D 0.75 N 37	D 1.00 N 36	-	D 0.75 B 38	D 1.00 B 41
365	2400-17	-	D 0.75 N 36	D 1.00 N 36	-	D 0.75 B 37	D 1.00 B 40
366	2400-18	-	D 0.75 N 36	D 1.00 N 36	-	D 0.75 B 37	D 1.00 B 39
367	2400-19	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 36	D 1.00 B 39
368	2400-20	-	D 0.75 N 35	D 1.00 N 35	-	D 0.75 B 34	D 1.00 B 38

توضیحات :

۱- با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول مندرج در نشته های شماره II-III-12 قابل استخراج است.

۲- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی سازه ای کانال و با در نظر گرفتن نوع و اتفاقات آثارهای متوالیه زمانی دستورالعمل اینها را از شرایط متوالیه ای کانال برآورد کرد.

۳- با مخصوص شدن تدبیر انتظامی، مشخصات آثارهای از جداول مندرج در نشته های شماره III-VD-3G-3 و III-VD-3G-4 استخراج خواهد شد.

۴- مشخصات مربوط به کانال و آثارهای از جداول خام شرایط های شماره III-VD-6 درج خواهد شد.

(ج)
جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت و اموری داری ریس جمهور
وزارت نیرو
دانشگاه فنی اجرایی
دفتر نظام فنی اجرایی
دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
415	2700-1	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 38	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 42
416	2700-2	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 38	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
417	2700-3	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 38	-	D 0.75 B 39	D 1.00 B 42
418	2700-4	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 38	-	D 0.75 B 39	D 1.00 B 42
419	2700-5	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 38	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
420	2700-6	-	-	D 1.00 N 40	-	-	D 1.00 B 46
421	2700-7	-	-	D 1.00 N 40	-	-	D 1.00 B 46
422	2700-8	-	D 0.75 N 41	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 44	D 1.00 B 45
423	2700-9	-	D 0.75 N 41	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 44	D 1.00 B 44
424	2700-10	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 43	D 1.00 B 44
425	2700-11	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 38	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 42
426	2700-12	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 38	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
427	2700-13	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 38	-	D 0.75 B 39	D 1.00 B 42
428	2700-14	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 38	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
429	2700-15	-	D 0.75 N 41	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 44	D 1.00 B 44
430	2700-16	-	D 0.75 N 40	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 43	D 1.00 B 44
431	2700-17	-	D 0.75 N 40	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 43	D 1.00 B 43
432	2700-18	-	D 0.75 N 40	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 43	D 1.00 B 44
433	2700-19	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 38	-	D 0.75 B 42	D 1.00 B 43
434	2700-20	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 38	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
435	2700-21	D 0.50 N 22	D 0.75 N 39	D 1.00 N 38	D 0.50 B 28	D 0.75 B 39	D 1.00 B 42
436	2700-22	D 0.50 N 22	D 0.75 N 39	D 1.00 N 38	D 0.50 B 28	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
437	2700-23	-	-	D 1.00 N 41	-	-	D 1.00 B 47
438	2800-1	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
439	2800-2	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
440	2800-3	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
441	2800-4	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 39	D 1.00 B 48
442	2800-5	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
443	2800-6	-	-	D 1.00 N 40	-	-	D 1.00 B 46
444	2800-7	-	D 0.75 N 41	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 44	D 1.00 B 45
445	2800-8	-	D 0.75 N 41	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 44	D 1.00 B 44
446	2800-9	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 43	D 1.00 B 44
447	2800-10	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
448	2800-11	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
449	2800-12	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 39	D 1.00 B 42
450	2800-13	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
451	2800-14	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
452	2800-15	-	D 0.75 N 41	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 44	D 1.00 B 44
453	2800-16	-	D 0.75 N 40	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 43	D 1.00 B 44
454	2800-17	-	D 0.75 N 40	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 43	D 1.00 B 44
455	2800-18	-	D 0.75 N 40	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 43	D 1.00 B 44
456	2800-19	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 43	D 1.00 B 44
457	2800-20	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 43	D 1.00 B 44
458	2800-21	D 0.50 N 22	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	D 0.50 B 29	D 0.75 B 39	D 1.00 B 48
459	2800-22	D 0.50 N 22	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	D 0.50 B 29	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
460	2800-23	D 0.50 N 22	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	D 0.50 B 29	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
461	2800-24	-	-	D 1.00 N 41	-	-	D 1.00 B 47
462	2900-1	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 45	D 1.00 B 48
463	2900-2	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 45	D 1.00 B 48
464	2900-3	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 45	D 1.00 B 48
465	2900-4	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 45	D 1.00 B 48
466	2900-5	-	-	D 1.00 N 40	-	-	D 1.00 B 46
467	2900-6	-	D 0.75 N 41	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 47	D 1.00 B 45
468	2900-7	-	D 0.75 N 41	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 47	D 1.00 B 44
469	2900-8	-	D 0.75 N 41	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 47	D 1.00 B 44
470	2900-9	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 46	D 1.00 B 44
471	2900-10	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 45	D 1.00 B 48
472	2900-11	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 45	D 1.00 B 48
473	2900-12	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 45	D 1.00 B 48
474	2900-13	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	-	D 0.75 B 45	D 1.00 B 48
475	2900-14	D 0.50 N 23	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	D 0.50 B 30	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
476	2900-15	-	D 0.75 N 41	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 47	D 1.00 B 44
477	2900-16	-	D 0.75 N 40	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 46	D 1.00 B 44
478	2900-17	-	D 0.75 N 40	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 46	D 1.00 B 44
479	2900-18	-	D 0.75 N 40	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 46	D 1.00 B 44
480	2900-19	-	D 0.75 N 39	D 1.00 N 39	-	D 0.75 B 46	D 1.00 B 44
481	2900-20	D 0.50 N 23	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	D 0.50 B 30	D 0.75 B 45	D 1.00 B 48
482	2900-21	D 0.50 N 23	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	D 0.50 B 30	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
483	2900-22	D 0.50 N 23	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	D 0.50 B 30	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
484	2900-23	D 0.50 N 23	D 0.75 N 39	D 1.00 N 42	D 0.50 B 30	D 0.75 B 41	D 1.00 B 48
485	2900-24	-	-	D 1.00 N 41	-	-	D 1.00 B 47
486	3000-1	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 43	-	D 0.75 B 48	D 1.00 B 50
487	3000-2	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 43	-	D 0.75 B 49	D 1.00 B 51
488	3000-3	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 43	-	D 0.75 B 49	D 1.00 B 51
489	3000-4	-	-	D 1.00 N 45	-	-	D 1.00 B 55
490	3000-5	-	-	D 1.00 N 45	-	-	D 1.00 B 55
491	3000-6	-	D 0.75 N 43	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 52	D 1.00 B 53
492	3000-7	-	D 0.75 N 43	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 51	D 1.00 B 53
493	3000-8	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 51	D 1.00 B 53
494	3000-9	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 43	-	D 0.75 B 49	D 1.00 B 51
495	3000-10	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 43	-	D 0.75 B 48	D 1.00 B 51
496	3000-11	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 43	-	D 0.75 B 49	D 1.00 B 51
497	3000-12	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 43	-	D 0.75 B 48	D 1.00 B 51
498	3000-13	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 43	-	D 0.75 B 49	D 1.00 B 51
499	3000-14	D 0.50 N 24	D 0.75 N 44	D 1.00 N 43	D 0.50 B 31	D 0.75 B 49	D 1.00 B 51
500	3000-15	-	D 0.75 N 43	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 52	D 1.00 B 54
501	3000-16	-	D 0.75 N 43	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 51	D 1.00 B 53
502	3000-17	-	D 0.75 N 43	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 50	D 1.00 B 52
503	3000-18	-	D 0.75 N 43	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 51	D 1.00 B 53
504	3000-19	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 50	D 1.00 B 52
505	3000-20	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 51	D 1.00 B 53
506	3000-21	D 0.50 N 25	D 0.75 N 44	D 1.00 N 43	D 0.50 B 31	D 0.75 B 49	D 1.00 B 51

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
507	3000-22	D 0.50 N 24	D 0.75 N 44	D 1.00 N 43	D 0.50 B 31	D 0.75 B 48	D 1.00 B 50
508	3000-23	D 0.50 N 24	D 0.75 N 44	D 1.00 N 43	D 0.50 B 31	D 0.75 B 49	D 1.00 B 51
509	3000-24	D 0.50 N 25	D 0.75 N 44	D 1.00 N 43	D 0.50 B 31	D 0.75 B 49	D 1.00 B 51
510	3000-25	-	-	D 1.00 N 46	-	-	D 1.00 B 57
511	3000-26	-	D 0.75 N 45	D 1.00 N 46	-	-	D 0.75 B 53
512	3100-1	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 43	-	-	D 0.75 B 48
513	3100-2	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 43	-	-	D 0.75 B 49
514	3100-3	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 43	-	-	D 0.75 B 49
515	3100-4	-	-	D 1.00 N 45	-	-	D 1.00 B 56
516	3100-5	-	-	D 1.00 N 45	-	-	D 1.00 B 55
517	3100-6	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 44	-	-	D 0.75 B 52
518	3100-7	-	D 0.75 N 43	D 1.00 N 44	-	-	D 0.75 B 53
519	3100-8	-	D 0.75 N 43	D 1.00 N 44	-	-	D 0.75 B 51
520	3100-9	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 44	-	-	D 0.75 B 51
521	3100-10	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 43	-	-	D 0.75 B 49
522	3100-11	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 43	-	-	D 0.75 B 49
523	3100-12	-	D 0.75 N 42	D 1.00 N 43	-	-	D 0.75 B 48
524	3100-13	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 43	-	-	D 0.75 B 49
525	3100-14	D 0.50 N 24	D 0.75 N 44	D 1.00 N 43	D 0.50 B 31	D 0.75 B 49	D 1.00 B 51
526	3100-15	-	D 0.75 N 43	D 1.00 N 44	-	-	D 0.75 B 52
527	3100-16	-	D 0.75 N 43	D 1.00 N 44	-	-	D 0.75 B 51
528	3100-17	-	D 0.75 N 43	D 1.00 N 44	-	-	D 0.75 B 51
529	3100-18	-	D 0.				

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
553	3200-15	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 51	D 1.00 B 53
554	3200-16	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 51	D 1.00 B 53
555	3200-17	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 51	D 1.00 B 53
556	3200-18	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 51	D 1.00 B 53
557	3200-19	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 53
558	3200-20	D 0.50 N 24	D 0.75 N 44	D 1.00 N 48	D 0.50 B 32	D 0.75 B 55	D 1.00 B 53
559	3200-21	D 0.50 N 24	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
560	3200-22	D 0.50 N 24	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
561	3200-23	D 0.50 N 24	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
562	3200-24	D 0.50 N 24	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
563	3200-25	D 0.50 N 24	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
564	3200-26	-	-	D 1.00 N 49	-	-	D 1.00 B 58
565	3200-27	-	D 0.75 N 47	D 1.00 N 46	-	D 0.75 B 53	D 1.00 B 54
566	3300-1	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	-	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
567	3300-2	-	-	D 1.00 N 45	-	-	D 1.00 B 56
568	3300-3	-	-	D 1.00 N 45	-	-	D 1.00 B 55
569	3300-4	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 45	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 55
570	3300-5	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 53
571	3300-6	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 53
572	3300-7	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 53
573	3300-8	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 53
574	3300-9	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	-	D 0.75 B 54	D 1.00 B 51
575	3300-10	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	-	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
576	3300-11	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	-	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
577	3300-12	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	-	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
578	3300-13	D 0.50 N 24	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
579	3300-14	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 44	-	D 0.75 B 57	D 1.00 B 54
580	3300-15	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 53
581	3300-16	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 53
582	3300-17	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
583	3300-18	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
584	3300-19	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
585	3300-20	D 0.50 N 24	D 0.75 N 44	D 1.00 N 48	D 0.50 B 32	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
586	3300-21	D 0.50 N 26	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
587	3300-22	D 0.50 N 26	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
588	3300-23	D 0.50 N 26	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
589	3300-24	D 0.50 N 26	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
590	3300-25	-	-	D 1.00 N 49	-	-	D 1.00 B 58
591	3300-26	-	D 0.75 N 47	D 1.00 N 49	-	D 0.75 B 57	D 1.00 B 55
592	3400-1	-	-	D 1.00 N 50	-	-	D 1.00 B 55
593	3400-2	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 50	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 55
594	3400-3	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 53
595	3400-4	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 60
596	3400-5	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 60
597	3400-6	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
598	3400-7	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	-	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
599	3400-8	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	-	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
600	3400-9	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 47	-	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
601	3400-10	-	D 0.75 N 48	D 1.00 N 47	-	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
602	3400-11	D 0.50 N 26	D 0.75 N 48	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
603	3400-12	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 57	D 1.00 B 54
604	3400-13	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 60
605	3400-14	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
606	3400-15	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
607	3400-16	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
608	3400-17	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
609	3400-18	D 0.50 N 26	D 0.75 N 48	D 1.00 N 48	D 0.50 B 32	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
610	3400-19	D 0.50 N 26	D 0.75 N 48	D 1.00 N 48	D 0.50 B 32	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
611	3400-20	D 0.50 N 26	D 0.75 N 48	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
612	3400-21	D 0.50 N 26	D 0.75 N 48	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
613	3400-22	D 0.50 N 26	D 0.75 N 48	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
614	3400-23	-	-	D 1.00 N 49	-	-	D 1.00 B 58
615	3400-24	-	D 0.75 N 47	D 1.00 N 49	-	D 0.75 B 57	D 1.00 B 55
616	3500-1	-	-	D 1.00 N 50	-	-	D 1.00 B 61
617	3500-2	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 50	-	D 0.75 B 57	D 1.00 B 61
618	3500-3	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 60
619	3500-4	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 60
620	3500-5	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 60
621	3500-6	-	D 0.75 N 44	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
622	3500-7	-	D 0.75 N 48	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 60
623	3500-8	-	D 0.75 N 48	D 1.00 N 47	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 59
624	3500-9	-	D 0.75 N 48	D 1.00 N 47	-	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
625	3500-10	-	D 0.75 N 48	D 1.00 N 47	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 59
626	3500-11	-	D 0.75 N 48	D 1.00 N 47	-	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
627	3500-12	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 60
628	3500-13	-	D 0.75 N 46	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
629	3500-14	-	D 0.75 N 49	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 60
630	3500-15	-	D 0.75 N 49	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
631	3500-16	-	D 0.75 N 49	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 56	D 1.00 B 60
632	3500-17	-	D 0.75 N 49	D 1.00 N 48	-	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
633	3500-18	D 0.50 N 26	D 0.75 N 48	D 1.00 N 48	D 0.50 B 32	D 0.75 B 55	D 1.00 B 60
634	3500-19	D 0.50 N 26	D 0.75 N 48	D 1.00 N 48	D 0.50 B 32	D 0.75 B 56	D 1.00 B 60
635	3500-20	D 0.50 N 26	D 0.75 N 48	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 56	D 1.00 B 59
636	3500-21	D 0.50 N 26	D 0.75 N 48	D 1.00 N 47	D 0.50 B 32	D 0.75 B 54	D 1.00 B 59
637	3500-22	-	-	D 1.00 N 49	-	-	D 1.00 B 62
638	3500-23	-	D 0.75 N 47	D 1.00 N 49	-	D 0.75 B 57	D 1.00 B 61
639	3500-24	-	D 0.75 N 47	D 1.00 N 50	-	D 0.75 B 57	D 1.00 B 61
640	3600-1	-	-	D 1.00 N 54	-	-	D 1.00 B 65
641	3600-2	-	-	D 1.00 N 53	-	-	D 1.00 B 65
642	3600-3	-	D 0.75 N 51	D 1.00 N 53	-	D 0.75 B 62	D 1.00 B 65
643	3600-4	-	D 0.75 N 51	D 1.00 N 52	-	D 0.75 B 61	D 1.00 B 65
644	3600-5	-	D 0.75 N 50	D 1.00 N 51	-	D 0.75 B 59	D 1.00 B 63

عنوان نقشه :	جداول انتساب آبشارهای قائم
مقیاس :	نوسوب :
شماره ثبت :	تاریخ :
شماره نشانه :	بازنگری شماره :
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)	

وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای قائم آب و آبها
معاونت نظارت و امدادی	جهود اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت و امدادی ریس جمهور
دفتر امور اقتصادی	جمهوری اسلامی ایران	معاونت نظارت نیرو

توضیحات :

- ۱- با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کanal از جداول مندرج در نتیجه های شماره ۲-III-۱۲ قابل استخراج است.
- ۲- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی سازه ای کanal و با در نظر گرفتن نوع و اتفاقات آبشار متوالیانه مطابق را از ستونهای (TYPE OF DROPS) انتساب کرد.
- ۳- با مشخص شدن ترتیب آبشار انتسابی، مشخصات آبشارها از جداول III-VD-SC-3D و III-VD-SC-3D استخراج خواهد شد.
- ۴- مشخصات مربوط به کanal و آبشارها در جداول عام شده های شماره ۳-III-VD-6 درج خواهد شد.

No	Type of Canal	Type of Drops					
691	3800-4	-	D 0.75 N 51	D 1.00 N 52	-	D 0.75 B 61	D 1.00 B 69
692	3800-5	-	D 0.75 N 51	D 1.00 N 52	-	D 0.75 B 61	D 1.00 B 69
693	3800-6	-	D 0.75 N 50	D 1.00 N 51	-	D 0.75 B 59	D 1.00 B 67
694	3800-7	-	D 0.75 N 50	D 1.00 N 51	-	D 0.75 B 59	D 1.00 B 67
695	3800-8	-	D 0.75 N 50	D 1.00 N 51	-	D 0.75 B 58	D 1.00 B 67
696	3800-9	-	D 0.75 N 50	D 1.00 N 51	-	D 0.75 B 58	D 1.00 B 67
697	3800-10	-	D 0.75 N 50	D 1.00 N 51	-	D 0.75 B 58	D 1.00 B 67
698	3800-11	-	D 0.75 N 50	D 1.00 N 51	-	D 0.75 B 58	D 1.00 B 67
699	3800-12	-	D 0.75 N 51	D 1.00 N 52	-	D 0.75 B 61	D 1.00 B 68
700	3800-13	-	D 0.75 N 51	D 1.00 N 52	-	D 0.75 B 61	D 1.00 B 69
701	3800-14	-	D 0.75 N 51	D 1.00 N 52	-	D 0.75 B 60	D 1.00 B 68
702	3800-15	-	D 0.75 N 51	D 1.00 N 52	-	D 0.75 B 61	D 1.00 B 69
703	3800-16	-	D 0.75 N 50	D 1.00 N 51	-	D 0.75 B 58	D 1.00 B 67
704	3800-17	-	D 0.75 N 50	D 1.00 N 51	-	D 0.75 B 58	D 1.00 B 67
705	3800-18	-	D 0.75 N 50	D 1.00 N 51	-	D 0.75 B 59	D 1.00 B 67
706	3800-19	D 0.50 N 27	D 0.75 N 50	D 1.00 N 51	D 0.50 B 33	D 0.75 B 58	D 1.00 B 67
707	3800-20	D 0.50 N 27	D 0.75 N 50	D 1.00 N 51	D 0.50 B 33	D 0.75 B 58	D 1.00 B 67
708	3800-21	-	-	D 1.00 N 55	-	-	D 1.00 B 71
709	3800-22	-	-	D 1.00 N 54	-	-	D 1.00 B 70
710	3800-23	-	D 0.75 N 52	D 1.00 N 53	-	D 0.75 B 63	D 1.00 B 70
711	3900-1	-	-	D 1.00 N 57	-	-	D 1.00 B 73
712	3900-2	-	-	D 1.00 N 57	-	-	D 1.00 B 73
713	3900-3	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 57	-	D 0.75 B 65	D 1.00 B 73
714	3900-4	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 65	D 1.00 B 72
715	3900-5	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 65	D 1.00 B 72
716	3900-6	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 65	D 1.00 B 72
717	3900-7	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 64	D 1.00 B 72
718	3900-8	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 64	D 1.00 B 72
719	3900-9	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 64	D 1.00 B 72
720	3900-10	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 64	D 1.00 B 72
721	3900-11	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 65	D 1.00 B 72
722	3900-12	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 65	D 1.00 B 72
723	3900-13	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 64	D 1.00 B 72
724	3900-14	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 64	D 1.00 B 72
725	3900-15	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 64	D 1.00 B 72
726	3900-16	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 64	D 1.00 B 72
727	3900-17	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 64	D 1.00 B 72
728	3900-18	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 64	D 1.00 B 72
729	3900-19	D 0.50 N 28	D 0.75 N 53	D 1.00 N 56	D 0.50 B 34	D 0.75 B 64	D 1.00 B 72
730	3900-20	-	-	D 1.00 N 59	-	-	D 1.00 B 75
731	3900-21	-	-	D 1.00 N 59	-	-	D 1.00 B 75
732	3900-22	-	D 0.75 N 55	D 1.00 N 58	-	D 0.75 B 66	D 1.00 B 74
733	3900-23	-	D 0.75 N 55	D 1.00 N 58	-	D 0.75 B 66	D 1.00 B 74
734	4000-1	-	-	D 1.00 N 57	-	-	D 1.00 B 75
735	4000-2	-	-	D 1.00 N 57	-	-	D 1.00 B 73
736	4000-3	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 57	-	D 0.75 B 65	D 1.00 B 73

No	Type of Canal	Type of Drops				
		D 0.75 N 54	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 65	D 1.00 B 72
737	4000-4	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 65
738	4000-5	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 65
739	4000-6	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 65
740	4000-7	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 65
741	4000-8	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
742	4000-9	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
743	4000-10	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
744	4000-11	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 56	-	D 0.75 B 65
745	4000-12	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
746	4000-13	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
747	4000-14	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
748	4000-15	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
749	4000-16	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
750	4000-17	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
751	4000-18	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
752	4000-19	-	-	D 1.00 N 59	-	-
753	4000-20	-	-	D 1.00 N 59	-	-
754	4000-21	-	D 0.75 N 55	D 1.00 N 58	-	D 0.75 B 66
755	4000-22	-	D 0.75 N 55	D 1.00 N 58	-	D 0.75 B 66
756	4100-1	-	-	D 1.00 N 61	-	-
757	4100-2	-	-	D 1.00 N 61	-	-
758	4100-3	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 61	-	D 0.75 B 65
759	4100-4	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
760	4100-5	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
761	4100-6	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
762	4100-7	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
763	4100-8	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
764	4100-9	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
765	4100-10	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
766	4100-11	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
767	4100-12	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
768	4100-13	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
769	4100-14	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
770	4100-15	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
771	4100-16	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
772	4100-17	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
773	4100-18	-	-	D 1.00 N 63	-	-
774	4100-19	-	-	D 1.00 N 63	-	-
775	4100-20	-	-	D 1.00 N 62	-	-
776	4100-21	-	D 0.75 N 55	D 1.00 N 62	-	D 0.75 B 66
777	4200-1	-	-	D 1.00 N 61	-	-
778	4200-2	-	-	D 1.00 N 61	-	-
779	4200-3	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 61	-	D 0.75 B 65
780	4200-4	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 61	-	D 0.75 B 65
781	4200-5	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
782	4200-6	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65

No	Type of Canal	Type of Drops				
		D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65	D 1.00 B 76
783	4200-7	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
784	4200-8	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
785	4200-9	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
786	4200-10	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
787	4200-11	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
788	4200-12	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
789	4200-13	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
790	4200-14	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
791	4200-15	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
792	4200-16	-	D 0.75 N 53	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 64
793	4200-17	-	D 0.75 N 54	D 1.00 N 60	-	D 0.75 B 65
794	4200-18	-	-	D 1.00 N 63	-	-
795	4200-19	-	-	D 1.00 N 63	-	-
796	4200-20	-	-	D 1.00 N 62	-	-
797	4200-21	-	D 0.75 N 55	D 1.00 N 62	-	D 0.75 B 66
798	4200-22	-	D 0.75 N 55	D 1.00 N 62	-	D 0.75 B 66
799	4300-1	-	-	D 1.00 N 67	-	-
800	4300-2	-	-	D 1.00 N 65	-	-
801	4300-3	-	-	D 1.00 N 65	-	-
802	4300-4	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 68
803	4300-5	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 68
804	4300-6	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 68
805	4300-7	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 68
806	4300-8	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 68
807	4300-9	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 68
808	4300-10	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 68
809	4300-11	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 68
810	4300-12	-	D 0.75 N 56	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 67
811	4300-13	-	D 0.75 N 56	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 67
812	4300-14	-	D 0.75 N 56	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 67
813	4300-15	-	D 0.75 N 56	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 67
814	4300-16	-	D 0.75 N 56	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 67
815	4300-17	-	-	D 1.00 N 67	-	-
816	4300-18	-	-	D 1.00 N 67	-	-
817	4300-19	-	D 0.75 N 58	D 1.00 N 67	-	D 0.75 B 69
818	4300-20	-	D 0.75 N 58	D 1.00 N 66	-	D 0.75 B 69
819	4400-1	-	-	D 1.00 N 67	-	-
820	4400-2	-	-	D 1.00 N 65	-	-
821	4400-3	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 68
822	4400-4	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 68
823	4400-5	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 68
824	4400-6	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 68
825	4400-7	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 68
826	4400-8	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 68
827	4400-9	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 68
828	4400-10	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 68

5

- نوبت آغاز تغذیه، مخصوصات آشپزخانه از جداول III-VD-5G-3 و III-VD-5G-3 استخراج خواهد شد. (TYPE D) انتساب کرد.

۰	بازنگری شماره:	III-VD-2	شماره نقشه:	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ:	۶	شماره نسبت:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آثارهای قائم)
	تصویر:		مقاس:	عنوان نقشه: جداول انتقال آثارهای قائم

三

جمهوری اسلامی ایران
جمهوری اسلامی ایران

معاونت نظارت راهبردی و وزارت نیرو

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
829	4400-11	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 68	D 1.00 B 86
830	4400-12	-	D 0.75 N 56	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 67	D 1.00 B 86
831	4400-13	-	D 0.75 N 56	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 67	D 1.00 B 86
832	4400-14	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 67	D 1.00 B 86
833	4400-15	-	D 0.75 N 56	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 67	D 1.00 B 86
834	4400-16	-	-	D 1.00 N 68	-	-	D 1.00 B 85
835	4400-17	-	-	D 1.00 N 67	-	-	D 1.00 B 84
836	4400-18	-	D 0.75 N 58	D 1.00 N 66	-	D 0.75 B 69	D 1.00 B 84
837	4400-19	-	D 0.75 N 58	D 1.00 N 66	-	D 0.75 B 69	D 1.00 B 83
838	4400-20	-	-	D 1.00 N 68	-	-	D 1.00 B 85
839	4500-1	-	-	D 1.00 N 67	-	-	D 1.00 B 88
840	4500-2	-	-	D 1.00 N 65	-	-	D 1.00 B 87
841	4500-3	-	-	D 1.00 N 65	-	-	D 1.00 B 87
842	4500-4	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 68	D 1.00 B 87
843	4500-5	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 68	D 1.00 B 87
844	4500-6	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 68	D 1.00 B 87
845	4500-7	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 68	D 1.00 B 86
846	4500-8	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 68	D 1.00 B 86
847	4500-9	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 68	D 1.00 B 86
848	4500-10	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 68	D 1.00 B 87
849	4500-11	-	D 0.75 N 56	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 67	D 1.00 B 86
850	4500-12	-	D 0.75 N 56	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 67	D 1.00 B 86
851	4500-13	-	D 0.75 N 57	D 1.00 N 65	-	D 0.75 B 68	D 1.00 B 87
852	4500-14	-	D 0.75 N 56	D 1.00 N 64	-	D 0.75 B 67	D 1.00 B 86
853	4500-15	-	-	D 1.00 N 68	-	-	D 1.00 B 89
854	4500-16	-	-	D 1.00 N 67	-	-	D 1.00 B 88
855	4500-17	-	D 0.75 N 58	D 1.00 N 66	-	D 0.75 B 69	D 1.00 B 88
856	4500-18	-	D 0.75 N 58	D 1.00 N 66	-	D 0.75 B 69	D 1.00 B 87
857	4500-19	-	-	D 1.00 N 68	-	-	D 1.00 B 89
858	4600-1	-	-	D 1.00 N 71	-	-	D 1.00 B 93
859	4600-2	-	-	D 1.00 N 70	-	-	D 1.00 B 91
860	4600-3	-	-	D 1.00 N 70	-	-	D 1.00 B 91
861	4600-4	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 70	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 91
862	4600-5	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 70	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 91
863	4600-6	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 70	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 91
864	4600-7	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 70	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 91
865	4600-8	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 69	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 90
866	4600-9	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 69	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 90
867	4600-10	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 69	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 90
868	4600-11	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 69	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 90
869	4600-12	-	D 0.75 N 59	D 1.00 N 69	-	D 0.75 B 70	D 1.00 B 90
870	4600-13	-	D 0.75 N 59	D 1.00 N 69	-	D 0.75 B 70	D 1.00 B 90
871	4600-14	-	D 0.75 N 59	D 1.00 N 69	-	D 0.75 B 70	D 1.00 B 90
872	4600-15	-	-	D 1.00 N 72	-	-	D 1.00 B 94
873	4600-16	-	-	D 1.00 N 71	-	-	D 1.00 B 93
874	4600-17	-	-	D 1.00 N 71	-	-	D 1.00 B 93

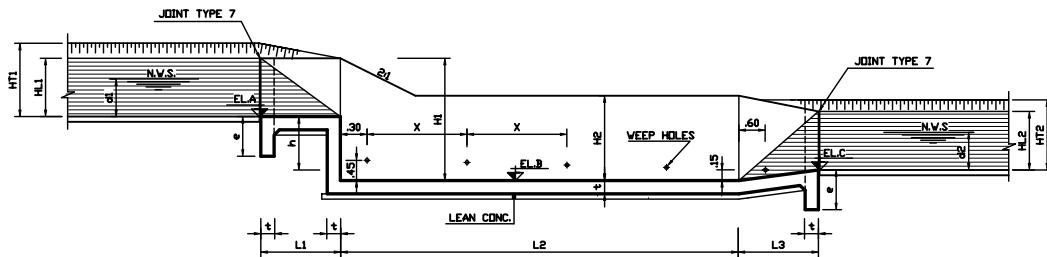
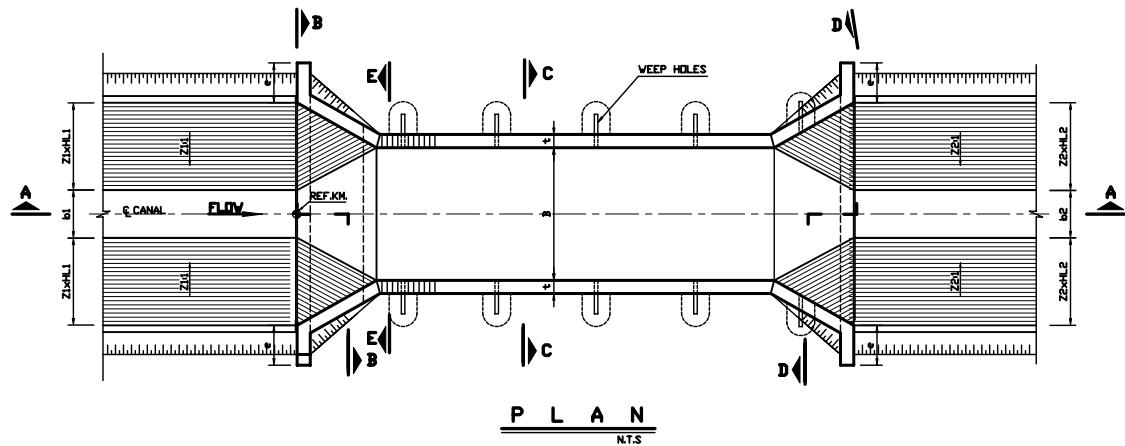
توضیحات :

- با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول مندرج در نشانه های شماره ۲-III-12 تا ۲-III-12 قابل استخراج است.
- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی سازه ای کانال و با در نظر گرفتن نوع و ارتفاع آبشار میتوان آبشار مناسب را از ستونهای (TYPE OF DROPS) انتخاب کرد.
- با مشخص شدن تپ آبشار انتخابی، مشخصات آبشارها از جداول III-VD-51-30 و III-VD-51-30 و III-VD-51-30 استخراج عوادت شد.
- مشخصات مربوط به کانال و آبشارها در جداول عام شماره های شماره ۳-III-VD-6 و ۴-III-VD-6 درج خواهد شد.

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
875	4600-18	-	D 0.75 N 61	D 1.00 N 71	-	D 0.75 B 72	D 1.00 B 92
876	4600-19	-	D 0.75 N 61	D 1.00 N 70	-	D 0.75 B 72	D 1.00 B 92
877	4600-20	-	-	D 1.00 N 73	-	-	D 1.00 B 94
878	4700-1	-	-	D 1.00 N 71	-	-	D 1.00 B 93
879	4700-2	-	-	D 1.00 N 71	-	-	D 1.00 B 93
880	4700-3	-	-	D 1.00 N 70	-	-	D 1.00 B 91
881	4700-4	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 70	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 91
882	4700-5	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 70	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 91
883	4700-6	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 70	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 91
884	4700-7	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 70	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 91
885	4700-8	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 69	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 90
886	4700-9	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 69	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 90
887	4700-10	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 69	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 90
888	4700-11	-	D 0.75 N 59	D 1.00 N 74	-	D 0.75 B 70	D 1.00 B 95
889	4700-12	-	D 0.75 N 59	D 1.00 N 74	-	D 0.75 B 70	D 1.00 B 95
890	4700-13	-	D 0.75 N 59	D 1.00 N 74	-	D 0.75 B 70	D 1.00 B 95
891	4700-14	-	-	D 1.00 N 72	-	-	D 1.00 B 94
892	4700-15	-	-	D 1.00 N 72	-	-	D 1.00 B 93
893	4700-16	-	-	D 1.00 N 71	-	-	D 1.00 B 93
894	4700-17	-	D 0.75 N 61	D 1.00 N 71	-	D 0.75 B 72	D 1.00 B 92
895	4700-18	-	D 0.75 N 61	D 1.00 N 70	-	D 0.75 B 72	D 1.00 B 92
896	4700-19	-	-	D 1.00 N 73	-	-	D 1.00 B 94
897	4800-1	-	-	D 1.00 N 76	-	-	D 1.00 B 98
898	4800-2	-	-	D 1.00 N 75	-	-	D 1.00 B 96
899	4800-3	-	-	D 1.00 N 75	-	-	D 1.00 B 96
900	4800-4	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 75	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 96
901	4800-5	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 75	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 96
902	4800-6	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 75	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 96
903	4800-7	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 75	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 96
904	4800-8	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 74	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 95
905	4800-9	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 75	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 95
906	4800-10	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 75	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 96
907	4800-11	-	D 0.75 N 59	D 1.00 N 74	-	D 0.75 B 70	D 1.00 B 95
908	4800-12	-	D 0.75 N 59	D 1.00 N 74	-	D 0.75 B 70	D 1.00 B 95
909	4800-13	-	-	D 1.00 N 77	-	-	D 1.00 B 99
910	4800-14	-	-	D 1.00 N 77	-	-	D 1.00 B 98
911	4800-15	-	-	D 1.00 N 76	-	-	D 1.00 B 98
912	4800-16	-	D 0.75 N 61	D 1.00 N 76	-	D 0.75 B 72	D 1.00 B 97
913	4800-17	-	D 0.75 N 61	D 1.00 N 75	-	D 0.75 B 72	D 1.00 B 97
914	4800-18	-	-	D 1.00 N 78	-	-	D 1.00 B 95
915	4900-1	-	-	D 1.00 N 76	-	-	D 1.00 B 98
916	4900-2	-	-	D 1.00 N 75	-	-	D 1.00 B 96
917	4900-3	-	-	D 1.00 N 75	-	-	D 1.00 B 96
918	4900-4	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 75	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 96
919	4900-5	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 75	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 96
920	4900-6	-	D 0.75 N 60	D 1.00 N 75	-	D 0.75 B 71	D 1.00 B 96

0	بازنگری شماره :	III-VD-2	شماره نقشه :	سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
7	تاریخ :	7	شماره نوبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : جداول انتساب آبشارهای قائم

وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	جهودی اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت و امدادی ریس چمود
------------	----------------------	--------------------------------------	--------------------	--



SECTION A - A

DATA TABLE

نوضیحات:

- ۱- کلیه ابهاد و انداده هایی نشانه بررسی محصولات و احداث ذکر گردیده است.

۲- پن بند از خروج ۳۰۰ باقیمانده بود و وزن ۷۵ کلوگرم بهترین توزیع برونو نوونه است از این میزان بیشتر ممکن نیست.

۳- پن کمتر از ۱۵۰ باعده ایجاد می شود که کلوگرم بین ۴۰ تا ۶۰ میگردد.

۴- انداده آزادارا (I) میگردد و دیگر انداده هایی ممکن نیست.

۵- انداده آزادارا (II) میگردد و وزن این انداده $F_p = 3000 \text{ KG/Cm}^2$ میباشد.

۶- برای ایجاد محضه های ملکوت کارکاره نشانه های (I-15) استاندارد راجه شود.

۷- انداده آزادارا (III) با نام استانداری ایجاد میگردد.

۸- انداده آزادارا (IV) با نام کنکنکه حجم حمل میگردد.

۹- انداده آزادارا (V) با نام کنکنکه حجم حمل میگردد.

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی بازنگری شماره : III-VD-3 شماره نقس : ۰

1. **What is the primary purpose of the study?**

نیز پرداخت نمایند و اینکه این اتفاقات را می‌دانند.

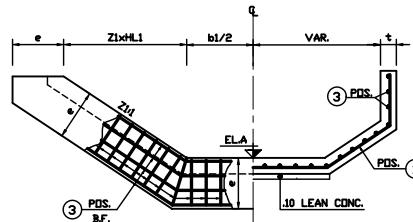
ੴ

جمهوری اسلامی ایران

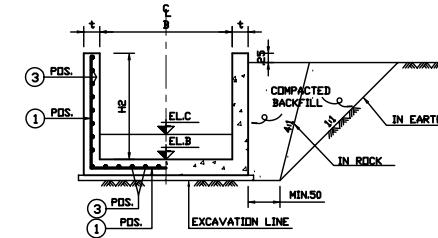
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت و امور دی

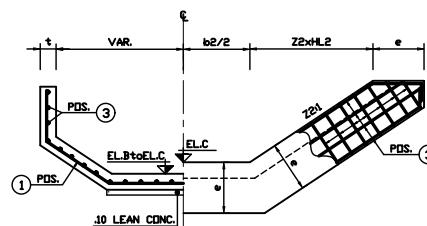
SINGLE LAYER REINFORCEMENT



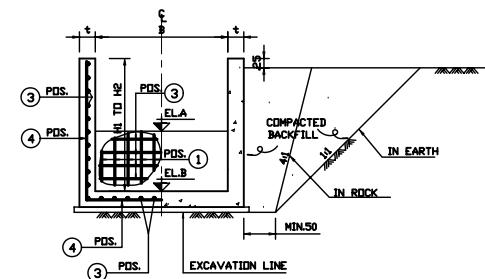
SECTION B - B
N.T.S



SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



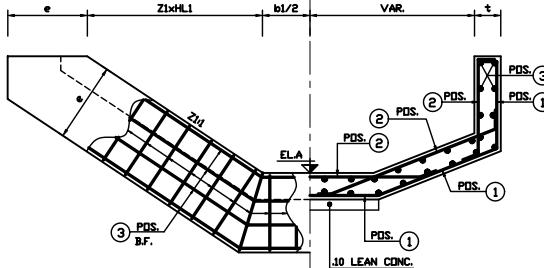
SECTION E - E
N.T.S

توضیحات :
برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیعات به نقشه شماره (1) III-VD-3 مراجعه شود .

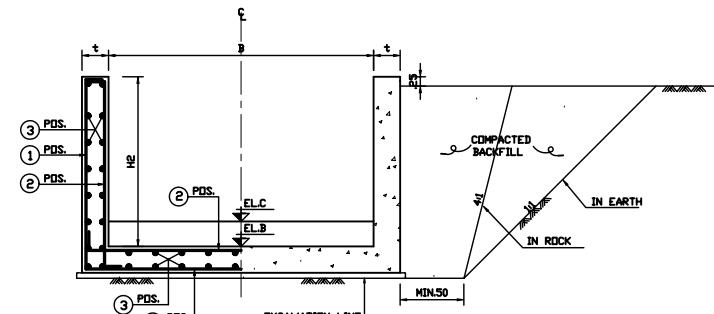
0	بازنگری شماره :	III-VD-3	شماره نقشه : III-VD-3	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	2	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (ابزارهای قائم)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: آبشار قائم بدون بلوك (مقام) (مقام)

(۱) جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قسم آب و آفنا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای قسم آب و آفنا

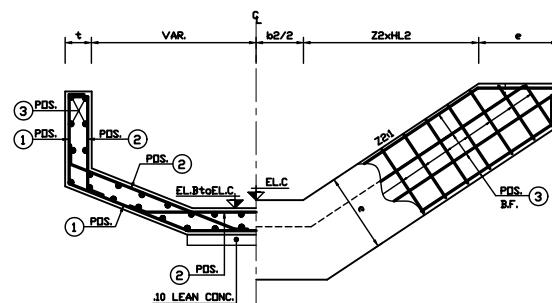
DOUBLE LAYERS REINFORCEMENT



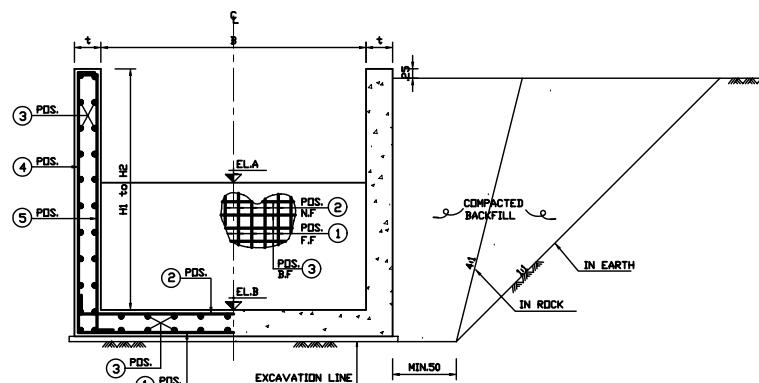
SECTION B - B



SECTION C - C



SECTION D - D



SECTION E - E

توضیحات:

ای ملاحظه پلان و مقاطع طولی و توضیحات به نقشه شماره III-VD-3(1) مراجعه شود.

۰	بازنگری شماره :	III-VD-3	شماره آثاری و زهکشی
	تاریخ :	۳	شماره ثبت :
	تصویب :		مقیاس :

ੴ

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریویس جمهور

معاونت نظارت راهبردی

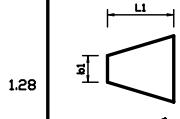
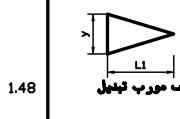
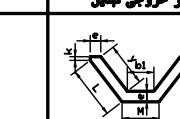
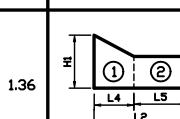
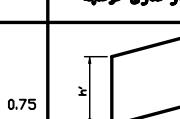
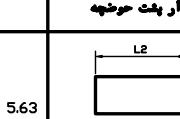
عنوان نقشه : آثار قلم بدون بلوگ (مقاطع)

حجم عملیات بتن مکر (m³)

عملیات	شناخت	جهت واحد شناخت (m)	جمع واحد شناخت (m ³)	شناخت مفهوم	مجموع مفهوم (m ³)	دکل اجزاء سازه
$\frac{(b_1+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.90+0.20)+(2.5+0.20)}{2} \times 1.5 = 2.85$	0.10	0.29	2	0.58		
$(0.20+B+2t) \times (t+0.10)$ $(0.20+2.5+2+0.25) \times (0.25+0.10) = 1.12$	0.10	0.11	1	0.11		
$((0.20+B)+2t) \times L_2$ $3.2 \times 7.5 = 24$	0.10	2.40	1	2.40		

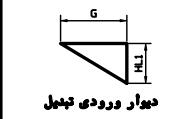
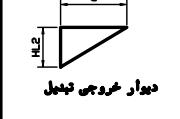
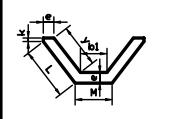
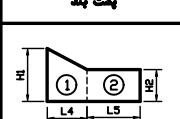
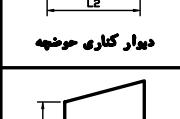
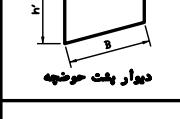
3.09 m³ = جمع کل

حجم عملیات بتن ریزی (m³)

عملیات	شناخت	جهت واحد شناخت (m)	جمع واحد شناخت (m ³)	شناخت مفهوم	مجموع مفهوم (m ³)	دکل اجزاء سازه
$\frac{b_1 + B}{2} \times L_1$ $\frac{(0.9+2.5)}{2} \times 1.5 = 2.55$	0.25	0.64	2	1.28		
$y \times L_1$ $y = \sqrt{(H L_1)^2 + (Z \times H L_1)^2}$ $y = \sqrt{1.1^2 + 0.5 \times 1.1} = 1.98$ $1.98 \times 1.5 \times \frac{1}{2} = 1.485$ $G = \sqrt{(b_1 + 2Z \times H L_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(0.9+2 \times 1.5 \times 1.10 - 2.5)^2 / 4 + 1.5^2}$ $G = 1.72$ $H L_1 \times G$ $\frac{1.1 \times 1.72}{2} = 0.946$	0.25	0.37	4	1.48		
$H L_2 \times G$ $\frac{1.6 \times 1.72}{2} = 1.38$	0.25	0.24	2	0.48		
$[(e+y) \times 2 + b_1] + [(k+L) \times 2 + M] \times e$ $[(0.6+1.98) \times 2 + 0.9] +$ $[(0.18+2.48) \times 2 + 1.54] \times 0.6 = 3.88$	0.25	0.97	2	1.94		
$\textcircled{1} \frac{H_1 + H_2 \times L_4}{2}$ $\frac{(2.3+1.6)}{2} \times 1.4 = 2.73$ $\textcircled{2} H_2 \times L_5$ $1.6 \times 6.1 = 9.76$	0.25	0.68	2	1.36		
$H \times B$ $1.2 \times 2.5 = 3.00$	0.25	0.75	1	0.75		
$L_2 \times (B+2t)$ $7.5 \times 3 = 22.5$	0.25	5.63	1	5.63		

18.50 m³ = جمع کل

عملیات قالب بندی (m²)

عملیات	جهت واحد	شناخت	مجموع مفهوم	دکل اجزاء سازه
$\frac{H_4 \times G}{2}$ $\frac{1.1 \times 1.72}{2} = 0.946$	0.95	4	3.8	
$\frac{H L_2 \times G}{2}$ $\frac{1.6 \times 1.72}{2} = 1.376$	1.38	4	5.52	
$[(e+y) \times 2 + b_1] + [(k+L) \times 2 + M] \times e$ $[(0.6+1.98) \times 2 + 0.9] + [(0.18+2.48) \times 2 + 1.54] \times 0.6 = 3.88$	3.88	4	15.52	
$\textcircled{1} \frac{(H_1 + H_2) \times L_4}{2}$ $\frac{2.3+1.6}{2} \times 1.4 = 2.73$ $\textcircled{2} H_2 \times L_5$ $1.6 \times 6.1 = 9.76$	2.73	4	10.92	
$H \times B$ $1.2 \times 2.5 = 3.00$	3.00	2	6.00	
$(L_1 + L_2 + L_3) \times t$ $(1.5 + 7.5 + 1.5) \times 0.25 = 2.625$	2.625	2	5.25	

86.05 m² = جمع کل

توضیحات :

0	بازنگری شماره :	III-VD-4	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	1	شماره نمایت :	بخش سوم: سازه های انتقال چریان آب (آبشارهای قائم)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : نمونهبرآوردها و مقادیر آبشارهای قائم بدون پلاک

(J)

جمهوری اسلامی ایران

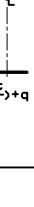
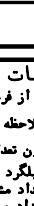
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت راهبردی دفتر نظام فنی اجرایی

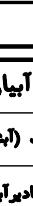
وزارت نیرو

دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (kg)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
میلگرد خارجی - ورودی								
$L_{e1} = \frac{L_{var}}{2}$								
$L_{e1} = 0.1 + 0.25 + 1.98 + \frac{(0.9 + 0.25)}{2} \rightarrow 0.3 = 3.23$								
$L_{e2} = 0 + (HL_1 + \frac{t}{2}) + t + (\frac{B+t}{2}) + q$								
$L_{e2} = 0.1 + (1.1 + \frac{0.25}{2}) + 0.25 + \frac{(2.5 + 0.25 + 0.3)}{2} = 3.25$								
$L_{var} = \frac{3.23 + 3.25}{2} = 3.24$	1	16	VAR.	2x6	1.58	38.88	61.43	
خروجی -								
$L_{e1} = (\frac{b_1}{2} + \frac{t}{2} + q) + 0 + t + y$								
$L_{e1} = (\frac{0.9}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.3) + 0.1 + 0.25 + 2.0 = 3.23$								
$L_{e2} = 0 + (HL_2 + \frac{t}{2}) + t + (\frac{B+t}{2}) + q$								
$L_{e2} = 0.1 + (1.6 + \frac{0.25}{2}) + 0.25 + \frac{(2.5 + 0.25 + 0.3)}{2} = 3.75$								
$L_{var} = \frac{3.23 + 3.75}{2} = 3.49$	1	16	VAR.	2x6	1.58	41.88	66.17	
میلگرد داخلی - ورودی								
$L_{e1} = 0 + \frac{t}{2} + HL_1 + 0$								
$L_{e1} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.1 + 0.1 = 1.425$								
$L_{e2} = 0 + t + \frac{t}{2} + 0$								
$L_{e2} = 0.1 + 0.25 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.575$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{1.425 + 0.575}{2} = 1$	2	16	VAR.	2x6	1.58	12.00	18.96	
خروجی -								
$L_{e1} = 0 + t + \frac{t}{2} + 0$								
$L_{e1} = 0.1 + 0.25 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.575$								
$L_{e2} = 0 + \frac{t}{2} + HL_2 + 0$								
$L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.6 + 0.1 = 1.925$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{1.925 + 0.575}{2} = 1.25$	2	16	VAR.	2x6	1.58	15.00	23.70	

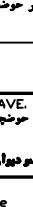
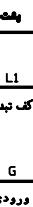
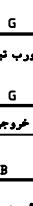
عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (kg)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
$L_{e1} = \frac{t}{2} + t + \frac{t}{2}$								
$L_{e1} = \frac{0.25}{2} + 0.25 = 0.5$								
میلگرد داخلی								
$L_{e2} = \frac{t}{2} + y + \frac{t}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 1.98 + \frac{0.25}{2} = 2.23$		2	16	VAR.	4x6	1.58	32.88	
طول نهایی $L_{var} = \frac{2.23 + 0.5}{2} = 1.37$								
$L_{e1} = \frac{t}{2} + b_1 + \frac{t}{2}$								
$L_{e1} = \frac{0.25}{2} + 0.9 + \frac{0.25}{2} = 1.4$								
$L_{e2} = \frac{t}{2} + B + \frac{t}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 2.50 + \frac{0.25}{2} = 3$		2	16	VAR.	2x6	1.58	26.40	
طول نهایی $L_{var} = \frac{1.4 + 3}{2} = 2.2$								
دروهدوچم								
$L_{e1} = (0 + e + y) \times 2 + b_1$								
$L_{e1} = (0.1 + 0.6 + 1.98) \times 2 + 0.9 = 6.26$								
$L_{e2} = (0 + K + L) \times 2 + M$								
$L_{e2} = (0.1 + 0.18 + 2.48) \times 2 + 1.54 = 7.06$		3	12	VAR.	2x2x4	0.888	106.56	
طول نهایی $L_{var} = \frac{7.06 + 6.26}{2} = 6.66$								
$0 + \frac{t}{2} + H + 0$								
$0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.0 + 0.1 = 1.325$								
میلگرد خارجی								
$L_{e1} = 0 + \frac{t}{2} + H_1 + 0$								
$L_{e1} = 0.25 + 0.25 + 0.1 + 2.3 \times 2 + 2.5 = 8.3$								
$L_{e2} = 0 + H_2 + \frac{t}{2} + \frac{t}{2} \times 2 \times B$								
$L_{e2} = (0.1 + 1.6 + \frac{0.25 + 0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 6.9$		4	16	VAR.	10	1.58	76.00	
طول نهایی $L_{var} = \frac{6.9 + 8.3}{2} = 7.6$								
میلگرد داخلی								
$L_{e1} = 0 + \frac{t}{2} + H_2 + 0$								
$L_{e1} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.6 + 0.1 = 1.925$								
$L_{e2} = 0 + \frac{t}{2} + H_1 + 0$								
$L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.3 + 0.1 = 2.625$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{1.925 + 2.625}{2} = 2.275$	5	16	VAR.	2x10	1.58	45.50	71.89	
$\frac{t}{2} + 0 \times 2 + B$								
$(1 + \frac{0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 2.95$								
L_{e2}								

سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی

شماره نقشه : III-VD-4	بازنگری شماره :	تاریخ :	شماره نسبت :	تصویب :	مقیاس :

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (kg)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
② میلگرد خارجی								
$(0 + H_2 + \frac{t}{2} + \frac{t}{2}) \times 2 + B$	1	16	6.40	25	1.58	160.00	252.80	
$(0.1 + 1.6 + \frac{0.25 + 0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 6.4$								
میلگرد داخلی								
$0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.6 + 0.1 = 1.925$	2	16	1.93	25	1.58	48.25	76.24	
$(0 + \frac{t}{2} \times 2 + B$								
$(0.1 + \frac{0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 2.95$	2	16	2.95	25	1.58	73.75	116.52	
کهوره گز خودپنهان								
$2 \times 0 + \frac{t}{2} + L_2$	3	12	7.83	2x13	0.888	203.58	180.78	
$2 \times 0.1 + \frac{0.25}{2} + 7.5 = 7.825$								
کهوره گز خودپنهان								
$\frac{L_4}{2} + \frac{L_5}{2}$	3	12	7.83					
$\frac{L_4}{2} + \frac{L_5}{2}$								
کهوره گز خودپنهان								
$\frac{L_4}{2} + \frac{L_5}{2}$								
$\frac{L_4}{2} + \frac{L_5}{2}$								
کهوره گز خودپنهان								
$\frac{L_4}{2} + \frac{L_5}{2}$								
کهوره گز خودپنهان								
$\frac{L_4}{2} + \frac{L_5}{2}$								
کهوره گز خودپنهان								
$\frac{L_4}{2} + \frac{L_5}{2}$								
کهوره گز خودپنهان								
$\frac{L_4}{2} + \frac{L_5}{2}$								
کهوره گز خودپنهان								
$\frac{L_4}{2} + \frac{L_5}{2}$								
کهوره گز خودپنهان								</td

DATA TABLE

وظیحات : ۱- در ستون **TYPE OF DROP** مشخصه **D 0.5 N 12** معرف نوع آشیار میباشد:

- **D** - معرف آشیار قائم
- **0.5** - ارتفاع آشیار
- **N** - مشخص آشیار قائم بدون بلوك
- **12** - آخرين عدد سمت راست ، شماره تيب

جمهوری اسلامی ایران
مأمورت پژوهشگاهی و نظارت راهبردی ریس جمهور
مأمورت نظارت راهبردی دفتر نظام فنی آخوند
وزارت نیرو دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبادا

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS						REINFORCEMENTS							
		B	L1	L2	L3	H1	H2	t	e	PDS. ①	PDS. ②	PDS. ③	PDS. ④	PDS. ⑤	LAYER
1	D 0.75 N 1	1.00	1.50	2.50	1.50	1.40	0.65	0.15	0.60	Φ14@15c/c	-	Φ12@20c/c	Φ14@15c/c	-	SINGLE
2	D 0.75 N 2	1.00	1.50	3.50	1.50	1.40	0.85	0.15	0.60	Φ14@15c/c	-	Φ12@20c/c	Φ14@15c/c	-	SINGLE
3	D 0.75 N 3	1.00	1.50	3.50	1.50	1.50	0.95	0.20	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
4	D 0.75 N 4	1.00	1.50	4.00	1.50	1.50	0.95	0.20	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
5	D 0.75 N 5	1.00	1.50	4.00	1.50	1.60	1.05	0.20	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
6	D 0.75 N 6	1.25	1.50	4.00	1.50	1.50	0.95	0.20	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
7	D 0.75 N 7	1.25	1.50	4.00	1.50	1.60	1.05	0.20	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
8	D 0.75 N 8	1.50	1.50	4.50	1.50	1.50	0.95	0.20	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
9	D 0.75 N 9	1.50	1.50	4.50	1.50	1.60	1.05	0.20	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
10	D 0.75 N 10	1.50	1.50	5.00	1.50	1.60	1.05	0.20	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ12@25c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
11	D 0.75 N 11	1.50	1.50	5.00	1.50	1.70	1.15	0.25	0.60	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	DOUBLE
12	D 0.75 N 12	1.50	1.50	5.00	1.50	1.80	1.25	0.25	0.60	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	DOUBLE
13	D 0.75 N 13	1.75	1.50	5.00	1.50	1.70	1.15	0.25	0.60	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	DOUBLE
14	D 0.75 N 14	1.75	1.50	5.00	1.50	1.80	1.25	0.25	0.60	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	DOUBLE
15	D 0.75 N 15	1.75	1.50	5.50	1.50	1.80	1.35	0.25	0.60	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	DOUBLE
16	D 0.75 N 16	1.75	1.50	5.50	1.50	1.90	1.45	0.25	0.60	Φ14@15c/c	Φ14@20c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
17	D 0.75 N 17	2.00	1.50	5.50	1.50	1.80	1.35	0.25	0.60	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
18	D 0.75 N 18	2.00	1.50	5.50	1.50	1.90	1.45	0.25	0.60	Φ14@15c/c	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
19	D 0.75 N 19	2.00	2.00	5.00	2.00	1.55	0.25	0.60	Φ14@225c/c	Φ14@225c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE	
20	D 0.75 N 20	2.00	1.50	6.00	1.50	1.80	1.35	0.25	0.60	Φ14@220c/c	Φ14@225c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
21	D 0.75 N 21	2.00	1.50	6.00	1.50	1.90	1.45	0.25	0.60	Φ14@15c/c	Φ14@20c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
22	D 0.75 N 22	2.00	2.00	6.00	2.00	2.00	1.55	0.25	0.60	Φ14@220c/c	Φ14@225c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
23	D 0.75 N 23	2.00	1.50	6.50	1.50	1.90	1.45	0.25	0.60	Φ14@15c/c	Φ14@220c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
24	D 0.75 N 24	2.00	2.00	6.50	2.00	2.00	1.55	0.25	0.60	Φ14@225c/c	Φ14@225c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
25	D 0.75 N 25	2.00	2.00	6.50	2.00	2.10	1.65	0.25	0.60	Φ14@220c/c	Φ14@20c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
26	D 0.75 N 26	2.25	1.50	6.00	1.50	1.90	1.45	0.25	0.60	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	Φ14@20c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
27	D 0.75 N 27	2.25	2.00	6.00	2.00	2.10	1.65	0.25	0.60	Φ14@220c/c	Φ14@20c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
28	D 0.75 N 28	2.25	1.50	6.50	1.50	1.90	1.45	0.25	0.60	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
29	D 0.75 N 29	2.25	1.50	6.50	1.50	2.00	1.55	0.25	0.60	Φ14@225c/c	Φ14@225c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
30	D 0.75 N 30	2.25	2.00	6.50	2.00	2.10	1.65	0.25	0.60	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
31	D 0.75 N 31	2.25	1.50	7.00	1.50	2.00	1.55	0.25	0.60	Φ14@225c/c	Φ14@225c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
32	D 0.75 N 32	2.25	2.00	7.00	2.00	2.10	1.65	0.25	0.60	Φ14@20c/c	Φ14@220c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
33	D 0.75 N 33	2.50	1.50	6.50	1.50	2.00	1.55	0.25	0.60	Φ14@225c/c	Φ14@225c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
34	D 0.75 N 34	2.50	2.00	6.50	2.00	2.10	1.65	0.25	0.60	Φ14@220c/c	Φ14@220c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
35	D 0.75 N 35	2.50	1.50	7.00	1.50	2.00	1.55	0.25	0.60	Φ14@225c/c	Φ14@225c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
36	D 0.75 N 36	2.50	2.00	7.00	2.00	2.10	1.65	0.25	0.75	Φ14@20c/c	Φ14@20c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
37	D 0.75 N 37	2.50	2.00	7.00	2.00	2.20	1.75	0.25	0.75	Φ16@225c/c	Φ16@225c/c	Φ14@220c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
38	D 0.75 N 38	2.50	3.00	7.00	3.00	2.20	1.75	0.25	0.75	Φ16@225c/c	Φ16@225c/c	Φ14@220c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
39	D 0.75 N 39	2.50	1.50	7.50	1.50	2.10	1.65	0.25	0.60	Φ14@220c/c	Φ14@20c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
40	D 0.75 N 40	2.50	2.00	7.50	2.00	2.10	1.65	0.25	0.75	Φ14@220c/c	Φ14@20c/c	Φ14@220c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
41	D 0.75 N 41	2.50	2.00	7.50	2.00	2.20	1.75	0.25	0.75	Φ16@225c/c	Φ16@225c/c	Φ14@220c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
42	D 0.75 N 42	2.50	1.50	7.50	1.50	2.20	1.85	0.25	0.60	Φ16@225c/c	Φ16@225c/c	Φ14@220c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
43	D 0.75 N 43	2.50	2.00	7.50	2.00	2.20	1.85	0.25	0.75	Φ16@225c/c	Φ16@225c/c	Φ14@220c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
44	D 0.75 N 44	2.50	1.50	8.00	1.50	2.20	1.85	0.25	0.60	Φ16@225c/c	Φ16@225c/c	Φ14@220c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
45	D 0.75 N 45	2.50	3.00	7.50	3.00	2.30	1.95	0.25	0.75	Φ16@220c/c	Φ16@220c/c	Φ14@220c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS						REINFORCMENTS							
		B	L1	L2	L3	H1	H2	t	e	PDS. ①	PDS. ②	PDS. ③	PDS. ④	PDS. ⑤	LAYER
46	D 0.75 N 46	2.50	2.00	8.00	2.00	2.30	1.95	0.25	0.75	Φ16@220c/c	Φ16@20c/c	Φ12@20c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
47	D 0.75 N 47	2.50	3.00	8.00	3.00	2.30	1.95	0.25	0.75	Φ16@220c/c	Φ16@20c/c	Φ12@20c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
48	D 0.75 N 48	2.50	1.50	8.50	1.50	2.20	1.85	0.25	0.75	Φ16@225c/c	Φ16@225c/c	Φ12@20c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
49	D 0.75 N 49	2.50	2.00	8.50	2.00	2.30	1.95	0.25	0.75	Φ16@220c/c	Φ16@20c/c	Φ12@20c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
50	D 0.75 N 50	2.75	1.50	8.00	1.50	2.20	1.85	0.25	0.75	Φ16@225c/c	Φ16@225c/c	Φ12@20c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
51	D 0.75 N 51	2.75	2.00	8.00	2.00	2.30	1.95	0.25	0.75	Φ16@220c/c	Φ16@20c/c	Φ12@20c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
52	D 0.75 N 52	2.75	2.50	8.00	2.50	2.30	1.95	0.25	0.75	Φ16@220c/c	Φ16@20c/c	Φ12@20c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
53	D 0.75 N 53	3.00	1.50	8.00	1.50	2.20	1.85	0.25	0.75	Φ16@225c/c	Φ16@225c/c	Φ12@20c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
54	D 0.75 N 54	3.00	1.50	8.00	1.50	2.30	1.95	0.25	0.75	Φ16@220c/c	Φ16@20c/c	Φ12@20c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
55	D 0.75 N 55	3.00	2.50	8.00	2.50	2.30	1.95	0.25	0.75	Φ16@220c/c	Φ16@20c/c	Φ12@20c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
56	D 0.75 N 56	3.25	1.50	8.00	1.50	2.20	1.85	0.25	0.75	Φ16@225c/c	Φ16@225c/c	Φ12@20c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
57	D 0.75 N 57	3.25	1.50	8.00	1.50	2.30	1.95	0.25	0.75	Φ16@220c/c	Φ16@20c/c	Φ12@20c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
58	D 0.75 N 58	3.25	2.00	8.00	2.00	2.30	1.95	0.25	0.75	Φ16@220c/c	Φ16@20c/c	Φ12@20c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE
59	D 0.75 N 59	3.50	1.50	8.00	1.50	2.20	1.85	0.25	0.75	Φ16@225c/c	Φ16@225c/c	Φ12@20c/c	Φ16@15c/c	Φ16@15c/c	DOUBLE

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS						REINFORCEMENTS							
		B	L1	L2	L3	H1	H2	t	e	PDS. ①	PDS. ②	PDS. ③	PDS. ④	PDS. ⑤	LAYER
1	D 1.00 N 1	1.00	1.50	3.00	1.50	1.60	0.60	0.20	0.60	ئى16015c/c	-	ئى14020c/c	ئى16015c/c	-	SINGLE
2	D 1.00 N 2	1.00	1.50	4.00	1.50	1.70	0.90	0.25	0.60	ئى14020c/c	ئى14020c/c	ئى12020c/c	ئى14020c/c	ئى14020c/c	DOUBLE
3	D 1.00 N 3	1.00	1.50	4.50	1.50	1.80	1.00	0.25	0.60	ئى14020c/c	ئى14020c/c	ئى12020c/c	ئى14020c/c	ئى14020c/c	DOUBLE
4	D 1.00 N 4	1.00	1.50	4.50	1.50	1.90	1.10	0.25	0.60	ئى14015c/c	ئى14015c/c	ئى12020c/c	ئى14015c/c	ئى14015c/c	DOUBLE
5	D 1.00 N 5	1.25	1.50	4.50	1.50	1.80	1.00	0.25	0.60	ئى14020c/c	ئى14020c/c	ئى12020c/c	ئى14015c/c	ئى14015c/c	DOUBLE
6	D 1.00 N 6	1.25	1.50	4.50	1.50	1.90	1.10	0.25	0.60	ئى14015c/c	ئى14015c/c	ئى12020c/c	ئى14015c/c	ئى14015c/c	DOUBLE
7	D 1.00 N 7	1.50	1.50	4.50	1.50	1.80	1.00	0.25	0.60	ئى14020c/c	ئى14020c/c	ئى12020c/c	ئى14015c/c	ئى14015c/c	DOUBLE
8	D 1.00 N 8	1.50	1.50	4.50	1.50	1.90	1.10	0.25	0.60	ئى14015c/c	ئى14015c/c	ئى12020c/c	ئى14015c/c	ئى14015c/c	DOUBLE
9	D 1.00 N 9	1.50	1.50	5.00	1.50	1.90	1.10	0.25	0.60	ئى14015c/c	ئى14015c/c	ئى12020c/c	ئى14015c/c	ئى14015c/c	DOUBLE
10	D 1.00 N 10	1.50	1.50	5.50	1.50	1.90	1.10	0.25	0.60	ئى14015c/c	ئى14015c/c	ئى12020c/c	ئى14015c/c	ئى14015c/c	DOUBLE
11	D 1.00 N 11	1.50	1.50	6.00	1.50	2.00	1.20	0.25	0.60	ئى14025c/c	ئى14025c/c	ئى12020c/c	ئى14015c/c	ئى14015c/c	DOUBLE
12	D 1.00 N 12	1.75	1.50	5.50	1.50	1.90	1.10	0.25	0.60	ئى14015c/c	ئى14015c/c	ئى12020c/c	ئى14015c/c	ئى14015c/c	DOUBLE
13	D 1.00 N 13	1.75	1.50	5.50	1.50	2.10	1.30	0.25	0.60	ئى14025c/c	ئى14025c/c	ئى12020c/c	ئى14015c/c	ئى14015c/c	DOUBLE
14	D 1.00 N 14	1.75	1.50	6.00	1.50	2.10	1.40	0.25	0.60	ئى14025c/c	ئى14025c/c	ئى12020c/c	ئى14015c/c	ئى14015c/c	DOUBLE
15	D 1.00 N 15	1.75	1.50	6.00	1.50	2.20	1.50	0.25	0.60	ئى14025c/c	ئى14025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
16	D 1.00 N 16	2.00	1.50	6.00	1.50	2.10	1.40	0.25	0.60	ئى14025c/c	ئى14025c/c	ئى12020c/c	ئى14015c/c	ئى14015c/c	DOUBLE
17	D 1.00 N 17	2.00	2.00	6.00	2.00	2.20	1.50	0.25	0.60	ئى14025c/c	ئى14025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
18	D 1.00 N 18	2.00	1.50	6.50	1.50	2.10	1.40	0.25	0.60	ئى14025c/c	ئى14025c/c	ئى12020c/c	ئى14015c/c	ئى14015c/c	DOUBLE
19	D 1.00 N 19	2.00	2.00	6.50	2.00	2.20	1.50	0.25	0.60	ئى14025c/c	ئى14025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
20	D 1.00 N 20	2.00	1.50	6.50	1.50	2.20	1.50	0.25	0.60	ئى14025c/c	ئى14025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
21	D 1.00 N 21	2.00	2.00	6.50	2.00	2.30	1.60	0.25	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
22	D 1.00 N 22	2.00	1.50	7.00	1.50	2.20	1.50	0.25	0.60	ئى14025c/c	ئى14025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
23	D 1.00 N 23	2.00	2.00	7.00	2.00	2.30	1.60	0.25	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
24	D 1.00 N 24	2.00	2.50	7.00	2.50	2.30	1.60	0.25	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
25	D 1.00 N 25	2.25	1.50	7.00	1.50	2.20	1.50	0.25	0.60	ئى14025c/c	ئى14025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
26	D 1.00 N 26	2.25	1.50	7.00	1.50	2.30	1.60	0.25	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
27	D 1.00 N 27	2.25	2.00	7.00	2.00	2.30	1.60	0.25	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
28	D 1.00 N 28	2.25	2.50	7.00	2.50	2.30	1.60	0.25	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
29	D 1.00 N 29	2.25	2.50	7.00	2.50	2.40	1.70	0.25	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
30	D 1.00 N 30	2.25	2.50	7.00	2.50	2.50	1.80	0.30	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
31	D 1.00 N 31	2.50	1.50	7.00	1.50	2.20	1.50	0.25	0.60	ئى14025c/c	ئى14025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
32	D 1.00 N 32	2.50	1.50	7.00	1.50	2.30	1.60	0.25	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
33	D 1.00 N 33	2.50	2.00	7.00	2.00	2.40	1.70	0.25	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
34	D 1.00 N 34	2.50	2.50	7.00	2.50	2.50	1.80	0.30	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
35	D 1.00 N 35	2.50	1.50	7.50	1.50	2.30	1.60	0.25	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
36	D 1.00 N 36	2.50	2.00	7.50	2.00	2.40	1.70	0.25	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
37	D 1.00 N 37	2.50	2.50	7.50	2.50	2.50	1.80	0.30	0.75	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
38	D 1.00 N 38	2.50	1.50	8.00	1.50	2.30	1.60	0.25	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
39	D 1.00 N 39	2.50	2.00	8.00	2.00	2.40	1.70	0.25	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
40	D 1.00 N 40	2.50	2.50	8.00	2.50	2.60	1.90	0.30	0.75	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
41	D 1.00 N 41	2.50	3.00	8.00	3.00	2.50	1.80	0.30	0.75	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
42	D 1.00 N 42	2.50	1.50	8.00	1.50	2.40	1.70	0.25	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
43	D 1.00 N 43	2.50	1.50	8.50	1.50	2.50	1.90	0.30	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
44	D 1.00 N 44	2.50	2.00	8.50	2.00	2.50	1.90	0.30	0.75	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
45	D 1.00 N 45	2.50	2.50	8.50	2.50	2.70	2.10	0.30	0.75	ئى18015c/c	ئى18015c/c	ئى12020c/c	ئى18025c/c	ئى18025c/c	DOUBLE

توضیحات : ۱- در سون **D 1.00 N 12** مخصوصه TYPE OF DROP معرف نوع آبشار میباشد :

D - معرف آبشار قائم

1.00 - ارتفاع آبشار (m)

N - مخصوصه آبشار قائم بدون بلوك

12 - آخرين عدد سمت راست ، شماره تبع

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

III-VD-5 شماره نقشه : بازنگری شماره :

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)

تاریخ : شماره نسبت :

تصویر : مقیاس :

(J) جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمهور

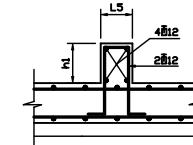
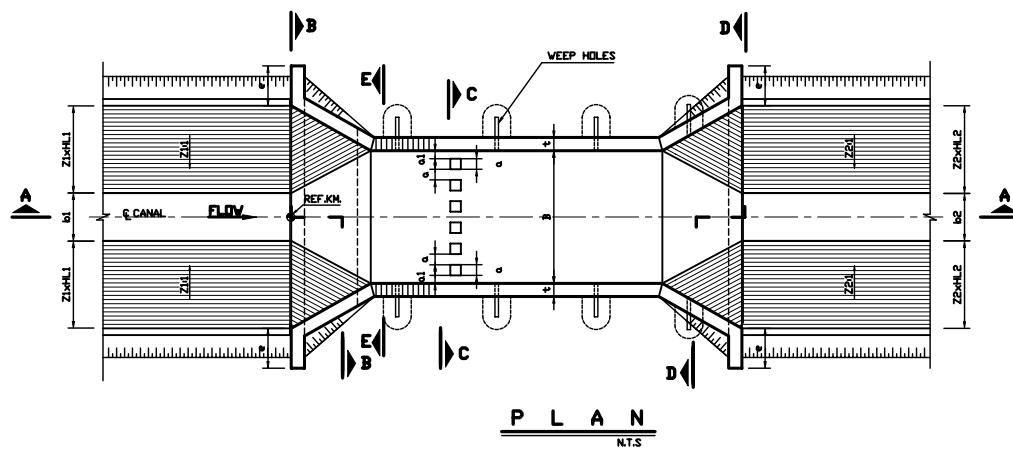
وزارت نظرات و نظارت راهبردی

دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آباد

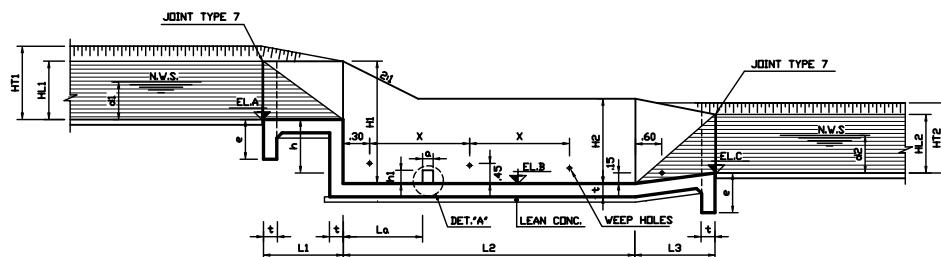
عنوان نقشه : مخصوصات سازه های آبیاری آبشارهای قائم بدون بلوك (سازه های آبیاری)

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS						REINFORCMENTS							
		B	L1	L2	L3	H1	H2	t	e	PDS. ①	PDS. ②	PDS. ③	PDS. ④	PDS. ⑤	LAYER
46	D 1.00 N 46	2.50	3.00	8.50	3.00	2.60	2.00	0.30	0.75	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
47	D 1.00 N 47	2.50	1.50	9.00	1.50	2.50	1.90	0.30	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
48	D 1.00 N 48	2.50	2.00	9.00	2.00	2.50	1.90	0.30	0.75	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
49	D 1.00 N 49	2.50	3.00	9.00	3.00	2.70	2.10	0.30	0.75	ئى18015c/c	ئى18025c/c	ئى12020c/c	ئى18015c/c	ئى18025c/c	DOUBLE
50	D 1.00 N 50	2.50	2.50	9.00	2.50	2.60	2.00	0.30	0.75	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
51	D 1.00 N 51	2.75	1.50	9.00	1.50	2.50	1.90	0.30	0.60	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
52	D 1.00 N 52	2.75	2.00	9.00	2.00	2.50	1.90	0.30	0.75	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
53	D 1.00 N 53	2.75	2.50	9.00	2.50	2.60	2.00	0.30	0.75	ئى16025c/c	ئى16025c/c	ئى12020c/c	ئى16015c/c	ئى16015c/c	DOUBLE
54	D 1.00 N 54	2.75	3.00	9.00	3.00	2.70	2.10	0.30	0.75	ئى18015c/c	ئى18025c/c	ئى12020c/c	ئى18015c/c	ئى18025c/c	



DETAIL 'A'



SECTION A - A

DATA TABLE

توضیحات :

- ۱- کلیه اباد و اداره های آن نشسته بر حسب متریباشد در غیر اینصورت واحدان ذکر گردیده است.

۲- بن سازه از نوع ۲۸ متر با مقاومت ۲۵۰ روزه ۷۰ کلوگرم بیسانی متوجه برومی نموده است و اینهای بقطر ۱۵ و ارتفاع ۳۰ سانتی متر میباشد.

0

二九

۱۰

-V0

٤

1

146

•

1

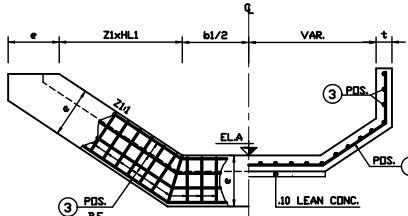
169 of 1

جمهوری اسلامی افغانستان

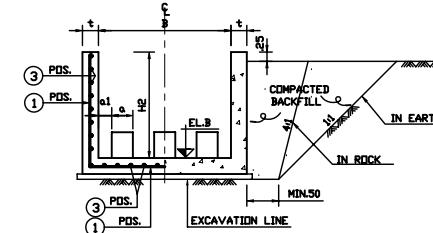
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی رئیس جمهور

معاونت نظارت راهبردی
دفتر نظام فنی اجرایی

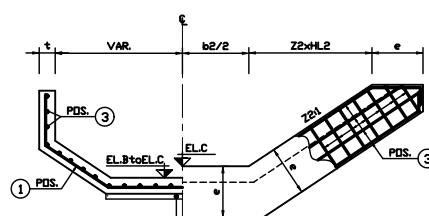
SINGLE LAYER REINFORCEMENT



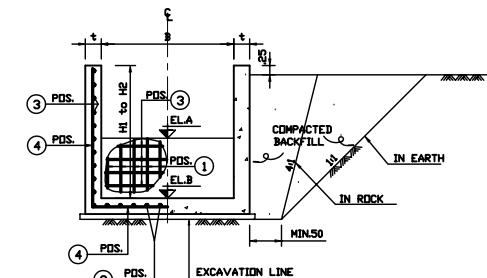
SECTION B - B
N.T.S



SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



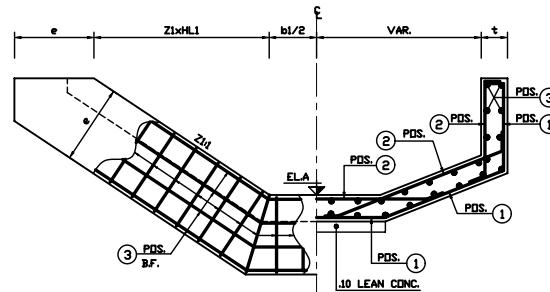
SECTION E - E
N.T.S

توضیحات :
برای ملاحظه پلان و مقاطع طولی و توضیعات به نقشه شماره (III-VD-6) مراجعه شود.

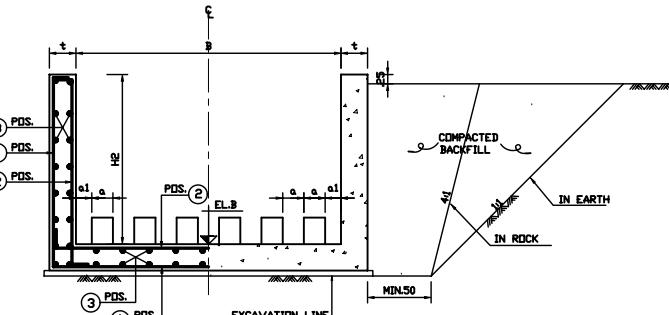
0	بازنگری شماره :	III-VD-6	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	2	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: آبشار قائم با بلوک (مقاطع)

(ج)
جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

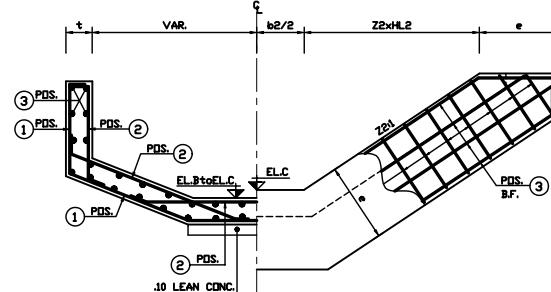
DOUBLE LAYERS REINFORCEMENT



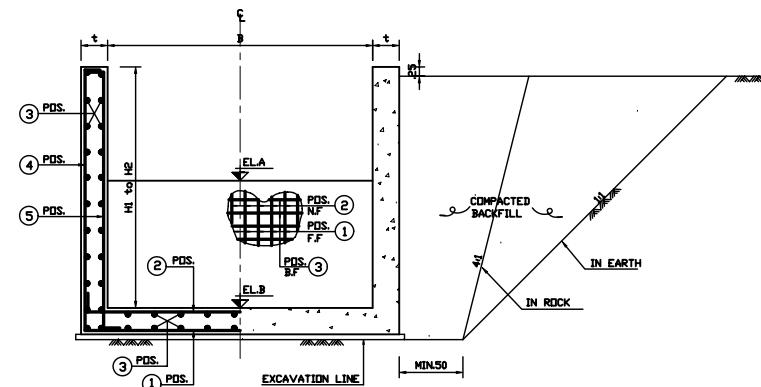
SECTION B - B



SECTION C - C



SECTION D - D



SECTION E - E

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقاطع طولی و توضیعات به نقشه شماره (1) III-VII-6 مراجعه شود .

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره نقشه : III-VII-6 بازنگری شماره :

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)

عنوان نقشه: آبشار قائم با بلوک (مقاطع)

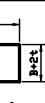
(۱)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

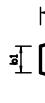
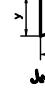
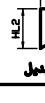
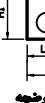
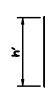
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبها
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبها

جمع مکعب مصالح بتن مگر (m^3)

صاليات	تعداد	جهنوداده (m)	تعداد	جهنوداده (m^3)	مجموع (m^3)	شكل اجزاء سازه
$\frac{(b+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.90+0.20)+(2.5+0.20)}{2} \times 1.5 = 2.85$	0.10	0.29	2	0.58		
$(0.20+B+2t) \times (t+0.10)$ $(0.20+2.50+2 \times 0.25) \times (0.25+0.10) = 1.12$	0.10	0.11	1	0.11		
$(B+2t)L_2$ $3 \times 5.5 = 16.5$	0.10	1.65	1	1.65		

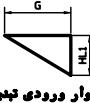
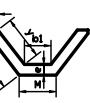
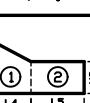
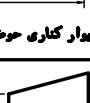
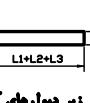
2.34 m^3 = جمع کل

جمع مکعب مصالح بتن ریزی (m^3)

صاليات	تعداد	جهنوداده (m)	تعداد	جهنوداده (m^3)	مجموع (m^3)	شكل اجزاء سازه
$\frac{b_1+B}{2} \times L_1$ $\frac{(0.9+2.5)}{2} \times 1.5 = 2.55$	0.25	0.64	2	1.28		
$y \times L_1$ $y = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y = \sqrt{1.1^2 + 0.5 \times 1.1} = 1.98$ $1.98 \times 1.5 \times \frac{1}{2} = 1.485$ $G = \sqrt{(b_1+2Z \times HL_1-B)^2/2^2+L_1^2}$ $G = \sqrt{(0.9+2 \times 1.5 \times 1.10-2.5)^2/4+1.5^2}$ $G = 1.72$	0.25	0.37	4	1.48		
$\frac{HL_1 \times G}{2}$ $1.1 \times 1.72 = 0.95$	0.25	0.24	2	0.48		
$\frac{HL_2 \times G}{2}$ $1.6 \times 1.72 = 1.38$	0.25	0.34	2	0.68		
$\frac{[e+y] \times 2 + b_1 + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e$ $(\frac{[0.6+1.98] \times 2 + 0.9}{2} + \frac{[0.18+2.48] \times 2 + 1.54}{2}) \times 0.6 = 3.88$	0.25	0.97	2	1.94		
$\textcircled{1} \frac{H_1 + H_2 \times L_4}{2}$ $\frac{(2.3+1.6)}{2} \times 1.4 = 2.73$ $\textcircled{2} H_2 \times L_5$ $1.6 \times (5.5-1.4) = 6.56$	0.25	0.68	2	1.36		
$H \times B$ $1.2 \times 2.5 = 3.00$	0.25	0.75	1	0.75		
$L_2 \times (B+2t)$ $5.5 \times 3 = 16.5$	0.25	4.12	1	4.12		
$h_1 \times a$ $0.25 \times 0.2 = 0.05$	0.25	0.01	6	0.06		

15.43 m^3 = جمع کل

صاليات قالب پندی (m^2)

صاليات	تعداد	جهنوداده (m^2)	تعداد	جهنوداده (m^2)	مجموع (m^2)	شكل اجزاء سازه
$\frac{H_1 \times G}{2}$ $1.1 \times 1.72 = 0.946$	0.95	4	3.8			
$\frac{H_2 \times G}{2}$ $1.6 \times 1.72 = 1.376$	1.38	4	5.52			
$\frac{[(e+y) \times 2 + b_1 + (K+L) \times 2 + M] \times e}{2}$ $(\frac{[0.6+1.98] \times 2 + 0.9}{2} + \frac{[0.18+2.48] \times 2 + 1.54}{2}) \times 0.6 = 3.88$	3.88	4	15.52			
$\textcircled{1} \frac{(H_1 + H_2) \times L_4}{2}$ $\frac{2.3+1.6}{2} \times 1.4 = 2.73$ $\textcircled{2} H_2 \times L_5$ $1.6 \times 4.1 = 6.56$	2.73	4	10.92			
$H \times B$ $1.2 \times 2.5 = 3.00$	3.00	2	6.00			
$(L_1 + L_2 + L_3) \times t$ $0.5 + 5.5 + 1.5 \times 0.25 = 2.125$	2.12	2	4.25			
$4 \times a \times h_1$ $4 \times 0.2 \times 0.25 = 0.20$	0.20	12	2.40			

75.40 m^2 = جمع کل

توضیحات :

0	بازنگری شماره :	III-VD-7	شماره نقشه :	سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	1	شماره نمایش :	بخش سوم: سازه های انتقال چاهان آب (آبشارهای قائم)
	تصویر :		مقیاس :	عنوان نقشه : نمونه آور دامچا و مقادیر آبشارهای قائم با بلوک

(ج)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

وزارت نیرو دفتر نظام فنی اجراءی

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (kg)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
میلگرد خارجی - ورودی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ $L_{e1} = \square + t + y + \frac{b}{2} + \frac{t}{2} + q$ $L_{e1} = 0.1 + 0.25 + 1.98 + \frac{(0.9 + 0.25)}{2} + 0.3 = 3.21$ $L_{e2} = \square + (HL_1 + \frac{t}{2}) + t + (\frac{B+t}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.1 + \frac{0.25}{2}) + 0.25 + \frac{(2.5 + 0.25 + 0.3)}{2} = 3.25$ $L_{var} = \frac{3.21 + 3.25}{2} = 3.24$	1	16	VAR.	2x6	1.58	38.88	61.43	
خروجی - $L_{e1} = (\frac{b}{2} + \frac{t}{2} + q) + \square + t + y$ $L_{e1} = (\frac{0.9 + 0.25}{2} + 0.3) + 0.1 + 0.25 + 1.98 = 3.21$ $L_{e2} = \square + (HL_2 + \frac{t}{2}) + t + (\frac{B+t}{2}) + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.6 + \frac{0.25}{2}) + 0.25 + \frac{(2.5 + 0.25 + 0.3)}{2} = 3.75$ $L_{var} = \frac{3.21 + 3.75}{2} = 3.49$	1	16	VAR.	2x6	1.58	41.88	66.17	
میلگرد داخلی - ورودی $L_{e1} = \square + \frac{t}{2} + HL_1 + \square$ $L_{e1} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.1 + 0.1 = 1.425$ $L_{e2} = \square + t + \frac{t}{2} + \square$ $L_{e2} = 0.1 + 0.25 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.575$ طول نهایی $L_{var} = \frac{1.425 + 0.575}{2} = 1$	2	16	VAR.	2x6	1.58	12.00	18.96	
خروجی - $L_{e1} = \square + t + \frac{t}{2} + \square$ $L_{e1} = 0.1 + 0.25 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.575$ $L_{e2} = \square + \frac{t}{2} + HL_2 + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.6 + 0.1 = 1.925$ طول نهایی $L_{var} = \frac{1.925 + 0.575}{2} = 1.25$	2	16	VAR.	2x6	1.58	15.00	23.70	

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (kg)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
$L_{e1} = \frac{t}{2} + t + \frac{t}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.25}{2} + 0.25 + \frac{0.25}{2} = 0.5$ $L_{e2} = \frac{t}{2} + y + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 1.98 + \frac{0.25}{2} = 2.23$ طول نهایی $L_{var} = \frac{2.23 + 0.5}{2} = 1.37$	2	16	VAR.	4x6	1.58	32.88	51.95	
$L_{e1} = \frac{t}{2} + b_1 + \frac{t}{2}$ $L_{e1} = 0.25 + 0.9 + \frac{0.25}{2} = 1.4$ $L_{e2} = \frac{t}{2} + B + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 2.50 + \frac{0.25}{2} = 3$ طول نهایی $L_{var} = \frac{1.4 + 3}{2} = 2.2$	2	16	VAR.	2x6	1.58	26.40	41.71	
دروهدوچ $L_{e1} = (\square + e + y) \times 2 + b_1$ $L_{e1} = (0.1 + 0.6 + 2) \times 2 + 0.9 = 6.26$ $L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$ $L_{e2} = (0.1 + 0.18 + 2.48) \times 2 + 1.54 = 7.06$ طول نهایی $L_{var} = \frac{7.06 + 6.26}{2} = 6.66$	3	12	VAR.	2x2x4	0.888	106.56	94.63	
میلگرد خارجی $\square + \frac{t}{2} + H + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.0 + 0.1 = 1.325$	1	16	1.32	2x10	1.58	26.60	42.03	
میلگرد خارجی $(1) (2)$ (1) $L_{e1} = (\frac{t}{2} + \frac{t}{2} + \square + H_1) \times 2 + B$ $L_{e1} = (\frac{0.25 + 0.25}{2} + 0.1 + 2.3) \times 2 + 2.5 = 8.3$ $L_{e2} = (\square + H_2 + \frac{t}{2} + \frac{t}{2}) \times 2 + B$ $L_{e2} = (0.1 + 1.6 + \frac{0.25 + 0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 6.9$ طول نهایی $L_{var} = \frac{6.9 + 8.3}{2} = 7.6$	4	16	VAR.	10	1.58	76.00	120.08	
میلگرد داخلی $\square + \frac{t}{2} + H_2 + \square$ $L_{e1} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.6 + 0.1 = 1.925$ $L_{e2} = \square + \frac{t}{2} + H_1 + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.3 + 0.1 = 2.625$ طول نهایی $L_{var} = \frac{1.925 + 2.625}{2} = 2.275$	5	16	VAR.	2x10	1.58	45.50	71.89	
(1) $L_{e1} = \square + \frac{t}{2} + \frac{t}{2} + B$ $L_{e1} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.5 = 2.95$ $L_{e2} = \square + \frac{t}{2} + B + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = (1 + \frac{0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 2.95$	5	16	2.95	10	1.58	29.50	46.61	

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (kg)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
میلگرد خارجی (2) $(\square + H_2 + \frac{t}{2} + \frac{t}{2}) \times 2 + B$ $(0.1 + 1.6 + \frac{0.25 + 0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 6.4$	1	16	6.40	17	1.58	108.80	171.90	
میلگرد داخلی $\square + \frac{t}{2} + H_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.6 + 0.1 = 1.925$	2	16	1.93	17	1.58	32.81	51.84	
درواره کش معرفه $(\square + \frac{t}{2} \times 2 + B$ $(0.1 + \frac{0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 2.95$	2	16	2.95	17	1.58	50.15	79.24	
درواره کش معرفه $2 \times \square + \frac{t}{2} + L_2$ $2 \times 0.1 + \frac{0.25}{2} + 5.5 = 5.825$	3	12	5.83	2x13	0.888	151.58	134.60	
درواره کش معرفه $\square + \frac{t}{2} + L_2$	3	12	5.83	2x2x8	0.888	186.56	165.67	
درواره کش معرفه $\frac{0 + L_4}{2} = \frac{0 + 1.4}{2} = 0.7$ $\square + \frac{t}{2} + ave + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 0.7 + 0.1 = 1.025$	3	12	0.80	2x2x3	0.888	16.40	14.56	
پیشنهاد $\square \times e$ $0.1 \times 2 + 0.6 = 0.8$	3	12	0.80	2x2x3	0.888	115.20	102.30	
درواره کش $\square + \frac{t}{2} + L_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.5 + 0.1 = 1.825$	3	12	1.82	2x2x9	0.888	65.70	58.34	
درواره کش $\square + \frac{t}{2} + G + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.72 + 0.1 = 2.045$	3	12	2.05	2x2x4	0.888	32.80	29.13	
درواره کش $\square + \frac{t}{2} + G + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.72 + 0.1 = 2.045$	3	12	2.05	2x4x6	0.888	98.40	87.38	
درواره کش $\square + \frac{t}{2} + G + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.72 + 0.1 = 2.045$	3	12	2.05	2x2x4	0.888	32.80	29.13	
درواره کش $\square + \frac{t}{2} \times 2 + B$ $(0.1 + \frac{0.25}{2}) \times 2 + 2.5 = 2.95$	3	12	2.97	2x5	0.888	29.70	26.19	
عنوان نقشه : نمونه آور دا جها و مثادر آپارتمان با پلوک تصویب : مقیاس : -	-	12	1.45	2x6	0.888	17.40	15.45	
عنوان نقشه : نمونه آور دا جها و مثادر آپارتمان با پلوک تصویب : مقیاس : -	-	12	0.20	4x6	0.888	4.80	4.26	

جمع کل **1651.18 Kg**

توضیحات :
 ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تعیین ردههای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشدند ازام است.
 ۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگرد های محاسبه شده در جدول به تفاههای شاره III-VD-6(۱~۳) مراجعه شود.
 ۳- در سوتون تعداد، مقابیر آورده شده (بطور مثال 2x2x3) بقرار زیر میباشدند.

2- میلگرد خارجی در دو وجه
2- تعداد مثابه
3- تعداد میلگرد در سیز

سازه های شبکه های آپیاری و زهکشی
شماره نقشه : III-VD-7
بازنگری شماره : 0
تاریخ : 2
شماره ثبت : 2
عنوان نقشه : نمونه آور دا جها و مثادر آپارتمان با پلوک
تصویب : مقیاس :

جهودی اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع
معاونت نظارت و راهبردی
دفتر نظام فنی اجرایی
دفتر مهندسی و معیارهای فنی آپارتمان
وزارت نیرو
آپارتمان

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS									REINFORCEMENTS									
		B	L1	L2	L3	L _a	H1	H2	h1	t	N.D.B	a	a1	e	PDS. ①	PDS. ②	PDS. ③	PDS. ④	PDS. ⑤	LAYER
1	D 0.5 B 1	1.00	1.50	2.00	1.50	0.50	1.10	0.60	0.20	0.15	2	0.20	0.20	0.60	Φ12@20c/c	-	Φ12@20c/c	Φ12@20c/c	-	SINGLE
2	D 0.5 B 2	1.00	1.50	2.50	1.50	0.60	1.20	0.90	0.20	0.15	2	0.20	0.20	0.60	Φ12@15c/c	-	Φ12@20c/c	Φ12@15c/c	-	SINGLE
3	D 0.5 B 3	1.00	1.50	2.50	1.50	0.60	1.10	0.80	0.20	0.15	2	0.20	0.20	0.60	Φ12@20c/c	-	Φ12@20c/c	Φ12@20c/c	-	SINGLE
4	D 0.5 B 4	1.00	1.50	3.00	1.50	0.70	1.20	0.90	0.20	0.15	2	0.20	0.20	0.60	Φ12@15c/c	-	Φ12@20c/c	Φ12@15c/c	-	SINGLE
5	D 0.5 B 5	1.00	1.50	3.00	1.50	0.70	1.30	1.00	0.20	0.15	2	0.20	0.20	0.60	Φ14@25c/c	-	Φ12@20c/c	Φ14@15c/c	-	SINGLE
6	D 0.5 B 6	1.00	1.50	3.00	1.50	0.70	1.40	1.10	0.20	0.15	2	0.20	0.20	0.60	Φ14@25c/c	-	Φ12@20c/c	Φ14@15c/c	-	SINGLE
7	D 0.5 B 7	1.25	1.50	3.00	1.50	0.70	1.20	0.90	0.20	0.15	3	0.20	0.13	0.60	Φ12@15c/c	-	Φ12@20c/c	Φ12@15c/c	-	SINGLE
8	D 0.5 B 8	1.25	1.50	3.00	1.50	0.70	1.30	1.00	0.20	0.15	3	0.20	0.13	0.60	Φ14@25c/c	-	Φ12@20c/c	Φ14@15c/c	-	SINGLE
9	D 0.5 B 9	1.25	1.50	3.00	1.50	0.70	1.40	1.10	0.20	0.15	3	0.20	0.13	0.60	Φ14@25c/c	-	Φ12@20c/c	Φ14@15c/c	-	SINGLE
10	D 0.5 B 10	1.50	1.50	3.00	1.50	0.70	1.20	0.90	0.20	0.15	4	0.20	0.05	0.60	Φ12@15c/c	-	Φ12@20c/c	Φ12@15c/c	-	SINGLE
11	D 0.5 B 11	1.50	1.50	3.00	1.50	0.70	1.30	1.00	0.20	0.15	4	0.20	0.05	0.60	Φ14@25c/c	-	Φ12@20c/c	Φ14@15c/c	-	SINGLE
12	D 0.5 B 12	1.50	1.50	3.00	1.50	0.80	1.40	1.10	0.20	0.15	4	0.20	0.05	0.60	Φ14@25c/c	-	Φ12@20c/c	Φ14@15c/c	-	SINGLE
13	D 0.5 B 13	1.50	1.50	3.50	1.50	0.80	1.30	1.00	0.20	0.15	4	0.20	0.05	0.60	Φ14@25c/c	-	Φ12@20c/c	Φ14@15c/c	-	SINGLE
14	D 0.5 B 14	1.50	1.50	3.50	1.50	0.80	1.40	1.10	0.20	0.15	4	0.20	0.05	0.60	Φ14@25c/c	-	Φ12@20c/c	Φ14@15c/c	-	SINGLE
15	D 0.5 B 15	1.50	1.50	3.50	1.50	0.90	1.50	1.20	0.20	0.20	4	0.20	0.05	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
16	D 0.5 B 16	1.75	1.50	3.50	1.50	0.90	1.40	1.10	0.20	0.15	4	0.20	0.18	0.60	Φ14@25c/c	-	Φ12@20c/c	Φ14@15c/c	-	SINGLE
17	D 0.5 B 17	1.75	1.50	4.00	1.50	0.90	1.50	1.30	0.20	0.20	4	0.20	0.18	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
18	D 0.5 B 18	2.00	1.50	3.50	1.50	0.90	1.50	1.30	0.20	0.20	5	0.20	0.10	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
19	D 0.5 B 19	2.00	1.50	4.00	1.50	0.90	1.50	1.30	0.20	0.20	5	0.20	0.10	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
20	D 0.5 B 20	2.00	1.50	4.00	1.50	1.00	1.60	1.40	0.20	0.20	5	0.20	0.10	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
21	D 0.5 B 21	2.00	1.50	4.50	1.50	1.00	1.50	1.30	0.20	0.20	5	0.20	0.10	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
22	D 0.5 B 22	2.00	1.50	4.50	1.50	1.00	1.60	1.40	0.20	0.20	5	0.20	0.10	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
23	D 0.5 B 23	2.25	1.50	4.50	1.50	1.00	1.60	1.40	0.20	0.20	5	0.20	0.23	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
24	D 0.5 B 24	2.25	1.50	4.50	1.50	1.10	1.60	1.40	0.20	0.20	5	0.20	0.23	0.60	Φ16@15c/c	-	Φ14@20c/c	Φ16@15c/c	-	SINGLE
25	D 0.5 B 25	2.25	1.50	5.00	1.50	1.10	1.70	1.50	0.25	0.20	5	0.25	0.23	0.60	Φ14@20c/c	Φ16@20c/c	Φ14@20c/c	Φ16@20c/c	Φ14@20c/c	DOUBLE
26	D 0.5 B 26	2.25	2.00	5.00	2.00	1.10	1.70	1.50	0.25	0.20	5	0.25	0.23	0.60	Φ14@20c/c	Φ16@20c/c	Φ14@20c/c	Φ16@20c/c	Φ14@20c/c	DOUBLE
27	D 0.5 B 27	2.50	1.50	4.50	1.50	1.10	1.70	1.50	0.25	0.20	6	0.25	0.15	0.60	Φ14@20c/c	Φ16@20c/c	Φ14@20c/c	Φ16@20c/c	Φ14@20c/c	DOUBLE
28	D 0.5 B 28	2.50	1.50	5.00	1.50	1.10	1.70	1.50	0.25	0.20	6	0.25	0.15	0.60	Φ14@20c/c	Φ16@20c/c	Φ14@20c/c	Φ16@20c/c	Φ14@20c/c	DOUBLE
29	D 0.5 B 29	2.50	1.50	5.50	1.50	1.20	1.70	1.50	0.25	0.20	6	0.25	0.15	0.60	Φ14@20c/c	Φ16@20c/c	Φ14@20c/c	Φ16@20c/c	Φ14@20c/c	DOUBLE
30	D 0.5 B 30	2.50	1.50	5.50	1.50	1.20	1.70	1.50	0.30	0.20	5	0.25	0.13	0.60	Φ14@20c/c	Φ16@20c/c	Φ14@20c/c	Φ16@20c/c	Φ14@20c/c	DOUBLE
31	D 0.5 B 31	2.50	1.50	5.50	1.50	1.20	1.80	1.70	0.30	0.20	5	0.25	0.13	0.60	Φ14@20c/c	Φ16@20c/c	Φ14@20c/c	Φ16@20c/c	Φ14@20c/c	DOUBLE
32	D 0.5 B 32	2.50	1.50	6.00	1.50	1.30	1.90	1.80	0.30	0.20	5	0.25	0.13	0.60	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
33	D 0.5 B 33	2.75	1.50	6.00	1.50	1.30	1.90	1.80	0.30	0.20	5	0.25	0.25	0.60	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	Φ14@20c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE
34	D 0.5 B 34	3.00	1.50	6.00	1.50	1.30	1.90	1.80	0.30	0.20	6	0.25	0.13	0.60	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	Φ14@20c/c	Φ14@15c/c	Φ14@15c/c	DOUBLE

توضیحات : ۱- در ستون (TYPE OF DROP) منتهی 12 D 0.5 B 12 معرف نوع آبشار میباشد:
 ۲- معرف آبشار فاتم D -
 ۳- ارتفاع آبشار (H) ۰.۵ -
 ۴- مشخصه آبشار ثانی با بلورک B -
 آخرین عدد سمت راست ، شماره تیپ 12 -

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
 شماره نقشه : III-VD-8 بازنگری شماره : ۰
 بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای ۵۰)
 شماره نشیت : ۱ تاریخ :
 مقیاس : تصویب :

(J) جمهوری اسلامی ایران
 معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریسوس جمهور
 معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا
 وزارت نیرو

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS										REINFORCEMENTS								
		B	L1	L2	L3	La	H1	H2	h1	t	N.B	a	a1	e	PDS. ①	PDS. ②	PDS. ③	PDS. ④	PDS. ⑤	LAYER
1	D 0.75 B 1	1.00	1.50	2.00	1.50	0.60	1.40	0.65	0.20	0.15	2	0.20	0.20	0.60	14225c/c	-	12200c/c	14015c/c	-	SINGLE
2	D 0.75 B 2	1.00	1.50	2.50	1.50	0.80	1.40	0.85	0.20	0.15	2	0.20	0.20	0.60	14225c/c	-	12200c/c	14015c/c	-	SINGLE
3	D 0.75 B 3	1.00	1.50	2.50	1.50	0.80	1.50	0.95	0.20	0.20	2	0.20	0.20	0.60	14015c/c	-	14220c/c	14015c/c	-	SINGLE
4	D 0.75 B 4	1.00	1.50	3.00	1.50	0.80	1.50	0.95	0.20	0.20	2	0.20	0.20	0.60	14015c/c	-	14220c/c	14015c/c	-	SINGLE
5	D 0.75 B 5	1.00	1.50	3.00	1.50	0.80	1.60	1.05	0.20	0.20	2	0.20	0.20	0.60	14015c/c	-	14220c/c	14015c/c	-	SINGLE
6	D 0.75 B 6	1.25	1.50	3.00	1.50	0.80	1.50	0.95	0.20	0.20	3	0.20	0.13	0.60	14015c/c	-	14220c/c	14015c/c	-	SINGLE
7	D 0.75 B 7	1.25	1.50	3.00	1.50	0.80	1.60	1.05	0.20	0.20	3	0.20	0.13	0.60	14015c/c	-	14220c/c	14015c/c	-	SINGLE
8	D 0.75 B 8	1.50	1.50	3.50	1.50	0.90	1.50	0.95	0.20	0.20	4	0.20	0.05	0.60	14015c/c	-	14220c/c	14015c/c	-	SINGLE
9	D 0.75 B 9	1.50	1.50	3.50	1.50	0.90	1.60	1.05	0.20	0.20	4	0.20	0.05	0.60	14015c/c	-	14220c/c	14015c/c	-	SINGLE
10	D 0.75 B 10	1.50	1.50	4.00	1.50	1.00	1.70	1.15	0.20	0.25	4	0.20	0.05	0.60	14200c/c	14020c/c	14220c/c	14020c/c	14020c/c	DOUBLE
11	D 0.75 B 11	1.50	1.50	4.00	1.50	1.00	1.60	1.05	0.20	0.25	4	0.20	0.05	0.60	14015c/c	-	14220c/c	14015c/c	-	SINGLE
12	D 0.75 B 12	1.50	1.50	4.00	1.50	1.00	1.80	1.25	0.20	0.25	4	0.20	0.05	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14020c/c	14020c/c	DOUBLE
13	D 0.75 B 13	1.75	1.50	4.00	1.50	1.00	1.70	1.15	0.20	0.20	4	0.20	0.18	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14020c/c	14020c/c	DOUBLE
14	D 0.75 B 14	1.75	1.50	4.00	1.50	1.00	1.80	1.25	0.20	0.25	4	0.20	0.18	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14020c/c	14020c/c	DOUBLE
15	D 0.75 B 15	1.75	1.50	4.00	1.50	1.10	1.70	1.25	0.20	0.25	4	0.20	0.18	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14020c/c	14020c/c	DOUBLE
16	D 0.75 B 16	1.75	1.50	4.00	1.50	1.10	1.80	1.35	0.20	0.25	4	0.20	0.18	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14020c/c	14020c/c	DOUBLE
17	D 0.75 B 17	1.75	1.50	4.00	1.50	1.10	1.90	1.45	0.20	0.25	4	0.20	0.18	0.60	14015c/c	14200c/c	14020c/c	14020c/c	14020c/c	DOUBLE
18	D 0.75 B 18	2.00	1.50	4.00	1.50	1.10	1.80	1.35	0.20	0.25	5	0.20	0.10	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14020c/c	14020c/c	DOUBLE
19	D 0.75 B 19	2.00	1.50	4.00	1.50	1.10	1.90	1.45	0.20	0.25	5	0.20	0.10	0.60	14015c/c	14200c/c	14020c/c	14020c/c	14020c/c	DOUBLE
20	D 0.75 B 20	2.00	1.50	4.50	1.50	1.10	1.80	1.35	0.20	0.25	5	0.20	0.10	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14020c/c	14020c/c	DOUBLE
21	D 0.75 B 21	2.00	1.50	4.50	1.50	1.20	1.90	1.45	0.20	0.25	5	0.20	0.10	0.60	14015c/c	14200c/c	14020c/c	14020c/c	14020c/c	DOUBLE
22	D 0.75 B 22	2.00	2.00	4.50	2.00	1.20	2.00	1.55	0.20	0.25	5	0.20	0.10	0.60	14225c/c	14025c/c	14220c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
23	D 0.75 B 23	2.00	2.00	4.50	2.00	1.20	2.10	1.65	0.20	0.25	5	0.20	0.10	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14020c/c	14020c/c	DOUBLE
24	D 0.75 B 24	2.25	1.50	5.00	1.50	1.20	1.90	1.45	0.20	0.20	5	0.20	0.23	0.60	14015c/c	14200c/c	14020c/c	14020c/c	14020c/c	DOUBLE
25	D 0.75 B 25	2.25	1.50	5.00	1.50	1.20	2.00	1.55	0.20	0.25	5	0.20	0.23	0.60	14225c/c	14025c/c	14220c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
26	D 0.75 B 26	2.25	2.00	5.00	2.00	1.20	2.00	1.55	0.20	0.25	5	0.20	0.23	0.60	14225c/c	14025c/c	14220c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
27	D 0.75 B 27	2.25	2.00	5.00	2.00	1.20	2.10	1.65	0.20	0.25	5	0.20	0.23	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
28	D 0.75 B 28	2.25	1.50	5.00	1.50	1.20	1.90	1.45	0.25	0.20	5	0.20	0.23	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
29	D 0.75 B 29	2.25	1.50	5.00	1.50	1.20	2.00	1.55	0.25	0.25	5	0.20	0.23	0.60	14225c/c	14025c/c	14220c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
30	D 0.75 B 30	2.25	2.00	5.00	2.00	1.20	2.00	1.55	0.25	0.25	5	0.20	0.23	0.60	14225c/c	14025c/c	14220c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
31	D 0.75 B 31	2.25	2.00	5.00	2.00	1.20	2.10	1.65	0.25	0.25	5	0.20	0.23	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
32	D 0.75 B 32	2.25	2.00	5.00	2.00	1.20	2.20	1.75	0.25	0.25	5	0.20	0.23	0.60	14025c/c	14200c/c	14025c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
33	D 0.75 B 33	2.50	1.50	5.00	1.50	1.20	1.90	1.45	0.25	0.20	6	0.20	0.15	0.60	14015c/c	14200c/c	14020c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
34	D 0.75 B 34	2.50	1.50	5.00	1.50	1.30	2.00	1.55	0.25	0.25	6	0.20	0.15	0.60	14225c/c	14025c/c	14220c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
35	D 0.75 B 35	2.50	1.50	5.00	1.50	1.30	2.10	1.65	0.25	0.25	6	0.20	0.15	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
36	D 0.75 B 36	2.50	2.00	5.00	2.00	1.30	2.00	1.55	0.25	0.25	6	0.20	0.15	0.60	14225c/c	14025c/c	14220c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
37	D 0.75 B 37	2.50	2.00	5.00	2.00	1.30	2.10	1.65	0.25	0.25	6	0.20	0.15	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
38	D 0.75 B 38	2.50	2.00	5.00	2.00	1.30	2.20	1.75	0.25	0.25	6	0.20	0.15	0.60	14025c/c	14200c/c	14025c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
39	D 0.75 B 39	2.50	1.50	5.50	1.50	1.30	2.00	1.55	0.25	0.25	6	0.20	0.15	0.60	14025c/c	14200c/c	14025c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
40	D 0.75 B 40	2.50	2.50	5.00	2.50	1.30	2.30	1.85	0.25	0.25	6	0.20	0.15	0.75	14025c/c	14200c/c	14025c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
41	D 0.75 B 41	2.50	1.50	5.50	1.50	1.30	2.10	1.65	0.25	0.25	6	0.20	0.15	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
42	D 0.75 B 42	2.50	2.00	5.50	2.00	1.30	2.00	1.55	0.25	0.25	6	0.20	0.15	0.75	14025c/c	14200c/c	14025c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
43	D 0.75 B 43	2.50	2.00	5.50	2.00	1.30	2.10	1.65	0.25	0.25	6	0.20	0.15	0.75	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
44	D 0.75 B 44	2.50	2.00	5.50	2.00	1.40	2.20	1.75	0.25	0.25	6	0.20	0.15	0.75	14025c/c	14200c/c	14025c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE
45	D 0.75 B 45	2.50	1.50	5.50	1.50	1.40	2.10	1.65	0.30	0.25	5	0.25	0.13	0.60	14200c/c	14020c/c	14200c/c	14025c/c	14025c/c	DOUBLE

توضیحات : ۱- در سنون (TYPE OF DROP) منتهیه D 0.75 B 12 معرف نوع آبشار میباشد :

D - معرف آبشار قائم

0.75- ارتفاع آبشار

B - معرف آبشار آفتابی قائم با بلوك

45- آخرین عدد سمت راست شماره تیپ

سازه های مسان شبکه های آبیاری و زهکشی شماره نشانه : ۰ بازنگری شماره : III-VD-8

بعض سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)

عنوان نشانه: مخصوصات سازه های آبشارهای آفتابی قائم با بلوك (۷۵-متری)

تصویب: مقیاس:

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS										REINFORCMENTS						
		B	L1	L2	L3	La	H1	H2	h1	t	N.B	a	a1	e	PDS. ①	PDS. ②	PDS. ③	PDS. ④
46	D 0.75 B 46	2.50	2.00	5.50	2.													

DATA TABLE

DATA TABLE

وظیحات : ۱- در ستون **TYPE OF DROP** مشخصه ۱۲ D ۱.۰۰ B ۱۲ معرف نوع آشار میباشد:

- D - معرف آشار قائم
- ۱.۰۰ - ارتفاع آشار (m)
- B - مشخصه آشار قائم با بلوک
- ۱۲ - آخرين عدد مت راست ، شماره تیپ

0	بازنگری شماره:	III-VD-8	شاره نقشه:	سازه های همان شبکه های آبیاری و زمکشی
	تاریخ:	3	شاره شیت:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای قائم)
	تصویر:		مقیاس:	عنوان نقشه: مختصات سازه های قائم آبشارهای قائم بالبلوک (دراختی)

جهودی اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی و پیش جمهور
معاونت نظارت راهبردی
دفتر نظام فلی اجرایی دفتر مونیشن و معاشرانه فنی آب و آباد

بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

آبشار های مایل

۱- تعریف سازه

آشمار مایل سازه‌ای است که برای انتقال آب از ارتفاع بالاتر به پائین‌تر (برای ارتفاع‌های ۲ تا ۴ متر) و از بین بردن انرژی اضافی ناشی از این سقوط در کانال بکار برده می‌شود.

۲- اجزاء سازه

اجزاء تشکیل دهنده سازه آشمار مایل شامل پاشنه ابتدائی (CUT OFF) ، تبدیل ورودی ، مقطع (U) شکل ورودی ، مقطع (U) شکل در شب ، موادی افزایشی گیر ، تبدیل خروجی ، پاشنه انتهایی می‌باشد .

۳- کاربرد سازه

در مسیرهای پرشیب که جریان در کانال بصورت زیر بحرانی در نظر گرفته می‌شود با توجه به محدودیت شبی کانال در این نوع جریانها از سازه آشمار مایل برای از بین بردن اختلاف ارتفاع های ۲۰۰، ۲۵۰ و ۳۰۰ و ۳۵۰ و ۴۰۰ و ۴۵۰ و ۵۰۰ متر استفاده خواهد شد . فاصله بین استقرار دو سیم کانال می‌باشد . حداقل ۵ متر باشد . مشخصات سازه‌ای تبیه‌ای مختلف سازه آشمار مایل در نقشه‌های شماره (I)~(III) ، (II)~(III) ، (II)~(III) است . آشمار مایل مورد نظر طراح براساس مشخصه کانال (جداول نقشه‌ای شماره (I)~(II) ، از جداول انتخاب آشمار مایل (نقشه‌ای شماره (I)~(II) انتخاب واراه خواهد شد .

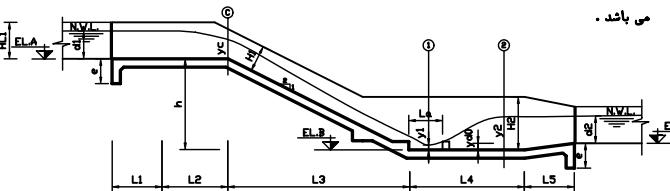
۴- طراحی هیدرولیکی آشمار مایل

۴-۱- کلیات

برای طراحی هیدرولیکی آشمار مایل در این استاندارد از روش انرژی استفاده شده است . در این روش با استفاده از روابط انرژی و برتوالی پارامترهای هیدرولیکی در نقاط مختلف آشمار محاسبه و با توجه به اختلاف ارتفاع مورد نظر ابعاد سازه به نحو تبیه می‌گردد که نوع جریان در این سازه بصورت ازاد باشد . کلیه ابعاد و اندازه‌ها در روند محاسبات بر حسب تبیه می‌باشد در غیر اینصورت واحد آن ذکر خواهد شد .

۴-۲- فرمات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طرح آشمار مایل ، ارتفاع آشمار (h) با میزان اختلاف ارتفاع کفت کانال در بالادست و پائین دست و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال (Q, b, Z, d, T, HL, HT) می‌باشد که با توجه به میزان تغیر و شب خط کفت از جداول مندرج در نقشه‌ای شماره (I)~(II) قابل استخراج می‌باشد .



شکل شماره ۱: مقطع طولی آشمار مایل

۴-۳- روش گام به گام طراحی هیدرولیکی

۴-۳-۱- تبیه عرض حوضه (B)

۴-۳-۱- تبیه عرض حوضه (B)			
۴-۳-۲- تبیه ابعاد (Q)			
۱- تعریف سازه	۲- تبیه ابعاد	۳- تبیه ابعاد	۴- تبیه ابعاد
۱-۱- تعریف سازه	۲-۱- تبیه ابعاد	۳-۱- تبیه ابعاد	۴-۱- تبیه ابعاد
۱-۲- تبیه ابعاد	۲-۲- تبیه ابعاد	۳-۲- تبیه ابعاد	۴-۲- تبیه ابعاد

۱- تعریف سازه

آشمار مایل سازه‌ای است که برای انتقال آب از ارتفاع بالاتر به پائین‌تر (برای ارتفاع‌های ۲ تا ۴ متر) و از بین بردن انرژی اضافی ناشی از این سقوط در کانال بکار برده می‌شود .

گام چهارم - تبیه مشخصات بلوک

۱- ارتفاع بلوک (h1)

ارتفاع بلوک‌های تیپ I و II از رابطه زیر محاسبه می‌شود .

$$(1-4) \quad h1 = y1 \times (0.175 Fr1 + 0.55)$$

توضیح : عدد فرود در مقطع ۱ می‌باشد . $Fr1 = \frac{V1}{\sqrt{gy1}}$

۲- اضلاع قاعده بلوک (a)

قاعده بلوک‌های تیپ II به شکل مربع و اندازه هر ضلع آن از طریق رابطه زیر تبیه می‌گردد .

$$(2-4) \quad a = 0.75 h1$$

۳- تعداد بلوک (N.D.B)

تعداد بلوک‌های تیپ II با توجه به خارج قسمت $\frac{B}{a}$ به شرح زیر محاسبه می‌گردد .

$$(3-4) \quad N.D.B = \frac{B}{2a}$$

$$(3-4) \quad N.D.B = \frac{B}{a} - 1/2$$

تعداد بلوک‌های تیپ I همراه پک عدد کمتر از بلوک‌های تیپ II خواهد بود .

۴- چانهای بلوکها

بلوک‌های تیپ I در انتهای طول مقطع U شکل در شب (L3) مستقر و فاصله آنها از یکدیگر معادل a می‌باشد . فاصله بلوک‌های کناری این تیپ از دیواره (a1) از رابطه زیر تبیه می‌شود :

$$(4-4) \quad a1 = a + a2$$

بلوک‌های تیپ III در فاصله (La) از بلوک‌های تیپ I واقع می‌گردند و فاصله آنها معادل a می‌باشد . روابط مربوط به محاسبه La و فاصله بلوک‌های کناری این تیپ از دیواره (a2) به شرح زیر می‌باشد .

$$(6-4) \quad La = 0.80 \times y2$$

$$(7-4) \quad a2 = [B - (2N - 1)a]/2$$

توضیح : حداقل ابعاد بلوک (طول ، عرض و ارتفاع) معادل ۰.۲۰ و همراه با اصال ۹۷٪ افزایش ، مضری از ۵ سانتی متر خواهد بود و فاصله با اصال ۹۷٪ افزایش تا پک دهم اعماق محاسبه می‌گردد و حداقل آن معادل ۰.۶ متر خواهد بود .

گام پنجم - تبیه طول تبدیل ورودی و خروجی

طول تبدیل ورودی (L1) با توجه به زاویه انحراف تبدیل سطح آب کانال به سطح آب داخل حوضه (22.5°) و طول تبدیل خروجی (L5) با توجه به زاویه انحراف سطح آب داخل حوضه به سطح آب داخل کانال (27.5°) با استفاده از روابط زیر تبیه می‌گردد :

$$(1-5) \quad L1 = \frac{T - B}{2 \tan 22.5^\circ}$$

(T) سطح آب . کانال

$$(2-5) \quad L5 = \frac{(B - T)}{2 \tan 27.5^\circ}$$

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-ID-1	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
۱	شماره نشیت :	۱	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آشماره اب)
۲	مقیاس :	تصویب :	عنوان نشیت: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

$$y_{d0} = 0.18 \approx 0.20$$

مجددا با گذشتن رابطه انرژی بین مقاطع C و A عامل پائین انتادگی واقعی کن حوضه آبشار (h+0.20) مقادیر واقعی Y1 و Y2 تعیین می گردد.

$$y_1 = 0.13m, V_1 = 7.33m/sec$$

$$y_2 = 1.11 m$$

طول مقاطع U شکل برای سازه مادل :

$$L_2 = 4 \times y_c$$

$$L_2 = 4 \times 0.44$$

$$L_2 = 1.76 \approx 2.00 m.$$

$$L_3 = 2 \times (h + y_{d0})$$

$$L_3 = 2 \times (2 + 0.20)$$

$$L_3 = 4.40 m.$$

طول L3 در ادامه به خاطر زدن کردن L3+L4 تغییر خواهد کرد.

- محاسبه طول حوضه آرامش

$$L_4 = 2.75 \times y_2$$

$$L_4 = 2.75 \times 1.11$$

$$L_4 = 3.05 \approx 3.10$$

$$L_3 + L_4 = 4.40 + 3.10$$

$$L_3 + L_4 = 7.50$$

با توجه به گروه بندی انجام گرفته به منظور ارائه تیپ های محدودتر برای آبشار مایل

$$L_3 + L_4 = 8.00$$

در نظر گرفته شده است ، بنا بر این

$$L_3 = 4.70$$

$$L_4 = 3.30$$

مشخصات بلوکها برای آبشار مایل به شرح زیر خواهد بود :

$$Fr_1 = \frac{V_1}{\sqrt{g} y_1} \Rightarrow Fr_1 = \frac{7.33}{\sqrt{9.81} \times 0.13} \Rightarrow Fr_1 = 6.60$$

$$h_1 = y_1 \times (0.175 Fr_1 + 0.55)$$

$$h_1 = 0.13 \times (0.175 \times 6.60 + 0.55)$$

$$h_1 = 0.21 \approx 0.25$$

در این مثال ارتفاع آبشار مادل ۲ متر در نظر گرفته شده و رقوم ارتفاع کن کانال در بالادست و پائین

$$h = 2 m$$

$$ELA = 102.55$$

$$ELC = 100.55$$

دست به شرح زیر می باشد .

در این استاندارد به منظور سهولت صلبات اجرایی طول تبدیلها و ورودی و خروجی با توجه به زاویه انحراف ۲۵ مساوی و از رابطه زیر تعیین می گردد :

$$L_1 = L_5 = \frac{|T - B|}{2t g 25^\circ} \quad (3-5)$$

توضیح : طول حداقل اجرایی برای این قسمت از سازه مادل ۱/۵ متر و برای طولای بزرگتر طول تبدیل با مطلع داشتن روند افزایشی ، همواره مضبوط از هر خواهد بود.

گام ششم - تعیین ارتفاع دیواره آبشار بالارفاه

ارتفاع دیواره آبشار در مقطع U شکل در شب (H1) و انتهای حوضه (H2) از روابط زیر تعیین می گردد :

$$(1-6) \quad H1 = 2 \times y_c$$

$$(2-6) \quad H2 = HT + y_{d0}$$

ارتفاع H1 حداقل مادل ۵، متر در نظر گرفته خواهد شد و هردو پارامتر با یعنی افزایشی با کامپی نا پک دهن احتراز شنان داده خواهد شد .

توضیح : حداقل فاصله (WEEP HOLES) مادل ۵/۰ متر در نظر گرفته شده است .

گام هفتم - تعیین رقمه ارتفاعی آبشار

رقمه ارتفاعی آبشار با توجه به شکل مقطع طولی آبشار به شرح زیر تعریف و یا تعیین می گردد :

الف : ELA ، رقوم کن حوضه آبشار که از روابط زیر تعیین می گردد :

$$(1-7) \quad ELB = ELC + HT - H2$$

ج : ELC ، رقام کن کانال در پائین دست

توضیح : بدین است اختلاف رقام ELA-ELC همواره بایستی برابر ارتفاع آبشار (۳/۵، ۳/۴، ۳/۳، ۳/۲، ۳/۱ متر) باشد .

گام هشتم - مثال

فرضیات طراحی

با داشتن میزان دی و شب انتخابی برای کن کانال با استفاده از جداول مندرج در نشانهای شاره II-2

تیپ و مشخصات هیدرولیکی کانال استخراج می گردد .

$$Q = 2.3 m^3/s$$

$$S = 0.0002$$

برای دین مادل ۷/۳ متر مکعب در ثانیه و شب کن کانال ۰.۰۰۰۲ تیپ هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نشانهای II-2-10-2300 می باشد که با مشخص شدن این تیپ مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به شرح زیر از جداول ذکور استخراج می گردد .

$$b = 1.20$$

$$Z = 1.50$$

$$d1 = 1.11$$

$$d2 = 1.11$$

$$T = 4.52$$

$$HL = 1.35$$

$$HT = 1.65$$

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-ID-1	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	۲	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای



جمهوری اسلامی ایران

تعاونیت پژوهانه و ناظر راهبردی ریس جمهور

تعاونیت ناظر و راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آبفا

دفتر نظام فنی اجرایی

۵-۳- روش گام به گام طراحی سازه‌ای

۵-۱-۳-۵- طراحی سازه‌ای برای حداکثر ارتفاع دیوار حوضه

گام اول - تینین ضغات کف و دیواره ها

ضغات کف و دیواره ها (+) با توجه به ارتفاع دیواره ها (H) از جدول زیر انتخاب می شود :

H(m)	t(cm)
H<1.5	15
1.5≤H<1.7	20
1.7≤H<2.5	25

توضیح : ارتفاع دیواره ها (H) در آبشار مایل (L1) یا (L2) خواهد بود .

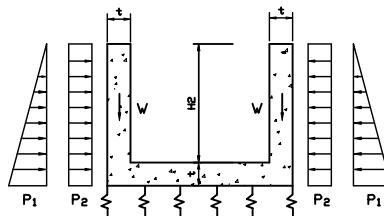
گام دوم - پارگاری سازه در حالت عالی از آب

در این حالت نیروهای جانبی ناشی از شار محرک خاک ، سربار و بار گام ناشی از وزن دیواره ها مطابق شکل شماره ۲ و روابط زیر تعیین می گردد .

$$W = \delta_{con} H_2 t$$

$$P_1 = K_a \delta_{set} H_2$$

$$P_2 = K_a \delta_{sur} a$$



شکل شماره ۲- بارهای ناشی از شار جانبی خاک ، سربار و وزن دیواره ها

توضیح : از وزن کف سازه به دلیل خنثی شدن با عکس العمل خاک صرف نظر می گردد .

گام سوم - تحلیل سازه و تعیین لنگر خنثی (سازه عالی از آب)

در این حالت بسته‌ی که سازه روی آن قرار می گیرد به صورت انتقال پنیر مدل شده و فرضهای فرضی در محل تنش کف سازه با خاک در نظر گرفته می شود، ضریب سختی فتر از حاصل ضرب سطح باربری هر فتر در ضریب فتریت خاک (Ks) بدست می آید. پس از تحلیل سازه نمودار لنگر خنثی مطابق شکل شماره ۳ ترسیم و میزان لنگر خنثی حداکثر (Mmax) تعیین می گردد .

با داشتن مشخصه با تیپ کانال و مراجمه به جداول مندرج در نقشه های III-ID-2 III-ID-5 تیپ های آبشار مایل با ارتفاع ۲ متر را مشخص می نماییم . برای کانال با تیپ ۱۰-۲۳۰۰ در ثبت ۳ نقشه‌های مذکور ، آبشار مایل تیپ ۲۸ I ۲.۰۰ D توسيه شده است .

مشخصات سازه ای آبشار مایل تیپ D ۲.۰۰ I ۲۸ با استفاده از جداول مندرج در نقشه های III-ID-5 برابر خواهد بود :

$$B = 2.50$$

$$L_1 = 2.50$$

$$L_2 = 2.00$$

$$L_3 = 4.70$$

$$L_4 = 3.30$$

$$L_5 = 2.50$$

$$L_a = 0.90$$

$$H_1 = 0.90$$

$$H_2 = 1.80$$

$$h_1 = 0.25$$

$$ND.B(I) = 5$$

$$ND.B(II) = 6$$

$$\alpha = 0.20$$

$$\alpha_1 = 0.35$$

$$\alpha_2 = 0.15$$

در نهایت با استفاده از روابط مربوط به ارتفاع کف حوضه (ELB) ، رقم ارتفاع کف نیز مانند راه حل قبل تعیین خواهد شد .

۵- طراحی سازه‌ای آبشار مایل :

۵-۱-۵- کلیات

برای طراحی سازه ای آبشار مایل در این استاندارد از روش تنش مجاز(WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فرمیات طراحی، ضغات و میزان میلگرد مورد نیاز سازه تعیین می گردد .

توضیح : خوابط طراحی نظریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می باشد و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعیین می گردد .

۵-۲- فرمات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طراحی سازه ای آبشار مایل شامل ارتفاع H2 (حداکثر ارتفاع دیوار حوضه) در ضریب فتریت خاک (Ks) بدست می آید. پس از تحلیل سازه نمودار لنگر خنثی مطابق شکل شماره ۳ ترسیم و میزان لنگر خنثی حداکثر (Mmax) تعیین می گردد .

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-ID-1	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	۳	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

$$\frac{B}{a} = \text{میلت زوج بودن خارج قسم}$$

$$a = 0.75 \times h_1$$

$$a = 0.75 \times 0.25 \Rightarrow a = 0.19 \approx 0.20$$

$$ND.B(II) = \frac{B}{2 \times a}$$

$$ND.B(II) = \frac{2.50}{2 \times 0.20} = 6.25 \Rightarrow ND.B(II) \approx 6$$

$$ND.B(I) = 5$$

$$\alpha_2 = [B - (2 \times ND.B - 1) \times a]/2$$

$$\alpha_2 = [2.50 - (2 \times 6 - 1) \times 0.1]/2 = 0.15 \Rightarrow \alpha_2 = 0.15 \text{ m.}$$

$$\alpha_1 = a + \alpha_2$$

$$\alpha_1 = 0.20 + 0.15$$

$$\alpha_1 = 0.35 \text{ m.}$$

$$L_a = 0.80 \times y_2$$

$$L_a = 0.80 \times 1.11$$

$$L_a = 0.89 \approx 0.90$$

طول تمیل -

$$L_1 = L_5 = \frac{|T - B|}{2t g 25^\circ}$$

$$L_1 = L_5 = \frac{|4.52 - 2.50|}{2t g 25^\circ}$$

$$L_1 = L_5 = 2.16 \approx 2.50$$

- ارتفاع دیوارهای آبشار برابر خواهد بود با :

$$H_1 = 2 \times Y_C$$

$$H_1 = 2 \times 0.44 \Rightarrow H_1 = 0.88 \Rightarrow H_1 = 0.90$$

$$H_2 = HT + Y_{do}$$

$$H_2 = 1.65 + 0.20 \Rightarrow H_2 = 1.85 \Rightarrow H_2 = 1.80$$

و در نهایت رقم ارتفاع کف حوضه آبشار به دو طبق از روابط زیر تعیین می گردد :

$$ELB = ELC + HT - H_2$$

$$ELB = 100.55 + 1.65 - 1.80$$

$$ELB = 100.40$$



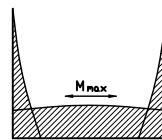
معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع

معاونت نظارت راهبردی دکتر مهندس و مهندسی آب و آباد

وزارت نیرو دفتر نظام فنی اجرایی

گام ششم - تحلیل سازه و تعیین لنگر خشی (سازه پر از آب)

در این مرحله تحلیل سازه مطابق گام سوم انجام و نودار لنگر خشی مطابق شکل شماره ۵ ترسیم و وزن لنگر خشی حداکثر (M_{max}) تعیین می‌گردد.



شکل شماره ۵- نودار لنگر خشی برای دو میان بارگذاری به رانی

گام هفتم - طراحی میلگرد (سازه پر از آب)

در این مرحله نیز میلگرد های مورد نیاز مطابق میاخت مات کام چهارم انتخاب می‌گردد.

۵-۳-۲- طراحی سازه ای برای حداقل ارتفاع دیوار حوضه

- منحصات کفت و دیوارها در این حالت میان منحصات تعیین شده در بند ۵ - ۳ - ۱ خواهد بود.
- سایر پارامترهای سازه با توجه به ارتفاع (HL1) مطابق گامهای دوم تا هفتم مندرج در بند ۵ - ۳ - ۱ طراحی می‌گردد.

توضیح: مشخصات میلگرد های مورد استفاده در ارتفاع (H1) مطابق میلگرد های انتخابی برای ارتفاع (HL1) در نظر گرفته می شود.

۵-۳-۳- طراحی سازه ای تبدیل های ورودی و خروجی

- منحصات پاشنه معادل منحصات تعیین شده در بند ۵ - ۳ - ۱ (H2) انتخاب می شود.
- میلگرد های مورد نیاز تبدیل ورودی مطابق مشخصات انتخابی در بند ۵ - ۲ - ۲ در نظر گرفته می شود.
- میلگرد های مورد نیاز تبدیل خروجی مطابق مشخصات انتخابی در بند ۵ - ۳ - ۱ در نظر گرفته می شود.

۵-۳-۴- طراحی سازه ای پاشنه های (CUTOFF) ورودی و خروجی

- منحصات پاشنه معادل منحصات تعیین شده در بند ۵ - ۲ - ۱ انتخاب می شود.
- عمق پاشنه با توجه به ارتفاع آب از جدول زیر تعیین می‌گردد.

$d(m)$	$e(m)$
$d < 0.90$	0.60
$d > 0.90$	0.75

- میلگرد های مورد نیاز پاشنه براساس خواص تعریف شده میلگرد های حرارتی مندرج در گام چهارم بند ۵ - ۳ - ۱ انتخاب خواهد شد.

۵-۳-۵- طراحی سازه ای پارک در آشنا مال

- نوعه تعیین ابتدا بلوک های داخل حوضه در محاسبات هیدرولیک اراکه شده است.
- در کلیه بلوکها در ردیف میلگرد حرارتی تعیین خواهد شد.

که در آن :

f₇ : نش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

b₆ : عرض مقطع (مادل ۱۰۰ سانتی متر در نظر گرفته خواهد شد)

d₆ : عمق موثر مقطع بن بر حسب سانتی متر

توضیح ۱: در سورتیکه فولاد تعبیه شده در مقطع از $\frac{4}{3}$ فولاد خشی بیشتر باشد رعایت حداقل فولاد خشی ضروری نیست.

توضیح ۲: عمق موثر مقطع بن (d₆) از رابطه زیر تعیین میگردد .

$$d_6 = t - 6$$

در این رابطه (t) ضخامت بن میباشد .

ب) تعیین میلگرد های حرارتی

میلگرد های حرارتی (A_{st}) برای کنترل عرض ترک براساس خواص زیر تعیین می شوند:

- در میلگردگذاری یک لایه ، ۴، در حد سطح مقطع بن

- در میلگردگذاری دو لایه ، ۲، در حد سطح مقطع بن

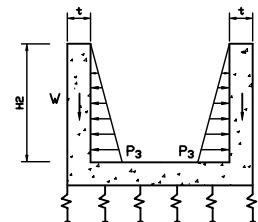
توضیح ۱: برای بن با ضخامت ۰. سانتی متر از یک لایه میلگرد و برای منحصات های بیشتر ، از دو لایه میلگرد استفاده می شود.

توضیح ۲: مشخصات میلگرد بر اساس سطح مقطع محاسبه شده برای تیپ های مختلف آشار مایل در نتھه های شاره III-ID-5(1~10) اراکه گردیده و در سورت نیاز به تغییر مشخصات میلگرد طراح میتواند با توجه به سطح مقطع محاسبه شده ، معادل سازی نماید .

گام پنجم - بارگذاری سازه در حالت پر از آب

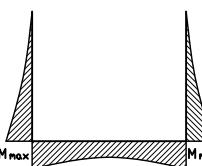
در این حالت خار هیدرولاستاتیک آب داخل سازه و بار قائم (مطابق شکل شماره ۶) از رابطه زیر تعیین خواهد شد :

$$P_3 = \delta_w H_2$$



شکل شماره ۶- بارهای ناشی از خار هیدرولاستاتیک آب و وزن دیوارها

که در آن :



شکل شماره ۷- نودار لنگر خشی برای اولین بارگذاری به رانی

توضیح ۱: برای تحلیل سازه در این استاندارد از نرم افزار (SAP 2000) استفاده شده است.

توضیح ۲: ضریب فربود خاک با توجه به جنس خاک از جدول زیر قبل استخراج می باشد :

نوع خاک	K _s (t/m ³)
LOOSE SAND	(ماسه غیر متراکم)
MEDIUM DENSE SAND	480-1600
DENSE SAND	960-8000
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND	(ماسه نیمه متراکم رس دار)
SILTY MEDIUM DENSE SAND	6400-12800
CLAYEY SOIL :	
$q_a < 2 \text{ Kg/Cm}^2$	3200-8000
$2 < q_a < 8 \text{ Kg/Cm}^2$	2400-4800
$q_a > 8 \text{ Kg/Cm}^2$	>4800
خاک رسی	

۶- ظرفیت مجاز بازبری خاک

گام چهارم - طراحی میلگرد (سازه غال پر از آب)

در این مرحله میلگرد های مورد نیاز به شرح زیر تعیین می گردد :

الف) میلگرد های خشی در دو حالت زیر تعیین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرفت :

۱- تعیین میلگرد بر اساس بیشترین لنگر خشی با استفاده از رابطه زیر :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_7 \cdot (7/8) \cdot d_6}$$

که در آن :

M_{max} : بیشترین لنگر خشی بر حسب کیلوگرم سانتی متر

f₇ : نش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

d₆ : عمق موثر مقطع بن بر حسب سانتی متر

A_s : سطح مقطع میلگرد مورد نیاز بر حسب سانتی متر مربع

۲- تعیین حداقل میلگرد خشی با استفاده از رابطه زیر :

$$A_{smn} = \frac{14}{f_7} - b_{e,de}$$

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه :	III-ID-1	بازنگری شماره :	۰
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (بازارهای محل)	شماره ثبت :	۴	تاریخ :	
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :		تصویب :	

(۰)

جمهوری اسلامی ایران

تعاونی برنامه ریزی و ناظرخانه راهبردی ریس چهارم

تعاونی ناظرخانه اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفرا

وزارت نیرو

با توجه به تیپ انتخابی کانال (2300-10) و طرح هیدرولیک آبشار مایل پارامترهای مورد نیاز طرح سازه‌ای آبشار به شرح زیر در نظر گرفته می‌شود:

$$\begin{aligned} d &= 1.11 \text{ m} \\ H1 &= 0.90 \text{ m} \\ H2 &= 1.80 \text{ m} \\ HL1 = HL2 &= 1.35 \text{ m} \\ Ka &= 0.33 \\ Ks &= 1000 \text{ Ton/m}^3 \\ \delta_{wet} &= 1.9 \text{ Ton/m}^3 \\ \delta_{con} &= 2.5 \text{ Ton/m}^3 \\ \delta_w &= 1 \text{ Ton/m}^3 \\ a &= 0.9 \text{ m} \\ \delta_{sur} &= 1.8 \text{ Ton/m}^3 \\ f_y &= 3000 \text{ kg/cm}^2 \\ f_s &= 1500 \text{ kg/cm}^2 \end{aligned}$$

$$de = t - 6 \Rightarrow de = 25 - 6 \Rightarrow de = 19 \text{ cm}$$

$$A_{sreq} = \frac{1.47 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow As = 5.90 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} be \cdot de \Rightarrow A_{smin} = \frac{14}{3000} \times 100 \times 19 \Rightarrow A_{smin} = 8.86 \text{ cm}^2$$

$$A_{smin} > A_{sreq} \Rightarrow As = 8.86 \text{ cm}^2/\text{m}$$

با تکرار بارگذاری در دو حالت و تحلیل سازه میزان میلگرددهای مورد نیاز تعیین و نحوه آرایش آنها با توجه به آنچه در جداول مندرج در نقشه های III-ID-5(1~10) ارائه شده برابر خواهد بود با:

III14015c/c - میلگرددهای خشن

III12020c/c - میلگرددهای حرارتی

نحوه آرایش میلگردها در ارتفاع (H1) برابر توضیح مندرج در بند ۵-۳-۵ برابر خواهد بود با:

III12020c/c - میلگرددهای خشن

III12020c/c - میلگرددهای حرارتی

طراحی سازه ای تبدیلای ورودی و خروجی

t=0.15 m - ضخامت تبدیلای برابر خواهد بود با:

آرایش میلگردهای برای تبدیل ورودی مانند آرایش توصیه شده برای دیوار با ارتفاع حداقل (HL1) برابر خواهد بود با:

III14015c/c - میلگرددهای خشن

III12020c/c - میلگرددهای حرارتی

آرایش میلگردهای برای تبدیل خروجی مانند آرایش توصیه شده برای دیوار با ارتفاع حداکثر (H2) برابر خواهد بود با:

III14020c/c - میلگرددهای خشنی در وجه خاک

- میلگرددهای خشن در وجه آب

III14020c/c - میلگرددهای حرارتی در دو وجه

مانگونه که در جداول مندرج در نقشه های III-ID-5(1~10) آرایش میلگردهای برای تیپهای مختلف آبشار مایل ارائه شده، آرایش پیشنهادی در وجه خاک برای این تیپ معادل **c/c** محاسبه شده است.

- میلگرد حرارتی:

با توجه به ضخامت، میلگردهای حرارتی بصورت دو لایه برای دو حالت بارگذاری طراحی خواهد شد.

A_{st}=0.002.be.t $\Rightarrow A_{st} = 0.002 \times 100 \times 25 \Rightarrow A_{st} = 5 \text{ cm}^2/\text{m}$

آرایش میلگردهای حرارتی با توجه به آنچه در جداول مندرج در نقشه های III-ID-5(1~10) ارائه شده در دو وجه سازه معادل **c/c** بروارد شده است.

- بارگذاری سازه در حالت پر از آب به شرح زیر انجام خواهد شد:

$$P_3 = \delta_w \cdot H2 \Rightarrow P_3 = 1 \times 1.8 \Rightarrow P_3 = 1.8 \text{ Ton/m}$$

پس از تحلیل سازه و ترسیم نمودار لنگر خشنی، میزان ماتریم لنگر مزبور برابر خواهد بود با:

$$M_{max} = 1.60 \text{ Ton.m}$$

میلگردهای خشنی مورد نیاز برای حالت سازه پر از آب برابر خواهد بود با:

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot de} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{1.6 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow A_{sreq} = 6.40 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$A_{sreq} < A_{smin} \Rightarrow As = 8.86 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش میلگردهای مطابق آنچه در جداول مندرج در نقشه های III-ID-5(1~10) اورده شده در وجه آب معادل **c/c** خواهد بود.

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot de}$$

توضیحات:

۰	بازنگری شماره:	III-ID-1	شماره نقشه:	سازه های هسان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ:	۵	شماره ثبت:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)
	تصویب:		مقیاس:	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

۴-۴- حل از طبق فرمولهای ارجاع شده

طراحی سازه ای برای حداکثر ارتفاع دیوار خوبیه (H2)

ضخامت کف و دیواره با استفاده از جدول مندرج در بند ۵-۳-۵ تعیین خواهد شد:

$$1.70 < H2 < 2.00 \Rightarrow t = 0.25 \text{ m}$$

با بارگذاری سازه در حالت خالی از آب بارگذاری زیر را تعیین می‌نماییم:

$$W = \delta_{con} \cdot H2 \cdot t \Rightarrow W = 2.5 \times 1.8 \times 0.25 \Rightarrow W = 1.125 \text{ Ton/m}$$

$$P_1 = K_a \cdot \delta_{wet} \cdot H2 \Rightarrow P_1 = 0.33 \times 1.9 \times 1.8 \Rightarrow P_1 = 1.14 \text{ Ton/m}$$

$$P_2 = K_a \cdot \delta_{sur} \cdot a \Rightarrow P_2 = 0.33 \times 1.8 \times 0.9 \Rightarrow P_2 = 0.53 \text{ Ton/m}$$

با تحلیل سازه توسط نرم افزار (SAP 2000) و ترسیم نمودار لنگر خشنی، میزان حداکثر لنگر خشنی برای خواهد بود با:

$$M_{max} = 1.47 \text{ Ton.m}$$

میلگردهای مورد نیاز با استفاده از روابط زیر برآورد می‌گردند:

- میلگرد خشنی

جهانی اسلامی ایران	تعاونی برنامه ریزی و ناظر راهبردی ریوس جمهور	وزارت نیرو	وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	دفتر ناظر راهبردی	دفتر ناظر راهبردی

۶- متراه و أحجام

طراحی سازه ای پاشنه های ورودی و خروجی

به منظور مهانگی در متراه و تبیین أحجام این سازه محاسبات مربوط به عملیات بتن مگر، بتن ریزی، قالب بندی و میلگرد به صورت نمونه در نقشه های شاره ۱(۲) ID-4 III-ID-2 آراهه شده است.

- ضخامت پاشنه ها مادل $t = 0.20\text{ m}$ در نظر گرفته خواهد شد.

- عمق پاشنه ها با استفاده از جدول مندرج در بند ۵-۳-۵ با توجه به $a = 1.11\text{ m}$ برابر خواهد بود با:

$$e = 0.75\text{ m}$$

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنه ها که همان میلگردهای حرارتی هستند $c/c 12025c$ در نظر گرفته شده و در صورت نیاز پک ردیف آنکه میشود.

طراحی سازه ای بلوکها

ابعاد بلوکهای سفتیر در حوضه ای محاسبات هیدرولیکی آشمار مایل تعیین شده است.

$$h_1 = 0.25\text{ m}$$

$$a = 0.20\text{ m}$$

- آرایش میلگردها در بلوکها حداقل ۲ ردیف میلگرد حرارتی (c/c 12020c) خواهد بود.

۷-۱-۲- حل از طبق جداول آراهه شده

مهانگونه که در بخش مبانی طراحی هیدرولیکی آشاره شد با داشتن مشخصه یا تipe کانال (۱۰-۲۳۰۰) و مراجمه به جداول مندرج در نقشه های (III-ID-2) آشمار تipe 28 I 2.00 D برای مثال فوق نوشته شده است.

- مشخصات سازه ای آشمار مایل تipe 28 I 2.00 D با استفاده از جداول مندرج در نقشه های (III-ID-5) به شرح زیر می باشد :

$t = 0.15\text{ m}$	
$t_1 = 0.25\text{ m}$	
$e = 0.75\text{ m}$	
PDS ①	$\tilde{\text{m}}12020c/c$
PDS ②	$\tilde{\text{m}}12020c/c$
PDS ③	$\tilde{\text{m}}12020c/c$
PDS ④	$\tilde{\text{m}}14020c/c$
PDS ⑤	$\tilde{\text{m}}14020c/c$

با توجه به آرایشی ارائه شده ، نحوه میلگردگذاری حوضه آرامش بصورت ۲ لایه خواهد بود و بهقی بصورت پک لایه خواهد بود.

توضیحات :

۰	بازنگری شاره :	III-ID-1	شاره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	۶	شاره نسبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آشمارهای مایل)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

۱) جمهوری اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع	معاونت نظارت راهبردی	وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبنا		

2

- (TYPE II) با توجه به مخصوصات هیدرولیکی و سازه ای کالآل از جاذب مترنگ در نهضه های شاره II-2C1-ID قابل استخراج است. مخصوصات هیدرولیکی و سازه ای کالآل مبتدا زیرگذار کالآل از جاده مناسب را از سمتینهای (TYPE OF DROPS) انتخاب کرد. نهضه آنها را از جاذب مترنگ شاره II-3D-CU-100 استخراج خواهد دد. نهضه آنها را از جاذب مترنگ شاره III-ID-3C1-ID استخراج خواهد دد. نهضه آنها را از جاذب مترنگ شاره III-CU-3C1-ID استخراج خواهد دد.

۰	بازنگری شماره:	III-ID-2	شماره نشہ: سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ:	۱	خششوم: سازه های انتقال جریان آب (آشاره های ملیل)
	تصویر:	مقابس:	عنوان نشہ: جداول انتقال آشاره های ملیل

५

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جسور

معاونت نظارت راهبردی
دفتر نظام فنی اجرایی

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS				
139	1100-2	D 2.00 I 11	D 2.50 I 11	D 3.00 I 11	D 3.50 I 11	D 4.00 I 11
140	1100-3	D 2.00 I 11	D 2.50 I 11	D 3.00 I 11	D 3.50 I 11	D 4.00 I 11
141	1100-4	D 2.00 I 11	D 2.50 I 11	D 3.00 I 11	D 3.50 I 11	D 4.00 I 11
142	1100-5	D 2.00 I 11	D 2.50 I 11	D 3.00 I 11	D 3.50 I 11	D 4.00 I 11
143	1100-6	D 2.00 I 11	D 2.50 I 11	D 3.00 I 11	D 3.50 I 11	D 4.00 I 11
144	1100-7	D 2.00 I 11	D 2.50 I 11	D 3.00 I 11	D 3.50 I 11	D 4.00 I 11
145	1200-1	D 2.00 I 12	D 2.50 I 12	D 3.00 I 12	D 3.50 I 12	D 4.00 I 12
146	1200-2	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 13	D 4.00 I 12
147	1200-3	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 13	D 4.00 I 12
148	1200-4	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 13	D 4.00 I 12
149	1200-5	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 13	D 4.00 I 12
150	1200-6	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 13	D 4.00 I 12
151	1200-7	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 13	D 4.00 I 12
152	1200-8	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 13	D 4.00 I 12
153	1200-9	D 2.00 I 12	D 2.50 I 12	D 3.00 I 12	D 3.50 I 12	D 4.00 I 13
154	1200-10	D 2.00 I 12	D 2.50 I 12	D 3.00 I 12	D 3.50 I 12	D 4.00 I 13
155	1300-1	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
156	1300-2	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
157	1300-3	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
158	1300-4	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
159	1300-5	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
160	1300-6	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
161	1300-7	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
162	1300-8	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
163	1300-9	D 2.00 I 11	D 2.50 I 13	D 3.00 I 13	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
164	1300-10	D 2.00 I 12	D 2.50 I 12	D 3.00 I 12	D 3.50 I 15	D 4.00 I 15
165	1300-11	D 2.00 I 12	D 2.50 I 12	D 3.00 I 12	D 3.50 I 15	D 4.00 I 15
166	1400-1	D 2.00 I 13	D 2.50 I 14	D 3.00 I 14	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
167	1400-2	D 2.00 I 13	D 2.50 I 14	D 3.00 I 15	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
168	1400-3	D 2.00 I 13	D 2.50 I 14	D 3.00 I 15	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
169	1400-4	D 2.00 I 13	D 2.50 I 14	D 3.00 I 15	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
170	1400-5	D 2.00 I 13	D 2.50 I 14	D 3.00 I 15	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
171	1400-6	D 2.00 I 13	D 2.50 I 14	D 3.00 I 15	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
172	1400-7	D 2.00 I 13	D 2.50 I 14	D 3.00 I 15	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
173	1400-8	D 2.00 I 13	D 2.50 I 14	D 3.00 I 15	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
174	1400-9	D 2.00 I 13	D 2.50 I 14	D 3.00 I 15	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
175	1400-10	D 2.00 I 13	D 2.50 I 14	D 3.00 I 15	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
176	1400-11	D 2.00 I 13	D 2.50 I 14	D 3.00 I 15	D 3.50 I 14	D 4.00 I 14
177	1400-12	D 2.00 I 14	D 2.50 I 15	D 3.00 I 14	D 3.50 I 15	D 4.00 I 15
178	1400-13	D 2.00 I 14	D 2.50 I 15	D 3.00 I 14	D 3.50 I 15	D 4.00 I 15
179	1400-14	D 2.00 I 14	D 2.50 I 15	D 3.00 I 14	D 3.50 I 15	D 4.00 I 15
180	1500-1	D 2.00 I 15	D 2.50 I 16	D 3.00 I 16	D 3.50 I 16	D 4.00 I 16
181	1500-2	D 2.00 I 15	D 2.50 I 17	D 3.00 I 17	D 3.50 I 17	D 4.00 I 17
182	1500-3	D 2.00 I 15	D 2.50 I 17	D 3.00 I 17	D 3.50 I 17	D 4.00 I 17
183	1500-4	D 2.00 I 15	D 2.50 I 17	D 3.00 I 17	D 3.50 I 17	D 4.00 I 17
184	1500-5	D 2.00 I 15	D 2.50 I 17	D 3.00 I 17	D 3.50 I 17	D 4.00 I 17

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS				
185	1500-6	D 2.00 I 15	D 2.50 I 17	D 3.00 I 17	D 3.50 I 17	D 4.00 I 17
186	1500-7	D 2.00 I 15	D 2.50 I 17	D 3.00 I 17	D 3.50 I 17	D 4.00 I 17
187	1500-8	D 2.00 I 15	D 2.50 I 17	D 3.00 I 17	D 3.50 I 17	D 4.00 I 17
188	1500-9	D 2.00 I 15	D 2.50 I 17	D 3.00 I 17	D 3.50 I 17	D 4.00 I 17
189	1500-10	D 2.00 I 15	D 2.50 I 17	D 3.00 I 17	D 3.50 I 17	D 4.00 I 17
190	1500-11	D 2.00 I 15	D 2.50 I 17	D 3.00 I 17	D 3.50 I 17	D 4.00 I 17
191	1500-12	D 2.00 I 15	D 2.50 I 17	D 3.00 I 17	D 3.50 I 17	D 4.00 I 17
192	1500-13	D 2.00 I 15	D 2.50 I 17	D 3.00 I 17	D 3.50 I 17	D 4.00 I 17
193	1500-14	D 2.00 I 16	D 2.50 I 16	D 3.00 I 16	D 3.50 I 16	D 4.00 I 16
194	1500-15	D 2.00 I 16	D 2.50 I 16	D 3.00 I 16	D 3.50 I 16	D 4.00 I 16
195	1500-16	D 2.00 I 17	D 2.50 I 16	D 3.00 I 16	D 3.50 I 18	D 4.00 I 18
196	1500-17	D 2.00 I 16	D 2.50 I 16	D 3.00 I 16	D 3.50 I 16	D 4.00 I 16
197	1600-1	D 2.00 I 15	D 2.50 I 18	D 3.00 I 16	D 3.50 I 19	D 4.00 I 17
198	1600-2	D 2.00 I 15	D 2.50 I 18	D 3.00 I 17	D 3.50 I 19	D 4.00 I 17
199	1600-3	D 2.00 I 15	D 2.50 I 18	D 3.00 I 17	D 3.50 I 19	D 4.00 I 17
200	1600-4	D 2.00 I 15	D 2.50 I 18	D 3.00 I 17	D 3.50 I 19	D 4.00 I 17
201	1600-5	D 2.00 I 15	D 2.50 I 18	D 3.00 I 17	D 3.50 I 19	D 4.00 I 17
202	1600-6	D 2.00 I 15	D 2.50 I 18	D 3.00 I 17	D 3.50 I 19	D 4.00 I 17
203	1600-7	D 2.00 I 15	D 2.50 I 18	D 3.00 I 17	D 3.50 I 19	D 4.00 I 17
204	1600-8	D 2.00 I 15	D 2.50 I 18	D 3.00 I 17	D 3.50 I 19	D 4.00 I 17
205	1600-9	D 2.00 I 15	D 2.50 I 18	D 3.00 I 17	D 3.50 I 19	D 4.00 I 17
206	1600-10	D 2.00 I 15	D 2.50 I 18	D 3.00 I 17	D 3.50 I 19	D 4.00 I 17
207	1600-11	D 2.00 I 15	D 2.50 I 18	D 3.00 I 17	D 3.50 I 19	D 4.00 I 17
208	1600-12	D 2.00 I 15	D 2.50 I 18	D 3.00 I 17	D 3.50 I 19	D 4.00 I 17
209	1600-13	D 2.00 I 16	D 2.50 I 19	D 3.00 I 16	D 3.50 I 20	D 4.00 I 16
210	1600-14	D 2.00 I 16	D 2.50 I 19	D 3.00 I 16	D 3.50 I 20	D 4.00 I 16
211	1600-15	D 2.00 I 17	D 2.50 I 19	D 3.00 I 16	D 3.50 I 21	D 4.00 I 18
212	1600-16	D 2.00 I 16	D 2.50 I 19	D 3.00 I 16	D 3.50 I 20	D 4.00 I 16
213	1600-17	D 2.00 I 16	D 2.50 I 19	D 3.00 I 16	D 3.50 I 20	D 4.00 I 16
214	1700-1	D 2.00 I 18	D 2.50 I 20	D 3.00 I 18	D 3.50 I 22	D 4.00 I 19
215	1700-2	D 2.00 I 18	D 2.50 I 20	D 3.00 I 18	D 3.50 I 22	D 4.00 I 19
216	1700-3	D 2.00 I 18	D 2.50 I 20	D 3.00 I 18	D 3.50 I 22	D 4.00 I 19
217	1700-4	D 2.00 I 18	D 2.50 I 20	D 3.00 I 18	D 3.50 I 22	D 4.00 I 19
218	1700-5	D 2.00 I 18	D 2.50 I 20	D 3.00 I 18	D 3.50 I 22	D 4.00 I 19
219	1700-6	D 2.00 I 18	D 2.50 I 20	D 3.00 I 18	D 3.50 I 22	D 4.00 I 19
220	1700-7	D 2.00 I 18	D 2.50 I 20	D 3.00 I 18	D 3.50 I 22	D 4.00 I 19
221	1700-8	D 2.00 I 18	D 2.50 I 20	D 3.00 I 18	D 3.50 I 22	D 4.00 I 19
222	1700-9	D 2.00 I 18	D 2.50 I 20	D 3.00 I 18	D 3.50 I 22	D 4.00 I 19
223	1700-10	D 2.00 I 18	D 2.50 I 20	D 3.00 I 18	D 3.50 I 22	D 4.00 I 19
224	1700-11	D 2.00 I 18	D 2.50 I 20	D 3.00 I 18	D 3.50 I 22	D 4.00 I 19
225	1700-12	D 2.00 I 18	D 2.50 I 20	D 3.00 I 18	D 3.50 I 22	D 4.00 I 19
226	1700-13	D 2.00 I 19	D 2.50 I 21	D 3.00 I 19	D 3.50 I 23	D 4.00 I 20
227	1700-14	D 2.00 I 19	D 2.50 I 21	D 3.00 I 19	D 3.50 I 23	D 4.00 I 20
228	1700-15	D 2.00 I 18	D 2.50 I 20	D 3.00 I 18	D 3.50 I 22	D 4.00 I 19
229	1700-16	D 2.00 I 19	D 2.50 I 21	D 3.00 I 19	D 3.50 I 23	D 4.00 I 21
230	1700-17	D 2.00 I 19	D 2.50 I 21	D 3.00 I 19	D 3.50 I 23	D 4.00 I 20

سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی	III-ID-2	شماره نقشه :	بازنگری شماره :
پیش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای ملی)	2	شماره نوبت :	تاریخ :
عنوان نقشه : جداول انتساب آبشارهای ملی	مقياس :	تصویرب :	:

وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آفما	معیارهای اسلامی ایران
معاونت نظارت و امدادی	دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آفما	وزارت نیرو	معاونت پژوهش و تحقیق

توضیحات :

-۱- با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کمال از جداول متدرج در نقشه های شماره ۱۲-۲G-۱D است.

-۲- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی و سازه ای کمال متوان زیرگذر کمال از جاده مناسب از سطوحهای انتساب را انتخاب کرد.

-۳- با مشخص شدن تپب آبشار انتسابی ، مشخصات آبشارها از جدول شماره ۱۰-III-ID-5G-1D استراحت خواهد شد .

-۴- مشخصات مرتبه ب کمال و آبشارها در جدول خام نقشه شماره ۱۱-III-ID-3G-1D درج خواهد شد .

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS					
		D 2.00 I 63	D 2.50 I 63	D 3.00 I 56	D 3.50 I 75	D 4.00 I 70	
691	3800-4	D 2.00 I 63	D 2.50 I 63	D 3.00 I 56	D 3.50 I 75	D 4.00 I 70	
692	3800-5	D 2.00 I 63	D 2.50 I 63	D 3.00 I 57	D 3.50 I 76	D 4.00 I 71	
693	3800-6	D 2.00 I 62	D 2.50 I 64	D 3.00 I 57	D 3.50 I 76	D 4.00 I 71	
694	3800-7	D 2.00 I 62	D 2.50 I 64	D 3.00 I 57	D 3.50 I 76	D 4.00 I 71	
695	3800-8	D 2.00 I 62	D 2.50 I 64	D 3.00 I 57	D 3.50 I 76	D 4.00 I 71	
696	3800-9	D 2.00 I 62	D 2.50 I 64	D 3.00 I 57	D 3.50 I 76	D 4.00 I 71	
697	3800-10	D 2.00 I 62	D 2.50 I 64	D 3.00 I 57	D 3.50 I 76	D 4.00 I 71	
698	3800-11	D 2.00 I 62	D 2.50 I 64	D 3.00 I 57	D 3.50 I 76	D 4.00 I 71	
699	3800-12	D 2.00 I 63	D 2.50 I 63	D 3.00 I 56	D 3.50 I 75	D 4.00 I 70	
700	3800-13	D 2.00 I 63	D 2.50 I 63	D 3.00 I 57	D 3.50 I 75	D 4.00 I 70	
701	3800-14	D 2.00 I 63	D 2.50 I 63	D 3.00 I 57	D 3.50 I 75	D 4.00 I 70	
702	3800-15	D 2.00 I 63	D 2.50 I 63	D 3.00 I 57	D 3.50 I 76	D 4.00 I 71	
703	3800-16	D 2.00 I 62	D 2.50 I 64	D 3.00 I 57	D 3.50 I 76	D 4.00 I 71	
704	3800-17	D 2.00 I 62	D 2.50 I 64	D 3.00 I 57	D 3.50 I 76	D 4.00 I 71	
705	3800-18	D 2.00 I 62	D 2.50 I 64	D 3.00 I 57	D 3.50 I 76	D 4.00 I 71	
706	3800-19	D 2.00 I 62	D 2.50 I 64	D 3.00 I 57	D 3.50 I 76	D 4.00 I 71	
707	3800-20	D 2.00 I 62	D 2.50 I 64	D 3.00 I 57	D 3.50 I 76	D 4.00 I 71	
708	3800-21	D 2.00 I 64	D 2.50 I 65	D 3.00 I 58	D 3.50 I 77	D 4.00 I 72	
709	3800-22	D 2.00 I 64	D 2.50 I 65	D 3.00 I 58	D 3.50 I 77	D 4.00 I 72	
710	3800-23	D 2.00 I 60	D 2.50 I 65	D 3.00 I 58	D 3.50 I 77	D 4.00 I 69	
711	3900-1	D 2.00 I 66	D 2.50 I 66	D 3.00 I 59	D 3.50 I 78	D 4.00 I 73	
712	3900-2	D 2.00 I 66	D 2.50 I 66	D 3.00 I 59	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
713	3900-3	D 2.00 I 67	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
714	3900-4	D 2.00 I 67	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
715	3900-5	D 2.00 I 67	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
716	3900-6	D 2.00 I 67	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
717	3900-7	D 2.00 I 65	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
718	3900-8	D 2.00 I 65	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
719	3900-9	D 2.00 I 65	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
720	3900-10	D 2.00 I 65	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
721	3900-11	D 2.00 I 65	D 2.50 I 66	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
722	3900-12	D 2.00 I 65	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
723	3900-13	D 2.00 I 65	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
724	3900-14	D 2.00 I 65	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
725	3900-15	D 2.00 I 65	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
726	3900-16	D 2.00 I 65	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
727	3900-17	D 2.00 I 65	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
728	3900-18	D 2.00 I 65	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
729	3900-19	D 2.00 I 65	D 2.50 I 67	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
730	3900-20	D 2.00 I 68	D 2.50 I 68	D 3.00 I 61	D 3.50 I 80	D 4.00 I 75	
731	3900-21	D 2.00 I 66	D 2.50 I 68	D 3.00 I 62	D 3.50 I 81	D 4.00 I 76	
732	3900-22	D 2.00 I 69	D 2.50 I 69	D 3.00 I 62	D 3.50 I 81	D 4.00 I 76	
733	3900-23	D 2.00 I 69	D 2.50 I 69	D 3.00 I 62	D 3.50 I 78	D 4.00 I 76	
734	4000-1	D 2.00 I 66	D 2.50 I 70	D 3.00 I 59	D 3.50 I 78	D 4.00 I 73	
735	4000-2	D 2.00 I 66	D 2.50 I 70	D 3.00 I 59	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	
736	4000-3	D 2.00 I 67	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74	

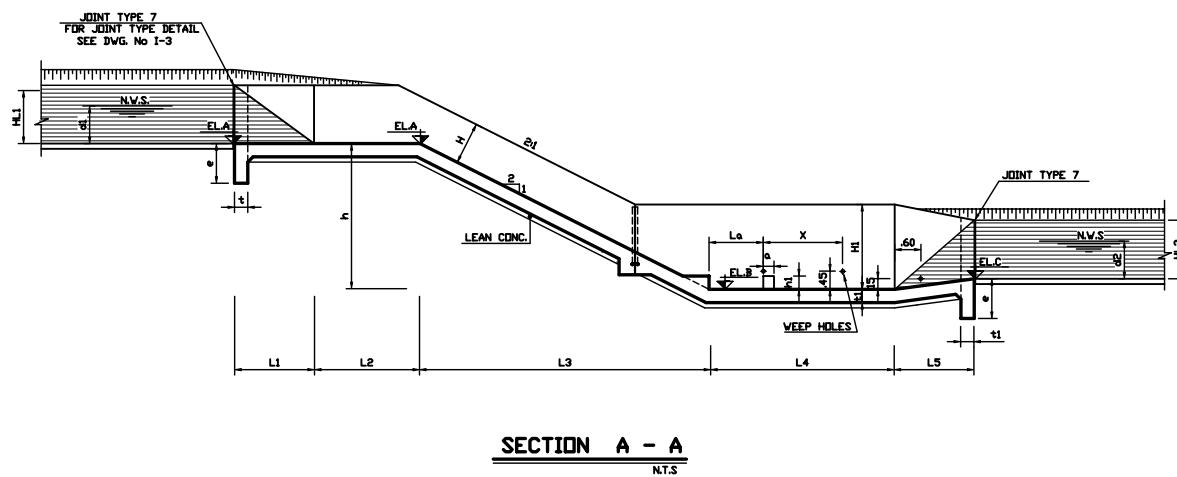
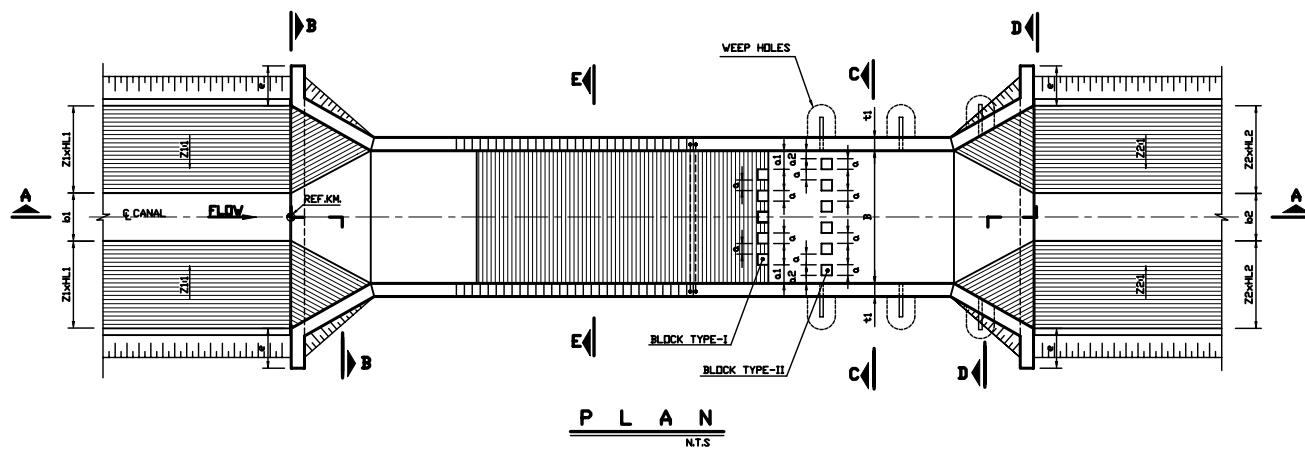
No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS				
		D 2.00 I 67	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
737	4000-4	D 2.00 I 67	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
738	4000-5	D 2.00 I 67	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
739	4000-6	D 2.00 I 67	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
740	4000-7	D 2.00 I 65	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
741	4000-8	D 2.00 I 65	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
742	4000-9	D 2.00 I 65	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
743	4000-10	D 2.00 I 65	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
744	4000-11	D 2.00 I 65	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
745	4000-12	D 2.00 I 65	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
746	4000-13	D 2.00 I 65	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
747	4000-14	D 2.00 I 65	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
748	4000-15	D 2.00 I 65	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
749	4000-16	D 2.00 I 65	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
750	4000-17	D 2.00 I 65	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
751	4000-18	D 2.00 I 65	D 2.50 I 71	D 3.00 I 60	D 3.50 I 79	D 4.00 I 74
752	4000-19	D 2.00 I 68	D 2.50 I 72	D 3.00 I 61	D 3.50 I 80	D 4.00 I 75
753	4000-20	D 2.00 I 68	D 2.50 I 72	D 3.00 I 62	D 3.50 I 81	D 4.00 I 75
754	4000-21	D 2.00 I 69	D 2.50 I 73	D 3.00 I 62	D 3.50 I 81	D 4.00 I 76
755	4000-22	D 2.00 I 69	D 2.50 I 73	D 3.00 I 62	D 3.50 I 78	D 4.00 I 76
756	4100-1	D 2.00 I 70	D 2.50 I 74	D 3.00 I 63	D 3.50 I 82	D 4.00 I 77
757	4100-2	D 2.00 I 70	D 2.50 I 74	D 3.00 I 63	D 3.50 I 82	D 4.00 I 77
758	4100-3	D 2.00 I 71	D 2.50 I 75	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
759	4100-4	D 2.00 I 71	D 2.50 I 75	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
760	4100-5	D 2.00 I 71	D 2.50 I 75	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
761	4100-6	D 2.00 I 71	D 2.50 I 75	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
762	4100-7	D 2.00 I 72	D 2.50 I 75	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
763	4100-8	D 2.00 I 72	D 2.50 I 75	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
764	4100-9	D 2.00 I 72	D 2.50 I 75	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
765	4100-10	D 2.00 I 72	D 2.50 I 74	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
766	4100-11	D 2.00 I 72	D 2.50 I 75	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
767	4100-12	D 2.00 I 72	D 2.50 I 75	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
768	4100-13	D 2.00 I 72	D 2.50 I 75	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
769	4100-14	D 2.00 I 72	D 2.50 I 75	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
770	4100-15	D 2.00 I 72	D 2.50 I 75	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
771	4100-16	D 2.00 I 72	D 2.50 I 75	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
772	4100-17	D 2.00 I 72	D 2.50 I 75	D 3.00 I 64	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
773	4100-18	D 2.00 I 73	D 2.50 I 76	D 3.00 I 65	D 3.50 I 84	D 4.00 I 79
774	4100-19	D 2.00 I 73	D 2.50 I 76	D 3.00 I 65	D 3.50 I 84	D 4.00 I 80
775	4100-20	D 2.00 I 74	D 2.50 I 77	D 3.00 I 66	D 3.50 I 85	D 4.00 I 80
776	4100-21	D 2.00 I 74	D 2.50 I 77	D 3.00 I 66	D 3.50 I 85	D 4.00 I 80
777	4200-1	D 2.00 I 70	D 2.50 I 78	D 3.00 I 67	D 3.50 I 82	D 4.00 I 77
778	4200-2	D 2.00 I 70	D 2.50 I 78	D 3.00 I 67	D 3.50 I 82	D 4.00 I 77
779	4200-3	D 2.00 I 70	D 2.50 I 78	D 3.00 I 67	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
780	4200-4	D 2.00 I 71	D 2.50 I 75	D 3.00 I 68	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
781	4200-5	D 2.00 I 72	D 2.50 I 75	D 3.00 I 68	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78
782	4200-6	D 2.00 I 72	D 2.50 I 75	D 3.00 I 68	D 3.50 I 83	D 4.00 I 78

2

- II-ID-51 مخصوص هیدرولیک و سازه ای کالال از جدول متدرج در نشانه های شماره II-ID-51 استخراج است .
 III-ID-30 مخصوص هیدرولیک و سازه ای کالال میندا زیرگار کالال از جاده مناسب و از سمت راستهای (TYPE OF DROPS) انتخاب کرد .
 III-ID-30 نسبت آبشارها از جدول نشانه شماره III-ID-30 استخراج خواهد شد .
 به کالال و آبشارها در جدول خام نشانه شماره III-ID-30 درج خواهد شد .

۰	بازنگری شماره :	III-ID-2	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زمکشی
	تاریخ :	۶	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبواهای ملی)
	تصویر :		مقاييس :	عنوان نقشه : حداول انتهاي آشناهای مللي

جمهوری اسلامی ایران
سازمان اسناد و کتابخانه ملی
وزارت امور اقتصادی و تجارت
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور



DATA TABLE

توضیحات:

0

۰ بازنگری شماره:

شبکه های آمیاری و زهکشی شماره نقشه : III-ID-3 بازنگری شماره : 0

1

10 of 10

Digitized by srujanika@gmail.com

1

Table 1. Summary of the main characteristics of the four groups of patients.

ੴ

جمهوری اسلامی ایران

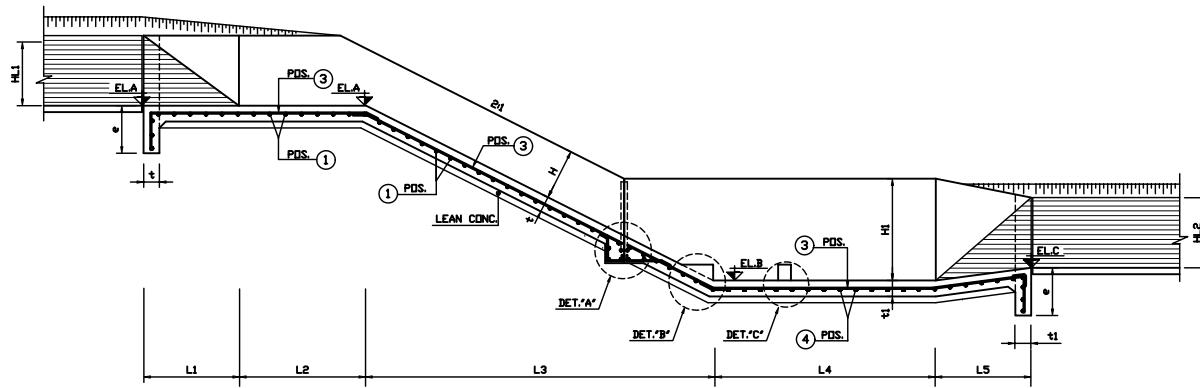
معاونت برنامه ریزی و نظارت و امدادی رئیس جمهور

Digitized by srujanika@gmail.com

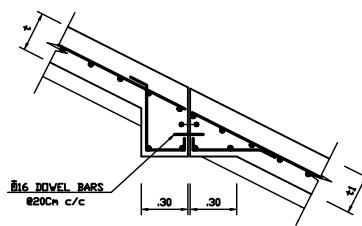
وزارت معاونت نهادت راهبردی
دفتر نظام فن اجراءات دفتر معاونت و معاشران فن آنست

میر سید احمد جوینی و میرزا علی بن ابی طالب

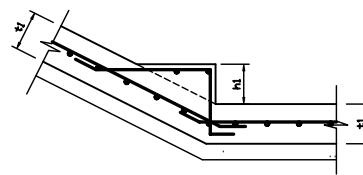
SINGLE LAYER REINFORCEMENT



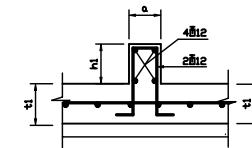
SECTION A - A
N.T.S.



DETAIL "A"
N.T.S.



DETAIL "B" (TYPE-I)
N.T.S.



DETAIL "C" (TYPE-II)
N.T.S.

توضیحات :

برای ملاحظه بلان و مقطع طولی و توضیعات به نشانه شماره III-ID-3 مراجعه شود .

0	بازنگری شماره :	III-ID-3	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	2	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (ابشارهای ملی)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : مقاطع و جزئیات

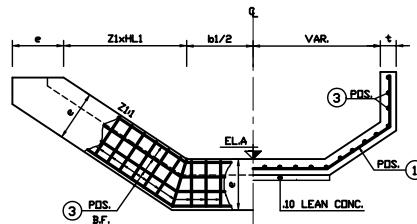
(۱)

جمهوری اسلامی ایران

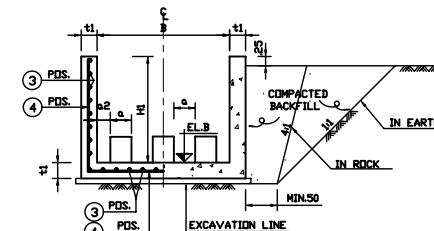
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

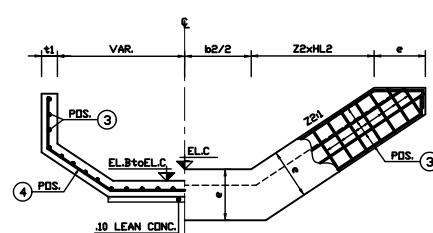
SINGLE LAYER REINFORCEMENT



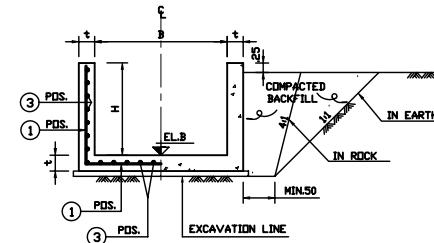
SECTION B - B
N.T.S



SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



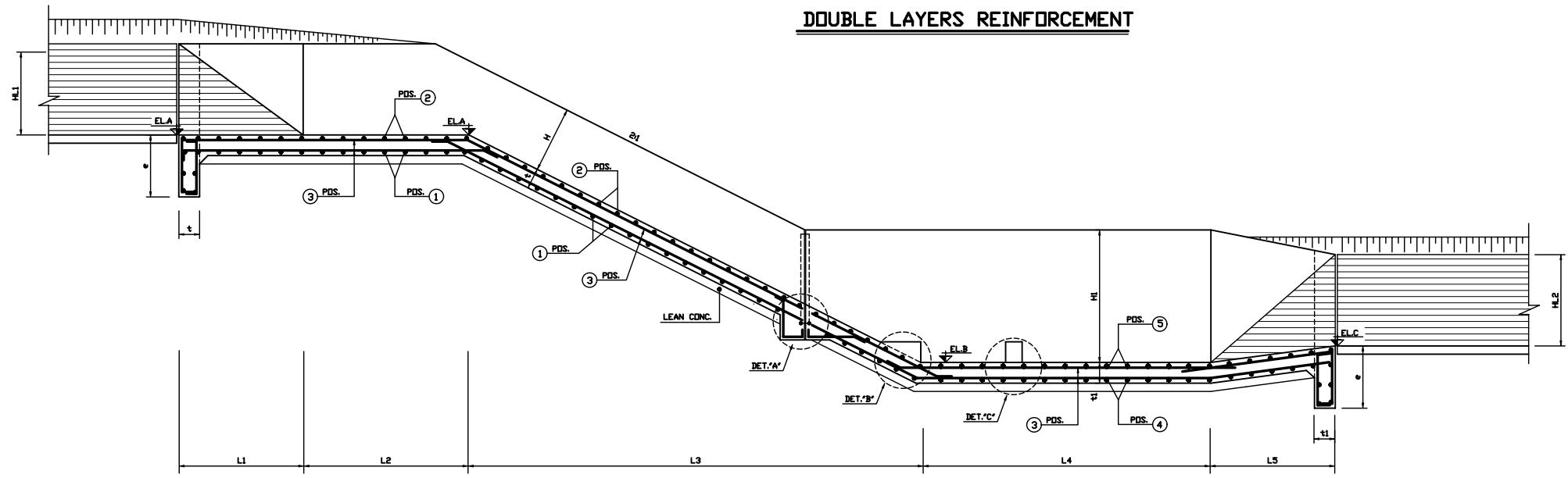
SECTION E - E
N.T.S

توضیحات :

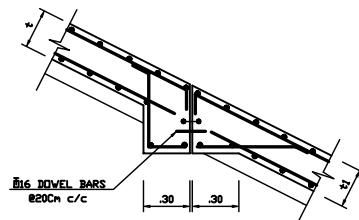
برای ملاحظه بلان و مقاطع طولی و توبیخات به نقشه شماره III-ID-3C18.2 مراجعه شود.

بازنگری شماره :	III-ID-3	شماره نقشه :	III-ID-3	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	3	شماره ثبت :		بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (ابشارهای ملی)
تصویر :		مقیاس :		عنوان نقشه : مقاطع

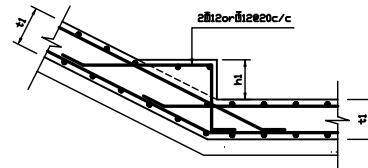
جمهوری اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور
وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجرایی دکتر مهندس و مهندسی آب و آبخیزداری



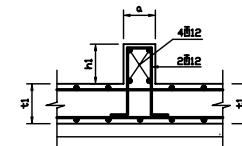
SECTION A - A
N.T.S



DETAIL 'A'
N.T.S



DETAIL 'B' (TYPE-I)
N.T.S



DETAIL 'C' (TYPE-II)
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه بلان و مقطع طولی و توضیعات به نشانه شاره III-ID-3 مراجعه شود.

بازنگری شاره :	III-ID-3	شاره نقشه :	0	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
----------------	----------	-------------	---	---------------------------------------

تاریخ :	4	شاره ثبت :		بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (ابشارهای ملی)
---------	---	------------	--	--

تصویب :		مقیاس :		عنوان نقشه : مقاطع و جزئیات
---------	--	---------	--	-----------------------------

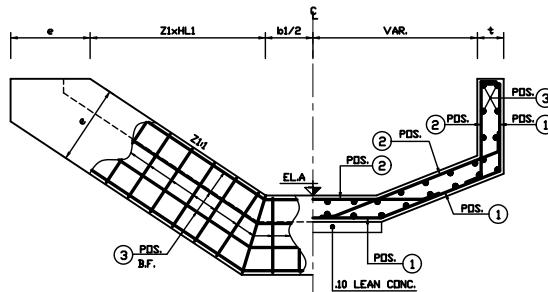


جمهوری اسلامی ایران

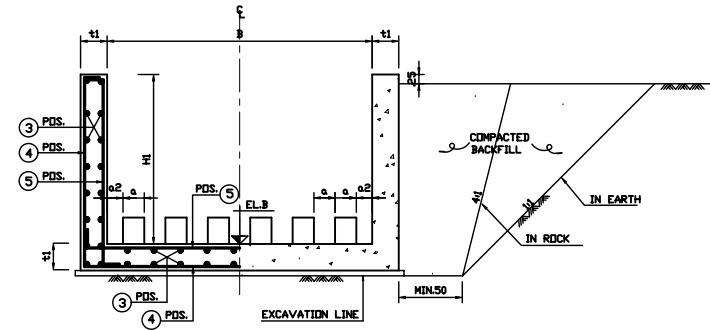
معاونت پژوهشی و نظری و امور دادگستری ریوس جمهوری

وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی دکتر مهندس و مهندسی های فنی آب و آبفا

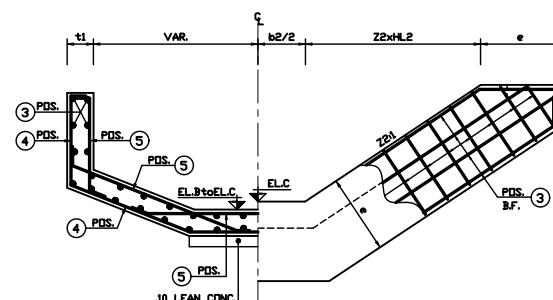
DOUBLE LAYERS REINFORCEMENT



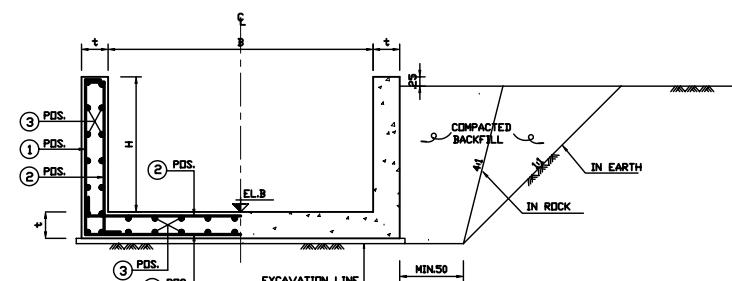
SECTION B - B
N.T.S



SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



SECTION E - E
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیعات به نشانه شماره III-ID-3(184) مراجعه شود .

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
بازنگری شماره : 0 شماره نقشه : III-ID-3

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (ابشارهای ملی)

عنوان نقشه : مقاطع تصویبی : مقیاس :



جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت و اموری دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

حجم عملیات بتن مگر (m^3)

عملیات	عرض (m)	ارتفاع (m)	مجموع واحد نخاعت (m^3)	نخاعت مکعبه (m^3)	مجموع مکعبه (m^3)	دکل اجزاء سازه
$\frac{(b_1+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(1.20+0.20)+(2.5+0.20)}{2} \times 2.5 = 5.13$	0.10	0.51	2	1.02		
$(B+2t)L_2$ $(2.5+2 \times 0.2) \times 2 = 5.80$	0.10	0.58	1	0.58		
$L'_3 = (\sqrt{5}/2) \times L_3$ $L'_3 = (\sqrt{5}/2) \times 4.70$ $(B+2t)L'_3$ $(2.5+2 \times 0.2) \times 5.26 = 15.25$	0.10	1.53	1	1.53		
$(B+2t)L_4$ $(2.5+2 \times 0.2) \times 3.3 = 9.57$	0.10	0.96	1	0.96		
4.09 m³ = جمع کل						

حجم عملیات قالب بندی (m^2)

عملیات	عرض (m ²)	ارتفاع (m ²)	مجموع مکعبه (m ²)	دکل اجزاء سازه
$\frac{HL_1 \times G}{2}$ $\frac{1.35 \times 2.85}{2} = 1.924$	1.92	4	7.68	
$\frac{H_2 \times G}{2}$ $\frac{1.80 \times 2.85}{2} = 2.57$	2.57	4	10.28	
$\frac{[e+y] \times 2 + b_1}{2} + \frac{[K+L] \times 2 + M}{2} \times e$ $\frac{[0.75+2.43] \times 2 + 1.2}{2} +$ $\frac{[0.40+3.06] \times 2 + 1.65}{2} \times 0.75 = 6.05$	6.05	4	24.20	
$(HL_1 \times L_2)$ $1.35 \times 2 = 2.70$ $w = \sqrt{5} \times h$ $w = \sqrt{5} \times 2 = 4.5$ $w \times H_1$ $4.5 \times 0.9 = 4.05$ $p = (\sqrt{5}/2) \times H_1$ $p = (\sqrt{5}/2) \times 0.9 = 1.01$ $((p+H_2)/2) \times (L_3 - 2 \times h)$ $((1.01+1.8)/2) \times (4.7 - 2 \times 2.0) = 0.98$ $(L_4 \times H_2)$ $3.3 \times 1.8 = 5.94$	2.70	4	10.80	
0.98	4	3.92		
5.94	4	23.76		
$(L_1 + L_2 + L'_3 + L_4 + L_5) \times t$ $(2.5+2.0+5.26+3.3+2.5) \times 0.2 = 3.11$	3.11	2	6.22	
$4 \times a \times h$ $4 \times 0.2 \times 0.25 = 0.20$	0.20	6	1.20	
104.26 m² = جمع کل				

حجم عملیات بتن ریزی (m^3)

عملیات	عرض (m)	ارتفاع (m ³)	مجموع مکعبه (m ³)	دکل اجزاء سازه
$\frac{b_1 + B}{2} \times L_1$ $\frac{(1.2 + 2.5)}{2} \times 2.5 = 4.63$	0.20	0.93	2	
$\frac{y \times L_1}{2}$ $y = \sqrt{(H_1)^2 + (Z \times H_1)^2}$ $y = \sqrt{1.35^2 + 1.5 \times 1.35^2} = 2.43$ $2.43 \times 2.5 \times \frac{1}{2} = 3.04$	0.20	0.61	4	
$G = \sqrt{(b_1 + 2Z \times H_1 - B)^2 / Z^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(1.2 + 2 \times 1.5 \times 1.35 - 2.5)^2 / 4 + 2.5^2}$ $G = 2.85$	0.20	0.38	2	
$\frac{H_1 \times G}{2}$ $\frac{1.35 \times 2.85}{2} = 1.92$	0.20	0.51	2	
$\frac{[e+y] \times 2 + b_1}{2} + \frac{[K+L] \times 2 + M}{2} \times e$ $\frac{[0.75+2.43] \times 2 + 1.2}{2} +$ $\frac{[0.40+3.06] \times 2 + 1.65}{2} \times 0.75 = 6.05$	0.20	1.21	2	
$(HL_1 \times L_2)$ $1.35 \times 2 = 2.70$ $w = \sqrt{5} \times h$ $w = \sqrt{5} \times 2 = 4.5$ $w \times H_1$ $4.5 \times 0.9 = 4.05$ $p = (\sqrt{5}/2) \times H_1$ $p = (\sqrt{5}/2) \times 0.9 = 1.01$ $((p+H_2)/2) \times (L_3 - 2 \times h)$ $((1.01+1.8)/2) \times (4.7 - 2 \times 2.0) = 0.98$ $(L_4 \times H_2)$ $3.3 \times 1.8 = 5.94$	0.20	0.54	2	
0.98	2	3.92		
5.94	2	23.76		
$(L_1 + L_2 + L'_3 + L_4 + L_5) \times t$ $(2.5+2.0+5.26+3.3+2.5) \times 0.2 = 3.11$	0.20	0.81	2	
0.98	2	3.92		
5.94	2	23.76		
$4 \times a \times h$ $4 \times 0.2 \times 0.25 = 0.20$	0.20	6.12	1	
$a \times a$ $0.2 \times 0.2 = 0.04$	0.25	0.01	6	
20.16 m³ = جمع کل				

توضیحات :

0	بازنگری شماره :	III-ID-4	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	1	شماره نسبت :	بخش سوم: سازه های انتقال چرخان آب (ابشارهای ملی)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : نمونهبرآوردها حجم و مقادیر

جهودی اسلامی ایران	تعاونیه برگزاری و نظارت راهبردی دیسچمود
دفتر نظام فنی اجراءی	وزارت نیرو

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (m)	مجموع (kg)	مسم میلگرد
$L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ - ورودی - $L_{e1} = \square + t + y + \frac{(b+t)}{2} + \frac{t}{2} + q$ $L_{e1} = 0.1 + 0.20 + 2.43 + \frac{(1.20+0.20)}{2} + 0.3 = 3.73$ $L_{e2} = \square + (HL_1 + \frac{t}{2}) + \frac{(B+t)}{2} + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.35 + \frac{0.20}{2}) + (\frac{2.5+0.20}{2}) + 0.3 = 3.20$ $L_{var} = \frac{3.73 + 3.20}{2} = 3.47$	1	12	VAR.	2x10	0.888	69.40	61.63	
$L_{e1} = \frac{b}{2} + \frac{t}{2} + q + \square + t + y$ $L_{e1} = (\frac{1.2}{2} + \frac{0.20}{2} + 0.3) + 0.1 + 0.20 + 2.43 = 3.73$ $L_{e2} = \square + (H_2 + \frac{t}{2}) + \frac{(B+t)}{2} + q$ $L_{e2} = 0.1 + (1.8 + \frac{0.20}{2}) + (\frac{2.5+0.20}{2} + 0.3) = 3.65$ $L_{var} = \frac{3.73 + 3.65}{2} = 3.69$	4	16	VAR.	2x13	1.58	95.94	151.59	
$L_{e1} = \square + \frac{t}{2} + HL_1 + \square$ $L_{e1} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.35 + 0.1 = 1.65$ $L_{e2} = \square + \frac{t}{2} + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 0.1 = 0.30$ $L_{var} = \frac{1.65 + 0.30}{2} = 0.98$	2	12	VAR.	2x10	0.888	19.60	17.40	
$L_{e1} = \square + \frac{t}{2} + \square$ $L_{e1} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 0.1 = 0.30$ $L_{e2} = \square + \frac{t}{2} + H_2 + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.8 + 0.1 = 2.10$ $L_{var} = \frac{2.10 + 0.30}{2} = 1.20$	5	16	VAR.	2x13	1.58	31.20	49.30	

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (m)	مجموع (kg)	مسم میلگرد
$L_{e2} = \frac{t}{2} + y + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 2.43 + \frac{0.20}{2} = 2.63$ $L_{var} = \frac{2.63}{2} = 1.32$ - ورودی - - خروجی -	2	12	VAR.	2x10	0.888	26.40	23.44	
$L_{e1} = \frac{t}{2} + b_1 + \frac{t}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 1.20 + \frac{0.20}{2} = 1.4$ $L_{e2} = \frac{t}{2} + B + \frac{t}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 2.50 + \frac{0.20}{2} = 2.70$ $L_{var} = \frac{1.4 + 2.70}{2} = 2.05$ - ورودی - - خروجی -	2	16	VAR.	10	0.888	20.50	18.20	
دروهدوج $L_{e1} = (\square + e + y) \times 2 + b_1$ $L_{e1} = (0.1 + 0.75 + 2.43) \times 2 + 1.20 = 7.76$ $L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$ $L_{e2} = (0.1 + 0.4 + 3.06) \times 2 + 1.65 = 8.77$ $L_{var} = \frac{8.77 + 7.76}{2} = 8.27$	3	12	VAR.	2x2x4	0.888	132.32	117.50	
$\square \times 2 + e$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	3	12	0.95	2x2x3	0.888	121.60	107.98	
$2 \times 0 + \frac{t}{2} + L_2 + L_3 + L_4$ $2 \times 0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.0 + 5.26 + 3.30 = 10.86$	3	12	10.86	2x10	0.888	217.20	192.87	
۱ میلگرد خارجی ۲ میلگرد داخلي ۳ میلگرد خارجی ۴ میلگرد داخلي	1	12	5.80	8	0.888	46.40	41.20	
۱ میلگرد خارجی ۲ میلگرد داخلي ۳ میلگرد خارجی ۴ میلگرد داخلي	1	12	5.10	16	0.888	81.60	72.46	
۱ میلگرد خارجی ۲ میلگرد داخلي ۳ میلگرد خارجی ۴ میلگرد داخلي	4	16	6.70	17	1.58	113.9	179.96	
$L_{var} = \frac{(2+4)}{2} = 3$ $L_{var} = \frac{5.10 + 6.70}{2} = 5.90$	4	16	5.90	3	1.58	17.7	27.97	

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (m)	مجموع (kg)	مسم میلگرد
۱ میلگرد داخلي $2 \times 0 + HL_1 + \frac{t}{2}$ $2 \times 0.1 + 1.35 + 0.2 / 2 = 1.65$	2	12	1.65	2x8	0.888	26.40	23.44	
۲ میلگرد داخلي $2 \times 0 + t + B$ $2 \times 0.1 + 0.2 + 2.5 = 2.90$	2	12	2.90	8	0.888	23.20	20.60	
۳ میلگرد داخلي $2 \times 0 + p + \frac{t}{2}$ $2 \times 0.1 + 1.0 + 0.1 = 1.30$ $2 \times 0 + t + B$ $2 \times 0.1 + 0.2 + 2.5 = 2.90$	2	12	2.90	16	0.888	46.40	41.20	
۴ میلگرد داخلي $2 \times 0 + H_2 + \frac{t}{2}$ $2 \times 0.1 + 1.8 + 0.1 = 2.10$ $2 \times 0 + t + B$ $2 \times 0.1 + 0.2 + 2.5 = 2.90$	5	16	2.10	2x17	1.58	71.40	112.81	
۵ میلگرد داخلي $2 \times 0 + t + B$ $2 \times 0.1 + 2.5 = 2.90$	5	16	2.90	17	1.58	49.30	77.89	
۱ میلگرد داخلي $L_{var} = \frac{(2+4)}{2}$ $L_{var} = \frac{1.30 + 2.90}{2} = 2.10$ ۲ میلگرد داخلي $L_{var} = \frac{1.30 + 2.90}{2} = 2.10$ $2 \times 0 + t + B$ $2 \times 0.1 + 0.2 + 2.5 = 2.90$	5	16	1.70	2x3	1.58	12.60	19.91	
۱ میلگرد داخلي $2 \times 0 + L_2$ $2 \times 0.1 + 2.0 = 2.2$	3	12	2.20	2x2x6	0.888	52.8	46.89	
۲ میلگرد داخلي $2 \times 0 + w$ $2 \times 0.1 + 4.5 = 4.7$	3	12	4.70	2x2x4	0.888	75.20	66.78	
۴ میلگرد داخلي $2 \times 0 + L_4$ $2 \times 0.1 + 3.3 = 3.5$	3	12	3.50	2x2x8	0.888	112.00	99.46	
۳ میلگرد داخلي $2 \times 0 + L_3 - 2h$ $2 \times 0.1 + 4.7 - 4 = 0.9$	3	12	0.90	2x2x8	0.888	28.80	25.57	
۱ کف بدل $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.5 + 0.1 = 2.80$ ۲ کف بدل $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.15$ ۳ کف بدل $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.15$ ۴ کف بدل $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.15$	3	12	2.80	2x2x8	0.888	89.60	79.56	
۱ دوار ورودی تبلیغ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.15$ ۲ دوار غربی تبلیغ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.15$	3	12	3.15	2x2x3	0.888	37.80	33.57	
۱ دوار غربی تبلیغ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.15$ ۲ دوار غربی تبلیغ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.15$	3	12	3.15	2x4x5	0.888	126.00	111.89	
$a + q_1 + t + \frac{t}{2} \times 2$ $0.2 + 0.25 + 0.20 + \frac{0.20}{2} \times 2 = 1.30$	-	12	1.30	2x6	0.888	15.60	13.85	
$a = 0.20$	-	12	0.20	4x6	0.888	4.80	4.26	

جمع کل 2030.92 Kg

توضیحات:
 ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تعیین طول ریلهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد ازام است.
 ۲- برای ملاحظه محل و تبیین طول میلگرد های محاسبه شده در جدول به نشانه های شاره III-ID-3(۱-۵) مراجعه شود.
 ۳- در سوتون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال ۲x2x4) بقرار زیر میباشد.
 ۴- تعداد شماره ۲- میلگرد خارجی در دو وجه
 ۵- تعداد میلگرد در سیر

۰ بازنگری شماره :	III-ID-4	شماره نقشه :	سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	2	شاره شیت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آشپرهاي ميل)
تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: نوئور آور آدمام و مقابله

۰ بازنگری شماره :	III-ID-4	شماره نقشه :	سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	2	شاره شیت :	معاونت پژوهه های اسلامی ایران معاونت نظارت و امدادی دامبردی ریس جمیود
تصویب :		عنوان نقشه:	دفتر نظام فنی آجری دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبها

DATA TABLE

توضیحات: ۱- در ستون **TYPE OF DROP** مشخصه ۱۲ (D 2.00 I) معرف نوع آبشار میباشد:

- D - معرف آبشار
- 2.00- ارتفاع آبشار (m)
- I - مشخصه آبشار مابل
- 12 - آخرين عدد سمت است شماره قتب

۰	بازنگری شاره:	III-ID-5	شاره نقشه:	سازه های همان شیکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ:	۱	شاره شیت:	خششوم: سازه های انتقال چربان آب (آبشارهای ملول)
	تصویب:		مقیاس:	مختصات سازه های آبیاری و زهکشی (مرتبه ۷۰۰ متری)

جمهوری اسلامی ایران
سازمان نظارت راهبردی
دفاتر نظامی ایران

DATA TABLE

وظیحات : ۱- در سوتون **TYPE OF DROP** مشخصه ۱۲ معرف نوع آثار میباشد:

- D - معرف آثار
- ۲.۰۰- ارتفاع آثار (۲)
- I - مشخصه آثار مایل
- ۱۲ - آگرین عددی راست شماره نیز

۰	بازنگری شماره :	III-ID-5	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زمکشی
	تاریخ :	۲	شماره ثبت :	خششوم: سازه های انتقال جریان آب (آثارهای ملی)
	تصویر :		مقیاس :	مختصات سازه های آبیاری و زمکشی (مرتبه ۷۰۰)

جمهوری اسلامی ایران
معاونت پژوهشی و نظارت راهبردی ریس جمهور
معارف نثارت راهبردی
دفتر نظام فیض امیری
دفتر ملکهاد، همایه‌گاه، قطب آب و آباد

DATA TABLE

توضیحات: ۱- در ستون **TYPE OF DROP** مشخصه ۱۲ D ۲.۵۰ I معرف نوع آبشار میباشد:

- D - معرف آبشار
- ۲.۵۰- ارتفاع آبشار (m)
- I - مشخصه آبشار مابل
- ۱۲ - آخرين عدد سمت امت شماره ثبت

۰	بازنگری شماره :	III-ID-5	شماره نقشه :	سازه های همان شیکه های آبیاری و زمکشی
	تاریخ :	۳	شماره شیت :	خششوم: سازه های انتقال جریان آب (آبهای ملول)
	تصویب :		مقابس :	مشخصات سازه های آبهای آبار ملول (۷۰ متری)

ساخت نظارت راهبردی
دفاتر نظام فن اخبار
دفاتر مهندسی و مهندسان فن آموزان

DATA TABLE

وضیحات : ۱- در سوتون **(TYPE OF DROP)** مشخصه ۱۲ I ۲.۵۰ D معرف نوع آثار میباشد:

- D معرف آثار
- ۲.۵۰ ارتفاع آثار (H)
- I مشخصه آثار مایل
- ۱۲ آگزین عددیت راست شماره نیم

۰	بازنگری شماره:	III-ID-5	شماره نقشه:	سازه های همان شبکه های آبیاری و زمکشی
	تاریخ:	۴	شماره ثبت:	خششوم: سازه های انتقال چاهان آب (آثارهای ملی)
	تصویر:	مقیاس:	متنوان نقشه:	مشخصات سازه های آبیاری آثارهای ملی (۷۰۰ متری)

ساخت نظارت راهبردی
دست نظام فن، اعماق
دلت مدنیت، همایه، قوه، آب و آتش
هزاره ترور

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS											BLOCK TYPE					REINFORCEMENTS							
		B	L1	L2	L3	L4	L5	La	H1	H2	h1	e	t	t1	NL-I	NL-II	a	a1	a2	PDS. ①	PDS. ②	PDS. ③	PDS. ④	PDS. ⑤	LAYER
1	D 3.00 I 1	1.00	1.50	0.50	6.50	1.50	1.50	0.50	0.50	0.70	0.20	0.60	0.15	0.15	1	2	0.20	0.400	0.200	پی1220c/c	--	پی1220c/c	پی1220c/c	--	SINGLE
2	D 3.00 I 2	1.00	1.50	1.00	6.60	1.90	1.50	0.50	0.50	1.00	0.20	0.60	0.15	0.15	1	2	0.20	0.400	0.200	پی1220c/c	--	پی1220c/c	پی1220c/c	--	SINGLE
3	D 3.00 I 3	1.00	1.50	1.00	6.80	2.20	1.50	0.60	0.50	1.10	0.20	0.60	0.15	0.15	1	2	0.20	0.400	0.200	پی1220c/c	--	پی1220c/c	پی1215c/c	--	SINGLE
4	D 3.00 I 4	1.25	1.50	1.00	6.70	2.30	1.50	0.60	0.50	1.10	0.20	0.60	0.15	0.15	2	3	0.20	0.325	0.125	پی1220c/c	--	پی1220c/c	پی1215c/c	--	SINGLE
5	D 3.00 I 5	1.50	1.50	1.00	6.60	2.40	1.50	0.60	0.50	1.20	0.20	0.60	0.15	0.15	3	4	0.20	0.250	0.050	پی1220c/c	--	پی1220c/c	پی1215c/c	--	SINGLE
6	D 3.00 I 6	1.50	1.50	1.00	6.70	2.30	1.50	0.60	0.50	1.20	0.20	0.60	0.15	0.15	3	4	0.20	0.250	0.050	پی1220c/c	--	پی1220c/c	پی1215c/c	--	SINGLE
7	D 3.00 I 7	1.50	1.50	1.50	6.80	2.70	1.50	0.70	0.60	1.30	0.20	0.60	0.15	0.15	3	4	0.20	0.250	0.050	پی1220c/c	--	پی1220c/c	پی14015c/c	--	SINGLE
8	D 3.00 I 8	1.50	1.50	1.50	6.80	2.70	1.50	0.80	0.60	1.40	0.20	0.60	0.15	0.15	3	4	0.20	0.250	0.050	پی1220c/c	--	پی1220c/c	پی14015c/c	--	SINGLE
9	D 3.00 I 9	1.75	1.50	1.50	6.80	2.70	1.50	0.70	0.60	1.30	0.20	0.60	0.15	0.15	3	4	0.20	0.375	0.175	پی1220c/c	--	پی1220c/c	پی14015c/c	--	SINGLE
10	D 3.00 I 10	1.75	1.50	1.50	6.70	2.80	1.50	0.80	0.60	1.50	0.20	0.60	0.15	0.20	3	4	0.20	0.375	0.175	پی16015c/c	--	پی1420c/c	پی16015c/c	--	SINGLE
11	D 3.00 I 11	2.00	1.50	1.50	6.70	2.80	1.50	0.80	0.60	1.50	0.20	0.60	0.15	0.20	4	5	0.20	0.300	0.100	پی16015c/c	--	پی1420c/c	پی16015c/c	--	SINGLE
12	D 3.00 I 12	2.00	2.00	1.50	6.50	3.00	2.00	0.80	0.70	1.60	0.20	0.60	0.15	0.20	4	5	0.20	0.300	0.100	پی16015c/c	--	پی1420c/c	پی16015c/c	--	SINGLE
13	D 3.00 I 13	2.00	1.50	1.50	6.80	3.20	1.50	0.80	0.70	1.60	0.20	0.60	0.15	0.20	4	5	0.20	0.300	0.100	پی16015c/c	--	پی1420c/c	پی16015c/c	--	SINGLE
14	D 3.00 I 14	2.00	2.00	1.50	6.60	2.90	2.00	0.90	0.70	1.60	0.20	0.60	0.15	0.20	4	5	0.20	0.300	0.100	پی16015c/c	--	پی1420c/c	پی16015c/c	--	SINGLE
15	D 3.00 I 15	2.00	1.50	1.50	7.00	3.00	1.50	0.90	0.70	1.60	0.20	0.60	0.15	0.20	4	5	0.20	0.300	0.100	پی16015c/c	--	پی1420c/c	پی16015c/c	--	SINGLE
16	D 3.00 I 16	2.00	2.00	2.00	6.70	3.30	2.00	0.90	0.80	1.70	0.20	0.75	0.15	0.25	4	5	0.20	0.300	0.100	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	DOUBLE & SINGLE	
17	D 3.00 I 17	2.00	1.50	2.00	7.10	3.40	1.50	0.90	0.80	1.70	0.20	0.60	0.15	0.25	4	5	0.20	0.300	0.100	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	DOUBLE & SINGLE	
18	D 3.00 I 18	2.25	1.50	2.00	6.90	3.10	1.50	0.90	0.80	1.70	0.20	0.60	0.15	0.25	4	5	0.20	0.425	0.225	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	DOUBLE & SINGLE	
19	D 3.00 I 19	2.25	2.00	2.00	6.70	3.30	2.00	0.90	0.80	1.70	0.20	0.75	0.15	0.25	4	5	0.20	0.425	0.225	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	DOUBLE & SINGLE	
20	D 3.00 I 20	2.25	1.50	2.00	6.90	3.60	1.50	0.90	0.80	1.70	0.20	0.60	0.15	0.25	4	5	0.20	0.425	0.225	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	DOUBLE & SINGLE	
21	D 3.00 I 21	2.25	1.50	2.00	6.90	3.60	1.50	0.90	0.80	1.70	0.25	0.60	0.15	0.25	4	5	0.20	0.425	0.225	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	DOUBLE & SINGLE	
22	D 3.00 I 22	2.25	2.00	2.00	6.70	3.30	2.00	0.90	0.80	1.70	0.25	0.75	0.15	0.25	4	5	0.20	0.425	0.225	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	DOUBLE & SINGLE	
23	D 3.00 I 23	2.25	1.50	2.00	7.10	3.40	1.50	1.00	0.90	1.80	0.25	0.60	0.15	0.25	4	5	0.20	0.425	0.225	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	DOUBLE & SINGLE	
24	D 3.00 I 24	2.25	2.00	2.00	7.10	3.40	2.00	1.00	0.90	1.80	0.25	0.75	0.15	0.25	4	5	0.20	0.425	0.225	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	DOUBLE & SINGLE	
25	D 3.00 I 25	2.50	1.50	2.00	6.90	3.60	1.50	1.00	0.90	1.80	0.25	0.60	0.15	0.25	5	6	0.20	0.350	0.150	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	DOUBLE & SINGLE	
26	D 3.00 I 26	2.50	2.00	2.00	6.90	3.60	2.00	1.00	0.90	1.80	0.25	0.75	0.15	0.25	5	6	0.20	0.350	0.150	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	پی1420c/c	DOUBLE & SINGLE	
27	D 3.00 I 27	2.50	1.50	2.00	7.00	4.00	1.50	1.00	0.90	1.90	0.25	0.60	0.15	0.25	5	6	0.20	0.350	0.150	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
28	D 3.00 I 28	2.50	2.50	2.00	6.60	3.40	2.50	1.00	0.90	1.90	0.25	0.75	0.15	0.25	5	6	0.20	0.350	0.150	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
29	D 3.00 I 29	2.50	2.00	2.00	6.80	3.70	2.00	1.00	0.90	1.90	0.25	0.75	0.15	0.25	5	6	0.20	0.350	0.150	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
30	D 3.00 I 30	2.50	1.50	2.00	7.10	3.90	1.50	1.10	1.00	1.90	0.25	0.75	0.15	0.25	5	6	0.20	0.350	0.150	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
31	D 3.00 I 31	2.50	2.00	2.00	6.90	4.10	2.00	1.10	1.00	1.90	0.25	0.75	0.15	0.25	5	6	0.20	0.350	0.150	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
32	D 3.00 I 32	2.50	3.00	2.00	6.60	3.90	3.00	1.10	1.00	1.90	0.25	0.75	0.15	0.25	5	6	0.20	0.350	0.150	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
33	D 3.00 I 33	2.50	1.50	2.50	7.10	3.90	1.50	1.10	1.00	2.00	0.25	0.60	0.15	0.25	5	6	0.20	0.350	0.150	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
34	D 3.00 I 34	2.50	2.50	2.50	6.60	3.90	2.50	1.10	1.00	2.00	0.25	0.75	0.15	0.25	5	6	0.20	0.350	0.150	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
35	D 3.00 I 35	2.50	2.00	2.50	7.00	4.00	2.00	1.10	1.00	2.00	0.25	0.75	0.15	0.25	5	6	0.20	0.350	0.150	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
36	D 3.00 I 36	2.50	3.00	2.50	6.70	3.80	3.00	1.10	1.00	2.00	0.25	0.75	0.15	0.25	5	6	0.20	0.350	0.150	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
37	D 3.00 I 37	2.50	1.50	2.50	7.30	4.20	1.50	1.10	1.00	2.10	0.30	0.75	0.15	0.25	4	5	0.25	0.375	0.125	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
38	D 3.00 I 38	2.50	2.00	2.50	7.00	4.00	2.00	1.10	1.00	2.10	0.30	0.75	0.15	0.25	4	5	0.25	0.375	0.125	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
39	D 3.00 I 39	2.50	3.00	2.50	6.80	4.20	3.00	1.10	1.10	2.10	0.30	0.75	0.15	0.25	4	5	0.25	0.375	0.125	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
40	D 3.00 I 40	2.50	1.50	2.50	7.30	4.20	1.50	1.20	1.10	2.10	0.30	0.75	0.15	0.25	4	5	0.25	0.375	0.125	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
41	D 3.00 I 41	2.50	2.00	2.50	7.00	4.00	2.00	1.20	1.10	2.10	0.30	0.75	0.15	0.25	4	5	0.25	0.375	0.125	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
42	D 3.00 I 42	2.50	3.00	2.50	6.80	4.20	3.00	1.20	1.10	2.10	0.30	0.75	0.15	0.25	4	5	0.25	0.375	0.125	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	پی14015c/c	DOUBLE & SINGLE	
43	D 3.00 I																								

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS										BLOCK TYPE				REINFORCEMENTS									
		B	L1	L2	L3	L4	L5	La	H1	H2	h1	e	t	t1	ND-I	ND-II	a	a1	a2	PDS. ①	PDS. ②	PDS. ③	PDS. ④	PDS. ⑤	LAYER
57	D 3.00 I 57	2.75	1.50	2.50	7.30	4.20	1.50	1.20	1.20	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	4	5	0.25	0.500	0.250	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
58	D 3.00 I 58	2.75	3.00	2.50	6.80	4.20	3.00	1.20	1.20	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	4	5	0.25	0.500	0.250	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
59	D 3.00 I 59	3.00	2.00	2.50	6.70	4.30	2.00	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
60	D 3.00 I 60	3.00	1.50	2.50	7.20	4.30	1.50	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
61	D 3.00 I 61	3.00	3.00	2.50	6.50	4.00	3.00	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
62	D 3.00 I 62	3.00	2.50	2.50	6.90	4.10	2.50	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
63	D 3.00 I 63	3.00	2.00	2.50	6.80	4.20	2.00	1.20	1.20	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
64	D 3.00 I 64	3.00	1.50	2.50	7.20	4.30	1.50	1.20	1.20	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
65	D 3.00 I 65	3.00	3.00	2.50	6.60	4.40	3.00	1.20	1.20	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
66	D 3.00 I 66	3.00	2.50	2.50	7.00	4.50	2.50	1.20	1.20	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
67	D 3.00 I 67	3.00	2.00	2.50	6.90	4.60	2.00	1.20	1.20	2.30	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
68	D 3.00 I 68	3.00	1.50	2.50	7.20	4.30	1.50	1.20	1.20	2.30	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
69	D 3.00 I 69	3.00	3.00	2.50	6.70	4.30	3.00	1.20	1.20	2.30	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
70	D 3.00 I 70	3.00	2.50	2.50	7.00	4.50	2.50	1.20	1.20	2.30	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
71	D 3.00 I 71	3.25	2.00	2.50	6.80	4.20	2.00	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.500	0.250	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
72	D 3.00 I 72	3.25	1.50	2.50	7.10	4.40	1.50	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.500	0.250	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
73	D 3.00 I 73	3.25	2.50	2.50	6.80	4.20	2.50	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.500	0.250	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
74	D 3.00 I 74	3.25	3.00	2.50	6.60	4.40	3.00	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.500	0.250	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
75	D 3.00 I 75	3.25	2.00	2.50	7.00	4.50	2.00	1.20	1.20	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.500	0.250	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
76	D 3.00 I 76	3.25	1.50	2.50	7.20	4.30	1.50	1.20	1.20	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.500	0.250	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
77	D 3.00 I 77	3.25	2.50	2.50	6.80	4.20	2.50	1.20	1.20	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.500	0.250	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
78	D 3.00 I 78	3.25	3.00	2.50	6.60	4.40	3.00	1.20	1.20	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	5	6	0.25	0.500	0.250	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
79	D 3.00 I 79	3.50	1.50	2.50	7.10	4.40	1.50	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	6	7	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
80	D 3.00 I 80	3.50	2.50	2.50	6.50	4.00	2.50	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	6	7	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
81	D 3.00 I 81	3.50	2.00	2.50	6.80	4.20	2.00	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	6	7	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
82	D 3.00 I 82	3.50	3.00	2.50	6.50	4.00	3.00	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	6	7	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
83	D 3.00 I 83	3.50	1.50	2.50	7.10	4.40	1.50	1.20	1.20	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	6	7	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
84	D 3.00 I 84	3.50	2.50	2.50	6.60	4.40	2.50	1.20	1.20	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	6	7	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
85	D 3.00 I 85	3.50	2.00	2.50	6.90	4.60	2.00	1.20	1.20	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	6	7	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
86	D 3.00 I 86	3.50	3.00	2.50	6.50	4.50	3.00	1.20	1.20	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	6	7	0.25	0.375	0.125	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
87	D 3.00 I 87	3.75	1.50	2.50	7.10	4.40	1.50	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	6	7	0.25	0.500	0.250	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
88	D 3.00 I 88	3.75	2.50	2.50	6.50	4.00	2.50	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	6	7	0.25	0.500	0.250	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
89	D 3.00 I 89	3.75	2.00	2.50	6.80	4.20	2.00	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	6	7	0.25	0.500	0.250	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE
90	D 3.00 I 90	3.75	3.00	2.50	6.50	4.00	3.00	1.20	1.10	2.20	0.30	0.75	0.15	0.25	6	7	0.25	0.500	0.250	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	#16e15c/c	DOUBLE & SINGLE

توضیحات : ۱- در سنون D 3.00 I 12 مخصوص TYPE OF DROP معرف نوچ آبیاری شده است
 ۲- معرف آبیار D -
 ۳- ارتفاع آبیار (h) = 3.00-
 ۴- مشخصه آبیار مایل I -
 آخرین عدد سمت راست شماره تیپ ۱۲ -

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
 شماره نقشه : III-ID-5
 بازنگری شماره : ۰
 تاریخ : ۶
 شماره نسبت : مقیاس :
 بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل)
 عنوان نقشه: مشخصات سازه های آبشارهای آبشار مایل (مرتبه)
 تصویب:

(J)
 جمهوری اسلامی ایران
 معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمهور
 وزارت نهاد راهبردی دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبنا
 دفتر نظام فنی اجرایی

DATA TABLE

وضیحات : ۱- در سوتون **TYPE OF DROP** مشخصه ۱۲ I ۳.۵۰ D معرف نوع آثار میباشد:

- D - معرف آثار
- ۳.۵۰- ارتفاع آثار (n)
- I - مشخصه آثار مایل
- ۱۲ - آغز، عددیت، دست شاهد نسب

۰	بازنگری شماره :	III-ID-5	شماره نقشه :	سازه های همان شیکه های آبیاری و زمکشی
	تاریخ :	۷	شماره شیت :	خششوم: سازه های انتقال جریان آب (آبهای ملول)
	تصویب :		مقابس :	مشخصات سازه های آبهای آبهای ملول (هر ۳۰تری)

سازمان اسناد و کتابخانه ملی
جمهوری اسلامی ایران

DATA TABLE

وسيمات : 1- در سوتون <TYPE OF DROP> مشخصه 12 I 3.50 D معرف نوع آثار میباشد :

- D - معرف آثار**
- 3.50- ارتفاع آثار (H)**
- I - مشخصه آثار مایل**
- 12 - آغز، عددی، این شاهد نسبت**

۰	بازنگری شماره:	شماره نقشه: III-ID-5	سازه های همان شبکه های آبیاری و زمکشی
	تاریخ:	شماره ثبت:	خشش سوم: سازه های انتقال چربان آب (آشاره های ملیل)
	تصویر:	مقاييس:	مشخصات سازه های انتقال چربان آب (ملیل) (متر ۳)

جمهوری اسلامی ایران
معاونت پروندهای زیرزی و نظارت راهبردی ریس جمهور
سازمان نظارت راهبردی
دفاتر نظامی اعماق دفتر ملکیت معرفه این آنچه آنها

DATA TABLE

وضیحات : ۱- در سوتون **(TYPE OF DROP)** مشخصه ۱۲ **D** معرف نوع آثار میباشد:

- **D** معرف آثار
- **4.00** ارتفاع آثار (۴)
- **I** مشخصه آثار مایل
- **12** آگزین، عددیت، دامت شاهد نسب

۰	بازنگری شماره :	III-ID-5	شماره نقشه :	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	۹	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال چریان آب (ابناهای ملی)
	تصویب :		مقیاس :	مختصات سازه های همسان شبکه های آبیاری ملی (سهم ۴ متری)

جمهوری اسلامی ایران
سماوت بردازه ریزی و نظارت راهبردی ریویس جمهور
سماوت نظارت راهبردی
دفاتر نظارت راهبردی
دفاتر مدنیت و معاشرانه

DATA TABLE

وضیحات : ۱- در ستون **(TYPE OF DROP)** مشخصه ۱۲ **D 4.00 I** معرف نوع آشار میباشد:

- **D** معرف آشار
- **4.00** ارتفاع آشار (m)
- **I** مشخصه آشار مایل
- **12** آگزین عددیت راست شماره نیم

۰	بازنگری شماره :	III-ID-۵	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	10	شماره شیت :	بخش سوم: سازه های انتقال چریان آب (ابناهای ملول)
	تصویب :		مقیاس :	مختصات سازه های تجهیزات آبادار ملول (سمر ۴ منتری)

جمهوری اسلامی ایران
معاویت پردازی و نظارت راهبردی ریس جمهور
معاونت نظارت راهبردی
دفاتر نظام فلزی آهن آبرسان
دفاتر معدنی و صنایع فلزی آب و آباد

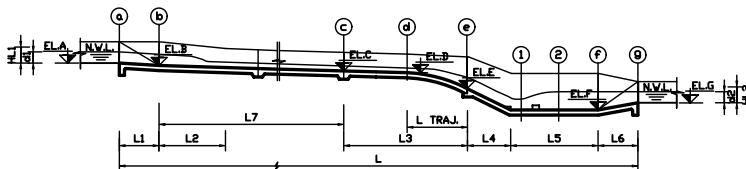
بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

تندآب ها

۱- تعریف سازه

تندآب سازه‌ای است که در شبیه‌سازی تندیس انتقال آب از ارتفاع بالاتر به ارتفاع پائین‌تر (بیش از ۴ متر) و در فاصله‌های نسبتاً زیاد، برای از بین بردن انرژی اضافی ناشی از افزایش سرعت آب در میان کانالها بکار برده می‌شود.



شکل شماره ۱ : مقطع طولی تندآب

- اگر کف تبدیل قوس از سهی باشد

$$(۲-۲) \quad K = \frac{V^2}{gR\cos^2 \theta}$$

$$(۲-۳) \quad K = \frac{(\tan \theta_L - \tan \theta_0)^2 h v \cos^2 \theta_0}{L_1}$$

که در روابط (۳-۳) و (۴-۳) :

شاع انحنای کف

R زاویه شیب کف در منحنی اتصال

θ_0 زاویه شیب کف در ابتدای منحنی اتصال

θ_L زاویه شیب کف در انتهای منحنی اتصال

h ارتفاع نظری سرعت

v طول تبدیل ورودی که به صورت دلخواه انتخاب می‌گردد.

L_1 محاسبات میزان انرژی معادل آبره انتخاب می‌گردد.

دانته باشد.

- اگر کف تبدیل مسطح باشد:

$K=0$

توضیح ۱: به منظور اطمینان از وجود فشار مثبت در کف حداکثر مقدار (K) معادل ۰، توصیه می‌گردد.

توضیح ۲: پیشنهاد می‌شود در محاسبات و به منظور سهولت اجرا کف تبدیل مسطح در نظر گرفته شود.

گام چهارم - تهیین مخصوصات جریان در مقطع تندآب

پس از مدول مقطع تندآب به صورت کanal روبرو سطحی انتخاب و برای محاسبه متغیرهای جریان در آن از رابطه بین زوایه و روش آزمون و خطاب به شرح زیر استفاده می‌شود.

الف: برای تندیس‌های با طول کمتر از ۱۰ متر (از افت اصطکاک مرتفعتر می‌شود)

$$(۱-۱) \quad d b + h v b + z = d c + h v c$$

ب: برای تندیس‌های با طول بیشتر از ۱۰ متر

$$(۱-۲) \quad d b + h v b + z = d c + h v c + h f$$

که در روابط (۱-۱) و (۱-۲) :

$d b$ - عمق جریان در بالادست و پائین دست در نقاط (B) و (C)

z - اختلاف ارتفاع رقوم کف در ابتداء و انتهای تندآب در نقاط (B) و (C)

$$(۱-۳) \quad Z = S \times L_7$$

برای سهولت اجرا و اقتصادی نبودن مقطع، لازم است عرض تندآب کمتر از عرض حوضه آبراه انتخاب گردد بلوکیه حتی امکان جریان بحرانی در کوتاهترین فاصله به عمق پتانسیل برود.

عرض تندآب هوازه مضری از ابره انتخاب خواهد شد.

توضیح: نوعه محاسبه عرض حوضه آبراه (B1) در گام هفتم آمده است.

گام سوم - تهیین طول و مخصوصات تبدیل ورودی

برای اتصال عرض سطح آب کanal به تندآب و جلوگیری از ایجاد موج از تبدیل استفاده می‌گردد. با تعیین مقعده بین اتصال و مخصوصات هیدرولیکی در نقطه (B) و با عرض یک طول اولیه برای تبدیل ورودی (L_1)، افت در این تبدیل محاسبه می‌گردد و با همتران مودن خط انرژی در کanal بالادست این نقطه، ارتفاع کف در نقطه (B) تعیین می‌گردد. در این مرحله با انتخاب نوع کف تبدیل زاویه تبدیل با محور مرکزی در بلان (α) با توجه به روابط زیر تعیین و کنترل می‌گردد.

$$(۱-۴) \quad \operatorname{Cotg} \alpha \leq 3.375 \times F \quad \alpha < 30^\circ$$

$$(۱-۵) \quad F = \frac{V}{\sqrt{(1-K)gdx \cos \theta}}$$

که در آن:

V سرعت در کanal بر حسب متر بر ثانیه

θ زاویه شیب کف در منحنی اتصال

در مسیرهای پر شیب که جریان در کanal به صورت زیر بحرانی در نظر گرفته می‌شود با توجه به محدودیت شیب کanal برای از بین بردن اختلاف ارتفاعهای بیش از ۴ متر (در شایعه که فاصله استقرار دو آثار با اختلاف ارتفاع تا ۴ متر از حدود ۵ متر کمتر باشد) از سازه تندآب استفاده می‌شود. مشخصات سازه‌ای تندآب در نقشه‌های شماره III-CH-2(۱-۶) آراحت شده است.

۳- کاربرد سازه

اجزاء تشکیل دهنده سازه تندآب شامل پانه ابتدایی (CUT OFF)، تبدیل ورودی، بنده تندآب، حوضه انرژی گیر، تبدیل خروجی و پانه انتهایی (CUT OFF) می‌باشد.

۴- طراحی هیدرولیکی تندآب

۴-۱- کلیات

برای طراحی هیدرولیکی تندآب در این استاندارد رقوم خط انرژی در ابتداء و انتهای سازه تعیین و بر آن اساس نیز عرض طولی و منحنی سطح آب در مقاطع مختلف، محاسبه و ترسیم می‌گردد. سپس با توجه به رقوم خط انرژی در پائین دست، با استفاده از روش آزمون و خطاب و توجه به عمق اولیه و ثانیه پیش هیدرولیکی به مثمره تطبیق رقوم انرژی در انتهای سازه آبراه با کanal پائین دست، رقوم کنک، طول و عرض حوضه آبراه بینه می‌گردد. در انتها محاسبات با یک سوم جریان طراحی و کنترل و از علکرد سازه در شایعه بین اتصالات افقی در میان تیزیات مرتفعات مروری لحظات می‌شود. برای تعیین ابعاد حوضه و وضعیت استقرار بلورکها از مشخصات حوضه آبراه III استفاده می‌گردد. کلیه ابعاد و اندازه‌ها در روند محاسبات بر اساس سیستم متريک می‌باشد در غیر اینصورت واحد آن ذکر خواهد شد.

۴-۲- فرآیند طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طراحی تندآب، بروفیل طولی زمین، رقوم کف کanal در بالادست و پائین دست و مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای کanal (Z,d,T,V,HL,HT) می‌باشد. که با توجه به میزان ظرفیت و شبکه خط کاف از جداول متدرج در نقشه‌های شماره II-2(۱-۱۲) قابل استخراج می‌باشد.

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-CH-1	شماره نقشه :	سازه‌های همان شبکه‌های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	۱	شماره نسبت :	بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (تندآب‌ها)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای

جهانی اسلامی ایران	معاونت برنامه‌ریزی و ناظرخانه امور مردمی	وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	دفتر ناظرخانه اجرایی

- شب مناسب که با توجه به پروژه زمین طبیعی و ملاحظات طراحی هیدرولیکی انتخاب می گردد .
- افت اصطکاک که از روابط زیر بدست می آید :

$$S = hf \times L7$$

$$hf = \frac{n^2 v_c^2}{R_c^{4/3}}$$

که در آن :

v_a	سرعت مخلوط آب و هوا
θ	زاویه کف تندآب با افق
R	شعاع هیدرولیکی
n	ضریب زیری
y_a	د : عمق مخلوط آب و هوا (y_a)

با توجه به عرض حوضه آرامش (B1) مقدار مناسب برای (L3) تعیین زده می شود .

گام ششم - حوضه آرامش
(B1)

عرض حوضه با توجه به میزان دبی توسط یکی از روابط زیر تعیین می گردد :

$$(1-7) \quad B1 = \frac{360 \times \sqrt{35.3150}}{350 + 35.3150} \times 0.3048 \quad Q < 2.8 \text{ m}^3/\text{s} \quad \text{الف:}$$

$$(2-7) \quad B1 = \frac{(35.3150)}{15} \times 0.3048 \quad Q > 2.8 \text{ m}^3/\text{s} \quad \text{ب:}$$

توضیح : حداقل عرض آجرایی برای B1 در این استاندارد معادل ۱ متر در نظر گرفته شده است. برای عرض بزرگتر از یک متر عرض کف هوا ره متری از ۲۵، آنتخاب خواهد شد.

قبل از این که بخواهیم اجزاء جریان را در کف قسمت با شب تند محاسبه نماییم، یک ارتقای فرسی برای کف حوضه آرامش در نظر می گیریم. از همانرا کدن خط افزایی بین نقطه انتهای منحنی اتصال و کف حوضه آرامش اجزاء هیدرولیکی جریان در حوضه آرامش تعیین می گردد .

عنق آب در مقاطع ۱ و ۲ (شکل شماره ۱) به ترتیب از روابط زیر و سرعت در این مقاطع از رابطه پرتویی تعیین میگردد .

$$(3-7) \quad h + yE + \frac{V_E^2}{2g} = y_1 + \frac{V_1^2}{2g}$$

$$(4-7) \quad y_2 = -\frac{y_1}{2} + \sqrt{\left(\frac{y_1}{2}\right)^2 + 2V_1^2 y_1 / g}$$

۱: ارتقای فرسی
نظر به اینکه هوا ره (۱) خواهد بود لذا حداقل عمق شکننگی مورد نیاز در انتهای حوضه چه محدود است .
جریان آزاد در تندآب پیشترین مقدار از دو حالت زیر خواهد بود .

$$(1-5-7) \quad yd0 = \frac{y_2^2}{6}$$

$$(2-5-7) \quad yd0 = y_2 + 0.05 - d2$$

توضیح : اندازه yd0 انتخابی با اعمال ۰ درجه افزایش، هوا ره متری از ۳ سانتی متر انتخاب خواهد شد.
بعد از مشخص شدن میزان yd0 مجدداً با استفاده از رابطه افزایی در دو مقطع E و ۱ میزان ولقی y1 و y2 تعیین و با استفاده از روابط زیر طول L4 محاسبه میگردد .

$$(6-7) \quad L4 = 2x(h+yd0)$$

- تعیین طول حوضه آرامش (L5)
طول این حوضه با استفاده از رابطه زیر تعیین میگردد .

$$(7-7) \quad L5 = 2.75xy_2$$

که در آن :

y_a	سرعت مخلوط آب و هوا
θ	زاویه کف تندآب با افق
R	شعاع هیدرولیکی
n	ضریب زیری
y_a	د : عمق مخلوط آب و هوا (y_a)

که در روابط (۱-۷) و (۲-۷) مقدار (dc) با روش آزمون و خطای نحوی انتخاب می گردد .
: شب خط انرژی
 Sf : طول مسیر
 $L7$: ضرب زیری
 n : ضرب زیری
 R : شعاع هیدرولیکی

برای استفاده از معادلات (۱-۷) و (۲-۷) مقدار (dc) با روش آزمون و خطای نحوی انتخاب می گردد
که دو طرف معادلات مذکور تقریباً با هم برابر گردند .

توضیح : برای تعیین فاصله دو نقطه (B) و (C) با روش کام به کام ، بازه های مختلف مسیر برای صفحه ای کمتر از عمق بحرانی تا عمق نرمال در گامهای مشخص از رابطه زیر تعیین ، تا در نهایت مجموع این بازه های فاصله مورد نظر را مشخص نماید .

$$(3-8) \quad N = \frac{\frac{1}{n}(1-\sin\theta)(\sin\theta)^{\frac{1}{2}}}{\frac{b^5}{2(N+2)^3}}$$

- تعیین طول تبدیل اتصال دیواره (L2)

با توجه به اختلاف ارتقای تبدیل ورودی و دیواره جانبی تندآب طول تبدیل تعیین می گردد .

گام ششم - تعیین منحنی اتصال کف در انتهای تندآب و طول تبدیل بین هلاط C و E (L3)

برای اتصال مقطع تندآب به حوضه آرامش شب منبی از ۲ به ۱ انتخاب می گردد .
به منظور اتصال انتهای کام تندآب به ابتدای شب انتهای از مادله سهی زیر استفاده می گردد .

$$(1-6) \quad \gamma = X \operatorname{tg} \theta_0 t + \frac{(\operatorname{tg} \theta_0 L - \operatorname{tg} \theta_0) X^2}{2 LT \operatorname{tg} \theta_0}$$

که در رابطه بالا :

X : فاصله افقی بین نقاط انتهای تندآب (D) و ابتدای شب انتهای حوضه آرامش (E)

Y : فاصله صعودی بین نقاط (D) و (E)

LT : فاصله افقی از نقاط (D) تا (E)

θ_0 : زاویه خط میان بر مسیر در نقطه (D)

θ_L : زاویه خط میان بر مسیر در نقطه (E)

توضیح : حداقل ارتقای دیوارهای جانبی تندآب در این استاندارد معادل ۵، متر منظور می شود .

توضیح ۲ : برای سرعتهای جریان بیش از ۹ متر بر ثانیه حداقل عمق آب با توجه به سرعت مخلوط آب و

مowa (۷۰) از روابط تجزیی زیر و روش آزمون و خطای نحوی می گردد .

$$(6-9) \quad L_n = \frac{(db + hvb) - (dc + hvc)}{S_f - S}$$

$$(7-9) \quad L_7 = \sum_{n=1}^N L_n$$

گام پنجم - تعیین ارتقای دیوارهای جانبی تندآب و طول تبدیل اتصال دیواره (L2)

ارتفاع دیوارهای جانبی تندآب برای حداقل مقدار یکی از حالت های زیر می باشد :

الف : حداقل عمق آب به انتهای ارتقای آزاد (حداقل ارتقای آزاد معادل ۳، متر)

ب : ۴، عمق بحرانی به انتهای ارتقای آزاد (حداقل ارتقای آزاد معادل ۴، متر)

ج : ۷ برابر عمق بحرانی

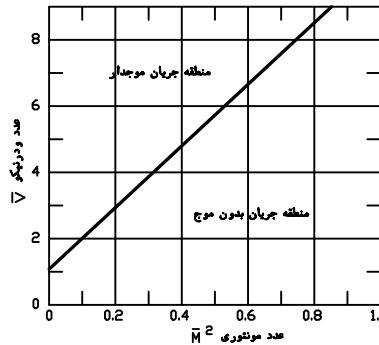
$$(1-8) \quad V_a = \frac{1}{n} (1 - \sin\theta) \frac{1}{2} R^{2/3}$$

توضیح : معرفت دلخواه انتخاب می شود و برای محاسبه آن مقدار (K) کمتر تا

ساوی ۵، متر می باشد .

توضیحات :			
۰	بازنگری شماره :	III-CH-1	شماره نقشه :
	تاریخ :	۲	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)
	تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

معاونت ناظارت و امیری	جمهوری اسلامی ایران
دفتر نظام فنی آجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا
وزارت نیرو	معاونت ناظارت و امیری دادرسی ریوس جمهوری



دیاگرام جریان موجدار

۳-۴-۳- مطالعه

فرضیات طراحی

با داشتن مقدار دبی و شبیت انتخابی برای کاف کانال با استفاده از جداول مندرج در نشانه های شماره ۲-۲ تیپ و مشخصات هیدرولیکی کانال به ترتیب بالادست و پائین دست استخراج می گردد.

$$Q = 2.30 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0011$$

$$Q = 2.30 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0002$$

برای دبی مقدار ۲.۳۰ مترمکعب بر ثانیه و شبیت های ۰.۰۰۱۱ و ۰.۰۰۰۲ تیپ هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نشانه های II-2 مقدار ۵-۲۳۰۰ و ۱۰-۱۰ ۲۳۰۰ می باشد که با مشخص شدن این تیپ مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به ترتیب در بالادست و پائین دست برش زیر از جداول مذکور استخراج می گردد.

$$b = 0.90 \text{ m}$$

$$b = 1.20 \text{ m}$$

$$Z = 1.50$$

$$Z = 1.50$$

$$d = 0.80 \text{ m}$$

$$d = 1.11 \text{ m}$$

$$T = 3.29 \text{ m}$$

$$T = 4.52 \text{ m}$$

$$V = 1.38 \text{ m/s}$$

$$V = 0.73 \text{ m/s}$$

$$n = 0.014 \text{ m}$$

$$n = 0.014 \text{ m}$$

$$HL = 1.00 \text{ m}$$

$$HL = 1.35 \text{ m}$$

$$HT = 1.30 \text{ m}$$

$$HT = 1.65 \text{ m}$$

توضیح: جداول ابعاد بلوک (طول ، عرض و ارتفاع) مقدار ۲.۰ و همواره با اعمال زند افزایشی ، مضری از ه ساختن مترا خواهد بود و فاصله با اعمال زند افزایش تا پک دهم اختصار محاسبه میگردد و جداول آن مقدار ۵.۰، مترا خواهد بود .

توضیح: طول جداول ابعاد بلوک (طول ، عرض و ارتفاع) مقدار ۵.۰ مترا همواره با اعمال زند افزایشی ، مضری از ه ساختن مترا خواهد بود . ضمناً برای سوت عملیات اجرایی مجموع طولهای ۱.۴ و ۱.۵ همواره مضری از هر انتخاب میگردد و با توجه به آن طولهای L4 و L5 مجدداً بینه میشوند.

- تبعین مشخصات بلوک های انرژی بیشتر در حوضچه آرامش
- الف - ارتفاع بلوک (h1)
- الف - ارتفاع بلوک های تیپ I و II از رابطه زیر محاسبه می شود:

$$(1-۸) \quad L6 = \frac{-\langle B1-T \rangle}{2tg 25^\circ}$$

(T) سطح آب کانال

(۸-۷)

$$h1 = y1 \times 0.175 Fr1 + 0.55$$

توضیح: طول جداول ابعادی برای این قسم از سازه مقدار ۵.۰ و برای طولهای بزرگتر طول تبدیل با معمودی داشتن روند افزایشی ، همواره مضری از (۵.۰) خواهد بود .

توضیح: عدد فرود در مقطع ۱ می باشد.

$$(Fr1) = \frac{V1}{\sqrt{gY1}}$$

ب: اضلاع قاعده بلوک (a)

قاعده بلوک های تیپ II به شکل مرین و اندازه هر ضلع آن از طریق رابطه زیر تعیین می گردد.

$$(9-۷) \quad a = 0.75 h1$$

ج: مقدار بلوک (N.D.B.)

مقدار بلوک های تیپ II با توجه به خارج قسم $\frac{B1}{a}$ به شرح زیر محاسبه می گردد.

$$(10-۷) \quad ND.B = \frac{B1}{2a}$$

$$(11-۷) \quad ND.B = (\frac{B1}{a} - 1)/2$$

تعداد بلوک های تیپ I همواره یک عدد کمتر از بلوک های تیپ II خواهد بود.

د: جانشنبی بلوکها

بلوک های تیپ I در انتهای طول مقطع ل ا شکل در شبیه (L4) مستقر و فاصله آنها از یکدیگر مقدار a می باشد . فاصله بلوک های کناری این تیپ از دیواره (a1) از رابطه زیر تعیین خواهد شد :

$$(12-۷) \quad a1 = a + a2$$

بلوک های تیپ II در فاصله (L5) از بلوک های تیپ I واقع میگردند و فاصله آنها مقدار ۵ می باشد . روابط مربوط به محاسبه a1 و فاصله بلوک های کناری این تیپ از دیواره (a2) به شرح زیر می باشد .

$$(13-۷) \quad La = 0.80 \times y2$$

$$(14-۷) \quad a2 = [B1 - (2N - 1) \times a]/2$$

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-CH-1	بازنگری شماره :	۰
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)	شماره نوبت :	۳	تاریخ :
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :	تصویب :	

معاونت بنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری	جمهوری اسلامی ایران
وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

- تعیین مشخصات جریان در مقطع تندآب

برای محاسبه متغیرهای جریان در تندآب ، رابطه (۲-۴) انتخاب می‌گردد .
با توجه به پروفیل زمین و اختلاف ارتفاع بین سطح آب کانال بالادست و کف موضعچه آرامش پائین دست ،
تعیین معادل (S=0.10) انتخاب می‌گردد .

$$Q = \frac{1}{n} AR^{\frac{2}{3}} S^{\frac{1}{2}}$$

$$2.30 = \frac{1}{0.01} (1.5 d_0) \times \frac{1.5 d_0}{1.5 + 2d_0}^{\frac{2}{3}} 0.10^{\frac{1}{2}}$$

$$0.02 = d_0 \times \frac{d_0}{1.5 + 2d_0}^{\frac{2}{3}}$$

$$d_0 = 0.18 \text{ m}$$

$$V_0 = 8.51 \text{ m/s}$$

$$Fr = 6.57$$

با توجه به شبکه انتخابی (S=0.10) ، عمق آب جریان فوق بعراوی پکتواخت برابر (d_0=0.18) متر
من باشد و با انجام روش آزمون و خطاب نقطه (C) در فاصله ۶۰ متری نقطه (B) قرار می‌گیرد .
خط انرژی در نقطه (B) برابر است با :

$$EB = db + hvb + Z$$

$$Z = s \times L \Rightarrow 0.10 \times 60.00 = 6.00$$

$$EB = 0.62 + 0.31 + 6.00 = 6.93$$

خط انرژی در نقطه (C) عبارت است از :

$$EC = dc + hvc + hf$$

$$dc = 0.18 \text{ m}$$

$$Ac = 0.27 \text{ m}^2$$

$$Vc = 8.51 \text{ m/s}$$

$$hvc = 3.69 \text{ m}$$

$$Sc = 0.10$$

$$hf = Sa \times L$$

$$Sa = \frac{0.10 + 0.0026}{2} = 0.0513$$

$$hf = 0.0513 \times 60.00 = 3.07$$

$$Ec = 0.18 + 3.69 + 3.07 = 6.94$$

$$Eb \approx Ec$$

$$ELC = ELB - Z = 109.92 - 6.00 = 103.92$$

$$L1 = 3.00 \text{ m}$$

$$hf = \frac{SF + Sb}{2} \times L1$$

$$hf = \frac{0.0011 + 0.0026}{2} \times 3 = 0.00185$$

طول تبدیل ورودی را ۳ متر فرض می‌نماییم .

- افت اصطلاحک در تبدیل ورودی

در این مثال ارتفاع تندآب (9.28) متر در نظر گرفته شده و رقوم ارتفاع کف کانال در بالادست و پائین دست و طول سازه به شرح زیر است :

$$ELA = 110.00$$

$$ELG = 100.72$$

$$L = 82.00 \text{ m}$$

۱-۴-۹-۱- حل از طریق فرمولهای ارائه شده و شکل شماره ۱

سل :

- تعیین خوبی زیری (n)

- ضریب زیری معادل ۱.۰، برای محاسبات انرژی در نظر گرفته می‌شود .

$$n = 0.010$$

- تعیین عرض تندآب .

با توجه به آنچه در گام دوم گفته شد در این مثال :

$$Bl = 2.50 \text{ m}$$

عرض سازه معادل ۰.۵ متر در نظر گرفته می‌شود .

$$B = 1.50 \text{ m}$$

- تعیین طول و مشخصات تبدیل ورودی

- خط انرژی در نقطه (A)

$$da = 0.80 \text{ m}$$

$$Va = 1.38 \text{ m/s}$$

$$hva = \frac{Va^2}{2g} = \frac{1.38^2}{2 \times 9.81} = 0.10 \text{ m}$$

$$Ea = da + hva = 0.80 + 0.10 = 0.90$$

$$\text{ارتفاع خط انرژی} = EL.A + Ea = 110.00 + 0.90 = 110.90$$

- تعیین صدق بعراوی و مشخصات هیدرولیکی در نقطه (B)

$$q = \frac{Q}{B} = \frac{2.3}{1.5} = 1.53$$

$$db = \sqrt[3]{\frac{q^2}{9}} = \sqrt[3]{\frac{1.53^2}{9}} = 0.62$$

$$Ab = 0.93 \text{ m}^2$$

$$Rb = 0.34$$

$$Vb = 2.47 \text{ m/s}$$

$$hvB = 0.31$$

$$Eb = db + hvB = 0.62 + 0.31 = 0.93$$

$$Sb = \left[\frac{nVb}{Rb^2} \right]^2 = \left[\frac{0.01 \times 2.47}{0.34^2} \right]^2 = 0.0026$$

توضیحات :

۰	پازنگری شماره :	III-CH-1	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	۴	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای



جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی دکتر مهندسی و مهندسی آب و آبادا

- تعیین ارتفاع دیوارهای جانبی تندآب
- حداقل صاف آب به احتماله ارتفاع آزاد

- ۳، علی بعراوى به احتماله ارتفاع آزاد

- ۲ برابر علی بعراوى

- ارتفاع دیوارهای جانبی تندآب ۱۲۰ در نظر گرفته می شود .

- تعیین طول تبدیل اتصال دیواره (L2)

- چون ارتفاع تبدیل و دیواره های جانبی پکسان می باشد پس :

$$H = H1 = 1.20 \text{ m}$$

$$L2 = 0$$

$$L7 = 60.00 + L2 = 60.00 \text{ m}$$

$$B1 = \frac{360\sqrt{35.315Q}}{350 + 35.315Q} \times 0.3048$$

$$B1 = \frac{360\sqrt{35.315 \times 2.30}}{350 + 35.315 \times 2.30} \times 0.3048$$

$$B1 = 2.29 \approx 2.50 \text{ m}$$

- تعیین منحنی اتصال کف در انتهای تندآب و طول تبدیل در نقاط C و E (L3)

- مشخصات جریان روی منحنی اتصال و قسم با شبیه تند به روشی که گفته شد محاسبه می گردد .

- مشخصات جریان در ابتدای تبدیل در نقطه (C) به شرح زیر است .

$$\begin{aligned} dc &= 0.18 \text{ m} \\ Ac &= 0.27 \text{ m}^2 \\ Vc &= 8.51 \text{ m/s} \\ hvc &= 3.69 \text{ m} \\ RC &= 0.145 \\ Sc &= 0.10 \end{aligned}$$



جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری

معاونت نظارت راهبردی دکتر مهندس و مهندسی آب و آبخیزداری وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی

X	Y
1.00	0.16
2.00	0.39
3.00	0.67
4.00	1.02
5.00	1.43
6.00	1.90

معادله منحنی اتصال (ترازکنوری)
مشخصات منحنی اتصال

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$L_{TRAJ} = \frac{(C_0 \theta L - T_0 \theta 0) 2 h v \cos^2 \theta 0}{K}$$

$$L_{TRAJ} = \frac{(0.50 - 0.135) \times 2 \times 4.11 \times 0.991^2}{0.50}$$

$$L_{TRAJ} = 5.89 \approx 6.00 \text{ m}$$

- منحنی اتصال را به طول (6.00) متر در نظر می گیریم مشخصات روی منحنی اتصال با استفاده از معادله زیر تعیین می گردد .

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = 0.135X + \frac{(0.50 - 0.135)}{2 \times 6} X^2$$

$$Y = 0.135X + 0.0304 X^2$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

$$Y = X \tan \theta_0 + \frac{(\tan \theta_0 - \tan \theta_0) X^2}{2L_{TRAJ}}$$

- تعیین ارتفاع دیوار حوضه آرامش

$$H_3 = HT + yd_0$$

$$H_3 = 1.65 + 0.40 = \underline{2.05 \text{ m}}$$

- رقوم ارتفاع کف حوضه آرامش به شرح زیر است :

$$ELF = ELG + HT - H_3$$

$$ELF = 100.72 + 1.65 - 2.05 = \underline{100.32}$$

- کنترل جریان موجدار با استفاده از گراف

در نقاط (B) و (C) بر روی پنهان تندآب ، امکان تشکیل امواج پلستی کنترل گردد .

کنترل شرح داده شده در ذیل به ازاه (۵۰) برابر دیگ طراحی به ترتیب نشان دهنده عملیات کنترل برای پدیده موج زدن می باشد .

$$Q = 1.15 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$EL_B = 109.92$$

$$db = \sqrt[3]{\frac{Q}{g}} = 0.39 \text{ m}$$

$$Ab = 0.58 \text{ m}^2$$

$$Vb = 1.98 \text{ m/s}$$

$$hVb = 0.20$$

- ارتفاع خط انرژی در نقطه (B)

$$109.92 + 0.39 + 0.20 = 110.51$$

با استفاده از معادله بینولی مشخصات جریان در نقطه (C) پس از ذیل محاسبه می گردد .

$$dc = 0.09 \text{ m}$$

$$Ac = 0.135 \text{ m}^2$$

$$Vc = 8.51 \text{ m/s}$$

$$hVc = 3.70$$

$$Pc = 1.68$$

$$EL_C = 103.92$$

توضیحات :

- مشخصات بلورکها به شرح زیر خواهد بود :

$$Fr_1 = \frac{V_1}{\sqrt{g \times y_1}} \Rightarrow Fr = \frac{11.95}{\sqrt{9.81 \times 0.077}} \Rightarrow Fr = 13.75$$

حوضه آرامش زمانی کاربرد خوبی پیدا می کند که عدد فرود در مقطع اولیه پوش هیدرولیکی در محدوده (۱۵) تا (۳۰) باشد .

$$ye + \frac{V_e^2}{2g} + h = y_1 + \frac{Q^2}{y_1^2 \times B_1^2 \times 2g}$$

$$0.084 + \frac{10.95^2}{2 \times 9.81} + 1.00 = y_1 + \frac{2.30^2}{y_1^2 \times 2.50^2 \times 2 \times 9.81}$$

$$y_1 = 0.077$$

$$V_1 = \frac{Q}{B \times y_1} \Rightarrow V_1 = \frac{2.30}{2.50 \times 0.077} = 11.95$$

$$y_2 = -\frac{y_1}{2} + \sqrt{\frac{y_1^2}{4} + \frac{2 \times V_1^2 \times y_1}{g}}$$

$$y_2 = -\frac{0.077}{2} + \sqrt{\frac{0.077^2}{4} + \frac{2 \times 11.95^2 \times 0.077}{9.81}}$$

$$y_2 = 1.45$$

$$I) \quad yd_0 = \frac{y_2}{6} = 0.24$$

$$II) \quad yd_0 = y_2 + 0.05 - d_2 \Rightarrow yd_0 = 1.45 + 0.05 - 1.11 = 0.40$$

$$yd_0 = \underline{0.40}$$

مجدداً با گذشتن رابطه انرژی بین مقاطع (E) و (1) و اعمال پائین افتادگی داخل کف حوضه آشار مقادیر واقعی (y1) و (y2) تعیین می گردد .

طول مقاطع (a) شکل برای سازه معادل :

$$ND.B(II) = \frac{B_1}{2 \times a}$$

$$ND.B(II) = \frac{2.50}{2 \times 0.20} = 6.25 \Rightarrow ND.B(II) = \underline{6}$$

$$No.B(I) = \underline{5}$$

$$a_2 = [B_1 - (2 \times No.B - 1) \times a] / 2$$

$$a_2 = [2.50 - (2 \times 6 - 1) \times 0.20] / 2 = 0.15$$

$$a_2 = \underline{0.15 \text{ m}}$$

$$a_1 = a + a_2$$

$$a_1 = 0.20 + 0.15$$

$$a_1 = \underline{0.35 \text{ m}}$$

$$La = 0.80 \times y_2$$

$$La = 0.80 \times 1.45$$

$$La = \underline{1.16 \approx 1.20 \text{ m}}$$

- تعیین طول تبدیل غریبی

$$L4 = 2 \times (h + yd_0)$$

$$L4 = 2 \times (1.00 + 0.40)$$

$$L4 = \underline{2.80 \text{ m}}$$

محاسبه طول حوضه آرامش :

$$L6 = \frac{T - B}{2 \tan 25^\circ} = \frac{4.52 - 2.50}{2 \tan 25^\circ}$$

$$L6 = 2.16 \approx \underline{3.00 \text{ m}}$$

$$L5 = 2.75 \times y_2$$

$$L5 = 2.75 \times 1.45$$

$$L5 = 3.99 \approx \underline{4.20 \text{ m}}$$

(۱)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آباد و آبخا

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی

نوع خاک	$K_s(t/m^3)$
LOOSE SAND (مساهه فیر متر اکم)	480-1600
MEDIUM DENSE SAND (مساهه نیمه متر اکم)	960-8000
DENSE SAND (مساهه متر اکم)	6400-12800
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND (مساهه نیمه متر اکم رس دار)	3200-8000
SILTY MEDIUM DENSE SAND (مساهه نیمه متر اکم لای دار)	2400-4800
CLAYEY SOIL (خاک رسی)	
$q_a \leq 2 \text{ Kg/Cm}^2$	1200-2400
$2 < q_a \leq 8 \text{ Kg/Cm}^2$	2400-4800
$q_a > 8 \text{ Kg/Cm}^2$	>4800
9 _o ظرفیت مجاز پاربری خاک	

گام چهارم - طراحی میلگرد (سازه عالی از آب)

در این مرحله میلگردهای موردنیاز به شرح زیر تعبین می‌گردد :

الف) میلگردهای خشی در دو حالت زیر تعبین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرفت :

- تعبین میلگرد بر اساس بیشترین لنگر خشی با استفاده از رابطه زیر :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s(7/8)d_e}$$

که در آن :

M_{max} : بیشترین لنگر خشی بر حسب کیلوگرم سانتی متر
 f_s : تنش مجاز فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع
 d_e : عمق موفر مقطع بتن بر حسب سانتی متر
 A_s : سطح مقطع میلگرد موردنیاز بر حسب سانتی متر مربع

-۲- تعبین حداقل میلگرد خشمی با استفاده از رابطه زیر :

$$A_{smn} = \frac{14}{f_y} b_e d_e$$

که در آن :

f_y : تنش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع
 b_e : عرض مقطع (معادل ۱۰۰ سانتی متر در نظر گرفته خواهد شد)
 d_e : عمق موفر مقطع بتن بر حسب سانتی متر

توضیحات :

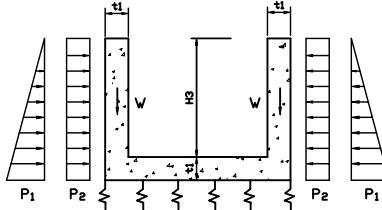
سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-CH-1	بازنگری شماره :	0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)	7	شماره نوبت :	تاریخ :
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :	تصویب :	

در این حالت نیروهای جانبی ناشی از فشار محرك خاک، سربار و بار قائم ناشی از وزن دیوارها مطابق شکل شاره ۲ و روابط زیر تعبین می‌گردد .

$$W = \delta_{con} H_3 t_1$$

$$P_1 = K_a \delta_{wet} H_3$$

$$P_2 = K_a \delta_{sur} a$$



شکل شاره ۲ - بارهای ناشی از فشار جانبی خاک، سربار و وزن دیوارها

توضیح: از وزن گفت سازه به دلیل خنثی شدن با عکس العمل خاک منفعتی می‌گردد .

در این حالت بستری که سازه روی آن قرار می‌گیرد به صورت انتقالی بین مدل شده و فرضیه فرض در محل نیام کفت سازه با خاک در نظر گرفته می‌شود . ضریب سختی فنر از حاصلضرب سطح باربری هر فنر در ضریب فریت خاک (K_s) بدست می‌آید . پس از تحلیل سازه نبودار لنگر خشی مطابق شکل شاره ۳ ترسیم و میزان لنگر خشی حداکثر (M_{max}) تعبین می‌گردد .

گام سوم - تحلیل سازه و تعبین لنگر خشی (سازه عالی از آب)

$$103.92 + 0.09 + 3.70 = 107.71$$

$$SL = 110.51 - 107.71 = 2.80$$

$$L = 60.00 \text{ m}$$

$$S = \tan \theta = 0.46$$

$$\theta = 2.67$$

$$\cos \theta = 0.998$$

$$\bar{V} = \frac{2}{3} \frac{b}{P} \frac{V}{\sqrt{gd \cos \theta}} = \frac{2}{3} \times \frac{1.50}{1.68} \times \frac{8.51}{\sqrt{9.81 \times 0.09 \times 0.998}} = 5.40$$

$$\bar{M}^2 = \frac{V^2}{gsLC \cos \theta} = \frac{8.51^2}{9.81 \times 2.80 \times 0.998} = 2.64$$

مقایسه نتایج با دیاگرام جریان موجود نشان می‌دهد که به ازاء (۵،۰) برابر دیگر طراحی امواج تشکیل نمی‌گردد .

۵- طراحی سازه ای تندآب

۴-۱- گلایت

برای طراحی سازه ای تندآب در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فرضیات طراحی، هماهنگ و میزان میلگرد موردنیاز نیاز تعبین می‌گردد .

توضیح: متوازن طراحی شریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی امواج می‌باشد و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعبین می‌گردد .

۴-۲- فرضیات طراحی

پارامترهای موردنیاز طراحی شامل ارتفاع H3 (ارتفاع دیواره حوضه آرامش) و H1 (ارتفاع دیواره بینه تندآب)، عمق آب (a)، ضریب فشار محرك (K_a) و فریت (K_s) خاک، وزن مخصوص خاک مرتکب (δ_{wet})، بتن (δ_{con})، آب (δ_a) و آب (δ_{sur}) و میزان ارتفاع سربار (a) با اصال وزن مخصوص مرتبط (δ_{sur}) و مشخصات میدرولوژیکی کانال و سازه می‌باشد .

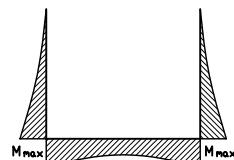
۴-۳- روش گام به گام طراحی سازه ای

۴-۳-۱- طراحی سازه ای حوضه آرامش

گام اول - تعبین شناخت گفت و دیوارها

مشتملت گفت و دیوارها (t_1) با توجه به ارتفاع دیوارها (H3) از جدول زیر انتخاب می‌شود :

H3(m)	t1(Cm)
H3<1.5	15
1.5<H3<1.7	20
1.7<H3<2.5	25



شکل شاره ۳ - نبودار لنگر خشی برای اولین بارگذاری به عنانی

توضیح ۱: برای تحلیل سازه در این استاندارد از نرم افزار (2000 SAP) استفاده شده است .

توضیح ۲: ضریب فریت خاک با توجه به جنس خاک از جدول زیر قابل استخراج می‌باشد :

(۱)

جمهوری اسلامی ایران

تعاونیت برنامه ریزی و ناظرخانه راهبردی ریوس جمهوری

تعاونیت ناظرخانه راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبادا

وزارت نیرو

(۲)

دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبادا

۵-۱-۶- حل از طبقه فرمولهای آرامش

طراحی سازه‌ای خوبیه آرامش

نمایم مخفات کف و دیوارهای مانند آرایش توصیه شده برای تنداب خواهد بود :

$$2.00 < H3 < 2.50 \Rightarrow t = 0.25 \text{ m}$$

با بارگذاری سازه در حالت خالی از آب بارگذاری زیر را تینیم منایم :

$$W = \delta_{con} \cdot H3 \cdot t \Rightarrow W = 2.5 \times 2.05 \times 0.25 \Rightarrow W = 1.28 \text{ Ton/m}$$

$$P_1 = K_a \cdot \delta_{wet} \cdot H3 \Rightarrow P_1 = 0.33 \times 1.9 \times 2.05 \Rightarrow P_1 = 1.29 \text{ Ton/m}$$

$$P_2 = K_a \cdot \delta_{sur} \cdot a \Rightarrow P_2 = 0.33 \times 1.8 \times 0.9 \Rightarrow P_2 = 0.53 \text{ Ton/m}$$

با تحلیل سازه توسط نرم‌افزار (SAP 2000) و ترسیم نمودار لگز خمشی، میزان حداقل لگز خمشی برابر خواهد بود با :

$$M_{max} = 2.34 \text{ Ton.m}$$

میلانگرهای مورد نیاز با استفاده از روابط زیر برآورده می‌گردد :

- میلانگر خمشی

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s(7/8) \cdot de} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{2.49 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow A_{sreq} = 9.98 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$de = t - 6 \Rightarrow de = 25 - 6 \Rightarrow de = 19 \text{ cm}$$

$$A_{sreq} = \frac{2.34 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow A_{sreq} = 9.38 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} \cdot b_e \cdot de \Rightarrow A_{smin} = \frac{14}{3000} \times 100 \times 19 \Rightarrow A_{smin} = 8.87 \text{ cm}^2$$

$$A_{smin} < A_{sreq} \Rightarrow A_s = 9.38 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش پیشنهادی در وجه خاک معادل $\tilde{\tilde{H}}14@15c/c$ خواهد بود .

- میلانگر خراحتی :

با توجه به ضخامت، میلانگرهای خراحتی بصورت دولایه برای دو حالت بارگذاری طراحی خواهد شد.

$$A_{st} = 0.002 \cdot b_e \cdot t \Rightarrow A_{st} = 0.002 \times 100 \times 25 \Rightarrow A_{st} = 5 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش میلانگرهای خراحتی در دو وجه سازه معادل $\tilde{\tilde{H}}12@20c/c$ برآورده است .

طراحی سازه‌ای تبدیل‌های ورودی و خروجی

- ضخامت کف و دیوارهای تبدیل ورودی، همان ضخامت کف و دیوارهای تنداب خواهد بود .

$$t = 0.15 \text{ m}$$

آرایش میلانگرها برای تبدیل ورودی مانند آرایش توصیه شده برای تنداب خواهد بود .

$\tilde{\tilde{H}}12@15c/c$

- میلانگرهای خمشی در پک لایه

$\tilde{\tilde{H}}12@20c/c$

- میلانگرهای خراحتی در پک لایه

- ضخامت کف و دیوارهای تبدیل خروجی، همان ضخامت کف و دیوارهای خوبیه آرامش خواهد بود .

آرایش میلانگرها برای تبدیل خروجی مانند آرایش توصیه شده برای خوبیه آرامش برابر خواهد بود با :

$\tilde{\tilde{H}}14@15c/c$

- میلانگرهای خمشی در وجه خاک

$\tilde{\tilde{H}}14@15c/c$

- میلانگرهای خمشی در وجه آب

$\tilde{\tilde{H}}12@20c/c$

- میلانگرهای خراحتی در دو وجه

طراحی سازه‌ای پاشنه‌های ورودی و خروجی

ضخامت پاشنه در تبدیل ورودی معادل ضخامت تبدیل ورودی یعنی $m = 0.15$ انتخاب می‌شود .

- عمق پاشنه در تبدیل ورودی با استفاده از جدول مندرج در بند ۵-۳-۵ با توجه به $m = 0.80$ برابر خواهد بود با :

$$e = 0.60 \text{ m}$$

ضخامت پاشنه در تبدیل خروجی معادل ضخامت تبدیل خروجی یعنی $m = 0.25$ انتخاب می‌شود .

- عمق پاشنه در تبدیل خروجی با استفاده از جدول مندرج در بند ۵-۳-۵ با توجه به $m = 1.11$ برابر خواهد بود با :

$$e = 0.75 \text{ m}$$

آرایش میلانگرهای مورد نیاز پاشنه‌ها، همان میلانگرهای خراحتی بوده و در صورت نیاز پک ردیف احلفه می‌شود .

توضیح : در این مثال میلانگرگاری تا شروع تبدیل بنده تنداب به خوبیه آرامش به صورت پک لایه و پس از آن به صورت دو لایه می‌باشد .

توضیحات :

سازه‌های همان شبکه‌های آپیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-CH-1	بازنگری شماره :	۰
بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (تنداب‌ها)	شماره ثبت :	۹	تاریخ :
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای	مقیاس :	تصویب :	

معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیوود	جمهوری اسلامی ایران	(J)
وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

ابعاد بلوکهای مستقر در حوضچه از محاسبات هیدرولیک تندآب تعیین شده است :

$$h_1 = 0.25 \text{ m}$$

$$\alpha = 0.20 \text{ m}$$

$$\alpha_1 = 0.35 \text{ m}$$

- آرایش میلگردها در بلوکها حداقل ۲ ردیف میلگرد حرارتی (C/C 1220C) خواهد بود .

۶- متراه و أحجام

به منظور هماهنگی در متراه و تعیین أحجام این سازه ، محاسبات مربوط به عملیات پهن مگر ، پهن ریزی ، قالببندی و میلگرد به صورت نمونه در نقشه‌های شاره III-CH-3(1-4) ارائه شده است .

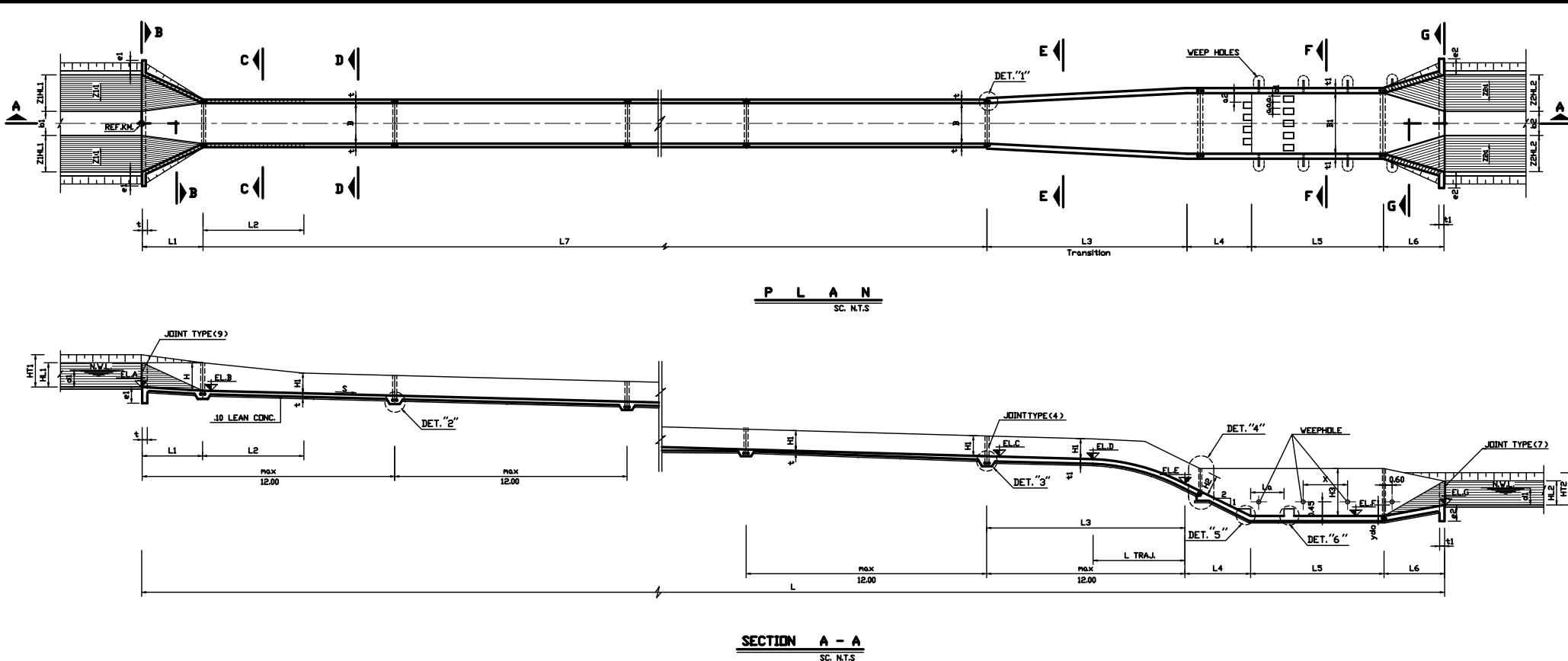
توضیحات :

۰	بازنگری شاره :	III-CH-1	شاره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	۱۰	شاره شیت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تندآب ها)
	تصویر :		مقیاس :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

(J)

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع

معاونت نظارت راهبردی دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا وزارت نیرو



DATA TABLE

توضیحات :

- ۱- کاپايد و اندازه هاي آينده بيرخ مرشد، در فرآيند صورت واحد آن ذکر گردیده است .

-۲- بن سزه از نزع C25، مقرون روزه ۲۸، کوگرم بوصت مرعوب نمود آسوانای بقطرها و ارتفاع ۳۰ سنتی مرشد .

-۳- بن مكروزه زده برگره ۱۵ کوگرم سوزن دارم مرشد .

-۴- مگرد بکرمه تپ (II) آجاداره $F_y = 3000KG/cm^2$ مرشد .

-۵- باع تقدیم تجهیز معمولی، حوصلت مگ دگار، آزاده دار و دارای دستگاه .

نچه، (I-15) - I- استناد مراجع شود .

سزه هی هسن شک هی آپری و زمکی	شده نق : III-CH-2	بزنگری شمه :	0
پخش سوم: سزه هی آفه جون آ (تندآ)	شده ش :	تاریخ :	1
عنوان شد : پلان و مقطع طولی	مقس :	تصویر :	

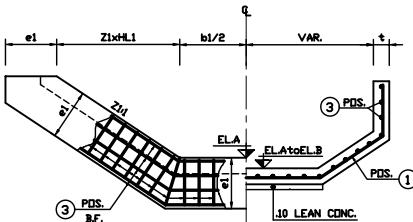
ੴ

جمهوری اسلامی ایران

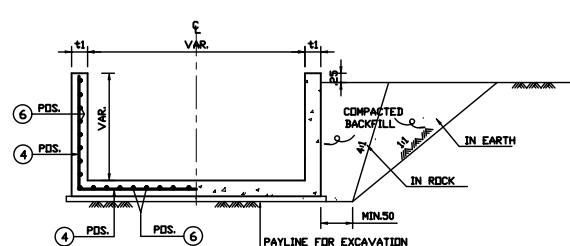
محمود پر نظری و نظرت راه ردمی ریس جمهور

وزارت نرو^{دله مونتس و مونه فن آنه} معاون نظرت راهبردی^{دله نظام فن احصار}

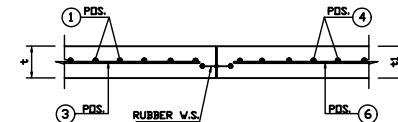
SINGLE LAYER REINFORCEMENT



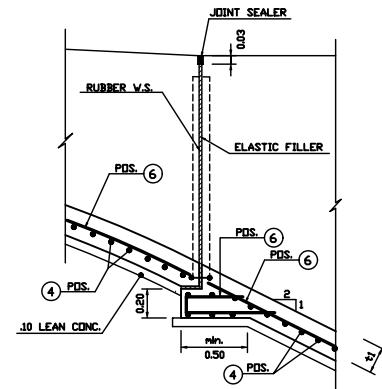
SECTION B - B



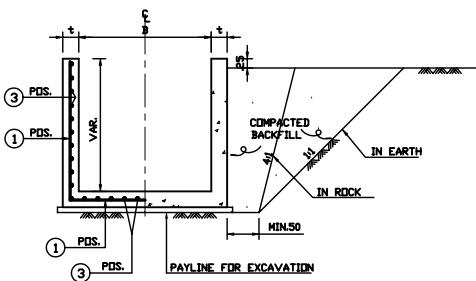
SECTION E - E



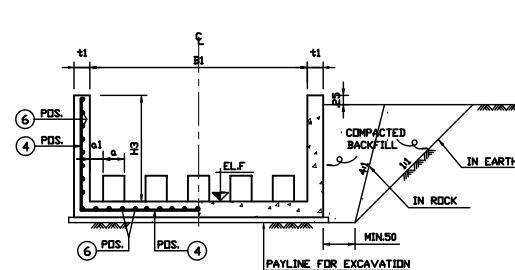
DETAIL '1'



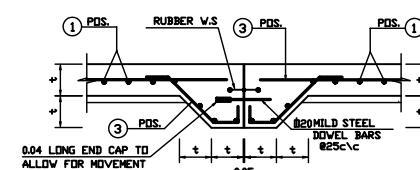
DETAIL - 4 -



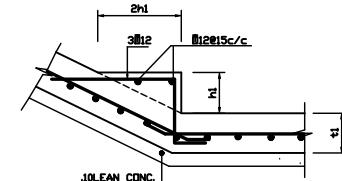
SECTION C - C



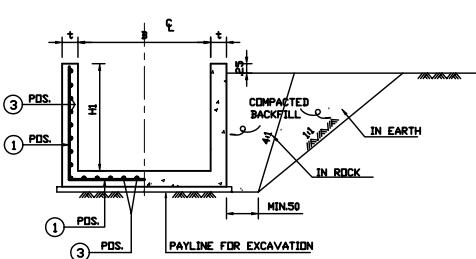
SECTION F- F



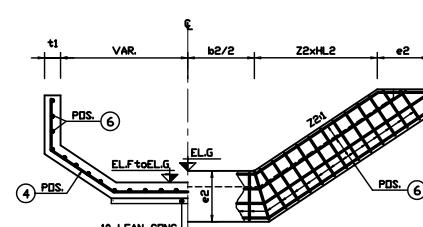
DETAIL '2



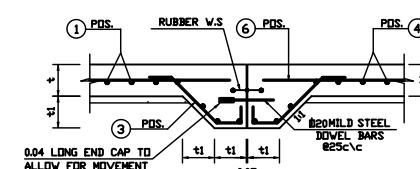
DETAIL '5'



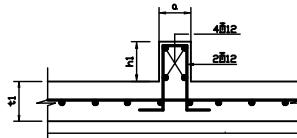
SECTION D - D



SECTION G - G



DETAIL '3'



DETAIL '6'

توضیحات:

رای ملاحظ پلان و مقلم طولی و توضیحت بند شده شده III-CH-2(1) مراجعت شود.

سزه هی همسن شک هی آبری و زمکی	شهره نه : III-CH-2	بزنگری شمره :	0
بخش سوم: سزه هی آنه جهاد آ (تدا م)	شهره ش : 2	تاریخ :	
عنوان نه : مقطع و جزوی	مقنس :	تصویر :	

سزه هی همسن شک هی آبری و زهکی

پخش سوم: سیده هدیه امیر حسینی (تیکا)

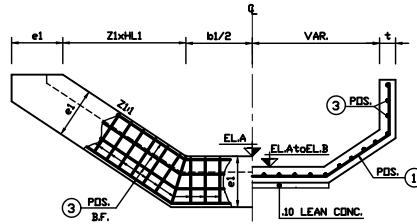
عنوان نف: مقطع و چزوت

10

محمود پرندگانی و نظرت راهبردی ریس جمهور

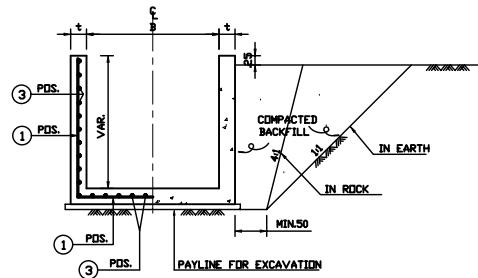
معود نظرت راهردی دفتر نظام فرق احتجاج
وزارت نفوذ دفتر متناسب و معمم فرق آفتاب

SINGLE & DOUBLE LAYER REINFORCEMENT



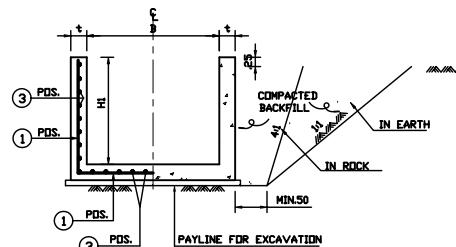
SECTION B - B

N.T.S.



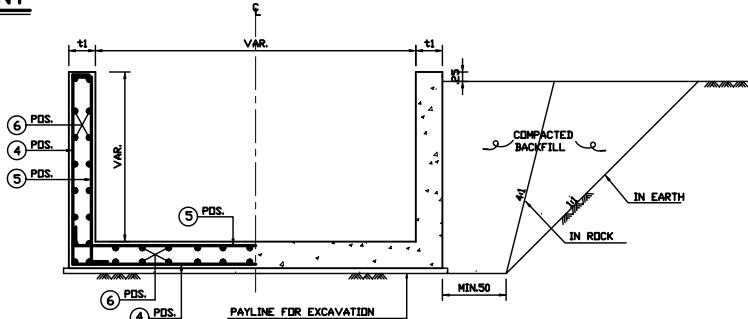
SECTION C - C

N.T.S.



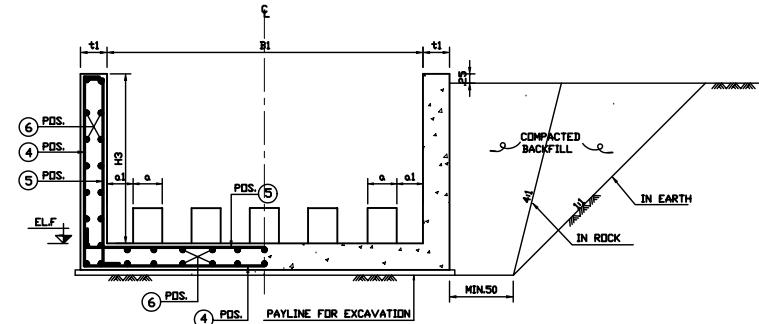
SECTION D - D

N-7



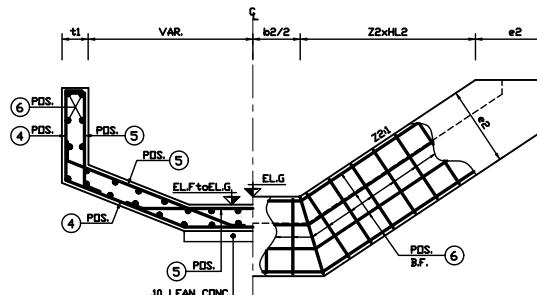
SECTION E - E

N.T.



SECTION F - F

1



SECTION G - G

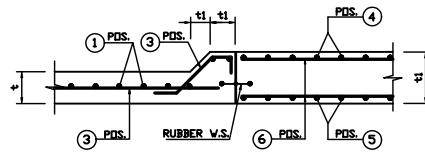
1

سزه هی همسن شک هی آبری و زهکی	III-CH-2	شهره نف:	بزنگری شهره:	0
بخش سوم: سزه هی آله چون آ (تدا)	3	شهره ش:	تاریخ :	
قطعه:		مقسم :	عنوان نف:	قطعه

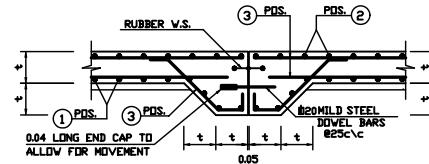
توضیحات :

جمهوری اسلامی ایران
معونه پژوهیزی و نظرت راهبردی را
بود نظرت راهبردی
نظم فن اجرایی

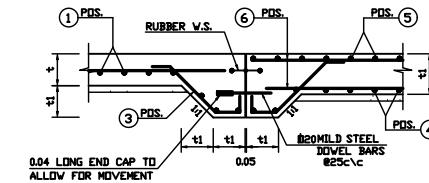
SINGLE & DOUBLE LAYER REINFORCEMENT



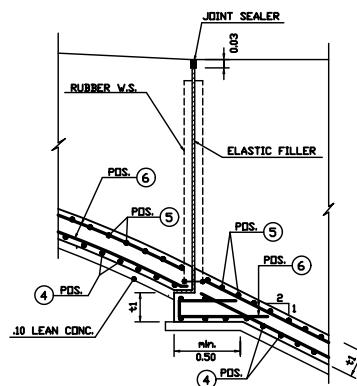
DETAIL '1'



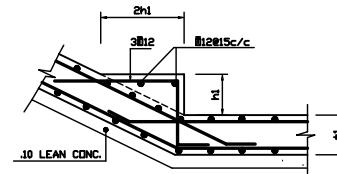
DETAIL '2'



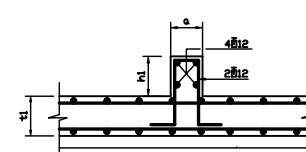
DETAIL '3'



DETAIL '4'



DETAIL '5'



DETAIL '6'

توضیحات:

رای ملاحت پلان و مقطع طولی و توضیحات پنه شمره III-CH-2(1) مراجعت شود.

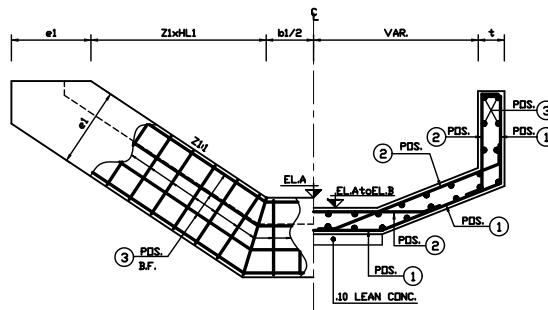
سزه هی همسن شک هی آپری و زهکی	شمره نف:	III-CH-2	بزنگری شده:	0
بخش سوم: سزه هی آنه چون آ (تدا)	شمره ش:	4	تاریخ:	
عنوان نف:	جزئت	مقس:	تصویر:	

ੴ

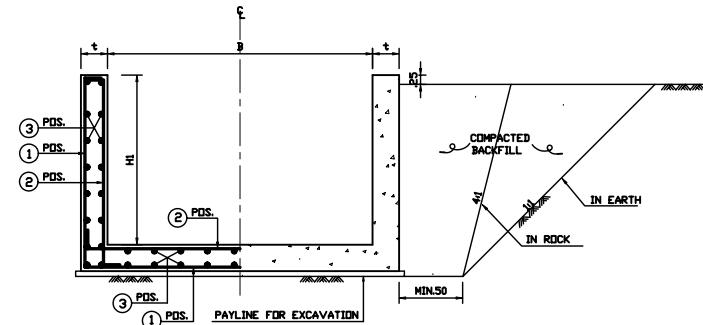
جمهوری اسلامی ایران

معود پژوهشی و نظرت راهبردی رسی جمهور	معود نظرت راهبردی
وزارت دفتر مونیسی و مهندسی شهری آستانه ایران	دفتر نظم فنی اجراء

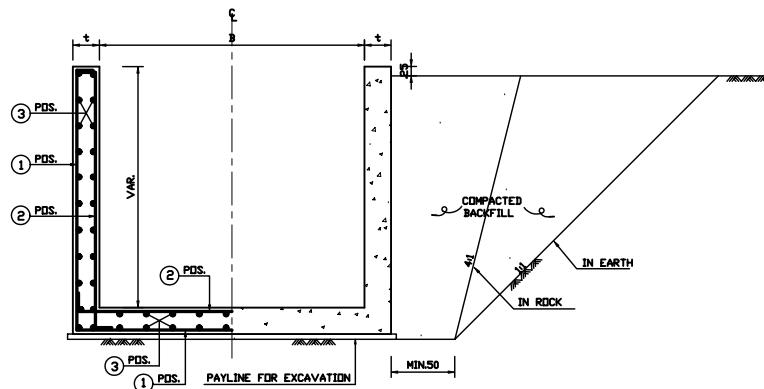
DOUBLE LAYER REINFORCEMENT



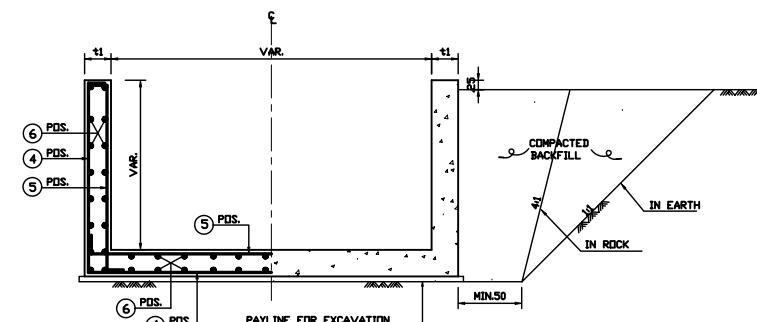
SECTION B - B
N.T.S.



SECTION D - D
N.T.S.



SECTION C - C
N.T.S.



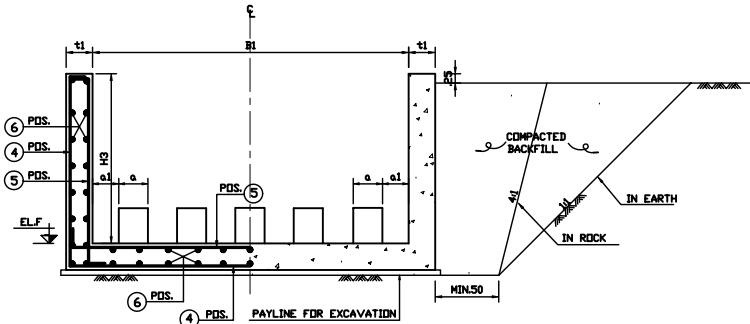
SECTION E - E
N.T.S.

توضیحت :
برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحت بـه شرطه III-CH-2(1) مراجعه شود .

۰	بزنگری شرطه :	III-CH-2	شمره نق :	سزه هی همن شک هی آبری و زمکی
	تاریخ :	۵	شمره ش :	بخش سوم: سزه هی امکه جون ۲ (۱۳۹۴)
	تصویر :		مقاس :	عنوان نق : مقطع

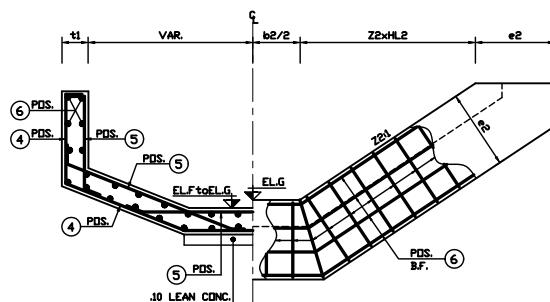
جمهوری اسلامی ایران
 محمود پوئندری و نظرت راهداری رسی جمهور
 محمود نظرت راهداری
 دفتر مهندسی و مهندسی آن و آنده
 دفتر نظم فنی اجراءات

DOUBLE LAYER REINFORCEMENT



SECTION F - F

L.T.S

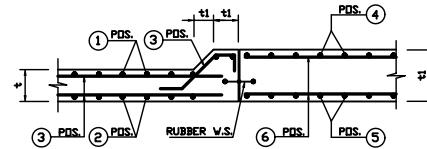


SECTION G - G

N.T.

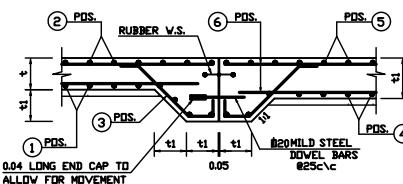
توضیحات:

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیحات بـنـه شـرـه (1) III-CH-2 مراجـعـه شـوـد .



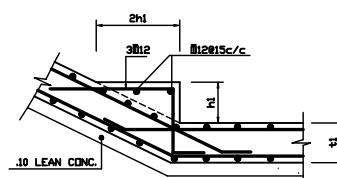
DETAIL '1'

—
S



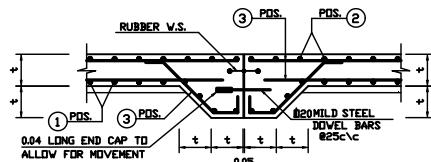
DETAIL '3

三



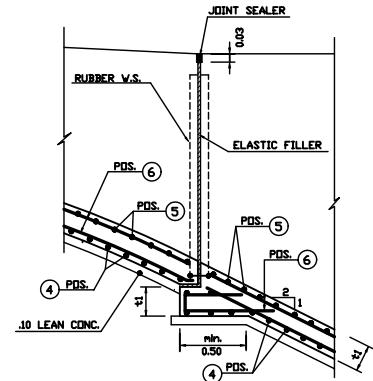
DETAIL "5"

-

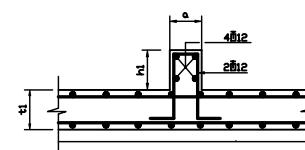


DETAIL '2'

—
S



DETAIL '4'



DETAIL "6"

•

سزه هی همسن شک هی آپری و زمهکی	شمه نف : III-CH-2	بزنگری شمه :	0
بعش سوم: سزه هی آنہ جرون آ (تند)	شمه ش :	تاریخ :	6
عنوان نف : مقطع و جزویت	مقس :	تصویر :	

جمهوری اسلامی ایران

محمود پرنسپریزی و نظرت راهبردی ریس جسور

وزارت نفو
دفتر مهندسی و معراجی فنی آ و آباد

جمع محتوای بتن مگر (m³)

صلیات	شکل اجزاء سازه	مقدار	مجموع مکعب (m ³)	تعداد مکعب واحد (m ³)	جمع واحد (m ³)	نام
$\frac{(b_1+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_1$ - ورودی		0.10	0.42	1	0.42	
$\frac{(0.90+0.20)+(1.5+0.20)}{2} \times 3.00 = 4.20$						
$\frac{(b_2+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_6$ - خروجی		0.10	0.62	1	0.62	
$\frac{(1.20+0.20)+(2.5+0.20)}{2} \times 3.00 = 6.15$						
$T_{an\alpha} = \frac{(E.LB-E.LC)}{L_7}$ $T_{an\beta} = \frac{(109.92-103.92)}{60} = 0.10$ $L'_7 = \frac{60}{\cos\alpha} = 60.30$ $(B+2t+0.20) \times L'_7$ $(1.5+2 \times 0.15+0.20) \times 60.30 = 120.60$		0.10	12.60	1	12.60	
$X = \frac{L_3-L_{tra}}{L_3} \times \frac{B_1-B}{2}$ $X = \frac{9-6}{9} \times \frac{2.5-1.5}{2} = 0.167$ $L'_3 = \frac{L_3-L_{tra}}{\cos\alpha} = 3.01$ $\bar{B} = 2X + B = 0.167 + 1.50 = 1.83$ $(B+2t+0.20) \times (\bar{B}+2t+0.20) \times L'_3$ $(1.5+2 \times 0.25+0.20) + (1.85+2 \times 0.25+0.20)$ $\times 3.01 = 7.12$		0.10	0.71	1	0.71	
$T_{an\beta} = \frac{(E.LE-E.LF)}{L_4}$ $T_{an\beta} = \frac{(101.72-100.32)}{2.80} = 0.50$ $L'_{tra} = \frac{L_{tra}}{\cos\beta} = 6.70$ $(B+2t_1+0.20+(B+2t_1+0.20)) \times L'_{tra}$ $(1.83+2 \times 0.25+0.20) + (2.5+2 \times 0.25+0.20)$ $\times 6.70 = 19.20$		0.10	1.92	1	1.92	
$L'_4 = \frac{L_4}{\cos\beta} = 3.13$ $(L'_4+L_5) \times (B+2t+0.20)$ $(3.13+4.20) \times (2.5+2 \times 0.25+0.20) = 23.46$		0.10	2.34	1	2.34	کل حوضه
18.61 m³ = جمع کل						

صلیات قالب پندی (m²)

صلیات	مقدار	مجموع مکعب (m ²)	تعداد مکعب واحد (m ²)	شکل اجزاء سازه
$G_1 = \sqrt{(b_1+2Z \times H_1-B)^2/2^2+L_1^2}$ $G_1 = \sqrt{(0.90+2 \times 1.5 \times 1.20-2.5)^2/4+3.00^2}$ $G_1 = 3.16$ $\frac{H_1 \times G_1}{2} = 1.90$	1.90	7.60	4	
$G_2 = \sqrt{(b_2+2Z \times H_3-B)^2/2^2+L_6^2}$ $G_2 = \sqrt{(1.20+2 \times 1.5 \times 2.05-2.5)^2/4+3.00^2}$ $G_2 = 3.86$ $\frac{H_3 \times G_2}{2} = 2.05 \times 3.86 = 3.96$	3.96	15.84	4	
$e_1 = \frac{[e_1+y_1] \times 2 + b_1}{2}$ $e_1 = \frac{[0.60+2.16] \times 2 + 0.9}{2} = 0.60 = 4.10$ $e_2 = \frac{[e_2+y_2] \times 2 + b_2}{2}$ $e_2 = \frac{[0.75+3.70] \times 2 + 1.2}{2} = 0.75 = 7.96$	4.10	8.20	2	
$(H_1 \times L'_7)$ $1.20 \times 60.30 = 72.36$ $w_1 = \frac{L_3-L_{tra}}{\cos\alpha} = 3.01$ $w_1 \times H_1 = 3.01 \times 1.20 = 3.61$ $w_2 = \frac{L_{tra}}{\cos\beta} = 6.70$ $w_2 \times H_1 = 6.70 \times 1.20 = 8.04$ $w_3 = \frac{L_4-L_{tra}}{\cos\beta} = 3.13$ $w_3 = \frac{2.80-1.42}{\cos\beta} = 1.54$ $w_3 \times H_1 = 1.54 \times 1.20 = 1.85$ $H'_1 = \frac{H_1}{\cos\beta} = 1.34$ $H'_1 \times L'_4 = 1.34 \times 1.42 = 2.41$	72.36	289.44	4	
$w_4 = \frac{L_4-L_{tra}}{\cos\beta} = 3.13$ $w_4 \times H_1 = 3.13 \times 1.20 = 3.76$ $w_5 = \frac{L_4-L_{tra}}{\cos\beta} = 3.13$ $w_5 \times H_1 = 3.13 \times 1.20 = 3.76$ $w_6 = \frac{L_4-L_{tra}}{\cos\beta} = 3.13$ $w_6 \times H_1 = 3.13 \times 1.20 = 3.76$	3.61	14.45	4	
$w_7 = \frac{L_4-L_{tra}}{\cos\beta} = 3.13$ $w_7 \times H_1 = 3.13 \times 1.20 = 3.76$	8.04	32.16	4	
$w_8 = \frac{L_4-L_{tra}}{\cos\beta} = 3.13$ $w_8 \times H_1 = 3.13 \times 1.20 = 3.76$	1.85	7.40	4	
$w_9 = \frac{L_4-L_{tra}}{\cos\beta} = 3.13$ $w_9 \times H_1 = 3.13 \times 1.20 = 3.76$	2.41	9.64	4	

صلیات قالب پندی (m²)

صلیات	مقدار	مجموع مکعب (m ²)	تعداد مکعب واحد (m ²)	شکل اجزاء سازه
$L_5 \times H_3$ $4.20 \times 2.05 = 8.61$	8.61	34.44	4	
$(L_1 + L'_7) \times t$ $(3.00+60.30) \times 0.15 = 9.50$	9.50	19.00	2	
$(L'_3 + L'_{tra} + L'_4 + L_5 + L_6) \times t_1$ $(3.01+6.70+3.13+4.2+3.00) \times 0.25 = 5.01$	5.01	10.02	2	
$4 \times \alpha \times h_1$ $4 \times 0.2 \times 0.25 = 0.20$	0.20	1.20	6	
$\frac{2 \times 2 \times h_1 \times a}{2}$ $\frac{2 \times 2 \times 0.25 \times 0.20}{2} = 0.10$	0.10	0.50	5	
$\alpha \times h_1$ $0.20 \times 0.25 = 0.05$	0.05	0.25	5	
466.06 m² = جمع کل				

توضیحات :

III-CH-3	شماره نقشه :	0	بازنگری شماره :	0	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	1	شماره نوبت :		بخش سوم: سازه های انتقال چاهان آب (تدآب ها)
	تصویب :		مقیاس :		عنوان نقشه : نمونه برآورده احتمال و مقادیر

دفتر نظام فنی اجراء	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	وزارت نیرو	معاونت نظارت و اهرابی
جهانی اسلامی ایران	معاهود	معاهود	معاهود

حجم عملیات بتن ریزی (m^3)

عملیات	نمایت (m)	بعض واحد (m^3)	تفاضل مکعبه (m^3)	مجموع مکعبه (m^3)	دکل اجزاه سازه
$\frac{b_1+B}{2} \times L_1$ $\frac{(0.9+1.5)}{2} \times 3.00 = 3.60$	- ورودی	0.15	0.54	1	0.54
$\frac{b_2+B_1}{2} \times L_6$ $\frac{(1.2+2.5)}{2} \times 3.00 = 5.55$	- خروجی	0.25	1.39	1	1.39
$\frac{y \times L_1}{2}$ $y_1 = \sqrt{(H_1)^2 + (Z \times H L_1)^2}$ $y_1 = \sqrt{1.20^2 + 1.5 \times 1.20} = 2.16$ $2.16 \times 3.00 \times \frac{1}{2} = 3.24$	- ورودی	0.15	0.49	2	0.98
$\frac{H_1 \times G_1}{2}$ $1.20 \times 3.16 = 3.89$	- دیوار ورودی تبلیل	0.15	0.28	2	0.56
$\frac{y \times L_6}{2}$ $y_2 = \sqrt{(H_2)^2 + (Z \times H L_2)^2}$ $y_2 = \sqrt{2.05^2 + 1.5 \times 2.05} = 3.70$ $3.70 \times 3.00 \times \frac{1}{2} = 5.55$	- خروجی	0.25	1.39	2	2.78
$\frac{H_3 \times G_2}{2}$ $2.05 \times 3.86 = 3.96$	- دیوار خروجی تبلیل	0.25	0.99	2	1.98
$[(e_1+y_1) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M] \times e_1$ $\frac{[(0.60+2.16) \times 2 + 0.9]}{2} +$ $\frac{[(0.32+2.67) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 4.10$ خرودی - $[(e_2+y_2) \times 2 + b_2] + [(K+L) \times 2 + M] \times e_2$ $\frac{[(0.75+3.70) \times 2 + 1.2]}{2} +$ $\frac{[(0.40+4.33) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 7.96$	- پشت پند	0.15	0.62	1	0.62
$L'_7 \times (B + 2t)$ $60.30 \times (1.5 + 2 \times 0.15) = 108.54$		0.15	16.28	1	16.28

توضیحات :

حجم عملیات بتن ریزی (m^3)

عملیات	نمایت (m)	بعض واحد (m^3)	تفاضل مکعبه (m^3)	مجموع مکعبه (m^3)	دکل اجزاه سازه
$\frac{(B+2 \times t) + (\bar{B}+2 \times t)}{2} \times L'_3$ $\frac{(1.5+2 \times 0.25) + (1.83+2 \times 0.25)}{2} \times 3.01 = 6.52$	0.25	1.63	1	1.63	
$\frac{(\bar{B}+2 \times t) + (B+2 \times t)}{2} \times L'_{tra}$ $\frac{(1.83+2 \times 0.25) + (2.5+2 \times 0.25)}{2} \times 6.70 = 17.86$	0.25	4.46	1	4.46	
$L'_4 \times (B_1 + 2t)$ $3.13 \times (2.5 + 2 \times 0.25) = 9.39$	0.25	2.35	1	2.35	
$L_5 \times (B_1 + 2t)$ $4.20 \times (2.5 + 2 \times 0.25) = 12.60$	0.25	3.15	1	3.15	
$L'_1 \times L'_7$ $1.20 \times 6.30 = 72.36$	0.15	10.85	2	21.70	
$\frac{w \times H_1}{2}$ $3.01 \times 1.20 = 3.61$	0.25	0.90	2	1.80	
$w \times H_1$ $6.70 \times 1.20 = 8.04$	0.25	2.01	2	4.02	
$w \times H_1$ $1.54 \times 1.20 = 1.85$	0.25	0.46	2	0.92	
$\frac{H_3 + H'_1}{2} \times 1.42$ $\frac{2.05 + 1.34}{2} \times 1.42 = 2.41$	0.25	0.60	2	1.20	
$L_5 \times H_3$ $4.20 \times 2.05 = 8.61$	0.25	1.70	2	3.40	
$a \times a$ $0.2 \times 0.2 = 0.04$	0.25	0.01	6	0.06	
$\frac{2h_7 \times a}{2}$ $\frac{2 \times 0.25 \times 0.20}{2} = 0.05$	0.25	0.01	5	0.05	

جمع کل = 71.84 m^3

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

0	بازنگری شماره :	III-CH-3	شماره نقشه :	III-CH-3
	تاریخ :	2	شماره نسبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (تدآب ها)
	تصویرب :		مقیاس :	عنوان نقشه : نمونه برآورده احتمال و مقادیر



جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

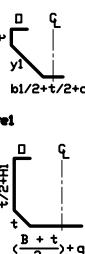
معاونت نظارت راهبردی

دفتر نظام فنی اجرایی

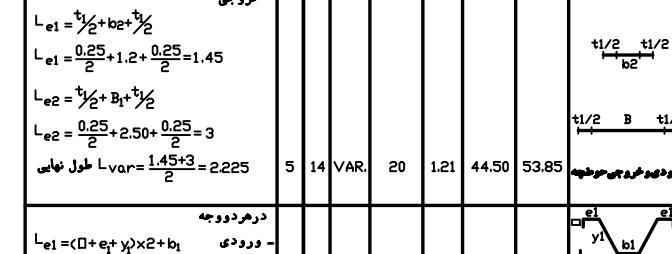
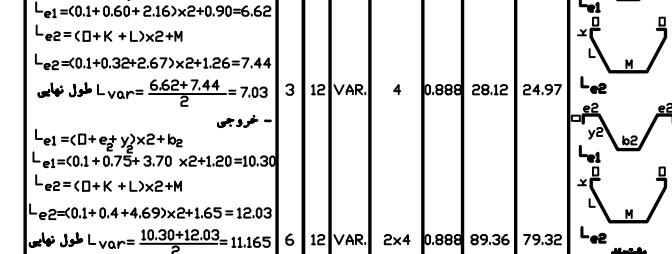
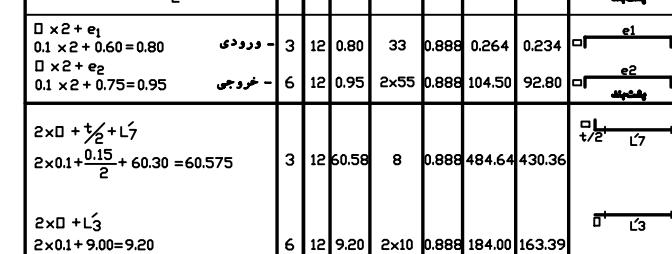
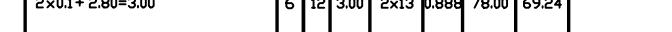
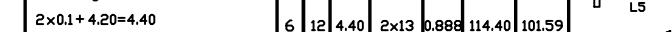
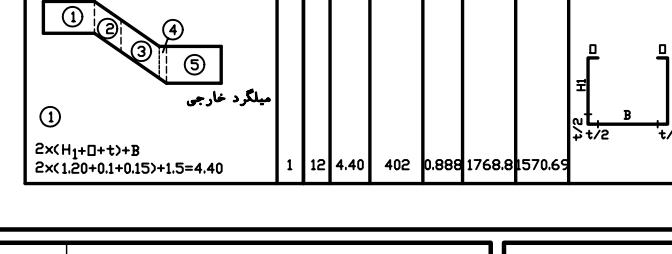
وزارت نیرو

دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	کل (m)	مجموع (Kg)	مسامیلگرد
میلگرد خارجی - درودی								
$L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$								
$L_{e1} = 0 + t + y_1 + \frac{t}{2} + \frac{t}{2} + q$								
$L_{e1} = 0.1 + 0.15 + 2.16 + \frac{(0.9 + 0.15)}{2} + 0.3 = 3.235$								
$L_{e2} = 0 + (H_1 + \frac{t}{2}) + t + (\frac{B+t}{2}) + q$								
$L_{e2} = 0.1 + (1.2 + \frac{0.15}{2}) + 0.15 + \frac{(1.5 + 0.15)}{2} + 0.3 = 2.65$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{3.235 + 2.65}{2} = 2.94$	1	12	VAR.	2x20	0.888	117.60	104.43	
خرسچی -								
$L_{e1} = (\frac{b_2}{2} + \frac{t}{2} + q) + 0 + t_1 + y_2$								
$L_{e1} = (\frac{1.2}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.3) + 0.1 + 0.25 + 3.70 = 5.08$								
$L_{e2} = 0 + (H_3 + \frac{t}{2}) + t_1 + (\frac{B+t_1}{2}) + q$								
$L_{e2} = 0.1 + (2.05 + \frac{0.25}{2}) + 0.25 + \frac{(2.5 + 0.25)}{2} + 0.3 = 4.20$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{5.08 + 4.20}{2} = 4.64$	4	14	VAR.	2x20	1.21	185.60	224.58	
میلگرد داخلی - خرسچی								
$L_{e1} = 0 + t_1 + \frac{t}{2} + 0$								
$L_{e1} = 0.1 + 0.25 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.575$								
$L_{e2} = 0 + \frac{t}{2} + H_3 + 0$								
$L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.05 + 0.1 = 2.375$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{0.575 + 2.375}{2} = 1.475$	5	14	VAR.	2x20	1.21	59.00	71.39	
خرسچی -								
$L_{e1} = \frac{t}{2} + t_1 + \frac{t}{2}$								
$L_{e1} = \frac{0.25}{2} + 0.25 + \frac{0.25}{2} = 0.5$								
$L_{e2} = \frac{t}{2} + y_2 + \frac{t}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 3.70 + \frac{0.25}{2} = 3.95$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{0.50 + 3.95}{2} = 2.23$	5	14	VAR.	2x20	1.21	89.20	107.93	

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	کل (m)	مجموع (Kg)	مسامیلگرد
- خرسچی								
$L_{e1} = \frac{t_1}{2} + b_2 + \frac{t_2}{2}$								
$L_{e1} = \frac{0.25}{2} + 1.2 + \frac{0.25}{2} = 1.45$								
$L_{e2} = \frac{t_1}{2} + B_1 + \frac{t_2}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 2.50 + \frac{0.25}{2} = 3$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{1.45 + 3}{2} = 2.225$	5	14	VAR.	20	1.21	44.50	53.85	
درود دودوچ								
$L_{e1} = (0 + e_1 + y_1) \times 2 + b_1$								
$L_{e1} = (0.1 + 0.60 + 2.16) \times 2 + 0.90 = 6.62$								
$L_{e2} = (0 + K + L) \times 2 + M$								
$L_{e2} = (0.1 + 0.32 + 2.67) \times 2 + 1.26 = 7.44$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{6.62 + 7.44}{2} = 7.03$	3	12	VAR.	4	0.888	28.12	24.97	
خرسچی -								
$L_{e1} = (0 + e_2 + y_2) \times 2 + b_2$								
$L_{e1} = (0.1 + 0.75 + 3.70) \times 2 + 1.20 = 10.30$								
$L_{e2} = (0 + K + L) \times 2 + M$								
$L_{e2} = (0.1 + 0.4 + 4.69) \times 2 + 1.65 = 12.03$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{10.30 + 12.03}{2} = 11.165$	6	12	VAR.	2x4	0.888	89.36	79.32	
دروز دو زد								
$\square \times 2 + e_1$								
$0.1 \times 2 + 0.60 = 0.80$	3	12	0.80	33	0.888	0.264	0.234	
$\square \times 2 + e_2$								
$0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	6	12	0.95	2x55	0.888	104.50	92.80	
2x0 + $\frac{t}{2} + L_7$								
$2 \times 0.1 + \frac{0.15}{2} + 60.30 = 60.575$	3	12	60.58	8	0.888	484.64	430.36	
2x0 + L_3								
$2 \times 0.1 + 9.00 = 9.20$	6	12	9.20	2x10	0.888	184.00	163.39	
2x0 + L_4								
$2 \times 0.1 + 2.80 = 3.00$	6	12	3.00	2x13	0.888	78.00	69.24	
2x0 + L_5								
$2 \times 0.1 + 4.20 = 4.40$	6	12	4.40	2x13	0.888	114.40	101.59	
کف محضه								
								
میلگرد خارجی								
$2 \times (H_1 + 0 + t) + B$								
$2 \times (1.20 + 0.1 + 0.15) + 1.5 = 4.40$	1	12	4.40	402	0.888	1768.8	1570.65	

توضیحات :

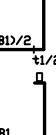
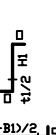
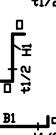
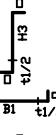
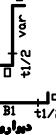
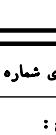
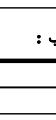
- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تعیین ردهیای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد از این است.
- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشه‌های شاره (III-CH-2(1~6) III-CH-2(1~6) مراجعه شود.
- در سوتون تعداد ، مقادیر آورده شده (بطور مثال 8x2x8) بقرار زیر میباشد.
- تعداد شماره 2
- میلگرد خارجی در دو وجه 2
- تعداد میلگرد در سیر 8

شاره های شبکه های آبیاری و زهکشی

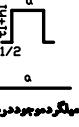
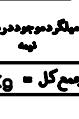
0	بازنگری شماره :	III-CH-3	شاره نقشه :
3	تاریخ :	شماره شیت :	بخش سوم: سازه های انتقال چاهان آب (تدآب ها)
	تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه : نمونه آورد ادجاج و مقادیر

جهانی اسلامی ایران
معاونت پژوهشی و نظری و امور ادبی ریس جمهوری
معاونت نظری و امور ادبی دفتر مهندسی و معیارهای قلم آب و آفرا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای قلم آب و آفرا

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	کل (m)	مجموع (Kg)	مجموع میلگرد
② $2 \times (H_1 + \frac{t}{2} + \frac{(B+B)}{2})$ $2 \times (1.2 + 0.1 + 0.25) + \frac{(1.5+2.5)}{2} = 5.10$	4	14	5.10	40	1.21	204.00	246.84	
③ $2 \times (H_1 + \frac{t}{2} + \frac{t}{2}) + B_1$ $2 \times (1.34 + 0.1 + 0.25) + 2.5 = 5.88$	4	14	5.88	50	1.21	294.00	355.74	
⑤ $2 \times (H_3 + \frac{t}{2} + \frac{t}{2}) + B_1$ $2 \times (2.05 + 0.1 + 0.25) + 2.5 = 7.30$	4	14	7.30	28	1.21	204.40	247.32	
④ طول نهایی $L_{var} = \frac{(3) + (5)}{2}$ طول نهایی $L_{var} = \frac{5.88 + 7.30}{2} = 6.59$	4	14	6.59	10	1.21	65.90	79.74	
② میلگرد داخلی $2 \times D + H_1 + \frac{t}{2}$ $2 \times 0.1 + 1.2 + (0.25/2) = 1.525$	5	14	1.525	2x40	1.21	122.00	147.62	
② $2 \times D + t_1 + \frac{(B+B)}{2}$ $2 \times 0.1 + 0.25 + \frac{(1.5+2.5)}{2} = 2.45$	5	14	2.45	40	1.21	98.00	118.58	
③ $2 \times D + H_1 + \frac{t}{2}$ $2 \times 0.1 + 1.34 + (0.25/2) = 1.67$	5	14	1.67	2x50	1.21	167.00	202.07	
⑤ $2 \times D + t + B_1$ $2 \times 0.1 + 0.15 + 2.5 = 2.85$	5	14	2.85	50	1.21	142.50	172.43	
③ $2 \times D + H_3 + \frac{t}{2}$ $2 \times 0.1 + 2.05 + (0.25/2) = 2.375$	5	14	2.375	2x28	1.21	133.00	160.93	
④ طول نهایی $L_{var} = \frac{(3) + (5)}{2}$ طول نهایی $L_{var} = \frac{1.67 + 2.95}{2} = 2.31$	5	14	2.31	2x10	1.21	46.20	55.90	
② $2 \times D + t_1 + B_1$ $2 \times 0.1 + 0.25 + 2.5 = 2.95$	5	14	2.95	10	1.21	29.50	35.70	
① $2 \times D + L_7$ $2 \times 0.1 + 60.30 = 60.50$	3	12	60.50	2x6	0.888	726.00	644.69	
② $2 \times D + w_1$ $2 \times 0.1 + 3.01 = 3.21$	6	12	3.21	2x2x6	0.888	77.04	68.42	
③ $2 \times D + w_2 + w_3$ $2 \times 0.1 + 6.70 + 1.54 = 8.44$	6	12	8.44	2x2x6	0.888	202.56	179.87	
⑤ $2 \times D + L_5$ $2 \times 0.1 + 4.20 = 4.4$	6	12	4.4	2x2x110	0.888	193.60	171.92	
④ $2 \times D + (L_4 - 1.42)$ $2 \times 0.1 + (2.8 - 1.42) = 1.58$	6	12	1.58	2x2x110	0.888	69.52	61.73	

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	کل (m)	مجموع (Kg)	مجموع میلگرد
- ورودی	-	-	-	-	-	-	-	-
$D + \frac{t}{2} + L_1 + D$	3	12	3.275	6	0.888	19.65	17.45	کف تبلیغ
$D + \frac{t}{2} + G_1 + D$	3	12	3.435	2x3	0.888	20.61	18.30	دوار ورودی تبلیغ
$D + \frac{t}{2} + G_1 + D$	3	12	3.435	2x5	0.888	34.35	30.50	کف مرتب تبلیغ
$D + \frac{t}{2} + L_6 + D$	6	12	3.325	2x10	0.888	66.50	59.05	کف تبلیغ
$D + \frac{t}{2} + G_2 + D$	6	12	4.185	2x2x6	0.888	100.44	89.19	دوار خروجی تبلیغ
$D + \frac{t}{2} + G_2 + D$	6	12	4.185	2x2x8	0.888	133.92	118.92	کف مرتب تبلیغ
$a + t_1 + t_1 + \frac{t}{2} \times 2$	-	12	1.45	2x6	0.888	17.40	15.45	
$a = 0.20$	-	12	0.20	4x6	0.888	4.80	4.26	
$t_1 + 2xh_1 + h_1 + t_1 + D$	-	12	1.35	2x5	0.888	13.50	12.00	
$h_1 = 0.25$	-	12	0.25	3x5	0.888	3.75	3.33	

جمع کل = 6512.67 Kg

توضیحات:
 ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{t_1 + t_2}{2}$ برای تعیین طول دیگرها محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشدند ازام است.
 ۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نشانه های شاره (III-CH-2(1-6) III-CH-2(1-6) مرابعه شود.
 ۳- در سوتون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x8) بقرار زیر میباشدند.
 ۴- میلگرد حرارتی در دو وجه
 ۵- تعداد مثابه
 ۶- تعداد میلگرد در میان

۰	بازنگری شاره:	III-CH-3	شاره نشیه: آبیاری و زهکشی
۴	تاریخ:	بعضی سوم: سازه های انتقال جریان آب (تدابع ها)	
	تصویب:	مقیاس:	عنوان نشیه: نویزه آور دامنه های مقداری

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمهور
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

آبشار های مایل مانع دار

۱- تعریف سازه

آبشار مایل مانع دار سازه ای است که برای از بین برد انرژی اضافی ناشی از پائین افتادگی کف (برای ارتقاهای بیشتر از ۴ متر) در کانالها و آنها تغییر مورد استفاده قرار می گیرد.

۲- اجزاء سازه

اجزاء تشکیل دهنده سازه آبشار مایل مانع دار عبارتند از:

- پاشنه ابتدائی (CUTOFF)

- تبدیل ورودی

- بنده اصلی مشکل از مقطع (a) شکل در شب با بلوك و مطلع

(a) شکل در محل اتصال انتهای شب به تبدیل خروجی

- تبدیل خروجی

- پاشنه خروجی (CUTOFF)

۳- کاربرد سازه

در مسیرهای پر شب چوت محدود نمودن شب کانال برای جریان آرام (زیر بحرانی) آبشار مایل مانع دار مورد استفاده قرار می گیرد. همچنین این سازه در نقاطی که سطح آب پائین دست (پلاب) دارای نوسان زیادی است کاربرد خواهد داشت.

۴- طراحی هیدرولیکی

۴-۱- گلایات

طراحی هیدرولیک آبشار مایل مانع دار براساس فرمولهای تجربی منتع از بررسی مدلها هیدرولیک آزمایشگاهی تهیی می گردد.

آستانه سازه بد از تبدیل ورودی در مقطع (a) شکل به سه شکل طراحی می گردد:

(SILL CONTROL)

استفاده از آستانه (SILL) چوت عبور دیپ پایه برای کاهش سرعت ورودی و به حداقل رساندن آب شیلگی در بالادست.

(CONTROL NOTCH)

سریز کنترل کننده چوت کنترل سطح آب بالادست.

ج : ورودی بدون کنترل

ساده ترین نوع ورودی بوده و برای مناطقی که احتیاج به کنترل سطح آب نباشد بکار می رود.

در بدنه (a) شکل در قسمت شب دار آبشار مایل مانع دار بلوکهای مهار آب طوری طراحی می گردد که سرعت جریان با تزدیک شدن به مر بلوک کاهش و شتاب آن با گذشت از میان بلوکها افزایش می یابد بنابراین بدون تأثیرپذیری از ارتفاع برش ، انرژی آن مستحب می گردد . برای محاسبه عرض آبشار مایل مانع دار مقادیر (q) دین در واحد عرض از جدول زیر استخراج می گردد و برای مقادیر دین بینایی از روش میانیابی استفاده خواهد شد .

$Q (m^3/s)$	$q (m^3/s/m)$
0~1.10	0.50~0.90
1.10~2.80	0.90~1.40
2.80~5.40	1.40~1.90

جدول شماره ۱

رجایت مواد زیر در طراحی هیدرولیکی آبشار مایل مانع دار توصیه می گردد .

- شب بدنه مقطع (a) شکل در قسمت شب دار نباید بیش از ۵% ($\frac{1}{2}$) و کمتر از ۲۵% ($\frac{4}{1}$) باشد .

- سرعت ورودی سازه (V1) همواره کمتر از سرعت بحرانی در قسمت شبدار (V1<Vc) باشد .

- اولین ردیف بلوکهای آرام کننده جریان طوری قرار گیرد که کف بالادست بلوک منطبق بر انتهای پائین دست منحنی قسمت ورودی بوده و بیش از ۳۰ سانتی متر از تاج نباشد .

- ارتفاع بلوکهای آرام کننده (hb) باید حداقل مقدار (0.90×dc) باشد (dc عرض بحرانی در مقطع است) .

- عرض بلوکها باید با هم برابر و حداقل معادل ارتفاع بلوک و حداکثر هر برا بر ارتفاع بلوک باشد . بلوکهای ناصل با عرض کمتر از (hb) ($\frac{1}{3}$) و بیش از ($\frac{2}{3}$) (hb) باید در کنار دیوارهای جانبی در ردیفهای ۱ و ۳ و ۵ و ۷ و واقع شود . بلوکها ردیف پائین می باشند ، مقابل فاصله باز بلوکهای ردیف بالا قرار گیرند .

- فاصله مایل بین ردیفهای بلوکهای مانع (S) می باشد دو برابر (hb) و حداقل (1.80) متر باشد .

- حداقل هیچاره ردیف بلوک آرام کننده باید بکار رود ، بلوکهای رقوم بالای حداقل پکی از بلوکها پائین تر از سطح آب میزبانی داشت . کانال مایل شب شکن باید از انتهای آخرین ردیف بلوکها به اندازه حداقل فاصله بلوکها داده بشود .

- بلوکهای آرام کننده طوری قرار گیرند که دیواره بالادست آن صود بر صفحه مایل شب شکن باشد .

- ضخامت طولی بلوکها در قسمت بالا برای سازه های کوچک (۰.۷) و برای سازه های بزرگ (۰.۷-۰.۸) متر بود .

- ارتفاع دیواره پشتی شب شکن مایل مانع دار (h3) سه برابر ارتفاع بلوکها به صورت عمود بر صفحه شب شکن می باشدند .

- طول و رقام مقطع (a) شکل بد از تبدیل ورودی به قرار زیر می باشد :

طول این قسمت پایشی حداقل دو برابر عرض آب بالادست (d1) باشد . برای تعیین ارتفاع آستانه (SILL) رابطه انرژی بین ورودی و کانال بالادست توشه شود (شکل شماره ۱) :

$$d1 + \frac{V_c^2}{2g} = dc + \frac{V_c^2}{2g} + hl + hs$$

$$hs = d1 + \frac{V_c^2}{2g} - dc - \frac{V_c^2}{2g} - hl$$

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه :	بازنگری شماره :	۰
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مانع دار)	۱	تاریخ :	III-BAD-1
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :	تصویب :	



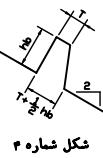
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمهور

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

دفتر نظام فنی اجرایی

پارامترهای مورد نیاز طراحی آبشار مایل مانع دار شامل مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال در پالادست و پائین دست سازه (Z,b,Z,d,V,HL,HT) می باشد که با توجه به میزان دبی و شبی خط کف از جداول مندرج در لقتهای II-2(1-12) قابل استخراج است.

۲- تعیین اضلاع قاعده بلوك (W)



قاعده بلوكهای مانع به شکل مربع و اندمازه حداقل و حداکثر مبلغ آن از طریق روابط زیر تعیین می گردد
(شکل شماره ۴).

$$(۴-۲) \quad W_{\min} = hb$$

$$(۴-۳) \quad W_{\max} = 1.5 \times hb$$

۷- فاصله بین دو ردیف بلوك (S)

این فاصله از روابط زیر تعیین می گردد .

$$(۴-۷) \quad S = 2 \times hb$$

توضیح ۱: حداقل ابعاد بلوك (طول، عرض و ارتفاع) و فاصله بلوكهای کناری با دیواره معادل (0.20) و هوا راه با اعمال زند افزایش ، مضری از ۵ سانتی متر خواهد بود .

توضیح ۲: با توجه به آنچه در کلیات بدان اشاره شد ، تعداد بلوك در ردیف بعد (پائین دست) بکمتر از بلوكهای مانع باشد از دو ردیف بجا ای خواهد بود و در این ردیف بجا ای حد فاصل بلوكهای کناری با دیواره (Wp) بلوك احداث خواهد شد .

توضیح ۳: فاصله دو ردیف بلوك (S) با اعمال زند افزایش تا یک دهم اعشار محاسبه می گردد .

گام پنجم - تعیین طول مقطع (U) شکل در قسمت ورودی (L2)

طول مقطع (U) شکل در قسمت ورودی (L2) از رابطه زیر تعیین می گردد .

$$(۴-۱) \quad L2 = 2 \times dl$$

توضیح: طول (L2) حداقل معادل ۲ متر و با اعمال زند افزایش هوا راه مضری از ۵ سانتی متر خواهد شد .

گام ششم - تعیین ارتفاع آستانه ورودی (hs)

ارتفاع آستانه با توجه به مطالب ارائه شده در کلیات طراحی از روابط مندرج در آن بخش محاسبه خواهد شد .

گام هفتم - تعیین طول آستانه (L3) و محاسبه پارامتر (e)

با توجه به مطالع مندرج در کلیات طراحی پارامترهای فوق از روابط زیر تعیین می گردد .

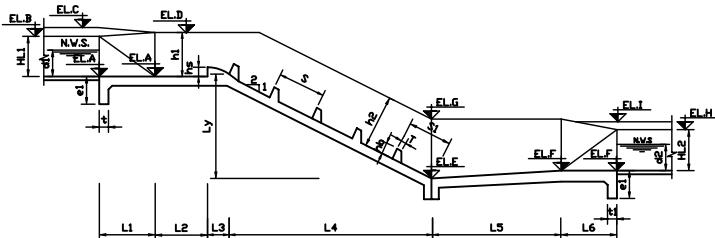
$$(۷-۱) \quad L3 = 0.4473 R$$

$$(۷-۲) \quad e = hs - 0.1056 R$$

توضیح: میزان R (شامع انحنی) با در نظر گرفتن ملاحظات طرح ، توسط طراح تعیین خواهد شد . در این استاندارد پیشنهاد می گردد میزان (R) معادل ۰.۸۰ متر در نظر گرفته شود .

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-BAD-1	سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای مایل مقطع دار)	شماره نشانه :	۲	شماره نشانه :
تاریخ :	شماره نشانه :		میزان :
تصویب :	تصویب :		عنوان نشانه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای



شکل شماره ۳: مقطع طولی آبشار مایل مانع دار

۳-۴- روش گام به گام طراحی هیدرولیکی

گام اول - تعیین دبی در واحد عرض (q)

برای تعیین دبی در واحد عرض (q) نیز جدول شماره ۱ استفاده خواهد شد .

گام دوم - تعیین عرض ورودی (B)

عرض ورودی سازه (B) از رابطه زیر بدست می آید .

$$(۴-۱) \quad B = \frac{q}{Q}$$

میزان (B) با اعمال زند افزایش هوا راه مضری از ۱۰ سانتی متر خواهد بود .

گام سوم - تعیین عرض پهلوانی (dc)

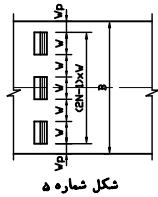
عرض پهلوانی در مقطع مستطیلی از رابطه زیر بدست می آید .

$$(۴-۱) \quad dc = \sqrt[3]{\frac{q^2}{9}}$$

گام چهارم - تعیین مشخصات بلوكهای مانع

۱- تعیین ارتفاع بلوك (hb)

ارتفاع بلوك (hb) از رابطه زیر تعیین می گردد .



$$(۴-۱) \quad B = (2N - 1) \times W + 2WP$$

که در این رابطه :

B : عرض مقطع (U) شکل که در گام دوم تعیین گردیده است .

N : تعداد بلوك

W : مقطع قاعده بلوك و فاصله بین بلوكها که بین یک حداقل و حداکثر می تواند متغیر باشد .

WP : فاصله بلوكهای مانع با دیواره های کناری که بین یک حداقل و حداکثر می تواند متغیر باشد .

$$(۴-۱) \quad hb = 0.90 \times dc$$

۲- معاونت نظارت و امدادی (جمهوری اسلامی ایران)

معاونت نظارت و امدادی و نظارت راهبردی ریس جمهور

معاونت نظارت و امدادی (دفتر نظام فنی اجراءی)

دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا و زلزله نیرو

گام هفتم - تعیین حداقل صاف آب در خروجی سازه (L)

این عق برای اطمینان از فرآب شدن آخرين ردیف بلوک ها است .

$$\begin{aligned} (A-1) \quad & S_y = S \times \sin \theta \\ (A-2) \quad & h_y = h_b \times \cos \theta \\ (A-3) \quad & J = S_y + h_y \end{aligned}$$

توضیح : مقادیر زاویه (θ) در کلیات طراحی ارائه شده است .

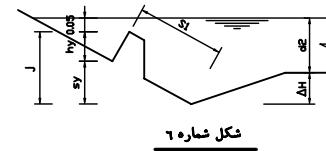
گام هشتم - تعیین میزان پائین افتادگی انتهای سازه نسبت به گف کالال پائین دست (ΔH)

میزان پائین افتادگی از رابطه زیر تعیین می گردد (شکل شماره ۶) :

$$(B-1) \quad \Delta H = J - d_2 + 0.05$$

توضیح ۱ : (d_2) صاف آب در کالال پائین دست است .

توضیح ۲ : افزایش سطح آب به میزان n متر به منظور استنارا کامل بلوک انتهاي انتخاب شده است .



گام نهم - تعیین طول مقطع (L) شکل شیدار (L4)

طول مقطع (L) شکل شیدار (L4) از روابط زیر تعیین می گردد .

$$(B-2) \quad S \sin \theta = \frac{(ELA + e) - (ELF - \Delta H)}{n \times S + S_1}$$

مقادیر (n) از روابط زیر محاسبه می شود :

$$\begin{aligned} (B-3) \quad & L_4 = (n \times S + S_1) \times \cos \theta \\ (B-4) \quad & L_4 = \frac{L_y}{S_y} \end{aligned}$$

توضیح : در رابطه شماره ۱ میزان (n) به نوعی انتخاب می گردد که مقادیر (S_1) همواره بزرگر با مسایر (S) پاند .

۴-۳-۴- مثال

گام پازدهم - تعیین طول مقطع (L) شکل انتهای شب به تبدیل خروجی (L5)

فرضیات طراحی

این مقدار معادل θ برابر میزان پائین افتادگی انتهای شب نسبت به گف کالال در نظر گرفته می شود .

با داشتن مقدار دیگر و شب انتهاي برای گف کالال با استفاده از جداول مندرج در نئه های شماره ۲-II تیپ و مشخصات هیدرولیکي کالال در ورودي و خروجي سازه استخراج می گردد .

$$Q = 5.00 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0007$$

برای دیگر معادل (5.00) متر مکعب بر ثانيه و شب گف کالال (0.0007) تیپ هیدرولیکي کالال با استفاده از جداول مندرج در نئه های (II-2) می باشد که با مشخص شدن تیپ کالال مشخصات هیدرولیکي و سازه اي کالال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد .

$$b_1 = b_2 = 1.20$$

$$Z_1 = Z_2 = 1.5$$

$$d_1 = d_2 = 1.19$$

$$T_1 = T_2 = 4.76$$

$$HL_1 = HL_2 = 1.45$$

$$HT_1 = HT_2 = 1.85$$

$$V_1 = V_2 = 1.41 \text{ m/s}$$

$$n = 0.014$$

در این مثال رقم ارتفاع گف کالال در بالادست (ELA) و پائین دست (ELF) به شرح زیر می باشد .

$$ELA = 100.00$$

$$ELF = 96.50$$

۴-۳-۴- حل از طریق فرمولهای اولانه شده

حل :

- تعیین دیج در واحد عرض (q)

برای تعیین دیج در واحد عرض (q) از جدول شماره ۱ و روش میانیابی استفاده خواهد شد .

$$q = 1.80 \text{ m}^3/\text{s/m}$$

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

شاره نقشه : ۰ بازنگری شماره : III-BAD-1

بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آشیانه های ملیل مقطع دار)

شاره نسبت : ۳ تاریخ :

عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکي و سازه اي

تصویب :

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آبنا

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی

- تهیین عرض ورودی (B) -

$$B = \frac{Q}{q} = \frac{5.0}{1.80}$$

$$B = 2.78 \approx 2.80$$

- تهیین عرض پهلوانی (dc) -

$$dc = \sqrt[3]{\frac{Q^2}{g}} = \sqrt[3]{\frac{1.80^2}{9.81}}$$

$$dc = 0.70$$

- تهیین مشخصات بلوکی مانع -

- تهیین ارتفاع بلوک (hb) -

$$hb = 0.90 \times dc$$

$$hb = 0.90 \times 0.70$$

$$hb = 0.63 \approx 0.65$$

- تهیین اضلاع قاعده بلوک (W) -

$$W_{min} = hb$$

$$W_{min} = 0.65$$

$$W_{max} = 1.5 \times hb$$

$$W_{max} = 1.50 \times 0.65 = 0.975$$

با توجه به توضیح بند ۲ گام چهارم :

$$W = 0.70$$

- تهیین فاصله بلوکی مانع (w) -

فاصله بلوکی های مانع با هم در پک ردیف مادل اضلاع قاعده بلوک (w = 0.70) اختیار می گردد.

- تهیین فاصله بلوکی های کناری (wp) -

$$wp_{min} = \frac{1}{3} \times hb$$

$$wp_{min} = \frac{1}{3} \times 0.65 = 0.216$$

$$wp_{max} = \frac{2}{3} \times hb$$

$$wp_{max} = \frac{2}{3} \times 0.65 = 0.433$$

با توجه به توضیح بند ۳ گام چهارم :

$$wp = 0.35$$



جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری

معاونت نظارت راهبردی و زارت نیرو

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آباد

۵- تعیین مشخصات نهایی بلوکهای مانع

$$R = 1.80$$

$$L3 = 0.4473 \times R$$

$$L3 = 0.4473 \times 1.80$$

$$L3 = 0.80$$

$$e = hs - 0.1056 R$$

$$e = 0.15 - 0.1056 \times 1.80$$

$$e = -0.04$$

$$B = (2N - 1) \times W + 2WP$$

$$N = \frac{B - 2WP}{2W} + 0.50$$

$$N = \frac{2.80 - 2 \times 0.35}{2 \times 0.70} + \frac{1}{2} = 2$$

تعداد بلوکها

۶- ضخامت طولی بلوک در قسمت فوقانی (T)

در این مثال (T = 0.25) متر در نظر گرفته می شود .

$$Sy = S \times \sin \theta$$

$$Sy = 1.50 \times 0.4472 = 0.67$$

$$hy = hb \times \cos \theta$$

$$hy = 0.65 \times 0.8944 = 0.5814$$

$$J = Sy + hy$$

$$J = 0.67 + 0.5814$$

$$J = 1.25$$

- تهیین حداقل عرض آب در خروجی سازه (J)

$$S = 2 \times hb$$

$$S = 2 \times 0.65$$

$$S = 1.30 \approx 1.50$$

- تهیین وزن پائین اتفاقی انتها سازه نسبت به کل کمال پائین دست (ΔH)

$$\Delta H = J - d2 + 0.05$$

$$\Delta H = 1.25 - 1.19 + 0.05$$

$$\Delta H = 0.11 \approx 0.15$$

- تهیین طول مطلع (U) هکل در قسمت ورودی (L2)

$$L2 = 2 \times d1$$

$$L2 = 2 \times 1.19$$

$$L2 = 2.38 \approx 2.50$$

- تهیین ارتفاع آستانه ورودی (hs)

$$n = \text{Max} \left\{ e + (ELA - ELE) = 0.04 + (100.00 - 96.35) = 3.69 \right. \\ \left. \quad 4 \right\}$$

در این مثال حداقل (n) برابر (4) در نظر گرفته می شود .

$$\sin \theta = \frac{(ELA + e) - (ELF - \Delta H)}{n \times S + SI}$$

$$0.4472 = \frac{100 - 0.04 - (96.50 - 0.15)}{4 \times 1.50 + SI}$$

$$SI = 2.07$$

با توجه به توضیح ذکر شده در گام دهم :

$$SI = 2.07 > S = 1.50$$

$$L4 = (n \times S + SI) \times \cos \theta$$

$$L4 = (4 \times 1.5 + 2.07) \times 0.8944$$

$$L4 = 7.217 \approx 7.35$$

$$hs = d1 + \frac{V_1^2}{2g} - dc - \frac{V_c^2}{2g} - hl$$

$$d1 = 1.19$$

$$V1 = 1.41$$

$$Vc = \frac{q}{dc} = \frac{1.80}{0.70} = 2.57$$

$$hvc = \frac{V_c^2}{2g} = \frac{2.57^2}{2 \times 9.81} = 0.337$$

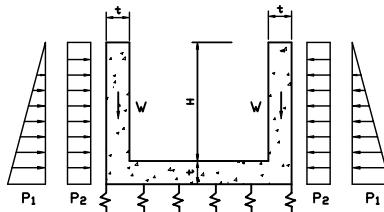
$$hvl = \frac{V_1^2}{2g} = \frac{1.41^2}{2 \times 9.81} = 0.101$$

$$hl = 0.50 \times (hvc - hvl) = 0.50 \times (0.337 - 0.101) = 0.118$$

$$hs = 1.19 + 0.101 - 0.70 - 0.337 - 0.118 = 0.136 \approx 0.15$$

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-BAD-1	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	4	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (ایناره های ملیل مطلع دار)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

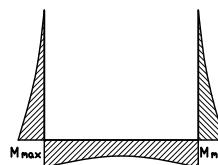


شکل شماره ۷ - بارهای ناشی از فشار جانبی خاک، سربار و وزن دیوارها

توضیع: از وزن کف سازه به دلیل خنثی شدن با عکس العمل خاک صرف نظر می‌گردد.

گام سوم - تحلیل سازه و تبیین لنگر خنثی (سازه غالی از آب)

در این حالت بسته که سازه روی آن قرار می‌گیرد به صورت انتظار پایه مدل شده و فرضهای فرض در محل تماش کف سازه با خاک در نظر گرفته می‌شود. وزیر سفتی فن از حاصل فرای سطح برابری هر فن در ضریب فریت خاک (KS) بدست می‌آید. پس از تحلیل سازه نوادار لنگر خنثی مطابق شکل شماره ۸ ترسیم و میزان لنگر خنثی حداکثر (M_{max}) تبیین می‌گردد.



شکل شماره ۸ - نوادار لنگر خنثی برای اولین بارگذاری بحرانی

توضیع ۱: برای تحلیل سازه در این استاندارد از نرم افزار (SAP 2000) استفاده شده است.

توضیع ۲: ضریب فریت خاک با توجه به جنس خاک از جدول شماره ۲ استخراج می‌باشد.

گام چهارم - طراحی میلانکرد (سازه غالی از آب)

در این مرحله میلانکردهای مورد نیاز به شرح زیر تبیین می‌گرددند:

الف) میلانکردهای خنثی در دو حالت زیر تبیین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرفت:

۱- تبیین میلانکرد بر اساس بیشترین لنگر خنثی با استفاده از رابطه زیر:

$$A_{req} = \frac{M_{max}}{f_s(7/8)d_e}$$

توضیحات:

۵- طراحی سازه‌ای آشیار مایل مانع دار:

۵-۱- گلایه

برای طراحی سازه‌ای آشیار مایل مانع دار در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فرضیات طراحی، ضغامت و میزان میلانکرد مورد نیاز سازه تبیین می‌گردد. توضیع: متواب طراحی نشیه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قبل طراحی می‌باشد و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تبیین می‌گردد.

$$L5 = 5 \times \Delta H$$

$$L5 = 5 \times 0.15 = 0.75$$

$$L5 = 2.00$$

با توجه به توضیع گام پاردهم:

۵-۲- ارتفاع دیواره های (L) و (h1 و h2)

$$h1 = d1 + 0.30$$

$$h1 = 1.19 + 0.30 = 1.50$$

$$h2 = 3 \times hb$$

$$h2 = 3 \times 0.65$$

$$h2 = 1.95 \approx 2.00$$

۵-۳- طول تبدیل درودی و شروع (L1 و L2)

$$L1 = \left| \frac{T1 - B}{2 \tan 25^\circ} \right|$$

$$L6 = \left| \frac{T2 - B}{2 \tan 25^\circ} \right|$$

$$T1 = T2 = 4.76$$

$$L1 = L6 = \left| \frac{1.20 + 2 \times 1.5 \times 1.19 - 2.80}{2 \times \tan 25^\circ} \right|$$

با توجه به توضیع گام سیزدهم:

$$L1 = L6 = 2.11 \approx 2.50$$

گام چهاردهم - تهیین رقوم های ارتفاع

$$ELB = ELA + HL1 = 100.00 + 1.45 = 101.45$$

$$ELC = ELA + HT1 = 100.00 + 1.85 = 101.85$$

$$ELD = ELA + h1 = 100.00 + 1.50 = 101.50$$

$$ELE = ELF - \Delta H = 96.50 - 0.15 = 96.35$$

$$ELG = ELE + h_2^2 \cos \theta = 96.50 + \frac{2}{0.8944} = 98.74$$

$$ELH = ELF + HL2 = 96.50 + 1.45 = 97.95$$

$$ELI = ELF + HT2 = 96.50 + 1.85 = 98.35$$

$$H = 1.12 \times h_2$$

H(m)	t(cm)
HK1.7	20
1.7HK2.5	25
2.5HK3.0	30

جدول شماره ۲

گام دوم - بارگذاری سازه در حالت غالی از آب

در این حالت نیروهای جانبی ناشی از فشار محرك خاک، سربار و بار قائم ناشی از وزن دیوارها مطابق

شکل شماره ۷ و روابط زیر تبیین می‌گردد:

$$W = \delta_{con} \cdot H \cdot t$$

$$P_1 = K_a \cdot \delta_{set} \cdot H$$

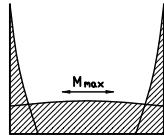
$$P_2 = K_a \cdot \delta_{sur} \cdot a$$

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری

معاونت نظارت راهبردی
دفتر نظام فنی اجرایی
دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبخا
وزارت نیرو

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-BAD-1	بازنگری شماره :	۰
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آشیارهای مایل مانع دار)	۵	شماره ثبت :	تاریخ :
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای		مقیاس :	تصویب :

ب) تعیین میلگرددهای حرارتی



شکل شماره ۱۰ - نمودار لنگرخشنی برای دو مینی بارگذاری به رانی

گام هفتم - طراحی میلگرد (سازه بر از آب)

در این مرحله نیز میلگردهای مورد نیاز مطابق مباحث گام چهارم انتخاب می‌گردد.

۵-۳-۴- طراحی سازه‌ای خوبیه درودی

- ضخامت کف و دیوارهای خوبیه درودی، همان ضخامت تعیین شده در بند ۵ - ۳ - ۱ (+) خواهد بود.

- میلگردهای مورد نیاز در خوبیه درودی با توجه به ارتفاع دیوارهای آن (h1) مطابق گامهای دوم تا هفتم مندرج در بند ۱-۳-۵ می‌گردد.

۵-۳-۵- طراحی سازه‌ای خوبیه آرامش

- ضخامت کف و دیوارهای خوبیه آرامش (+1) با توجه به ارتفاع دیوارهای آن از جدول شاره ۲ انتخاب می‌شود.

- میلگردهای مورد نیاز در خوبیه درودی با توجه به ارتفاع دیوارهای آن مطابق گامهای دوم تا هفتم مندرج در بند ۱-۳-۵ می‌گردد.

۵-۳-۶- طراحی سازه‌ای تبدیلی و درودی و خروجی

- ضخامت کف و دیوارهای تبدیل ورودی برابر ضخامت کف و دیوارهای خوبیه درودی (+) در نظر گرفته می‌شود.

- میلگردهای موجود در تبدیل ورودی همان میلگردهای تعیین شده در خوبیه درودی خواهند بود.

- ضخامت کف و دیوارهای تبدیل خروجی برابر ضخامت کف و دیوارهای خوبیه آرامش (+1) در نظر گرفته می‌شود.

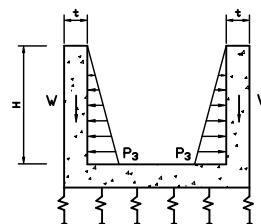
- میلگردهای موجود در تبدیل خروجی همان میلگردهای تعیین شده در خوبیه آرامش خواهند بود.

توضیح ۱: برای بتن با ضخامت ۰،۰ سانتی‌متر از پکلاپه میلگرد و برای ضخامت‌های بیشتر، از دو لایه میلگرد استفاده می‌شود.

گام پنجم - بارگذاری سازه در حالت بر از آب

در این حالت خارهیدرواستاتیک آب داخل سازه و بار قائم (طبق شکل شاره ۹) از رابطه زیر تعیین خواهد شد:

$$P_3 = \delta_{w} H$$



شکل شاره ۹ - بارهای ناشی از خارهیدرواستاتیک آب و وزن دیوارها

نوع سازه	Ks(t/m³)
LOOSE SAND (ماسه غیر متراکم)	480-1600
MEDIUM DENSE SAND (ماسه نیمه متراکم)	960-8000
DENSE SAND (ماسه متراکم)	6400-12800
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND دار) (ماسه نیمه متراکم دار)	3200-8000
SILTY MEDIUM DENSE SAND دار) (ماسه نیمه متراکم لای دار)	2400-4800
CLAYEY SOIL : (غلق رس)	
$q_a < 2 \text{ Kg/Cm}^2$	1200-2400
$2 < q_a < 8 \text{ Kg/Cm}^2$	2400-4800
$q_a > 8 \text{ Kg/Cm}^2$	>4800
q_a ظرفیت مجاز باربری خاک	

جدول شاره ۳

که در آن:

M_{max} : پیشترین لنگر خشنی بر حسب کیلوگرم سانتی‌متر

f_s : قش مجاز فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی‌متر مریع

A_s : عمق موثر مقطع بتن بر حسب سانتی‌متر

A : سطح مقطع میلگرد مورد نیاز بر حسب سانتی‌متر مریع

۲- تعیین حداقل میلگرد خشنی با استفاده از رابطه زیر:

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} b_e d_e$$

که در آن:

b_e : قش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی‌متر مریع

d_e : عرض مقطع (معادل ۱۰ سانتی‌متر در نظر گرفته خواهد شد)

d : عمق موثر مقطع بتن بر حسب سانتی‌متر

توضیح ۱: در صورتیکه فولاد تعیین شده در مقطع از $\frac{4}{3}$ فولاد خشنی بیشتر باشد رعایت حداقل فولاد خشنی ضروری نیست.

توضیح ۲: عمق موثر مقطع بتن (d_e) از رابطه زیر تعیین می‌گردد:

$$d_e = t - 6$$

در این مرحله تحلیل سازه مطابق کام سوم انجام و نمودار لنگر خشنی مطابق شکل شاره ۱۰ ترسیم و میزان لنگر خشن حداکثر (M_{max}) تعیین می‌گردد.

در این رابطه (t) ضخامت بتن می‌باشد.

توضیحات :

سازه‌های همان شبکه‌های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-BAD-1	بازنگری شاره :	۰
بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (آشاره‌های ملیل مقطع دار)	۶	شاره نیت :	تاریخ :
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولوژیک و سازه‌ای	مقیاس :	تصویب :	

جهانی اسلامی ایران	تعاونیت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری	تعاونیت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آبفا	وزارت نیرو
--------------------	---	--	------------

۵-۴- مثال

با تحلیل سازه توسط نرم افزار (SAP 2000) و ترسیم نوددار لنگر خشی، میزان حداکثر لنگر خشی برابر خواهد بود با :

$$M_{max} = 2.50 \text{ Ton.m}$$

میلگرد های مورد نیاز با استفاده از روابط زیر برآورده می گردد :

- میلگرد خشی

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s(7/8) \cdot d_e}$$

$$d_e = t - 6 \Rightarrow d_e = 25 - 6 \Rightarrow d_e = 19 \text{ cm}$$

$$A_{sreq} = \frac{2.50 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow A_s = 10.02 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$A_{smn} = \frac{14}{f_y} \cdot b_e \cdot d_e \Rightarrow A_{smn} = \frac{14}{3000} \times 100 \times 19 \Rightarrow A_{smn} = 8.87 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$A_{smn} < A_{sreq} \Rightarrow A_s = 10.02 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش پیشنهادی در وجه خاک برای این تیپ معادل (III16@20c/c) پیشنهاد می شود.

- میلگرد حرارتی :

با توجه به تیپ اختیاری کاتال (5000-1) و طرح هیدرولیک آشام مایل مانع دار پارامترهای مورد نیاز

جهت طراحی این سازه به شرح زیر در نظر گرفته می شوند :

$$d_1 = 1.19$$

$$h_1 = 1.50$$

$$h_2 = 2.00$$

$$EL.G = 98.74$$

$$EL.E = 96.35$$

$$K_a = 0.33$$

$$K_s = 1000 \text{ Ton/m}^3$$

$$\delta_{wet} = 1.9 \text{ Ton/m}^3$$

$$\delta_{con} = 2.5 \text{ Ton/m}^3$$

$$\delta_w = 1 \text{ Ton/m}^3$$

$$a = 0.9 \text{ m}$$

$$\delta_{sur} = 1.8 \text{ Ton/m}^3$$

$$f_y = 3000 \text{ kg/cm}^2$$

$$f_s = 1500 \text{ kg/cm}^2$$

- ضخامت پاشنه در تبدیل ورودی معادل ضخامت تبدیل ورودی (t) در نظر گرفته می شود .

- ضخامت پاشنه در انتهای قسمت شیدار معادل ضخامت سازه در قسمت شیدار (t) در نظر گرفته می شود .

- ضخامت پاشنه در ابتدای حوضچه آرامش معادل ضخامت سازه در حوضچه آرامش (t1) خواهد بود .

- عمق پاشنهها با توجه به ارتفاع آب از جدول شماره ۴ تعیین می گردد .

d(m)	e1(m)
d<0.90	0.60
d≥0.90	0.75

جدول شماره ۴

- میلگرد های مورد نیاز در پاشنهها براساس ضوابط تعیین میلگرد های حرارتی مندرج در گام چهارم بد
- ۵-۳-۴- انتخاب خواهد شد .

۵-۳-۷- طراحی سازه‌ای بلوکها در آشام مایل مانع دار

۱-۴-۵- حل از طریق فرمولهای اولیه شده

طراحی سازه ای قسمت شیدار

- نحوه تعیین ابعاد بلوکها در قسمت شیدار در محاسبات هیدرولیکی اولیه شده است .

- در کلیه بلوکها میلگرد های حرارتی تعیین می شود .

ضخامت کف و دیواره های قسمت شیدار (t) با توجه به ارتفاع قائم دیوارها (H) از جدول شماره ۲

انتخاب می شود :

$$H = 1.12 \times h_2 \Rightarrow H = 1.12 \times 2 \Rightarrow H = 2.24$$

$$t = 0.25$$

با پارگذاری سازه در حالت خالی از آب پارامترهای زیر را تعیین می نماییم :

$$P_3 = \delta_w \cdot H \Rightarrow P_3 = 1 \times 2.24 \Rightarrow P_3 = 2.24 \text{ Ton/m}$$

پس از تحلیل سازه و ترسیم نوددار لنگر خشی، میزان مکریم لنگر مزبور برای خواهد بود با :

$$M_{max} = 2.80 \text{ Ton.m}$$

$$W = \delta_{con} \cdot H \cdot t \Rightarrow W = 2.5 \times 2.24 \times 0.25 \Rightarrow W = 1.40 \text{ Ton/m}$$

$$P_1 = K_a \cdot \delta_{wet} \cdot H \Rightarrow P_1 = 0.33 \times 1.9 \times 2.24 \Rightarrow P_1 = 1.40 \text{ Ton/m}$$

$$P_2 = K_a \cdot \delta_{sur} \cdot a \Rightarrow P_2 = 0.33 \times 1.8 \times 0.9 \Rightarrow P_2 = 0.53 \text{ Ton/m}$$

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-BAD-1	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	7	شماره نسبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آشام های مایل مانع دار)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی دیروز جمهوری	جمهوری اسلامی ایران
وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجرایی دکتر مهندس و مهندسی آب و آباد

میلگردهای خشن مورد نیاز برای حالت سازه پر از آب برابر خواهد بود با :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s(7/8).de} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{2.80 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 19} \Rightarrow A_{sreq} = 11.20 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$A_{sreq} > A_{smn} \Rightarrow A_s = 11.20 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش میلگردها در وجه آب معادل (c/c) خواهد بود .

طراحی سازه‌های خوشبه ورودی

- ضخامت کف و دیوارهای تبدیل ورودی برابر ضخامت کف و دیوارهای خوبجه ورودی (25) سانتیمتر

در نظر گرفته می‌شود .

- میلگردهای موجود در تبدیل ورودی همان میلگردهای تعییه شده در خوبجه ورودی خواهند بود .

III12@20c/c

میلگردهای خشن در وجه خاک

III12@20c/c

میلگردهای خشن در وجه آب

III12@20c/c

میلگردهای خراحتی در دو وجه

آباد بلوکهای مستقر در قسمت شیبدار از محاسبات هیدرولیکی آشنا مابل مانع دار تعیین شده است .

hb = 0.65 m

T = 0.25 m

- آرایش میلگردها در بلوکها همان میلگرد خراحتی (c/c) خواهد بود .

۶- متره و احجام

به منظور هماهنگی در متره و تعیین احجام این سازه محاسبات مربوط به عملیات بتن مگر، بن ریزی، قالببندی و میلگردگاری به صورت نمونه در نشانهای شماره III-BAD-3(1-4) ارائه شده است .

- ضخامت کف و دیوارهای تبدیل خروجی برابر ضخامت کف و دیوارهای خوبجه آرامش (25) سانتیمتر

گرفته می‌شود .

- میلگردهای موجود در تبدیل خروجی همان میلگردهای تعییه شده در خوبجه آرامش خواهند بود .

III16@15c/c

میلگردهای خشن در وجه خاک

III16@15c/c

میلگردهای خشن در وجه آب

III12@20c/c

میلگردهای خراحتی در دو وجه

$$t=0.25$$

با تکرار بارگذاری در دو حالت و تحلیل سازه، وزن میلگردهای مورد نیاز تعیین و نوعه آرایش آنها

به صورت زیر خواهد بود :

III12@20c/c

میلگردهای خشن در وجه خاک

III12@20c/c

میلگردهای خشن در وجه آب

III12@20c/c

میلگردهای خراحتی در دو وجه

طراحی سازه‌ای پاشنده

- ضخامت پاشنه در تبدیل ورودی معادل ضخامت تبدیل ورودی (25 سانتیمتر) در نظر گرفته می‌شود .

- ضخامت پاشنه در انتهای قسمت شیبدار معادل ضخامت سازه در قسمت شیبدار (25 سانتیمتر) در نظر

گرفته می‌شود .

- ضخامت پاشنه در ابتدای خوبجه آرامش معادل ضخامت سازه در خوبجه آرامش (25 سانتیمتر) خواهد

$$h3 = EL.G - EL.E \Rightarrow h3 = 98.74 - 96.35 \Rightarrow h3 = 2.39$$

$$t1 = 0.25$$

با تکرار بارگذاری در دو حالت و تحلیل سازه، وزن میلگردهای مورد نیاز تعیین و نوعه آرایش آنها

به صورت زیر خواهد بود :

III16@15c/c

میلگردهای خشن در وجه خاک

III16@15c/c

میلگردهای خشن در وجه آب

III12@20c/c

میلگردهای خراحتی در دو وجه

- ضخامت پاشنه در تبدیل خروجی معادل ضخامت سازه در تبدیل خروجی (25 سانتیمتر) خواهد بود .

- عمق پاشنده با استفاده از جدول شماره ۴ و با توجه به ارتفاع آب ($a=1.19$) تعیین می‌گردد .

$$e1=0.75$$

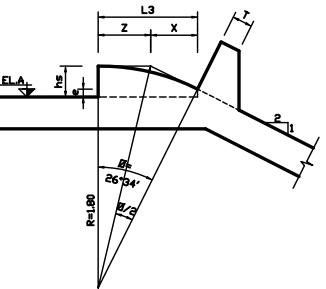
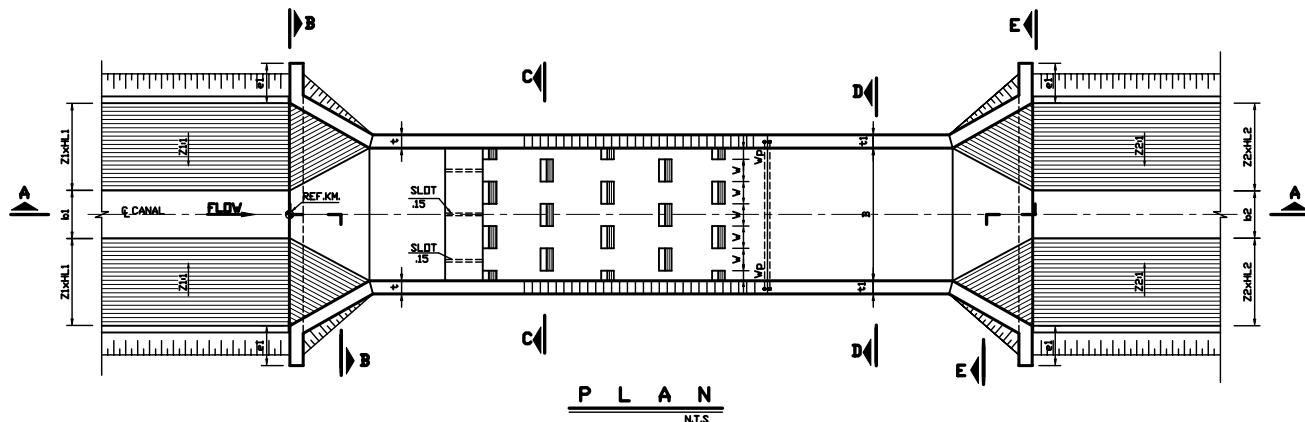
آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنده که همان میلگردهای خراحتی مستند (c/c) در نظر گرفته

شده و در صورت نیاز یک ردیف اضalte می‌شود .

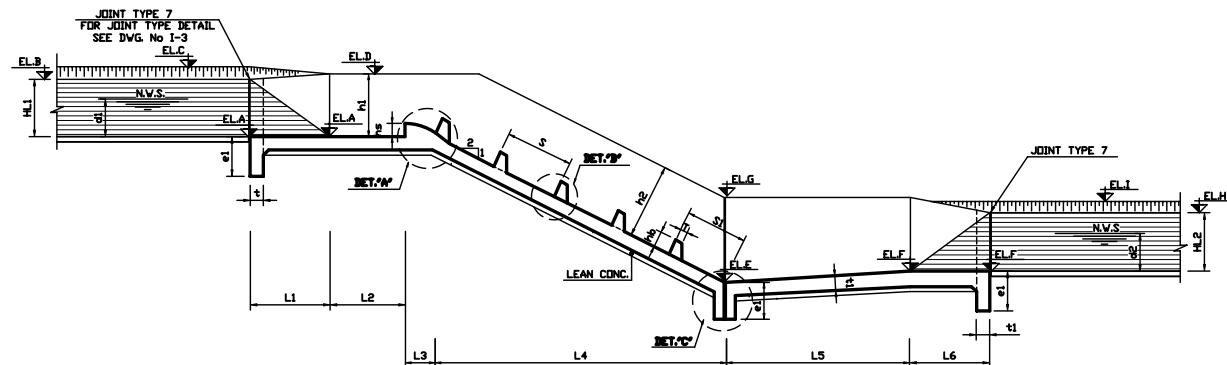
توضیحات :

سازه‌های همان شبکه‌های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : ۰	بازنگری شماره : III-BAD-1	شماره نقشه : ۸	تاریخ :	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (آشناهای ملی مطلع دار)
عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای	تصویب :	مقیاس :	نحوه :	نحوه :	نحوه :	معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیوو

معاونت نظارت و راهبردی	جمهوری اسلامی ایران
دفتر نظام فنی اجراء	وزارت نیرو



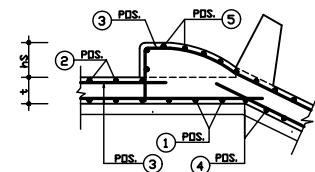
DETAIL 'A'
DETAIL OF INLET SILL N.T.S.



DETAIL 'A'
N.T.S.

DATA TABLE

No	NAME OF CANAL	REF.KM.	DIMENSIONS																		ELEVATIONS																							
			b1	Z1	d1	H1	H1	b2	Z2	d2	H2	H2	hb	B	L1	L2	L3	L4	L5	L6	h1	h2	hs	T	X	Z	R	ø	t	t1	e	e1	w	Vp	S	S1	ELA	ELB	ELC	ELD	ELE	ELF	ELG	ELH

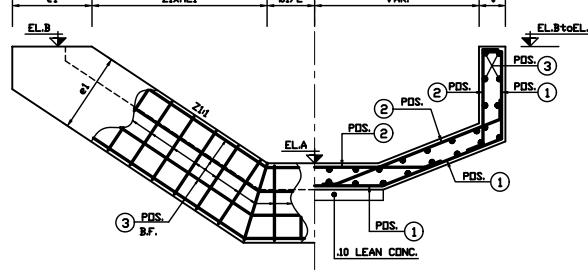


No	NAME OF CANAL	REF.KM.	REINFORCEMENTS								LEAN CONCRETE (m³)	CONCRETE (m³)	WEIGHT OF REINF. (kg)	FORM WORKS (m²)
			PDS.①	PDS.②	PDS.③	PDS.④	PDS.⑤	PDS.⑥	PDS.⑦	PDS.⑧				

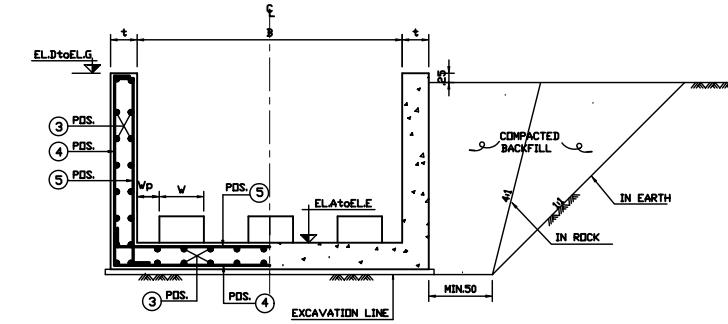
توضیحات:
 ۱- گلبه اباد و آندازه هایی نمکه برس حسب مترمیباشد و غیر اینصورت واحد آن ذکر گردیده است.
 ۲- بتن سازه از نوع C25 با مقاومت ۲۸ روزه ۲۵۰ کیلوگرم بر سانتی مترمربع بروزی نونه استانداری پظره ۱۵ و ارتقای ۳۰ سانتی مترمیباشد.
 ۳- بتن مگزیز سازه با ابعاد ۱۵ کیلوگرم سیمان دستگذیک میباشد.
 ۴- میلگرد بکار رفته تیپ (II) آجدارا (II) $F_y = 300\text{KG/cm}^2$ میباشد.
 ۵- برای توضیحات معمولی و جزئیات میلگردگذاری و آبرودبار و درزهای نمکه های (۱۵)-I استاندارد مراجمه شود.

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
شاره نقشه : III-BAD-2
بازنگری شاره : ۰
بخش سوم : سازه های انتقال جریان آب (آشاره های ملیل ملائم دار)
شاره نمیت : ۱
تاریخ :
مقیاس :
تصویب :
عنوان نقشه : پلان و مقطع طولی و جزئیات

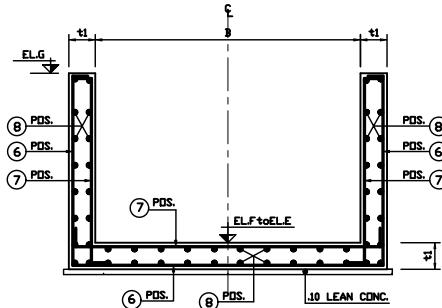
(ج)
جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت و امور دی ریس جمهور
معاونت نظارت و امور دی ریس جمهور
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا



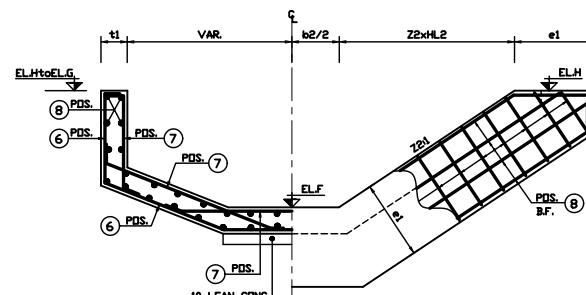
SECTION B - B



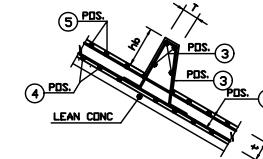
SECTION C - C



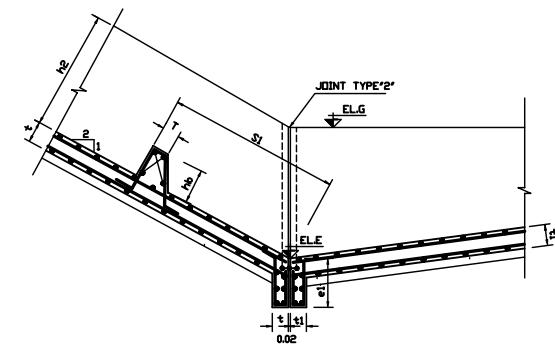
SECTION D - D



SECTION E - E



DETAIL 'B'



DETAIL 'C'

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیعات به نشانه شماره III-BAD-2X1 مراجعه شود.

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی شماره نقشه : III-BAD-2 بازنگری شماره :

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (ابشار های ملبد ملبد دار) شماره ثبت :

عنوان نقشه : مقاطع و جزئیات تصویب :

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

جمع مکعب مصالیات بتن مگر (m^3)

صالیات	عرض	ارتفاع	مجموع واحد	تعداد	مجموع مکعبه	دکل اجزاء سازه
$\frac{(b_1+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(1.20+0.20)+(2.80+0.20)}{2} \times 2.5 = 5.50$	0.10	0.55	1	0.55		
$\frac{(b_2+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_6$ $\frac{(1.20+0.20)+(2.80+0.20)}{2} \times 2.5 = 5.50$	0.10	0.55	1	0.55		
$(B+2t+0.20)L_2$ $(2.80+2 \times 0.25+0.20) \times 2.50 = 8.75$	0.10	0.88	1	0.88		
$(B+2t+0.20)L_3$ $(2.80+2 \times 0.25+0.20) \times 0.80 = 2.80$	0.10	0.28	1	0.28		
$L'_4 = (\sqrt{5}/2) \times L_4$ $L'_4 = (\sqrt{5}/2) \times 7.35$ $(B+2t+0.20)L'_4$ $(2.80+2 \times 0.25+0.20) \times 8.21 = 28.76$	0.10	2.87	1	2.87		
$(B+2t+0.20)L_5$ $(2.80+2 \times 0.25+0.20) \times 2.00 = 7.00$	0.10	0.70	1	0.70		
جمع کل $5.83 m^3$						

صالیات قالب بندی (m^2)

صالیات	عرض	ارتفاع	مجموع واحد	تعداد	مجموع مکعبه	دکل اجزاء سازه
$\frac{H_4 \times G}{2}$ $\frac{1.45 \times 2.85}{2} = 2.066$				2.07	4	
$\frac{H_5 \times G}{2}$ $\frac{1.45 \times 2.85}{2} = 2.066$				2.07	4	
$\frac{[e_1 + y] \times 2 + b_1}{2} + \frac{[K + L] \times 2 + M}{2} \times e_1$ $\frac{[0.75 + 2.85] \times 2 + 1.2}{2} +$ $\frac{[0.40 + 3.48] \times 2 + 1.65}{2} \times 0.75 = 6.68$				6.68	2x2	
$(B+2t) \times e_1$ $(2.80+2 \times 0.25) \times 0.75 = 2.48$				2.48	2	
$(B+2t_1) \times e_1$ $(2.80+2 \times 0.25) \times 0.75 = 2.48$				2.48	2	
$(h_1 \times L_2)$ $1.50 \times 2.50 = 3.75$	3.75				15.00	
$(h_1 \times L_3)$ $1.50 \times 0.80 = 1.20$	1.20				4.80	
$h'_2 = (\sqrt{5}/2) \times h_2$ $L'_4 \times h'_2$ $8.21 \times 2.24 = 18.39$				18.39	4	
$(E_{L,G} - E_{L,E}) \times L_5$ $(98.74 - 96.35) \times 2.00$ $2.39 \times 2.00 = 4.78$				4.78	4	

صالیات قالب بندی (m^2)

صالیات	عرض	ارتفاع	مجموع واحد	تعداد	مجموع مکعبه	دکل اجزاء سازه
$(L_1 + L_2 + L_3 + L'_4) \times t$ $(2.5 + 2.50 + 0.80 + 8.21) \times 0.25 = 3.50$				3.50	4	
$(L_5 + L_6) \times t_1$ $(2.00 + 2.50) \times 0.25 = 1.125$				1.125	4	
$(h_5 \times B)$ $0.15 \times 2.80 = 0.42$				0.42	1	
$((0.625 + T) \times h_b) \times 1/2$ $((0.625 + 0.25) \times 0.65) \times 1/2 = 0.28$				0.28	4x2x2	
$W \times h_b$ $0.70 \times 0.65 = 0.455$				0.455	4x2	

جمع کل $192.72 m^2$

توضیحات :

0	بازنگری شماره :	III-BAD-3	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	1	شماره نوبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آینارهای ملیل مطلع دار)
	تصویر :		مقیاس :	عنوان نقشه : نموده برآورد احجام و مقادیر

جمهوری اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور	وزارت نیرو
معاونت نظارت راهبردی دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	

حجم عملیات بتن ریزی (m^3)

صلبات	شکل اجزاء سازه	مقدار مکعبه	مجموع مکعبه (m^3)	شکل اجزاء سازه	مقدار مکعبه	مجموع مکعبه (m^3)	شکل اجزاء سازه	مقدار مکعبه	مجموع مکعبه (m^3)
$\frac{b_1+B}{2} \times L_1$ $\frac{(1.2+2.80)}{2} \times 2.5 = 5.00$		0.25	1.25	1	1.25				
$\frac{b_2+B}{2} \times L_6$ $\frac{(1.2+2.80)}{2} \times 2.5 = 5.00$		0.25	1.25	1	1.25				
$\frac{y \times L_1}{2}$ $y = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z_1 \times HL_1)^2}$ $y = \sqrt{1.45^2 + 0.5 \times 1.45} = 2.61$ $2.61 \times 2.5 \times \frac{1}{2} = 3.26$		0.25	0.82	2	1.64				
$G = \sqrt{(b_1 + 2Z_1 \times HL_1 - B)^2/2 + z_1^2}$ $G = \sqrt{(1.2 + 2 \times 1.5 \times 1.45 - 2.8)^2/4 + 2.5^2}$ $G = 2.85$		0.25	0.52	2	1.04				
$\frac{G \times HL_1}{2}$ $2.85 \times 1.45 \times 1/2 = 2.066$		0.25	0.52	2	1.04				
$\frac{y \times L_6}{2}$ $2.61 \times 2.5 \times \frac{1}{2} = 3.26$		0.25	0.82	2	1.64				
$\frac{G \times HL_2}{2}$ $2.85 \times 1.45 \times 1/2 = 2.066$		0.25	0.52	2	1.04				
$(B + 2t)L_2$ $(2.80 + 2 \times 0.25) \times 2.50 = 8.25$		0.25	2.06	1	2.06				
$(B + 2t)L_3$ $(2.80 + 2 \times 0.25) \times 0.80 = 2.64$		0.25	0.66	1	0.66				

حجم عملیات بتن ریزی (m^3)

صلبات	شکل اجزاء سازه	مقدار مکعبه	مجموع مکعبه (m^3)	شکل اجزاء سازه	مقدار مکعبه	مجموع مکعبه (m^3)	شکل اجزاء سازه	مقدار مکعبه	مجموع مکعبه (m^3)
$L'_4 = (\sqrt{5}/2) \times L_4$ $L'_4 = (\sqrt{5}/2) \times 7.35$ $(B + 2t_1 + 0.20) \times L'_4$ $(2.80 + 2 \times 0.25 + 0.20) \times 7.35 = 28.74$		0.25	7.19	1	7.19				
$(B + 2t_1 + 0.20)L_5$ $(2.80 + 2 \times 0.25 + 0.20) \times 2.00 = 7.00$		0.25	1.75	1	1.75				
$\frac{[e_1 + y] \times 2 + b_1}{2} + \frac{[K + L] \times 2 + M}{2} \times e_1$ $\frac{[0.75 + 2.85 \times 2 + 1.2]}{2} + \frac{[0.40 + 3.48 \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 6.68$		0.25	1.67	2	3.34				
$(B + 2t) \times e_1$ $(2.80 + 2 \times 0.25) \times 0.75 = 2.48$		0.25	0.62	1	0.62				
$(B + 2t_1) \times e_1$ $(2.80 + 2 \times 0.25) \times 0.75 = 2.48$		0.25	0.62	1	0.62				
$(h_1 \times L_2)$ $1.50 \times 2.50 = 3.75$		0.25	0.94	2	1.88				
$(h_1 \times L_3)$ $1.50 \times 0.80 = 1.20$		0.25	0.30	2	0.60				
$h'_2 = (\sqrt{5}/2) \times h_2$ $L'_4 \times h'_2$ $8.21 \times 2.24 = 18.39$		0.25	4.60	2	9.20				
$(EL_G - EL_E) \times L_5$ $(98.74 - 96.35) \times 2.00 = 2.39 \times 2.00 = 4.78$		0.25	1.20	2	2.40				

حجم عملیات بتن ریزی (m^3)

صلبات	شکل اجزاء سازه	مقدار مکعبه	مجموع مکعبه (m^3)
$(L_1 + L_2 + L_3 + L'_4) \times t$ $(2.5 + 2.50 + 0.80 + 8.21) \times 0.25 = 3.50$		0.25	0.88
$(L_5 + L_6) \times t_1$ $(2.00 + 2.50) \times 0.25 = 1.125$		0.25	0.28
$(h_5 \times L_3 \times 1/2) \times B$ $(0.15 \times 0.80 \times 1/2) \times 2.80 = 0.168$		—	0.17
$((0.625 + T) \times h_6) \times 1/2$ $((0.625 + 0.25) \times 0.65) \times 1/2 = 0.28$		0.70	0.20

42.27 m^3 = جم کل

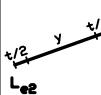
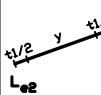
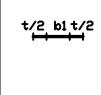
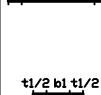
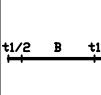
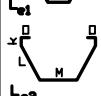
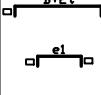
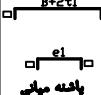
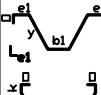
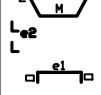
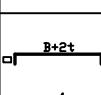
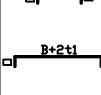
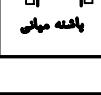
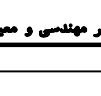
سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-BAD-3	بازنگری شماره :	0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشار ملیل مطلع دار)	شماره نسبت :	2	تاریخ :
عنوان نقشه : نموده برآورد احجام و مقادیر	مقیاس :	تصویب :	

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور
معاونت نظارت راهبردی
دفتر نظام فنی اجراءی
دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبنا

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PDS	طول افتر (mm)	طول (m)	سیناد	وزن (Kg)	طبقه (m)	مجموع (Kg)	عرضه میلگرد
میلگرد خارجی - ورودی	$L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$							
$L_{e1} = \square + t + y + (\frac{b}{2} + \frac{t}{2} + q)$								
$L_{e1} = 0.1 + 0.25 + 2.61 + \frac{(1.20 + 0.25)}{2} + 0.3 = 3.985$								
$L_{e2} = \square + (h_1 + \frac{t}{2}) + (\frac{B+t}{2}) + q$								
$L_{e2} = 0.1 + (1.50 + \frac{0.25}{2}) + (\frac{2.8 + 0.25}{2}) + 0.3 = 3.55$								
$L_{var} = \frac{3.985 + 3.55}{2} = 3.77$	1	12	VAR.	2x13	0.888	98.02	87.04	
خود جی -								
$L_{e1} = (\frac{b_2}{2} + \frac{t_1}{2} + q) + \square + t + y$								
$L_{e1} = \frac{1.2}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.3 + 0.1 + 0.25 + 2.61 = 3.985$								
$L_{e2} = \square + (h_3 + \frac{t_1}{2}) + (\frac{B+t_1}{2}) + q$								
$L_{e2} = 0.1 + (2.39 + \frac{0.25}{2}) + (\frac{2.8 + 0.25}{2} + 0.3) = 4.44$								
$L_{var} = \frac{3.985 + 4.44}{2} = 4.21$	6	16	VAR.	2x17	1.58	143.14	226.16	
میلگرد داخلی - ورودی								
$L_{e1} = \square + \frac{t_1}{2} + h_1 + \square$								
$L_{e1} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 1.50 + 0.1 = 1.825$								
$L_{e2} = \square + \frac{t_1}{2} + \square$								
$L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.325$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{1.825 + 0.325}{2} = 1.08$	2	12	VAR.	2x13	0.888	28.08	24.94	
خود جی -								
$L_{e1} = \square + \frac{t_1}{2} + \square$								
$L_{e1} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 0.1 = 0.325$								
$L_{e2} = \square + \frac{t_1}{2} + h_3 + \square$								
$L_{e2} = 0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.39 + 0.1 = 2.715$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{2.715 + 0.325}{2} = 1.52$	7	16	VAR.	2x17	1.58	51.68	81.65	

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PDS	طول افتر (mm)	طول (m)	سیناد	وزن (Kg)	طبقه (m)	مجموع (Kg)	عرضه میلگرد
$L_{e2} = \frac{t}{2} + y + \frac{t}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 2.61 + \frac{0.25}{2} = 2.86$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{2.86}{2} = 1.43$	-	2	12	VAR.	2x13	0.888	37.18	33.02
خود جی -								
$L_{e2} = \frac{t_1}{2} + y + \frac{t_1}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 2.61 + \frac{0.25}{2} = 2.86$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{2.86}{2} = 1.43$	-	7	16	VAR.	2x17	1.58	48.62	76.82
خود جی -								
$L_{e1} = \frac{t}{2} + b_1 + \frac{t}{2}$								
$L_{e1} = \frac{0.25}{2} + 1.20 + \frac{0.25}{2} = 1.45$								
خود جی -								
$L_{e2} = \frac{t}{2} + B + \frac{t}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 2.80 + \frac{0.25}{2} = 3.05$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{1.45 + 3.05}{2} = 2.25$	-	2	12	VAR.	13	0.888	29.25	25.94
خود جی -								
$L_{e2} = \frac{t_1}{2} + b_1 + \frac{t_1}{2}$								
$L_{e1} = \frac{0.25}{2} + 1.20 + \frac{0.25}{2} = 1.45$								
خود جی -								
$L_{e2} = \frac{t_1}{2} + B + \frac{t_1}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.25}{2} + 2.80 + \frac{0.25}{2} = 3.05$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{1.45 + 3.05}{2} = 2.25$	-	7	16	VAR.	17	1.58	38.25	60.44
خود جی -								
دروهدوچه								
$L_{e1} = (\square + e_1 + y) \times 2 + b_1$								
$L_{e1} = (0.1 + 0.75 + 2.61) \times 2 + 8.12 = 8.12$								
خود جی -								
$L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$								
$L_{e2} = (0.1 + 0.4 + 3.48) \times 2 + 1.65 = 13.13$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{8.12 + 13.13}{2} = 10.63$	3	12	VAR.	2x4	0.888	85.07	75.52	
خود جی -								
$\square \times 2 + e_1$	3	12	0.95	2x54	0.888	102.60	91.11	
$0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	8	12	0.95	2x54	0.888	102.60	91.11	
خود جی -								
$2(\square + t) + B$								
$2 \times (0.10 + 0.25) + 2.80 = 3.50$	3	12	3.50	2x4	0.888	25.60	22.73	
$\square \times 2 + e_1$	3	12	0.95	2x22	0.888	41.80	37.12	
$0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	8	12	0.95	2x4	0.888	25.60	22.73	
خود جی -								
$2(\square + t_1) + B$								
$2 \times (0.10 + 0.25) + 2.80 = 3.50$	8	12	3.50	2x4	0.888	41.80	37.12	
$\square \times 2 + e_1$	8	12	0.95	2x22	0.888	41.80	37.12	
$0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$								
خود جی -								

توضیحات :

- ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تعامی ردهیای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد ازام است.
- ۲- برای ملاحظه محل و تبیین طول میلگرد های محاسبه شده در جدول به نقشه های شماره شود.
- ۳- در سوتون تعداد ، مقادیر آورده شده (بطور مثال ۲x2x3) بقرار زیر میباشد.

عنوان نقشه : نموده برآورد احجام و مقادیر

III-BAD-3 شماره نقشه : ۰ بازنگری شماره :

بخش سوم: سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی

تاریخ : ۳ شماره نوبت :

مقیاس :

جمهوری اسلامی ایران

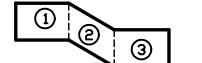
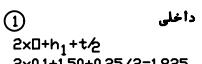
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس مجموعه

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای آب آبها

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	مقدار کل	مجموع (Kg)	مسم میلگرد
$2 \times 0 + \frac{t}{2} + L_2 + L_3 + L_4$ $2 \times 0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.50 + 0.80 + 8.21 + 2.00 = 11.835$	3	12	11.84	2x17	0.888	402.56	357.47	
$2 \times 0 + L_5$ $2 \times 0.1 + 2.00 = 2.20$	8	12	2.20	2x17	0.888	74.80	66.42	
 ① میلگرد خارجی	4	12	6.50	17	0.888	110.50	98.12	
② $2 \times (\sqrt{5}/2) \times h_2 + B$ $2 \times (\sqrt{5}/2) \times 2.00 + 0.25 + 2.80 = 7.77$	4	16	7.77	42	1.58	326.34	515.62	
③ $2 \times (h_3 + t_1) + B$ $2 \times (2.39 + 0.10 + 0.25) + 2.80 = 8.28$	6	16	8.28	14	1.58	115.92	183.15	
 ① میلگرد داخلی	5	12	1.83	2x17	0.888	62.22	55.25	
$2 \times 0 + h_1 + t_2$ $2 \times 0.1 + 1.50 + 0.25 / 2 = 1.825$	5	12	3.25	17	0.888	55.25	49.06	
② $2 \times 0 + (\sqrt{5}/2) \times h_2 + t/2$ $2 \times 0.1 + (\sqrt{5}/2) \times 2.00 + 0.25 / 2 = 2.56$	5	16	2.56	2x42	1.58	215.04	339.76	
$2 \times 0 + t + B$ $2 \times 0.1 + 0.25 + 2.80 = 3.25$	5	16	3.25	42	1.58	136.50	215.67	
③ $2 \times 0 + h_3 + t_1/2$ $2 \times 0.1 + 2.39 + 0.25 = 2.84$ $2 \times 0 + t_1 + B$ $2 \times 0.1 + 0.25 + 2.80 = 3.25$	7	16	2.84	2x14	1.58	79.52	125.64	
① $2 \times 0 + L_2 + L_3$ $2 \times 0.1 + 2.50 + 0.80 = 3.50$	3	12	3.50	2x2x8	0.888	112.00	99.46	

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	مقدار کل	مجموع (Kg)	مسم میلگرد
② $2 \times 0 + L_4$ $2 \times 0.1 + 8.21 = 8.41$	8	12	8.41	2x2x11	0.888	370.04	328.60	
③ $2 \times 0 + L_5$ $2 \times 0.1 + 2.00 = 2.20$	8	12	2.20	2x2x12	0.888	105.60	93.77	آزمایش داده و حذف شد
$\square + \frac{t}{2} + L_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.80 + 0.1 = 3.125$	-	3	12	3.13	2x10	0.888	62.60	55.59
$\square + \frac{t_1}{2} + L_6 + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.80 + 0.1 = 3.125$	-	8	12	3.13	2x10	0.888	62.60	55.59
$\square + \frac{t}{2} + G + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.175$	-	3	12	3.18	2x2x4	0.888	50.88	45.18
$\square + \frac{t}{2} + G + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.175$	-	3	12	3.18	2x6	0.888	38.16	33.89
$\square + \frac{t_1}{2} + G + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.175$	-	8	12	3.18	2x6	0.888	38.16	33.89
$\square + \frac{t_1}{2} + G + \square$ $0.1 + \frac{0.25}{2} + 2.85 + 0.1 = 3.175$	-	8	12	3.18	2x2x6	0.888	76.32	67.77
$t + h_s + L_3 + 2 \times (\frac{t}{2})$ $0.25 / 2 + 0.25 + 0.15 + 0.80 + 2 \times (0.25 / 2) = 1.575$	-	16	1.58	14	1.58	22.14	34.95	
$2 \times 0 + t + B$ $2 \times 0.1 + 0.25 + 2.80 = 3.25$	-	12	3.25	8	0.888	26.00	23.09	
$h_b + 0.25 + 0.75 + 2 \times (\frac{t}{2})$ $0.65 + 0.25 + 0.75 + 2 \times (0.25 / 2) = 1.90$	-	12	1.90	4x2x4	0.888	60.80	53.99	
$2 \times 0 + W$ $2 \times 0.1 + 0.70 = 0.90$	-	12	0.90	4x2x8	0.888	57.60	51.15	میلگرد موجود در پاک
جمع کل = 4123.94 Kg								

توضیحات:
 ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = L_1 + L_2 + L_3 + L_4$ برای تعیین طول ریشهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد ازام است.
 ۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نکته های شاره III-BAD-2(1-2) مراجعه شود.
 ۳- در سوتون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x4) بقرار زیر میباشد.
 ۴- تعداد شماره ۲- میلگرد خارجی در دو وجه
 ۵- تعداد میلگرد گذاری در سه

سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
 شماره نقشه : III-BAD-3
 بازنگری شماره : ۰
 تاریخ : ۴
 شماره نسبت : ۳
 مقیاس : تصویب :

عنوان نقشه : نموده برآورد احجام و مقادیر

جمهوری اسلامی ایران
 معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمهور
 معاونت نظارت راهبردی
 دفتر نظام فنی اجرایی
 دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا
 وزارت نیرو
 دفتر نظام فنی اجرایی
 دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبها

بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

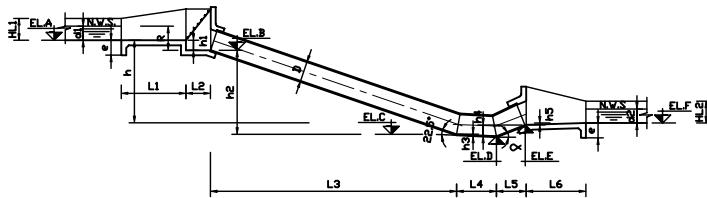
آبشار های لوله ای

-۱- تعریف سازه

آبشار لوله‌ای سازه‌ای است که برای انتقال آب از ارتفاع بالاتر به پائین تر (برای ارتفاعاتی ۱ تا ۵ متر) و از بین بردن انرژی اضافی ناشی از این سقوط در کانال پکار برده می‌شود.

-۲- اجزاء سازه

اجزاء تشکیل دهنده سازه آبشار لوله‌ای شامل پاشنه ابتدایی (CUT OFF)، تبدیل ورودی، حوضچه ورودی لوله، لوله، تبدیل خروجی، پاشنه انتهایی و طوف اطراف لوله (این طوف‌ها برای کاهش سرعت حرکت آب در غاک اطراف جدار خارجی لوله پکار می‌رود و بینویسیله از حرکت ذرات غاک و وقوع پدیده (PIPING) جلوگیری می‌نماید).



شکل شماره ۱: مقطع طولی آبشار لوله‌ای

توضیح: \bar{y}_1 (آب) نامه مرکز سطح آب در لوله قبل از جهش، \bar{y}_2 سطح آب می‌باشد.

$$(۷-۱) \quad \theta = 2 \times \cos^{-1} \left(1 - \frac{2d_{p1}}{D} \right)$$

$$(۷-۱) \quad A_1 = \frac{1}{8} (\theta - \sin \theta) D^2$$

$$(۷-۱) \quad V_{p1} = \frac{Q}{A_1}$$

$$(۷-۱) \quad hV_{p1} = \frac{V_{p1}^2}{2g}$$

$$(۷-۱) \quad \bar{y}_1 = \frac{\frac{9}{8} D^2 \cos^2 \frac{\theta}{2} - \frac{D^2}{8} \sin^2 \theta - \frac{1}{3} D \cos \theta}{\frac{1}{8} (\theta - \sin \theta) D^2}$$

توضیح: \bar{y}_1 (آب) نامه مرکز سطح آب در لوله قبل از جهش، \bar{y}_2 سطح آب می‌باشد.

$$(۷-۱) \quad A_2 = \frac{\pi D^2}{4}$$

$$(۸-۱) \quad V_{p2} = \frac{Q}{A_2}$$

$$(۹-۱) \quad hV_{p2} = \frac{V_{p2}^2}{2g}$$

$$(۱۰-۱) \quad d_{p2} = \frac{Q \cdot \Delta V}{A_2 \cdot g} + \frac{A_1}{A_2} \bar{y}_1 + \frac{D}{2}$$

$$\Delta V = V_{p2} - V_{p1}$$

توضیح:

با استفاده از رابطه (۱-۱) میزان انرژی تلف شده (F) محاسبه می‌گردد. اگر (F) برابر مقدار افت انرژی بین بالادست و پائین دست سازه باشد، آنگاه پارامترهای فرمی (D) و (d_{p1}) صحیح بوده و می‌توان سایر مشخصات سازه را تعیین نمود. در غیر اینصورت با فرضیه جدید محاسبات مجدد انجام خواهد شد.

گام دوم: تعیین طول و عرض حوضه ورودی لوله (L_2) (B)

عرض حوضه با توجه به قطر لوله انتخابی از رابطه زیر تعیین می‌گردد.

$$(۱-۲) \quad B = D + 0.60$$

طول حوضه ورودی ممادل عرض آن در نظر گرفته خواهد شد.

$$(۲-۲) \quad L_2 = B$$

گام سوم: تعیین سه نقطه ارتفاعی استقرار لوله (ELB, ELD, ELE)

نقطه ارتفاعی استقرار ورودی لوله (ELB) (با توجه به استقرار ورودی لوله از روابط زیر تعیین می‌گردد):

۳-۳- روش گام به گام طراحی هیدرولیکی

گام اول - تعیین قطر لوله (D)

قطر لوله با روش سعی و خطابه نوعی محاسبه می‌گردد که اختلاف انرژی در بالادست و پائین دست برابر

انرژی تلف شده در اثر جهش آبی در لوله بوده، به طوریکه رابطه زیر برقرار باشد:

$$(۱-۱) \quad F = d_{p1} + hV_{p1} - d_{p2} - hV_{p2}$$

که در این رابطه:

d_{p1} : عمق آب در لوله قبل از جهش

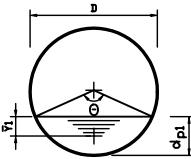
hV_{p1} : ارتفاع نظری سرعت قبل از جهش

d_{p2} : عمق آب در لوله بعد از جهش

hV_{p2} : ارتفاع نظری سرعت بعد از جهش

توضیح: شایان ذکر است بدليل ناچیز بودن افتهای مربوط به لوله و تدبیاهای ورودی و خروجی از آنها صرفنظر شده است.

پائین منظور ابتدا برای یک قطر مفروض لوله (که بصورت تقریبی با در نظر گرفتن سرعت ۲ متر در ثانیه بدست می‌آید) مقداری برای (d_p) در نظر گرفته و سپس پارامترهای مورد نیاز طبق روابط زیر محاسبه خواهد شد (شکل شماره ۲).



شکل شماره ۲: مقطع عرضی لوله

توضیحات:

سازه‌های همان شبکه‌های آبیاری و زهکشی شماره نقشه: III-PD-1 بازنگری شماره:

بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله‌ای) شماره نسبت: ۱ تاریخ:

عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای مقیاس: تصویب:

۳- کاربرد سازه

در مسیرهای پرشیب که جریان در کانال بصورت زیر بحرانی در نظر گرفته می‌شود با توجه به محدودیت شبکه کانال در این نوع جریانها می‌توان از سازه آبشار لوله‌ای برای از بین بردن اختلاف ارتفاعاتی ۱۰۰، ۱۵۰، ۲۰۰، ۲۵۰، ۳۰۰، ۳۵۰، ۴۰۰، ۴۵۰، ۵۰۰، ۵۵۰، ۶۰۰، ۶۵۰، ۷۰۰، ۷۵۰، ۸۰۰، ۸۵۰، ۹۰۰، ۹۵۰، ۱۰۰۰ متر استفاده نمود. حداکثر ظرفیت طراحی این سازه ۵۰۰ متر مکعب در ثانیه می‌باشد و بهمنویں یک سازه تغذیه می‌تواند کاربرد داشته باشد. فاصله بین استقرار آبشار لوله‌ای در مسیر کانال می‌بایست حداقل ۵ متر باشد. مشخصات سازه‌ای تیپهای مختلف سازه آبشار لوله‌ای در شرکت‌های شماره III-PD-51-۹ (آبشار شده است. آبشار لوله‌ای مورد نظر طراحی براساس مشخصه کانال (جداول تغذیه‌ای شماره II-1-12)، از جداول انتخاب آبشار لوله‌ای (تغذیه‌ای شماره III-PD-2-1-3) (انتخاب و ارائه خواهد شد. پلان و مقطع سازه در قسمه‌ای شماره III-PD-3-1-3) ارائه شده است .

۴- طراحی هیدرولیکی آبشار لوله‌ای

۴-۱- کلیات

برای طراحی هیدرولیکی آبشار لوله‌ای در این استاندارد از روش انرژی و مادله بناء مومنتوم استفاده شده است. در این روش با سعی و خطاب قطر لوله به نحوی تعیین می‌گردد که اختلاف انرژی در بالادست و پائین دست سازه معادل انرژی تلف شده در لوله باشد. سپس با استفاده از پارامترهای هیدرولیکی در نقاط مختلف، آبشار محاسبه و با توجه به اختلاف ارتفاع موردنظر ابعاد سازه به نحوی تعیین می‌گردد که نوعی جریان در این سازه قابل کنترل باشد. کلیه ابعاد و اندازه‌ها در روند محاسبات بر حسب متر می‌باشد در غیر این صورت واحد آن ذکر خواهد شد.

۴-۲- فرآیند طراحی

پارامترهای موردنیاز جهت طراحی آبشار لوله‌ای، ارتفاع آبشار (h) یا میزان اختلاف ارتفاع کنال در بالادست و پائین دست و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال (Q,b,Z,d,T,HL,HT) می‌باشد که با توجه به میزان ظرفیت و شبکه خطک از جداول مندرج در شرکت‌های شماره II-2(1-12) قابل استخراج می‌باشد.

۴-۳- (J) جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع

معاونت نظارت و راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قلم آب و آبفا وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای قلم آب و آبفا

(r - v) L6 = 5xh5

توضیح :

- طول تبدیل خروجی (L6) بیشترین مقدار در رابطه (۲-۷) و (۳-۷) خواهد بود .
- طول حداقل اجرایی در این قسمت از سازه معادل هر مترا برای طولهای بزرگتر تبدیل همواره مضری از هر مترا خواهد شد .

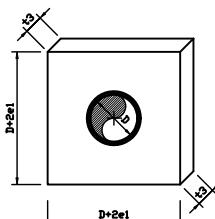
گام هفتم - پرسی سایر ملاحظات

طوقه های لوله یا (CUT OFF COLLAR) از لوله به داخل خاک مجاور ادامه می پائند و بعنوان سدی در برابر آب شستگی عمل نموده و اغلب برای کاهش سرعت و حرکت آب در طول قسمت خارجی لوله و یا خاک اطراف لوله استفاده می گردد (مکل شاره ۲) .

از زدم استفاده از طوقه همار لوله از روش خوش وزنی (LANE) تعبیین می گردد ، نسبت خوش وزنی (LANE) عبارت است از طول خوش وزنی تقسیم بر بار موثر . ضرب خوش برای انواع عاکسها بر حسب مقاومت آنها در برابر نزد آب تغییر میکند و برای خاک هر منطقه ای با پیش مطالعه گردد .

تجربیات عملی نشان میدهد که در لوله مدنون برای شبیهای کوچکتر از (۱۴°) نیروی اصطکاکی کالی بوده استفاده از بلوک چهت همار لوله در شبی خوبی نیست .

برای شبیهای بیشتر از (۱۴°) باید با استفاده از جدول شماره ۲ ابعاد و اندازه بلوک تعبین شده و برای پک شانه لوله به فاصله ۶ متر پیش پیش گردد .



شکل شماره ۳: طوقه لوله

PIPE DIA. D (Cm)	D+2e1 (m)	t3 (m)
50	1.50	0.15
60	1.80	0.15
70	1.90	0.15
80	2.20	0.20
90	2.70	0.20
100	2.80	0.25
120	3.00	0.25

جدول شماره ۲ - ابعاد طوقه لوله

توضیحات :

ارتفاع آبشار h2 (m)	زاویه انحنای α (DEG)
1.00	7.5
1.50	7.5
2.00	15
2.50	15
3.00	15
3.50	22.5
4.00	22.5
4.50	22.5
5.00	22.5

جدول شماره ۱ - تعبیین زاویه (α)

$$(1 - r) R = 0.30 + \frac{D}{\text{Cost}(22.5^\circ)}$$

: میزان استفرار در حوضه ورودی لوله

$$(r - r) h_1 = R - d_1 - \frac{V_1^2}{2g}$$

$$(r - r) EL.B = EL.A - h_1$$

توضیح : (EL.A) ارتفاع استفرار کف کanal در بالادست سازه است .

گام پنجم - تعبیین آخرين نقطه ارتفاعی استفرار لوله (ELC)

$$(a - r) EL.E = EL.F - h_5$$

توضیح : (EL.F) ارتفاع استفرار کف کanal در پائین دست سازه است .

(EL.D) پائین ترین نقطه ارتفاعی استفرار لوله به منظور فراهم آوردن خرایط هیدرولیکی مناسب از روابط ذیل بدمت خواهد آمد :

$$(1 - r) h_4 = 1.1 \times dp_2 + hv_{p2} - D - 0.20$$

$$(r - r) EL.D = EL.E - h_4$$

توضیح : (h_{p2}) و (dp_2) (توسط روابط (۵-۱) و (۱-۱)) محاسبه خواهد شد و ضرب (۱.۱) به عنوان ضرب اطمینان در محاسبات وارد شده است .

گام ششم - تعبیین طول لوله قسمت شبهدار ورودی (L3)

$$(1 - r) h_2 = ELB - ELC$$

$$(r - r) L_3 = \frac{h_2}{\tan 22.5^\circ}$$

توضیح : طول (L3) با گرد کردن آفزایشی یا کاهشی تا دهم اعشار نشان داده شده است .

گام هفتم - تعبیین طول تبدیل ورودی و خروجی

طول تبدیلهای ورودی (L1) و خروجی (L6) با توجه به زاویه انحراف سطح آب کanal (T) به سطح آب داخل حوضه (B) و زاویه انحراف قلل خروجی لوله (D) به سطح آب داخل کanal (T) که در این استاندارد به منظور سهولت عملیات اجرایی معادل (25°) در ظرف گرفته شده از روابط زیر تعبیین می گردد .

$$(1 - r) L_1 = \frac{T - B}{2 \tan 25^\circ}$$

$$(r - r) L_6 = \frac{D - T}{2 \tan 25^\circ}$$

$$(1 - r) L_5 = \frac{h_4}{\tan \alpha}$$

$$(r - r) L_{total\ 4,5} = 4 \times dp_2$$

$$(r - r) L_4 = L_{total\ 4,5} - L_5$$

توضیح : زاویه (α) بر حسب ارتفاع آثار (h2) برش جدول شماره ۱ تعبیین می گردد .

توضیح : طولهای (L4) و (L5) با گرد کردن آفزایشی یا کاهشی تا دهم اعشار نشان داده شده است .

جهانی (J) جمهوری اسلامی ایران معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور معاونت نظارت راهبردی وزارت نیرو دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا				
سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی شماره نقشه : III-PD-1 بازنگری شماره : ۰ بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (اینبارهای لوله ای) تاریخ : ۲ شماره ثبت : ۲ مقیاس : میلی متری هیدرولیکی و سازه ای عنوان نقشه : میلی متری هیدرولیکی و سازه ای				

گام سوم - تهیین سه نقطه ارتفاعی استغفار لوله (ELB و ELD و ELE)

(۱-۱)

 $\theta = 1.884 \text{ RAD.}$

$$(۱-۲) R = 0.30 + \frac{0.90}{\cos(22.5^\circ)} = 1.27 \text{ m}$$

$$(۱-۳) h_1 = 1.27 - 0.60 - \frac{(1.40)^2}{2 \times 9.81} = 0.57 \text{ m}$$

$$(۱-۴) ELB = 101.00 - 0.57 = 100.43 \text{ m}$$

$$(۱-۵) h_5 = 0.90 + 0.20 - \frac{(1.40)^2}{2 \times 9.81} = 0.40 \text{ m}$$

$$(۱-۶) ELE = 97.00 - 0.40 = 96.60 \text{ m}$$

$$(۱-۷) h_4 = 1.10 \times 1.91 + 0.126 - 0.90 - 0.20 = 1.13 \text{ m}$$

$$(۱-۸) ELD = 96.60 - 1.13 = 95.47 \text{ m}$$

گام چهارم - تهیین طول لوله در قسمت آن (L4) و فیبدار غریب‌جی (L5)

$$(۱-۹) L_5 = \frac{1.13}{\tan 22.5^\circ} = 2.73 \text{ m}$$

$$(۱-۱۰) L_{\text{total } 4,5} = 4 \times 1.91 = 7.64 \text{ m}$$

$$(۱-۱۱) L_4 = 7.64 - 2.70 = 4.94 \approx 4.90 \text{ m}$$

گام پنجم - تهیین آنچهای شله ارتفاعی استغفار لوله (ELC)

$$(۱-۱۲) h_3 = 0.005 \times 4.90 = 0.025 \text{ m}$$

$$(۱-۱۳) ELC = 95.47 + 0.025 = 95.50 \text{ m}$$

گام ششم - تهیین طول قسمت فیبدار ورودی (L3)

$$(۱-۱۴) h_2 = 100.43 - 95.50 = 4.93 \text{ m}$$

$$(۱-۱۵) L_3 = 4.93 / \tan 22.5^\circ = 11.90 \text{ m}$$

(۱-۱)

 $\theta = 1.884 \text{ RAD.}$

$$(۱-۲) A_1 = \frac{1}{8} (1.88 - \sin(1.884)) \times (0.90)^2 = 0.094 \text{ m}^2$$

$$(۱-۳) V_{p1} = \frac{1.0}{0.094} = 10.59 \text{ m/s}$$

$$(۱-۴) h_{vp1} = \frac{(10.59)^2}{2 \times 9.81} = 5.715$$

$$(۱-۵) \bar{y}_1 = \frac{\frac{1.884 \times (0.90)^2 (0.90 \times \sin(0.942))}{8} - \frac{1}{8} [1.884 - \sin(1.884)] \times (0.9)^2}{3 \times 0.942} -$$

$$\frac{\frac{(0.9)^2}{8} \times \sin(1.884) \times (\frac{1}{3} \times 0.90 \times \cos(0.942))}{8 [1.884 - \sin(1.884)] \times (0.9)^2} - \frac{0.9}{2} \times \cos(0.942) \times$$

$$\bar{y}_1 = 0.076 \text{ m}$$

$$(۱-۶) A_2 = \frac{\pi \times (0.9)^2}{4} = 0.636 \text{ m}^2$$

$$(۱-۷) V_{p2} = \frac{1.0}{0.636} = 1.57 \text{ m/s}$$

$$(۱-۸) h_{vp2} = \frac{(1.57)^2}{2 \times 9.81} = 0.126 \text{ m}$$

$$(۱-۹) d_{p2} = \frac{1.0 \times (10.59 - 1.57) + 0.094}{0.636 \times 9.81} \times 0.076 + \frac{0.9}{2} = 1.91 \text{ m}$$

$$(۱-۱۰) F = 0.185 + 5.715 - 1.91 - 0.126 = 3.86 \approx 4.00 \text{ m}$$

فرضیات طراحی
با داشتن مقدار دیگر و شبکه انتخابی برای کف کanal با استفاده از جداول مندرج در نشانه های شماره II-2-2
تیپ و مشخصات هیدرولیکی کanal استخراج می گردد.

برای دیگر معادل ۱۰۰ متر مکعب در ثانیه و شبکه کف کanal ۰.۰۰۱۸ تیپ هیدرولیکی کanal با استفاده از
جدول مندرج در نشانه های II-2-1 معادل ۱۰۰۰ می باشد که با مشخص شدن این تیپ و مشخصات هیدرولیکی
و سازه ای کanal به شرح زیر از جداول ذکور استخراج می گردد.

$$b = 0.60 \text{ m}$$

$$Z = 1.00$$

$$d = 0.60 \text{ m}$$

$$T = 1.80 \text{ m}$$

$$V = 1.40 \text{ m/s}$$

$$HL = 0.80 \text{ m}$$

$$HT = 1.10 \text{ m}$$

در این مثال ارتفاع آبشار معادل ۴ متر در نظر گرفته شده و رقوم ارتفاع کف کanal در بالادست و پائین
دست به شرح زیر می باشد.

$$h = 4 \text{ m}$$

$$ELA = 101.00$$

$$ELF = 97.00$$

۴-۳-۱- حل از طریق فرمولهای او آله خده

سل:

گام اول - تهیین قطر لوله (D)

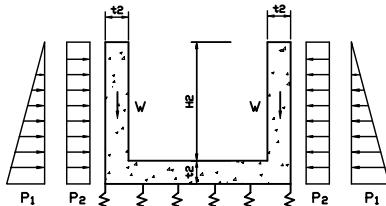
در اولین سی و خطا قطر لوله (D) را برابر ۰.۹۰ و (d_{p1}) را معادل ۰.۱۸۵ در نظر می گیریم.

$$(۱-۱) \theta = 2 \times \cos^{-1}(1 - \frac{2 \times 0.185}{0.90})$$

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-PD-1	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
۱	تاریخ :	۳	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (اینبارهای لوله ای)
۲	تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه :	مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

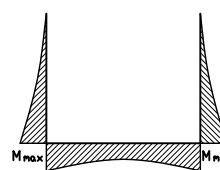
جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهورمعاونت نظارت راهبردی
دفتر نظام فنی اجرایی
دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا
وزارت نیرو



شکل شماره ۴- بارهای ناشی از تنش جانبی خاک سربار و وزن دیوارها

توضیح: از وزن کفت سازه به دلیل خشن شدن با عکس العمل خاک صرف نظر می‌گردد.

گام سوم - تحلیل سازه و تهییں لنگر خشی (سازه عالی از آب)
در این حالت بسته که سازه روی آن قرار می‌گیرد به صورت انتقال پانیر مدل شده و فترهای فرخن در محل تعلق کفت سازه با خاک در نظر گرفته می‌شود. ضرب سختی فنر از انتقال سریار با اعمال وزن منصفاً مرتبط (سیمه) و مخصوصات هیدرولیکی کانال و سازه می‌باشد.



شکل شماره ۵- نودار لنگر خشی برای اولین پارگذاری بحرانی

توضیح ۱: برای تحلیل سازه در این استاندارد از نرم افزار (SAP 2000) استفاده شده است.
توضیح ۲: ضرب فترت خاک با توجه به جنس خاک از جدول شماره ۶ قابل استخراج می‌باشد:

نوع خاک	$K_s \leq t/n^3$
LOOSE SAND	(ماسه غیر متراکم)
MEDIUM DENSE SAND	480-1600
MEDIUM DENSE SAND	960-8000
DENSE SAND	(ماسه متراکم)
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND	6400-12800
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND	3200-8000
SILTY MEDIUM DENSE SAND	(ماسه نیمه متراکم رس دار)
SILTY MEDIUM DENSE SAND	2400-4800
CLAYEY SOIL :	(خاک رسی)
$q_a \leq 4 \text{ Kg/Cm}^2$	1200-2400
$2 < q_a \leq 8 \text{ Kg/Cm}^2$	2400-4800
$q_a > 8 \text{ Kg/Cm}^2$	>4800

جدول شماره ۴ - ضرب فترت خاکهای مختلف

۵-۳-۱- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز چهت طراحی سازه‌ای آبشار لوله‌ای شامل قطر داخلی آبشار (D)، ارتفاع (h1)، زاویه (α)، حداکثر فشار محرك (Ks)، و فترت خاک (Ks)، وزن منصفاً غاک مرطوب (γ_{con})، وزن (Gcon)، د آب (γ_a)، د میزان ارتفاع سریار (a) با اعمال وزن منصفاً مرتبط (سیمه) و مخصوصات هیدرولیکی کانال و سازه می‌باشد.

۵-۳-۲- روش گام به گام طراحی سازه‌ای

۵-۳-۳- طراحی سازه‌ای مقطع دایره‌ای

طراحی سازه‌ای مقطع لوله در آبشار لوله‌ای براساس قدر انتخابی از محاسبات هیدرولیکی سورت خواهد گرف که نوع و مخصوصات لوله (پیش ساخته، پیش تنبیه، سانتریفوژ، فولادی و) پس از دریافت اطلاعات کافی از کارگاههای سازنده انتخاب می‌گردد.

۵-۳-۴- طراحی سازه‌ای حوضه ورودی لوله

ارتفاع دیوارهای حوضه ورودی لوله (H2) براساس قطر لوله و با استفاده از رابطه زیر بدست می‌آید:

$$H2 = 0.90 + \frac{D}{\cos 22.5}$$

گام اول - تهییں ضخامت گفت و دیوارهای

ضخامت گفت و دیوارهای (t2) با توجه به ارتفاع دیوارهای (H2) از جدول شماره ۳ انتخاب می‌شود:

H2(m)	t2(cm)
H < 1.5	15
1.5 < H < 1.7	20
1.7 < H < 2.5	25

جدول شماره ۳ - ضخامت گفت و دیوارهای

گام دوم - پارگذاری سازه در حالت عالی از آب
در این حالت نیروهای جانبی ناشی از فشار محرك خاک، سربار و بار گلام ناشی از وزن دیوارهای مطابق شکل شماره ۴ و روابط زیر تهییں می‌گردد.

$$W = \delta_{con} \cdot H2 \cdot t2$$

$$P_1 = K_a \cdot \delta_{ext} \cdot H2$$

$$P_2 = K_a \cdot \delta_{sur} \cdot a$$

توضیحات :

شماره های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	بازنگری شماره :	شماره نقشه :	III-PD-1	۰
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله‌ای)	۴	شماره شیت :	۴	تاریخ :
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	۰	مقیاس :	۰	تصویب :

$$(1-۷) L1 = \left| \frac{1.80 - 1.50}{2 \times \tan(25^\circ)} \right| = 0.32 \approx 1.50 \text{ m}$$

$$(2-۷) L6 = \left| \frac{0.90 - 1.90}{2 \times \tan(25^\circ)} \right| = 0.96 \text{ m}$$

$$(3-۷) L6 = 5 \times 0.40 = 2.0 \text{ m}$$

با توجه به نتایج روابط (۲-۷) و (۳-۷) طول تبدیل خروجی برای خواهد بود با:

$$L6 = 2.0 \text{ m}$$

۵-۳-۵- حل از طبق جداول اول آنکه شده

با داشتن مشخصات پا تیپ کانال و مرآجه به جداول مندرج در نشانهای III-PD-2 تیپ های آبشار لوله‌ای با ارتفاع ۴ متر را مشخص می‌نماییم. برای کانال با تیپ ۴-۱۰۰۰ در شیت ۲ نشانهای مذکور آبشار لوله‌ای تیپ ۴.۰۰ P 21 توصیه شده است.

مشخصات سازه ای آبشار لوله‌ای تیپ D 4.00 P 21 با استفاده از جداول مندرج در نشانه های

III-PD-5 در شیت ۷ به صورت زیر خواهد بود :

D = 1.00	R = 1.38	$\alpha = 22.5^\circ$
B = 1.60	h1 = 0.70	$t1 = 0.15$
L1 = 1.50	h2 = 4.54	$t2 = 0.25$
L2 = 1.60	h3 = 0.02	$e = 0.60$
L3 = 11.00	h4 = 0.73	
L4 = 5.00	h5 = 0.51	
L5 = 1.80	H1 = 1.30	
L6 = 2.50	H2 = 2.00	

در نهایت با استفاده از پارامترهای فوق و روابط مربوط به تهییں رقم ارتفاع (گامهای سوم و پنجم طراحی هیدرولیکی)، کلیه رقم های ارتفاعی آبشار لوله ای تهییں خواهد شد.

۵- طراحی سازه‌ای آبشار لوله‌ای :

۵-۱- کلیات

برای طراحی سازه‌ای آبشار لوله‌ای در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فرضیات طراحی، ضخامت و میزان میلگرد مورد نیاز سازه تهییں می‌گردد. توضیح: موابایط طراحی نشریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می‌باشد و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تهییں می‌گردد.

گام چهارم - طراحی میلگرد (سازه عالی از آب)

در این مرحله میلگردهای مورد نیاز به شرح زیر تعبیین می‌گردند:

(الف) میلگردهای خمشی در دو حالت زیر تعبیین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرفت:

- تعبیین میلگرد بر اساس بیشترین لنج خمشی با استفاده از رابطه زیر:

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_y(7/8) \cdot d_e}$$

که در آن:

M_{max} : بیشترین لنج خمشی بر حسب کیلوگرم سانتی متر

f_y : تنش مجاز فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مریع

d_e :

عکس موثر مقاطع بتون بر حسب سانتی متر

A_s : سطح مقاطع میلگرد مورد نیاز بر حسب سانتی متر مریع

- تعبیین حداقل میلگرد خمشی با استفاده از رابطه زیر:

$$A_{smn} = \frac{14}{f_y} \cdot b_e \cdot d_e$$

که در آن:

b_e : تنش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مریع

b_e : عرض مقاطع (معادل ۱۰ سانتی متر در نظر گرفته خواهد شد)

d_e : عکس موثر مقاطع بتون بر حسب سانتی متر

توضیح ۱: در سورتیکه فولاد تعبیه شده در مقاطع از $\frac{4}{3}$ فولاد خمشی پیشتر باشد رعایت حداقل فولاد خمشی ضروری نیست.

توضیح ۲: عکس موثر مقاطع بتون (b_e) از رابطه زیر تعبیین میگردد.

$$d_e = t_2 - 6$$

در این رابطه $t_2 + 6$ ضخامت بتون میباشد.

ب) تعبیین میلگردهای حرارتی

میلگردهای حرارتی (A_{st}) برای کنترل عرض ترک بر اساس منابع زیر تعبیین می‌شوند.

- در میلگردگذاری یک لایه، 4π ، در حد سطح مقاطع بتون

- در میلگردگذاری دو لایه، 2π ، در حد سطح مقاطع بتون

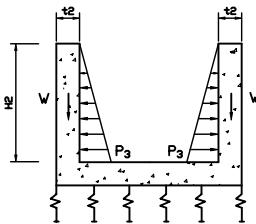
توضیح ۱: برای بتون با ضخامت 20 سانتی متر از یک لایه میلگرد و برای ضخامت های بیشتر، از دو لایه میلگرد استفاده می‌شود.

توضیح ۲: مشخصات میلگرد بر اساس سطح مقاطع محاسبه شده‌ای تیپ‌های مختلف آبشار‌لوله‌ای در نتیجه شماره (۹~۵)PD-III ارائه گردیده و در صورت نیاز به تغییر مشخصات میلگرد طراح میتواند با توجه به سطح مقاطع محاسبه شده، معادل سازی نماید.

گام پنجم - بارگذاری سازه در حالت پر از آب

در این حالت فشار هیدرولاستاتیک آب داخل سازه و بار قائم (طبق شکل شماره ۶) از رابطه زیر تعیین خواهد شد:

$$P_3 = \delta_w H_2$$



شکل شماره ۶- بارهای ناشی از فشار هیدرولاستاتیک آب و وزن دیوارها

H1 or H2	t1 or t2	میلگرد طرف خاک	میلگرد طرف آب	میلگرد حرارتی
0.85	0.15	III1220c/c	—	III1220c/c
0.90	0.15	III1220c/c	—	III1220c/c
0.95	0.15	III1220c/c	—	III1220c/c
1.00	0.15	III1220c/c	—	III1220c/c
1.05	0.15	III1220c/c	—	III1220c/c
1.10	0.15	III12015c/c	—	III12020c/c
1.15	0.15	III12015c/c	—	III12020c/c
1.20	0.15	III12015c/c	—	III12020c/c
1.25	0.15	III12015c/c	—	III12020c/c
1.30	0.15	III14015c/c	—	III12020c/c
1.35	0.15	III14015c/c	—	III12020c/c
1.40	0.15	III14015c/c	—	III12020c/c
1.45	0.15	III14015c/c	—	III12020c/c
1.50	0.20	III16015c/c	—	III14020c/c
1.55	0.20	III16015c/c	—	III14020c/c
1.60	0.20	III16015c/c	—	III14020c/c
1.65	0.20	III16015c/c	—	III14020c/c
1.70	0.25	III14020c/c	III14020c/c	III12020c/c
1.75	0.25	III14020c/c	III14020c/c	III12020c/c
1.80	0.25	III14020c/c	III14020c/c	III12020c/c
1.85	0.25	III14015c/c	III14015c/c	III12020c/c
1.90	0.25	III14015c/c	III14015c/c	III12020c/c
1.95	0.25	III14015c/c	III14015c/c	III12020c/c
2.00	0.25	III14015c/c	III14015c/c	III12020c/c
2.05	0.25	III14015c/c	III14015c/c	III12020c/c
2.10	0.25	III14015c/c	III14015c/c	III12020c/c
2.15	0.25	III14015c/c	III14015c/c	III12020c/c
2.20	0.25	III16015c/c	III16015c/c	III12020c/c

جدول شماره ۵- تعبیین ضخامت و میلگرد بر اساس ارتفاع

توضیح ۱: ارتفاع تبدیل ورودی (H1) براساس قطر لوله (D) و ارتفاع (h1) و با استفاده از رابطه زیر تعبیین می‌شود.

$$H1 = 0.90 + \frac{D}{\cos 22.5} - h1$$

گام ششم - طراحی میلگرد (سازه پر از آب)

در این مرحله میلگردهای مورد نیاز مطابق مباحث گام چهارم محاسبه می‌شود.

توضیح: برای تعبیین ضخامت و میلگرد مومنته طلاوه بر روش کام به کام، میتوان از جدول شماره ۶ نیز استفاده نمود.

۳-۴-۳- طراحی سازه ای تبدیل‌لایه ورودی و خروجی

میلگردهای مورد نیاز تبدیل‌لایه ورودی و خروجی و همینطور ضخامت تبدیل‌لایه (t1 و t2) براساس ارتفاع آنها با استفاده از جدول شماره ۵ تعبیین می‌گردد.

توضیحات:

شماره های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	بازنگری شماره:	III-PD-1	شماره نقشه:	۰
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله ای)	تاریخ:	۵	شماره نوبت:	
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	تصویب:		مقیاس:	

(۱)

جمهوری اسلامی ایران

تعاونیت برنامه ریزی و ناظرخانه راهبردی ریوس جمهور

تعاونیت ناظرخانه راهبردی دکتر مهندسی و مهندسی آب و آباد

دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و مهندسی آب و آباد

ارتفاع تبدیل خروجی با استفاده از روابط زیر تعیین می شود :

$$H_2 = H_3 = 0.90 + \frac{D}{\cos \alpha}$$

$$H_2 = H_3 = 0.90 + \frac{1.00}{\cos 22.5^\circ}$$

$$H_2 = H_3 = 2.00m$$

ضخامت تبدیل خروجی برای اختلاف ارتفاع ۰.۰۰ متر با استفاده از جدول شماره ۵ برابر با ۷۵ سانتیمتر انتخاب می شود .

آرایش میلگرد های تبدیل خروجی با استفاده از جدول شماره ۵ به صورت زیر پیشنهاد می شود :

III14015c/c

- میلگرد های خوش در دو وجه :

III12020c/c

- میلگرد های حرارتی در دو وجه :

طراحی سازه ای پاشنه های ورودی و خروجی :

ضخامت پاشنه ورودی برابر با ضخامت تبدیل ورودی یعنی ۱۵ سانتی متر در نظر گرفته خواهد شد .
عنق پاشنه ورودی برابر خواهد بود با :

$$e = 0.60m$$

آرایش میلگرد های مورد نیاز پاشنه ورودی که همان میلگرد های حرارتی هستند c/c در نظر گرفته شده و در صورت نیاز یک ردیف اضافه می شود .

ضخامت پاشنه خروجی برابر با ضخامت تبدیل خروجی یعنی ۲۵ سانتی متر در نظر گرفته خواهد شد .
عنق پاشنه خروجی برابر خواهد بود با :

$$e = 0.60m$$

آرایش میلگرد های مورد نیاز پاشنه خروجی که همان میلگرد های حرارتی هستند c/c در نظر گرفته شده و در صورت نیاز یک ردیف اضافه می شود .

طراحی سازه ای طوفه لوله :

ضخامت طوفه لوله برای قطر ۱۰۰ متر با استفاده از جدول شماره ۲ برابر با ۰.۲۵ متر انتخاب می شود .
آرایش میلگرد های مورد نیاز طوفه لوله که همان میلگرد های حرارتی هستند c/c در نظر گرفته می شود که در دو لایه قرار می گیرند .

نوع و مشخصات لوله با قطر (D=1.00) پس از دریافت اطلاعات کالی از کارخانه های سازنده انتخاب می گردد .

طراحی سازه ای حوضجه ورودی لوله

ارتفاع دیواره های حوضجه ورودی لوله با استفاده از روابط زیر تعیین می شود .

$$H_2 = 0.90 + \frac{D}{\cos 22.5^\circ}$$

$$H_2 = 0.90 + \frac{1.00}{\cos 22.5^\circ}$$

$$H_2 = 2.00m$$

شماره ۳

ضخامت دیواره ها و کف حوضجه ورودی لوله با استفاده از جدول شماره ۳ با توجه به (H2=2.00m) برابر خواهد بود با :

$$t_2 = 0.25m$$

آرایش میلگرد های خوش در دو وجه :

III14015c/c

- میلگرد های خوش در دو وجه :

III12020c/c

- میلگرد های حرارتی در دو وجه :

طراحی سازه ای تبدیل های ورودی و خروجی

ارتفاع تبدیل ورودی با استفاده از روابط زیر تعیین می شود :

$$H_1 = 0.90 + \frac{D}{\cos 22.5^\circ} - h_1$$

$$H_1 = 0.90 + \frac{1.00}{\cos 22.5^\circ} - 0.70$$

$$H_1 = 1.30m$$

ضخامت تبدیل ورودی برای اختلاف ارتفاع ۰.۳۰ متر با استفاده از جدول شماره ۵ برابر با ۱۵ سانتیمتر انتخاب می شود .

آرایش میلگرد های تبدیل ورودی با استفاده از جدول شماره ۵ به صورت زیر پیشنهاد می شود :

III14015c/c

- میلگرد های خوش در وسط مقطع :

III12020c/c

- میلگرد های حرارتی در وسط مقطع :

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-PD-1	بازنگری شماره :	۰
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله ای)	شماره ثبت :	۶	تاریخ :
عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :	تصویب :	

توضیح ۲ : ارتفاع تبدیل خروجی (H3) براساس قطر لوله و زاویه (α) و با استفاده از رابطه زیر تعیین می شود .

$$H_3 = 0.90 + \frac{D}{\cos \alpha}$$

با توجه به اینکه اختلاف بین (H3) و (H2) ناچیز است و با توجه به زاویه امنیه مواده (H2) بزرگتر از (H3) می باشد . برای ساده تر شدن کار ، (H3) برابر با (H2) اختیار می شود .

۴-۳-۵- طراحی سازه ای پاشنه های (CUTOFF) ورودی و خروجی

ضخامت پاشنه معادل ضخامت تعیین شده در بند ۳-۳-۵ و عمق پاشنه ها در تمام موارد برابر با (e=0.60) انتخاب می شود .

میلگرد های مورد نیاز پاشنه براساس حوابط تعیین میلگرد های حرارتی انتخاب خواهد شد .

۴-۳-۶- طراحی سازه ای طوفه لوله

میلگرد های مورد نیاز طوفه لوله بر اساس حوابط تعیین میلگرد های حرارتی انتخاب خواهد شد .

۴-۴- مقال

فرضیات طراحی :

با توجه به تدبیر انتخابی آبشار لوله ای (21 P 4.00) و طرح هیدرولیکی آبشار لوله ای ، پارامترهای مورد نیاز طرح سازه ای آبشار به شرح زیر در نظر گرفته می شود :

$$D = 1.00 m$$

$$h_1 = 0.70 m$$

$$\alpha = 22.5^\circ$$

$$f_y = 3000 kg/cm^2$$

$$f_s = 1500 kg/cm^2$$

$$K_a = 0.33$$

$$K_s = 1000 Ton/m^3$$

$$\delta_{wet} = 1.9 Ton/m^3$$

$$\delta_{con} = 2.5 Ton/m^3$$

$$\delta_w = 1 Ton/m^3$$

$$a = 0.9 m$$

$$\delta_{sur} = 1.8 Ton/m^3$$

۴-۶- حل از طریق فرمولهای ارائه شده

طراحی سازه ای مقطع دایره ای

جمهوری اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمهور	معاونت نظارت راهبردی دفتر نظام فنی اجراءی
		دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبنا

همانگونه که در بخش مبانی طراحی هیدرولیکی اشاره شد با داشتن مشخصه با تیپ کاتال (۱۰۰۰-۴) و مراجعه به جداول مندرج در نقشه های (III-PD-2) در شیت ۲ آثار تیپ ۲۱ P ۴.۰۰ D ۴.۰۰ برای مثال فوق توصیه شده است .

- مشخصات سازه ای آثار لوله ای تیپ ۲۱ P ۴.۰۰ D با استفاده از جداول مندرج در نقشه های (III-PD-5) در شیت ۷ به شرح زیر می باشد :

$$\begin{aligned} t_1 &= 0.15 \text{ m} \\ t_2 &= 0.25 \text{ m} \\ e &= 0.60 \text{ m} \\ \text{POS ①} & \quad \tilde{\text{I}}14015c/c \\ \text{POS ②} & \quad ----- \\ \text{POS ③} & \quad \tilde{\text{I}}12020c/c \\ \text{POS ④} & \quad \tilde{\text{I}}14015c/c \\ \text{POS ⑤} & \quad \tilde{\text{I}}14015c/c \\ \text{POS ⑥} & \quad \tilde{\text{I}}12020c/c \end{aligned}$$

با توجه به آرایه های آرایه شده ، نحوه میلگردگاری بصورت ۲ لایه خواهد بود .

۶- متره و أحجام

به منظور هماهنگی در متره و تعیین أحجام این سازه محاسبات مربوط به عملیات پتن مگر، بتن ریزی، قالب بندی و میلگرد به صورت نمونه در نقشه های شماره (۴-۱~۴) ارایه شده است .

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-PD-1	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	۷	شماره شیت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آثارهای لوله ای)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجراءی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	معاونت ناظر و اموری دفتر ناظر و اموری دیرس جمهوری	جهانی اسلامی ایران
------------	----------------------	--------------------------------------	---	--------------------

عنيفات :

- با توجه به مخصوصات هیدرولیکی و سازه ای کالال از جداول متدرج در تنه های شاهre (12) گل استخراج است . با استفاده از مخصوصات هیدرولیکی و سازه ای کالال و با در نظر گرفتن نوع و ارتفاع آبشار میتوان آثار مناسب را از سویهای (TYPE II-2G-PD) با انتساب گرد .

با توجه به مخصوصات هیدرولیکی ، مخصوصات آبشارها از جداول (9) استخراج خواهد شد .

مخصوصات مریبوط به کالال و آبشارها در جداول عام تنه های شاهre (III-PB-3G) درج خواهد شد .

سازه های همان شبکه های آبیاری و زمکشی	III-PD-2	شاره نقشه :	بازنگری شماره :	0
تاریخ :	1	شاره شیت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آباده های لوله ای)	
تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : جداول انتخاب آشناهای لوله ای	

۱۰

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت راهبردی دفتر نظام فنی آجرانی
وزارت نیرو دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبادا

وضيغات:

- (TYPE OF CANALS) با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول متدرج در نهضه های شاره 12D-II-2C1 کل استخراج است.
 - با استفاده از مشخصه هیدرولیکی و سازه ای کانال و با در نظر گرفتن نوع و ارتفاع آبشار میتوان آبها را از سطحهای (TYPE OF DROPS) انتساب کرد.
 - با محاسبه شدن قیمت ابشار انتسابی، مشخصات آبشارها از جداول 9G-III-PD-5C1 استخراج خواهد شد.
 - مشخصات مربوط به کانال و آبشارها در جداول عام نهضه های شاره 12D-II-3C1 درج خواهد شد.

۰	بازنگری شماره:	III-PD-2	شماره نقطه:	سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ:	۲	شماره شیت:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آشاره های لوله ای)
	عنوان نقطه:	مقویل:	تصویب:	جداول انتساب آثارهای لوله ای

ੴ

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی رئیس جمهور

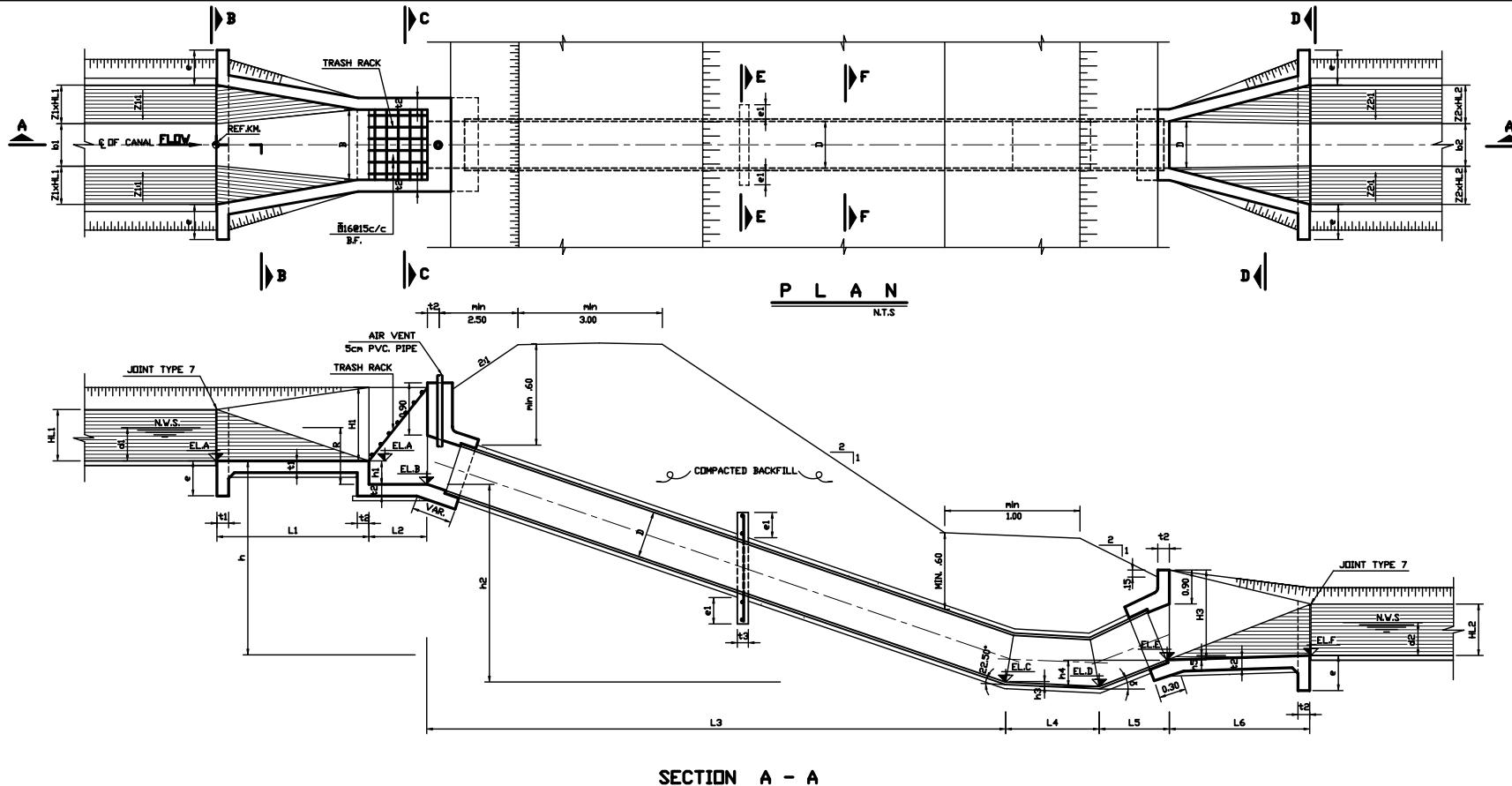
معاونت نظارت راهبردی دفتر نظام فنی اجرایی

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF DROPS									
161	1300-7	D 1.00 P 31	D 1.50 P 31	D 2.00 P 31	D 2.50 P 31	D 3.00 P 31	D 3.50 P 31	D 4.00 P 31	D 4.50 P 31	D 5.00 P 31	
162	1300-8	D 1.00 P 31	D 1.50 P 31	D 2.00 P 31	D 2.50 P 31	D 3.00 P 31	D 3.50 P 31	D 4.00 P 31	D 4.50 P 31	D 5.00 P 31	
163	1300-9	D 1.00 P 31	D 1.50 P 31	D 2.00 P 31	D 2.50 P 31	D 3.00 P 31	D 3.50 P 31	D 4.00 P 31	D 4.50 P 31	D 5.00 P 31	
164	1300-10	D 1.00 P 32	D 1.50 P 32	D 2.00 P 32	D 2.50 P 32	D 3.00 P 32	D 3.50 P 32	D 4.00 P 32	D 4.50 P 32	D 5.00 P 32	
165	1300-11	D 1.00 P 32	D 1.50 P 32	D 2.00 P 32	D 2.50 P 32	D 3.00 P 32	D 3.50 P 32	D 4.00 P 32	D 4.50 P 32	D 5.00 P 32	
166	1400-1	D 1.00 P 33	D 1.50 P 33	D 2.00 P 33	D 2.50 P 33	D 3.00 P 33	D 3.50 P 33	D 4.00 P 33	D 4.50 P 33	D 5.00 P 33	
167	1400-2	D 1.00 P 34	D 1.50 P 34	D 2.00 P 34	D 2.50 P 34	D 3.00 P 34	D 3.50 P 34	D 4.00 P 34	D 4.50 P 34	D 5.00 P 34	
168	1400-3	D 1.00 P 34	D 1.50 P 34	D 2.00 P 34	D 2.50 P 34	D 3.00 P 34	D 3.50 P 34	D 4.00 P 34	D 4.50 P 34	D 5.00 P 34	
169	1400-4	D 1.00 P 34	D 1.50 P 34	D 2.00 P 34	D 2.50 P 34	D 3.00 P 34	D 3.50 P 34	D 4.00 P 34	D 4.50 P 34	D 5.00 P 34	
170	1400-5	D 1.00 P 35	D 1.50 P 35	D 2.00 P 35	D 2.50 P 35	D 3.00 P 35	D 3.50 P 35	D 4.00 P 35	D 4.50 P 35	D 5.00 P 35	
171	1400-6	D 1.00 P 35	D 1.50 P 35	D 2.00 P 35	D 2.50 P 35	D 3.00 P 35	D 3.50 P 35	D 4.00 P 35	D 4.50 P 35	D 5.00 P 35	
172	1400-7	D 1.00 P 35	D 1.50 P 35	D 2.00 P 35	D 2.50 P 35	D 3.00 P 35	D 3.50 P 35	D 4.00 P 35	D 4.50 P 35	D 5.00 P 35	
173	1400-8	D 1.00 P 35	D 1.50 P 35	D 2.00 P 35	D 2.50 P 35	D 3.00 P 35	D 3.50 P 35	D 4.00 P 35	D 4.50 P 35	D 5.00 P 35	
174	1400-9	D 1.00 P 35	D 1.50 P 35	D 2.00 P 35	D 2.50 P 35	D 3.00 P 35	D 3.50 P 35	D 4.00 P 35	D 4.50 P 35	D 5.00 P 35	
175	1400-10	D 1.00 P 35	D 1.50 P 35	D 2.00 P 35	D 2.50 P 35	D 3.00 P 35	D 3.50 P 35	D 4.00 P 35	D 4.50 P 35	D 5.00 P 35	
176	1400-11	D 1.00 P 35	D 1.50 P 35	D 2.00 P 35	D 2.50 P 35	D 3.00 P 35	D 3.50 P 35	D 4.00 P 35	D 4.50 P 35	D 5.00 P 35	
177	1400-12	D 1.00 P 36	D 1.50 P 36	D 2.00 P 36	D 2.50 P 36	D 3.00 P 36	D 3.50 P 36	D 4.00 P 36	D 4.50 P 36	D 5.00 P 36	
178	1400-13	D 1.00 P 37	D 1.50 P 37	D 2.00 P 37	D 2.50 P 37	D 3.00 P 37	D 3.50 P 37	D 4.00 P 37	D 4.50 P 37	D 5.00 P 37	
179	1400-14	D 1.00 P 36	D 1.50 P 36	D 2.00 P 36	D 2.50 P 36	D 3.00 P 36	D 3.50 P 36	D 4.00 P 36	D 4.50 P 36	D 5.00 P 36	
180	1500-1	D 1.00 P 38	D 1.50 P 38	D 2.00 P 38	D 2.50 P 38	D 3.00 P 38	D 3.50 P 38	D 4.00 P 38	D 4.50 P 38	D 5.00 P 38	
181	1500-2	D 1.00 P 38	D 1.50 P 38	D 2.00 P 38	D 2.50 P 38	D 3.00 P 38	D 3.50 P 38	D 4.00 P 38	D 4.50 P 38	D 5.00 P 38	
182	1500-3	D 1.00 P 39	D 1.50 P 39	D 2.00 P 39	D 2.50 P 39	D 3.00 P 39	D 3.50 P 39	D 4.00 P 39	D 4.50 P 39	D 5.00 P 39	
183	1500-4	D 1.00 P 39	D 1.50 P 39	D 2.00 P 39	D 2.50 P 39	D 3.00 P 39	D 3.50 P 39	D 4.00 P 39	D 4.50 P 39	D 5.00 P 39	
184	1500-5	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
185	1500-6	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
186	1500-7	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
187	1500-8	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
188	1500-9	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
189	1500-10	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
190	1500-11	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
191	1500-12	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
192	1500-13	D 1.00 P 40	D 1.50 P 40	D 2.00 P 40	D 2.50 P 40	D 3.00 P 40	D 3.50 P 40	D 4.00 P 40	D 4.50 P 40	D 5.00 P 40	
193	1500-14	D 1.00 P 41	D 1.50 P 41	D 2.00 P 41	D 2.50 P 41	D 3.00 P 41	D 3.50 P 41	D 4.00 P 41	D 4.50 P 41	D 5.00 P 41	
194	1500-15	D 1.00 P 38	D 1.50 P 38	D 2.00 P 38	D 2.50 P 38	D 3.00 P 38	D 3.50 P 38	D 4.00 P 38	D 4.50 P 38	D 5.00 P 38	
195	1500-16	D 1.00 P 41	D 1.50 P 41	D 2.00 P 41	D 2.50 P 41	D 3.00 P 41	D 3.50 P 41	D 4.00 P 41	D 4.50 P 41	D 5.00 P 41	
196	1500-17	D 1.00 P 41	D 1.50 P 41	D 2.00 P 41	D 2.50 P 41	D 3.00 P 41	D 3.50 P 41	D 4.00 P 41	D 4.50 P 41	D 5.00 P 41	

توضیحات:
 ۱- با توجه به مشخصات هیدرولیک و سازه ای کانال از جداول متدرج در نشته های شاره II-2Q-12 قابل استخراج است.
 ۲- با استفاده از مشخصه هیدرولیک سازه ای کانال و با در نظر گرفتن نوع و ابعاد آبشار متوان آبشار مناسب را از سطه ای
 (TYPE OF DROPS) انتخاب کرد.
 ۳- با مشخص شدن تپ آبشار انتخابی، مشخصات آبشارها از جداول III-PD-5Q-9 استخراج عواد است.
 ۴- مشخصات مربوط به کانال و آبشارها در جداول عام نشته های شاره III-PD-3Q-12 درج خواهد شد.

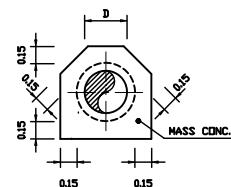
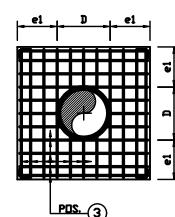
۰	بازنگری شماره :	III-PD-2	شاره نشته :	سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
۳	تاریخ :	۳	شاره نیت :	سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لولهای)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نشته : جداول انتخاب آبشارهای لولهای

وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبنا	معاهدت بین‌نامه‌زنی و نظارت راهبردی ریسوس جمیع	جهودی اسلامی ایران
------------	----------------------	--------------------------------------	--	--------------------



No	NAME OF CANAL	REF.KM.	DIMENSIONS												ELEVATIONS																					
			b1	Z1	d1	HL1	HT1	b2	Z2	d2	HL2	HT2	D	B	L1	L2	L3	L4	L5	L6	R	H1	H2	H3	H4	H5	H6	α°	t1	t2	t3	e	e1	EL.A	EL.B	EL.C

No	NAME OF CANAL	REF.KM.	REINFORCEMENTS						LEAN CONCRETE (m ³)	CONCRETE (m ³)	WEIGHT OF REINF. (kg)	FORM WORKS (m ²)	
			POS.①	POS.②	POS.③	LAYER	POS.④	POS.⑤	POS.⑥	LAYER			



SECTION E - E
N.T.S.

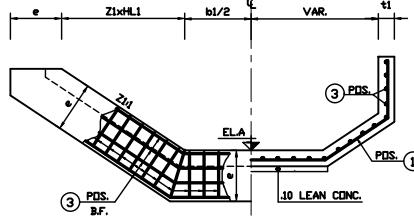
SECTION F - F
N.T.S.

توضیحات:
 ۱- گلبه اباد و اندازه هایی این نقشه برحسب مترمیباشد و غیرا نصویرت واحد آن ذکر گردیده است.
 ۲- بتن سازه از نوع C25 با مقاومت ۲۸ روزه ۲۵ کیلوگرم برستی مترمی بازیغیر روی نونه استانداری پظره ۱۵ و ارتقای سانتی مترمی باشد.
 ۳- پتن مگزیزی سازه آبیاری ۱۵ کیلوگرم سیمان دستگذیک میباشد.
 ۴- میلگرای دکار رفته تیپ (II) آجداریا $F_y = 3000 \text{ KG/cm}^2$ میباشد.
 ۵- برای توضیحات معمولی و جزئیات میلگرگاری آبرودبار و درزهای تفهه های I-I-15 استاندارد مراجعت شود.

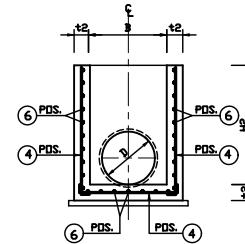
0	بازنگری شماره:	III-PD-3	شماره نقشه:	III-PD-3	شماره ثبت:	1	تاریخ:		شماره ثبت:	1	تاریخ:		عنوان نقشه:	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
													بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای نولهای)	
													عنوان نقشه:	پلان و مقطع آبشار لوله ای

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری
معاونت نظارت راهبردی
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی
دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا
دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

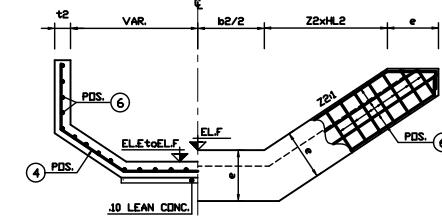
SINGLE LAYER REINFORCEMENT



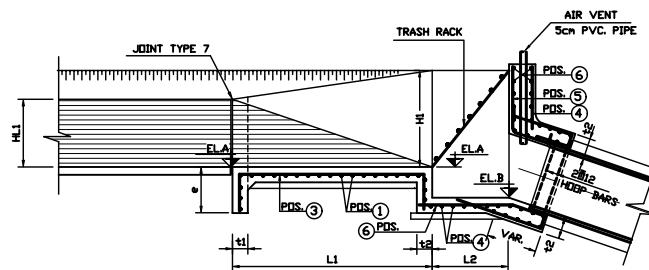
SECTION B - B
N.T.S.



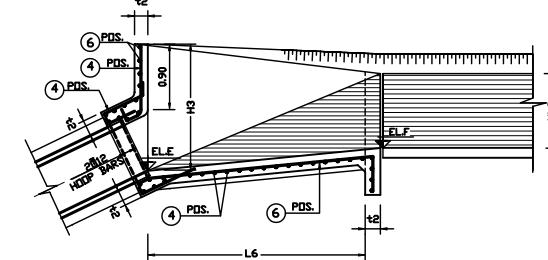
SECTION C - C
N.T.S.



SECTION D - D
N.T.S.



INLET
N.T.S.



OUTLET
N.T.S.

توضیحات :

برای ملاحظه بلان و مقاطع طولی و توپونیمات به نشانه شماره III-PD-3(1) مراجعه شود .

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی بازگری شماره : III-PD-3

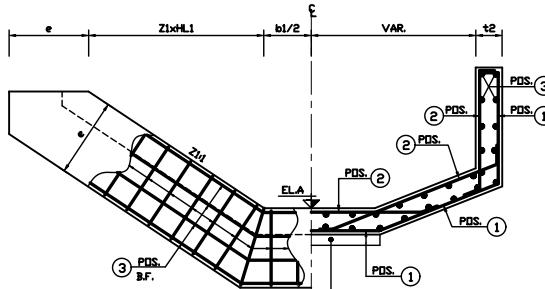
نشانه نقشه : شماره ثبت : ۲ شماره ثبت : شماره ثبت : ۲

عنوان نقشه : مقاطع آبیار لوله ای

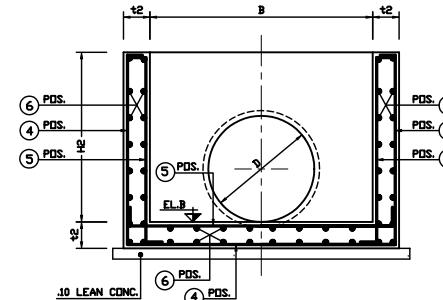
جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قسم آب و آفنا

وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای قسم آب و آفنا

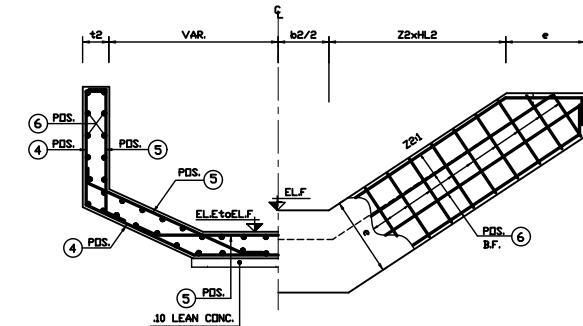
DOUBLE LAYERS REINFORCEMENT



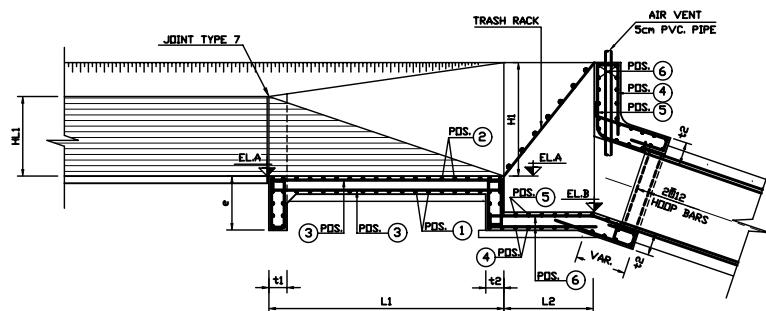
SECTION B - B
N.T.S



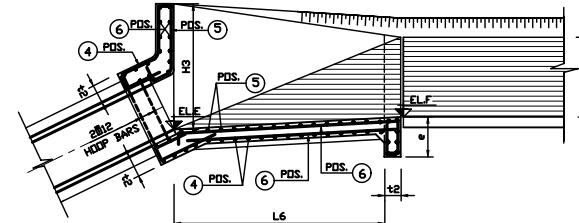
SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



I N L E T
N.T.S



O U T L E T
N.T.S

توضیحات :
برای ملاحظه بلان و مقاطع طولی و توضیعات به نفعه شاره III-PD-3(1) مراجعه شود.

0	بازنگری شاره :	III-PD-3	شاره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	3	شاره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله ای)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : مقاطع آبشار لوله ای

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری
معاونت نظارت و امنیت دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

جمع مطیعات بتن مکر (m³)

صلبات	عرض (m)	جعبه واحد نخاست (m ³)	جعبه واحد نهاد (m ³)	مجموع مکعبه (m ³)	شكل اجزاء سازه
- ورودی $\frac{(b_1+0.2)+(B+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.6+0.2)+(1.50+0.20)}{2} \times 1.50 = 1.88$	0.10	0.19	1	0.19	
- خروجی $\frac{(b_2+0.2)+(D+0.20)}{2} \times L_6$ $\frac{(0.6+0.2)+(1.00+0.20)}{2} \times 2.50 = 2.00$	0.10	0.20	1	0.20	
$(B+2 \times t_2+0.2) \times 1.60$ $(1.50+2 \times 0.25+0.2) \times 1.60 = 3.52$	0.10	0.35	1	0.35	

$$0.74 \text{ m}^3 = \text{جمع کل}$$

جمع مطیعات بتن پاچیار 25 Kg/m³

صلبات	عرض (m)	جعبه واحد نخاست (m ³)	جعبه واحد نهاد (m ³)	مجموع مکعبه (m ³)	شكل اجزاء سازه
$[(D+2 \times 0.15) \times (D+2 \times 0.15) - (D^2 \times \pi/4) - (0.15 \times 0.15) \times L$ $[(1.00+2 \times 0.15) \times (1.00+2 \times 0.15) - (1.00 \times \pi/4) - (0.15 \times 0.15)] \times 39.85 = 36.04$	-	36.04	1	36.04	
				36.04 m ³	= جمع کل

توضیحات :

جمع مطیعات قالب پندی (m²)

صلبات	عرض (m)	جعبه واحد (m ²)	جعبه واحد نهاد (m ²)	مجموع مکعبه (m ²)	شكل اجزاء سازه
$H_1=0.90+D/\cos22.5-h_1$ $H_1=0.90+1.08-0.70=1.30$					
$G_1=\sqrt{(b_1+2 \times Z \times H L_1 - B)^2 / Z^2 + L_1^2}$ $G_1=\sqrt{(0.6+2 \times 1.0 \times 0.8 - 1.50)^2 / Z^2 + 1.50^2} = 1.56$					
$\frac{H_1 \times G_1}{2} = \frac{1.30 \times 1.56}{2} = 1.01$		1.01	4	4.04	
$G_2=\sqrt{(b_1+2 \times Z \times H L_1 - B)^2 / Z^2 + L_6^2}$ $G_2=\sqrt{(0.6+2 \times 1.0 \times 0.8 - 1.50)^2 / Z^2 + 2.00^2} = 2.03$					
$H_2=0.90+D/\cos22.5=0.90+1.08=1.98=2$ $\frac{H_2 \times G_2}{2} = \frac{2.00 \times 2.03}{2} = 2.03$		2.03	4	8.12	
$[e+Y] \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M] \times e$ $\frac{[0.60+1.13 \times 2+0.6]+}{2}$ $\frac{[(0.25+1.63) \times 2+1.10]}{2} \times 0.60 = 2.68$		2.68	4	10.72	
$(H_2+t_2) \times 1.60$ $(2.00+0.25) \times 1.60 = 3.60$		3.60	4	14.40	
$0.30 \times 0.25=0.075$		0.08	4	0.32	
$(B+2 \times t_2) \times 0.25$ $(1.50+2 \times 0.25) \times 0.25 = 0.50$		0.50	2	1.00	
$0.60 \times 0.25=0.15$		0.15	4	0.60	
$(B+2 \times t_2) \times 0.60$ $(1.50+2 \times 0.25) \times 0.60 = 1.20$		1.20	2	2.40	

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

بخش سوم: سازه های انتقال چریان آب (آبشارهای نولهای)

عنوان نقشه: نوونهبر آور دامبر و مقابله

جمع مطیعات قالب پندی (m²)

صلبات	عرض (m)	جعبه واحد (m ²)	جعبه واحد نهاد (m ²)	مجموع مکعبه (m ²)	شكل اجزاء سازه
$(B+2 \times t_2) \times 0.90$ $(1.50+2 \times 0.25) \times 0.90 = 2.30$		2.30	2	4.60	
$(B+2 \times t_2) \times 0.90$ $(1.50+2 \times 0.25) \times 0.90 = 1.80$		1.80	2	3.60	
$[(B+2 \times t_2) \times H_2 - (0.90+t_2)] \times (D^2 \times \pi/4)$ $[(1.50+2 \times 0.25) \times (2.00-0.90+0.25)] - (1.0 \times \pi/4) = 0.91$		0.91	2	1.82	
$(B+2 \times t_2) \times H_1$ $(1.50+2 \times 0.25) \times 0.7 = 1.40$		1.40	2	2.80	
$[(2 \times e_1 + D) \times (2 \times e_1 + D)] - (D^2 \times \pi/4)$ $[(2 \times 0.9+1.00) \times (2 \times 0.9+1.00)] - (1.00^2 \times \pi/4) = 7.05$		7.05	2x1	14.10	
$(2 \times e_1 + D) \times t_3$ $(2 \times 0.90+1.00) \times 0.25=0.70$		0.70	2x1	1.40	
$L=(L_3/(\tan 22.5))+(L_4)+ (L_5/\tan 22.5)$ $L=(11.9/(\tan 22.5))+ (4.90)+(2.70/\tan 22.5)$ $L=28.73+4.90+6.52=39.85$ $[(2 \times 0.15+D)] \times L$ $[(2 \times 0.15+1.0) \times 39.85=51.81$		51.81	2	103.62	

(۱)

جهانی اسلامی ایران

تعاونی برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

تعاونی نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

دفتر نظام فنی اجراءی وزارت نیرو

حجم عملیات بتن ریزی (m^3)

عملیات	شکل اجزاء سازه	مجموع	نطایج	تفصیل	تعداد	جمع واحد	شکل	شکل	شکل
- ورودی $b_1+B \over 2 \times L_1$ $0.6+1.50 \over 2 \times 1.50 = 1.58$		0.15	0.24	1	0.24				
- خروجی $b_2+D \over 2 \times L_6$ $0.6+1.0 \over 2 \times 2.00 = 1.68$		0.25	0.40	1	0.40				
- ورودی $y = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y = \sqrt{(0.8)^2 + (1.0 \times 0.8)^2} = 1.13$ $y \times L_1 \over 2$ $1.13 \times 1.50 \over 2 = 0.85$		0.15	0.18	2	0.36				
- خروجی $y \times L_6 \over 2$ $1.13 \times 2.00 \over 2 = 1.13$		0.25	0.28	2	0.56				
$H_1=0.90+D/\cos22.5-h_1$ $H_1=0.90+0.8-0.70=1.28=1.30$ $G=\sqrt{(b_1+2 \times Z \times HL_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G=\sqrt{(0.6+2 \times 1.0 \times 0.8-1.50)^2 / 2^2 + 1.50^2}$ $= 1.56$ $H_1 \times G \over 2 = 1.30 \times 1.56 \over 2 = 1.01$		0.15	0.16	2	0.32				
$G=\sqrt{(b_1+2 \times Z \times HL_1 - B)^2 / 2^2 + L_6^2}$ $G=\sqrt{(0.6+2 \times 1.0 \times 0.8-1.50)^2 / 2^2 + 2.00^2}$ $= 2.70$ $HT_2=0.90+D/\cos22.5=0.90+1.08=1.98$ $= 2.00$ $HT_2 \times G \over 2 = 2.00 \times 2.03 \over 2 = 2.03$		0.25	0.51	2	1.02				
$(B+2 \times t_2) \times L_2$ $(1.50+2 \times 0.25) \times 1.50 = 3.00$		0.25	0.75	1	0.75				

حجم عملیات بتن ریزی (m^3)

عملیات	شکل اجزاء سازه	مجموع	نطایج	تفصیل	تعداد	جمع واحد	شکل	شکل	شکل
$[(e+y) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M] \times e$ $[0.60+1.13 \times 2 + 0.6] +$ $[(0.25+1.63) \times 2 + 1.10] \times 0.60 = 2.68$		0.15	0.40	2	0.80				
- ورودی - خروجی		0.25	0.67	2	1.34				
$(h_1+0.90+D/\cos22.5) \times L_2$ $(0.70+0.90+1.08) \times 1.50 = 4.02$		0.25	1.01	2	2.02				
$[(2 \times e_1 + D) \times (2 \times e_1 + D) - D^2 \times \pi/4]$ $[(2 \times 0.9+1.00) \times (2 \times 0.9+1.00)] -$ $(1.00^2 \times \pi/4) = 7.05$		0.25	1.76	1	1.76				
- ورودی - خروجی		0.15	0.16	1	0.16				
$(B+2 \times t_1) \times 0.60$ $(1.50+2 \times 0.15) \times 0.60 = 1.08$		0.25	0.23	1	0.23				
$(B+2 \times t_2) \times 0.60$ $(1.00+2 \times 0.25) \times 0.60 = 0.90$		0.25	0.58	2	1.16				
$(B+2 \times t_2) \times (0.9+t_2)$ $(1.50+2 \times 0.25) \times (0.9+0.25) = 2.30$		0.25	0.23	2	0.46				
$[(B+2 \times t_2)(H_2 - (0.90+t_2)) - (D^2 \times \pi/4)]$ $[(1.50+2 \times 0.25)(2.00 - (0.90+0.25)) -$ $(1.0^2 \times \pi/4) = 0.91$		0.15	0.08	1	0.08				

حجم عملیات بتن ریزی (m^3)

عملیات	شکل اجزاء سازه	مجموع	نطایج	تفصیل
- خروجی - محل اتصال لوله مخصوص در گفک		0.25	0.11	1
$(B+2 \times t_2) \times h_1$ $(1.50+2 \times 0.25) \times 0.70 = 1.40$		0.25	0.35	1

جمع کل $11.92 m^3$

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-PD-4	بازنگری شماره :	0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (آبشارهای لوله ای)	شماره نوبت :	2	تاریخ :
عنوان نقشه : نمونه آور دامجم و مقابله	مقیاس :	0.08	تصویر :

(J)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجراءی

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	نیاز	وزن (kg)	کل (m)	مجموع (kg)	میم میلگرد
- میلگرد خارجی - ورودی								
$L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$								
$L_{e1} = D + t_1 + y + b_1/2 + t_1/2 + q$ $0.15 + 0.15 + 1.13 + \frac{0.6}{2} + \frac{0.15}{2} + 0.3 = 2.11$								
$L_{e2} = D + t_2/2 + H_1 + (B + t_2)/2 + q$ $0.15 + \frac{0.25}{2} + 1.30 + (1.5 + 0.25)/2 + 0.3 = 2.75$								
$L_{var} = \frac{2.11 + 2.75}{2} = 2.43$	1	14	VAR.	2x10	1.21	48.60	58.81	
- خروجی -								
$L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$								
$L_{e1} = D + t_2 + y + b_1/2 + t_2/2 + q$ $0.15 + 0.25 + 1.13 + \frac{0.6}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.3 = 2.23$								
$L_{e2} = D + t_2/2 + H_2 + (D + t_2)/2 + q$ $0.15 + \frac{0.25}{2} + 2.00 + (1.0 + 0.25)/2 + 0.3 = 3.20$								
$L_{var} = \frac{2.23 + 3.20}{2} = 2.72$	4	14	VAR.	2x14	1.21	76.16	92.15	
- میگردداخلي - خروجی -								
$L_{e1} = D + t_2/2 + D$ $0.15 + \frac{0.25}{2} + 0.15 = 0.38$								
$L_{e2} = D + H_2 + t_2/2 + D$ $0.15 + 2.00 + \frac{0.25}{2} + 0.15 = 2.38$								
$L_{var} = \frac{0.38 + 2.38}{2} = 1.41$	5	14	VAR.	2x14	1.21	39.48	47.77	
- خروجی -								
$L_{e2} = t_2/2 + y + t_2/2$ $\frac{0.25}{2} + 1.13 + \frac{0.25}{2} = 1.38$	5	14	1.38	2x14	1.21	38.64	46.75	

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	نیاز	وزن (kg)	کل (m)	مجموع (kg)	میم میلگرد
- خروجی -								
$L_{e1} = t_2/2 + b_1 + t_2/2$ $\frac{0.25}{2} + 0.6 + \frac{0.25}{2} = 0.85$								
$L_{e2} = t_2/2 + D + t_2/2$ $\frac{0.25}{2} + 1.0 + \frac{0.25}{2} = 1.25$								
$L_{var} = \frac{0.85 + 1.25}{2} = 1.05$	5	14	VAR.	14	1.21	14.70	17.79	
- خروجی -								
$L_{e1} = (D + e + y) \times 2 + b_1$ $(0.15 + 0.60 + 1.13) \times 2 + 0.6 = 4.36$								
$L_{e2} = (D + K + l) \times 2 + M$ $(0.15 + 0.25 + 1.63) \times 2 + 1.10 = 5.16$								
$L_{var} = \frac{4.36 + 5.16}{2} = 4.76$	3	12	VAR.	1x4	0.888	19.04	16.91	
- خروجی -								
$2 \times (D + t_2/2 + H_1 + h_1) + B + t_2$ $2 \times (0.15 + 0.25 + 1.30 + 0.70) + 1.50 + 0.25 = 6.30$	4	14	6.30	10	1.21	63.00	76.23	
- ورودی -								
$2 \times (D + t_2/2) + B$ $2 \times (0.15 + \frac{0.25}{2}) + 1.50 = 2.05$	5	14	2.05	10	1.21	20.50	24.81	
- ورودی -								
$2 \times D + t_2/2 + H_1 + h_1$ $2 \times 0.15 + \frac{0.25}{2} + 1.30 + 0.70 = 2.43$	5	14	2.43	2x10	1.21	48.60	58.81	
- ورودی -								
$2 \times (D + t_2) + B$ $2 \times (0.15 + 0.25) + 1.50 = 2.30$	6	12	2.30	2x4	0.888	18.40	16.34	
- پلاستیک خودکاره -								
$2 \times (D + t_2) + 0.30 + L_2 + h_1$ $2 \times (0.15 + 0.25) + 0.30 + 1.50 + 0.70 = 3.30$	4	12	3.30	2x10	0.888	66.00	58.61	
- پلاستیک خودکاره -								
$2 \times D + t_2/2 + L_2$ $2 \times 0.15 + \frac{0.25}{2} + 1.50 = 1.93$	6	12	1.93	2x2x10	0.888	77.20	68.55	
- دوار ورودی -								

توضیحات :
۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای نیاز رده‌بایی محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد ازام است .

۲- برای ملاحظه محل و تینین طول میلگرد های محاسبه شده در جدول به نشانه های شاره (III-PD-3(1-3)) مراجعه شود .

۳- در سوتون نیاز ، مقادیر آورده شده (بطور مثال $2 \times 10 \times 1.21$) بقرار زیر میباشد .

۴- نیاز میلگرد حداکثری در دو وجه

۵- نیاز میلگرد در سیم

سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
بازنگری شماره : III-PD-4 شماره نقشه : ۰

تاریخ : ۳ شماره نوبت : شماره نوبت (نوبتی)

مقیاس : تصویب :

عنوان نقشه : نمونه آورده احتمال و مقادیر



جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس چهارم

معاونت نظارت راهبردی

دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (KG)	کل (m)	مجموع (KG)	مسام میلگرد
$2 \times \square + e$								
$2 \times 0.15 + 0.60 = 0.90$	- ورودی - خروجی	3	12	0.90	1x22	0.888	19.80	17.58
$\square + t_1/2 + L_1 + \square$ $0.15 + \frac{0.15}{2} + 1.50 + 0.15 = 1.88$		3	12	1.88	6	0.888	11.28	
$\square + t_2/2 + L_6 + \square$ $0.15 + \frac{0.25}{2} + 2.00 + 0.15 = 2.43$		6	12	2.43	2x4	0.888	19.44	
$\square + t_1/2 + G_1 + \square$ $0.15 + \frac{0.15}{2} + 1.56 + 0.15 = 1.94$	- ورودی - خروجی	3	12	1.94	2x4	0.888	15.52	
$\square + t_2/2 + G_2 + \square$ $0.15 + \frac{0.25}{2} + 2.03 + 0.15 = 2.46$		6	12	2.46	2x2x10	0.888	98.40	
$\square + t_1/2 + G_1 + \square$ $0.15 + \frac{0.15}{2} + 1.56 + 0.15 = 1.94$	- ورودی - خروجی	3	12	1.94	2x2	0.888	7.76	
$\square + t_2/2 + G_2 + \square$ $0.15 + \frac{0.25}{2} + 2.03 + 0.15 = 2.46$		6	12	2.46	2x2x2	0.888	19.68	
$\square + 0.90 + 2 \times t_2 + 0.60$ $0.15 + 0.90 + 2 \times 0.25 + 0.60 = 2.15$	- داخلی - خارجی	4	14	2.15	2x10	1.21	43.00	
		5	14	2.15	2x10	1.21	30.10	
$2 \times (\square + t_2/2) + B$ $2 \times (0.15 + \frac{0.25}{2}) + 1.50 = 2.05$		6	12	2.05	2x2x5	0.888	41.00	
$H_2 - (0.90 + t_2) + t_2 + 2 \times \square$ $2.0 - (0.90 + 0.25) + 0.25 + 2 \times 0.15 = 1.40$	- داخلی - خارجی	4	14	1.40	2x4	1.21	11.20	
		5	14	1.40	2x4	1.21	11.20	
$B + 2 \times t_2 - D$ $1.50 + 2 \times 0.25 - 1.00 = 1.00$		6	12	1.00	2x2x7	0.888	28.00	

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (KG)	کل (m)	مجموع (KG)	مسام میلگرد
$2 \times (\square/2) + 2 \times e_1 + D$ $2 \times (0.15/2) + 2 \times 0.90 + 1.00 = 2.95$	3	12	2.95	1x2x14	0.888	82.60	73.35	
$2 \times (\square/2) + 2 \times e_1 + D$ $2 \times (0.15/2) + 2 \times 0.90 + 1.00 = 2.95$	3	12	2.95	1x2x14	0.888	82.60	73.35	

جمع کل = 1238.58 Kg

توضیحات :

- ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = e_1 + e_2$ برای تعایق ردهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR) میباشد الزام است.
- ۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به تفتهای شماره III-PD-3(1-3) مراجعه شود.
- ۳- در سوتون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 5x2x2) بقرار زیر میباشد.
- ۴- تعداد مشابه 2
- ۵- میلگرد حاره‌ی در دو وجه

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

۰	بازنگری شماره :	III-PD-4	شماره نقشه :	III-PD-4
	تاریخ :	4	شماره نسبت :	۴
	تصویب :		مقیاس :	

عنوان نقشه : نمونه آورد ادجاج و مقادیر

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

وزارت نیرو

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS															REINFORCEMENTS												
		D	B	L1	L2	L3	L4	L5	L6	R	h1	h2	h3	h4	h5	H1	H2	α'	t1	t2	e	POS. ①	POS. ②	POS. ③	LAYER	POS. ④	POS. ⑤	POS. ⑥	LAYER
1	D 1.00 P 1	0.40	1.00	1.50	1.00	2.30	1.60	0.80	1.50	0.73	0.45	0.97	0.01	0.11	0.32	0.90	1.35	7.50	0.15	0.15	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE
2	D 1.00 P 2	0.40	1.00	1.50	1.00	2.40	1.60	0.80	2.00	0.73	0.50	1.00	0.01	0.11	0.34	0.85	1.35	7.50	0.15	0.15	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE
3	D 1.00 P 3	0.50	1.10	1.50	1.10	2.50	1.60	1.40	1.50	0.84	0.45	1.02	0.01	0.18	0.32	1.00	1.45	7.50	0.15	0.15	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE
4	D 1.00 P 4	0.50	1.10	1.50	1.10	2.50	1.60	1.40	2.00	0.84	0.50	1.03	0.01	0.18	0.36	0.95	1.45	7.50	0.15	0.15	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
5	D 1.00 P 5	0.60	1.20	1.50	1.20	2.50	2.00	1.40	2.00	0.95	0.55	1.04	0.01	0.19	0.39	1.00	1.55	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
6	D 1.00 P 6	0.60	1.20	1.50	1.20	2.50	2.00	1.40	1.50	0.95	0.45	1.03	0.01	0.19	0.30	1.10	1.55	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
7	D 1.00 P 7	0.60	1.20	1.50	1.20	3.00	1.00	3.30	1.50	0.95	0.45	1.26	0.01	0.44	0.32	1.10	1.55	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
8	D 1.00 P 8	0.60	1.20	1.50	1.20	3.10	1.00	3.30	2.00	0.95	0.50	1.29	0.01	0.44	0.34	1.05	1.55	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
9	D 1.00 P 9	0.70	1.30	1.50	1.30	2.80	1.70	2.40	1.50	1.06	0.60	1.15	0.01	0.32	0.44	1.05	1.65	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
10	D 1.00 P 10	0.70	1.30	1.50	1.30	2.70	1.70	2.40	2.00	1.06	0.65	1.12	0.01	0.32	0.52	1.00	1.65	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
11	D 1.00 P 11	0.70	1.30	1.50	1.30	3.20	1.00	3.80	1.50	1.06	0.55	1.32	0.01	0.51	0.41	1.10	1.65	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
12	D 1.00 P 12	0.70	1.30	1.50	1.30	3.20	1.00	3.80	2.00	1.06	0.60	1.31	0.01	0.51	0.47	1.05	1.65	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
13	D 1.00 P 13	0.70	1.30	1.50	1.30	3.20	1.00	3.80	2.50	1.06	0.60	1.31	0.01	0.51	0.47	1.05	1.65	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
14	D 1.00 P 14	0.80	1.40	1.50	1.40	2.80	2.00	2.50	2.00	1.17	0.60	1.16	0.01	0.33	0.42	1.15	1.75	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@20c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
15	D 1.00 P 15	0.80	1.40	2.00	1.40	2.80	2.00	2.50	2.50	1.17	0.50	1.17	0.01	0.33	0.31	1.25	1.75	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@20c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
16	D 1.00 P 16	0.90	1.50	1.50	1.50	2.40	3.00	1.40	2.50	1.27	0.65	0.99	0.01	0.18	0.48	1.20	1.85	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
17	D 1.00 P 17	0.90	1.50	2.00	1.50	2.40	3.00	1.40	2.50	1.27	0.55	1.01	0.01	0.18	0.36	1.30	1.85	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
18	D 1.00 P 18	1.00	1.60	1.50	1.60	2.20	3.60	0.90	3.00	1.38	0.75	0.93	0.02	0.12	0.56	1.25	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
19	D 1.00 P 19	1.00	1.60	2.00	1.60	2.30	3.60	0.90	2.50	1.38	0.60	0.93	0.02	0.12	0.41	1.40	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
20	D 1.00 P 20	1.00	1.60	1.50	1.60	2.30	3.60	0.90	2.50	1.38	0.70	0.95	0.02	0.12	0.49	1.30	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
21	D 1.00 P 21	1.00	1.60	1.50	1.60	2.30	3.40	1.20	2.50	1.38	0.70	0.97	0.02	0.16	0.51	1.30	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
22	D 1.00 P 22	1.00	1.60	2.00	1.60	2.20	3.40	1.20	2.50	1.38	0.60	0.93	0.02	0.16	0.45	1.40	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
23	D 1.00 P 23	1.00	1.60	1.50	1.60	2.40	3.40	1.20	3.00	1.38	0.75	0.99	0.02	0.16	0.54	1.25	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
24	D 1.00 P 24	1.00	1.60	2.00	1.60	2.50	3.00	1.90	2.50	1.38	0.60	1.05	0.02	0.25	0.42	1.40	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
25	D 1.00 P 25	1.00	1.60	1.50	1.60	2.60	3.00	1.90	2.50	1.38	0.70	1.06	0.02	0.25	0.51	1.30	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
26	D 1.00 P 26	1.00	1.60	1.50	1.60	2.60	3.00	1.90	3.00	1.38	0.75	1.07	0.02	0.25	0.55	1.25	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
27	D 1.00 P 27	1.00	1.60	2.50	1.60	2.80	2.60	2.60	3.00	1.38	0.60	1.17	0.01	0.34	0.40	1.40	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
28	D 1.00 P 28	1.00	1.60	2.00	1.60	2.90	2.60	2.60	2.50	1.38	0.65	1.19	0.01	0.34	0.43	1.35	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
29	D 1.00 P 29	1.00	1.60	1.50	1.60	2.80	2.60	2.60	2.50	1.38	0.70	1.14	0.01	0.34	0.53	1.30	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
30	D 1.00 P 30	1.00	1.60	2.00	1.60	2.90	2.20	3.20	2.50	1.38	0.60	1.22	0.01	0.43	0.43	1.40	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
31	D 1.00 P 31	1.00	1.60	1.50	1.60	3.00	2.20	3.20	2.50	1.38	0.70	1.23	0.01	0.43	0.52	1.30	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
32	D 1.00 P 32	1.00	1.60	2.50	1.60	3.00	2.20	3.20	3.00	1.38	0.55	1.23	0.01	0.43	0.37	1.45	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
33	D 1.00 P 33	1.00	1.60	2.00	1.60	3.40	1.40	4.50	3.00	1.38	0.50	1.41	0.01	0.59	0.31	1.50	2.00	7.50	0.20	0.25	0.60	ئى14@20c/c	ئى14@20c/c	---	ئى12@25c/c	---	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE
34	D 1.00 P 34	1.00	1.60	2.00	1.60	3.40	1.40	4.50	2.50	1.38	0.60	1.40	0.01	0.59	0.42	1.40	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
35	D 1.00 P 35	1.00	1.60	1.50	1.60	3.40	1.40	4.50	2.50	1.38	0.70	1.40	0.01	0.59	0.52	1.30	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
36	D 1.00 P 36	1.00	1.60	2.50	1.60	3.40	1.40	4.50	3.00	1.38	0.60	1.40	0.01	0.59	0.42	1.40	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
37	D 1.00 P 37	1.00	1.60	2.50	1.60	3.30	1.40	4.50	3.50	1.38	0.50	1.38	0.01	0.59	0.34														

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS															REINFORCEMENTS												
		D	B	L1	L2	L3	L4	L5	L6	R	h1	h2	h3	h4	h5	H1	H2	α'	t1	t2	e	POS. ①	POS. ②	POS. ③	LAYER	POS. ④	POS. ⑤	POS. ⑥	LAYER
1	D 150 P 1	0.40	1.00	1.50	1.00	3.70	1.40	1.20	1.50	0.73	0.45	1.52	0.01	0.16	0.32	0.90	1.35	7.50	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
2	D 150 P 2	0.40	1.00	1.50	1.00	3.70	1.40	1.20	2.00	0.73	0.50	1.55	0.01	0.16	0.34	0.85	1.35	7.50	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
3	D 150 P 3	0.50	1.10	1.50	1.10	4.00	1.20	2.30	1.50	0.84	0.45	1.64	0.01	0.30	0.32	1.00	1.45	7.50	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
4	D 150 P 4	0.50	1.10	1.50	1.10	4.00	1.20	2.30	2.00	0.84	0.50	1.65	0.01	0.30	0.36	0.95	1.45	7.50	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
5	D 150 P 5	0.60	1.20	1.50	1.20	3.90	1.70	1.90	2.00	0.95	0.55	1.60	0.01	0.25	0.39	1.00	1.55	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
6	D 150 P 6	0.60	1.20	1.50	1.20	3.80	1.70	1.90	1.50	0.95	0.45	1.59	0.01	0.25	0.30	1.10	1.55	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
7	D 150 P 7	0.60	1.20	1.50	1.20	4.60	1.00	4.50	1.50	0.95	0.45	1.92	0.01	0.60	0.32	1.10	1.55	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
8	D 150 P 8	0.60	1.20	1.50	1.20	4.70	1.00	4.50	2.00	0.95	0.50	1.95	0.01	0.60	0.34	1.05	1.55	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
9	D 150 P 9	0.70	1.30	1.50	1.30	4.30	1.10	3.60	1.50	1.06	0.45	1.78	0.01	0.47	0.31	1.05	1.65	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
10	D 150 P 10	0.70	1.30	1.50	1.30	4.30	1.10	3.60	2.00	1.06	0.55	1.77	0.01	0.47	0.42	1.00	1.65	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
11	D 150 P 11	0.70	1.30	1.50	1.30	4.80	1.00	5.10	1.50	1.06	0.45	2.00	0.01	0.68	0.31	1.10	1.65	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
12	D 150 P 12	0.70	1.30	1.50	1.30	4.80	1.00	5.10	2.00	1.06	0.50	1.99	0.01	0.68	0.37	1.05	1.65	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
13	D 150 P 13	0.70	1.30	2.00	1.30	4.90	1.00	5.10	2.50	1.06	0.45	2.05	0.01	0.68	0.26	1.05	1.65	7.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
14	D 150 P 14	0.80	1.40	1.50	1.40	4.40	1.40	3.60	2.00	1.17	0.61	1.82	0.01	0.48	0.42	1.15	1.75	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء20c/c	ئى12ء20c/c	DOUBLE	
15	D 150 P 15	0.80	1.40	2.00	1.40	4.40	1.40	3.60	2.50	1.17	0.50	1.83	0.01	0.48	0.31	1.25	1.75	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء20c/c	ئى12ء20c/c	DOUBLE	
16	D 150 P 16	0.90	1.50	1.50	1.50	4.00	2.40	2.40	2.50	1.27	0.65	1.64	0.01	0.32	0.48	1.20	1.85	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
17	D 150 P 17	0.90	1.50	2.00	1.50	4.00	2.40	2.40	2.50	1.27	0.55	1.66	0.01	0.32	0.36	1.30	1.85	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
18	D 150 P 18	1.00	1.60	1.50	1.60	3.60	3.00	1.50	3.00	1.38	0.75	1.51	0.02	0.20	0.56	1.25	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
19	D 150 P 19	1.00	1.60	2.00	1.60	3.60	3.00	1.50	2.50	1.38	0.60	1.51	0.02	0.20	0.41	1.40	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
20	D 150 P 20	1.00	1.60	1.50	1.60	3.70	3.30	1.50	2.50	1.38	0.70	1.53	0.02	0.20	0.49	1.30	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
21	D 150 P 21	1.00	1.60	1.50	1.60	3.90	2.90	2.30	2.50	1.38	0.70	1.62	0.01	0.30	0.51	1.30	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
22	D 150 P 22	1.00	1.60	2.00	1.60	3.80	2.90	2.30	2.50	1.38	0.60	1.58	0.01	0.30	0.45	1.40	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
23	D 150 P 23	1.00	1.60	1.50	1.60	4.00	2.90	2.30	3.00	1.38	0.75	1.64	0.01	0.30	0.54	1.25	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
24	D 150 P 24	1.00	1.60	2.00	1.60	4.10	2.40	3.10	2.50	1.38	0.60	1.71	0.01	0.41	0.42	1.40	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
25	D 150 P 25	1.00	1.60	1.50	1.60	4.20	2.40	3.10	2.50	1.38	0.70	1.72	0.01	0.41	0.51	1.30	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
26	D 150 P 26	1.00	1.60	1.50	1.60	4.20	2.40	3.10	3.00	1.38	0.75	1.73	0.01	0.41	0.55	1.25	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
27	D 150 P 27	1.00	1.60	2.50	1.60	4.40	1.90	3.80	3.00	1.38	0.60	1.83	0.01	0.51	0.40	1.40	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
28	D 150 P 28	1.00	1.60	2.00	1.60	4.30	1.90	3.80	2.50	1.38	0.60	1.80	0.01	0.51	0.43	1.35	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
29	D 150 P 29	1.00	1.60	1.50	1.60	4.30	1.90	3.80	2.50	1.38	0.70	1.80	0.01	0.51	0.53	1.30	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
30	D 150 P 30	1.00	1.60	2.00	1.60	4.60	1.50	4.60	2.50	1.38	0.60	1.90	0.01	0.60	0.43	1.40	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
31	D 150 P 31	1.00	1.60	1.50	1.60	4.60	1.50	4.60	2.50	1.38	0.70	1.91	0.01	0.60	0.52	1.30	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
32	D 150 P 32	1.00	1.60	2.50	1.60	4.60	1.50	4.60	3.00	1.38	0.55	1.91	0.01	0.60	0.37	1.45	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
33	D 150 P 33	1.00	1.60	2.00	1.60	4.90	1.00	5.20	3.00	1.38	0.50	2.01	0.01	0.69	0.31	1.50	2.00	7.50	0.20	0.25	0.60	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء20c/c	DOUBLE	
34	D 150 P 34	1.00	1.60	2.00	1.60	4.80	1.00	5.20	2.50	1.38	0.60	2.00	0.01	0.69	0.42	1.40	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء20c/c	DOUBLE	
35	D 150 P 35	1.00	1.60	1.50	1.60	4.80	1.00	5.20	2.50	1.38	0.70	2.00	0.01	0.69	0.52	1.30	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء20c/c	DOUBLE	
36	D 150 P 36	1.00	1.60	2.50	1.60	4.80	1.00	5.20	3.00	1.38	0.60	2.00	0.01	0.69	0.42	1.40	2.00	7.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
37	D 150 P 37	1.00	1.60	2.50	1.60	4.80	1.00	5.20	3.50	1.38	0.50	1.98	0.01	0.69	0.34	1.50	2.00	7.50	0.20	0.25	0.60</								

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS														REINFORCEMENTS													
		D	B	L1	L2	L3	L4	L5	L6	R	h1	h2	h3	h4	h5	H1	H2	α'	t1	t2	e	POS. ①	POS. ②	POS. ③	LAYER	POS. ④	POS. ⑤	POS. ⑥	LAYER
1	D 2.00 P 1	0.40	1.00	1.50	1.00	5.00	2.00	0.80	1.50	0.73	0.45	2.08	0.01	0.22	0.32	0.90	1.35	15.00	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
2	D 2.00 P 2	0.40	1.00	1.50	1.00	5.10	2.00	0.80	2.00	0.73	0.50	2.11	0.01	0.22	0.34	0.85	1.35	15.00	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
3	D 2.00 P 3	0.50	1.10	1.50	1.10	5.30	2.30	1.40	1.50	0.84	0.45	2.21	0.01	0.38	0.32	1.00	1.45	15.00	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
4	D 2.00 P 4	0.50	1.10	1.50	1.10	5.40	2.30	1.40	2.00	0.84	0.50	2.22	0.01	0.38	0.36	0.95	1.45	15.00	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
5	D 2.00 P 5	0.60	1.20	1.50	1.20	5.40	2.70	1.50	2.00	0.95	0.55	2.25	0.01	0.40	0.39	1.00	1.55	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
6	D 2.00 P 6	0.60	1.20	1.50	1.20	5.40	2.70	1.50	1.50	0.95	0.45	2.24	0.01	0.40	0.30	1.10	1.55	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
7	D 2.00 P 7	0.60	1.20	1.50	1.20	6.10	2.50	2.60	1.50	0.95	0.45	2.51	0.01	0.70	0.32	1.10	1.55	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
8	D 2.00 P 8	0.60	1.20	1.50	1.20	6.10	2.50	2.60	2.00	0.95	0.50	2.54	0.01	0.70	0.34	1.05	1.55	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
9	D 2.00 P 9	0.70	1.30	1.50	1.30	5.70	2.90	2.10	1.50	1.06	0.45	2.37	0.01	0.56	0.31	1.05	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
10	D 2.00 P 10	0.70	1.30	1.50	1.30	5.70	2.90	2.10	2.00	1.06	0.55	2.36	0.01	0.56	0.42	1.00	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
11	D 2.00 P 11	0.70	1.30	1.50	1.30	6.30	2.70	2.90	1.50	1.06	0.45	2.59	0.01	0.78	0.31	1.10	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
12	D 2.00 P 12	0.70	1.30	1.50	1.30	6.20	2.70	2.90	2.00	1.06	0.50	2.58	0.01	0.78	0.37	1.05	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
13	D 2.00 P 13	0.70	1.30	2.00	1.30	6.40	2.70	2.90	2.50	1.06	0.45	2.64	0.01	0.78	0.26	1.05	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
14	D 2.00 P 14	0.80	1.40	1.50	1.40	5.80	3.20	2.10	2.00	1.17	0.61	2.40	0.02	0.57	0.42	1.15	1.75	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء20c/c	ئى12ء20c/c	DOUBLE	
15	D 2.00 P 15	0.80	1.40	2.00	1.40	5.80	3.20	2.10	2.50	1.17	0.50	2.41	0.02	0.57	0.31	1.25	1.75	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء20c/c	ئى12ء20c/c	DOUBLE	
16	D 2.00 P 16	0.90	1.50	1.50	1.50	5.40	3.70	1.50	2.50	1.27	0.65	2.22	0.02	0.41	0.48	1.20	1.85	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
17	D 2.00 P 17	0.90	1.50	2.00	1.50	5.40	3.70	1.50	2.50	1.27	0.55	2.24	0.02	0.41	0.36	1.30	1.85	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
18	D 2.00 P 18	1.00	1.60	1.50	1.60	5.00	4.10	1.00	3.00	1.38	0.75	2.08	0.02	0.28	0.56	1.25	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
19	D 2.00 P 19	1.00	1.60	2.00	1.60	5.00	4.10	1.00	2.50	1.38	0.60	2.08	0.02	0.28	0.41	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
20	D 2.00 P 20	1.00	1.60	1.50	1.60	5.10	4.10	1.00	2.50	1.38	0.70	2.10	0.02	0.28	0.49	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
21	D 2.00 P 21	1.00	1.60	1.50	1.60	5.30	4.00	1.50	2.50	1.38	0.70	2.20	0.02	0.39	0.51	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
22	D 2.00 P 22	1.00	1.60	2.00	1.60	5.20	4.00	1.50	2.50	1.38	0.60	2.16	0.02	0.39	0.45	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
23	D 2.00 P 23	1.00	1.60	1.50	1.60	5.40	4.00	1.50	3.00	1.38	0.75	2.22	0.02	0.39	0.54	1.25	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
24	D 2.00 P 24	1.00	1.60	2.00	1.60	5.60	4.00	1.90	2.50	1.38	0.60	2.30	0.02	0.50	0.42	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
25	D 2.00 P 25	1.00	1.60	1.50	1.60	5.60	4.00	1.90	2.50	1.38	0.70	2.31	0.02	0.50	0.51	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
26	D 2.00 P 26	1.00	1.60	1.50	1.60	5.60	4.00	1.90	3.00	1.38	0.75	2.32	0.02	0.50	0.55	1.25	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
27	D 2.00 P 27	1.00	1.60	2.50	1.60	5.80	3.90	2.30	3.00	1.38	0.60	2.42	0.02	0.60	0.40	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
28	D 2.00 P 28	1.00	1.60	2.00	1.60	5.80	3.90	2.30	2.50	1.38	0.60	2.39	0.02	0.60	0.43	1.35	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
29	D 2.00 P 29	1.00	1.60	1.50	1.60	5.80	3.90	2.30	2.50	1.38	0.70	2.39	0.02	0.60	0.53	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
30	D 2.00 P 30	1.00	1.60	2.00	1.60	6.00	3.80	2.60	2.50	1.38	0.60	2.49	0.02	0.70	0.43	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
31	D 2.00 P 31	1.00	1.60	1.50	1.60	6.00	3.80	2.60	2.50	1.38	0.70	2.50	0.02	0.70	0.52	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
32	D 2.00 P 32	1.00	1.60	2.50	1.60	6.00	3.80	2.60	3.00	1.38	0.55	2.50	0.02	0.70	0.37	1.45	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
33	D 2.00 P 33	1.00	1.60	2.00	1.60	6.60	3.70	3.40	3.00	1.38	0.50	2.72	0.02	0.92	0.31	1.50	2.00	15.00	0.20	0.25	0.60	ئى16ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
34	D 2.00 P 34	1.00	1.60	2.00	1.60	6.50	3.70	3.40	2.50	1.38	0.60	2.71	0.02	0.92	0.42	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
35	D 2.00 P 35	1.00	1.60	1.50	1.60	6.50	3.70	3.40	2.50	1.38	0.70	2.71	0.02	0.92	0.52	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
36	D 2.00 P 36	1.00	1.60	2.50	1.60	6.50	3.70	3.40	3.00	1.38	0.60	2.71	0.02	0.92	0.42	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
37	D 2.00 P 37	1.00	1.60	2.50	1.60	6.50	3.70	3.40	3.50	1.38	0.50	2.69	0.02																

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS															REINFORCEMENTS												
		D	B	L1	L2	L3	L4	L5	L6	R	h1	h2	h3	h4	h5	H1	H2	α'	t1	t2	e	POS. ①	POS. ②	POS. ③	LAYER	POS. ④	POS. ⑤	POS. ⑥	LAYER
1	D 2.50 P 1	0.40	1.00	1.50	1.00	6.40	2.00	1.10	1.50	0.73	0.45	2.64	0.01	0.29	0.32	0.90	1.35	15.00	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
2	D 2.50 P 2	0.40	1.00	1.50	1.00	6.40	2.00	1.10	2.00	0.73	0.50	2.67	0.01	0.29	0.34	0.85	1.35	15.00	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
3	D 2.50 P 3	0.50	1.10	1.50	1.10	6.80	2.30	1.70	1.50	0.84	0.45	2.80	0.01	0.46	0.32	1.00	1.45	15.00	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
4	D 2.50 P 4	0.50	1.10	1.50	1.10	6.80	2.30	1.70	2.00	0.84	0.50	2.81	0.01	0.46	0.36	0.95	1.45	15.00	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
5	D 2.50 P 5	0.60	1.20	1.50	1.20	6.90	2.70	1.80	2.00	0.95	0.55	2.84	0.01	0.49	0.39	1.00	1.55	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
6	D 2.50 P 6	0.60	1.20	1.50	1.20	6.80	2.70	1.80	1.50	0.95	0.45	2.83	0.01	0.49	0.30	1.10	1.55	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
7	D 2.50 P 7	0.60	1.20	1.50	1.20	7.50	2.50	3.00	1.50	0.95	0.45	3.12	0.01	0.80	0.32	1.10	1.55	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
8	D 2.50 P 8	0.60	1.20	1.50	1.20	7.60	2.50	3.00	2.00	0.95	0.50	3.15	0.01	0.80	0.34	1.05	1.55	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
9	D 2.50 P 9	0.70	1.30	1.50	1.30	7.20	2.90	2.50	1.50	1.06	0.45	2.97	0.01	0.67	0.31	1.05	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
10	D 2.50 P 10	0.70	1.30	1.50	1.30	7.10	2.90	2.50	2.00	1.06	0.55	2.96	0.01	0.67	0.42	1.00	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
11	D 2.50 P 11	0.70	1.30	1.50	1.30	7.70	2.70	3.40	1.50	1.06	0.45	3.21	0.01	0.90	0.31	1.10	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
12	D 2.50 P 12	0.70	1.30	1.50	1.30	7.70	2.70	3.40	2.00	1.06	0.50	3.20	0.01	0.90	0.37	1.05	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
13	D 2.50 P 13	0.70	1.30	1.50	1.30	7.90	2.70	3.40	2.50	1.06	0.45	3.26	0.01	0.90	0.26	1.05	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
14	D 2.50 P 14	0.80	1.40	1.50	1.40	7.30	3.20	2.50	2.00	1.17	0.61	3.01	0.02	0.68	0.42	1.15	1.75	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء20c/c	ئى12ء20c/c	DOUBLE	
15	D 2.50 P 15	0.80	1.40	2.00	1.40	7.30	3.20	2.50	2.50	1.17	0.50	3.02	0.02	0.68	0.31	1.25	1.75	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء20c/c	ئى12ء20c/c	DOUBLE	
16	D 2.50 P 16	0.90	1.50	1.50	1.50	6.80	3.70	1.90	2.50	1.27	0.65	2.81	0.02	0.51	0.48	1.20	1.85	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
17	D 2.50 P 17	0.90	1.50	2.00	1.50	6.80	3.70	1.90	2.50	1.27	0.55	2.83	0.02	0.51	0.36	1.30	1.85	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
18	D 2.50 P 18	1.00	1.60	1.50	1.60	6.40	4.10	1.40	3.00	1.38	0.75	2.67	0.02	0.37	0.56	1.25	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
19	D 2.50 P 19	1.00	1.60	2.00	1.60	6.40	4.10	1.40	2.50	1.38	0.60	2.67	0.02	0.37	0.41	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
20	D 2.50 P 20	1.00	1.60	1.50	1.60	6.50	4.10	1.40	2.50	1.38	0.70	2.69	0.02	0.37	0.49	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
21	D 2.50 P 21	1.00	1.60	1.50	1.60	6.80	4.00	1.80	2.50	1.38	0.70	2.80	0.02	0.49	0.51	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
22	D 2.50 P 22	1.00	1.60	2.00	1.60	6.70	4.00	1.80	2.50	1.38	0.61	2.76	0.02	0.49	0.45	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
23	D 2.50 P 23	1.00	1.60	1.50	1.60	6.80	4.00	1.80	3.00	1.38	0.75	2.82	0.02	0.49	0.54	1.25	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
24	D 2.50 P 24	1.00	1.60	2.00	1.60	7.00	3.90	2.30	2.50	1.38	0.60	2.90	0.02	0.61	0.42	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
25	D 2.50 P 25	1.00	1.60	1.50	1.60	7.00	3.90	2.30	2.50	1.38	0.70	2.91	0.02	0.61	0.51	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
26	D 2.50 P 26	1.00	1.60	1.50	1.60	7.00	3.90	2.30	3.00	1.38	0.75	2.92	0.02	0.61	0.55	1.25	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
27	D 2.50 P 27	1.00	1.60	2.50	1.60	7.30	3.90	2.70	3.00	1.38	0.60	3.03	0.02	0.72	0.40	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
28	D 2.50 P 28	1.00	1.60	2.00	1.60	7.20	3.90	2.70	2.50	1.38	0.60	3.00	0.02	0.72	0.43	1.35	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
29	D 2.50 P 29	1.00	1.60	1.50	1.60	7.20	3.90	2.70	2.50	1.38	0.70	3.00	0.02	0.72	0.53	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
30	D 2.50 P 30	1.00	1.60	2.00	1.60	7.70	3.80	3.30	2.50	1.38	0.60	3.17	0.02	0.88	0.43	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
31	D 2.50 P 31	1.00	1.60	1.50	1.60	7.70	3.80	3.30	2.50	1.38	0.70	3.18	0.02	0.88	0.52	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
32	D 2.50 P 32	1.00	1.60	2.50	1.60	7.70	3.80	3.30	3.00	1.38	0.55	3.18	0.02	0.88	0.37	1.45	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
33	D 2.50 P 33	1.00	1.60	2.00	1.60	8.10	3.70	3.90	3.00	1.38	0.50	3.36	0.02	1.05	0.31	1.50	2.00	15.00	0.20	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
34	D 2.50 P 34	1.00	1.60	2.00	1.60	8.10	3.70	3.90	2.50	1.38	0.60	3.35	0.02	1.05	0.42	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
35	D 2.50 P 35	1.00	1.60	1.50	1.60	8.10	3.70	3.90	2.50	1.38	0.71	3.35	0.02	1.05	0.52	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
36	D 2.50 P 36	1.00	1.60	2.50	1.60	8.10	3.70	3.90	3.00	1.38	0.60	3.35	0.02	1.05	0.42	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
37	D 2.50 P 37	1.00	1.60	2.50	1.60	8.00	3.70	3.90	3.50	1.38	0.50	3.33																	

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS															REINFORCEMENTS												
		D	B	L1	L2	L3	L4	L5	L6	R	h1	h2	h3	h4	h5	H1	H2	α'	t1	t2	e	POS. ①	POS. ②	POS. ③	LAYER	POS. ④	POS. ⑤	POS. ⑥	LAYER
1	D 3.00 P 1	0.40	1.00	1.50	1.00	7.80	2.00	1.40	1.50	0.73	0.45	3.22	0.01	0.37	0.32	0.90	1.35	15.00	0.15	0.15	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE
2	D 3.00 P 2	0.40	1.00	1.50	1.00	7.80	2.00	1.40	2.00	0.73	0.50	3.25	0.01	0.37	0.34	0.85	1.35	15.00	0.15	0.15	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE
3	D 3.00 P 3	0.50	1.10	1.50	1.10	8.20	2.30	2.10	1.50	0.84	0.45	3.39	0.01	0.56	0.32	1.00	1.45	15.00	0.15	0.15	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE
4	D 3.00 P 4	0.50	1.10	1.50	1.10	8.20	2.30	2.10	2.00	0.84	0.50	3.40	0.01	0.56	0.36	0.95	1.45	15.00	0.15	0.15	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE
5	D 3.00 P 5	0.60	1.20	1.50	1.20	8.20	2.60	2.00	2.00	0.95	0.55	3.38	0.01	0.53	0.39	1.00	1.55	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
6	D 3.00 P 6	0.60	1.20	1.50	1.20	8.10	2.60	2.00	1.50	0.95	0.45	3.37	0.01	0.53	0.30	1.10	1.55	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
7	D 3.00 P 7	0.60	1.20	1.50	1.20	8.80	2.50	3.10	1.50	0.95	0.45	3.65	0.01	0.84	0.32	1.10	1.55	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
8	D 3.00 P 8	0.60	1.20	1.50	1.20	8.90	2.50	3.10	2.00	0.95	0.50	3.68	0.01	0.84	0.34	1.05	1.55	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
9	D 3.00 P 9	0.70	1.30	1.50	1.30	8.60	2.80	2.80	1.50	1.06	0.45	3.56	0.01	0.75	0.31	1.05	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
10	D 3.00 P 10	0.70	1.30	1.50	1.30	8.60	2.80	2.80	2.00	1.06	0.55	3.55	0.01	0.75	0.42	1.00	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
11	D 3.00 P 11	0.70	1.30	1.50	1.30	9.30	2.70	3.90	1.50	1.06	0.45	3.84	0.01	1.03	0.31	1.10	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
12	D 3.00 P 12	0.70	1.30	1.50	1.30	9.20	2.70	3.90	2.00	1.06	0.50	3.83	0.01	1.03	0.37	1.05	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
13	D 3.00 P 13	0.70	1.30	2.00	1.30	9.40	2.70	3.90	2.50	1.06	0.45	3.89	0.01	1.03	0.26	1.05	1.65	15.00	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
14	D 3.00 P 14	0.80	1.40	1.50	1.40	8.80	3.20	3.00	2.00	1.17	0.61	3.63	0.02	0.80	0.42	1.15	1.75	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e20c/c	ئى14e20c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
15	D 3.00 P 15	0.80	1.40	2.00	1.40	8.80	3.20	3.00	2.50	1.17	0.50	3.64	0.02	0.80	0.31	1.25	1.75	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e20c/c	ئى14e20c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
16	D 3.00 P 16	0.90	1.50	1.50	1.50	8.30	3.60	2.30	2.50	1.27	0.65	3.42	0.02	0.62	0.48	1.20	1.85	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
17	D 3.00 P 17	0.90	1.50	2.00	1.50	8.30	3.60	2.30	2.50	1.27	0.55	3.44	0.02	0.62	0.36	1.30	1.85	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
18	D 3.00 P 18	1.00	1.60	1.50	1.60	7.90	4.10	1.80	2.50	1.38	0.75	3.28	0.02	0.47	0.56	1.25	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
19	D 3.00 P 19	1.00	1.60	2.00	1.60	7.90	4.10	1.80	2.50	1.38	0.60	3.28	0.02	0.47	0.41	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
20	D 3.00 P 20	1.00	1.60	1.50	1.60	8.00	4.10	1.80	2.50	1.38	0.70	3.30	0.02	0.47	0.49	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
21	D 3.00 P 21	1.00	1.60	1.50	1.60	8.20	4.00	2.30	2.50	1.38	0.70	3.41	0.02	0.60	0.51	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
22	D 3.00 P 22	1.00	1.60	2.00	1.60	8.10	4.00	2.30	2.50	1.38	0.60	3.37	0.02	0.60	0.45	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
23	D 3.00 P 23	1.00	1.60	1.50	1.60	8.30	4.00	2.30	3.00	1.38	0.75	3.43	0.02	0.60	0.54	1.25	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
24	D 3.00 P 24	1.00	1.60	2.00	1.60	8.50	3.90	2.70	2.50	1.38	0.60	3.52	0.02	0.73	0.42	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
25	D 3.00 P 25	1.00	1.60	1.50	1.60	8.50	3.90	2.70	2.50	1.38	0.70	3.53	0.02	0.73	0.51	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
26	D 3.00 P 26	1.00	1.60	1.50	1.60	8.50	3.90	2.70	3.00	1.38	0.75	3.54	0.02	0.73	0.55	1.25	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
27	D 3.00 P 27	1.00	1.60	2.50	1.60	8.80	3.90	3.10	3.00	1.38	0.60	3.66	0.02	0.84	0.40	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
28	D 3.00 P 28	1.00	1.60	2.00	1.60	8.80	3.90	3.10	2.50	1.38	0.60	3.63	0.02	0.84	0.43	1.35	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
29	D 3.00 P 29	1.00	1.60	1.50	1.60	8.80	3.90	3.10	2.50	1.38	0.70	3.63	0.02	0.84	0.53	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
30	D 3.00 P 30	1.00	1.60	2.00	1.60	9.00	3.90	3.60	2.50	1.38	0.60	3.74	0.02	0.96	0.43	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
31	D 3.00 P 31	1.00	1.60	1.50	1.60	9.10	3.90	3.60	2.50	1.38	0.70	3.75	0.02	0.96	0.52	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
32	D 3.00 P 32	1.00	1.60	2.50	1.60	9.10	3.90	3.60	3.00	1.38	0.55	3.75	0.02	0.96	0.37	1.45	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
33	D 3.00 P 33	1.00	1.60	2.00	1.60	9.30	3.80	3.90	3.00	1.38	0.50	3.86	0.02	1.05	0.31	1.50	2.00	15.00	0.20	0.25	0.60	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
34	D 3.00 P 34	1.00	1.60	2.00	1.60	9.30	3.80	3.90	2.50	1.38	0.60	3.85	0.02	1.05	0.42	1.40	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE
35	D 3.00 P 35	1.00	1.60	1.60	9.30	3.80	3.90	2.50	1.38	0.70	3.85	0.02	1.05	0.52	1.30	2.00	15.00	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	ئى14e15c/c	ئى12e20c/c	DOUBLE	
36	D 3.00 P 36	1.00	1.60	2.50	1.60	9.30	3.80	3.90	3.00	1.38																			

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS															REINFORCEMENTS												
		D	B	L1	L2	L3	L4	L5	L6	R	h1	h2	h3	h4	h5	H1	H2	α'	t1	t2	e	POS. ①	POS. ②	POS. ③	LAYER	POS. ④	POS. ⑤	POS. ⑥	LAYER
1	D 3.50 P 1	0.40	1.00	1.50	1.00	9.00	2.60	0.90	1.50	0.73	0.45	3.73	0.01	0.38	0.32	0.90	1.35	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE
2	D 3.50 P 2	0.40	1.00	1.50	1.00	9.10	2.60	0.90	2.00	0.73	0.50	3.76	0.01	0.38	0.34	0.85	1.35	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE
3	D 3.50 P 3	0.50	1.10	1.50	1.10	9.40	3.10	1.40	1.50	0.84	0.45	3.91	0.02	0.58	0.32	1.00	1.45	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE
4	D 3.50 P 4	0.50	1.10	1.50	1.10	9.50	3.10	1.40	2.00	0.84	0.50	3.92	0.02	0.58	0.36	0.95	1.45	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE
5	D 3.50 P 5	0.60	1.20	1.50	1.20	9.50	3.40	1.40	2.00	0.95	0.55	3.94	0.02	0.59	0.39	1.00	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
6	D 3.50 P 6	0.60	1.20	1.50	1.20	9.50	3.40	1.40	1.50	0.95	0.45	3.93	0.02	0.59	0.30	1.10	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
7	D 3.50 P 7	0.60	1.20	1.50	1.20	10.30	3.80	2.30	1.50	0.95	0.45	4.28	0.02	0.96	0.32	1.10	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
8	D 3.50 P 8	0.60	1.20	1.50	1.20	10.40	3.80	2.30	2.00	0.95	0.50	4.31	0.02	0.96	0.34	1.05	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
9	D 3.50 P 9	0.70	1.30	1.50	1.30	10.10	4.00	2.10	1.50	1.06	0.45	4.17	0.02	0.86	0.31	1.05	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
10	D 3.50 P 10	0.70	1.30	1.50	1.30	10.00	4.00	2.10	2.00	1.06	0.55	4.16	0.02	0.86	0.42	1.00	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
11	D 3.50 P 11	0.70	1.30	1.50	1.30	10.70	4.10	2.70	1.50	1.06	0.45	4.43	0.02	1.12	0.31	1.10	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
12	D 3.50 P 12	0.70	1.30	1.50	1.30	10.70	4.10	2.70	2.00	1.06	0.50	4.42	0.02	1.12	0.37	1.05	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
13	D 3.50 P 13	0.70	1.30	2.00	1.30	10.80	4.10	2.70	2.50	1.06	0.45	4.48	0.02	1.12	0.26	1.05	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12@20c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى16@15c/c	---	ئى14@20c/c	SINGLE
14	D 3.50 P 14	0.80	1.40	1.50	1.40	10.30	4.30	2.30	2.00	1.17	0.61	4.27	0.02	0.95	0.42	1.15	1.75	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@20c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
15	D 3.50 P 15	0.80	1.40	2.00	1.40	10.30	4.30	2.30	2.50	1.17	0.50	4.28	0.02	0.95	0.31	1.25	1.75	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@20c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
16	D 3.50 P 16	0.90	1.50	1.50	1.50	9.80	4.50	1.80	2.50	1.27	0.65	4.04	0.02	0.74	0.48	1.20	1.85	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
17	D 3.50 P 17	0.90	1.50	2.00	1.50	9.80	4.50	1.80	2.50	1.27	0.55	4.06	0.02	0.74	0.36	1.30	1.85	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
18	D 3.50 P 18	1.00	1.60	1.50	1.60	9.40	4.70	1.40	3.00	1.38	0.75	3.88	0.02	0.57	0.56	1.25	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى14@15c/c	DOUBLE	
19	D 3.50 P 19	1.00	1.60	2.00	1.60	9.40	4.70	1.40	2.50	1.38	0.60	3.88	0.02	0.57	0.41	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
20	D 3.50 P 20	1.00	1.60	1.50	1.60	9.40	4.70	1.40	2.50	1.38	0.70	3.90	0.02	0.57	0.49	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
21	D 3.50 P 21	1.00	1.60	1.50	1.60	9.70	4.80	1.70	2.50	1.38	0.70	4.02	0.02	0.72	0.51	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
22	D 3.50 P 22	1.00	1.60	2.00	1.60	9.60	4.80	1.70	2.50	1.38	0.60	3.98	0.02	0.72	0.45	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
23	D 3.50 P 23	1.00	1.60	1.50	1.60	9.80	4.80	1.70	3.00	1.38	0.75	4.04	0.02	0.72	0.54	1.25	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
24	D 3.50 P 24	1.00	1.60	2.00	1.60	9.90	5.00	1.90	2.50	1.38	0.60	4.09	0.03	0.80	0.42	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
25	D 3.50 P 25	1.00	1.60	1.50	1.60	9.90	5.00	1.90	2.50	1.38	0.70	4.10	0.03	0.80	0.51	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
26	D 3.50 P 26	1.00	1.60	1.50	1.60	9.90	5.00	1.90	3.00	1.38	0.75	4.11	0.03	0.80	0.55	1.25	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
27	D 3.50 P 27	1.00	1.60	2.50	1.60	10.40	5.10	2.40	3.00	1.38	0.60	4.30	0.03	0.99	0.40	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
28	D 3.50 P 28	1.00	1.60	2.00	1.60	10.30	5.10	2.40	2.50	1.38	0.60	4.27	0.03	0.99	0.43	1.35	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
29	D 3.50 P 29	1.00	1.60	1.50	1.60	10.30	5.10	2.40	2.50	1.38	0.70	4.27	0.03	0.99	0.53	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
30	D 3.50 P 30	1.00	1.60	2.00	1.60	10.60	5.20	2.70	2.50	1.38	0.60	4.38	0.03	1.10	0.43	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
31	D 3.50 P 31	1.00	1.60	1.50	1.60	10.60	5.20	2.70	2.50	1.38	0.70	4.39	0.03	1.10	0.52	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
32	D 3.50 P 32	1.00	1.60	2.50	1.60	10.60	5.20	2.70	3.00	1.38	0.55	4.39	0.03	1.10	0.37	1.45	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
33	D 3.50 P 33	1.00	1.60	2.00	1.60	11.10	5.30	3.10	3.00	1.38	0.50	4.58	0.03	1.28	0.31	1.50	2.00	22.50	0.20	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
34	D 3.50 P 34	1.00	1.60	2.00	1.60	11.00	5.30	3.10	2.50	1.38	0.60	4.57	0.03	1.28	0.42	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
35	D 3.50 P 35	1.00	1.60	1.50	1.60	11.00	5.30	3.10	2.50	1.38	0.70	4.57	0.03	1.28	0.52	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
36	D 3.50 P 36	1.00	1.60	2.50	1.60	11.00	5.30	3.10	3.00	1.38	0.60	4.57	0.03	1.28	0.42	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14@15c/c	---	ئى12@20c/c	SINGLE	ئى14@15c/c	ئى12@20c/c	DOUBLE	
37	D 3.50 P 37	1.00	1.60	2.50	1.60	11.00	5.30	3.10	3.50	1.38																			

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS															REINFORCEMENTS												
		D	B	L1	L2	L3	L4	L5	L6	R	h1	h2	h3	h4	h5	H1	H2	α'	t1	t2	e	POS. ①	POS. ②	POS. ③	LAYER	POS. ④	POS. ⑤	POS. ⑥	LAYER
1	D 4.00 P 1	0.40	1.00	1.50	1.00	10.40	2.60	1.10	1.50	0.73	0.45	4.31	0.01	0.46	0.32	0.90	1.35	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
2	D 4.00 P 2	0.40	1.00	1.50	1.00	10.50	2.60	1.10	2.00	0.73	0.50	4.34	0.01	0.46	0.34	0.85	1.35	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
3	D 4.00 P 3	0.50	1.10	1.50	1.10	10.90	3.20	1.60	1.50	0.84	0.45	4.50	0.02	0.67	0.32	1.00	1.45	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
4	D 4.00 P 4	0.50	1.10	1.50	1.10	10.90	3.20	1.60	2.00	0.84	0.50	4.51	0.02	0.67	0.36	0.95	1.45	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
5	D 4.00 P 5	0.60	1.20	1.50	1.20	10.90	3.50	1.60	2.00	0.95	0.55	4.52	0.02	0.67	0.39	1.00	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
6	D 4.00 P 6	0.60	1.20	1.50	1.20	10.90	3.50	1.60	1.50	0.95	0.45	4.51	0.02	0.67	0.30	1.10	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
7	D 4.00 P 7	0.60	1.20	1.50	1.20	11.80	3.80	2.60	1.50	0.95	0.45	4.88	0.02	1.07	0.32	1.10	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
8	D 4.00 P 8	0.60	1.20	1.50	1.20	11.90	3.80	2.60	2.00	0.95	0.50	4.91	0.02	1.07	0.34	1.05	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
9	D 4.00 P 9	0.70	1.30	1.50	1.30	11.40	4.10	2.20	1.50	1.06	0.45	4.72	0.02	0.92	0.31	1.05	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
10	D 4.00 P 10	0.70	1.30	1.50	1.30	11.40	4.10	2.20	2.00	1.06	0.55	4.71	0.02	0.92	0.42	1.00	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
11	D 4.00 P 11	0.70	1.30	1.50	1.30	12.00	4.30	2.80	1.50	1.06	0.45	4.98	0.02	1.18	0.31	1.10	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
12	D 4.00 P 12	0.70	1.30	1.50	1.30	12.00	4.30	2.80	2.00	1.06	0.50	4.97	0.02	1.18	0.37	1.05	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
13	D 4.00 P 13	0.70	1.30	2.00	1.30	12.10	4.30	2.80	2.50	1.06	0.45	5.03	0.02	1.18	0.26	1.05	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
14	D 4.00 P 14	0.80	1.40	1.50	1.40	11.50	4.40	2.30	2.00	1.17	0.61	4.77	0.02	0.95	0.42	1.15	1.75	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء20c/c	ئى12ء20c/c	DOUBLE	
15	D 4.00 P 15	0.80	1.40	2.00	1.40	11.50	4.40	2.30	2.50	1.17	0.50	4.78	0.02	0.95	0.31	1.25	1.75	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء20c/c	ئى12ء20c/c	DOUBLE	
16	D 4.00 P 16	0.90	1.50	1.50	1.50	11.10	4.60	2.00	2.50	1.27	0.65	4.61	0.02	0.81	0.48	1.20	1.85	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
17	D 4.00 P 17	0.90	1.50	2.00	1.50	11.20	4.60	2.00	2.50	1.27	0.55	4.63	0.02	0.81	0.36	1.30	1.85	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
18	D 4.00 P 18	1.00	1.60	1.50	1.60	10.60	4.80	1.40	3.00	1.38	0.75	4.40	0.02	0.59	0.56	1.25	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
19	D 4.00 P 19	1.00	1.60	2.00	1.60	10.60	4.80	1.40	2.50	1.38	0.60	4.40	0.02	0.59	0.41	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
20	D 4.00 P 20	1.00	1.60	1.50	1.60	10.70	4.80	1.40	2.50	1.38	0.70	4.42	0.02	0.59	0.49	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
21	D 4.00 P 21	1.00	1.60	1.50	1.60	11.00	5.00	1.80	2.50	1.38	0.70	4.54	0.02	0.73	0.51	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
22	D 4.00 P 22	1.00	1.60	2.00	1.60	10.90	5.00	1.80	2.50	1.38	0.61	4.50	0.02	0.73	0.45	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
23	D 4.00 P 23	1.00	1.60	1.50	1.60	11.00	5.00	1.80	3.00	1.38	0.75	4.56	0.02	0.73	0.54	1.25	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
24	D 4.00 P 24	1.00	1.60	2.00	1.60	11.40	5.10	2.20	2.50	1.38	0.60	4.72	0.03	0.93	0.42	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
25	D 4.00 P 25	1.00	1.60	1.50	1.60	11.40	5.10	2.20	2.50	1.38	0.70	4.73	0.03	0.93	0.51	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
26	D 4.00 P 26	1.00	1.60	1.50	1.60	11.40	5.10	2.20	3.00	1.38	0.75	4.74	0.03	0.93	0.55	1.25	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
27	D 4.00 P 27	1.00	1.60	2.50	1.60	11.90	5.20	2.70	3.00	1.38	0.60	4.94	0.03	1.13	0.40	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
28	D 4.00 P 28	1.00	1.60	2.00	1.60	11.90	5.20	2.70	2.50	1.38	0.60	4.91	0.03	1.13	0.43	1.35	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
29	D 4.00 P 29	1.00	1.60	1.50	1.60	11.90	5.20	2.70	2.50	1.38	0.70	4.91	0.03	1.13	0.53	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
30	D 4.00 P 30	1.00	1.60	2.00	1.60	12.00	5.40	2.90	2.50	1.38	0.60	4.97	0.03	1.19	0.43	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
31	D 4.00 P 31	1.00	1.60	1.50	1.60	12.00	5.40	2.90	2.50	1.38	0.70	4.98	0.03	1.19	0.52	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
32	D 4.00 P 32	1.00	1.60	2.50	1.60	12.00	5.40	2.90	3.00	1.38	0.55	4.98	0.03	1.19	0.37	1.45	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
33	D 4.00 P 33	1.00	1.60	2.00	1.60	12.50	5.50	3.30	3.00	1.38	0.50	5.17	0.03	1.37	0.31	1.50	2.00	22.50	0.20	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
34	D 4.00 P 34	1.00	1.60	2.00	1.60	12.50	5.50	3.30	2.50	1.38	0.60	5.16	0.03	1.37	0.42	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
35	D 4.00 P 35	1.00	1.60	1.50	1.60	12.50	5.50	3.30	2.50	1.38	0.70	5.16	0.03	1.37	0.52	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
36	D 4.00 P 36	1.00	1.60	2.50	1.60	12.50	5.50	3.30	3.00	1.38	0.60	5.16	0.03	1.37	0.42	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
37	D 4.00 P 37	1.00	1.60	2.50	1.60	12.40	5.50	3.30	3.50																				

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS															REINFORCEMENTS												
		D	B	L1	L2	L3	L4	L5	L6	R	h1	h2	h3	h4	h5	H1	H2	α'	t1	t2	e	POS. ①	POS. ②	POS. ③	LAYER	POS. ④	POS. ⑤	POS. ⑥	LAYER
1	D 4.50 P 1	0.40	1.00	1.50	1.00	11.90	2.70	1.30	1.50	0.73	0.45	4.91	0.01	0.55	0.32	0.90	1.35	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE
2	D 4.50 P 2	0.40	1.00	1.50	1.00	11.90	2.70	1.30	2.00	0.73	0.50	4.94	0.01	0.55	0.34	0.85	1.35	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE
3	D 4.50 P 3	0.50	1.10	1.50	1.10	12.30	3.20	1.80	1.50	0.84	0.45	5.08	0.02	0.75	0.32	1.00	1.45	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE
4	D 4.50 P 4	0.50	1.10	1.50	1.10	12.30	3.20	1.80	2.00	0.84	0.50	5.09	0.02	0.75	0.36	0.95	1.45	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE
5	D 4.50 P 5	0.60	1.20	1.50	1.20	12.20	3.60	1.70	2.00	0.95	0.55	5.06	0.02	0.72	0.39	1.00	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
6	D 4.50 P 6	0.60	1.20	1.50	1.20	12.20	3.60	1.70	1.50	0.95	0.45	5.05	0.02	0.72	0.30	1.10	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
7	D 4.50 P 7	0.60	1.20	1.50	1.20	13.20	4.00	2.70	1.50	0.95	0.45	5.45	0.02	1.14	0.32	1.10	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
8	D 4.50 P 8	0.60	1.20	1.50	1.20	13.20	4.00	2.70	2.00	0.95	0.50	5.48	0.02	1.14	0.34	1.05	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
9	D 4.50 P 9	0.70	1.30	1.50	1.30	12.80	4.10	2.40	1.50	1.06	0.45	5.31	0.02	1.01	0.31	1.05	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
10	D 4.50 P 10	0.70	1.30	1.50	1.30	12.80	4.10	2.40	2.00	1.06	0.55	5.30	0.02	1.01	0.42	1.00	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
11	D 4.50 P 11	0.70	1.30	1.50	1.30	13.40	4.40	3.00	1.50	1.06	0.45	5.54	0.02	1.25	0.31	1.10	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
12	D 4.50 P 12	0.70	1.30	1.50	1.30	13.40	4.40	3.00	2.00	1.06	0.50	5.53	0.02	1.25	0.37	1.05	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
13	D 4.50 P 13	0.70	1.30	2.00	1.30	13.50	4.40	3.00	2.50	1.06	0.45	5.59	0.02	1.25	0.26	1.05	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12e20c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE
14	D 4.50 P 14	0.80	1.40	1.50	1.40	12.90	4.60	2.40	2.00	1.17	0.61	5.33	0.02	1.01	0.42	1.15	1.75	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e20c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
15	D 4.50 P 15	0.80	1.40	2.00	1.40	12.90	4.60	2.40	2.50	1.17	0.50	5.34	0.02	1.01	0.31	1.25	1.75	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e20c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
16	D 4.50 P 16	0.90	1.50	1.50	1.50	12.40	4.80	2.00	2.50	1.27	0.65	5.12	0.02	0.82	0.48	1.20	1.85	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى14e15c/c	DOUBLE
17	D 4.50 P 17	0.90	1.50	2.00	1.50	12.40	4.80	2.00	2.50	1.27	0.55	5.14	0.02	0.82	0.36	1.30	1.85	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى14e15c/c	DOUBLE
18	D 4.50 P 18	1.00	1.60	1.50	1.60	11.90	5.00	1.50	3.00	1.38	0.75	4.92	0.02	0.62	0.56	1.25	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
19	D 4.50 P 19	1.00	1.60	2.00	1.60	11.90	5.00	1.50	2.50	1.38	0.60	4.92	0.02	0.62	0.41	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
20	D 4.50 P 20	1.00	1.60	1.50	1.60	11.90	5.00	1.50	2.50	1.38	0.70	4.94	0.02	0.62	0.49	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
21	D 4.50 P 21	1.00	1.60	1.50	1.60	12.40	5.10	2.00	2.50	1.38	0.70	5.12	0.03	0.82	0.51	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
22	D 4.50 P 22	1.00	1.60	2.00	1.60	12.30	5.10	2.00	2.50	1.38	0.60	5.08	0.03	0.82	0.45	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
23	D 4.50 P 23	1.00	1.60	1.50	1.60	12.40	5.10	2.00	3.00	1.38	0.75	5.14	0.03	0.82	0.54	1.25	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
24	D 4.50 P 24	1.00	1.60	2.00	1.60	12.70	5.20	2.30	2.50	1.38	0.60	5.24	0.03	0.95	0.42	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
25	D 4.50 P 25	1.00	1.60	1.50	1.60	12.70	5.20	2.30	2.50	1.38	0.70	5.25	0.03	0.95	0.51	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
26	D 4.50 P 26	1.00	1.60	1.50	1.60	12.70	5.20	2.30	3.00	1.38	0.75	5.26	0.03	0.95	0.55	1.25	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
27	D 4.50 P 27	1.00	1.60	2.50	1.60	13.20	5.30	2.80	3.00	1.38	0.60	5.46	0.03	1.15	0.40	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
28	D 4.50 P 28	1.00	1.60	2.00	1.60	13.10	5.30	2.80	2.50	1.38	0.60	5.43	0.03	1.15	0.43	1.35	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
29	D 4.50 P 29	1.00	1.60	1.50	1.60	13.10	5.30	2.80	2.50	1.38	0.70	5.43	0.03	1.15	0.53	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
30	D 4.50 P 30	1.00	1.60	2.00	1.60	13.60	5.40	3.30	2.50	1.38	0.60	5.63	0.03	1.35	0.43	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
31	D 4.50 P 31	1.00	1.60	1.50	1.60	13.60	5.40	3.30	2.50	1.38	0.70	5.64	0.03	1.35	0.52	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
32	D 4.50 P 32	1.00	1.60	2.50	1.60	13.60	5.40	3.30	3.00	1.38	0.55	5.64	0.03	1.35	0.37	1.45	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
33	D 4.50 P 33	1.00	1.60	2.00	1.60	13.70	5.60	3.40	3.00	1.38	0.50	5.69	0.03	1.39	0.31	1.50	2.00	22.50	0.20	0.25	0.60	ئى16e15c/c	---	ئى14e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
34	D 4.50 P 34	1.00	1.60	2.00	1.60	13.70	5.60	3.40	2.50	1.38	0.60	5.68	0.03	1.39	0.42	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
35	D 4.50 P 35	1.00	1.60	1.50	1.60	13.70	5.60	3.40	2.50	1.38	0.70	5.68	0.03	1.39	0.52	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	DOUBLE
36	D 4.50 P 36	1.00	1.60	2.50	1.60	13.70	5.60	3.40	3.00	1.38	0.60	5.68	0.03	1.39	0.42	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14e15c/c	---	ئى12e20c/c	SINGLE	ئى14e15c/c	---	ئ	

DATA TABLE

No	TYPE OF DROP	DIMENSIONS															REINFORCEMENTS												
		D	B	L1	L2	L3	L4	L5	L6	R	h1	h2	h3	h4	h5	H1	H2	α'	t1	t2	e	POS. ①	POS. ②	POS. ③	LAYER	POS. ④	POS. ⑤	POS. ⑥	LAYER
1	D 5.00 P 1	0.40	1.00	1.50	1.00	13.30	2.80	1.60	1.50	0.73	0.45	5.51	0.01	0.66	0.32	0.90	1.35	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
2	D 5.00 P 2	0.40	1.00	1.50	1.00	13.40	2.80	1.60	2.00	0.73	0.50	5.54	0.01	0.66	0.34	0.85	1.35	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
3	D 5.00 P 3	0.50	1.10	1.50	1.10	13.60	3.30	1.90	1.50	0.84	0.45	5.63	0.02	0.80	0.32	1.00	1.45	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
4	D 5.00 P 4	0.50	1.10	1.50	1.10	13.60	3.30	1.90	2.00	0.84	0.50	5.64	0.02	0.80	0.36	0.95	1.45	22.50	0.15	0.15	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE
5	D 5.00 P 5	0.60	1.20	1.50	1.20	13.50	3.70	1.90	2.00	0.95	0.55	5.61	0.02	0.77	0.39	1.00	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
6	D 5.00 P 6	0.60	1.20	1.50	1.20	13.50	3.70	1.90	1.50	0.95	0.45	5.60	0.02	0.77	0.30	1.10	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
7	D 5.00 P 7	0.60	1.20	1.50	1.20	14.60	4.00	3.00	1.50	0.95	0.45	6.04	0.02	1.23	0.32	1.10	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
8	D 5.00 P 8	0.60	1.20	1.50	1.20	14.70	4.00	3.00	2.00	0.95	0.50	6.07	0.02	1.23	0.34	1.05	1.55	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
9	D 5.00 P 9	0.70	1.30	1.50	1.30	14.20	4.30	2.60	1.50	1.06	0.45	5.88	0.02	1.08	0.31	1.05	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
10	D 5.00 P 10	0.70	1.30	1.50	1.30	14.20	4.30	2.60	2.00	1.06	0.55	5.87	0.02	1.08	0.42	1.00	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
11	D 5.00 P 11	0.70	1.30	1.50	1.30	14.80	4.50	3.30	1.50	1.06	0.45	6.15	0.02	1.35	0.31	1.10	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
12	D 5.00 P 12	0.70	1.30	1.50	1.30	14.80	4.50	3.30	2.00	1.06	0.50	6.14	0.02	1.35	0.37	1.05	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
13	D 5.00 P 13	0.70	1.30	2.00	1.30	15.00	4.50	3.30	2.50	1.06	0.45	6.20	0.02	1.35	0.26	1.05	1.65	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء20c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE
14	D 5.00 P 14	0.80	1.40	1.50	1.40	14.40	4.60	2.70	2.00	1.17	0.61	5.95	0.02	1.12	0.42	1.15	1.75	22.50	0.15	0.20	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء20c/c	ئى12ء20c/c	DOUBLE	
15	D 5.00 P 15	0.80	1.40	2.00	1.40	14.40	4.60	2.70	2.50	1.17	0.50	5.96	0.02	1.12	0.31	1.25	1.75	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء20c/c	ئى12ء20c/c	DOUBLE	
16	D 5.00 P 16	0.90	1.50	1.50	1.50	13.80	4.80	2.20	2.50	1.27	0.65	5.73	0.02	0.93	0.48	1.20	1.85	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
17	D 5.00 P 17	0.90	1.50	2.00	1.50	13.90	4.80	2.20	2.50	1.27	0.55	5.75	0.02	0.93	0.36	1.30	1.85	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
18	D 5.00 P 18	1.00	1.60	1.50	1.60	13.40	5.00	1.80	3.00	1.38	0.75	5.54	0.03	0.74	0.56	1.25	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
19	D 5.00 P 19	1.00	1.60	2.00	1.60	13.40	5.00	1.80	2.50	1.38	0.60	5.54	0.03	0.74	0.41	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
20	D 5.00 P 20	1.00	1.60	1.50	1.60	13.40	5.00	1.80	2.50	1.38	0.70	5.56	0.03	0.74	0.49	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
21	D 5.00 P 21	1.00	1.60	1.50	1.60	13.70	5.10	2.10	2.50	1.38	0.70	5.69	0.03	0.88	0.51	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
22	D 5.00 P 22	1.00	1.60	2.00	1.60	13.60	5.10	2.10	2.50	1.38	0.61	5.65	0.03	0.88	0.45	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
23	D 5.00 P 23	1.00	1.60	1.50	1.60	13.80	5.10	2.10	3.00	1.38	0.75	5.71	0.03	0.88	0.54	1.25	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
24	D 5.00 P 24	1.00	1.60	2.00	1.60	14.10	5.30	2.60	2.50	1.38	0.60	5.85	0.03	1.06	0.42	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
25	D 5.00 P 25	1.00	1.60	1.50	1.60	14.10	5.30	2.60	2.50	1.38	0.70	5.86	0.03	1.06	0.51	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
26	D 5.00 P 26	1.00	1.60	1.50	1.60	14.20	5.30	2.60	3.00	1.38	0.75	5.87	0.03	1.06	0.55	1.25	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
27	D 5.00 P 27	1.00	1.60	2.50	1.60	14.50	5.50	2.80	3.00	1.38	0.60	5.99	0.03	1.18	0.40	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
28	D 5.00 P 28	1.00	1.60	2.00	1.60	14.40	5.50	2.80	2.50	1.38	0.60	5.96	0.03	1.18	0.43	1.35	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
29	D 5.00 P 29	1.00	1.60	1.50	1.60	14.40	5.50	2.80	2.50	1.38	0.70	5.96	0.03	1.18	0.53	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى12ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
30	D 5.00 P 30	1.00	1.60	2.00	1.60	14.80	5.60	3.30	2.50	1.38	0.60	6.15	0.03	1.37	0.43	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
31	D 5.00 P 31	1.00	1.60	1.50	1.60	14.90	5.60	3.30	2.50	1.38	0.70	6.16	0.03	1.37	0.52	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
32	D 5.00 P 32	1.00	1.60	2.50	1.60	14.90	5.60	3.30	3.00	1.38	0.55	6.16	0.03	1.37	0.37	1.45	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
33	D 5.00 P 33	1.00	1.60	2.00	1.60	15.40	5.70	3.80	3.00	1.38	0.50	6.37	0.03	1.57	0.31	1.50	2.00	22.50	0.20	0.25	0.60	ئى16ء15c/c	---	ئى14ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء20c/c	DOUBLE	
34	D 5.00 P 34	1.00	1.60	2.00	1.60	15.40	5.70	3.80	2.50	1.38	0.60	6.36	0.03	1.57	0.42	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء20c/c	DOUBLE	
35	D 5.00 P 35	1.00	1.60	1.50	1.60	15.40	5.70	3.80	2.50	1.38	0.70	6.36	0.03	1.57	0.52	1.30	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
36	D 5.00 P 36	1.00	1.60	2.50	1.60	15.40	5.70	3.80	3.00	1.38	0.60	6.36	0.03	1.57	0.42	1.40	2.00	22.50	0.15	0.25	0.60	ئى14ء15c/c	---	ئى12ء20c/c	SINGLE	ئى14ء15c/c	ئى14ء15c/c	DOUBLE	
37	D 5.00 P 37	1.00	1.60	2.50	1.60	15.30	5.70	3.80	3.50																				

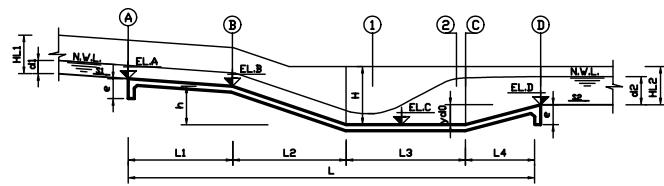
بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

انرژیگیر ها

-۱- تعریف سازه

انرژی‌گیر سازه‌ای است که برای انتقال آب از یک جریان فرق بحرانی در کanal بالا دست به یک جریان زیر بحرانی در کanal پائین دست و همچنین از بین بردن انرژی اضافی ناشی از آن (برای اختلاف ارتفاع نا ۴ متر) کار برده می‌شود.



شکل شاره ۱: مقطع طولی انرژی‌گیر

-۲- اجزاء سازه

اجزاء تشکیل دهنده سازه انرژی گیر شامل پاشنه ابتدای (CUT OFF)، تبدیل ورودی، مقطع ذوزنقه شکل در شب، خودچه انرژی گیر، تبدیل خروجی و پاشنه انتهایی می‌باشد.

-۳- کاربرد سازه

سازه انرژی‌گیر برای از بین بردن انرژی جنبشی اضافی جریان آب مورد استفاده قرار می‌گیرد، در چنین موقعی سرعت آب زیاد و نسخ جریان فرق بحرانی خواهد بود. این جریان با توجه به ماهیت آن دارای انرژی مغذی می‌باشد برای اینکه انرژی مغذی از آب گرفته شود، سازه مستهلك کننده انرژی به کار گرفته می‌شود. مشخصات سازه‌ای تیپ سازه انرژی‌گیر در نقشه شاره (III-ED-2) ارائه شده است.

-۴- طراحی هیدرولیکی انرژی‌گیر

-۴-۱- گلهای

در سازه انرژی‌گیر جهت از بین بردن انرژی مغذی با احتله کردن شب تند در ابتدای خودچه (۲) افق (قائم) از تشکیل چشم هیدرولیکی در داخل خودچه انرژی گیر اطمینان حاصل می‌نماییم. سپس با همان مقطع ذوزنقه‌ای شکل کanal بالا دست خودچه انرژی گیر را ادامه داده تا آب مسلط شده در طول مناسب آرام گیرد و از بروز خسارات به کanal پائین است جلوگیری نماید. برای طراحی هیدرولیکی انرژی‌گیر در این استاندارد از روش انرژی استفاده شده است و با استفاده از روابط برتوانی و انرژی مخصوص پارامترهای هیدرولیکی در نقاط مختلف انرژی‌گیر محاسبه و با توجه به اختلاف ارتفاع موجود ابعاد سازه تعیین می‌گردند. نوع جریان در سازه انرژی‌گیر به صورت آزاد بوده و کلیه ابعاد و اندازه‌ها در ورود محاسبات بر حسب متر می‌باشد در غیر اینصورت واحد آن ذکر شده است.

-۴-۲- فرمولهای طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طراحی سازه انرژی‌گیر، میزان اختلاف کاف کanal در بالا دست و پائین دست و مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای کanal (Q,b,Z,d,T,V,HL,HT) که برای کanal بالا دست توسط طراح تعیین خواهد شد و دو کanal پائین دست از جداول مندرج در نقشه‌های شاره II-2(۱-۱۲) قابل استخراج است.

توضیحات :

در این رابطه :
۱-۱) فاصله مرکز سطوح (A₁ و A₂) نا سطح ازاد آب
برای حل معادله فوق و تعیین عمق آب در سطح مقطع (۲) با استفاده از روش آزمون و خطأ، روابط زیر جایگزین بارمترهای (A₁ × A₁) و (A₂ × A₂) و (A₂ × A₁) خواهد شد.

$$(۱-۱) A_1 \bar{y}_1 = \frac{Z y_1^3}{3} + \frac{b y_1^2}{2}$$

$$(۱-۲) A_2 \bar{y}_2 = \frac{Z y_2^3}{3} + \frac{b y_2^2}{2}$$

$$(۱-۳) A_2 = (b + Z y_2) y_2$$

$$(۱-۴) V_2 = \frac{\theta}{A_2}$$

گام سوم - محاسبه عمق شکستگی مورد نیاز در انتهای خودچه انرژی‌گیر (y_{d0})

(y_{d0}) بیشترین مقدار از دو رابطه زیر خواهد بود.

$$(۱-۵) y_{d0} = \frac{y_2}{6}$$

$$(۱-۶) y_{d0} = y_2 + 0.05 - d_2$$

در روابط فوق :

y عمق ثانویه پرش

d₂ عمق آب در کanal پائین دست

توضیح: اندازه (y_{d0}) انتخابی با اعمال زند افزایشی هوازه مضری از ه سانتی متر انتخاب خواهد شد. بعد از مشخص شدن میزان (y_{d0}) مجدداً محاسبات گام اول و دوم تکرار می‌گردد. با تکرار این مرحله میزان واقعی (y₁) و (y₂) تعیین می‌گردد.

گام چهارم - محاسبه طول تبدیل ورودی (L₁)

$$(۱-۷) L_1 = 4 \times d_1$$

در رابطه فوق :

(d₁) عمق آب در کanal بالا دست

گام پنجم - محاسبه طول مقطع ذوزنقه‌ای شکل در شب (L₂)

$$(۱-۸) L_2 = 2(h + y_{d0})$$

گام ششم - محاسبه طول خودچه انرژی‌گیر (L₃)

طول خودچه انرژی‌گیر از رابطه زیر تعیین می‌گردد.

$$(۱-۹) L_3 = 6.90(y_2 - y_1)$$

طول حداقل اجرایی برای این قسمت از سازه معادل ۵۰ متر و برای طول‌های بزرگتر با ملحوظ داشتن زند افزایشی طول تا پک دهم امتحان ارائه خواهد شد.

$$(۱-۱) h + d_b + \frac{V_b^2}{2g} = y_1 + \frac{V_1^2}{2g}$$

در این رابطه :

h عمق آب در مقطع B (از مشخصات کanal بالا دست)

V_b سرعت آب در مقطع B (از مشخصات کanal بالا دست)

y₁ عمق آب در مقطع ۱ (قبل از جوش)

V₁ سرعت آب در مقطع ۱ (قبل از جوش)

توضیح: عرض در مقطع (۱) مادل عرض در مقطع (B) در نظر گرفته خواهد شد.

$$(۱-۱) A_1 = y_1(b + Z y_1)$$

$$(۱-۲) V_1 = \frac{Q}{A_1}$$

گام دوم - تعیین مشخصات جریان در مقطع ۲ (V₂ و A₂)

با توجه به ماهیت جریان، نیروی مخصوص (F) در مقطع ۱ و ۲ قبل و بعد از پرش هیدرولیکی ثابت خواهد بود.

$$(۱-۳) F_1 = F_2$$

$$(۱-۴) \frac{Q^2}{9A_1} + \bar{y}_1 A_1 = \frac{Q^2}{9A_2} + \bar{y}_2 A_2$$

سازه‌های همان شبکه‌های آبیاری و زهکشی

باشندگی شماره :

III-ED-1

تاریخ :

۱

مقیاس :

تصویب :

(۱)

جمهوری اسلامی ایران

تعاونیت پژوهیان و ناظران و اموریت داریوی دیرس چهارده

تعاونیت ناظران و اموریت دفتر نظام فنی اجرایی

دکتر مهندس و مهندسی آن آب و آبادا

گام هفتم - محاسبه طول تبدیل خروجی (L4)

با توجه به زاویه انحراف تبدیل سطح آب کانال به سطح آب داخل حوضه ذوزنه (22.5°)، طول تبدیل

خرجی از روایت بزرگترین می‌گردد .

در این استاندارد به منظور سوت اجرای طول تبدیل خروجی زاویه انحراف معادل (25°) در نظر گرفته شده است .

$$(1-7) \quad L_4 = \frac{(b_2 + 2Z_2 d_2) - (b + 2Z y_2)}{2 \tan 25^\circ}$$

$$(2-7) \quad L_4 = 5 y_{d0}$$

در این رابطه :

b2 عرض کف کانال در پایین دست

Z2 شبکه کانال در پایین دست

b عرض کف در حوضه انرژی گیر

Z شبکه کانال در حوضه انرژی گیر

طول تبدیل خروجی بیشترین مقدار یکی از دو حالت فوق می‌باشد .

توضیح : طول حداقل اجرایی برای این قسمت از سازه معادل (2.00) متر و برای طولهای بزرگتر با محدود داشتن رُند افزایشی همراه معتبری از ۵، خواهد بود .

گام هشتم - محاسبه رقم ارتقای در ابتدای مقطع ذوزنه‌ای شکل در شبکه (ELB) و در حوضه انرژی گیر (ELC)

$$(1-8) \quad ELB = ELA - S_1 \times L_1$$

$$(2-8) \quad ELC = ELD - y_{d0}$$

در این رابطه :

ELA رقم ارتقای در بالادست کانال

ELD رقم ارتقای در پایین دست کانال

۴-۳-۲- مثال

فرمیات طراحی

با داشتن بیزان دی و شبکه انتخابی برای کانال بالادست سایر مشخصات به شرح زیر می‌باشد .

با استفاده از جداول مندرج در نشمهای شماره-II-2 تیپ و مشخصات هیدرولیکی کانال در پایین دست استخراج می‌شود .

$$Q = 2.30 \text{ m}^3/\text{s} \quad Q = 2.30 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S_1 = 0.005 \quad S_1 = 0.0002$$

$$b_1 = 1.20 \quad b_2 = 1.20$$

$$Z_1 = 1.5 \quad Z_2 = 1.50$$

$$d_1 = 0.50 \quad d_2 = 1.11$$

$$T_1 = 2.70 \quad T_2 = 4.52$$

$$HL_1 = 0.70 \quad HL_2 = 1.35$$

$$HT_1 = 1.00 \quad HT_2 = 1.65$$

$$Fr_1 = 1.27 \quad Fr_2 = 0.28$$

$$V_1 = 2.38 \text{ m/s} \quad V_2 = 0.73 \text{ m/s}$$

در این مثال ارتقای انرژی گیر معادل ۲ متر در نظر گرفته شده است و رقوم ارتقای کف کانال در بالادست

و پایین دست به شرح زیر می‌باشد .

با حل معادله فوق به روش آزمون دخطا (y2) حاصل می‌شود .

$$y_2 = 1.166$$

$$A_2 = y_2(b + Z y_2) = 1.166(1.20 + 1.50 \times 1.166) = 3.438 \text{ m}^2$$

$$V_2 = \frac{Q}{A_2} = \frac{2.30}{3.438} = 0.667 \text{ m/s}$$

- محاسبه معن دستگاه مورد نیاز در انتهای حوضه انرژی گیر (y_d0)

$$y_{d0} = \frac{y_2}{6} = \frac{1.166}{6} = 0.19 \approx 0.20$$

$$y_{d0} = y_2 + 0.05 - d_2 = 1.166 + 0.05 - 1.11 = 0.106$$

$$y_{d0} = 0.20$$

- محاسبه طول تبدیل ورودی (L1)

$$L_1 = 4d_1 = 4 \times 0.50 = 2.00$$

- محاسبه طول مقطع ذوزنه‌ای شکل در شبکه (L2)

$$L_2 = 2(h + y_{d0}) = 2(2 + 0.20) = 4.40$$

- محاسبه طول حوضه انرژی گیر (L3)

$$L_3 = 6.90(y_2 - y_1) = 6.90(1.166 - 0.206) = 6.62 \approx 6.70 \text{ m}$$

- محاسبه طول تبدیل خروجی (L4)

$$L_4 = \frac{(b_2 + 2Z_2 d_2) - (b + 2Z y_2)}{2 \tan 25^\circ}$$

$$L_4 = \frac{(1.20 + 2 \times 1.50 \times 1.15) - (1.20 + 2 \times 1.50 \times 1.166)}{2 \tan 25^\circ}$$

$$L_4 = -0.06$$

$$L_4 = 5y_{d0} = 5 \times 0.20 = 1.00$$

$$L_4 = L_4 \min = 2.00$$

- محاسبه رقوم ارتقای در ابتدای مقطع ذوزنه‌ای شکل در شبکه (ELB)

$$ELA = 102.00$$

$$ELD = 100.00$$

$$ELB = ELA - S_1 \times L_1 = 102.00 - 0.005 \times 2.00 = 101.99$$

- محاسبه رقوم ارتقای در حوضه انرژی گیر (ELC)

$$ELC = ELD - y_{d0} = 100.00 - 0.20 = 99.80$$

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-ED-1	بازنگری شماره :	۰
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (انرژی گیرها)	شماره ثبت :	۲	تاریخ :
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :	تصویب :	

(۱) جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری

معاونت نظارت راهبردی دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

۵- طراحی سازه‌ای انرژی‌گیر :

۵-۱- کلیات

برای طراحی سازه‌ای انرژی‌گیر در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فرضیات طراحی، ضخامت و میزان میلگرد مورد نیاز سازه تعیین می‌گردد. توضیح: منابع طراحی شریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می‌باشد و انتخاب روش طراحی با نظر طراح تعیین می‌گردد.

۵-۲- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طرح سازه‌ای انرژی‌گیر شامل عیّن آب در کانال بالادست (d1) و پایین دست (d2) و مخصوصات هیدرولیکی کانال و سازه می‌باشد.

۵-۳- روش گام به گام طراحی سازه‌ای

۵-۳-۱- طراحی سازه‌ای مقطع ذوزنقه‌ای شکل در شب و حوضه انرژی‌گیر

با توجه به اینکه شب دیوارهای جانبی سازه از شب دیوارهای جانبی کانال پیروی می‌کند و زاویه شب در تمامی موارد کمتر از ۹۰° می‌باشد بنابراین از طرف خاک میزروی جانبی قابل ملاحظه‌ای بر دیوارها وارد نمی‌شود و میتوان در احوال ضخامت را برای سازه در نظر گرفت. میلگردهای موجود در سازه نیز برای کنترل حرق ترک و بر اساس منابع تعیین میلگردهای حرارتی (AST) به شرح زیر محاسبه می‌شوند:

- در میلگردگذاری یک لایه ، ۴۰، درصد سطح مقطع بتن
- در میلگردگذاری دو لایه ، ۴۰، درصد سطح مقطع بتن

توضیح 1: برای قلمه بتنی با ضخامت ۲۰ سانتی‌متر از یک لایه میلگرد و برای ضخامت‌های بیشتر از دو لایه میلگرد استفاده می‌شود.

۵-۳-۲- طراحی سازه‌ای تبدیله‌ای ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیله‌ای ورودی و خروجی معادل ضخامت تعیین شده در بند ۵-۳-۱ انتخاب می‌شود.
- میلگردهای مورد نیاز تبدیله‌ای ورودی و خروجی بر اساس منابع تعیین میلگردهای حرارتی مدرج در بند ۵-۳-۱ در نظر گرفته می‌شود.

۵-۳-۳- طراحی سازه‌ای پاشنه‌های ورودی و خروجی

عق پاشنه‌ها با توجه به ارتفاع آب در کانال پایین دست و با استفاده از جدول شماره ۱ تعیین می‌گردد.

طراحی سازه‌ای تبدیله‌ای ورودی و خروجی

$t = 15 \text{ cm}$

- ضخامت تبدیله‌ای برای خواهد بود با:

آرایش میلگردهای برای تبدیله‌ای ورودی و خروجی که همان میلگردهای حرارتی خواهند بود، به صورت زیر بیان شده است:

۱۲@20c/c

این میلگردهای به صورت یک لایه و در دو چهت صود بر هم در سازه قرار می‌گیرند.

طراحی سازه‌ای پاشنه‌های ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه‌ها معادل (15) سانتی‌متر در نظر گرفته خواهد شد.

- عق پاشنه‌ها با استفاده از جدول شماره ۱ و برای عق آب پایین دست (d2=1.11) برای خواهد بود با: $e = 0.75$

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنه‌ها که همان میلگردهای حرارتی هستند (۱۲@20c/c) در نظر گرفته شده و در صورت نیاز یک ردیف اعلان می‌شود.

۶- متراه و أحجام

به منظور حلمنگی در متراه و تعیین أحجام این سازه، محاسبات مریبوط به صلیات بتن مگر، بتن ریزی، قالب‌بندی و میلگردگذاری به صورت نمونه در نقشه‌های شماره (۲-۱-۳-۱-III-ED) ارائه شده است.

d(m)	e(m)
d<0.90	0.60
d>0.90	0.75

جدول شماره ۱

- میلگردهای مورد نیاز در پاشنه بر اساس منابع تعیین میلگردهای حرارتی مدرج در بند ۵-۳-۱ تعیین خواهد شد.

فرضیات طراحی
با توجه به طرح هیدرولیکی انرژی‌گیر، پارامترهای مورد نیاز جهت طرح سازه‌ای انرژی‌گیر به شرح زیر در نظر گرفته می‌شوند:

$$\begin{aligned} d1 &= 0.50 & d2 &= 1.11 \\ HL1 &= 0.70 & HL2 &= 1.35 \\ HT1 &= 1.00 & HT2 &= 1.65 \\ f_y &= 3000 \text{ kg/cm}^2 & & \\ f_c &= 250 \text{ kg/cm}^2 & & \end{aligned}$$

طراحی سازه‌ای مقطع ذوزنقه‌ای شکل در شب و حوضه انرژی‌گیر

- ضخامت گفت و دیوارهای جانبی مقطع ذوزنقه‌ای شکل در شب و نیز حوضه انرژی‌گیر (+) برای با (15) سانتی‌متر انتخاب می‌شود.

- میلگردهای حرارتی:

با توجه به ضخامت سازه، میلگردهای حرارتی به صورت یک لایه در مقطع قرار می‌گیرند:

$$A_{st} = 0.004 \cdot b \cdot e \cdot t \Rightarrow A_{st} = 0.004 \times 100 \times 15 \Rightarrow A_{st} = 6 \text{ cm}^2/\text{m}$$

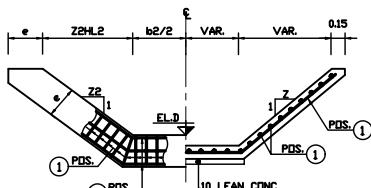
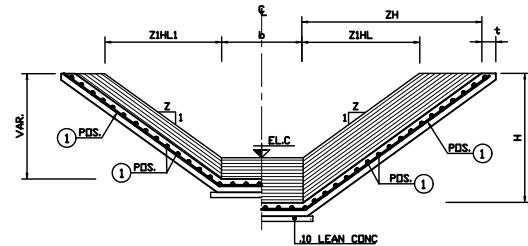
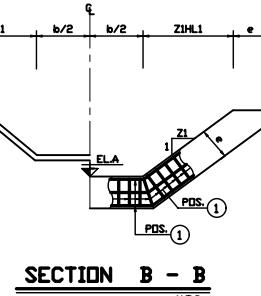
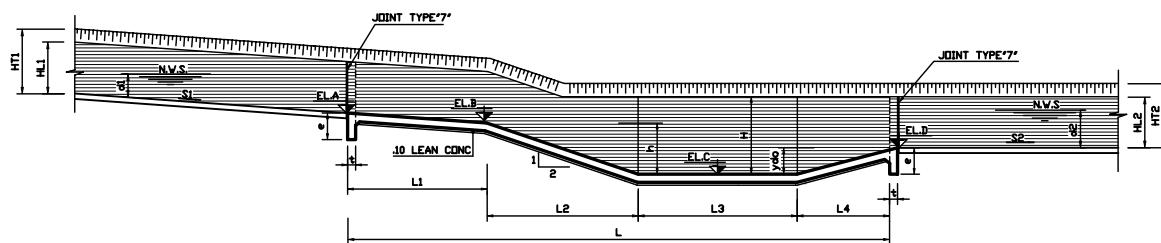
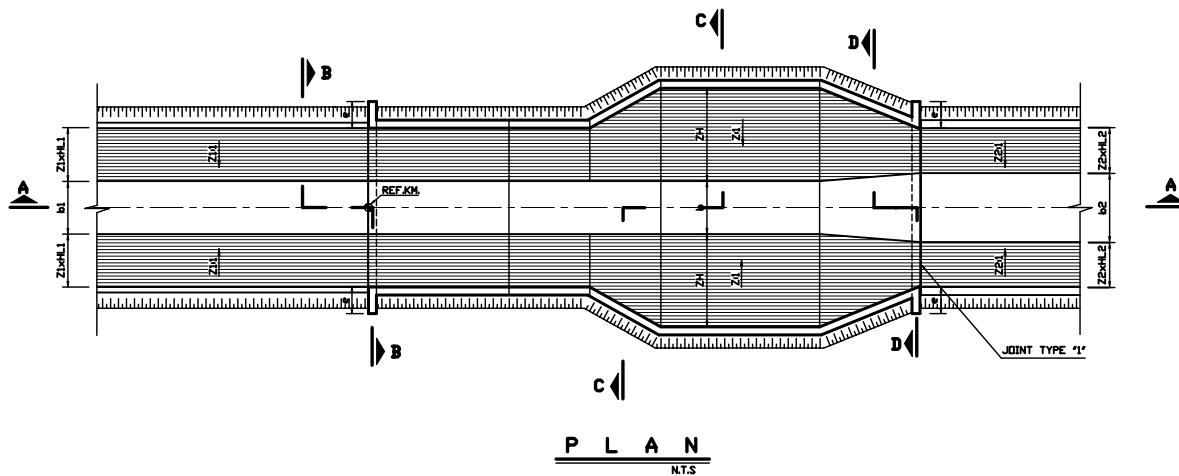
آرایش میلگردهای حرارتی به صورت (۱۲@20c/c) بیان شده است. این میلگردهای به صورت یک لایه و در دو چهت صود بر هم در سازه قرار می‌گیرند.

توضیحات :

۰	بازنگری شماره:	III-ED-1	شماره نقشه:	III-ED-1	سازه‌های همان شبکه‌های آبیاری و زهکشی
	تاریخ:	3	شماره نیت:	3	بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (انرژی‌گیرها)
	تصویب:		مقیاس:		عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای

(۱) جمهوری اسلامی ایران
تعاونیت برنامه‌ریزی و ناظرخانه راهبردی ریس جمیع

تعاونیت ناظرخانه راهبردی دکتر مهندسی و مهندسی‌های فنی آب و آبادا
دفتر نظام فنی اجرایی وزارت نیرو



DATA TABLE

No	NAME OF CANAL	REF.KM.	DIMENSIONS												ELEVATIONS			REINF.		LEAN CONCRETE (m ³)	CONCRETE (m ³)	WEIGHT OF REINF. (kg)	FORM WORKS (m ²)						
			b1	Z1	d1	HL1	H1	b2	Z2	a2	HL2	H2	b	H	Z	ydo	h	L1	L2	L3	L4	L	t	S1	S2	e	EL.A	EL.B	EL.C
1	1	1																											
2	2	2																											
3	3	3																											
4	4	4																											
5	5	5																											

توضیحات:

- کایهاد و اندازه های این نمودار بوح مرشد، در فرایندهای واحد آن ذکر گردیده اند.
- بن سوز از نوع C25 مقاومت ۲۸ کوکرم بوسی مربع بر روی نوون ۱۰ سواره ای پلکانه ای و ارتفاع ۳۰ سنتی مرشد.
- بن مگزیز سوزه بفر ۱۵۰ کوکرم سمن در مرکه مرشد.
- مگزد بکرمه تپ (II) آجردار (F_r = 3000KG/cm²) مرشد.
- برای توضیحت عمومی و جزئیات مگزدگاری و آبرودیوار و درزهای نهی (I-15) استناره مراجعه شود.

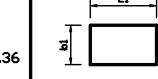
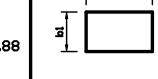
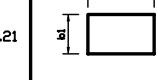
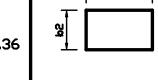
0	بزنگری شره:	III-ED-2	شمره نق:	سوزه هی همسن شکه هی آبری و زمکی
	تاریخ:	1	شمره ش:	بخش سوم: سوزه هی آبری جهون ۱ (از زیگر)
	تصویر:		مقاس:	عنوان نق: پلان و مقطع

جمهوری اسلامی ایران
معدود یونیورسیتی و نظرت راهداری رسی جمهور
معدود نظرت راهداری
وزارت نرو
دفتر مهندسی و مهندسی آبری و آبه
دفتر نظم فنی اجراءات

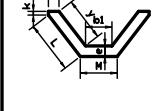
حجم عملیات بتن مگر (m^3)

صلیات		جمع واحد شکل	نیاز	مجموع	نیاز	دکل اجزاه سازه
	(m)	(m^3)	(m)	(m^3)	(m)	
$(b+0.20) \times L_1$ $(1.20+0.20) \times 2.00 = 2.80$	- ورودی	0.10	0.28	1	0.28	
$L'_2 = \sqrt{\frac{e}{2} + (EL.B - ELC)^2}$ $L'_2 = \sqrt{4.40^2 + 2.19^2} = 4.91$ $(b+0.20) \times L'_2 = (1.20+0.20) \times 4.91 = 6.87$		0.10	0.69	1	0.69	
$(b+0.20) \times L_3$ $(1.20+0.20) \times 6.70 = 9.38$		0.10	0.94	1	0.94	
$L'_4 = \sqrt{\frac{e}{4} + (EL.D - ELC)^2}$ $L'_4 = \sqrt{2.00^2 + 0.20^2} = 2.01$ $(b+0.20) \times L'_4 = (1.20+0.20) \times 2.01 = 2.81$	- خروجی	0.10	0.28	1	0.28	
						کف ارزی گور
						2.19 m^3 = جمع کل

حجم عملیات بتن ریزی (m^3)

صلیات		جمع واحد شکل	نیاز	مجموع	نیاز	دکل اجزاه سازه
	(m)	(m^3)	(m)	(m^3)	(m)	
$b_1 \times L_1$ $1.20 \times 2.00 = 2.40$	- ورودی	0.15	0.36	1	0.36	
$b_1 \times L'_2$ $1.20 \times 4.91 = 5.89$		0.15	0.88	1	0.88	
$b_1 \times L_3$ $1.20 \times 6.70 = 8.04$		0.15	1.21	1	1.21	
$b_1 \times L'_4$ $1.20 \times 2.01 = 2.41$	- خروجی	0.15	0.36	1	0.36	
						کف ارزی گور

حجم عملیات بتن ریزی (m^3)

صلیات		جمع واحد شکل	نیاز	مجموع	نیاز	دکل اجزاه سازه
	(m)	(m^3)	(m)	(m^3)	(m)	
$\frac{[e_1 + y_1] \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M] \times e_1}{2} \times 0.75 = 4.29$	- ورودی	0.15	0.64	1	0.64	
$\frac{[(0.75 + 1.26) \times 2 + 1.20] + [(0.40 + 1.89) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 6.05$		0.15	0.91	1	0.91	
						14.52 m^3 = جمع کل

عملیات قالب بندی (m^2)

صلیات		جمع واحد	نیاز	مجموع	نیاز	دکل اجزاه سازه
	(m^2)	(m^2)	(m)	(m^2)	(m)	
$\frac{[(e + y_1) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M] \times e_1}{2} \times 0.75 = 4.29$	- ورودی	2.57	2	8.58		
$\frac{[(e_2 + y_2) \times 2 + b_2] + [(K + L) \times 2 + M] \times e_2}{2} \times 0.75 = 6.05$	- خروجی	6.05	2	12.10		
						20.68 m^2 = جمع کل

صلیات		جمع واحد	نیاز	مجموع	نیاز	دکل اجزاه سازه
	(m^2)	(m^2)	(m)	(m^2)	(m)	
$y_1 = \sqrt{(HL_1)^2 + (Z \times HL_1)^2}$ $y_1 = \sqrt{0.70^2 + (1.5 \times 0.70)^2} = 1.26$ $y_1 \times L_1$ $1.26 \times 2.0 = 2.52$	- ورودی	0.15	0.38	2	0.76	
$y_1 \times 3.20$ $1.26 \times 3.20 = 4.03$		0.15	0.60	2	1.20	
$\frac{(y + y_1) \times (L_2 - 3.20)}{2}$ $\frac{(2.79 + 1.26) \times (4.91 - 3.20)}{2} = 3.46$		0.15	0.52	2	1.04	
$H = HL_2 + (EL.D - ELC) = 1.35 + 0.20 = 1.55$ $y = \sqrt{(H)^2 + (Z \times H)^2}$ $y = \sqrt{1.55^2 + (1.5 \times 1.55)^2} = 2.79$ $y \times L_3$ $2.79 \times 6.70 = 18.69$		0.15	2.80	2	5.60	
$y_2 = \sqrt{(HL_2)^2 + (Z \times HL_2)^2}$ $y_2 = \sqrt{1.35^2 + (1.5 \times 1.35)^2} = 2.43$ $\frac{(y + y_2) \times L_4}{2}$ $\frac{(2.79 + 2.43) \times 2.00}{2} = 5.22$	- خروجی	0.15	0.78	2	1.56	

توضیحات :

0	بازنگری شماره :	III-ED-3	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	1	شماره نسبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (ازرسی گیرها)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : نمونه آورد احجام و مقادیر

جمهوری اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور
وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبنا

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	کل (m)	طول (m)	مجموع (Kg)	مسم میلگرد
میلگرد خارجی - درودی									
$L_{e1} = \square + t_1 + y_1 + \frac{(b_1/2 + t_1/2)}{2} + q$	1	12	2.49	2x10	0.888	49.80	44.22		
$L_{e1} = 0.1 + 0.15 + 1.26 + \frac{(1.2 + 0.15)}{2} + 0.3 = 2.49$									L_{e1}
$L_{e2} = \square + t_1 + y_1 + \frac{(b_1/2 + t_1/2)}{2} + q$	1	12	2.49	2x16	0.888	79.68	70.76		
$L_{e2} = 0.1 + 0.15 + 1.26 + \frac{(1.2 + 0.15)}{2} + 0.3 = 2.49$									L_{e2}
$L''_{e2} = \square + t_1 + y + \frac{(b_1/2 + t_1/2)}{2} + q$	1	12	VAR.	2x9	0.888	58.68	52.11		
$L''_{e2} = 0.1 + 0.15 + 2.79 + \frac{(1.2 + 0.15)}{2} + 0.3 = 4.02$									L''_{e2}
طول نهایی $L'_{e2} = \frac{2.49 + 4.02}{2} = 3.26$	1	12	VAR.	2x9	0.888	273.36	242.74		
خروجی -									L_{e3}
$L''_{e4} = \square + t_1 + y_2 + \frac{(b_1/2 + t_1/2)}{2} + q$	1	12	4.02	2x34	0.888	76.80	68.20		
$L''_{e4} = 0.1 + 0.15 + 2.43 + \frac{(1.2 + 0.15)}{2} + 0.3 = 3.66$									L''_{e4}
طول نهایی $L'_{e4} = \frac{L_{e3} + L''_{e4}}{2} = 4.02 + 3.66 = 3.84$	1	12	VAR.	2x10	0.888	41.58	36.92		
$\square + t/2 + L_1 + L'_2 + L_3 + L'_4 + t/2 + \square$	1	12	15.97	6	0.888	95.82	85.09		
$0.10 + 0.15/2 + 2.00 + 4.91 + 6.70 + 2.01$									$t/2$
$2.01 + 0.15/2 + 0.10 = 15.97$									$L_1 + L'_2 + L_3 + L'_4$
$\square + t/2 + L_1$	1	12	2.18	2x7	0.888	30.52	27.10		
$0.10 + 0.15/2 + 2.00 = 2.175$									$t/2, L_1$
$\square + t/2 + 3.20$	1	12	3.38	2x7	0.888	47.32	42.02		
$0.10 + 0.15/2 + 3.20 = 3.375$									$t/2, 3.20$
$\square + t/2 + (4.91 - 3.20)$	1	12	1.89	2x11	0.888	41.58	36.92		
$0.10 + 0.15/2 + 1.71 = 1.885$									$t/2, L'_2 + 3.20$

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	کل (m)	مجموع (Kg)	مسم میلگرد
$\square + t/2 + L_3$	1	12	6.88	2x14	0.888	192.64	171.06	
$0.10 + 0.15/2 + 6.70 = 6.875$								$t/2, L_3$
$\square + t/2 + L'_4$	1	12	2.19	2x13	0.888	56.94	50.56	
$0.10 + 0.15/2 + 2.01 = 2.185$								$t/2, L'_4$
درهدوچه - درودی								
$L_{e1} = (\square + e + y_1) \times 2 + b_1$								
$L_{e1} = (0.1 + 0.75 + 1.26) \times 2 + 1.20 = 5.42$								
$L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$								
$L_{e2} = (0.1 + 0.40 + 1.89) \times 2 + 1.65 = 6.43$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{5.42 + 6.43}{2} = 5.93$	1	12	VAR.	4	0.888	23.72	21.06	
خروجی -								
$L_{e1} = (\square + e + y_2) \times 2 + b_2$								
$L_{e1} = (0.1 + 0.75 + 2.43) \times 2 + 1.20 = 7.76$								
$L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$								
$L_{e2} = (0.1 + 0.40 + 3.06) \times 2 + 1.65 = 8.77$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{7.76 + 8.77}{2} = 8.27$	1	12	VAR.	4	0.888	33.08	29.38	
$\square \times 2 + e$	1	12	0.95	30	0.888	28.50	25.31	
$0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$								e
$\square \times 2 + e$	1	12	0.95	42	0.888	39.90	35.43	
$0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$								e
1001.96 Kg = جمیع								

توضیحات :

- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تعیین طول دیفیوی محساباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشدند ازام است.
- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نشانه های شاره (III-ED-2) مراجعه شود.
- در سوتون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x3 = 2x2x3) بقرار زیر میباشدند.
- تعداد مشابه 2
- میلگرد خارجی در وجه 2
- تعداد میلگرد در سیر 3

سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی

شاره نشانه : III-ED-3	بازنگری شاره :	0
تاریخ :	شماره نشانه :	2
تصویب :	مقیاس :	

عنوان نشانه : نمونه آورد احتمال و مقادیر

جهانی اسلامی ایران

تعاونی ناظر و امدادی و ناظر و امدادی ریس جمیع

تعاونی ناظر و امدادی دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آبها

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی

بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

زیرگذر های کانال از جاده

۱- تعریف سازه

زیرگذر کanal از جاده سازه‌ای است که برای انتقال آب کanal از زیر جاده‌ها و یا خطوط راه‌آهن بکار برده می‌شود.

۲- اجزاء سازه

اجزاء تشکیل دهنده این سازه شامل پانه ابتدای (CUT OFF)، تبدیل ورودی، مقطع لوله ای یا جعبه ای، تبدیل خروجی و پانه انتهایی می‌باشد.

۳- کاربرد سازه

برای عبور کanal از زیر جاده اهم از روستایی، شose، درجه دو و پک و یا خطوط راه آهن در شرایط وجود ارتفاع هیدرولیکی و صرفه اقتصادی، به جای پل از این سازه استفاده می‌شود. مقطع مردمی جریان زیرگذر با توجه به ظرفیت کanal به صورت یک لوله‌ای، دو لوله‌ای یا جعبه‌ای (BOX) انتخاب می‌گردد.

مشخصات سازه‌ای متفاوت متفاوت زیرگذر کanal از جاده در تقاضه‌های شماره III-CU-5(C) و III-CU-8(C) اوله شده است.

زیرگذر مورد نظر طراحی براساس مشخصه کanal (جداول نقشه های شماره II-2(C)-12) از جداول انتخاب زیرگذر کanal از جاده (یک لوله، دو لوله یا جعبه ای) انتخاب و ارائه خواهد شد.

۴- طراحی هیدرولیکی زیرگذر کanal از جاده

۴-۱- گلهای

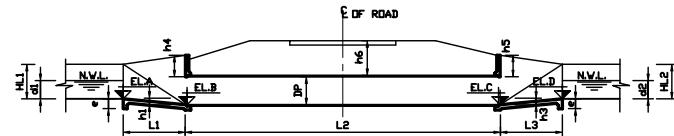
برای طراحی هیدرولیکی زیرگذر کanal از جاده در این استاندارد از روش انرژی استفاده شده است. در این روش ابعاد محاسباتی مقطع جریان با توجه به حداقل سرعت مجاز (1.5 m/s) و روابط انرژی تعیین گردیده است.

از روی اختلاف ارتفاع مورد نظر در ورودی و خروجی زیرگذر، ابعاد سازه به نوعی تعیین می‌گردد که جریان مستقر باشد و در هین حال حداقل پانه انتادگی در تبدیل ورودی بیشتر از $\frac{D_p}{2}$ نباشد. کلیه ابعاد و اندازه‌های بکار رفته در روند محاسبات بر حسب متر می‌باشد. در غیر اینصورت واحد آن ذکر خواهد شد.

توضیح: با توجه به حق آب کanal و به منظور فراهم آوردن شرایط مناسب جهت استفاده از زیرگذر کanal از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای) برای عبور دین 1.5 m متر مکعب بر ثانیه و از زیرگذر کanal از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای) برای عبور دین 1.5 m^2 متر مکعب بر ثانیه و از زیرگذر کanal از جاده با مقطع جعبه ای برای عبور دین 1.5 m^3 متر مکعب بر ثانیه استفاده خواهد شد.

۴-۲- فرمولات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طرح زیرگذر کanal از جاده عبارتند از:



شکل شماره ۱: مقطع طولی زیرگذر کanal از جاده

گام دوم - تعیین مقادیر پانه انتادگی لوله در تبدیل ورودی (h_1)

ظرفیت، طول و شیب لوله، اختلاف ارتفاع کف کanal با محل استقرار لوله در بالادست و پانه‌ی دست زیرگذر و مشخصات هیدرولیکی و سازه‌ای کanal (Q, b, Z, d, T, HL, HT) که با توجه به ظرفیت و شیب کanal از جداول مندرج در (نقشه های شماره II-2(C)-12) قابل استخراج می‌باشد.

میزان پانه انتادگی لوله در تبدیل ورودی (h_1) از روابط زیر تعیین می‌گردد:

$$(1-2) \quad V_p = \frac{4 \times Q}{\pi \times D_p^2}$$

$$(2-2) \quad h_{vp} = \frac{V_p^2}{2g}$$

$$(3-2) \quad h_1 = (D_p + 1.50 \times h_{vp}) - d$$

توضیح ۱: میزان پانه انتادگی لوله در تبدیل ورودی (h_1) با زند افزایشی یا کامشی همواره بصورت مضری از (۰.۱۰) انتخاب خواهد شد به نحوی که روابط زیر برقرار باشد.

$$(4-2) \quad h_1 < D_p/2$$

توضیح ۲: به منظور اطمینان از استفراغ ورودی لوله با استفاده از رابطه زیر، پارامتر (h_1) مجدداً کنترل می‌گردد.

$$(5-2) \quad h_1 + d > D_p + 0.05$$

گام سوم - محاسبه ابعاد هیدرولیکی سازه (DH)

اف هیدرولیکی سازه برای خواهد بود با مجموع افت ورودی (H_1)، افت لوله (H_2) و افت خروجی (H_3) که از روابط زیر تعیین می‌گردد.

$$(1-3) \quad H_1 = 0.50 \times \left| \frac{V_c^2 - V_p^2}{2g} \right|$$

$$(2-3) \quad H_2 = SF \times L_2$$

$$(3-3) \quad H_3 = 1.00 \times \left| \frac{V_c^2 - V_p^2}{2g} \right|$$

$$(4-3) \quad DH = H_1 + H_2 + H_3$$

در روابط فوق:
 V_c سرعت در کanal
 V_p سرعت در لوله
 L_2 طول لوله که معادل ها مترا در نظر گرفته شده است.
 S_f شیب هیدرولیکی لوله که از روابط زیر تعیین می‌گردد:

$$SF = \frac{n^2 \times V_p^2}{(A/P)^{4/3}}$$

توضیحات :

سازه‌های همان شبکه‌های آبیاری و زهکشی شماره نقشه : III-CU-1 بازنگری شماره :

بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (زیرگذرها کanal از جاده) شماره نوبت :

تاریخ :

عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای مقیاس :

تصویب :

(۱)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع

معاونت نظارت و امنیت دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا وزارت نیرو

که در رابطه فوق :

- n ضریب زبری
- A سطح مقطع
- P معیط خیس شده

رابطه مذکور در لوله معادل خواهد بود با :

$$SF = \frac{n^2 \times V_p^2}{(D_p / 4)^{4/3}}$$

توضیح : میزان افت هیدرولیکی (DH) همواره با زند افزایش بصورت مضبوط از (0.05) و حداقل آن معادل (0.10) در نظر گرفته شده است .

گام چهارم - تهیین میزان پائین افتدگی انتهای لوله نسبت به ابتدای آن (h2)

میزان پائین افتدگی انتهای لوله نسبت به ابتدای آن با استفاده از طول لوله (L2) و شب اولیه کارگزاری (0.005) از رابطه زیر تعیین می گردد .

$$h2 = L2 \times 0.005$$

توضیح : با توجه به پیکان بودن مشخصات هیدرولیکی کانال در بالادست و پائین دست سازه به منظور برآبر بودن میزان افت هیدرولیکی سازه با میزان پائین افتدگی کف کانال پائین دست نسبت به کف کانال بالادست، (h2) برابر با (DH) اختلاف می گردد و براساس آن شب اولیه کارگزاری مجدد تعیین می گردد .

گام پنجم - تهیین مقدار پائین افتدگی لوله در تبدیل خروجی (h3)

برای محاسبه میزان پائین افتدگی لوله در تبدیل خروجی از روابط زیر استفاده خواهد شد :

$$h3 + DH = h1 + h2$$

$$h3 = h1 + h2 - DH$$

توضیح : با توجه به توضیعات گام چهارم و معادل قراردادن (h2) با (h3) ، میزان (DH) با زند افزایش با کاهشی معادل (h1) در نظر گرفته خواهد شد .

توضیح : به منظور اطمینان از استقرار در خروجی لوله ، با استفاده از رابطه زیر، پارامتر (h3) مجدداً کنترل می گردد .

$$h3 + d > D_p + 0.05$$

۴-۳-۶- زیرگلن کانال از جاده با مقطع چبه ای

گامهای طراحی هیدرولیکی در این سازه عیناً همان گامهای طراحی در بند (۱-۳-۲) می باشد بجز گامهای طراحی اول و دوم و هشتم که توضیح آنها پس از ذیل ارائه خواهد شد .

گام اول - تهیین فقر لوله (Dp)

قر لوله با توجه به میزان ظرفیت عبوری جریان از لوله (۰/۲) و حداکثر سرعت مجاز در مقطع جریان (۱.۵۰ m/s) (۷p < ۱) از روابط (۱-۱) و (۲-۱) (بند (۱-۳-۶)) و در نظر گرفتن توضیح گام اول بند مذکور تعیین می گردد با این تفاوت که رابطه (۲-۱) به صورت ذیل تغییر خواهد پافت .

$$(۲-۱) \quad D_p = \sqrt{\frac{4 \times (0/2)}{1.50 \times \pi}}$$

گام دوم - تهیین مقدار پائین افتدگی لوله در تبدیل ورودی (h1)

برای تعیین میزان پائین افتدگی از روابط مندرج در گام دوم (بند (۱-۳-۶)) استفاده خواهد شد بجز رابطه تعیین سرعت که در آن میزان ظرفیت عبوری از لوله ها معادل (۰/۲) در نظر گرفته خواهد شد .

$$(۱-۲) \quad V_p = \frac{4 \times (0/2)}{\pi \times D_p^2}$$

گام هشتم - تهیین طول تبدیل ورودی و خروجی

طول تبدیل ورودی و خروجی با استفاده از روابط (۱-۸) ، (۲-۸) ، (۳-۸) (بند (۱-۳-۶)) و توضیعات مندرج در گام هشتم بند مذکور تعیین می گردد با این تفاوت که رابطه (۱-۸) به صورت ذیل تغییر خواهد پافت .

$$(۱-۸) \quad L_1 = L_3 = \frac{T - 2.5 D_p}{2 t_{9.25}^2}$$

۴-۳-۶- زیرگلن کانال از جاده با مقطع چبه ای

گامهای طراحی هیدرولیکی در این سازه عیناً همان گامهای طراحی در بند (۱-۳-۲) می باشد بجز گامهای طراحی اول و دوم و هشتم که توضیح آنها پس از ذیل ارائه می گردد .

توضیح : در طراحی هیدرولیکی زیرگلن کانال از جاده با مقطع چبه ای ، در روابطی که (Dp) به عنوان ارتفاع مورد استفاده قرار گرفته ، ارتفاع چبه (Hg) جایگزین خواهد شد و کلیه مشخصه های مربوط به لوله (P) به مشخصه چبه (B) تبدیل می گردد .

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه :	III-CU-1	بازنگری شماره :	۰
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگلن های کانال از جاده)	شماره نسبت :	۲	تاریخ :	
عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :		تصویب :	

معاونت نظارت و امدادی	جمهوری اسلامی ایران	())
معاونت نظارت و امدادی	وزارت نیرو	
دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	

گام اول - تهیین ابعاد زیرگذر جمهه ای

سطح مقطع زیرگذر جمهه ای و ابعاد آن با توجه به میزان ظرفیت عموری جریان و حداکثر سرعت مجاز در مقطع جریان ($V_B < 1.50 \text{ m/s}$) از روابط زیر تهیین می گردد.

۴-۳-۲- مثال (زیرگذر کanal از جاده با مقطع لوله ای - پک لوله ای)

$$V_p = \frac{4 \times Q}{\pi \times D_p^2}$$

$$V_p = \frac{4 \times 0.50}{3.14 \times 0.80^2}$$

$$V_p = 0.99 \text{ m/s}$$

$$h_{vp} = \frac{V_p^2}{2g}$$

$$h_{vp} = \frac{0.99^2}{2 \times 9.81}$$

$$h_{vp} = 0.05$$

$$h_1 = (D_p + 1.50 \times h_{vp}) - d$$

$$h_1 = (0.80 + 1.50 \times 0.05) - 0.50$$

$$h_1 = 0.375$$

با اصال رشد افزایشی :

$$h_1 = 0.40$$

کنترل ۱ :

$$h_1 < D_p/2$$

$$0.40 < 0.80/2$$

$$0.40 = 0.40$$

کنترل ۲ :

$$h_1 + d > D_p + 0.05$$

$$0.40 + 0.50 > 0.80 + 0.05$$

$$0.90 > 0.85$$

- محاسبه افت هیدرولیکی سازه (D_p)

$$H_1 = 0.50 \times \left| \frac{V_p^2 - V_p^2}{2g} \right|$$

$$H_1 = 0.50 \times \left| \frac{(0.90)^2 - (0.99)^2}{2g} \right|$$

$$H_1 = 0.005$$

$$H_2 = S_f \times L_2$$

$$S_f = \frac{n^2 \times V_p^2}{(D_p/4)^{4/3}}$$

توضیحات :

۴-۳-۳- حل از طرق فرمولهای اوئله شده

حل :

- تهیین فقر لوله (D_p)

$$D_p = \sqrt{\frac{4 \times Q}{1.50 \times \pi}}$$

$$D_p = \sqrt{\frac{4 \times 0.50}{1.5 \times 3.14}}$$

$$D_p = 0.65$$

با توجه به اقلال اعلام شده و رشد افزایشی :

$$D_p = 0.80$$

$$(1-1) \quad Q = A_B \times V_B$$

$$(2-1) \quad A_B = \frac{Q}{1.50}$$

$$(3-1) \quad V_B = 2.00$$

$$(4-1) \quad H_B = \frac{A_B}{V_B}$$

توضیح: در این استاندارد به منظور سهولت عملیات اجرایی و کاهش تیپهای ارائه شده، عرض جمهه (W_B) معادل ۲.۰۰ متر در نظر گرفته شده است و (H_B) با توجه به سطح مقطع (A_B) و عرض جمهه (V_B) و رشد افزایشی به نحوی که (H_B) همواره مضبوط از (0.10) باشد تهیین می گردد.

گام دوم - تهیین مقادیر پائین اتفاقی جمهه در تبدیل ورودی (h_1)

برای تهیین میزان پائین اتفاقی از روابط مندرج در گام دوم (۱-۳-۲) استاندارد خواهد شد به غیر از رابطه تهیین سرعت که از رابطه ذیل محاسبه می گردد.

$$(1-2) \quad V_B = \frac{Q}{A_B}$$

که در این رابطه مقادیر (A_B) سطح مقطع نهایی برابر خواهد بود با :

$$A_B = W_B \times H_B$$

گام هفتم - تهیین طول تبدیل ورودی و خروجی

طول تبدیل ورودی و خروجی با استفاده از روابط (۱-۸)، (۲-۸)، (۳-۸) و (۱-۳-۴) و توضیحات مندرج در گام هشتم مذکور تهیین می گردد با این تفاوت که رابطه (۱-۸) به صورت ذیل تغییر خواهد پذلت.

$$(1-8) \quad L_1 = L_3 = \frac{T - W_B}{2t g 25^\circ}$$

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

شاره نقشه : III-CU-1 شماره نقشه : ۰ بازنگری شماره :

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرها کanal از جاده) شماره ثبت : ۳ تاریخ :

عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای مقیاس :

تصویب :



جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آبفا وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی

۴-۳-۷- حل از طریق جداول اول آنکه شده

با داشتن مشخصه با تیپ کانال و مرآجنه به جداول مندرج در نقشه های III-CU-2(۱~۶) ، تیپ زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای) را مشخص می نماییم . برای کانال با تیپ ۵-۵(500-۵) در نقشه های فوق ، زیرگذر کانال از جاده تیپ (CU 1P 10) توصیه شده است . مشخصات سازه ای زیرگذر کانال از جاده تیپ (CU 1P 10) با استفاده از جداول مندرج در نقشه های (III-CU-5) به شرح زیر می باشد .

$$DP = 0.80$$

$$LP = 15.00$$

$$LT = 1.50$$

$$h_1 = 0.40$$

$$h_2 = 0.10$$

$$h_3 = 0.40$$

$$h_4 = 0.70$$

$$h_5 = 0.70$$

$$h_6 = 0.90$$

$$e = 0.60$$

در نهایت با استفاده از روابط مربوط به رقوم ارتفاعی زیرگذر ، ارتفاع (ELD) و (ELC) ، (ELB) مانند راه حل قبل تعیین خواهد شد .

۴-۴- مثال (زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای - دو لوله ای)

فرضیات طراحی

با داشتن میزان دبی و شب انتخابی برای کف کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های شماره ۲-II-2300-1-1 می باشد که با مشخص شدن این تیپ مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد .

$$Q = 2.30 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0007$$

برای دبی معادل ۲۰۰ متر مکعب در ثانیه و شب کف کانال 0.0007 تیپ هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نقشه های ۲-II-2300-1-1 می باشد که با مشخص شدن این تیپ مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد .

$$n = 0.14$$

$$b = 0.90$$

$$Z = 1.50$$

$$d = 0.89$$

$$V = 1.16 \text{ m/s}$$

$$T = 3.56$$

$$HL = 1.10$$

$$HT = 1.40$$

$$h_5 = HT + h_3 + 0.20 - D_p$$

$$h_5 = 0.90 + 0.40 + 0.20 - 0.80$$

$$h_5 = 0.70$$

$$d = 0.50 \quad d < 0.90$$

$$e = 0.60$$

- تعیین عمق پائمه ابتداء و انتهای سازه (e)

- تعیین طول تبدیل ورودی و خروجی (L₃ و L₁)

$$S_f = \frac{(0.014)^2 \times (0.99)^2}{(0.80/4)^{4/3}}$$

$$L_2 = 15.00$$

$$S_f = 0.0016$$

$$H_2 = 0.0016 \times 15$$

$$H_2 = 0.032$$

$$H_3 = 1.00 \times \left| \frac{\sqrt{E} - \sqrt{D}}{2g} \right|$$

$$H_3 = 1.00 \times \left| \frac{(0.90)^2 - (0.99)^2}{2 \times 9.81} \right|$$

$$H_3 = 0.01$$

$$DH = H_1 + H_2 + H_3$$

$$DH = 0.005 + 0.032 + 0.01$$

$$DH = 0.047$$

میزان افت معادل حداقل در نظر گرفته خواهد شد .

- تعیین میزان پائین افتادگی انتهای لوله نسبت به ابتدای آن (h₂)

$$ID \quad L_1 = L_3 = \frac{T - D_p}{2 \tan 25^\circ}$$

$$L_1 = L_3 = \frac{1.60 - 0.80}{2 \tan 25^\circ}$$

$$L_1 = L_3 = 0.85$$

$$II \quad L_1 = 4 \times h_1$$

$$L_1 = 4 \times 0.40$$

$$L_1 = 1.60$$

$$III \quad L_3 = 4 \times H_3$$

$$L_3 = 4 \times 0.46$$

$$L_3 = 1.60$$

ماکریم مقدار برای (L₁) و (L₃) از روابط فوق انتخاب و با اعمال زند کاهش برابر خواهد بود :

$$L_1 = L_3 = 1.50$$

- تعیین رقوم ارتفاعی زیرگذر

$$h_2 = L_2 \times 0.005$$

$$L_2 = 15.00$$

$$h_2 = 15 \times 0.005$$

$$h = 0.075$$

با توجه به آنچه در توضیح گام چهارم آمده است :

$$h_2 = DH$$

$$h_2 = 0.10$$

- تعیین مقدار پائین افتادگی لوله در تبدیل خروجی (h₃)

$$h_3 = h_1 + h_2 - DH$$

$$h_3 = 0.40 + 0.10 - 0.10$$

$$h_3 = 0.40$$

- تعیین ارتفاع دیوار ورودی (h₄) و دیوار خروجی (h₅) زیرگذر

$$h_4 = HT + h_1 + 0.20 - D_p$$

$$h_4 = 0.90 + 0.40 + 0.20 - 0.80$$

$$h_4 = 0.70$$

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-CU-1	شماره نقشه :	III-CU-1	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	4	شماره نسبت :	(زیرگذرها کانال از جاده)	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرها کانال از جاده)
	تصویب :		مقیاس :		عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

(۱)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

وزارت نظارت راهبردی

دفتر نظام فنی اجرایی دکتر مهندس و مهندسی آب و آبادا

در این مثال رقوم ارتفاع کف کانال در پالادست به شرح زیر می باشد.

کنترل ۱ :

$$ELA = 102.50$$

۴-۵-۱- حل از طریق فرمولهای اوایه شده

سل :

- تعبین قطر لوله (D_p) :

$$D_p = \sqrt{\frac{4 \times Q / 2}{1.50 \times \pi}}$$

$$D_p = \sqrt{\frac{4 \times 2.30 / 2}{1.50 \times \pi}}$$

$$D_p = 0.99$$

با توجه به افشار اعلام شده و رُند افزایشی :

$$D_p = 1.00$$

- تعبین مقدار پائین افتادگی لوله در تبدیل درودی (h_1) -

$$V_p = \frac{4 \times Q / 2}{\pi \times D_p^2}$$

$$V_p = \frac{4 \times 2.3 / 2}{\pi \times 1.00^2}$$

$$V_p = 1.46 m_s$$

$$hvp = \frac{V_p^2}{2g}$$

$$hvp = \frac{1.46^2}{2 \times 9.81}$$

$$hvp = 0.11 m$$

$$h_1 = (D_p + 1.5 \times hvp) - d$$

$$h_1 = 1.00 + 1.5 \times 0.11 - 0.89$$

$$h_1 = 0.27$$

با اعمال رُند افزایشی :

$$h_1 = 0.30$$

- تعبین میزان پائین افتادگی انتهای لوله نسبت به ابتدای آن (h_2)

$$h_2 = L_2 \times 0.005$$

$$L_2 = 15.00$$

$$h_2 = 15 \times 0.005$$

$$h_2 = 0.075$$

$$h_1 \leq D_p / 2$$

$$0.30 \leq 1.00 / 2$$

$$0.30 < 0.50$$

$$h_1 + d \geq D_p + 0.05$$

$$0.30 + 0.89 \geq 1.00 + 0.05$$

$$1.19 > 1.05$$

با توجه به آنچه در توضیح گام چهارم آمده است :

$$h_2 = DH$$

$$h_2 = 0.15$$

- تعبین مقدار پائین افتادگی لوله در تبدیل خروجی (h_3)

$$h_3 = h_1 + h_2 - DH$$

$$h_3 = 0.30 + 0.15 - 0.15$$

$$h_3 = 0.30$$

- تعبین ارتفاع دیوار ورودی (h_4) و دیوار خروجی (h_5) زیرگذر

$$h_4 = HT + h_1 + 0.20 - D_p$$

$$h_4 = 1.40 + 0.30 + 0.20 - 1.00$$

$$h_4 = 0.90$$

$$h_5 = HT + h_3 + 0.20 - D_p$$

$$h_5 = 1.40 + 0.30 - 0.20 - 1.00$$

$$h_5 = 0.90$$

- تعبین عرض پاشنه ابتدایی و انتهایی سازه (e) -

$$d = 0.89 \quad d \leq 0.90$$

$$e = 0.60$$

- تعبین طول تبدیل ورودی و خروجی (L_3 و L_1) -

$$I) \quad L_1 = L_3 = \frac{T - 2.5 D_p}{2 \tan 25^\circ}$$

$$L_1 = L_3 = \frac{3.56 - 2.5 \times 1.00}{2 \tan 25^\circ}$$

$$L_1 = L_3 = 1.15$$

$$H_3 = 1.00 \times \left(\frac{V_p^2 - V_E^2}{2g} \right)$$

$$H_3 = 1.00 \times \frac{(1.16)^2 - (1.46)^2}{2 \times 9.81}$$

$$H_3 = 0.04$$

$$DH = H_1 + H_2 + H_3$$

$$DH = 0.02 + 0.04 + 0.04$$

$$DH = 0.10$$

با اعمال رُند افزایش به منظور محدود کردن تیوهای زیرگذر

$$DH = 0.15$$

توضیحات :

بازنگری شماره :	III-CU-1

شماره نقشه :	III-CU-1	بازنگری شماره :	0
تاریخ :	5	شماره ثبت :	باخته های شبکه های آبیاری و زهکشی
تصویب :		مقیاس :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرها کلال از جاده)

عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبخا	وزارت نیرو	معاونت نظارت و اموری	جمهوری اسلامی ایران
----------------------	--------------------------------------	------------	----------------------	---------------------

$$H_B = \frac{2.87}{2.00}$$

$$H_B = 1.44$$

$$H_B = 1.50$$

با اعمال زند افزایشی :

با داشتن وزن میزان دبی و شب انتخابی برای کف کanal با استفاده از جداول مندرج در نتائج شماره-II-2 تیپ و مشخصات هیدرولیکی کanal استخراج می گردد .

$$A_B(f_{ln}) = W_B \times H_B$$

$$A_B(f_{ln}) = 2.0 \times 1.50$$

$$A_B(f_{ln}) = 3.60$$

$$V_B = \frac{Q}{A_B(f_{ln})}$$

$$V_B = \frac{4.3}{3}$$

$$V_B = 1.43$$

$$h_{VB} = \frac{V_B^2}{2g}$$

$$h_{VB} = \frac{(1.43)^2}{2 \times 9.81}$$

$$h_{VB} = 0.10$$

$$h_1 = (H_B + 1.50 \times h_{VB}) - d$$

$$h_1 = (1.50 + 1.50 \times 0.10) - 1.02$$

$$h_1 = 0.63$$

$$h_1 = 0.60$$

$$h_1 < H_B/2$$

$$0.60 < 1.50/2$$

$$0.60 < 0.75$$

$$h_1 + d > H_B + 0.05$$

$$0.60 + 1.02 > 1.50 + 0.05$$

$$1.62 > 1.55$$

با اعمال زند کاهشی :

کنترل ۱ :

$$W_B = 2.00$$

کنترل ۲ :

$$A_B = \frac{Q}{1.50}$$

$$A_B = \frac{4.30}{1.50}$$

$$A_B = 2.87$$

توضیحات :

۴-۳-۴- مثال (زیرگذر کanal از جاده با مقطع جبهه ای)

فرضیات طراحی

II>	$L_1 = 4 \times h_1$
	$L_1 = 4 \times 0.30$
	$L_1 = 1.20$
III>	$L_3 = 4 \times h_3$
	$L_3 = 4 \times 0.30$
	$L_3 = 1.20$

ماکریم مقدار برای (L_1) از روابط فوق انتخاب و با اعمال زند افزایشی برای خواهد بود :

$$L_1 = L_3 = 1.50$$

- تعیین رقوم ارتفاعی زیرگذر

$$Q = 4.30 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0006$$

برای دبی معادل ۰.۳۰ متر مکعب در ثانیه و شب کف کanal با استفاده از ۰.۰۰۰۶ تیپ هیدرولیکی کanal با استفاده از جداول مندرج در نتائج-II-2 مادله-II-20-4300-20-4300 می باشد که با مشخص شدن این تیپ و مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کanal به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد .

$$n = 0.015$$

$$b = 2.00$$

$$Z = 1.50$$

$$d = 1.02$$

$$V = 1.20 \text{ m/s}$$

$$T = 5.05$$

$$HL = 1.30$$

$$HT = 1.70$$

در این مثال رقوم ارتفاع کف کanal در بالادست به شرح زیر می باشد .

$$ELA = 102.50$$

۴-۳-۵- حل از طریق فرمولهای ارائه شده

حل :

- تعیین ابعاد زیرگذر جبهه ای

$D_p = 1.00$
$L_1 = 1.50$
$L_2 = 1.50$
$L_3 = 1.50$
$h_1 = 0.30$
$h_2 = 0.15$
$h_3 = 0.30$
$h_4 = 0.90$
$h_5 = 0.90$
$h_6 = 0.90$
$e = 0.60$

در نهایت با استفاده از روابط مربوط به رقوم ارتفاعی زیرگذر ، ارتفاع (ELB) و (ELC) با استفاده از جداول مندرج در نتائج-II-2 (CU-2P-8) مانند راه حل قبل تعیین خواهد شد .

(۱)
جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس چمود

معاونت نظارت راهبردی
دفتر نظام فنی اجرایی
دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبخا
وزارت نیرو

ماکریم مقدار برای (L₁) و (L₃) از روابط فوق انتخاب و با اعمال رُند انداختن برای خواهد بود :

$$L_1 = L_3 = 3.50$$

$$\begin{aligned} ELB &= ELA - h_1 \\ ELB &= 102.50 - 0.60 \\ ELB &= 101.90 \\ ELC &= ELB - h_2 \\ ELC &= 101.90 - 0.10 \\ ELC &= 101.80 \\ ELD &= ELC + h_3 \\ ELD &= 101.80 + 0.60 \\ ELD &= 102.40 \end{aligned}$$

- تعیین رقوم ارتفاعی زیرگذر

$$\begin{aligned} h_2 &= L_2 \times 0.005 \\ L_2 &= 15.00 \\ h_2 &= 15.00 \times 0.005 \\ h_2 &= 0.075 \end{aligned}$$

- تعیین میزان پائین افتادگی انتهای جبهه نسبت به ابتدای آن (h₂)

$$H_1 = 0.50 \times \left| \frac{V_C^2 - V_B^2}{2g} \right|$$

$$H_1 = 0.50 \times \left| \frac{(1.20)^2 - (1.43)^2}{2 \times 9.81} \right|$$

با توجه به آنچه در توضیح کام چهارم آمده است :

$$\begin{aligned} H_1 &= 0.015 \\ H_2 &= SF \times L_2 \end{aligned}$$

$$SF = \frac{r^2 \times V_B^2}{\left(\frac{A_B}{P_B} \right)^{4/3}}$$

- تعیین مقدار پائین افتادگی جبهه در تبدیل خروجی (h₃)

محیط خیس شده

حل از طریق جداول از راه شده

با داشتن مشخصه پایه کanal و مراجمه به جداول مندرج در نقشه های III-CU-2(1-6) ، تپ زیرگذر کanal از جاده با قطعه جبهه ای را مشخص می نماییم . برای کanal پایه (4300-20-20) در نقشه های فوق ، زیرگذر کanal از جاده تپ (CU B 29) توصیه شده است . مشخصات سازه ای زیرگذر کanal از جاده تپ (CU B 29) با استفاده از جداول مندرج در نقشه های III-CU-8) به شرح زیر می باشد .

$$\begin{aligned} H_B &= 1.50 \\ W_B &= 2.00 \\ L_1 &= 3.50 \\ L_2 &= 15.00 \\ L_3 &= 3.50 \\ h_1 &= 0.60 \\ h_2 &= 0.10 \\ h_3 &= 0.60 \\ h_4 &= 1.10 \\ h_5 &= 1.10 \\ h_6 &= 0.90 \\ e &= 0.75 \end{aligned}$$

در نهایت با استفاده از روابط مربوط به رقوم ارتفاعی زیرگذر ، ارتفاع (ELD) ، (ELC) ، (ELB) ، ارتفاع (L₁) و مانند راه حل قبل تعیین خواهد شد .

$$\begin{aligned} h_4 &= HT + h_1 + 0.20 - H_B \\ h_4 &= 1.10 + 0.60 + 0.20 - 1.50 \\ h_4 &= 1.00 \\ h_5 &= HT + h_3 + 0.20 - H_B \\ h_5 &= 1.70 + 0.60 + 0.20 - 1.50 \\ h_5 &= 1.00 \end{aligned}$$

- تعیین ارتفاع دیوار ورودی (h₄) و دیوار خروجی (h₅) زیرگذر

$$P_B = 2 \times (W_B + H_B)$$

$$P_B = 2 \times (2 + 1.50)$$

$$P_B = 7.00$$

$$SF = \frac{(0.015)^2 \times (1.43)^2}{(\frac{3}{7})^{4/3}}$$

$$SF = 0.00125$$

$$L_2 = 15.00$$

$$H_2 = 0.00125 \times 15.00$$

$$H_2 = 0.02$$

$$H_3 = 1.0 \times \left| \frac{V_C^2 - V_B^2}{2g} \right|$$

$$H_3 = 1.0 \times \left| \frac{(1.20)^2 - (1.43)^2}{2 \times 9.81} \right|$$

$$H_3 = 0.03$$

$$DH = H_1 + H_2 + H_3$$

$$DH = 0.015 + 0.02 + 0.03$$

$$DH = 0.065$$

میزان افت معادل حداقل در نظر گرفته خواهد شد .

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-CU-1	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	7	شماره نسبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کanal از جاده)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جهانی اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور	وزارت نیرو
معاونت نظارت راهبردی	دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

۵- طراحی سازه‌ای زیرگذر کanal از جاده با مقطع پکلوله‌ای و دولوله‌ای

طراحی سازه‌ای زیرگذر کanal از جاده با مقطع پکلوله‌ای و دولوله‌ای بر اساس قدر انتخابی از محاسبات هیدرولیکی سوت خواهد گرفت که نوع و مشخصات لوله پس از دریافت اطلاعات کافی از کارخانه‌ای سازنده انتخاب می‌شود.

با توجه به شتابه فرضیات طراحی زیرگذر کanal از جاده با مقطع دایره‌ای و زیرگذر کanal از جاده با مقطع جعبه‌ای می‌توان سایر مشخصات سازه‌ای زیرگذر کanal از جاده با مقطع دایره‌ای را از محاسبات سازه‌ای زیرگذر کanal از جاده با مقطع جعبه‌ای بدست آورد.

۶- طراحی سازه‌ای زیرگذر کanal از جاده با مقطع جعبه‌ای

۶-۱- کلیات

برای طراحی سازه‌ای زیرگذر کanal از جاده با مقطع جعبه‌ای در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فرضیات طراحی، منحصات و میانگرد مورد نیاز سازه تهیین می‌گردد.

فرضیه: زیرگذر کanal از جاده، عمق آب (d)، وزن فشار محرك (K_o) و فشرت (K_s)، سکون (K_o) و فشرت (K_s)، ارتفاع خاک روی سازه (h_o)، وزن مخصوص خاک مرطوب (wet)، بتن (concrete) و آب (water)، میزان ارتفاع سربار (h_w) با اعمال وزن مخصوص مرطوب (w_w)، بار کامیون (Veh) و مشخصات هیدرولیکی کanal و سازه می‌باشد.

۶-۲- فرضیات طراحی

بار امنیتی مورد نیاز جهت طراحی سازه‌ای زیرگذر کanal از جاده شامل ارتفاع داغلی (HB) و عرض (WB) (ZIRGER KANAL AZ JADEH، عمق آب (d)، وزن فشار محرك (K_o)، سکون (K_o) و فشرت (K_s)، خاک، ارتفاع خاک روی سازه (h_o)، وزن مخصوص خاک مرطوب (wet)، بتن (concrete) و آب (water)، میزان ارتفاع سربار (h_w) با اعمال وزن مخصوص مرطوب (w_w)، بار کامیون (Veh) و مشخصات هیدرولیکی کanal و سازه می‌باشد.

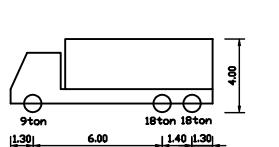
۶-۳- روش گام به گام طراحی سازه‌ای

۶-۳-۱- طراحی سازه‌ای زیرگذر کanal از جاده

گام اول - تهیین منحصات سازه

نمودار سازه با توجه به نیروی فشار خداکتر در گوشواره‌ای زیرگذر کanal از جاده تهیین می‌شود. برای شروع تحلیل سازه می‌توان منحصات را برای سازه فرض کرده و سپس با توجه به نتایج تحلیل سازه نسبت به اصلاح آن اقدام نمود.

توضیح ۱: مشخصات کامیون ۴۵ تن طبق دستور فنی شماره ۱۱ وزارت راه و ترابری (شکل شماره ۳) در نظر گرفته شده است.



شکل شماره ۳: مشخصات کامیون ۴۵ تن

بار کامیون باید به گونه‌ای بر روی دهانه قرار گیرد که بیشترین نیروهای برشی و لنگرهای خشی را بدست دهد.

توضیح ۲: برای محاسبه فرض می‌شود که بارچرخ درینهای مساوی E توزیع می‌گردد:
 $E = 1.22 + 0.06S < 2.1 \text{ m}$

که در رابطه فوق:

S = طول دهانه زیرگذر کanal از جاده

E = بینای مؤثر دال که بار یک ریخت چرخ در آن بهینا توزیع می‌گردد.

برای محاسبه مقطبی به طول واحد از زیرگذر کanal از جاده، بار هر یک از مسحوقها به بینای مؤثر تسمی شده به صورت متغیر بروزی سازه قرار می‌گیرد.

توضیح ۳: برای منظورگردان از ارات ضربه با دینامیکی بار کامیون، پایشی بار هر محور را افزایش داد.
 مقدار افزایش از رابطه زیر محاسبه می‌گردد:

$$I = \frac{6}{S+10}$$

که در آن (S) دهانه زیرگذر کanal از جاده می‌باشد. خداکتر مقدار بدست آمده از رابطه فوق به ۳۰ درصد محدود می‌گردد.

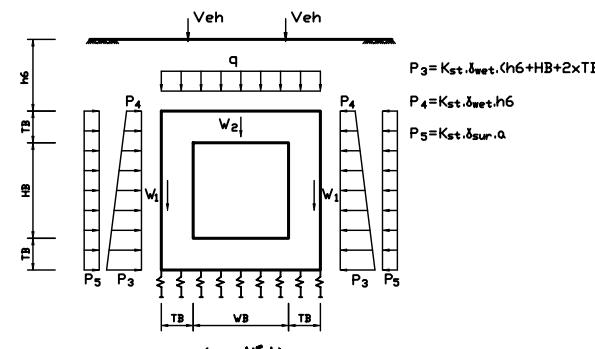
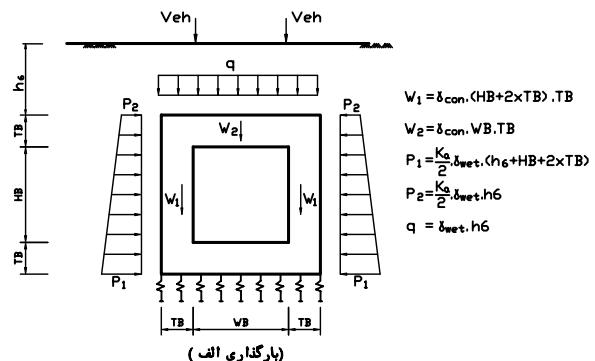
توضیح ۴: وقتی که ارتفاع خاک روی سازه متفاوت در راهک کنتر از ۶۰ سانتیمتر باشد، توزیع بار چرخ در روی سازه همانند حالت خواهد بود که بار چرخ متفاوت را روی دال بینی قرار گیرد. وقتی که ارتفاع خاک را روی دال ۶۰ سانتیمتر باشد، بارچرخ را روی مربی به ضلع ۱/۷۵ برای ارتفاع خاک را توسع می‌شود. هنگامی که این مربیها روی هم قرار گیرند، بارچرخها روی کل سطح توسع می‌گردد. همچنین وقتی که ارتفاع خاک را بزرگتر از ۶۰ سانتیمتر باشد، احتیاج به میانگردی توسع نمی‌باشد.

برای ارتفاع خاک را بین ۰ تا ۳۰ سانتیمتر، اثر ضربه ۳۰ درصد و بین ۳۰ تا ۶۰ سانتیمتر اثر ضربه ۲۰ درصد و بین ۶۰ تا ۹۰ سانتیمتر اثر ضربه ۱۰ درصد می‌باشد. جهت اطمینان می‌توان اثر ضربه را در تمام موارد ۳۰ درصد فرض نمود.

برای تعیین نیروهای برشی و لنگرهای خشی خداکتر در سازه باید حالتهای مختلف بارگذاری کنترل گردد.
 تعداد و ترکیب حالات بارگذاری بستگی به شرایط معمیطی و نظر مهندس محاسب دارد. در این قسمت دو حالت بارگذاری که عمومیت بیشتر دارد ذکر می‌شود (شکل شماره ۴):

الف - برای مطالعه خداکتر لنگر خشی مثبت در وسط دهانه، ترکیب فشار قائم ناشی از وزن سازه، وزن خاک روی آن و بار کامیون با نصف فشار جانبی محرك خاک در نظر گرفته می‌شود که باعث شدن دهنده بارگذاری کوئامدست می‌باشد.

ب - برای مطالعه خداکتر لنگر خشی منفی در ارتفاع دیوار، ترکیب فشار قائم ناشی از وزن خاک روی سازه، بار کامیون و فشار جانبی حالت سکون خاک به صراحت سربار در نظر گرفته می‌شود که شدن دهنده از رازمداد بارگذاری می‌باشد.



شکل شماره ۴: بارگذاری زیرگذر کanal از جاده

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-CU-1	بازنگری شماره :	۰
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذارهای کanal از جاده)	۸	شماره نسبت :	تاریخ :
عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :	تصویب :	

گام سوم - تحلیل سازه و تعیین نیروهای برشی و لکگرهای خشن

ارتفاع	ضخامت	میلگرد طرف خاک	میلگرد طرف آب	میلگرد حرازتی	میلگرد
0.60	0.15	III12e20c/c	-----	III12e20c/c	
0.85	0.15	III12e20c/c	-----	III12e20c/c	
0.95	0.15	III12e20c/c	-----	III12e20c/c	
1.05	0.15	III12e20c/c	-----	III12e20c/c	
1.15	0.15	III12e15c/c	-----	III12e20c/c	
1.20	0.15	III12e15c/c	-----	III12e20c/c	
1.30	0.15	III14e15c/c	-----	III12e20c/c	
1.40	0.15	III14e15c/c	-----	III12e20c/c	
1.50	0.20	III16e15c/c	-----	III14e20c/c	
1.60	0.20	III16e15c/c	-----	III14e20c/c	
1.70	0.25	III14e20c/c	III14e20c/c	III12e20c/c	
1.80	0.25	III14e20c/c	III14e20c/c	III12e20c/c	
1.90	0.25	III14e15c/c	III14e15c/c	III12e20c/c	
2.00	0.25	III14e15c/c	III14e15c/c	III12e20c/c	
2.10	0.25	III14e15c/c	III14e15c/c	III12e20c/c	
2.20	0.25	III16e15c/c	III16e15c/c	III12e20c/c	
2.30	0.25	III16e15c/c	III16e15c/c	III12e20c/c	
2.40	0.25	III16e15c/c	III16e15c/c	III12e20c/c	
2.50	0.30	III16e15c/c	III16e15c/c	III12e20c/c	
2.60	0.30	III16e15c/c	III16e15c/c	III12e20c/c	
2.70	0.30	III18e15c/c	III18e15c/c	III12e20c/c	
2.80	0.30	III18e15c/c	III18e15c/c	III12e20c/c	

جدول شماره ۲

۳-۳-۶- طراحی سازه‌ای پاشتهای (CUTOFF) ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه معادل ضخامت تعیین شده در بند ۳-۳-۶ انتخاب می‌شود .
- عمق پاشنه با توجه به ارتفاع آب از جدول شماره ۳ تعیین می‌گردد :

d(m)	e(m)
d<0.90	0.60
d>0.90	0.75

جدول شماره ۳

- میلگردهای مورد نیاز پاشنه براساس حوابت تعیین میلگردهای حرارتی و با استفاده از جدول شماره ۲ انتخاب خواهد شد .

توضیحات :

در رابطه فوق :

v_c : تنش برش مجاز مقطع بتنی بر حسب کیلوگرم بر سانتی‌متر مریع

f_c : مقاومت ۲۸ روزه نمونه استوانه‌ای بتن بر حسب کیلوگرم بر سانتی‌متر مریع

توضیح ۱ : عمق موثر مقطع بتنی (de) از رابطه زیر تعیین می‌گردد :

$$de = TB-6$$

در این رابطه (TB) منحاص دیواره زیرگذار کانال از جاده می‌باشد .

توضیح ۲ : برای افزایش مقاومت برشی مقطع در گوشها می‌توان از ماهیچه استفاده نمود .

گام پنجم - طراحی میلگرد

در این مرحله میلگردهای مورد نیاز به شرح زیر تعیین می‌گردد :

- الف - میلگردهای خشنی در دو حالت زیر تعیین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرف :
- تعیین میلگرد بر اساس بیشترین لکگر خشنی با استفاده از رابطه زیر :

$$As_{req} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot de}$$

که در آن :

As_{req} : مقطع میلگرد مورد نیاز بر حسب سانتی‌متر مریع

M_{max} : بیشترین لکگر خشنی بر حسب کیلوگرم سانتی‌متر

f_s : تنش مجاز فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی‌متر مریع

۲ - تعیین حداقل میلگرد خشنی با استفاده از رابطه زیر :

$$As_{min} = \frac{14}{f_y} \cdot b_e \cdot de$$

که در آن :

As_{min} : حداقل میلگرد خشنی بر حسب سانتی‌متر مریع

f_y : تنش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی‌متر مریع

۳-۳-۶- طراحی سازه‌ای تبدیل‌های ورودی و خروجی

میلگردهای حرارتی (A_s) برای کنترل عرض ترک مورد استفاده قرار می‌گیرد و مقدار آن در میلگردهای دو لایه برابر ۲، درصد مقطع بتن می‌باشد .

در این مرحله ضخامت سازه با توجه به نیروی برشی حداقل در گوشاهای زیرگذار کانال از جاده تعیین می‌گردد . این ضخامت باید به گونه‌ای تعیین شود که تنش برشی ایجاد شده در مقطع از مجاز برش پتن کوچکتر گردد . تنش برشی حداقل در مقطع از رابطه زیر بدست می‌آید :

$$V_{max} = \frac{V_{max}}{be \cdot de}$$

در رابطه فوق :

V_{max} : تنش برشی ماقریم در مقطع بر حسب کیلوگرم بر سانتی‌متر مریع

V_{max} : نیروی برشی ماقریم در مقطع بر حسب کیلوگرم

be : عرض مقطع (معادل ۱۰۰ سانتی‌متر در نظر گرفته می‌شود)

de : عمق موثر مقطع بتنی بر حسب سانتی‌متر

تش برشی مجاز مقطع بتنی نیز از رابطه زیر قابل محاسبه است :

$$v_c = 0.25\sqrt{f_c}$$

جهانی اسلامی ایران				
تعاونیت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی ریس‌جمهور				
تعاونیت نظارت و راهبردی	دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبخا	وزارت نیرو	
دفتر نظارت و راهبردی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبخا			

با توجه به طرح هیدرولیکی زیرگذر کانال از جاده، پارامترهای مورد نیاز چه طرح سازه‌ای زیرگذر

کانال از جاده به شرح زیر در نظر گرفته می‌شود:

$$d = 1.02 \text{ m}$$

$$HB = 1.50 \text{ m}$$

$$WB = 2.00 \text{ m}$$

$$K_a = 0.33$$

$$K_{st} = 0.50$$

$$K_s = 1000 \text{ Ton/m}^3$$

$$\delta_{wet} = 2.0 \text{ Ton/m}^3$$

$$\delta_{con} = 2.5 \text{ Ton/m}^3$$

$$\delta_w = 1 \text{ Ton/m}^3$$

$$h_6 = 0.9 \text{ m}$$

$$\delta_{sur} = 1.80 \text{ Ton/m}^3$$

$$hs = 0.9 \text{ m}$$

$$f_y = 3000 \text{ kg/cm}^2$$

$$f_s = 1500 \text{ kg/cm}^2$$

$$f_c = 250 \text{ kg/cm}^2$$

۶-۴-۱-۱ حل از طریق فرمولهای اولیه کده

طراحی سازه‌ای زیرگذر کانال از جاده

ضخامت دیوارهای زیرگذر کانال از جاده برابر ($m = 0.30$) انتخاب می‌شود.

برای بدست آوردن حداکثر نیروهای برش و لنجگرهای خشن در زیرگذر کانال از جاده، پارکلاریهای (الف)

و (ب) مندرج در گام دوم بند ۱-۴-۲ اعمال می‌گردد:

با پارکلاری سازه در این حالتها پارامترهای زیر را تعیین می‌کنیم:

$$W_1 = \delta_{con} \cdot (HB + 2 \times TB) \cdot TB \Rightarrow$$

$$W_1 = 2.50 \times (1.50 + 2 \times 0.30) \times 0.30 \Rightarrow$$

$$W_1 = 1.58 \text{ Ton/m}$$

$$W_2 = \delta_{con} \cdot WB \cdot TB \Rightarrow$$

$$W_2 = 2.50 \times 1.50 \times 0.30 \Rightarrow$$

$$W_2 = 1.13 \text{ Ton/m}$$

$$q = \delta_{wet} \cdot h_6 \Rightarrow q = 2.00 \times 0.90 \Rightarrow q_2 = 1.80 \text{ Ton/m}$$

$$P_1 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot (h_6 + HB + 2 \times TB) \Rightarrow$$

$$P_1 = \frac{0.33}{2} \times 2.00 \times (0.90 + 1.50 + 2 \times 0.30) \Rightarrow$$

$$P_1 = 1.00 \text{ Ton/m}$$

$$P_2 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot h_6$$

$$P_2 = \frac{0.33}{2} \times 2.00 \times 0.90$$

$$P_2 = 0.30 \text{ Ton/m}$$

$$P_3 = K_{st} \cdot \delta_{wet} \cdot (h_6 + HB + 2 \times TB)$$

$$P_3 = 0.50 \times 2.00 \times (0.90 + 1.50 + 2 \times 0.30)$$

$$P_3 = 3.00 \text{ Ton/m}$$

$$P_4 = K_{st} \cdot \delta_{wet} \cdot h_6$$

$$P_4 = 0.50 \times 2.00 \times 0.90$$

$$P_4 = 0.90 \text{ Ton/m}$$

$$P_5 = K_{st} \cdot \delta_{sur} \cdot a$$

$$P_5 = 0.50 \times 1.80 \times 0.90 \Rightarrow$$

$$P_5 = 0.81 \text{ Ton/m}$$

محاسبه پهنای موثر:

$$E = 1.22 + 0.06S < 2.1 \text{ m}$$

$$E = 1.22 + 0.06 \times 2.30$$

$$E = 1.36 < 2.1 \text{ m}$$

محاسبه ضرب ضرب:

$$I = \frac{6}{S+10}$$

$$I = \frac{6}{2.30+10}$$

$$I = 0.49 > 0.30$$

$$I = 0.30$$

محاسبه بار محور عقب کامیون در پهنای ۱ متر:

$$Veh = \frac{9.00}{E} \cdot I$$

$$Veh = \frac{9.00}{1.36} \times 1.30$$

$$Veh = 8.60 \text{ Ton}$$

توضیحات:

۰	پازنگری شماره:	III-CU-1	شماره نقشه:	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ:	10	شماره ثبت:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
	تصویب:		مقیاس:	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

(ج)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آبنا

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی

۴-۳-۶- حل از طریق جداول ارائه شده

زیرگذر کانال از زیر جاده (یک لوله ای)

$$A_{\text{req}} = \frac{M_{\text{max}}}{f_s \cdot (7/8) \cdot de} \Rightarrow A_{\text{req}} = \frac{2.80 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 24} \Rightarrow A_{\text{req}} = 8.89 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$\frac{4}{3} A_{\text{req}} = \frac{4}{3} \times 8.89 = 11.85 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$\frac{4}{3} A_{\text{req}} > A_{\text{min}} \Rightarrow A_S = 11.20 \text{ cm}^2/\text{m}$$

۱۶@ 15 c/c

۱۴@ 15 c/c

آرایش پیشنهادی میلگرد در وجود داخلي :

آرایش پیشنهادی میلگرد در وجود خارجي :

- میلگرد حرارتی :

با توجه به ضخامت ، میلگردهای حرارتی به صورت دو لایه طراحی خواهد شد :

$$A_{\text{st}} = 0.002 \cdot b \cdot e \cdot TB \Rightarrow A_{\text{st}} = 0.002 \times 100 \times 30 \Rightarrow A_{\text{st}} = 6 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش میلگردهای حرارتی در دو وجه سازه معادل 20 c/c برآورد شده است.

طراحی سازه ای تبدیلهای ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیلهای ورودی و خروجی برای اختلاف ارتفاع (2.60) متر با استفاده از جدول شماره ۷ برابر با (30) سانتیمتر اختیار می شود .

- آرایش میلگردها برای تبدیلهای ورودی و خروجی با استفاده از جدول به صورت زیر پیشنهاد می شود :

۱۶@ 15 c/c

۱۲@ 20 c/c

طراحی سازه ای پاشنمهای ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنمهای (30) سانتی متر در نظر گرفته خواهد شد .

- عمق پاشنمهای با استفاده از جدول شماره ۳ و برای عمق آب (d=1.02 m) برآور خواهد بود با :
- $e = 0.75 \text{ m}$

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنمهای که همان میلگردهای حرارتی هستند 20 c/c در نظر گرفته شده و در صورت نیاز پک روپیف احتانه می شود .

- متراه و أحجام

زیرگذر کانال از زیر جاده (دو لوله ای)

به منظور همانگونه در متراه و تبیین أحجام این سازه محاسبات مریبوط به عملیات بتن مگر، بتن ریزی، قالب بندی و میلگرد به صورت نمونه در نقشه های شماره III-CU-4(1-4)، III-CU-7(1-4)، III-CU-10(1-4) و III-CU-2(1-6) ارائه شده است .

همانگونه که در بخش مبانی طراحی هیدرولیکی اشاره شد با داشتن مشخصه با تیپ کانال (1-2300) و مراجمه به جداول مندرج در نقشه های (III-CU-2(1-6) زیرگذر کانال از زیر جاده (CU 2P 8) برای مثال فوق توصیه شده است .

- مشخصات سازه ای زیرگذر کانال از زیر جاده تیپ (CU 2P 8) با استفاده از جداول مندرج در نقشه های (III-CU-8) به شرح زیر می باشد :

t1 = 0.25 m

t2 = 0.30 m

t3 = 0.15 m

e = 0.60 m

POS ① ۱۶@20c/c

POS ② ۱۶@20c/c

POS ③ ۱۲@25c/c

با توجه به آرایهای ارائه شده ، نحوه میلگرددگاری بصورت ۲ لایه خواهد بود .

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-CU-1	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	۱۱	شماره نسبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کانال از جاده)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

۱)	جمهوری اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور	معاونت نظارت راهبردی	وزارت نیرو
			دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
1	100-1	CU 1P 1	--	--
2	100-2	CU 1P 1	--	--
3	100-3	CU 1P 1	--	--
4	100-4	CU 1P 1	--	--
5	100-5	CU 1P 1	--	--
6	100-6	CU 1P 1	--	--
7	100-7	CU 1P 1	--	--
8	100-8	CU 1P 1	--	--
9	100-9	--	--	--
10	100-10	--	--	--
11	100-11	--	--	--
12	100-12	--	--	--
13	100-13	--	--	--
14	100-14	--	--	--
15	100-15	--	--	--
16	100-16	--	--	--
17	100-17	--	--	--
18	100-18	CU 1P 1	--	--
19	100-19	CU 1P 1	--	--
20	200-1	CU 1P 2	--	--
21	200-2	CU 1P 2	--	--
22	200-3	CU 1P 3	--	--
23	200-4	CU 1P 3	--	--
24	200-5	CU 1P 3	--	--
25	200-6	CU 1P 3	--	--
26	200-7	CU 1P 4	--	--
27	200-8	CU 1P 4	--	--
28	200-9	CU 1P 4	--	--
29	200-10	CU 1P 4	--	--
30	200-11	CU 1P 4	--	--
31	200-12	CU 1P 4	--	--
32	200-13	CU 1P 4	--	--
33	200-14	CU 1P 2	--	--
34	300-1	CU 1P 5	--	--
35	300-2	CU 1P 5	--	--
36	300-3	CU 1P 5	--	--
37	300-4	CU 1P 5	--	--
38	300-5	CU 1P 5	--	--
39	300-6	CU 1P 5	--	--
40	300-7	CU 1P 5	--	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
41	300-8	CU 1P 5	--	--
42	300-9	CU 1P 5	--	--
43	300-10	CU 1P 5	--	--
44	300-11	CU 1P 5	--	--
45	300-12	CU 1P 5	--	--
46	300-13	CU 1P 5	--	--
47	300-14	CU 1P 5	--	--
48	300-15	CU 1P 6	--	--
49	300-16	CU 1P 6	--	--
50	300-17	CU 1P 6	--	--
51	300-18	CU 1P 6	--	--
52	300-19	CU 1P 5	--	--
53	300-20	CU 1P 5	--	--
54	400-1	CU 1P 7	--	--
55	400-2	CU 1P 7	--	--
56	400-3	CU 1P 7	--	--
57	400-4	CU 1P 7	--	--
58	400-5	CU 1P 7	--	--
59	400-6	CU 1P 7	--	--
60	400-7	CU 1P 7	--	--
61	400-8	CU 1P 8	--	--
62	400-9	CU 1P 8	--	--
63	400-10	CU 1P 8	--	--
64	400-11	CU 1P 7	--	--
65	400-12	CU 1P 7	--	--
66	400-13	CU 1P 7	--	--
67	400-14	CU 1P 7	--	--
68	400-15	CU 1P 7	--	--
69	400-16	CU 1P 7	--	--
70	400-17	CU 1P 7	--	--
71	400-18	CU 1P 7	--	--
72	500-1	CU 1P 9	--	--
73	500-2	CU 1P 9	--	--
74	500-3	CU 1P 10	--	--
75	500-4	CU 1P 10	--	--
76	500-5	CU 1P 10	--	--
77	500-6	CU 1P 10	--	--
78	500-7	CU 1P 10	--	--
79	500-8	CU 1P 10	--	--
80	500-9	CU 1P 10	--	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
81	500-10	CU 1P 10	--	--
82	500-11	--	--	--
83	500-12	--	--	--
84	500-13	--	--	--
85	500-14	--	--	--
86	500-15	--	--	--
87	600-1	CU 1P 9	--	--
88	600-2	CU 1P 9	--	--
89	600-3	CU 1P 10	--	--
90	600-4	CU 1P 10	--	--
91	600-5	CU 1P 10	--	--
92	600-6	CU 1P 10	--	--
93	600-7	CU 1P 10	--	--
94	600-8	CU 1P 10	--	--
95	600-9	CU 1P 10	--	--
96	600-10	CU 1P 10	--	--
97	600-11	CU 1P 10	--	--
98	600-12	CU 1P 10	--	--
99	600-13	CU 1P 10	--	--
100	600-14	CU 1P 11	--	--
101	700-1	CU 1P 12	--	--
102	700-2	CU 1P 12	--	--
103	700-3	CU 1P 12	--	--
104	700-4	CU 1P 12	--	--
105	700-5	CU 1P 12	--	--
106	700-6	CU 1P 12	--	--
107	700-7	CU 1P 12	--	--
108	700-8	CU 1P 12	--	--
109	700-9	CU 1P 12	--	--
110	700-10	CU 1P 12	--	--
111	700-11	CU 1P 12	--	--
112	700-12	CU 1P 13	--	--
113	700-13	CU 1P 13	--	--
114	800-1	CU 1P 14	--	--
115	800-2	CU 1P 14	--	--
116	800-3	CU 1P 14	--	--
117	800-4	CU 1P 15	--	--
118	800-5	CU 1P 15	--	--
119	800-6	CU 1P 15	--	--
120	800-7	CU 1P 15	--	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
121	800-8	CU 1P 16	--	--
122	800-9	CU 1P 17	--	--
123	800-10	CU 1P 17	--	--
124	900-1	CU 1P 15	--	--
125	900-2	CU 1P 15	--	--
126	900-3	CU 1P 15	--	--
127	900-4	CU 1P 15	--	--
128	900-5	CU 1P 16	--	--
129	900-6	CU 1P 16	--	--
130	900-7	CU 1P 17	--	--
131	900-8	CU 1P 17	--	--
132	1000-1	CU 1P 18	--	--
133	1000-2	CU 1P 19	--	--
134	1000-3	CU 1P 20	--	--
135	1000-4	CU 1P 20	--	--
136	1000-5	CU 1P 18	--	--
137	1000-6	CU 1P 18	--	--
138	1100-1	CU 1P 19	--	--
139	1100-2	CU 1P 20	--	--
140	1100-3	CU 1P 20	--	--
141	1100-4	CU 1P 18	--	--
142	1100-5	CU 1P 18	--	--
143	1100-6	CU 1P 18	--	--
144	1100-7	CU 1P 18	--	--
145	1200-1	CU 1P 21	--	--
146	1200-2	CU 1P 21	--	--
147	1200-3	CU 1P 22	--	--
148	1200-4	CU 1P 22	--	--
149	1200-5	CU 1P 22	--	--
150	1200-6	CU 1P 22	--	--
151	1200-7	--	--	--
152	1200-8	--	--	--
153	1200-9	CU 1P 21	--	--
154	1200-10	CU 1P 23	--	--
155	1300-1	CU 1P 21	--	--
156	1300-2	CU 1P 21	--	--
157	1300-3	CU 1P 22	--	--
158	1300-4	CU 1P 22	--	--
159	1300-5	CU 1P 22	--	--
160	1300-6	CU 1P 22	--	--

توضیحات :

- 1- با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول متدرج در نقشه های شماره II-II-2G-12 لابل استخراج است.
- 2- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی و سازه ای کانال متوان زیرگذر کانال از جاده مناسب از ستونهای (TYPE OF CULVERTS) انتخاب کرد.
- 3- با مشخص شدن تپب زیرگذر انتخاب، مشخصات زیرگذرهاي کانال از جاده از جداول III-CU-11G،III-CU-8G،III-CU-5G،III-CU-11G،III-CU-8G،III-CU-5G انتخاب شود.
- 4- مشخصات مربوط به کانال و زیرگذر کانال از جاده در جداول عام نقشه های شماره III-CU-9G،III-CU-6G،III-CU-3G در جواب دارد.

0	بازنگری شماره :	III-CU-2	شماره نقشه :	III-CU-2
	تاریخ :	1	شماره نوبت :	(زیرگذرهاي کانال از جاده)
	تصویب :		مقیاس :	عوان نقشه : جداول انتخاب زیرگذرهاي کانال از جاده

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت و امور بردی ریس جمهور
معاونت نظارت و امور بردی
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی
دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
161	1300-7	--	--	--
162	1300-8	--	--	--
163	1300-9	--	--	--
164	1300-10	CU 1P 23	--	--
165	1300-11	CU 1P 23	--	--
166	1400-1	CU 1P 24	--	--
167	1400-2	CU 1P 24	--	--
168	1400-3	CU 1P 25	--	--
169	1400-4	CU 1P 25	--	--
170	1400-5	CU 1P 25	--	--
171	1400-6	CU 1P 25	--	--
172	1400-7	CU 1P 25	--	--
173	1400-8	--	--	--
174	1400-9	--	--	--
175	1400-10	--	--	--
176	1400-11	--	--	--
177	1400-12	CU 1P 26	--	--
178	1400-13	CU 1P 26	--	--
179	1400-14	CU 1P 26	--	--
180	1500-1	CU 1P 24	--	--
181	1500-2	CU 1P 24	--	--
182	1500-3	CU 1P 24	--	--
183	1500-4	CU 1P 25	--	--
184	1500-5	CU 1P 25	--	--
185	1500-6	CU 1P 25	--	--
186	1500-7	CU 1P 25	--	--
187	1500-8	CU 1P 25	--	--
188	1500-9	CU 1P 25	--	--
189	1500-10	--	--	--
190	1500-11	--	--	--
191	1500-12	--	--	--
192	1500-13	--	--	--
193	1500-14	CU 1P 26	--	--
194	1500-15	CU 1P 26	--	--
195	1500-16	CU 1P 26	--	--
196	1500-17	CU 1P 26	--	--
197	1600-1	CU 1P 24	--	--
198	1600-2	CU 1P 24	--	--
199	1600-3	CU 1P 24	--	--
200	1600-4	CU 1P 25	--	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
201	1600-5	CU 1P 25	--	--
202	1600-6	CU 1P 25	--	--
203	1600-7	CU 1P 25	--	--
204	1600-8	CU 1P 25	--	--
205	1600-9	CU 1P 25	--	--
206	1600-10	--	--	--
207	1600-11	--	--	--
208	1600-12	--	--	--
209	1600-13	CU 1P 26	--	--
210	1600-14	CU 1P 26	--	--
211	1600-15	CU 1P 26	--	--
212	1600-16	CU 1P 26	--	--
213	1600-17	CU 1P 27	--	--
214	1700-1	CU 1P 24	--	--
215	1700-2	CU 1P 24	--	--
216	1700-3	CU 1P 28	--	--
217	1700-4	CU 1P 28	--	--
218	1700-5	CU 1P 28	--	--
219	1700-6	CU 1P 25	--	--
220	1700-7	CU 1P 25	--	--
221	1700-8	CU 1P 25	--	--
222	1700-9	CU 1P 25	--	--
223	1700-10	CU 1P 25	--	--
224	1700-11	CU 1P 25	--	--
225	1700-12	--	--	--
226	1700-13	CU 1P 29	--	--
227	1700-14	CU 1P 29	--	--
228	1700-15	CU 1P 29	--	--
229	1700-16	CU 1P 29	--	--
230	1700-17	CU 1P 29	--	--
231	1700-18	CU 1P 27	--	--
232	1800-1	--	CU 2P 1	--
233	1800-2	--	CU 2P 1	--
234	1800-3	--	CU 2P 1	--
235	1800-4	--	CU 2P 1	--
236	1800-5	--	CU 2P 1	--
237	1800-6	--	CU 2P 1	--
238	1800-7	--	CU 2P 1	--
239	1800-8	--	CU 2P 2	--
240	1800-9	--	CU 2P 2	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
241	1800-10	--	CU 2P 2	--
242	1800-11	--	CU 2P 2	--
243	1800-12	--	CU 2P 3	--
244	1800-13	--	CU 2P 3	--
245	1800-14	--	CU 2P 1	--
246	1800-15	--	CU 2P 4	--
247	1800-16	--	CU 2P 3	--
248	1800-17	--	CU 2P 3	--
249	1800-18	--	CU 2P 1	--
250	1900-1	--	CU 2P 1	--
251	1900-2	--	CU 2P 1	--
252	1900-3	--	CU 2P 1	--
253	1900-4	--	CU 2P 1	--
254	1900-5	--	CU 2P 1	--
255	1900-6	--	CU 2P 1	--
256	1900-7	--	CU 2P 1	--
257	1900-8	--	CU 2P 2	--
258	1900-9	--	CU 2P 2	--
259	1900-10	--	CU 2P 2	--
260	1900-11	--	CU 2P 2	--
261	1900-12	--	CU 2P 3	--
262	1900-13	--	CU 2P 3	--
263	1900-14	--	CU 2P 3	--
264	1900-15	--	CU 2P 1	--
265	1900-16	--	CU 2P 4	--
266	1900-17	--	CU 2P 3	--
267	1900-18	--	CU 2P 3	--
268	1900-19	--	CU 2P 3	--
269	2000-1	--	CU 2P 5	--
270	2000-2	--	CU 2P 5	--
271	2000-3	--	CU 2P 5	--
272	2000-4	--	CU 2P 5	--
273	2000-5	--	CU 2P 5	--
274	2000-6	--	CU 2P 6	--
275	2000-7	--	CU 2P 6	--
276	2000-8	--	CU 2P 6	--
277	2000-9	--	CU 2P 6	--
278	2000-10	--	CU 2P 6	--
279	2000-11	--	CU 2P 6	--
280	2000-12	--	CU 2P 7	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
281	2000-13	--	CU 2P 7	--
282	2000-14	--	CU 2P 5	--
283	2000-15	--	CU 2P 5	--
284	2000-16	--	CU 2P 7	--
285	2000-17	--	CU 2P 5	--
286	2000-18	--	CU 2P 5	--
287	2000-19	--	CU 2P 6	--
288	2100-1	--	CU 2P 5	--
289	2100-2	--	CU 2P 5	--
290	2100-3	--	CU 2P 5	--
291	2100-4	--	CU 2P 5	--
292	2100-5	--	CU 2P 6	--
293	2100-6	--	CU 2P 6	--
294	2100-7	--	CU 2P 6	--
295	2100-8	--	CU 2P 6	--
296	2100-9	--	CU 2P 6	--
297	2100-10	--	CU 2P 6	--
298	2100-11	--	CU 2P 7	--
299	2100-12	--	CU 2P 7	--
300	2100-13	--	CU 2P 8	--
301	2100-14	--	CU 2P 5	--
302	2100-15	--	CU 2P 5	--
303	2100-16	--	CU 2P 7	--
304	2100-17	--	CU 2P 7	--
305	2100-18	--	CU 2P 5	--
306	2100-19	--	CU 2P 6	--
307	2100-20	--	CU 2P 6	--
308	2200-1	--	CU 2P 8	--
309	2200-2	--	CU 2P 8	--
310	2200-3	--	CU 2P 8	--
311	2200-4	--	CU 2P 6	--
312	2200-5	--	CU 2P 6	--
313	2200-6	--	CU 2P 6	--
314	2200-7	--	CU 2P 6	--
315	2200-8	--	CU 2P 6	--
316	2200-9	--	CU 2P 6	--
317	2200-10	--	CU 2P 10	--
318	2200-11	--	CU 2P 10	--
319	2200-12	--	CU 2P 8	--
320	2200-13	--	CU 2P 8	--

0	بازنگری شماره :	III-CU-2	شماره نقشه :	III-CU-2	سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	2	شماره نوبت :	(زیرگرهای کانال از جاده)	پوشیدن شماره :
	تصویب :		مقیاس :	III-CU-9Q	عنوان نقشه : جداول انتساب زیرگرهای کانال از جاده در محدوده شماره III-CU-9Q

وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	معاونت نظارت و اهربردی	معاونت برنامه ریزی و نظارت و اهربردی ریس جمهور	جمهوری اسلامی ایران
------------	----------------------	--------------------------------------	------------------------	--	---------------------

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
321	2200-14	--	CU 2P 8	--
322	2200-15	--	CU 2P 6	--
323	2200-16	--	CU 2P 10	--
324	2200-17	--	CU 2P 10	--
325	2200-18	--	CU 2P 8	--
326	2200-19	--	CU 2P 8	--
327	2200-20	--	CU 2P 6	--
328	2300-1	--	CU 2P 8	--
329	2300-2	--	CU 2P 8	--
330	2300-3	--	CU 2P 8	--
331	2300-4	--	CU 2P 8	--
332	2300-5	--	CU 2P 6	--
333	2300-6	--	CU 2P 6	--
334	2300-7	--	CU 2P 6	--
335	2300-8	--	CU 2P 6	--
336	2300-9	--	CU 2P 6	--
337	2300-10	--	CU 2P 11	--
338	2300-11	--	CU 2P 10	--
339	2300-12	--	CU 2P 10	--
340	2300-13	--	CU 2P 8	--
341	2300-14	--	CU 2P 8	--
342	2300-15	--	CU 2P 8	--
343	2300-16	--	CU 2P 10	--
344	2300-17	--	CU 2P 10	--
345	2300-18	--	CU 2P 8	--
346	2300-19	--	CU 2P 8	--
347	2300-20	--	CU 2P 8	--
348	2300-21	--	CU 2P 6	--
349	2400-1	--	CU 2P 8	--
350	2400-2	--	CU 2P 8	--
351	2400-3	--	CU 2P 6	--
352	2400-4	--	CU 2P 6	--
353	2400-5	--	CU 2P 6	--
354	2400-6	--	CU 2P 6	--
355	2400-7	--	CU 2P 6	--
356	2400-8	--	CU 2P 6	--
357	2400-9	--	CU 2P 11	--
358	2400-10	--	CU 2P 10	--
359	2400-11	--	CU 2P 10	--
360	2400-12	--	CU 2P 8	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
361	2400-13	--	CU 2P 8	--
362	2400-14	--	CU 2P 8	--
363	2400-15	--	CU 2P 12	--
364	2400-16	--	CU 2P 10	--
365	2400-17	--	CU 2P 10	--
366	2400-18	--	CU 2P 10	--
367	2400-19	--	CU 2P 8	--
368	2400-20	--	CU 2P 12	--
369	2400-21	--	CU 2P 12	--
370	2400-22	--	CU 2P 12	--
371	2500-1	--	CU 2P 13	--
372	2500-2	--	CU 2P 13	--
373	2500-3	--	CU 2P 13	--
374	2500-4	--	CU 2P 14	--
375	2500-5	--	CU 2P 14	--
376	2500-6	--	CU 2P 14	--
377	2500-7	--	CU 2P 14	--
378	2500-8	--	CU 2P 15	--
379	2500-9	--	CU 2P 15	--
380	2500-10	--	CU 2P 16	--
381	2500-11	--	CU 2P 16	--
382	2500-12	--	CU 2P 13	--
383	2500-13	--	CU 2P 13	--
384	2500-14	--	CU 2P 14	--
385	2500-15	--	CU 2P 14	--
386	2500-16	--	CU 2P 16	--
387	2500-17	--	CU 2P 13	--
388	2500-18	--	CU 2P 13	--
389	2500-19	--	CU 2P 14	--
390	2500-20	--	CU 2P 14	--
391	2500-21	--	CU 2P 14	--
392	2500-22	--	CU 2P 17	--
393	2600-1	--	CU 2P 13	--
394	2600-2	--	CU 2P 13	--
395	2600-3	--	CU 2P 14	--
396	2600-4	--	CU 2P 14	--
397	2600-5	--	CU 2P 14	--
398	2600-6	--	CU 2P 14	--
399	2600-7	--	CU 2P 15	--
400	2600-8	--	CU 2P 15	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
401	2600-9	--	CU 2P 16	--
402	2600-10	--	CU 2P 16	--
403	2600-11	--	CU 2P 16	--
404	2600-12	--	CU 2P 14	--
405	2600-13	--	CU 2P 14	--
406	2600-14	--	CU 2P 14	--
407	2600-15	--	CU 2P 16	--
408	2600-16	--	CU 2P 16	--
409	2600-17	--	CU 2P 16	--
410	2600-18	--	CU 2P 14	--
411	2600-19	--	CU 2P 14	--
412	2600-20	--	CU 2P 14	--
413	2600-21	--	CU 2P 14	--
414	2600-22	--	CU 2P 17	--
415	2700-1	--	CU 2P 13	--
416	2700-2	--	CU 2P 14	--
417	2700-3	--	CU 2P 14	--
418	2700-4	--	CU 2P 14	--
419	2700-5	--	CU 2P 14	--
420	2700-6	--	CU 2P 15	--
421	2700-7	--	CU 2P 15	--
422	2700-8	--	CU 2P 16	--
423	2700-9	--	CU 2P 16	--
424	2700-10	--	CU 2P 16	--
425	2700-11	--	CU 2P 14	--
426	2700-12	--	CU 2P 14	--
427	2700-13	--	CU 2P 14	--
428	2700-14	--	CU 2P 14	--
429	2700-15	--	CU 2P 16	--
430	2700-16	--	CU 2P 16	--
431	2700-17	--	CU 2P 14	--
432	2700-18	--	CU 2P 14	--
433	2700-19	--	CU 2P 14	--
434	2700-20	--	CU 2P 14	--
435	2700-21	--	CU 2P 14	--
436	2700-22	--	CU 2P 14	--
437	2700-23	--	CU 2P 17	--
438	2800-1	--	CU 2P 13	--
439	2800-2	--	CU 2P 14	--
440	2800-3	--	CU 2P 14	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
441	2800-4	--	CU 2P 14	--
442	2800-5	--	CU 2P 14	--
443	2800-6	--	CU 2P 15	--
444	2800-7	--	CU 2P 16	--
445	2800-8	--	CU 2P 16	--
446	2800-9	--	CU 2P 16	--
447	2800-10	--	CU 2P 16	--
448	2800-11	--	CU 2P 14	--
449	2800-12	--	CU 2P 14	--
450	2800-13	--	CU 2P 14	--
451	2800-14	--	CU 2P 14	--
452	2800-15	--	CU 2P 16	--
453	2800-16	--	CU 2P 16	--
454	2800-17	--	CU 2P 16	--
455	2800-18	--	CU 2P 14	--
456	2800-19	--	CU 2P 14	--
457	2800-20	--	CU 2P 14	--
458	2800-21	--	CU 2P 14	--
459	2800-22	--	CU 2P 14	--
460	2800-23	--	CU 2P 14	--
461	2800-24	--	CU 2P 17	--
462	2900-1	--	CU 2P 14	--
463	2900-2	--	CU 2P 14	--
464	2900-3	--	CU 2P 14	--
465	2900-4	--	CU 2P 14	--
466	2900-5	--	CU 2P 15	--
467	2900-6	--	CU 2P 16	--
468	2900-7	--	CU 2P 16	--
469	2900-8	--	CU 2P 16	--
470	2900-9	--	CU 2P 16	--
471	2900-10	--	CU 2P 14	--
472	2900-11	--	CU 2P 14	--
473	2900-12	--	CU 2P 14	--
474	2900-13	--	CU 2P 14	--
475	2900-14	--	CU 2P 14	--
476	2900-15	--	CU 2P 16	--
477	2900-16	--	CU 2P 16	--
478	2900-17	--	CU 2P 14	--
479	2900-18	--	CU 2P 14	--
480	2900-19	--	CU 2P 14	--

0	بازنگری شماره :	III-CU-2	شماره نقشه :	III-CU-2
	تاریخ :	3	شماره نوبت :	(زیرگرهای کانال از جاده)
	تصویب :		مقیاس :	III-CU-9(1) III-CU-8(1) III-CU-5(1) III-CU-3(1) III-CU-6(1) III-CU-4(1) III-CU-1(1)
				عنوان نقشه : جداول انتساب زیرگرهای کانال از جاده در جداول عام نقشه های شماره ۱۲-III-CU-۹(1) III-CU-۸(1) III-CU-۶(1) در جداول خواهد شد.

وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	معاونت نژاره و امنی	جهودی اسلامی ایران
وزارت نیرو	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	معاونت نژاره و امنی	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریسوس جمهور	جمهوری اسلامی ایران

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
481	2900-20	--	CU 2P 14	--
482	2900-21	--	CU 2P 14	--
483	2900-22	--	CU 2P 14	--
484	2900-23	--	CU 2P 14	--
485	2900-24	--	CU 2P 17	--
486	3000-1	--	CU 2P 18	--
487	3000-2	--	CU 2P 18	--
488	3000-3	--	CU 2P 18	--
489	3000-4	--	CU 2P 19	--
490	3000-5	--	CU 2P 20	--
491	3000-6	--	CU 2P 20	--
492	3000-7	--	CU 2P 20	--
493	3000-8	--	CU 2P 20	--
494	3000-9	--	CU 2P 20	--
495	3000-10	--	CU 2P 18	--
496	3000-11	--	CU 2P 18	--
497	3000-12	--	CU 2P 18	--
498	3000-13	--	CU 2P 18	--
499	3000-14	--	CU 2P 18	--
500	3000-15	--	CU 2P 20	--
501	3000-16	--	CU 2P 20	--
502	3000-17	--	CU 2P 20	--
503	3000-18	--	CU 2P 18	--
504	3000-19	--	CU 2P 18	--
505	3000-20	--	CU 2P 18	--
506	3000-21	--	CU 2P 18	--
507	3000-22	--	CU 2P 18	--
508	3000-23	--	CU 2P 21	--
509	3000-24	--	CU 2P 21	--
510	3000-25	--	CU 2P 22	--
511	3000-26	--	CU 2P 22	--
512	3100-1	--	CU 2P 20	--
513	3100-2	--	CU 2P 18	--
514	3100-3	--	CU 2P 18	--
515	3100-4	--	CU 2P 19	--
516	3100-5	--	CU 2P 20	--
517	3100-6	--	CU 2P 20	--
518	3100-7	--	CU 2P 20	--
519	3100-8	--	CU 2P 20	--
520	3100-9	--	CU 2P 20	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
521	3100-10	--	CU 2P 18	--
522	3100-11	--	CU 2P 18	--
523	3100-12	--	CU 2P 18	--
524	3100-13	--	CU 2P 18	--
525	3100-14	--	CU 2P 18	--
526	3100-15	--	CU 2P 20	--
527	3100-16	--	CU 2P 20	--
528	3100-17	--	CU 2P 20	--
529	3100-18	--	CU 2P 18	--
530	3100-19	--	CU 2P 18	--
531	3100-20	--	CU 2P 18	--
532	3100-21	--	CU 2P 18	--
533	3100-22	--	CU 2P 18	--
534	3100-23	--	CU 2P 21	--
535	3100-24	--	CU 2P 21	--
536	3100-25	--	CU 2P 21	--
537	3100-26	--	CU 2P 22	--
538	3100-27	--	CU 2P 22	--
539	3200-1	--	CU 2P 20	--
540	3200-2	--	CU 2P 18	--
541	3200-3	--	CU 2P 19	--
542	3200-4	--	CU 2P 20	--
543	3200-5	--	CU 2P 20	--
544	3200-6	--	CU 2P 20	--
545	3200-7	--	CU 2P 20	--
546	3200-8	--	CU 2P 20	--
547	3200-9	--	CU 2P 20	--
548	3200-10	--	CU 2P 18	--
549	3200-11	--	CU 2P 18	--
550	3200-12	--	CU 2P 18	--
551	3200-13	--	CU 2P 18	--
552	3200-14	--	CU 2P 18	--
553	3200-15	--	CU 2P 20	--
554	3200-16	--	CU 2P 20	--
555	3200-17	--	CU 2P 20	--
556	3200-18	--	CU 2P 18	--
557	3200-19	--	CU 2P 18	--
558	3200-20	--	CU 2P 18	--
559	3200-21	--	CU 2P 18	--
560	3200-22	--	CU 2P 21	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
561	3200-23	--	CU 2P 21	--
562	3200-24	--	CU 2P 21	--
563	3200-25	--	CU 2P 21	--
564	3200-26	--	CU 2P 22	--
565	3200-27	--	CU 2P 22	--
566	3300-1	--	CU 2P 18	--
567	3300-2	--	CU 2P 19	--
568	3300-3	--	CU 2P 20	--
569	3300-4	--	CU 2P 20	--
570	3300-5	--	CU 2P 20	--
571	3300-6	--	CU 2P 20	--
572	3300-7	--	CU 2P 20	--
573	3300-8	--	CU 2P 20	--
574	3300-9	--	CU 2P 20	--
575	3300-10	--	CU 2P 18	--
576	3300-11	--	CU 2P 18	--
577	3300-12	--	CU 2P 18	--
578	3300-13	--	CU 2P 18	--
579	3300-14	--	CU 2P 20	--
580	3300-15	--	CU 2P 20	--
581	3300-16	--	CU 2P 20	--
582	3300-17	--	CU 2P 18	--
583	3300-18	--	CU 2P 18	--
584	3300-19	--	CU 2P 18	--
585	3300-20	--	CU 2P 18	--
586	3300-21	--	CU 2P 21	--
587	3300-22	--	CU 2P 21	--
588	3300-23	--	CU 2P 21	--
589	3300-24	--	CU 2P 21	--
590	3300-25	--	CU 2P 22	--
591	3300-26	--	CU 2P 22	--
592	3400-1	--	CU 2P 19	--
593	3400-2	--	CU 2P 20	--
594	3400-3	--	CU 2P 20	--
595	3400-4	--	CU 2P 20	--
596	3400-5	--	CU 2P 20	--
597	3400-6	--	CU 2P 20	--
598	3400-7	--	CU 2P 18	--
599	3400-8	--	CU 2P 18	--
600	3400-9	--	CU 2P 18	--

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
601	3400-10	--	CU 2P 18	--
602	3400-11	--	CU 2P 18	--
603	3400-12	--	CU 2P 20	--
604	3400-13	--	CU 2P 20	--
605	3400-14	--	CU 2P 20	--
606	3400-15	--	CU 2P 18	--
607	3400-16	--	CU 2P 18	--
608	3400-17	--	CU 2P 18	--
609	3400-18	--	CU 2P 18	--
610	3400-19	--	CU 2P 21	--
611	3400-20	--	CU 2P 21	--
612	3400-21	--	CU 2P 21	--
613	3400-22	--	CU 2P 21	--
614	3400-23	--	CU 2P 22	--
615	3400-24	--	CU 2P 22	--
616	3500-1	--	--	CU B 1
617	3500-2	--	--	CU B 2
618	3500-3	--	--	CU B 2
619	3500-4	--	--	CU B 3
620	3500-5	--	--	CU B 3
621	3500-6	--	--	CU B 3
622	3500-7	--	--	CU B 4
623	3500-8	--	--	CU B 4
624	3500-9	--	--	CU B 5
625	3500-10	--	--	CU B 5
626	3500-11	--	--	CU B 5
627	3500-12	--	--	CU B 3
628	3500-13	--	--	CU B 3
629	3500-14	--	--	CU B 3
630	3500-15	--	--	CU B 6
631	3500-16	--	--	CU B 6
632	3500-17	--	--	CU B 6
633	3500-18	--	--	CU B 5
634	3500-19	--	--	CU B 5
635	3500-20	--	--	CU B 7
636	3500-21	--	--	CU B 7
637	3500-22	--	--	CU B 8
638	3500-23	--	--	CU B 8
639	3500-24	--	--	CU B 8
640	3600-1	--	--	CU B 1

شماره نشیف: جداول انتساب زیرگرهای کanal از جاده	مقیاس:	توضیب:	تاریخ:	شماره ثبت:	III-CU-2	بازنگری شماره:	III-CU-2
عنوان نشیف:	دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	وزارت نیرو	وزارت راهبردی	معاهدت نثارت و راهبردی	معاهدت پرداز و نثارت و راهبردی ریوی جمهوری	جمهوری اسلامی ایران

III-CU-2	بازنگری شماره:	III-CU-2	شماره ثبت:	تاریخ:	توضیب:	عنوان نشیف:	دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	وزارت نیرو	وزارت راهبردی	معاهدت نثارت و راهبردی	معاهدت پرداز و نثارت و راهبردی ریوی جمهوری	جمهوری اسلامی ایران
----------	----------------	----------	------------	--------	--------	-------------	----------------------	--------------------------------------	------------	---------------	------------------------	--	---------------------

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
641	3600-2	--	--	CU B 1
642	3600-3	--	--	CU B 2
643	3600-4	--	--	CU B 3
644	3600-5	--	--	CU B 3
645	3600-6	--	--	CU B 3
646	3600-7	--	--	CU B 4
647	3600-8	--	--	CU B 4
648	3600-9	--	--	CU B 5
649	3600-10	--	--	CU B 5
650	3600-11	--	--	CU B 5
651	3600-12	--	--	CU B 3
652	3600-13	--	--	CU B 3
653	3600-14	--	--	CU B 3
654	3600-15	--	--	CU B 3
655	3600-16	--	--	CU B 6
656	3600-17	--	--	CU B 6
657	3600-18	--	--	CU B 6
658	3600-19	--	--	CU B 5
659	3600-20	--	--	CU B 7
660	3600-21	--	--	CU B 7
661	3600-22	--	--	CU B 8
662	3600-23	--	--	CU B 8
663	3600-24	--	--	CU B 8
664	3700-1	--	--	CU B 9
665	3700-2	--	--	CU B 9
666	3700-3	--	--	CU B 10
667	3700-4	--	--	CU B 10
668	3700-5	--	--	CU B 10
669	3700-6	--	--	CU B 11
670	3700-7	--	--	CU B 11
671	3700-8	--	--	CU B 12
672	3700-9	--	--	CU B 12
673	3700-10	--	--	CU B 13
674	3700-11	--	--	CU B 13
675	3700-12	--	--	CU B 11
676	3700-13	--	--	CU B 11
677	3700-14	--	--	CU B 11
678	3700-15	--	--	CU B 11
679	3700-16	--	--	CU B 13
680	3700-17	--	--	CU B 13

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
681	3700-18	--	--	CU B 13
682	3700-19	--	--	CU B 13
683	3700-20	--	--	CU B 13
684	3700-21	--	--	CU B 13
685	3700-22	--	--	CU B 14
686	3700-23	--	--	CU B 15
687	3700-24	--	--	CU B 16
688	3800-1	--	--	CU B 9
689	3800-2	--	--	CU B 9
690	3800-3	--	--	CU B 10
691	3800-4	--	--	CU B 10
692	3800-5	--	--	CU B 11
693	3800-6	--	--	CU B 11
694	3800-7	--	--	CU B 11
695	3800-8	--	--	CU B 11
696	3800-9	--	--	CU B 12
697	3800-10	--	--	CU B 12
698	3800-11	--	--	CU B 13
699	3800-12	--	--	CU B 11
700	3800-13	--	--	CU B 11
701	3800-14	--	--	CU B 11
702	3800-15	--	--	CU B 11
703	3800-16	--	--	CU B 13
704	3800-17	--	--	CU B 13
705	3800-18	--	--	CU B 13
706	3800-19	--	--	CU B 13
707	3800-20	--	--	CU B 13
708	3800-21	--	--	CU B 14
709	3800-22	--	--	CU B 14
710	3800-23	--	--	CU B 15
711	3900-1	--	--	CU B 9
712	3900-2	--	--	CU B 10
713	3900-3	--	--	CU B 10
714	3900-4	--	--	CU B 10
715	3900-5	--	--	CU B 11
716	3900-6	--	--	CU B 11
717	3900-7	--	--	CU B 11
718	3900-8	--	--	CU B 12
719	3900-9	--	--	CU B 12
720	3900-10	--	--	CU B 13

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
721	3900-11	--	--	CU B 11
722	3900-12	--	--	CU B 11
723	3900-13	--	--	CU B 11
724	3900-14	--	--	CU B 11
725	3900-15	--	--	CU B 11
726	3900-16	--	--	CU B 13
727	3900-17	--	--	CU B 13
728	3900-18	--	--	CU B 13
729	3900-19	--	--	CU B 13
730	3900-20	--	--	CU B 14
731	3900-21	--	--	CU B 14
732	3900-22	--	--	CU B 15
733	3900-23	--	--	CU B 16
734	4000-1	--	--	CU B 17
735	4000-2	--	--	CU B 18
736	4000-3	--	--	CU B 19
737	4000-4	--	--	CU B 19
738	4000-5	--	--	CU B 19
739	4000-6	--	--	CU B 20
740	4000-7	--	--	CU B 20
741	4000-8	--	--	CU B 20
742	4000-9	--	--	CU B 20
743	4000-10	--	--	CU B 20
744	4000-11	--	--	CU B 20
745	4000-12	--	--	CU B 20
746	4000-13	--	--	CU B 20
747	4000-14	--	--	CU B 20
748	4000-15	--	--	CU B 21
749	4000-16	--	--	CU B 21
750	4000-17	--	--	CU B 21
751	4000-18	--	--	CU B 21
752	4000-19	--	--	CU B 22
753	4000-20	--	--	CU B 22
754	4000-21	--	--	CU B 23
755	4000-22	--	--	CU B 23
756	4100-1	--	--	CU B 17
757	4100-2	--	--	CU B 18
758	4100-3	--	--	CU B 19
759	4100-4	--	--	CU B 19
760	4100-5	--	--	CU B 19

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
761	4100-6	--	--	CU B 20
762	4100-7	--	--	CU B 20
763	4100-8	--	--	CU B 20
764	4100-9	--	--	CU B 20
765	4100-10	--	--	CU B 20
766	4100-11	--	--	CU B 20
767	4100-12	--	--	CU B 20
768	4100-13	--	--	CU B 20
769	4100-14	--	--	CU B 20
770	4100-15	--	--	CU B 21
771	4100-16	--	--	CU B 21
772	4100-17	--	--	CU B 21
773	4100-18	--	--	CU B 22
774	4100-19	--	--	CU B 22
775	4100-20	--	--	CU B 17
776	4100-21	--	--	CU B 23
777	4200-1	--	--	CU B 17
778	4200-2	--	--	CU B 18
779	4200-3	--	--	CU B 19
780	4200-4	--	--	CU B 19
781	4200-5	--	--	CU B 19
782	4200-6	--	--	CU B 20
783	4200-7	--	--	CU B 20
784	4200-8	--	--	CU B 20
785	4200-9	--	--	CU B 20
786	4200-10	--	--	CU B 20
787	4200-11	--	--	CU B 20
788	4200-12	--	--	CU B 20
789	4200-13	--	--	CU B 20
790	4200-14	--	--	CU B 20
791	4200-15	--	--	CU B 20
792	4200-16	--	--	CU B 21
793	4200-17	--	--	CU B 21
794	4200-18	--	--	CU B 22
795	4200-19	--	--	CU B 22
796	4200-20	--	--	CU B 22
797	4200-21	--	--	CU B 23
798	4200-22	--	--	CU B 20
799	4300-1	--	--	CU B 24
800	4300-2	--	--	CU B 25

توضیحات :

- 1- با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول متدرج در نقشه های شماره II-2G-12 قابل استخراج است.
- 2- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی و سازه ای کانال متوان زیرگذر کانال از جاده مناسب از ستونهای (TYPE OF CULVERTS) انتخاب کرد.
- 3- با مشخص شدن تپی زیرگذر انتخاب، مشخصات زیرگذر کانال از جاده از جداول متدرج خواهد شد.
- 4- مشخصات مربوط به کانال و زیرگذر کانال از جاده در جداول عام نقشه های شماره III-CU-3G-1, III-CU-6G-1, III-CU-9G-1 در جواب خواهد شد.

0	بازنگری شماره :	III-CU-2	شماره نقشه :	III-CU-2
5	تاریخ :	5	شماره نسبت :	(زیرگذرها کانال از جاده)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : جداول انتخاب زیرگذرها کانال از جاده

جهودی اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع
وزارت نیرو	وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
801	4300-3	--	--	CU B 25
802	4300-4	--	--	CU B 26
803	4300-5	--	--	CU B 26
804	4300-6	--	--	CU B 26
805	4300-7	--	--	CU B 27
806	4300-8	--	--	CU B 27
807	4300-9	--	--	CU B 27
808	4300-10	--	--	CU B 27
809	4300-11	--	--	CU B 27
810	4300-12	--	--	CU B 27
811	4300-13	--	--	CU B 27
812	4300-14	--	--	CU B 27
813	4300-15	--	--	CU B 27
814	4300-16	--	--	CU B 27
815	4300-17	--	--	CU B 28
816	4300-18	--	--	CU B 29
817	4300-19	--	--	CU B 29
818	4300-20	--	--	CU B 29
819	4400-1	--	--	CU B 24
820	4400-2	--	--	CU B 25
821	4400-3	--	--	CU B 26
822	4400-4	--	--	CU B 26
823	4400-5	--	--	CU B 26
824	4400-6	--	--	CU B 27
825	4400-7	--	--	CU B 27
826	4400-8	--	--	CU B 27
827	4400-9	--	--	CU B 27
828	4400-10	--	--	CU B 27
829	4400-11	--	--	CU B 27
830	4400-12	--	--	CU B 27
831	4400-13	--	--	CU B 27
832	4400-14	--	--	CU B 27
833	4400-15	--	--	CU B 27
834	4400-16	--	--	CU B 28
835	4400-17	--	--	CU B 28
836	4400-18	--	--	CU B 29
837	4400-19	--	--	CU B 29
838	4400-20	--	--	CU B 28
839	4500-1	--	--	CU B 24
840	4500-2	--	--	CU B 25

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
841	4500-3	--	--	CU B 25
842	4500-4	--	--	CU B 26
843	4500-5	--	--	CU B 26
844	4500-6	--	--	CU B 27
845	4500-7	--	--	CU B 27
846	4500-8	--	--	CU B 27
847	4500-9	--	--	CU B 27
848	4500-10	--	--	CU B 27
849	4500-11	--	--	CU B 27
850	4500-12	--	--	CU B 27
851	4500-13	--	--	CU B 27
852	4500-14	--	--	CU B 27
853	4500-15	--	--	CU B 28
854	4500-16	--	--	CU B 28
855	4500-17	--	--	CU B 29
856	4500-18	--	--	CU B 29
857	4500-19	--	--	CU B 28
858	4600-1	--	--	CU B 30
859	4600-2	--	--	CU B 30
860	4600-3	--	--	CU B 30
861	4600-4	--	--	CU B 31
862	4600-5	--	--	CU B 31
863	4600-6	--	--	CU B 31
864	4600-7	--	--	CU B 32
865	4600-8	--	--	CU B 32
866	4600-9	--	--	CU B 32
867	4600-10	--	--	CU B 32
868	4600-11	--	--	CU B 32
869	4600-12	--	--	CU B 32
870	4600-13	--	--	CU B 32
871	4600-14	--	--	CU B 32
872	4600-15	--	--	CU B 33
873	4600-16	--	--	CU B 34
874	4600-17	--	--	CU B 35
875	4600-18	--	--	CU B 35
876	4600-19	--	--	CU B 32
877	4600-20	--	--	CU B 33
878	4700-1	--	--	CU B 30
879	4700-2	--	--	CU B 30
880	4700-3	--	--	CU B 30

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
881	4700-4	--	--	CU B 31
882	4700-5	--	--	CU B 31
883	4700-6	--	--	CU B 31
884	4700-7	--	--	CU B 31
885	4700-8	--	--	CU B 32
886	4700-9	--	--	CU B 32
887	4700-10	--	--	CU B 32
888	4700-11	--	--	CU B 32
889	4700-12	--	--	CU B 32
890	4700-13	--	--	CU B 32
891	4700-14	--	--	CU B 33
892	4700-15	--	--	CU B 34
893	4700-16	--	--	CU B 35
894	4700-17	--	--	CU B 35
895	4700-18	--	--	CU B 35
896	4700-19	--	--	CU B 33
897	4800-1	--	--	CU B 30
898	4800-2	--	--	CU B 30
899	4800-3	--	--	CU B 31
900	4800-4	--	--	CU B 31
901	4800-5	--	--	CU B 31
902	4800-6	--	--	CU B 31
903	4800-7	--	--	CU B 32
904	4800-8	--	--	CU B 32
905	4800-9	--	--	CU B 32
906	4800-10	--	--	CU B 32
907	4800-11	--	--	CU B 32
908	4800-12	--	--	CU B 32
909	4800-13	--	--	CU B 33
910	4800-14	--	--	CU B 34
911	4800-15	--	--	CU B 35
912	4800-16	--	--	CU B 35
913	4800-17	--	--	CU B 35
914	4800-18	--	--	CU B 33
915	4900-1	--	--	CU B 36
916	4900-2	--	--	CU B 36
917	4900-3	--	--	CU B 37
918	4900-4	--	--	CU B 37
919	4900-5	--	--	CU B 37
920	4900-6	--	--	CU B 37

No	TYPE OF CANAL	TYPE OF CULVERTS		
		ONE PIPE	TWO PIPE	BOX
921	4900-7	--	--	CU B 37
922	4900-8	--	--	CU B 37
923	4900-9	--	--	CU B 37
924	4900-10	--	--	CU B 37
925	4900-11	--	--	CU B 38
926	4900-12	--	--	CU B 39
927	4900-13	--	--	CU B 40
928	4900-14	--	--	CU B 40
929	4900-15	--	--	CU B 37
930	4900-16	--	--	CU B 37
931	4900-17	--	--	CU B 37
932	4900-18	--	--	CU B 41
933	5000-1	--	--	CU B 36
934	5000-2	--	--	CU B 36
935	5000-3	--	--	CU B 37
936	5000-4	--	--	CU B 37
937	5000-5	--	--	CU B 37
938	5000-6	--	--	CU B 37
939	5000-7	--	--	CU B 37
940	5000-8	--	--	CU B 37
941	5000-9	--	--	CU B 37
942	5000-10	--	--	CU B 37
943	5000-11	--	--	CU B 38
944	5000-12	--	--	CU B 39
945	5000-13	--	--	CU B 40
946	5000-14	--	--	CU B 40
947	5000-15	--	--	CU B 37
948	5000-16	--	--	CU B 37
949	5000-17	--	--	CU B 37
950	5000-18	--	--	CU B 41

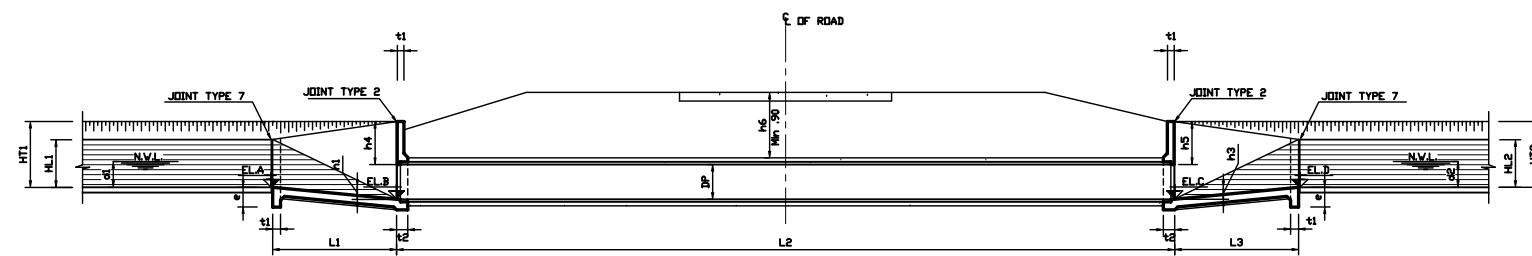
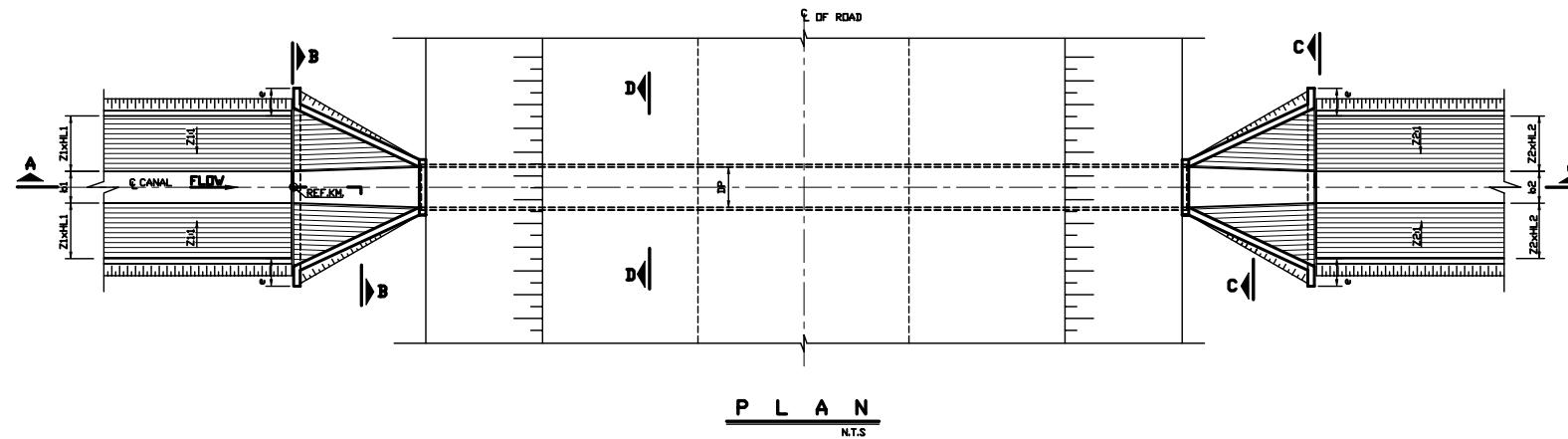
توضیحات :

- 1- با توجه به مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال از جداول مندرج در نقشه های شاره «II-2G-1» قبل استخراج است.
- 2- با استفاده از مشخصه هیدرولیکی و سازه ای کانال متوان زیرگذر کانال از جاده مناسب از ستونهای (TYPE OF CULVERTS) انتخاب کرد.
- 3- با مشخص شدن تپب زیرگذر انتخاب، مشخصات زیرگذر کانال از جاده از جداول مندرج خواهد شد.
- 4- مشخصات مربوط به کانال و زیرگذر کانال از جاده در جداول عام نقشه های شاره «III-CU-9G»، «III-CU-6G»، «III-CU-3G» در جواب خواهد شد.

III-CU-2	شماره نقشه :	بازنگری شماره :
6	شماره نمای:	تاریخ :
	مقیاس :	تصویب :

عنوان نقشه : جداول انتخاب زیرگذرها کانال از جاده

(۱) جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع
معاونت نظارت راهبردی دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا
وزارت نیرو



DATA TABLE

No	NAME OF CANAL	REF.KM.	DIMENSIONS												ELEVATIONS				REINFORCEMENTS				LEAN CONCRETE (m^3)	CONCRETE (m^3)	WEIGHT OF REINF. (Kg)	FORM WORKS (m^2)											
			b1	b2	d1	d2	HL1	HL2	HT1	HT2	Z1	Z2	DP	t1	t2	t3	e	h1	h2	h3	h4	h5	h6	L1	L2	L3	EL.A	EL.B	EL.C	EL.D	POS.①	POS.②	POS.③	LAYER			

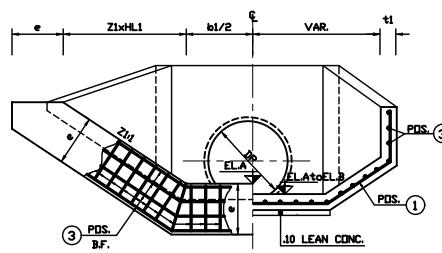
توضیحات :

- کلیه ابعاد و اندازه هایی این نقشه بحسب مترمی باشد و غیر اینصورت واحد آن ذکر نگردیده است.
- بنابراین سازه از نوع C25 مقاومت ۲۸ روزه ۲۵۰ کیلوگرم بسته متوجه بررسی نوونه^۱ استوانه ای پطره ۱۵ و ارتفاع ۳۰ سانتی متر می باشد.
- بنابراین سازه از نوع C25 مقاومت ۲۸ روزه ۲۵۰ کیلوگرم بسته متوجه بررسی نوونه^۱ استوانه ای پطره ۱۵ و ارتفاع ۳۰ سانتی متر می باشد.
- بنابراین سازه از نوع C25 مقاومت ۲۸ روزه ۲۵۰ کیلوگرم بسته متوجه بررسی نوونه^۱ استوانه ای پطره ۱۵ و ارتفاع ۳۰ سانتی متر می باشد.
- بنابراین سازه از نوع C25 مقاومت ۲۸ روزه ۲۵۰ کیلوگرم بسته متوجه بررسی نوونه^۱ استوانه ای پطره ۱۵ و ارتفاع ۳۰ سانتی متر می باشد.
- بنابراین سازه از نوع C25 مقاومت ۲۸ روزه ۲۵۰ کیلوگرم بسته متوجه بررسی نوونه^۱ استوانه ای پطره ۱۵ و ارتفاع ۳۰ سانتی متر می باشد.
- بنابراین سازه از نوع C25 مقاومت ۲۸ روزه ۲۵۰ کیلوگرم بسته متوجه بررسی نوونه^۱ استوانه ای پطره ۱۵ و ارتفاع ۳۰ سانتی متر می باشد.

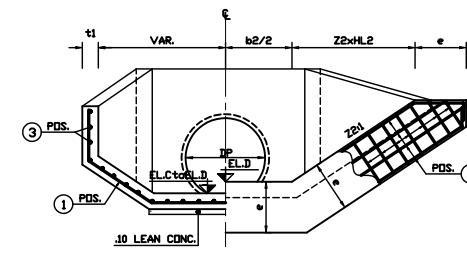
0	بازنگری شماره :	III-CU-3	شماره نقشه :	III-CU-3	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	1	شماره نسبت :	1	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کلال از جاده)
	تصویب :		مقیاس :		نوعان نقشه: نزدیک کلال از جاده با مطلع لوله ای (یک لوله ای)

۱) جمهوری اسلامی ایران	معاودت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع
۲) دفتر نظام فنی اجراءی دکتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	معاودت نظارت راهبردی وزارت نیرو

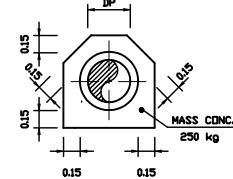
SINGLE LAYER REINFORCEMENT



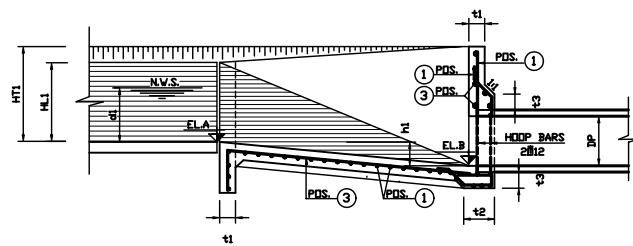
SECTION B - B



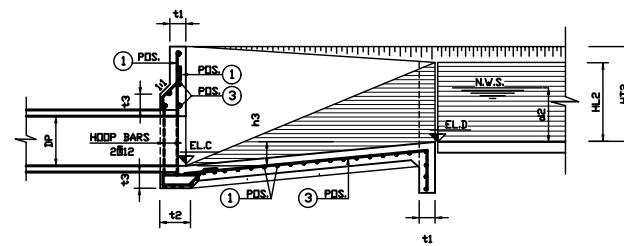
SECTION C - C



SECTION D - D



INLET



DUTLET

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیعات به نشانه شماره III-CU-3(1) مراجعه شود.

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی شماره نشانه : III-CU-3 بازنگری شماره :

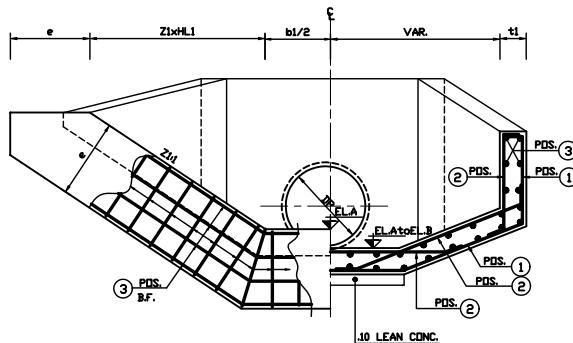
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کلایل از جاده) شماره نشانه : 2 شماره نشانه : 2

عنوان نشانه: زیرگز کلایل از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای) مقیاس :

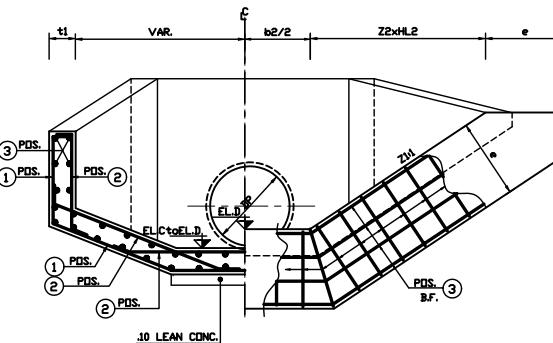
جهانی: جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

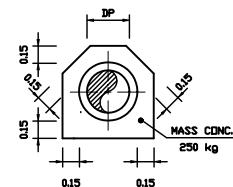
DOUBLE LAYERS REINFORCEMENT



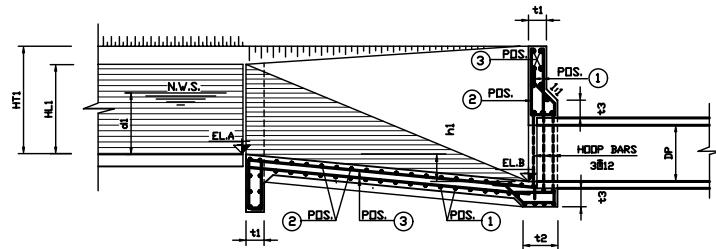
SECTION B - B
N.T.S.



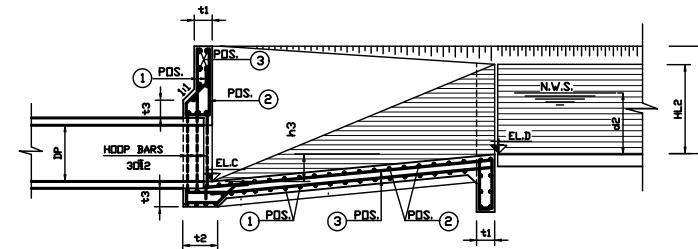
SECTION C - C
N.T.S.



SECTION D - D
N.T.S.



INLET
N.T.S.



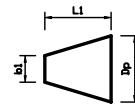
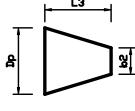
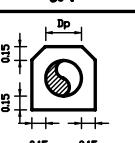
DUTLET
N.T.S.

توضیحات :
برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیعات به نشانه شماره III-CU-3(1) مراجعه شود .

0	بازنگری شماره :	III-CU-3	نشانه : شماره نشانه : III-CU-3	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	3	نشانه نسبت : شماره نسبت : 3 (زیرگرهای کلاب از جاده)	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگرهای کلاب از جاده)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نشانه: زیرگر کلاب از جاده با مقطع لوله ای (یک لوله ای) (مقطع و جزئیات)

(ج) جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قسم آب و آبفا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای قسم آب و آبفا

جمع مطابقات بتن مگر (m^3)

صلبات		ارتفاع (m)	مجموع واحد (m^3)	تعداد مقطعه	مجموع مقطعه (m^3)	ذکل اجزاء سازه
- ورودی	$\frac{(b_1+0.20)+(D_p+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.60+0.20)+(0.80+0.20)}{2} \times 1.50 = 1.35$	0.10	0.14	1	0.14	
- خروجی	$\frac{(b_2+0.20)+(D_p+0.20)}{2} \times L_3$ $\frac{(0.60+0.20)+(0.80+0.20)}{2} \times 1.50 = 1.35$	0.10	0.14	1	0.14	
- گف تپه	$[(D_p^2 \times 0.15) \times (D_p^2 \times 0.15)] - \frac{\pi}{4}$ $- (0.15 \times 0.15)] \times L_2$ $[(0.80+2 \times 0.15) \times (0.80+2 \times 0.15)] - (0.80 \times 3.14/4) - (0.15 \times 0.15)] \times 15.00 = 8.40$	-	8.40	1	8.40	
جمع کل = 8.68 m³						

مطابقات قالب پندی (m^2)

صلبات		ارتفاع (m)	مجموع واحد (m^2)	تعداد مقطعه	مجموع مقطعه (m^2)	ذکل اجزاء سازه
- ورودی	$H=h_4+D_p=0.70+0.80=1.50$ $G_1=\sqrt{(b_1+2Z \times H-D_p)^2/2^2+L_1^2}$ $G_1=\sqrt{(0.60+2 \times 1.0 \times 1.50-0.80)^2/4+1.50^2}$ $G_1=2.05$ $\frac{H \times G_1}{2}=1.50 \times 2.05 = 1.54$			1.54	4	6.16
- خروجی	$G_2=\sqrt{(b_2+2Z \times H-D_p)^2/2^2+L_3^2}$ $G_2=\sqrt{(0.60+2 \times 1.0 \times 1.50-0.80)^2/4+1.50^2}$ $G_2=2.05$ $\frac{H \times G_2}{2}=1.50 \times 2.05 = 1.54$			1.54	4	6.16
- پشت پند	$[(e_1+y_1) \times 2+b_1] + [(K+L) \times 2+M] \times e_1$ $\frac{[(0.60+0.99) \times 2+0.60]}{2} +$ $\frac{[(0.25+1.50) \times 2+1.30]}{2} \times 0.60 = 2.57$			2.57	2	5.14
- پشت پند	$[(e_2+y_2) \times 2+b_2] + [(K+L) \times 2+M] \times e_2$ $\frac{[(0.60+0.99) \times 2+0.60]}{2} +$ $\frac{[(0.25+1.50) \times 2+1.30]}{2} \times 0.60 = 2.57$			2.57	2	5.14
- نلاس تپه	$L_2 \times (0.15+D_p+0.15)$ $15.00 \times (0.15+0.80+0.15) = 16.50$			16.50	2	33.00
- نلاس تپه	$((t_3+h_4+D_p) \times t_2) - (h_4 \times (t_2-t_1))$ $((0.15+0.80+0.70) \times 0.30) - (0.70 \times (0.30-0.15)) = 0.39$			0.39	4	1.56
- نلاس تپه	$(t_3+D_p+h_4) \times (0.15+D_p+0.15)$ $(0.15+0.80+0.70) \times (0.15+0.80+0.15) = 1.82$			1.82	4	7.28
جمع کل = 64.44 m²						

توضیحات :

حدود ۱۵ متروله بیش تنبیه طبق استانداردهای کارخانه سازنده و با تأثیر دستگاه نظارت به متنه فوق اخاله می گردد.

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهاي کلال از جاده)	شماره نقشه : III-CU-4	بازنگری شماره :	۰
عنوان نقشه :	شماره ثبت :	تاریخ :	۱
تصویب :	مقیاس :	دانشمند امور مهندسی و معماری	دستورالعمل اجرایی

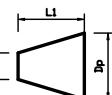
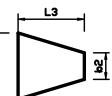
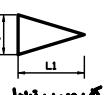
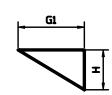
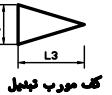
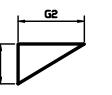
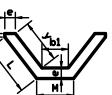


جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

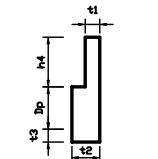
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معماری آستان قدس شریف و زارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معماری آستان قدس شریف و آستان

حجم عملیات بتن ریزی (m^3)

عملیات		نمکات (m)	جمع واحد (m^3)	تماد مکعبه	مجموع مکعبه (m^3)	دکل اجزاه سازه
$\frac{b_1+D_p \times L_1}{2}$ $\frac{(0.60+0.80)}{2} \times 1.50 = 1.05$	- ورودی	0.20	0.21	1	0.21	
$\frac{b_2+D_p \times L_3}{2}$ $\frac{(0.60+0.80)}{2} \times 1.50 = 1.05$	- خروجی	0.20	0.21	1	0.21	
$\frac{y \times L_1}{2}$ $y_1 = \sqrt{(H \cdot L_1)^2 + (Z \times H \cdot L_1)^2}$ $y_1 = \sqrt{0.70^2 + (1.0 \times 0.70)^2} = 0.99$ $0.99 \times 1.50 \times \frac{1}{2} = 0.74$	- ورودی	0.20	0.15	2	0.30	
$\frac{H \times G_1}{2}$ $\frac{1.50 \times 2.05}{2} = 1.54$	-	0.20	0.31	2	0.62	
$\frac{y \times L_3}{2}$ $y_2 = \sqrt{(H \cdot L_2)^2 + (Z \times H \cdot L_2)^2}$ $y_2 = \sqrt{0.70^2 + (1.0 \times 0.70)^2} = 0.99$ $0.99 \times 1.50 \times \frac{1}{2} = 0.74$	- خروجی	0.20	0.15	2	0.30	
$\frac{H \times G_2}{2}$ $\frac{1.50 \times 2.05}{2} = 1.54$	-	0.20	0.31	2	0.62	
$\frac{[e_1+y_1] \times 2 + b_1 + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\frac{[(0.60+0.99) \times 2 + 0.60]}{2} +$ $\frac{[(0.25+1.50) \times 2 + 1.30]}{2} \times 0.60 = 2.57$	- ورودی	0.20	0.51	1	0.51	
$\frac{[e_2+y_2] \times 2 + b_2 + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_2$ $\frac{[(0.60+0.99) \times 2 + 0.60]}{2} +$ $\frac{[(0.25+1.50) \times 2 + 1.30]}{2} \times 0.60 = 2.57$	- خروجی	0.20	0.51	1	0.51	

توضیحات :

حجم عملیات بتن ریزی (m^3)

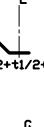
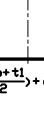
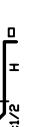
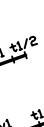
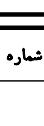
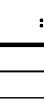
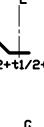
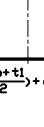
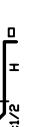
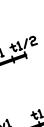
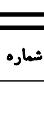
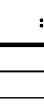
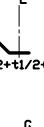
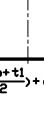
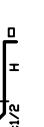
عملیات	نمکات (m)	جمع واحد (m^3)	تماد مکعبه	مجموع مکعبه (m^3)	دکل اجزاه سازه
$[(t_3+h_4+D_p) \times t_2] - (h_4 \times (t_2-t_1)) \times D_p$ $[(0.15+0.80+0.70) \times 0.30] - (0.30-0.15) \times 0.70 \times 0.80 = 0.41$	-	0.41	2	0.82	

4.10 m^3 = جمع کل

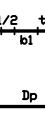
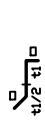
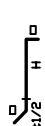
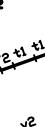
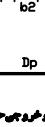
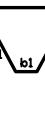
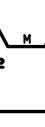
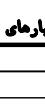
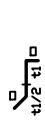
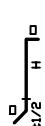
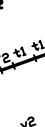
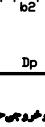
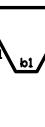
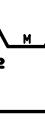
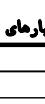
سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	بازنگری شماره :	III-CU-4	شماره نقشه :	0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهاي کلال از جاده)	شماره نوبت :	2	شماره نوبت :	1
عنوان نقشه: دوونهور آرد اسچهای پودهای زیرگذر کلال از جاده	مقیاس :		مقیاس :	1:500
عنوان نقشه: پاناخن لولهای (پیکارهای)	تصویب :		تصویب :	

جمهوری اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور	وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجراءی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبنا
---------------------	---	------------	----------------------	--------------------------------------

عملیات میلگرد گذاری

صلیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	کل (m)	مجموع (Kg)	مسامی میلگرد
میلگرد خارجی - ورودی								
$L_{e1} = \frac{t_1 + t_2}{2} + t_1 + y_1 + \frac{b_1 + b_2}{2} + q$								
$L_{e1} = 0.1 + 0.20 + 0.99 + \frac{(0.6 + 0.20)}{2} + 0.3 = 1.99$								
$L_{e2} = 0 + (H + \frac{t_1}{2}) + t_1 < \frac{b_1 + t_1}{2} + q$								
$L_{e2} = 0.1 + (1.5 + \frac{0.20}{2}) + 0.20 + \frac{0.8 + 0.20}{2} + 0.3 = 2.70$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{1.99 + 2.70}{2} = 2.35$	1	14	VAR.	2x8	1.21	37.60	45.50	
خروجی -								
$L_{e1} = \frac{b_2}{2} + \frac{t_1}{2} + q + 0 + t_1 + y_2$								
$L_{e1} = \frac{0.6 + 0.20}{2} + 0.3 + 0.1 + 0.20 + 0.99 = 1.99$								
$L_{e2} = 0 + (H + \frac{t_1}{2}) + t_1 < \frac{b_2 + t_1}{2} + q$								
$L_{e2} = 0.1 + (1.5 + \frac{0.20}{2}) + 0.20 + \frac{0.8 + 0.20}{2} + 0.3 = 2.70$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{1.99 + 2.70}{2} = 2.35$	1	14	VAR.	2x8	1.21	37.60	45.50	
میلگرد داخلی - ورودی								
$L_{e1} = 0 + t_1 + \frac{t_1}{2} + 0$								
$L_{e1} = 0.1 + 0.20 + \frac{0.20}{2} + 0.1 = 0.50$								
$L_{e2} = 0 + \frac{t_1}{2} + H + 0$								
$L_{e2} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.50 + 0.1 = 1.80$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{0.50 + 1.80}{2} = 1.15$	2	14	VAR.	2x8	1.21	18.40	22.26	
ورودی - خروجی								
$L_{e1} = \frac{t_1}{2} + t_1 + \frac{t_1}{2}$								
$L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.20 + \frac{0.20}{2} = 0.40$								
$L_{e2} = \frac{t_1}{2} + y_1 + \frac{t_1}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 0.99 + \frac{0.20}{2} = 1.19$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{0.40 + 1.19}{2} = 0.80$	2	14	VAR.	2x8	1.21	12.80	15.49	
درهندوچ - ورودی								
$L_{e1} = (0 + e_1 + y_1) \times 2 + b_1$								
$L_{e1} = (0.1 + 0.60 + 0.99) \times 2 + 0.60 = 3.98$								
$L_{e2} = (0 + K + L) \times 2 + M$								
$L_{e2} = (0.1 + 0.25 + 1.49) \times 2 + 1.30 = 4.98$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{3.98 + 4.98}{2} = 4.48$	3	12	VAR.	2x4	0.888	35.84	31.83	

عملیات میلگرد گذاری

صلیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	کل (m)	مجموع (Kg)	مسامی میلگرد
- ورودی								
$L_{e1} = \frac{t_1}{2} + b_1 + \frac{t_1}{2}$								
$L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.6 + \frac{0.20}{2} = 0.80$								
$L_{e2} = \frac{t_1}{2} + D_p + \frac{t_1}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 0.80 + \frac{0.20}{2} = 1.00$	2	14	VAR.	8	1.21	7.20	8.71	
میلگرد داخلی - خروجی								
$L_{e1} = 0 + t_1 + \frac{t_1}{2} + 0$								
$L_{e1} = 0.1 + 0.20 + \frac{0.20}{2} + 0.1 = 0.50$								
$L_{e2} = 0 + \frac{t_1}{2} + H + 0$								
$L_{e2} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.50 + 0.1 = 1.80$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{0.50 + 1.80}{2} = 1.15$	2	14	VAR.	2x8	1.21	18.40	22.26	
خروجی -								
$L_{e1} = \frac{t_1}{2} + t_1 + \frac{t_1}{2}$								
$L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.20 + \frac{0.20}{2} = 0.40$								
$L_{e2} = \frac{t_1}{2} + y_2 + \frac{t_1}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 0.99 + \frac{0.20}{2} = 1.19$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{0.40 + 1.19}{2} = 0.80$	2	14	VAR.	2x8	1.21	12.80	15.49	
درهندوچ - خروجی								
$L_{e1} = (0 + e_1 + y_1) \times 2 + b_1$								
$L_{e1} = (0.1 + 0.60 + 0.99) \times 2 + 0.60 = 3.98$								
$L_{e2} = (0 + K + L) \times 2 + M$								
$L_{e2} = (0.1 + 0.25 + 1.49) \times 2 + 1.30 = 4.98$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{3.98 + 4.98}{2} = 4.48$	3	12	VAR.	2x4	0.888	35.84	31.83	

توضیحات:
 ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تعایق ردهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشدند ازام است.
 ۲- برای ملاحظه محل و تبیین طول میلگرهای محاسبه شده در جدول به نشانه های شاره III-CU-3(آ-3) مراجعه شود.
 ۳- در سوتون تعداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 3x2x2) بقرار زیر میباشدند.
 تعداد شماره 2
 ۲- میلگرد حرارتی در دو وجه
 ۳- تعداد میلگرد در سیر

سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
 شماره نقشه : III-CU-4
 بازنگری شماره : ۰
 تاریخ : ۳
 شماره نسبت : (زیرگذرهای کتابل از جاده)
 مقیاس :
 تصویب : (دستور آزاد اسماه پوسته زیرگذرهای کتابل از جاده)

جهانی اسلامی ایران
 معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمهور
 معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آفرا
 وزارت نیرو
 دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آفرا

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	مسامیلگرد
- خروجی								
$L_{e1} = (0 + e_2) \times 2 + b_2$								
$L_{e1} = (0.1 + 0.60 + 0.99) \times 2 + 0.60 = 3.98$								
$L_{e2} = (0 + K + L) \times 2 + M$								
$L_{e2} = (0.1 + 0.25 + 1.49) \times 2 + 1.30 = 4.98$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{3.98 + 4.98}{2} = 4.48$	3	12	VAR.	2x4	0.888	35.84	31.83	
$\square \times 2 + e_1$ $0.1 \times 2 + 0.60 = 0.80$	- درودی	3	12	0.80	2x18	0.888	28.80	25.57
$\square \times 2 + e_2$ $0.1 \times 2 + 0.60 = 0.80$	- خروجی	3	12	0.80	2x18	0.888	28.80	25.57
$\square + \frac{t_1}{2} + L_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.50 + 0.1 = 1.80$	- درودی	3	12	1.80	2x3	0.888	10.80	9.59
$\square + \frac{t_1}{2} + G_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.05 + 0.1 = 2.35$		3	12	2.35	2x2x3	0.888	28.20	25.04
$\square + \frac{t_1}{2} + G_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.05 + 0.1 = 2.35$		3	12	2.35	2x2x2	0.888	18.80	16.69
$\square + \frac{t_1}{2} + L_3 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.50 + 0.1 = 1.80$	- خروجی	3	12	1.80	2x3	0.888	10.80	9.59
$\square + \frac{t_1}{2} + G_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.05 + 0.1 = 2.35$		3	12	2.35	2x2x3	0.888	28.20	25.04
$\square + \frac{t_1}{2} + G_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.05 + 0.1 = 2.35$		3	12	2.35	2x2x2	0.888	18.80	16.69
$\square + h_4 + t_2/2$ $0.1 + 0.70 + 0.30 / 2 = 0.95$	- درودی							
میلگرد داخلی		1	14	0.95	4	1.21	3.80	4.60
میلگرد خارجی		2	14	0.95	4	1.21	3.80	4.60
$0.10 + 0.15 + 0.80 + 0.15 + 0.10 = 1.30$		3	12	1.30	2x3	0.888	7.80	6.93
$\square + h_5 + t_2/2$ $0.1 + 0.70 + 0.30 / 2 = 0.95$	- خروجی							
میلگرد داخلی		1	14	0.95	4	1.21	3.80	4.60
میلگرد خارجی		2	14	0.95	4	1.21	3.80	4.60
$0.10 + 0.15 + 0.80 + 0.15 + 0.10 = 1.30$		3	12	1.30	2x3	0.888	7.80	6.93
ملافیتین اول و تبدیل								

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	مسامیلگرد
$0.20 + 0.20 + 0.20 = 0.60$	1	14	0.60	2x4	1.21	4.80	5.81	
$t_2 + t_3 + t_2 + (t_1 + t_2) + t_2$ $0.30 + 0.15 + 0.30 + (0.15 + 0.30) + 0.30 = 1.50$	3	14	1.50	2x4	0.888	12.00	10.66	
ملافیتین اول و تبدیل								
جمع کل = 450.06 Kg								

توضیحات :

- استفاده از فرمول $L_{var} = e_1 + e_2$
- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نشانه های شاره III-CU-3(ا~3) مراجعه شود.
- در سوتون تعداد ، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x3) بقرار زیر میباشد.

تعداد مشابه

2 - میلگرد خارجی در دو وجه

3 - تعداد میلگرد در سیر

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی شماره نقشه : III-CU-4 بازنگری شماره :

تاریخ : 4 شماره نسبت : شماره نسبت (زیر گذرهای کمال از جاده)

مقیاس : تصویب :

عنوان نقشه : دوتهی آرد ادامه ای پلاستیکی گر کمال از جاده

پالپیتین لوله ای (یک کلوفای)

(۰)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع

معاونت نظارت راهبردی

دفتر نظام فنی اجرایی

دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبها

وزارت نیرو

DATA TABLE

No	TYPE OF CULVERT	DIMENSIONS												REINFORCEMENTS					
		D _p	L ₁	L ₂	L ₃	h ₁	h ₂	h ₃	h ₄	h ₅	h ₆	t ₁	t ₂	t ₃	ε	PDS. ①	PDS. ②	PDS. ③	LAYER
1	CU 1P 1	0.40	1.50	15.00	1.50	0.20	0.10	0.20	0.50	0.50	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	ئ12020c/c	--	ئ12020c/c	SINGLE
2	CU 1P 2	0.50	1.50	15.00	1.50	0.20	0.15	0.20	0.70	0.70	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	ئ12015c/c	--	ئ12020c/c	SINGLE
3	CU 1P 3	0.50	1.50	15.00	1.50	0.20	0.10	0.20	0.70	0.70	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	ئ12015c/c	--	ئ12020c/c	SINGLE
4	CU 1P 4	0.50	1.50	15.00	1.50	0.25	0.10	0.25	0.70	0.70	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	ئ12015c/c	--	ئ12020c/c	SINGLE
5	CU 1P 5	0.60	1.50	15.00	1.50	0.30	0.10	0.30	0.70	0.70	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	ئ14015c/c	--	ئ12020c/c	SINGLE
6	CU 1P 6	0.60	1.50	15.00	1.50	0.20	0.15	0.20	0.70	0.70	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	ئ14015c/c	--	ئ12020c/c	SINGLE
7	CU 1P 7	0.60	1.50	15.00	1.50	0.30	0.20	0.30	0.70	0.70	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	ئ14015c/c	--	ئ12020c/c	SINGLE
8	CU 1P 8	0.60	1.50	15.00	1.50	0.20	0.20	0.20	0.70	0.70	0.90	0.15	0.30	0.15	0.60	ئ14015c/c	--	ئ12020c/c	SINGLE
9	CU 1P 9	0.80	1.50	15.00	1.50	0.30	0.10	0.30	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	ئ16015c/c	--	ئ14020c/c	SINGLE
10	CU 1P 10	0.80	1.50	15.00	1.50	0.40	0.10	0.40	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	ئ16015c/c	--	ئ14020c/c	SINGLE
11	CU 1P 11	0.80	2.00	15.00	2.00	0.30	0.15	0.30	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	ئ16015c/c	--	ئ14020c/c	SINGLE
12	CU 1P 12	0.80	1.50	15.00	1.50	0.40	0.15	0.40	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	ئ16015c/c	--	ئ14020c/c	SINGLE
13	CU 1P 13	0.80	2.00	15.00	2.00	0.30	0.20	0.30	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	ئ16015c/c	--	ئ14020c/c	SINGLE
14	CU 1P 14	0.90	1.50	15.00	1.50	0.40	0.10	0.40	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	ئ16015c/c	--	ئ14020c/c	SINGLE
15	CU 1P 15	0.90	2.00	15.00	2.00	0.45	0.10	0.45	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	ئ16015c/c	--	ئ14020c/c	SINGLE
16	CU 1P 16	0.90	2.50	15.00	2.50	0.30	0.20	0.30	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	ئ16015c/c	--	ئ14020c/c	SINGLE
17	CU 1P 17	0.90	2.00	15.00	2.00	0.40	0.15	0.40	0.70	0.70	0.90	0.20	0.30	0.15	0.60	ئ16015c/c	--	ئ14020c/c	SINGLE
18	CU 1P 18	1.00	2.00	15.00	2.00	0.50	0.15	0.50	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	ئ16020c/c	ئ16025c/c	DOUBLE	
19	CU 1P 19	1.00	2.50	15.00	2.50	0.30	0.20	0.30	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	ئ16020c/c	ئ16025c/c	DOUBLE	
20	CU 1P 20	1.00	2.50	15.00	2.50	0.40	0.15	0.40	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	ئ16020c/c	ئ16025c/c	DOUBLE	
21	CU 1P 21	1.20	2.50	15.00	2.50	0.50	0.10	0.50	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	ئ14015c/c	ئ12020c/c	DOUBLE	
22	CU 1P 22	1.20	2.50	15.00	2.50	0.60	0.10	0.60	0.80	0.80	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	ئ14015c/c	ئ14015c/c	ئ12020c/c	DOUBLE
23	CU 1P 23	1.20	3.00	15.00	3.00	0.50	0.10	0.50	0.80	0.80	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	ئ14015c/c	ئ14015c/c	ئ12020c/c	DOUBLE
24	CU 1P 24	1.20	2.50	15.00	2.50	0.50	0.15	0.50	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	ئ14015c/c	ئ14015c/c	ئ12020c/c	DOUBLE
25	CU 1P 25	1.20	2.50	15.00	2.50	0.60	0.10	0.60	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	ئ14015c/c	ئ14015c/c	ئ12020c/c	DOUBLE
26	CU 1P 26	1.20	3.00	15.00	3.00	0.50	0.15	0.50	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	ئ14015c/c	ئ14015c/c	ئ12020c/c	DOUBLE
27	CU 1P 27	1.20	3.00	15.00	3.00	0.60	0.15	0.60	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	ئ14015c/c	ئ14015c/c	ئ12020c/c	DOUBLE
28	CU 1P 28	1.20	2.50	15.00	2.50	0.60	0.15	0.60	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.60	ئ14015c/c	ئ14015c/c	ئ12020c/c	DOUBLE
29	CU 1P 29	1.20	3.00	15.00	3.00	0.50	0.20	0.50	0.90	0.90	0.90	0.25	0.30	0.15	0.75	ئ14015c/c	ئ14015c/c	ئ12020c/c	DOUBLE

توضیحات :

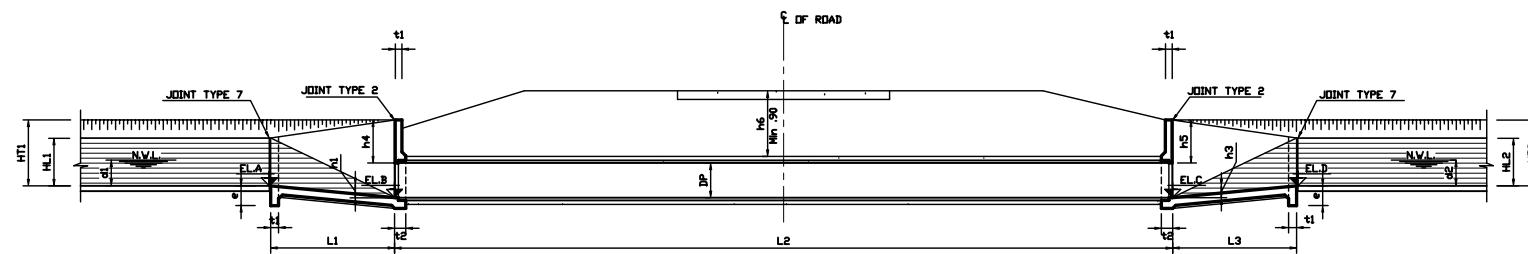
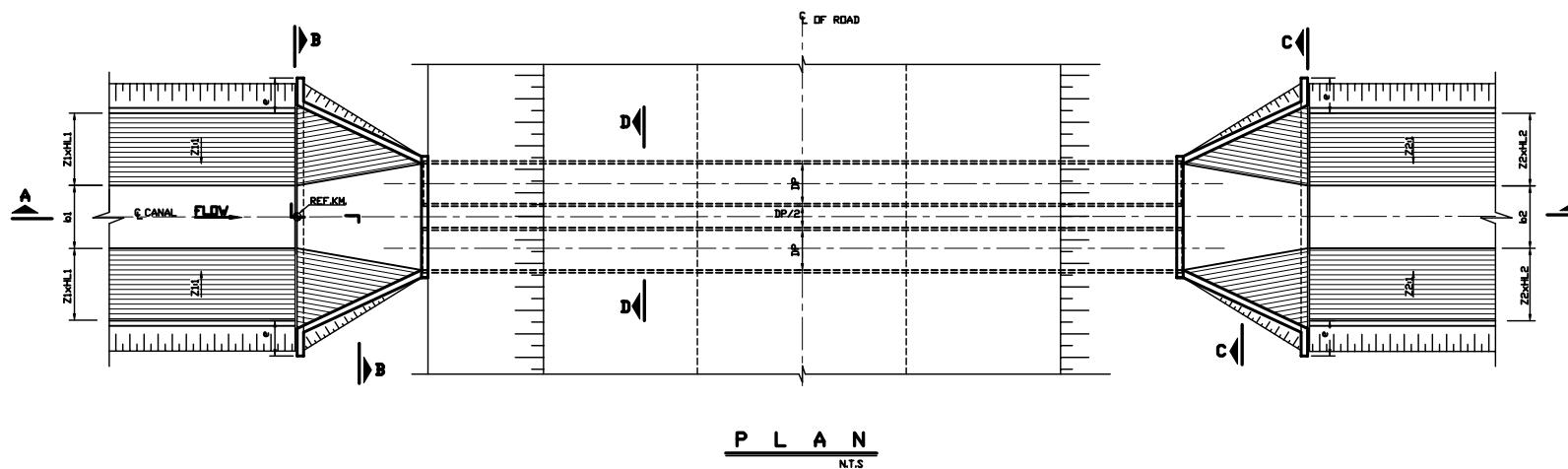
1- در ستون (TYPE OF CULVERT) مشخصه CU 1P 12 معرف نوع زیرگذر کانال از جاده میباشد :
 بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرها کانال از جاده)
 1P - مشخصه زیرگذر کانال از جاده با مقطع لوله ای (پک لوله ای)
 عنوان نقشه : مختصات سازه های تطبیقی زیرگذر کانال از جاده
 12 - آخرین عدد سمت راست ، شماره تیپ پانل لوله ای (پک لوله ای)

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

0	بازنگری شماره :	III-CU-5	شماره نقشه :	III-CU-5
1	تاریخ :		شماره ثبت :	شماره ثبت
	تصویب :		مقیاس :	مقیاس

وزارت نیرو

(+) جمهوری اسلامی ایران
 معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور
 دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبنا



SECTION A - A

DATA TABLE

نوضیحات:

- ۱-کلیه ابادان و آزاده هایی که نشی بر حسب متوجه باشد در فیرما مصروف و واحد ذکر گردیده است.
 ۲-بن سازه از نوع C25 با مقاومت ۲۸ روزه، ۵۰ کیلوگرم بسته تعریف برروی نومه^۱ استوانه ای بطری ۱۵ وارتفاع ۳۰ سانتی متر میباشد.
 ۳-بن مکربنیز از پالی امید ۱۵ کیلوگرم بسته بندی دشکنی میباشد.
 ۴-مقدار دیگر از دهنده تیپ (II) آجدا را ($F_r = 30000\text{KG}$) میباشد.

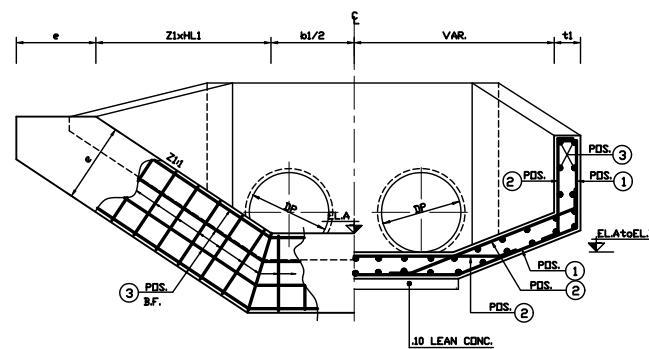
۰	بازنگری شماره :	III-CU-6	شماره نقطه :	سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	۱	شماره شیت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرها کلال ازجاده)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقطه: زیرگذر کلال از جاده با مقطع لوله ای (دو لوله ای)

ੴ

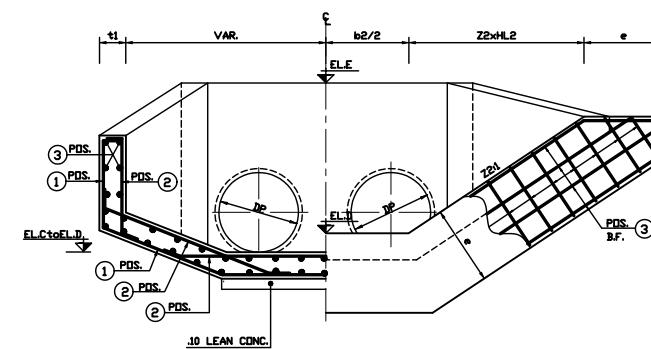
جمهوری اسلامی ایران
معاونت پژوهنامه ریزی و نظرارت راهبردی

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

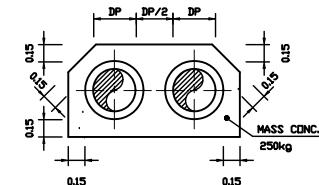
دستی نظام پس از آن دعاونت نظارت راهبردی وزارت نیرو



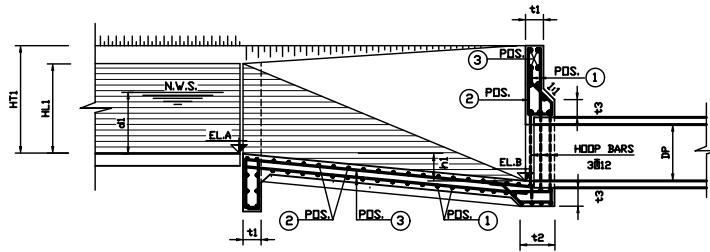
SECTION B - B
N.T.S



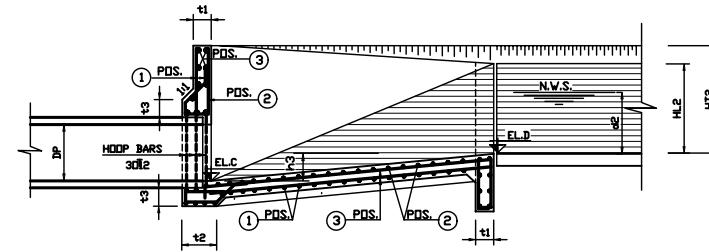
SECTION C - C
N.T.S



SECTION D - D
N.T.S



INLET
N.T.S



DUTLET
N.T.S

توضیحات :

برای ملاحظه بلان و مقاطع طولی و توپونیمات به نقشه شاره III-CU-6(A) مراجعه شود.

0	بازنگری شاره :	III-CU-6	شاره نقشه :	سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	2	شاره نسبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کلایل از جاده)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: زیرگز کلایل از جاده با مقاطع لوله ای (دو لوله ای) (مطالع و چوپیات)



معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری

معاونت نظارت راهبردی
دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

عملیات بتن مگر (m^3)

عملیات	ارتفاع (m)	مجموع واحد نخست (m^3)	مجموع نخاد ملوکه	مجموع ملوکه (m^3)	شكل اجزاء سازه
- درودی - $\frac{(b_1+0.20)+(2\times D_p+D_p/2+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.90+0.20)+(2\times 1.00+1.00/2+0.20)}{2} \times 1.50 = 2.85$	0.10	0.29	1	0.29	
- خروجی - $\frac{(b_2+0.20)+(2\times D_p+D_p/2+0.20)}{2} \times L_3$ $\frac{(0.90+0.20)+(2\times 1.00+1.00/2+0.20)}{2} \times 1.50 = 2.85$	0.10	0.29	1	0.29	
					کل تبدیل
$[(2D_p/2+2\times 0.15)\times(D_p/2\times 0.15)] - (2\times D_p\pi/4) - (0.15\times 0.15) \times L_2$ $[(2.5+2\times 0.15)\times(1+2\times 0.15)] - (2\times 1.5\times 3.14/4) - (0.15\times 0.15) \times 15.00 = 30.71$	-	30.71	1	30.71	
					بوقش پتنس دور لوله
				31.29 m³	جمع کل

عملیات قالب پندی (m^2)

عملیات	مجموع واحد (m^2)	مجموع نخاد ملوکه	مجموع ملوکه (m^2)	شكل اجزاء سازه
$H=h_4+D_p=0.90+1.00=1.90$ $G_1=\sqrt{(b_1+2Z\times H-(2D_p+D_p/2)/2)^2/2^2+L_1^2}$ $G_1=\sqrt{(0.90+2\times 1.5\times 1.90-2.50)^2/4+1.50^2}$ $G_1=2.54$ $\frac{H\times G_1}{2}$ $\frac{1.90\times 2.54}{2}=2.41$	2.41	4	9.64	
$G_2=\sqrt{(b_2+2Z\times H-(2D_p+D_p/2)/2)^2/2^2+L_3^2}$ $G_2=\sqrt{(0.90+2\times 1.5\times 1.90-2.50)^2/4+1.50^2}$ $G_2=2.54$ $\frac{H\times G_2}{2}$ $\frac{1.90\times 2.54}{2}=2.41$	2.41	4	9.64	
- درودی تبدیل - $\frac{[e_1+y_1]\times 2+b_1]+[(K+L)\times 2+M]}{2}\times e_1$ $\frac{[(0.60+1.98)\times 2+0.90]}{2}+$ $\frac{[(0.32+2.50)\times 2+1.26]}{2}\times 0.60=3.89$	3.89	2	7.78	
- خروجی - $\frac{[e_2+y_2]\times 2+b_2]+[(K+L)\times 2+M]}{2}\times e_2$ $\frac{[(0.60+1.98)\times 2+0.90]}{2}+$ $\frac{[(0.32+2.50)\times 2+1.26]}{2}\times 0.60=3.89$	3.89	2	7.78	
$L_2\times(0.15+D_p+0.15)$ $15.00\times(0.15+1.00+0.15)=19.50$	19.50	2	39.00	
$((t_3+h_4+D_p)\times t_2)-(h_4\times(t_2-t_1))$ $((0.15+0.90+1.00)\times 0.30)-(0.90\times(0.30-0.15))=0.48$	0.48	4	1.92	
$(t_3+D_p+h_4)\times(0.15+2D_p+D_p/2+0.15)$ $(0.15+1.00+0.90)\times(0.15+2\times 1.00+0.50+0.15)=5.74$	5.74	4	22.96	
				فلالمتینین لوله تبدیل
				98.72 m²
				جمع کل

توضیحات :

حدود ۱۵ متروله پیش تبینه طبق استانداردهای کارخانه سازنده و با تأثیر دستگاه نظارت به متره فرق احتله می گردد.

۰	بازنگری شماره :	III-CU-7	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	۱	شماره نمیت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کنال افزاده)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : دوچوبه آرد ادامه ای طبله ای زیرگذرهای کنال افزاده



جمهوری اسلامی ایران

تعاونیت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری

تعاونیت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قیمت آب و آبفا دفتر نظام قیمت آجرایی وزارت نیرو

جمع م محتوایات بتن ریزی (m^3)

صلیات	نمکات	بعض واحد	نمکاد	بعض مکعبه	مجموع مکعبه (m^3)	دکل اجزاه سازه
- ورودی $\frac{(b_1+0.20)+(2\times D_p+D_p/2+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(0.90+0.20)+(2\times 1.00+0.50+0.20)}{2} \times 1.50$ = 2.85	0.20	0.57	1	0.57		
- خروجی $\frac{(b_2+0.20)+(2\times D_p+D_p/2+0.20)}{2} \times L_3$ $\frac{(0.90+0.20)+(2\times 1.00+0.50+0.20)}{2} \times 1.50$ = 2.85	0.20	0.57	1	0.57		
						گف تپهول
$\frac{y \times L_1}{2}$ $y_1 = \sqrt{(H \cdot L_1)^2 + (Z \times H \cdot L_1)^2}$ $y_1 = \sqrt{1.10^2 + 1.5 \times 1.10} = 1.98$ $1.98 \times 1.50 \times \frac{1}{2} = 1.49$	0.20	0.30	2	0.60		
$\frac{H \times G_1}{2}$ $1.90 \times 2.54 = 2.41$	0.20	0.48	2	0.96		
- خروجی $\frac{y \times L_3}{2}$ $y_2 = \sqrt{(H \cdot L_2)^2 + (Z \times H \cdot L_2)^2}$ $y_2 = \sqrt{1.10^2 + 1.5 \times 1.10} = 1.98$ $1.98 \times 1.50 \times \frac{1}{2} = 1.49$	0.20	0.30	2	0.60		
$\frac{H \times G_2}{2}$ $1.90 \times 2.54 = 2.41$	0.20	0.48	2	0.96		
						دیوار خروجی تپهول
ورودی $\frac{[e_1+y_1] \times 2 + b_1 + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\frac{[(0.60+1.98) \times 2 + 0.90]}{2} +$ $\frac{[(0.32+2.50) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 3.89$	0.20	0.78	1	0.78		
خروجی $\frac{[e_2+y_2] \times 2 + b_2 + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_2$ $\frac{[(0.60+1.98) \times 2 + 0.90]}{2} +$ $\frac{[(0.32+2.50) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 3.89$	0.20	0.78	1	0.78		
						پشت پنک

جمع م محتوایات بتن ریزی (m^3)

صلیات	نمکات	بعض واحد	نمکاد	بعض مکعبه	مجموع مکعبه (m^3)	دکل اجزاه سازه
$[(t_3+h_4+D_p) \times t_2 - ((t_2-t_1) \times h_4)] \times (2D_p+D_p/2)$						
$[(0.15+0.90+1.00) \times 0.30 - (0.15 \times 0.90)] \times 2.5 = 1.20$		1.20	2	2.40		
					8.22 m³	= جمع کل

توضیحات :

0	بازنگری شماره :	III-CU-7	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	2	شماره نوبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کلال از جاده)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : دوونه برآرد اسچاپ اور طلا بر زیرگذرهای کلال از جاده

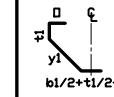
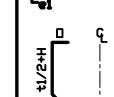
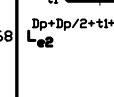
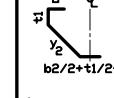
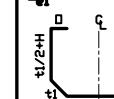
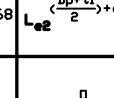
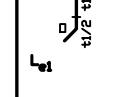
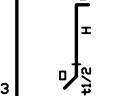
(۱)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قسم آب و آبها
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای قسم آب و آبها

عملیات میلگرد گذاری

معلمات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن معدن (KG)	طول كل (m)	مجموع (KG)	مجموع ميلگرد
ميلگرد خارجي - درودي $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$								
$L_{e1} = D + t_1 + y_1 + \frac{D}{2} + \frac{t_1}{2} + q$								
$L_{e1} = 0.1 + 0.20 + 1.98 + \frac{(0.9 + 0.20)}{2} + 0.3 = 3.13$								
$L_{e2} = D + (H + \frac{y_2}{2}) + t_1 + \frac{D}{2} + \frac{t_1}{2} + q$								
$L_{e2} = 0.1 + (1.9 + \frac{0.20}{2}) + 0.20 + 1.00 + 0.50 + 0.20 + 0.3 = 5.30$								
طول نهاي $L_{var} = \frac{3.13 + 5.30}{2} = 4.22$	1	16	VAR.	2x8	1.58	67.52	106.68	
ـ درودي								
$L_{e1} = \frac{b_2}{2} + \frac{t_1}{2} + q + D + t_1 + y_2$								
$0.1 + 0.20 + 1.98$								
$L_{e1} = \frac{(0.9 + 0.20)}{2} + 0.3 + 0.1 + 0.20 + 1.98 = 3.13$.98							
$L_{e2} = D + (H + \frac{y_2}{2}) + t_1 + \frac{D}{2} + \frac{t_1}{2} + q$								
$L_{e2} = 0.1 + (1.9 + \frac{0.20}{2}) + 0.20 + 1.00 + 0.50 + 0.20 + 0.3 = 5.30$								
طول نهاي $L_{var} = \frac{3.13 + 5.30}{2} = 4.22$	1	16	VAR.	2x8	1.58	67.52	106.68	
ـ درودي								
ميلگرد داخلي - درودي $L_{e1} = D + t_1 + \frac{t_1}{2} + D$								
$L_{e1} = 0.1 + 0.20 + \frac{0.20}{2} + 0.1 = 0.50$								
$L_{e2} = D + \frac{t_1}{2} + H + D$								
$L_{e2} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.90 + 0.1 = 2.20$								
طول نهاي $L_{var} = \frac{0.50 + 2.20}{2} = 1.35$	2	16	VAR.	2x8	1.58	21.60	34.13	
ـ درودي								
$L_{e1} = \frac{t_1}{2} + t_1 + \frac{t_1}{2}$								
$L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.20 + \frac{0.20}{2} = 0.40$								
$L_{e2} = \frac{t_1}{2} + y_1 + \frac{t_1}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 1.98 + \frac{0.20}{2} = 2.18$								
طول نهاي $L_{var} = \frac{0.40 + 2.18}{2} = 1.29$	2	16	VAR.	2x8	1.58	20.64	32.61	

عملیات میلگرد گذاری

مقدار مولگرد	مجموع (Kg)	کل طول (m)	وزن کل (Kg)	تمدد	قطع	PDS	حصصات
-	-	-	-	-	-	-	$L_{e1} = \frac{t_1}{2} + b_1 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.9 + \frac{0.20}{2} = 1.10$ $L_{e2} = \frac{t_1}{2} + D_p + D_p/2 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 2.00 + 0.50 + \frac{0.20}{2} = 2.70$ طول نهایی $L_{var} = \frac{1.10 + 2.70}{2} = 1.90$
24.02	15.20	1.58	8	VAR.	16	2	میلگرد داعلی - خروجی -
-	-	-	-	-	-	-	 
34.13	21.60	1.58	2x8	VAR.	16	2	$L_{e1} = \square + t_1 + \frac{t_1}{2} + \square$ $L_{e1} = 0.1 + 0.20 + \frac{0.20}{2} + 0.1 = 0.50$ $L_{e2} = \square + \frac{t_1}{2} + H + \square$ $L_{e2} = 0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.90 + 0.1 = 2.20$ طول نهایی $L_{var} = \frac{0.50 + 2.20}{2} = 1.35$
-	-	-	-	-	-	-	 
32.61	20.64	1.58	2x8	VAR.	16	2	$L_{e1} = \frac{t_1}{2} + t + \frac{t_1}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.20 + \frac{0.20}{2} = 0.40$ $L_{e2} = \frac{t_1}{2} + y_2 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 1.98 + \frac{0.20}{2} = 2.18$ طول نهایی $L_{var} = \frac{0.40 + 2.18}{2} = 1.29$
-	-	-	-	-	-	-	 
24.02	15.20	1.58	8	VAR.	16	2	$L_{e1} = \frac{t_1}{2} + b_2 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e1} = \frac{0.20}{2} + 0.9 + \frac{0.20}{2} = 1.10$ $L_{e2} = \frac{t_1}{2} + 2 \times D_p + D_p/2 + \frac{t_1}{2}$ $L_{e2} = \frac{0.20}{2} + 2 \times 1.00 + 0.50 + \frac{0.20}{2} = 2.70$ طول نهایی $L_{var} = \frac{1.10 + 2.70}{2} = 1.90$
-	-	-	-	-	-	-	 
47.45	53.44	0.888	2x4	VAR.	12	3	درجه دوجه - ورددی - $L_{e1} = (\square + e_1 + y_1) \times 2 + b_1$ $L_{e1} = (0.1 + 0.60 + 1.98) \times 2 + 0.90 = 6.26$ $L_{e2} = (\square + K + L) \times 2 + M$ $L_{e2} = (0.1 + 0.32 + 2.50) \times 2 + 1.26 = 7.10$ طول نهایی $L_{var} = \frac{6.26 + 7.10}{2} = 6.68$

وضیحات :

- استفاده از فرمول $L_{Var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تعابیر دینامیکی محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR) میباشد ازامن است .
- برای ملاحظه محل و تبعین طول میگرداندی محاسبه شده در جدول به تفاههای شاره (2-2) III-CU-6(1-2) مراجعه شود .
- در متون تعداد ، تغذیر آورده شده (بطور مثال 2×5) پترار زیر میباشد .
- تعداد شاهله 2
- میگذرد رازی در دو وجه 2

0	بازتگری شماره :	III-CU-7	شاره نقشه :	سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	3	شاره شیت :	(زیرگرهای کالا از جاده)
	تصویب :	دموکر آرد (داجا) پودمانیز	نقیضان :	بخش سوم: سازه های انتقال چربان آب (زیرگرهای کالا از جاده)

جهوی اسلامی ایران
سازمان ناظر راهبردی و پیش‌جهود
دقیق ناظر فنی امنیتی

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	مجموع میلگرد
- خروجی								
$L_{e1} = (0 + e_1 + \frac{e_2}{2}) \times 2 + b_2$								
$L_{e1} = (0.1 + 0.60 + 1.98) \times 2 + 0.90 = 6.26$								
$L_{e2} = (0 + K + L) \times 2 + M$								
$L_{e2} = (0.1 + 0.32 + 2.50) \times 2 + 1.26 = 7.10$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{6.26 + 7.10}{2} = 6.68$	3	12	VAR.	2x4	0.888	53.44	47.45	
$\square \times 2 + e_1$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	- درودی	3	12	0.95	2x29	0.888	55.10	48.93
$\square \times 2 + e_2$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	- خروجی	3	12	0.95	2x29	0.888	55.10	48.93
$\square + \frac{t_1}{2} + L_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.50 + 0.1 = 1.80$	- درودی	3	12	1.80	2x9	0.888	32.40	28.77
$\square + \frac{t_1}{2} + G_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.54 + 0.1 = 2.84$		3	12	2.84	2x2x5	0.888	56.80	50.44
$\square + \frac{t_1}{2} + G_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.54 + 0.1 = 2.84$		3	12	2.96	2x2x5	0.888	56.80	50.44
$\square + \frac{t_1}{2} + L_3 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 1.50 + 0.1 = 1.80$	- خروجی	3	12	1.80	2x9	0.888	32.40	28.77
$\square + \frac{t_1}{2} + G_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.54 + 0.1 = 2.84$		3	12	2.84	2x2x5	0.888	56.80	50.44
$\square + \frac{t_1}{2} + G_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.20}{2} + 2.54 + 0.1 = 2.84$		3	12	2.84	2x2x5	0.888	56.80	50.44
$\square + h_4 + t_2/2$ $0.1 + 0.90 + 0.30/2 = 1.15$	- درودی	1	16	1.15	13	1.58	14.95	23.62
میلگرد داعلی میلگرد عارجی		2	16	1.15	13	1.58	14.95	23.62
$\square + 0.15 + 2 \times D_p + D_p/2 + 0.15 + \square$ $0.10 + 0.15 + 2.50 + 0.15 + 0.10 = 3.00$		3	12	3.00	2x4	0.888	24.00	21.30
$\square + h_5 + t_2/2$ $0.1 + 0.90 + 0.40/2 = 1.15$	- خروجی	1	16	1.15	13	1.58	14.95	23.62
میلگرد داعلی میلگرد عارجی		2	16	1.15	13	1.58	14.95	23.62
$\square + 0.15 + 2 \times D_p + D_p/2 + 0.15 + \square$ $0.10 + 0.15 + 2.50 + 0.15 + 0.10 = 3.00$		3	12	2.00	2x4	0.888	24.00	21.30
5 - تعداد میلگرد در سیر								

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	طول کل (m)	مجموع (Kg)	مجموع میلگرد
0.20+0.20+0.20=0.60	1	16	0.60	2x13	1.58	15.60	24.65	
$t_2 + t_3 + t_2 + (t_1 + t_2) + t_2$ $0.30 + 0.15 + 0.30 + (0.15 + 0.30) + 0.30 = 1.50$	3	12	1.50	2x10	0.888	30.00	26.64	
ملاط پیشین اول و تبدیل								
جمع کل							1034.86 Kg	

توضیحات :

- 1- استفاده از فرمول $L_{var} = e_1 + e_2 + L_{e1}$ برای تعیین طول ریشهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد الزام است .
- 2- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگردهای محاسبه شده در جدول به نقشهای شاره (III-CU-6(1~2)) مراجعه شود .
- 3- در سوتون تعداد ، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x5) بقرار زیر میباشد .
- 4- تعداد مشابه
- 5- تعداد مشابه
- 6- میلگرد حرارتی در دو وجه
- 7- تعداد میلگرد در سیر

سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی

شاره نشانه : III-CU-7	بازنگری شماره :	0
تاریخ :	4	شماره نشانه : شیرگاه کالال از جاده
تصویب :	مقیاس :	عنوان نشانه : دوتهی آرد ادامه ای پلاستیکی کالال از جاده با منبع لوله ای (دو لوله ای)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع

وزارت نظرات راهبردی

دفتر نظام فنی اجرایی دکتر مهندس و معیارهای فنی آب و آبخا

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی دکتر مهندس و معیارهای فنی آب و آبخا

DATA TABLE

وضیعات:

- ۱- در سهون **TYPE OF CULVERT** مخصوصه CU 2P 12 معرف نوع زیرگذر کانال از جاده میباشد:

 - CU - معرف زیرگذر کانال از جاده
 - 2P - مخصوصه زیرگذر کانال از جاده با مقاطع لوله ای (دو لوله ای)
 - 12 - آخرين عددست راست ، شماره تبی

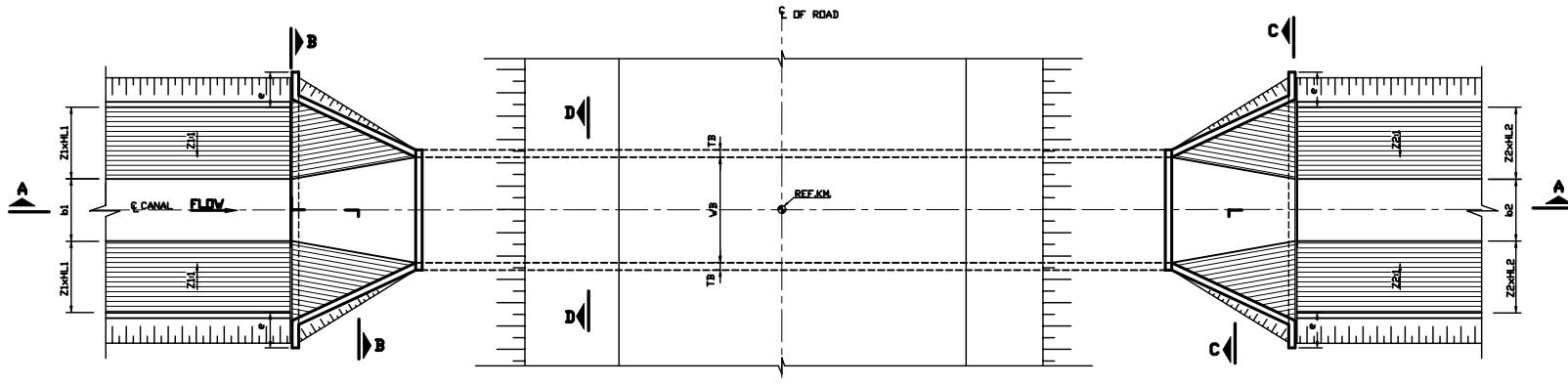
سازه های همسان شبکه های آبیاری و زمکشی	شاره نقشه : III-CU-8	بازنگری شماره : ۰
تاریخ :	شاره شیت : ۱	بخش سوم: سازه های انتقال جهیان آب (نهر گذرها کلانل از جاده)
تصویب :	مقیاس :	عنوان نقشه : مختصات سازه های پیمانی نهر گذر کلانل از جاده پالطین لو راه (دز) (دز)

ੴ

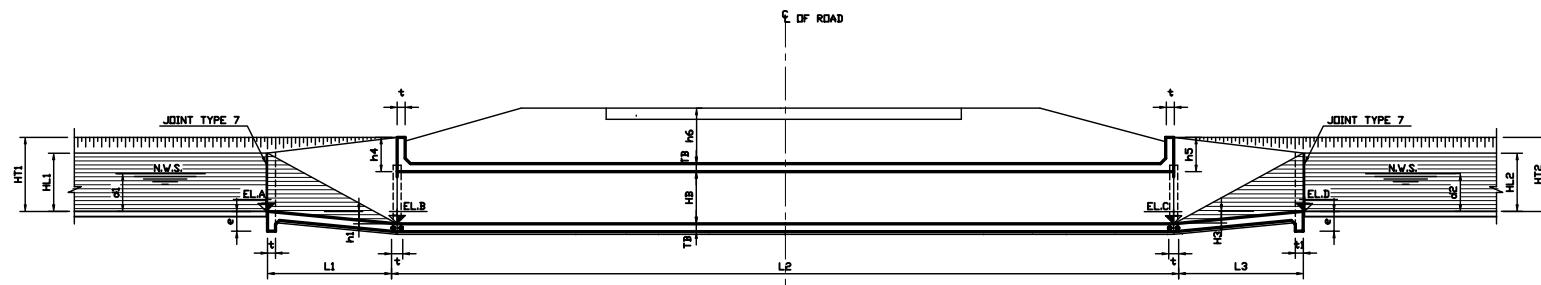
جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی رئیس جمهور

معاونت نظارت راهبردی
دفتر نظام فنی اجرایی



P L A N
N.T.S



SECTION A - A
N.T.S

DATA TABLE

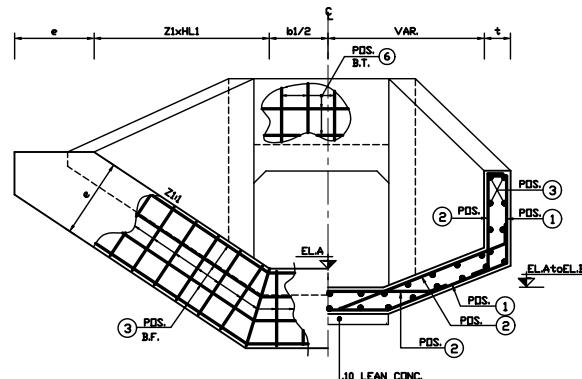
No	NAME OF CANAL	REF.KN.	DIMENSIONS												ELEVATIONS				REINFORCEMENTS						LEAN CONCRETE (m³)	CONCRETE (m³)	WEIGHT OF REINF. (kg)	FORM WORKS (m²)						
			b1	b2	d1	d2	HL1	HL2	HT1	HT2	Z1	Z2	WB	HB	TB	t	h1	h2	h3	h4	h5	h6	L1	L2	L3	EL.A	EL.B	EL.C	EL.D	POS.①	POS.②	POS.③	POS.④	POS.⑤

توضیحات :

- کلیه ابعاد و اندازه هایی این نقشه برحسب متر میباشد و غیر اینصورت واحد آن ذکر نگردیده است.
- بنن سازه از نوع C25 با مقاومت 28 روزه ۲۵۰ کیلوگرم بسانی متوجه بروی نونه استانه ای پطره ۱۵ و ارتفاع ۳۰ سانتی متر میباشد.
- بنن مگر زیرسازه باعیار ۱۵ کیلوگرم سیمان دستگذب میباشد.
- میگردد کار دقته تیپ (II) آجرداری $F_y = 3000 \text{ KG/Cm}^2$ میباشد.
- برای توضیحات معمولی و جزئیات میگردد آجرداری و آبرودبار و درزهای تفهه های I-7 تا I-1 استاندارد مراجعت شود.

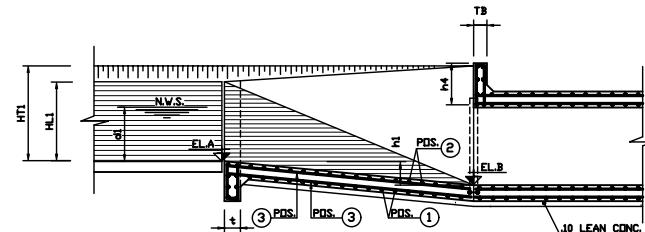
0	بازنگری شماره :	III-CU-9	شماره نقشه :	III-CU-9	شماره نشانه :	III-CU-9	تاریخ :	1	شماره نیت :	1	تصویب :	تصویب :	مقیاس :	تصویب :													
---	-----------------	----------	--------------	----------	---------------	----------	---------	---	-------------	---	---------	---------	---------	---------	---------	---------	---------	---------	---------	---------	---------	---------	---------	---------	---------	---------	---------

جمهوری اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیود	وزارت نیرو	وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراءی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا



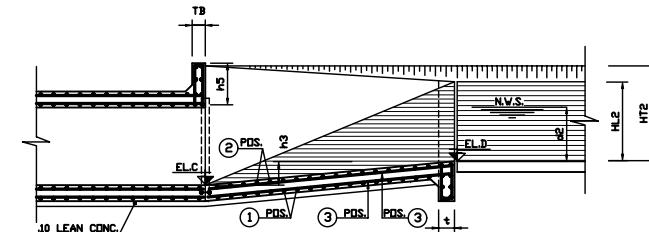
SECTION B - B

N.T.S



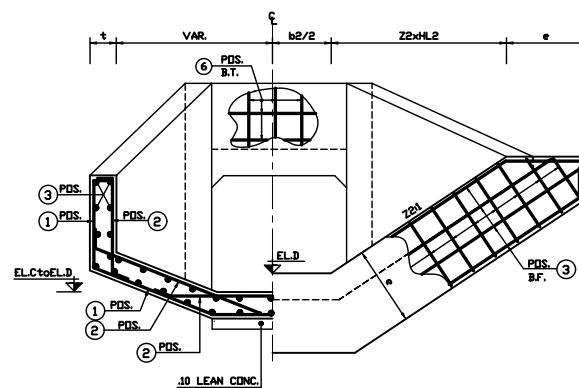
INLET

N.T.



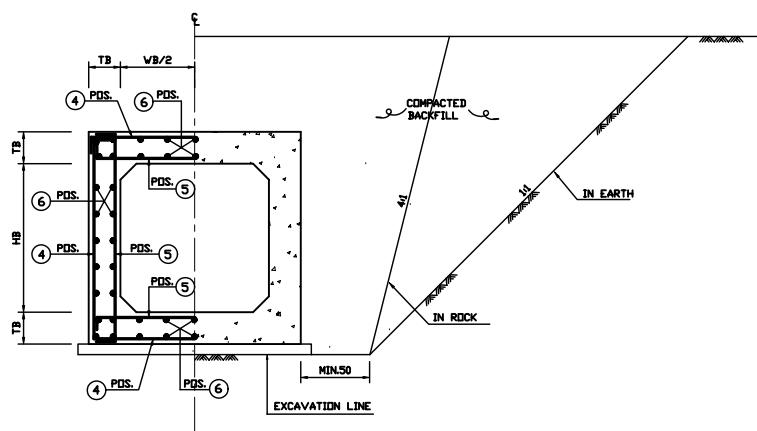
OUTLET

N.T.S.



SECTION C - C

L.T.S



SECTION D - D

N.T.S

توضیحات:

0	بازنگری شماره :	III-CU-9	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زمکشی
	تاریخ :	2	شماره شیت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرها کتابل از جاده)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : زیرگذر کتابل از جاده با مقطع جسمی (متالع و برقیات)

१०

جمهوری اسلامی ایران

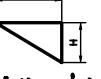
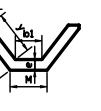
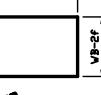
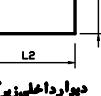
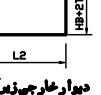
معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی

دفتر نظام فنی اجراءز معاونت نظارت راهبردی

جمع مکعب مصالیات بتن مگر (m^3)

صالیات	ارتفاع (m)	عرض واحد مکعب (m ³)	تعداد	مجموع مکعب (m ³)	شكل اجزاء مسازه
- ورودی $\frac{(b_1+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_1$	0.10	0.77	1	0.77	
- خروجی $\frac{(b_2+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_3$	0.10	0.7	1	0.77	
$(W_B+0.20) \times L_2$ $(2.00+0.20) \times 15.00 = 33.00$	0.10	3.30	1	3.30	

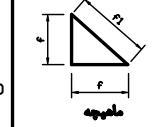
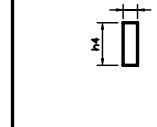
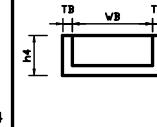
جمع کل $4.84 m^3$
صالیات قالب پندی (m^2)

صالیات	عرض واحد (m ²)	تعداد	مجموع مکعب (m ²)	شكل اجزاء مسازه
H=h ₄ +H _B =1.00+1.50=2.50 $G_1=\sqrt{(b_1+2Z \times H-B/2)^2/2^2+L_1^2}$ $G_1=\sqrt{(2.00+2 \times 1.5 \times 2.50-2.00)^2/4+3.50^2}$ $G_1=5.13$ $\frac{H \times G_1}{2}$ $\frac{2.50 \times 5.13}{2}=6.41$ $G_2=\sqrt{(b_2+2Z \times H-B/2)^2/2^2+L_3^2}$ $G_2=\sqrt{(2.00+2 \times 1.5 \times 2.50-2.00)^2/4+3.50^2}$ $G_2=5.13$ $\frac{H \times G_2}{2}$ $\frac{2.50 \times 5.13}{2}=6.41$	6.41	4	25.64	 دیوار ورودی تپه
- ورودی - $\frac{[(e_1+y_1) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\frac{[(0.75+2.34) \times 2 + 2.00]}{2} +$ $\frac{[(0.40+2.97) \times 2 + 2.45]}{2} \times 0.75=6.51$ - خروجی - $\frac{[(e_2+y_2) \times 2 + b_2] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_2$ $\frac{[(0.75+2.34) \times 2 + 2.00]}{2} +$ $\frac{[(0.40+2.97) \times 2 + 2.45]}{2} \times 0.75=6.51$	6.51	2	13.02	 پشت پنهان
$(W_B - 2 \times f) \times L_2$ $(2.0 - 2 \times 0.2) \times 15.00 = 24.00$	24.00	1	24.00	
$(H_B - 2 \times f) \times L_2$ $(1.50 - 2 \times 0.20) \times 15.00 = 16.50$	16.50	2	33.00	
$(H_B + 2 \times t_B) \times L_2$ $(1.50 + 2 \times 0.30) \times 15.00 = 31.50$	31.50	2	63.00	

توضیحات :

0	بازنگری شماره :	III-CU-10	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	1	شماره نوبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهای کنال از جاده)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : دوتهی آرد اسماه پود طلاور زیرگذرهای کنال از جاده پانچم: جبهه ای

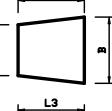
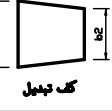
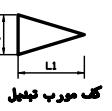
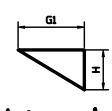
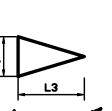
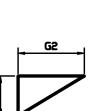
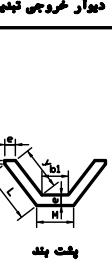
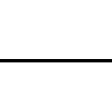
صالیات قالب پندی (m^2)

صالیات	عرض واحد (m ²)	تعداد	مجموع مکعب (m ²)	شكل اجزاء مسازه
$f_1 = f \sqrt{2}$ $0.20 \times \sqrt{2} = 0.28$ $f_1 \times L_2$ $0.28 \times 15.00 = 4.20$	4.20	4	16.80	 ملبوعه
$T_B \times h_4$ $0.30 \times 1.10 = 0.33$	0.33	4	1.32	
$h_4 \times T_B + W_B + T_B$ $1.10 \times (0.30 + 2.00 + 0.30) = 2.86$	2.86	4	11.44	

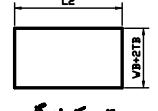
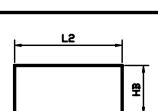
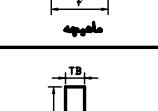
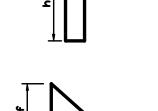
جمع کل $226.88 m^2$

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قیمت آب و آبفا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجراء

جمع م عمليات بتن ريفي (m³)

عمليات	ذکل اجزاء سازه	موضع مقابله	تمام	مجموع مکعبه (m ³)	بعض واحد (m ³)	ذکل اجزاء سازه
- ورودي $\frac{(b_1+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_1$ $\frac{(2.00+0.20)+(2.00+0.20)}{2} \times 3.50 = 7.70$		0.30	2.31	1	2.31	- ورودي
- خروجي $\frac{(b_2+0.20)+(B+0.20)}{2} \times L_3$ $\frac{(2.00+0.20)+(2.00+0.20)}{2} \times 3.50 = 7.70$		0.30	2.31	1	2.31	- خروجي
$\frac{y_1 \times L_1}{2}$ $y_1 = \sqrt{(H \times L_1)^2 + (Z \times H \times L_1)^2}$ $y_1 = \sqrt{1.30^2 + 1.5 \times 1.30^2} = 2.34$ $2.34 \times 3.50 \times \frac{1}{2} = 4.10$		0.30	1.23	2	2.46	- ورودي تپيل
$\frac{H \times G_1}{2}$ $2.50 \times 5.13 = 6.41$		0.30	1.92	2	3.84	دیوار ورودي تپيل
$\frac{y_2 \times L_3}{2}$ $y_2 = \sqrt{(H \times L_2)^2 + (Z \times H \times L_2)^2}$ $y_2 = \sqrt{1.30^2 + 1.5 \times 1.30^2} = 2.34$ $2.34 \times 3.50 \times \frac{1}{2} = 4.10$		0.30	1.23	2	2.46	- خروجي تپيل
$\frac{H \times G_2}{2}$ $2.34 \times 5.13 = 6.41$		0.30	1.92	2	3.84	دیوار خروجي تپيل
- ورودي $\frac{[(e_1+y_1) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_1$ $\frac{[(0.75+2.34) \times 2 + 2.00]}{2} +$ $\frac{[(0.40+2.97) \times 2 + 2.45]}{2} \times 0.75 = 6.51$		0.30	1.95	1	1.95	- ورودي
- خروجي $\frac{[(e_2+y_2) \times 2 + b_2] + [(K+L) \times 2 + M]}{2} \times e_2$ $\frac{[(0.75+2.34) \times 2 + 2.00]}{2} +$ $\frac{[(0.40+2.97) \times 2 + 2.45]}{2} \times 0.75 = 6.51$		0.30	1.95	1	1.95	- خروجي

جمع م عمليات بتن ريفي (m³)

عمليات	ذکل اجزاء سازه	موضع مقابله	تمام	مجموع مکعبه (m ³)	بعض واحد (m ³)	ذکل اجزاء سازه
$(W_B + 2 \times T_B) \times L_2$ $(2.00 + 2 \times 0.30) \times 15.00 = 39.00$		0.30	11.70	2	23.40	سقف و گف زار گفر
$(H_B \times L_2)$ $1.50 \times 15.00 = 22.50$		0.30	6.75	2	13.50	دیوار زار گفر
$\frac{f^2}{2} \times L_2$ $\frac{0.20^2}{2} \times 15.00 = 0.30$		-	0.30	4	1.20	ملبجه
$(h_4 \times T_B \times W_B)$ $1.10 \times 0.30 \times 2.00 = 0.66$		-	0.66	2	1.32	
$\frac{f^2}{2} \times L_2$ $\frac{0.20^2}{2} \times 15.00 = 0.30$		-	0.30	2	0.60	ملبجه
						لبه ورودي و خروجي زار گفر
						60.84 m³ = جمع کل

توضیحات :

III-CU-10	شماره نقشه : 0	بازنگری شماره :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
تاریخ :	2	شماره نوبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگذرهاي کلال از جاده)
تصویر :		مقیاس :	عنوان نقشه : نوته های آرد اسماهای پلاستیکی زار گفر کلال از جاده پانچلو جبهه ای

(ج)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

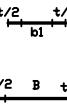
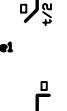
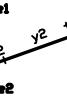
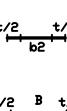
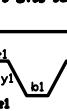
وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجراء

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	کل (m)	مجموع (Kg)	مسم میلگرد
میلگرد خارجی - ورودی								
$L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$								
$L_{e1} = 0 + t + y_1 + \frac{t}{2} + \frac{t}{2} + q$								
$L_{e1} = 0.1 + 0.30 + 2.34 + \frac{(2.0 + 0.30)}{2} + 0.3 = 4.19$								
$L_{e2} = 0 + (H + \frac{t}{2}) + t + W_B / 2 + t + q$								
$L_{e2} = 0.1 + (250 + \frac{0.30}{2}) + 0.30 + 2.00 / 2 + 0.30 + 0.3 = 4.65$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{4.19 + 4.65}{2} = 4.42$	1	16	VAR.	2x24	1.58	212.16	335.21	
خر裘ی -								
$L_{e1} = \frac{b_2}{2} + \frac{t}{2} + q + 0 + t + y_2$								
$L_{e1} = 1.0 + 0.15 + 0.30 + 0.1 + 0.30 + 2.34 = 4.19$								
$L_{e2} = 0 + (H + \frac{t}{2}) + t + W_B / 2 + t + q$								
$L_{e2} = 0.1 + (250 + \frac{0.30}{2}) + 0.30 + 1.00 + 0.30 + 0.30 = 4.65$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{4.19 + 4.65}{2} = 4.42$	1	16	VAR.	2x24	1.58	212.16	335.21	
میلگرد داخلی - ورودی								
$L_{e1} = 0 + t + \frac{t}{2} + 0$								
$L_{e1} = 0.1 + 0.30 + \frac{0.30}{2} + 0.1 = 0.65$								
$L_{e2} = 0 + \frac{t}{2} + H + 0$								
$L_{e2} = 0.1 + \frac{0.30}{2} + 2.50 + 0.1 = 2.85$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{0.65 + 2.85}{2} = 1.75$	2	16	VAR.	2x24	1.58	84.00	132.72	
ورودی -								
$L_{e1} = \frac{t}{2} + t + \frac{t}{2}$								
$L_{e1} = \frac{0.30}{2} + 0.30 + \frac{0.30}{2} = 0.60$								
$L_{e2} = \frac{t}{2} + y_1 + \frac{t}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.30}{2} + 2.34 + \frac{0.30}{2} = 2.64$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{0.60 + 2.64}{2} = 1.62$	2	16	VAR.	2x24	1.58	77.76	122.86	
درجه دووج - ورودی								
$L_{e1} = (0 + e_1 + y_1) \times 2 + b_1$								
$L_{e1} = (0.1 + 0.75 + 2.34) \times 2 + 2.00 = 8.38$								
$L_{e2} = (0 + K + L) \times 2 + M$								
$L_{e2} = (0.1 + 0.40 + 2.97) \times 2 + 2.45 = 9.39$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{8.38 + 9.39}{2} = 8.89$	3	12	VAR.	2x4	0.888	71.12	63.15	

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (m)	تعداد	وزن (Kg)	کل (m)	مجموع (Kg)	مسم میلگرد
- ورودی								
$L_{e1} = \frac{t}{2} + b_1 + \frac{t}{2}$								
$L_{e1} = \frac{0.30}{2} + 2.0 + \frac{0.30}{2} = 2.30$								
$L_{e2} = \frac{t}{2} + B + \frac{t}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.30}{2} + 2.00 + \frac{0.30}{2} = 2.30$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{2.30 + 2.30}{2} = 2.30$	2	16	VAR.	24	1.58	55.20	87.22	
میلگرد داخلی - خروجی								
$L_{e1} = 0 + t + \frac{t}{2} + 0$								
$L_{e1} = 0.1 + 0.30 + \frac{0.30}{2} + 0.1 = 0.65$								
$L_{e2} = 0 + \frac{t}{2} + H + 0$								
$L_{e2} = 0.1 + \frac{0.30}{2} + 2.50 + 0.1 = 2.85$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{0.65 + 2.85}{2} = 1.75$	2	16	VAR.	2x24	1.58	84.00	132.72	
خر裘ی -								
$L_{e1} = \frac{t}{2} + t + \frac{t}{2}$								
$L_{e1} = \frac{0.30}{2} + 0.30 + \frac{0.30}{2} = 0.60$								
$L_{e2} = \frac{t}{2} + y_2 + \frac{t}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.30}{2} + 2.34 + \frac{0.30}{2} = 2.64$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{0.60 + 2.64}{2} = 1.62$	2	16	VAR.	2x24	1.58	77.76	122.86	
ورودی خروجی - خروجی								
$L_{e1} = \frac{t}{2} + b_2 + \frac{t}{2}$								
$L_{e1} = \frac{0.30}{2} + 2.0 + \frac{0.30}{2} = 2.30$								
$L_{e2} = \frac{t}{2} + B + \frac{t}{2}$								
$L_{e2} = \frac{0.30}{2} + 2.00 + \frac{0.30}{2} = 2.30$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{2.30 + 2.30}{2} = 2.30$	2	16	VAR.	24	1.58	55.20	87.22	
درجه دووج - ورودی								
$L_{e1} = (0 + e_1 + y_1) \times 2 + b_1$								
$L_{e1} = (0.1 + 0.75 + 2.34) \times 2 + 2.00 = 8.38$								
$L_{e2} = (0 + K + L) \times 2 + M$								
$L_{e2} = (0.1 + 0.40 + 2.97) \times 2 + 2.45 = 9.39$								
اطول نهایی $L_{var} = \frac{8.38 + 9.39}{2} = 8.89$	3	12	VAR.	2x4	0.888	71.12	63.15	

توضیحات :
 ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تعیین ردهیای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد ازام است.
 ۲- برای ملاحظه محل و تعیین طول میلگرد های محاسبه شده در جدول به نقشه های شماره (۱-۲) III-CU-9(۱-۲) مراجعه شود.
 ۳- در سوتون تعداد ، مقادیر آورده شده (بطور مثال ۵x2x5) بقرار زیر میباشد.
 ۴- تعداد شماره ۲
 ۵- میلگرد خارجی در دو وجه
 ۶- تعداد میلگرد در سیر

سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
 شماره نقشه : III-CU-10
 بازنگری شماره : ۰
 تاریخ : ۳
 شماره نسبت : شیرکت های کالای از جاده
 مقیاس : ۱:۱۰۰
 عنوان نقشه : دوتهه آرد ادامه ای طلازیر گر کالای از جاده
 تصویب : پانچم چبهای

جمهوری اسلامی ایران
 معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمهور
 معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفرا
 وزارت نیرو
 دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفرا

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (n)	تعداد	وزن (KG)	طول کل (n)	مجموع (KG)	مسام میلگرد
- خروجی								
$L_{e1} = (0 + e_1 + \frac{e_2}{2}) \times 2 + b_2$								
$L_{e1} = (0.1 + 0.75 + 2.34) \times 2 + 2.00 = 8.38$								
- خروجی								
$L_{e2} = (0 + K + L) \times 2 + M$								
$L_{e2} = (0.1 + 0.40 + 2.97) \times 2 + 2.45 = 9.39$								
طول نهایی $L_{var} = \frac{8.38 + 9.39}{2} = 8.89$	3	12	VAR.	2x4	0.888	71.12	63.15	
$\square \times 2 + e_1$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	3	12	0.95	2x44	0.888	167.20	148.47	
$\square \times 2 + e_2$ $0.1 \times 2 + 0.75 = 0.95$	3	12	0.95	2x44	0.888	167.20	148.47	
$\square + \frac{t}{2} + L_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.30}{2} + 3.50 + 0.1 = 3.85$	3	12	3.85	2x10	0.888	77.00	68.38	
$\square + \frac{t}{2} + G_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.30}{2} + 5.13 + 0.1 = 5.48$	3	12	5.48	2x2x7	0.888	153.44	136.25	
$\square + \frac{t}{2} + G_1 + \square$ $0.1 + \frac{0.30}{2} + 5.13 + 0.1 = 5.48$	3	12	5.48	2x2x5	0.888	109.60	97.32	
- خروجی								
$\square + \frac{t}{2} + L_3 + \square$ $0.1 + \frac{0.30}{2} + 3.50 + 0.1 = 3.85$	3	12	3.85	2x10	0.888	77.00	68.38	
$\square + \frac{t}{2} + G_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.30}{2} + 5.13 + 0.1 = 5.48$	3	12	5.48	2x2x7	0.888	153.44	136.25	
$\square + \frac{t}{2} + G_2 + \square$ $0.1 + \frac{0.30}{2} + 5.13 + 0.1 = 5.48$	3	12	5.48	2x2x5	0.888	109.60	97.32	
$\square + h_4 + TB/2$ $0.1 + 1.10 + 0.30/2 = 1.35$								
- داعلی	5	16	1.35	2x14	1.58	37.80	59.72	
- خارجی	4	14	1.35	2x14	1.21	37.80	45.74	
$\square + 0.15 + WB + 0.15 + \square$ $0.10 + 0.15 + 2.00 + 0.15 + 0.10 = 2.50$	6	12	2.50	2x6	0.888	30.00	26.64	
- خروجی								
$\square + h_5 + TB/2$ $0.1 + 1.10 + 0.30/2 = 1.35$	5	16	1.35	2x14	1.58	37.80	59.72	
- داعلی	4	14	1.35	2x14	1.21	37.80	45.74	
$\square + 0.15 + WB + 0.15 + \square$ $0.10 + 0.15 + 2.00 + 0.15 + 0.10 = 2.50$	6	12	2.50	2x6	0.888	30.00	26.64	
فلاخه بین دار و تبدیل								

عملیات میلگرد گذاری

عملیات	PDS	قطر (mm)	طول (n)	تعداد	وزن (KG)	طول کل (n)	مجموع (KG)	مسام میلگرد
- میلگرد خارجی								
$2 \times (\square + H_B + T_B) + W_B$	4	14	5.80	100	1.21	580.00	701.80	
- میلگرد داخلی								
$2 \times \square + T_B + W_B$	5	16	2.50	100	1.58	250.00	395.00	
$2 \times \square + T_B + W_B = 2.50$	4	14	2.50	100	1.21	250.00	302.50	
- میلگرد خارجی	5	16	2.50	100	1.58	250.00	395.00	
$2 \times \square + T_B/2 + H_B$ $2 \times 0.1 + 0.3/2 + 1.5 = 1.85$	5	16	1.85	2x100	1.58	370.00	584.60	
$2 \times \square + t_B + L_2$ $2 \times 0.1 + 0.30 + 15.00 = 15.50$	6	12	15.50	2x2x8	0.888	620.00	550.56	
- حارق سقوک	6	12	15.50	2x2x8	0.888	496.00	440.45	
- موارد دیوارها								
جمع کل = 6127.38 Kg								

سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی	بازنگری شماره :	III-CU-10	شماره نقشه :	0
تاریخ :	4	شماره نسبت :	III-CU-9(1-2)	نحوه انتقال جریان آب (زیرگذرهای کلال از جاده)
تصویب :		مقیاس :		نموده برآورده ادامه امدادهای زیرگذرهای کلال از جاده

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع

معاونت نظارت راهبردی

دفتر نظام فنی اجرایی

دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبخیز

وزارت نیرو

دانشگاه علوم پزشکی

DATA TABLE

No	TYPE OF CULVERT	DIMENSIONS												REINFORCEMENTS							
		HB	WB	L1	L2	L3	h1	h2	h3	h4	h5	h6	t	TB	e	PDS. ①	PDS. ②	PDS. ③	PDS. ④	PDS. ⑤	PDS. ⑥
1	CU B 1	1.20	2.00	3.00	15.00	3.00	0.30	0.15	0.30	1.20	1.20	0.90	0.25	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
2	CU B 2	1.20	2.00	2.50	15.00	2.50	0.30	0.15	0.30	1.20	1.20	0.90	0.25	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
3	CU B 3	1.20	2.00	2.50	15.00	2.50	0.40	0.10	0.40	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
4	CU B 4	1.20	2.00	2.00	15.00	2.00	0.40	0.10	0.40	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
5	CU B 5	1.20	2.00	2.00	15.00	2.00	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.60	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
6	CU B 6	1.20	2.00	2.50	15.00	2.50	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.60	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
7	CU B 7	1.20	2.00	2.50	15.00	2.50	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.60	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
8	CU B 8	1.20	2.00	3.50	15.00	3.50	0.30	0.15	0.30	1.20	1.20	0.90	0.25	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
9	CU B 9	1.30	2.00	3.00	15.00	3.00	0.30	0.15	0.30	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
10	CU B 10	1.30	2.00	2.50	15.00	2.50	0.40	0.10	0.40	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
11	CU B 11	1.30	2.00	2.50	15.00	2.50	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
12	CU B 12	1.30	2.00	2.00	15.00	2.00	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
13	CU B 13	1.30	2.00	2.50	15.00	2.50	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.60	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
14	CU B 14	1.30	2.00	4.00	15.00	4.00	0.30	0.15	0.30	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
15	CU B 15	1.30	2.00	3.50	15.00	3.50	0.30	0.15	0.30	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
16	CU B 16	1.30	2.00	3.50	15.00	3.50	0.40	0.10	0.40	1.10	1.10	0.90	0.25	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
17	CU B 17	1.40	2.00	3.00	15.00	3.00	0.40	0.15	0.40	1.20	1.20	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
18	CU B 18	1.40	2.00	3.00	15.00	3.00	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
19	CU B 19	1.40	2.00	2.50	15.00	2.50	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
20	CU B 20	1.40	2.00	2.50	15.00	2.50	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
21	CU B 21	1.40	2.00	3.00	15.00	3.00	0.70	0.10	0.70	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.60	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
22	CU B 22	1.40	2.00	4.00	15.00	4.00	0.40	0.15	0.40	1.20	1.20	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
23	CU B 23	1.40	2.00	3.50	15.00	3.50	0.50	0.10	0.50	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
24	CU B 24	1.50	2.00	3.00	15.00	3.00	0.50	0.15	0.50	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
25	CU B 25	1.50	2.00	3.00	15.00	3.00	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
26	CU B 26	1.50	2.00	2.50	15.00	2.50	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
27	CU B 27	1.50	2.00	3.00	15.00	3.00	0.70	0.10	0.70	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
28	CU B 28	1.50	2.00	4.00	15.00	4.00	0.50	0.15	0.50	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
29	CU B 29	1.50	2.00	3.50	15.00	3.50	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى16e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى16e15c/c	ئى12e20c/c
30	CU B 30	1.60	2.00	3.00	15.00	3.00	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى18e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c
31	CU B 31	1.60	2.00	3.00	15.00	3.00	0.70	0.10	0.70	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى18e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c
32	CU B 32	1.60	2.00	3.50	15.00	3.50	0.80	0.10	0.80	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى18e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c
33	CU B 33	1.60	2.00	2.00	15.00	2.00	0.50	0.15	0.50	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى18e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c
34	CU B 34	1.60	2.00	4.00	15.00	4.00	0.60	0.10	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى18e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c
35	CU B 35	1.60	2.00	3.50	15.00	3.50	0.70	0.10	0.70	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى18e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c
36	CU B 36	1.70	2.00	3.00	15.00	3.00	0.70	0.10	0.70	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى18e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c
37	CU B 37	1.70	2.00	3.50	15.00	3.50	0.80	0.10	0.80	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى18e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c
38	CU B 38	1.70	2.00	3.50	15.00	3.50	0.85	0.15	0.85	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى18e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c
39	CU B 39	1.70	2.00	4.00	15.00	4.00	0.60	0.15	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى18e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c
40	CU B 40	1.70	2.00	4.00	15.00	4.00	0.70	0.10	0.70	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى18e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c
41	CU B 41	1.70	2.00	5.00	15.00	5.00	0.60	0.15	0.60	1.10	1.10	0.90	0.30	0.30	0.75	ئى18e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c	ئى14e15c/c	ئى18e15c/c	ئى12e20c/c

توضیحات:

- در ستون **CU -** مخفف **CULVERT** که از جاده معرف نموده است.
- بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (زیرگردنهای کanal از جاده)
- مخفف زیرگذر کanal از جاده با مقطع جبهه ای
- آخرین عدد سمت راست، شماره تیپ 12 -

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

- III-CU-11 شماره نقشه :
- 0 بازنگری شماره :
- 1 تاریخ :
- 2 شماره نسبت :
- 3 مقیاس :
- عنوان نقشه :
- 4 مخفف سازه های پوشیدنی طبیعی زیرگذر کanal از جاده
- 5 توصیب :

- (۱) جمهوری اسلامی ایران
- تعاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریویں جمهور
- تعاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آبها
- دفتر نظام فنی اجرایی

بخش سوم

سازه های انتقال جریان آب

سیفون های معکوس

۱- تعریف سازه

۲- اجزاء سازه

۳- کاربرد سازه

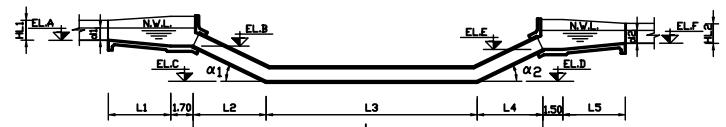
۴- طراحی هیدرولیکی سیفون مکوس

۴-۱- گلایه

سیفون مکوس سازه‌ای است که به صورت یک مجرای پسته و تحت شارک کم برای انتقال آب از زیرچاده، راه آهن، رودخانه، دره و کanal طراحی می‌شود.

اجزای تشکیل دهنده سازه سیفون مکوس شامل پاشنه ابتدایی (CUT OFF)، تبدیل ورودی، آشناگیر، مجرأ (لوله یا باکس)، تبدیل خروجی و پاشنه انتهایی و آب نما (در صورت نیاز) می‌باشد.

توضیح: برای حفاظت کامل مجرای سیفون، می‌توان شبکه آشناگیر در خروجی تعیین نمود.



شکل شاره ۱: مقطع طولی سیفون مکوس

۳- روش گام به گام طراحی هیدرولیکی

کام اول - انتخاب سطح مقطع جریان (A)

با توجه به سرعت مورد نظر (V) و وزن دمی (Q) سطح مقطع جریان (A) از رابطه زیر تعیین می‌گردد.

$$(1-1) \quad A = \frac{Q}{V}$$

توضیح: سرعت مورد نظر در سیفون‌های کوتاه حداقل ۵۰ متر بر ثانیه و در سیفون‌های بلند ۵۰ تا ۳ متر بر ثانیه انتخاب می‌شود.

کام دوم - تعیین ابعاد مقطع جریان

ابعاد جریان با توجه به شکل مقطع از روابط زیر تعیین و ذکر می‌گردد.

$$(1-2) \quad D = \sqrt{\frac{4Q}{\pi V}} = \sqrt{\frac{4A}{\pi}}$$

$$(2-2) \quad WB = HB = \sqrt{A}$$

توضیح: قطر و یا ابعاد سیفون در مقطع مریعی (BOX).

این سازه در سورتیکه از نظر اقتصادی یا سایر ملاحظات فنی نسبت به سازه‌های مشابه (بله، زیرگذر، غلام پایه دار) ارجحیت داشته باشد برای هبور آب با تبریز قلل درون یک مجرای پسته (لوله یا باکس) و تحت شاره استفاده می‌شود. این سازه باید به سورت طراحی شود تا تحت جریان معاذل ظرفیت طراحی در خروجی سازه شاره اضافی وجود نداشته باشد. از نظر طول سازه در صورت نظور نمودن ملاحظات اقتصادی و انرژی قابل حصول از اینها سیفون محدودیت وجود ندارد. لذا در این استناده ضمن ارائه خوابط طراحی سیفون ملاحظات عاشرین بین خوابط طراحی سیفون‌های کوتاه (طول کمتر از ۱۰۰ متر) و بلند (طول بیشتر از ۱۰۰ متر) با ارائه مثال آورده خواهد شد و در هر حالت نیز مقاطع لوله و باکس مورد بررسی قرار خواهد گرفت. همچنین جهت دسترسی به سمت دیگر سیفون بخصوص آبراهه ها، سازه آب نما با هزینه اجرایی کم اجرا گردد. بدینه ایست در زمان سیلاب از راههای دسترسی مطیع شدن در محدوده طرح می‌باشد. مخصوصات کanal در ورودی و خروجی سیفون نیز از جدول نشانه‌های شاره (12-۲-۱-۲) انتخاب شده است.

توضیحات :

سازه‌های همان شبکه‌های آبیاری و زهکشی	بازنگری شماره:	III-ISI-1	شماره نقشه:	۰
بخش سوم: سازه‌های انتقال جریان آب (سیفون‌های مکوس)	شماره نیت:	۱	تاریخ:	
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه‌ای	مقیاس:		تصویب:	

معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی ریس‌جمهور	جمهوری اسلامی ایران
وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

گام ششم - محاسبه افت انرژی سیفون

- افت اصطکاک در مسیر لوله (h_f)

توضیح : طول واقعی سیفون می باشد.

- افت انرژی در قسمت ورودی (h_1)

- افت انرژی در قسمت خروجی (h_0)

- افت انرژی در زانوی ها (h_b) : با توجه به زوایه انحراف ورودی و خروجی (K_{b2} , K_{b1}) ضریب افت زانوی ها از جدول زیر محاسبه می گردد.

$$(r-1) \quad h_1 = 0.4 \Delta h_v$$

$$(r-2) \quad h_0 = 0.7 \Delta h_v$$

$$(r-1) \quad h_{b1} = K_{b1} h_v$$

$$(r-2) \quad h_{b2} = K_{b2} h_v$$

نوع زانو	زاویه انحنای (α)
دایره ای بدون شاخ انحنای	90°
مستطیلی بدون شاخ انحنای	60°
دایره ای با شاخ انحنای	45°
دایره ای با شاخ انحنای	30°
دایره ای با شاخ انحنای	10°

جدول شاره ۱ - ضریب افت در زانوها (K_b)

پلور مثال زاویه انحنای	$\alpha = 30^\circ$
شاخ انحنای	$R = 2.00$
قلر لوله	$D = 1.00$

از جدول ضریب افت در زانو ($K_b=0.08$) تعیین می گردد .

- افت انرژی در آشناگیر (h_t)

$$(t-1) \quad h_t = K_t \times \frac{V_n^2}{2g}$$

$$(t-2) \quad K_t = 1.45 - 4.45 \frac{A_n}{A_g} - \left[\frac{A_n}{A_g} \right]^2$$

توضیح : در فرمول بالا (K_t) ضریب افت موضعی ، (A_n) سطح خالص ، (A_g) سطح ناخالص (حتی شامل سطح تکیه گامها) و (V_n) سرعت آب در سطح خالص آشناگیر می باشد .

- افت مجموع (HL) : با منظور نمودن ۱۰٪ درصد جهت ضریب اطمینان مجموع افت انرژی در سیفون از رابطه زیر محاسبه می گردد :

$$(t-1) \quad h_f = L_s \times S_f$$

$$(t-2) \quad HL = 1.1 \times [0.4 \Delta h_v + 0.7 \Delta h_v + hb1 + hb2 + h_f + h_t]$$

$$(r-1) \quad h_1 = 0.4 \Delta h_v$$

$$(r-2) \quad h_0 = 0.7 \Delta h_v$$

توضیح : در صورتیکه در قسمت ورودی سیفون ساختمان تنظیم کننده وجود داشته باشد افت مربوطه به مجموع افتها فوق اخاله خواهد شد .

توضیح : افت محاسبه شده همواره با ملحوظ داشتن ۵٪ افزایش مضری از ۵ سانتی متر خواهد بود .

گام هفتم - محاسبه رقوم سیفون

- افت انرژی در زانوی ها (h_b) : با توجه به زوایای انحراف ورودی و خروجی (K_{b2} , K_{b1}) ضریب افت زانوی ها از جدول زیر محاسبه می گردد .

$$(r-1) \quad ELB = (ELA + d1) - (Sub1)$$

$$(r-2) \quad Sub1 = \frac{HB}{\cos \alpha_1}$$

$$(t-1) \quad ELB = (ELA + d1) - (Sub1) - \frac{HB}{\cos \alpha_1}$$

HB : عمق پاکس
D : قطر لوله

α_1 : زاویه زانو سیفون در بالادست
d1 : میزان استفراغ در ورودی

- رقوم کف کanal در قسمت خروجی (ELF) با توجه به عمق آب کanal در پائین دست (d2) و مجموع افتها (HL) از رابطه زیر تعیین می گردد .

$$(r-1) \quad ELF = [(ELA + d1) - HL] - d2$$

- رقوم تبدیل خروجی (ELE) از رابطه زیر تعیین می گردد .

$$(r-2) \quad ELE = (ELF + d2) - Sub2 - \frac{HB}{\cos \alpha_2}$$

Sub2 : میزان استفراغ در خروجی

$$(r-1) \quad \alpha = 30^\circ$$

$$(r-2) \quad R = 2.00$$

$$(r-3) \quad D = 1.00$$

$$(r-4) \quad h_t = K_t \times \frac{V_n^2}{2g}$$

$$(t-1) \quad K_t = 1.45 - 4.45 \frac{A_n}{A_g} - \left[\frac{A_n}{A_g} \right]^2$$

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-ISI-1	بازنگری شماره :	0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های ممکوس)	2	شماره نسبت :	تاریخ :
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای		مقیاس :	تصویب :

جهانی اسلامی ایران

تعاونت برنامه ریزی و ناظر امام‌مردی ریس جمیع

تعاونت ناظر و امام‌مردی وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

- حق حوضه در ورودی (H) در سیفون کوتاه با مقطع دایره‌ای یا پاکس از رابطه زیر تعیین می‌گردد.

$$(11-v) \quad H = ELG - ELB$$

- حق حوضه در خروجی (H1) در سیفون کوتاه با مقطع دایره‌ای یا پاکس از رابطه زیر تعیین می‌گردد.

$$(12-v) \quad H1 = ELI - ELE$$

گام هشتم - محاسبه طول سنتهاي مختلف سیفون

- طول تبدیل در قسمت ورودی (L1) و خروجی (L5) با توجه به زاویه انحراف تبدیل سطح آب کانال به سطح آب داخل حوضه آشناگیر ۲۵ در نظر گرفته شده است که از رابطه زیر محاسبه می‌شود:

$$L1 = L5 = \frac{T - B}{2t \tan 25^\circ}$$

- (B) عرض حوضه آشناگیر که با توجه به قلل لوله یا عرض پاکس تعیین می‌گردد.

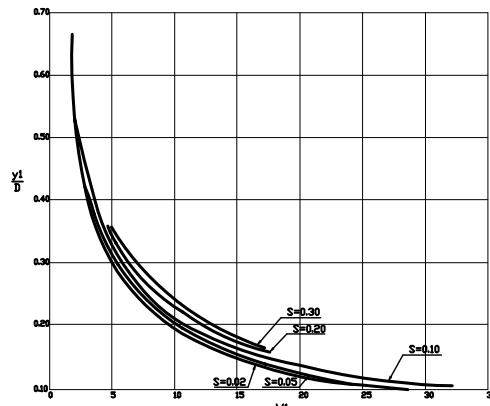
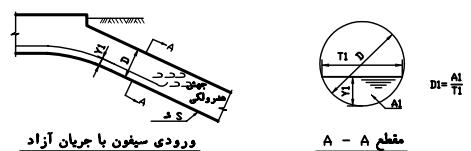
توضیح: طول حداقل برای (L1) و (L5) معادل ۵ متر و برای کلیه طولها هوا راه مضری از هر مترا انتخاب می‌شود.

- طولهای (L2) و (L4) به ترتیب با توجه به اختلاف رقم (B) و (C) و (D) و (E) محاسبه می‌گردند و نهایتاً با پردازی طولی زمین هم کنترل می‌شوند.

گام نهم - کنترل چشم در ورودی سیفون

چنانچه سیفون با دینی کمتر از دینی طراحی (ممولاً ۲۰ تا ۵ درصد خرفا طراحی) بهره برداری گردد کنترل و ضفت جوش میدرولیکی در دینی مورد نظر خسوساً در سیفونها بلند عازم اهمیت می‌باشد برای این منظور با توجه به دینی مورد نظر (۶، تا ۵، برای دینی طراحی) و ابعاد سیفون مقادیر (F1) و $\frac{A1}{D}$ را محاسبه و نقطه تلاقی آنها را روی نمودار تجزیی بدست می‌آوریم (شکل شماره ۲) .

چنانچه این نقطه باگینتر از منحنی مربوط به شبکه کوتله دهانه ورودی (S) و ضفت جوش رضایت‌بخش تلقی می‌گردد و چنانچه بالای منحنی مربوطه فرار گیرد و ضفت جوش، نامطلوب بوده و با تغییر قلل و یا استفاده از دو مقطع بجای یک مقطع (در این صورت در زمان دینی کم یک مقطع بسته می‌شود) مشکل را حل می‌نمایند.



شکل شماره ۲: منحنی های تعیین وضفت پرش هیدرولیکی در دهانه ورودی سیفون ممکوس

توضیح: چشم میدرولیکی شناسی از سبور دینی های مختلف در سازه بافت بوجود آمدن جبههای هوا در ابتدای لوله ورودی سیفون و در نتیجه ایجاد پدیده خوردنگی می‌گردد. لذا به منظور جلوگیری از صدمات ناشی از این پدیده و هدایت جبههای هوا خارج از جریان AIRVENT در قسمت ورودی سیفون با استفاده از لوله P.V.C با قطر ۵ سانتی متر در نظر گرفته شده است.

شکل شماره ۳: بلوک مهاری

PIPE DIA. D (Cm)	h (m)	t2 (m)
50	1.50	0.15
60	1.80	0.15
70	1.90	0.15
80	2.20	0.20
90	2.70	0.20
100	2.80	0.25
120	3.00	0.25

جدول شماره ۲ - ابعاد بلوک مهاری

سعی می‌شود شبکه در زانوهای سیفون زیاد نند نباشد. حداکثر شبکه در زانوهای ۱ در قائم و ۲ در افق در نظر گرفته می‌شود. شبکه قائم سیفون حداقل ۵، ۶، و حداکثر ۹، انتشار می‌شود.

چنانچه سیفون از زیر کانال خاکی و زمکن هبور ناید حداقل فاصله روزه لوله ۶-۷ متر و در تمام سیفونهایی که از زیر گذارد و راه آهن هبور می‌ناید حداقل ۹، در نظر گرفته می‌شود.

طرههای لوله با (CUT OFF COLLAR) از لوله به داخل خاک مجاور آدامه می‌پابند و بعنوان سد در برای آب شستگی عمل نموده و اغلب برای کاهش سرعت و حرکت آب در طول قسمت خارجی لوله و با خاک اطراف لوله استفاده می‌گردد (شکل شماره ۳).

از مر استفاده از طوفه مهار لوله از روش غرش وزنی (LANE) تعیین می‌گردد، نسبت غرش وزنی (LANE) عبارت است از طول غرش وزنی تقسیم بر بار موثر، ضرب غرش برای امواج خاکی بر حسب مقاومات آنها در برایر نفوذ آب تغییر می‌کند و برای خاک هر منطقه ای پابست مطالعه گردد.

تغیریات معلق شناس مینمهد که در لوله منبور برای شبکهای کوچکتر از (۱۴°) نیروی اصطکاکی کافی بوده و به استفاده از بلوک چهت مهار لوله در شبکه نیاز نیست.

برای شبکهای بیشتر از (۱۴°) با استفاده از جدول شماره ۲ ابعاد و اندازه بلوک مهاری تعیین و برای یک شاخه لوله به فاصله ۶ متر بیش بینی گردد.

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : ۰	بازنگری شماره : III-ISI-1	شماره نقشه : ۰
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های ممکوس)	شماره شیت : ۳	تاریخ :	شماره شیت : ۳
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	تصویب :	مقیاس :	تصویب :

۴-۳-۲- سیفون کوتاه با مقطع دایره ای

فرضیات طراحی

با داشتن وزان دبی و شبکه انتخابی برای کف کanal با استفاده از جداول مندرج در نشمهای شماره II-2 تیپ و مشخصات هیدرولیکی کanal استخراج می گردد.

تعیین آباد مقطع جریان

$$D = \sqrt{\frac{4Q}{\pi V}} = \sqrt{\frac{4 \times 80}{\pi \times 1.5}} = .82 \text{ m}$$

ظرف لوله را ۰۰۰ متر در نظر می گیریم.

افت انرژی در زانوی ها (hv)

$$hv = .7 \Delta h v = .7 \times .02 = .014$$

$$hb = kb \cdot hv$$

ورودی و خروجی با توجه به جدول شماره ۱۰۶۴ حاصل می شود.

$$kb = kb1 = kb2$$

$$hb = .064 \times 0.5 = .0032$$

افت آشغالگیر

با در نظر گرفتن ۸۰ درصد سطح عالی آشغالگیر، ۰.۱۳، حاصل می شود.

$$ht = .013$$

توضیح: برای توضیحات بیشتر به نهفه کلیات قسم آشغالگیر مراجعه شود.

افت مجموع (HL)

$$HL = 1.1 \times 6.4 \Delta h v + .7 \Delta h v + 2hb + hf + ht$$

$$HL = 1.1 \times (.010 + .014 + .0064 + .03 + .013) = .080 \Rightarrow HL = .080 \approx .10$$

محاسبه رقوم سیفون

۱- رقوم انتهای تبدیل ورودی (ELB)

$$ELB = (ELA + d1) - \left(\frac{D}{Cos \alpha_1} \right)$$

$$ELB = (50.00 + .61) - 0.08 - \frac{1}{Cos 18.43} = 49.48$$

۲- کف کanal در قسمت خروجی (ELF)

$$ELF = [(ELA + d1) - HL] - d2$$

$$ELF = [(50.00 + .61) - 10] - .61 = 49.90$$

۳- رقوم تبدیل خروجی (ELE)

$$ELE = (ELF + d2) - Sub2 - \frac{D}{Cos \alpha_2}$$

$$ELE = (49.90 + 0.81) - 0.08 - \frac{1.00}{Cos 18.43} = 49.38$$

$$(ELC) - ۴$$

$$ELC = ELRoad - HEarth - D$$

$$ELC = 49.50 - .90 - 1.00 = 47.60$$

توضیحات:

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

بازنگری شماره: ۰ شماره نقشه: III-ISI-1

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های مکشوف)

تاریخ: ۴ شماره ثبت: عناوون نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

تصویب: مقیاس:

حل از طریق فرمولهای اوایه دده

مسل: انتخاب سطح مقطع جریان

$$A = \frac{Q}{V} = \frac{80}{1.5} = .53 \text{ m}^2$$

سرعت مورد نظر در سیفون های کوتاه حداقل ۵/۱ متر بر ثانیه می باشد.

$$hi = 4 \Delta h v = .4 \times .02 = .01$$

افت انرژی در قسمت ورودی (hi)

$$hf = Ls \times Sf = 1.05 \times 22.7 \times .0013 = .03$$

(Ls) طول واقعی سیفون می باشد که با رفت و برگشت طولها و رفتهای نهایی می گردد. فرض اولیه طول

واقعی معادل ۵/۱ برابر طول سیفون در نظر گرفته می شود.

جمهوری اسلامی ایران
تعاونیت پژوهانه‌هایی و نظارت راهبردی ریس جمیع

تعاونیت نظارت راهبردی دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا
وزارت نیرو

$$b = .90 \text{ m}$$

$$Z = 1.5$$

$$d = .61 \text{ m}$$

$$T = 2.73 \text{ m}$$

$$HL = .80 \text{ m}$$

$$HT = 1.0 \text{ m}$$

$$V = 0.72 \text{ m/s}$$

$$n = 0.014$$

در این مثال طول سیفون معادل ۱۶ متر است و سیفون آن زیر نهر عبور می‌نماید.
رقوم کتف کاتال در قسمت ورودی تغله (A) و کتف نهر به شرح مقابل می‌باشد.

$$EL.A = 50.00$$

$$EL.River = 25.00$$

حل از طریق فرمولهای اولیه شده

حسل :

- انتخاب سطح مقطع جریان

$$A = \frac{Q}{V} = \frac{.80}{2.5} = .32 \text{ m}^2$$

سرعت مورد نظر در سیفون های کوتاه حداقل ۰.۵ متر بر ثانیه در نظر گرفته می‌شود.

- تعیین ابعاد مقطع جریان

$$D = \sqrt{\frac{4Q}{\pi V}} = \sqrt{\frac{4 \times 0.80}{\pi \times 2.5}} = .64 \text{ m}$$

قطر لوله را ۰.۶۴ متر در نظر می‌گیریم.

- محاسبه مولفه های جریان

(V)

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{4Q}{\pi D^2} = \frac{4 \times 0.80}{\pi \times 0.64^2} = 2.83 \text{ m/s}$$

ارتفاع نظیر سرعت (hv)

$$hv = \frac{V^2}{2g} = .41$$

شعاع هیدرولیکی (R)

$$R = \frac{A}{P} = \frac{D}{4} = \frac{0.60}{4} = .15$$

شیب خط افزایی (Sf)

$$S_f = \left(\frac{hv}{R^2/3} \right)^2 = \left(\frac{0.014 \times 2.83}{0.15^2/3} \right)^2 = .0196$$

ضرب زیبری (n) در نظر گرفته شده است.

- انتخاب زوایای سیفون

شیب ورودی و خروجی سیفون، با توجه به بروزیل زمین در این مثال ۰.۱ در نظر گرفته شده است.

$$\alpha_1 = \alpha_2 = 26.50^\circ$$

توضیحات :

محاسبه طول قسمتهای مختلف
- طول تبدیل در قسمت ورودی (L1) و خروجی (L5)

$$B=1.00 \\ L_1=L_5=\frac{T-B}{2tg25}=\frac{2.73-1.00}{2tg25}=1.85 \Rightarrow L_1=L_5=1.85 \approx 2.00$$

- طولهای (L2) و (L4) با توجه به اختلاف رقوم (B) و (C) و (D) حاصل می‌آید.

$$L_2=(49.48-47.60)\times 3=5.64 \\ L_4=(49.38-47.54)\times 3=5.52$$

(L3) طول

$$L_3=L-L_2-L_4 \\ L_3=22.70-5.64-5.52=11.54$$

با توجه به طول محاسباتی نهایی، مرامل خوب نهایی می‌گردد.

- کنترل پوش در ورودی سیفون

$$Q=.80 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$Q_{min}=.5 \times .80 = .40 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S_0=tg18.43 = .33$$

با توجه به فرمول مانینگ، عمق نرمال حاصل می‌شود.

$$y_1=.12$$

$$A_1=.063$$

$$T_1=.65$$

$$D_1=\frac{A_1}{T_1}=.081$$

$$Fr_1=\frac{Q}{A_1\sqrt{gD_1}}=6.96$$

$$\frac{y_1}{D}=.12$$

تغله بلند (Fr1) و (D/L) روی منحنی تکل شاره ۲ پایین منحنی با شیب مورد نظر فرار می‌گیرد.

بنابراین پوش نامطلوب تشکیل نمی‌شود و جواب داشتیت بخش می‌باشد.

۳-۳-۳- سیفون بلند با مقاطع دائمی ای

فرضیات طراحی

با داشتن میزان دیم و شیب انتخابی برای کتف کاتال با استفاده از جداول مندرج در نتائجهای شماره-2-II

تبی و مشخصات هیدرولیکی کاتال استخراج می‌گردد.

$$Q = .80 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S = 0.0004$$

برای دیم معادل ۰.۸۰ متر مکعب در ثانیه و شیب کتف کاتال ۰.۰۰۰۴ تبع هیدرولیکی کاتال با استفاده از

جداؤل مندرج در نتائجهای ۲-II-10 معادل ۸۰۰ می‌باشد که با مشخص شدن این تبع مشخصات هیدرولیکی

و سازه ای کاتال به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می‌گردد.

$$ELD = ELC - S \times L3$$

با فرس (S=0.005) نویان نوشت:

$$ELD = 47.60 - 0.005 \times L3$$

$$ELD = ELE - L4 \times tg \alpha 2$$

با توجه به اینکه ($\alpha 2=18.43$) می‌باشد می‌توان گفت:

$$ELD = 49.38 - \frac{L4}{3}$$

با مساوی فرار دادن دو معادله فوق (ELD) حاصل می‌شود.

$$ELD = 47.54$$

- رقوم بالای خاکریز کاتال در بالادست (ELG)

$$ELG = \max \begin{cases} ELA + HT1 = 50.00 + 1.00 = 51.00 \\ ELA + d1 + 0.30 = 50.00 + 0.61 + 0.30 = 50.91 \end{cases}$$

$$ELG = 50.91$$

- رقوم بالای خاکریز کاتال در پایین دست (ELI)

$$ELI = \max \begin{cases} ELF + HT2 = 49.90 + 1.00 = 50.90 \\ ELF + d2 + 0.30 = 49.90 + 0.61 + 0.30 = 50.81 \end{cases}$$

$$ELI = 50.90$$

- عمق حوضچه در ورودی (H)

$$H = ELG - ELB = 51.00 - 49.48$$

$$H = 1.52$$

- عمق حوضچه در خروجی (H1)

$$H1 = ELI - ELE = 50.91 - 49.38$$

$$H1 = 1.53$$



جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و ناظر راهبردی ریس جمهور

معاونت ناظر راهبردی دفتر مهندسی و مهندسی آب و آبخا

وزارت نیرو

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-ISI-1	پازنگری شماره :	0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های مکشوف)	شماره ثبت :	5	تاریخ :
عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :	تصویب :	

- تعیین میزان استخراج (Sub)

$$\Delta h_v = h_v - h_{v0} = .41 - \frac{.72^2}{2g} = .38$$

$$1.5\Delta h_v = .57$$

پس میزان استخراج .57 در نظر گرفته می شود .

- محاسبه افت انرژی سیفون

- افت احتلاک در سیفون (hf)

$$h_f = L_s \times S_f = 1.05 \times 180 \times 0.0196 = 3.70$$

(LS) طول واقعی سیفون می باشد که با رفت و برگشت طولها و رقومها نهایی می گردد . فرض اولیه طول واقعی معادل ۰.۱ برابر طول سیفون در نظر گرفته می شود .

- افت انرژی در قسمت ورودی (hl)

$$h_l = 4\Delta h_v = .4 \times .38 = .15$$

- افت انرژی در قسمت خروجی (ho)

$$h_o = .7\Delta h_v = .7 \times .38 = .26$$

- افت انرژی در زانوی ها (hb)

$h_b = k_b h_v$
.
 $k_b = k_b 1 = k_b 2$

$$h_b = .071 \times .41 = .03$$

- افت آشناگیر

با در نظر گرفتن ۰.۰ درصد سطح خالص آشناگیر ، $h_t = .013$ حاصل می شود .

توضیح : برای توضیحات بیشتر به نظره کلیات قسمت آشناگیر مراجعه شود .

- افت مجموع (HL)

$$H_L = 1.1 \times 0.4\Delta h_v + 0.7\Delta h_v + 2h_b + h_f + h_t$$

$$H_L = 1.1 \times 0.15 + .26 + .06 + 3.7 + .013 = 4.601 \Rightarrow H_L = 4.601 = 4.60$$

- محاسبه رقوم سیفون

- رقوم انتهای بینیل ورودی (EL.B)

$$EL.B = (EL.A + d1) - (Sub1) - \frac{D}{Cos\alpha}$$

$$EL.B = (50.00 + .61) - .57 - \frac{.60}{Cos26.5} = 49.37$$

- کف کانال در قسمت خروجی (EL.F)

$$EL.F = [(EL.A + d1) - H_L] - d2$$

$$EL.F = [(50.00 + .61) - 4.60] - .61 = 45.40$$



معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری

معاونت نظارت راهبردی و زلزله و اجرایی

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی دکتر مهندسی و مهندسی اجرایی آب و آبفا

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	III-ISI-1	شماره نقشه :	۰	بازنگری شماره :
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های مکشوف)	۶	شماره ثبت :	تاریخ :	
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای		مقیاس :	تصویب :	

توضیحات :

$$Q = 80 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$Q_{min} = .5 \times 80 = .40 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$S_0 = \tan 26.50 = .50$$

با توجه به فرمول مانینگ ، صدق نرمال حاصل می شود .

$$y_1 = 0.13$$

$$A_1 = 0.044$$

$$T_1 = 0.49$$

$$D_1 = \frac{A_1}{T_1} = 0.089$$

$$Fr_1 = \frac{Q}{A_1 \sqrt{GD_1}} = 9.80$$

$$\frac{y_1}{D} = 0.21$$

قطعه نلاتی (Fr_1) و ($\frac{y_1}{D}$) رودی منحنی شکل شماره ۲ پایین منحنی با شبب مورد نظر قرار می گیرد . بنابراین پوش ناطلوب تشکیل نمی شود و جواب رضایت بخش می باشد .

۳- رقوم تبدیل خروجی (ELE)

$$ELE = (ELF + d2) - Sub2 - \frac{D}{Cos\alpha}$$

$$ELE = (45.40 + 0.61) - 0.57 - \frac{0.60}{Cos26.50} = 44.76$$

(EL.C) - ۴

EL.C = EL.River - H.Earth - D

$$EL.C = 25.00 - 2.50 - 0.60 = 21.90$$

(EL.D) - ۵

EL.D = EL.C - S × L3

با فرض (S=0.005) فوق می توان نوشت :

- طول (L3)

$$EL.D = 21.90 - 0.005 \times L3$$

$$EL.D = EL.E - L4 \times \tan \alpha 2$$

با توجه به اینکه $\alpha 2 = 26.50$ می باشد می توان گفت :

$$EL.D = 44.52 - \frac{L4}{2}$$

با مساوی قرار دادن دو معادله فوق (EL.D) حاصل می شود .

$$EL.D = 21.50$$

- صدق حوضچه در ورودی (H)

$$H = MAX \left\{ \begin{array}{l} ELA + HT1 \\ ELA + d1 + 0.30 \end{array} \right\} - ELB$$

$$H = MAX \left\{ \begin{array}{l} 50.00 + 1.00 \\ 50.00 + 0.61 + 0.30 \end{array} \right\} - 49.37$$

$$H = 1.63$$

- صدق حوضچه در خروجی (H1)

$$H1 = MAX \left\{ \begin{array}{l} ELF + HT2 \\ ELF + d2 + 0.30 \end{array} \right\} - ELE$$

$$H1 = MAX \left\{ \begin{array}{l} 45.40 + 1.00 \\ 45.40 + 0.61 + 0.30 \end{array} \right\} - 44.76$$

$$H1 = 1.64$$

<p>- افت آشناگیر با در نظر گرفتن ۸۰ درصد سطح خالص آشناگیر ، ۰.۶، حاصل می شود.</p> <p>$ht = .06$</p> <p>توضیح: برای توضیحات بیشتر به نقطه کلیات قسم آشناگیر مراجعه شود.</p> <p>- افت مجموع (HL)</p> <p>$HL = 1.1 \times 0.4 \Delta hv + 7 \Delta hv + 2hb + hf + ht$</p> <p>$HL = 1.1 \times (0.27 + 0.48 + 0.03 + 0.42 + 0.06) = .22 \Rightarrow HL = .22 \approx .25$</p> <p>- محاسبه رقوم سیفون (EL.B)</p> <p>$EL.B = (EL.A + d1) - (Sub1) - \frac{HB}{Cos\alpha}$</p> <p>$EL.B = (50.00 + 1.15) - .10 - \frac{1.50}{Cos 26.5} = 49.37$</p> <p>- کف کانال در قسم خروجی (EL.F)</p> <p>$EL.F = [(EL.A + d1) - HL] - d2$</p> <p>$EL.F = [(50.00 + 1.15) - .25] - 1.15 = 49.75$</p> <p>- رقوم تبدیل خروجی (EL.E)</p> <p>$ELE = (ELF + d2) - Sub2 - \frac{HB}{Cos \alpha 2}$</p> <p>$ELE = (49.75 + 1.15) - 0.1 - \frac{1.50}{Cos 26.50} = 49.12$</p> <p>(EL.C) -۴</p> <p>$EL.C = EL.Road - H_{Earth} - HB - TB$</p> <p>$EL.C = 49.50 - .90 - 1.50 - .30 = 46.80$</p> <p>(TB) مشخصات پاکس که با انجام عملیات سازه ای حاصل می شود.</p>	<p>شاخ هیدرولیکی (R) $R = \frac{WB}{4} = \frac{1.5}{4} = .375$</p> <p>$S_f = \frac{nv}{R^{2/3}} = \frac{.014 \times 1.56}{.375^{2/3}} = .00176$</p> <p>شیب خط انرژی (Sf) (n) ضریب زبری ۰.۰۱۴ در نظر گرفته شده است.</p> <p>- انتخاب زوایی سیفون شیب ورودی و خروجی سیفون ، با توجه به بروزیل زمین در این مثال ۲ به ۱ در نظر گرفته شده است.</p> <p>- محاسبه رقوم سیفون $\alpha_1 = \alpha_2 = 26.5^\circ$</p> <p>$\Delta hv = hv - hv_0 = .124 - \frac{1.05^2}{2g} = .068$</p> <p>$1.5 \Delta hv = .10 > .08$</p> <p>پس میزان استنراق .۰۸ در نظر گرفته می شود.</p> <p>- محاسبه افت انرژی سیفون افت اصطکاک در سیر لوله (hf)</p> <p>$hf = Ls \times Sf = 1.05 \times 22.7 \times .00176 = .042$</p> <p>(L5) طول واقعی سیفون می باشد که با روت و برگشت طولها و رقومها نهایی می گردد . فرض اولیه طول واقعی معادل ۵، برابر طول سیفون در نظر گرفته می شود.</p> <p>- افت انرژی در قسم خروجی (h1)</p> <p>$h1 = 4 \Delta hv = .4 \times .068 = .027$</p> <p>- افت انرژی در قسم خروجی (h0)</p> <p>$h0 = .7 \Delta hv = .7 \times .068 = .048$</p> <p>- افت انرژی در زانوی ها (hb)</p> <p>$hb = kb \times hv$</p> <p>$kb = kb1 = kb2$</p> <p>$hb = 0.12 \times 0.124 = 0.015$</p>	<p>فرضیات طراحی با داشتن میزان دیس و شیب انتخابی برای کف کانال با استفاده از جداول مندرج در نئمه های شاره II-2</p> <p>تیپ و مشخصات هیدرولیکی کانال استخراج می گردد .</p> <p>$Q = 3.50 \text{ m}^3/\text{s}$</p> <p>$S = 0.0004$</p> <p>برای دبی معادل ۵، متر مکعب در ثانیه و شیب کف کانال ۰.۰۰۰۴ تیپ هیدرولیکی کانال با استفاده از جداول مندرج در نئمه های II-2 می باشد که با مشخص شدن این تیپ مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کانال به شرح زیر از جداول ذکور استخراج می گردد .</p> <p>b= 1.20 m Z= 1.5 d= 1.15 m T= 4.65 m HL= 1.40 m HT= 1.80 m V= 1.05 m/s n= 0.014</p> <p>در این مثال طول سیفون معادل ۲۲.۷ متر است و سیفون از زیر جاده عبور می نماید . رقوم کف کانال در قسم ورودی نقطه (A) و جاده سرویس به شرح مقابل می باشد .</p> <p>EL.A = 50.00 EL.Road = 49.50</p> <p><u>حل از طریق فرمولهای اولیه دند</u></p> <p>- انتخاب سطح مقطع جریان</p> <p>- تیپ میزان استنراق (Sub)</p> <p>$A = \frac{Q}{V} = \frac{3.50}{1.5} = 2.33 \text{ m}^2$</p> <p>سرعت مورد نظر در سیفون های کوتاه حداقل ۰.۱ متر بر ثانیه می باشد .</p> <p>- تیپ ابعاد مقطع جریان</p> <p>$WB = HB = \sqrt{A} = 1.53 \Rightarrow WB = HB = 1.53 \approx 1.50 \text{ m}$</p> <p>- محاسبه مولنده های جریان</p> <p>سرعت (V)</p> <p>$V = \frac{Q}{A} = \frac{Q}{WB^2} = 1.56 \text{ m/s}$</p> <p>ارتفاع نظیر سرعت (hv)</p> <p>$hv = \frac{V^2}{2g} = \frac{1.56^2}{2g} = .124$</p>
---	---	---

توضیحات :	
۰ بازنگری شماره :	III-ISI-1 شماره نقشه :

باشنوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های ممکوس)	تاریخ :	۷ شماره ثبت :	مقیاس :	عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جهانی اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیوود
دفتر نظام فنی اجرایی	وزارت نیرو

$$WB = HB = \sqrt{A} = \sqrt{1.40} = 1.18 \Rightarrow WB = HB = 1.18 \approx 1.20 \text{ m}$$

- تعیین ابعاد مقطع جریان

- محاسبه مولفه های جریان
(V)

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{Q}{WB^2} = \frac{2.43}{2^2} = 2.43 \text{ m/s}$$

$$hv = \frac{V^2}{2g} = \frac{2.43^2}{2g} = .30$$

$$R = \frac{WB}{4} = \frac{1.2}{4} = .30$$

$$S_f = \left(\frac{nv}{R^{2/3}} \right)^2 = \left(\frac{0.014 \times 2.43}{.3} \right)^2 = .0058$$

- ارتفاع نظر سرعت (hv)

- شاعم هیدرولیکی (R)

- شبیه خط انرژی (Sf)

- (n) ضریب زیری 0.014 در نظر گرفته شده است.

- انتخاب زوایای سیفون

شبیه درودی و خروجی سیفون، با توجه به بیرونیل زمین در این مثال ۳ به ۱ در نظر گرفته شده است.

$$\alpha_1 = \alpha_2 = 18.43^\circ$$

- تعیین میزان استفرار (Sub)

$$\Delta hv = hv - hv_0 = .30 - \frac{1.05^2}{2g} = .24$$

$$1.5\Delta hv = .37 > .15$$

- پس میزان استفرار ۰.۳۷، در نظر گرفته می شود.

- محاسبه آفت انرژی سیفون

- آفت اصطکاک در مسیر لوله (hf)

$$hf = L_s \times S_f = 1.05 \times 180 \times 0.0058 = 1.096$$

- (Ls) طول واقعی سیفون می باشد که با رفت و برگشت طولها و رقومها نهایی می گردد. فرض اولیه طول واقعی معادل ۰.۵ برابر طول سیفون در نظر گرفته می شود.

- آفت انرژی در قسمت درودی (hi)

$$hi = 4\Delta hv = .4 \times .24 = .096$$

- آفت انرژی در قسمت خروجی (ho)

$$ho = .7\Delta hv = .7 \times .24 = .168$$

- محاسبه طول قسمتهای مختلف
- طول تبدیل در قسمت درودی (L1) و خروجی (L5)

$$B=1.50 \\ L_1 = L_5 = \frac{T-B}{2tg25} = \frac{4.65-1.50}{2tg25} = 3.37 \Rightarrow L_1 = L_5 = 3.37 \approx 3.50$$

- طولهای (L2) و (L4) با توجه به اختلاف دو قسم (B) و (C) و (D) و (E) حاصل می آید.

$$L_2 = (49.37 - 46.80) \times 2 = 5.14$$

$$L_4 = (49.12 - 46.74) \times 2 = 4.76$$

- طول (L3)

$$L_3 = L - L_2 - L_4$$

$$L_3 = 22.7 - 5.14 - 4.76 = 12.80$$

با توجه به طول محاسباتی نهایی، مرامل خوب نهایی می گردد.

۴-۳-۳- سیفون بلند با مقطع باکس

فرمیات طراحی

با داشتن میزان دبی و شبیه انتخابی برای کف کanal با استفاده از جداول مندرج در نشمهای شماره II-2 با توجه به طول سیفون بلند با مقطع باکس

برای دبی معادل ۳.۵ متر مکعب در ثانیه و شبیه کف کanal 0.0004 شبیه هیدرولیکی کanal با استفاده از جداول مندرج در نشمهای II-2 معادل ۱-۳۵۰۰ می باشد که با مشخص شدن این شبیه مشخصات هیدرولیکی و سازه ای کanal به شرح زیر از جداول مذکور استخراج می گردد.

$$b = 1.20 \text{ m}$$

$$Z = 1.5$$

$$d = 1.15 \text{ m}$$

$$T = 4.65 \text{ m}$$

$$HL = 1.40 \text{ m}$$

$$HT = 1.80 \text{ m}$$

$$V = 1.05 \text{ m/s}$$

$$n = 0.014$$

در این مثال طول سیفون معادل ۱۸۰ متر است و سیفون از زیر نهر عبور می نماید.

رقم کف کanal در قسمت درودی نقطه (A) و کف نهر به شرح مقابل می باشد.

$$EL.A = 50.00$$

$$EL.River = 25.00$$

حل از طریق فرمولهای اواله شده

حل :

- انتخاب سطح مقطع جریان

$$A = \frac{Q}{V} = \frac{3.50}{2.5} = 1.40 \text{ m}^2$$

سرعت مورد نظر در سیفون های کوتاه حداقل ۲.۵ متر بر ثانیه می باشد.

$$EL.D = EL.C - S \times L3$$

با فرض (S=0.005) نویان نوشته :

$$EL.D = 46.80 - 0.005 \times 13$$

$$EL.D = EL.E - L4 \times tg \alpha 2$$

با توجه به اینکه ($\alpha 2 = 26.50$) می باشد می نویان گفت :

$$EL.D = 49.12 - \frac{1.4}{2}$$

با مساوی قرار دادن دو معادله فوق (EL.D) حاصل می شود.

$$EL.D = 49.12 - \frac{4.76}{2} = 46.74$$

- رقم بالای خاکریز کanal در بالادست (ELG)

$$ELG = \max \begin{cases} ELA + HT1 = 50.00 + 1.80 = 51.80 \\ ELA + d1 + 0.30 = 50.00 + 1.15 + 0.30 = 51.45 \end{cases}$$

$$ELG = 51.80$$

- رقم بالای خاکریز کanal در پائین دست (ELI)

$$ELI = \max \begin{cases} ELF + HT2 = 49.75 + 1.80 = 51.55 \\ ELF + d2 + 0.30 = 49.75 + 1.15 + 0.30 = 51.20 \end{cases}$$

$$ELI = 51.55$$

- عمق حوضجه در درودی (H)

$$H = ELG - ELB = 51.80 - 49.37$$

$$H = 2.43$$

- عمق حوضجه در خروجی (HI)

$$HI = ELI - ELE = 51.55 - 49.12$$

$$HI = 2.43$$



جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و مهندسی آب و آبخا

دفتر نظام فنی اجرایی وزارت نیرو

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-ISI-1	شماره نقشه :	آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	۸	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های ممکوس)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

-۲- طولهای (L_1) و (L_2) با توجه به اختلاف رقوم (B) و (C) و (D) و (E) حاصل می‌آید.

$$L_2 = (49.52 - 20.90) \times 3 = 85.86$$

$$L_4 = (47.87 - 20.83) \times 3 = 81.12$$

$$L_3 = L - L_2 - L_4$$

$$L_3 = 180 - 85.86 - 84.60 = 13.02$$

با توجه به طول محاسباتی نهایی، مراحل فوق نهایی می‌گردد.

-۳- طول (L_3)

۵- طراحی سازه ای سیفون کوتاه و بلند با مقطع دایره‌ای

طراحی سازه‌ای سیفون کوتاه بدلند با مقطع دایره‌ای بر اساس قدر انتخابی از محاسبات هیدرولیکی صورت خواهد گرفت که نوع و مشخصات لوله (پیش ساخته، پیش تبیده، سانتریپوز، نولادی،) پس از دریافت اطلاعات کافی از کارخانه‌های سازنده انتخاب می‌گردد. با توجه به شتابه فرضیات طراحی سیفون با مقطع دایره و سیفون با مقطع پاکس می‌توان سایر مشخصات سازه‌ای سیفون کوتاه و بلند با مقطع دایره‌ای را از محاسبات سازه ای سیفون کوتاه و بلند با مقطع پاکس بدست آورد.

۶- طراحی سازه‌ای سیفون کوتاه با مقطع پاکس

۶-۱- کلیات

برای طراحی سازه‌ای سیفون کوتاه در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به شماره‌ای داخلی و خارجی وارد بر دیواره‌های سیفون، ضغامت و میانگرد مورد نیاز سازه تعیین می‌گردد.

توضیح: خوابط طراحی شریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می‌باشد و انتخاب روش طراحی بنا بر نظر طراح تعیین می‌گردد.

۶-۲- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طراحی سازه‌ای سیفون شامل ارتفاع داخلی سیفون کوتاه (HB)، عرض سیفون (WB)، عمق آب (d)، ضرباب شار معرفک (Ka)، سکون (Kst) و قربت (Ks) خاک، ارتفاع خاک روی سازه (hs)، وزن مخصوص خاک مرطوب (con)، بن (con) و آب (a) و میزان ارتفاع سربار (a) با اعمال وزن مخصوص مرتبط (sea) و مشخصات هیدرولیکی کانال و سازه می‌باشد.

۷- روش گام به گام طراحی سازه‌ای

۷-۱- طراحی سازه‌ای سیفون کوتاه

توضیحات:

$$EL.C = EL.River - H.Earth - HB - TB$$

$$EL.C = 25.00 - 2.50 - 1.20 - 40 = 20.90$$

(EL.C) -۴

$$hb = kb \cdot hv$$

- افت انرژی در زانوی ها (hb)

(TB) ضغمات پاکس که با انجام عملیات سازه ای حاصل می‌شود.

(Kb2) ورودی و خروجی با توجه به جدول شماره ۱ ۰.۰۸۲ حاصل می‌شود.

$$EL.D = EL.C - S \times L_3$$

(EL.D) -۵

$$kb = kb1 = kb2$$

$$hb = 0.082 \times 0.30 = 0.024$$

- افت آشناگیر

$$EL.D = 20.90 - 0.005 \times L_3$$

با فرض (S=0.005) فوق می‌توان نوشت:

$$EL.D = EL.E - L_4 \times tg \alpha 2$$

با توجه به اینکه ($\alpha 2 = 18.43$) می‌باشد می‌توان گفت:

$$EL.D = 47.87 - \frac{L_4}{3}$$

با مساوی قرار دادن دو معادله فوق (EL.D) حاصل می‌شود.

$$EL.D = 47.87 - \frac{84.60}{3} = 20.83$$

-۶- عمق حوضه در ورودی (H)

$$H = MAX \left\{ \begin{array}{l} EL.A + HT1 \\ EL.A + d1 + 0.30 \end{array} \right\} - EL.B$$

$$H = MAX \left\{ \begin{array}{l} 50.00 + 1.80 \\ 50.00 + 1.15 + 0.30 \end{array} \right\} - 49.52$$

$$H = 2.28$$

-۷- عمق حوضه در خروجی (H1)

$$H1 = MAX \left\{ \begin{array}{l} ELF + HT2 \\ ELF + d2 + 0.30 \end{array} \right\} - ELE$$

$$H1 = MAX \left\{ \begin{array}{l} 48.35 + 1.80 \\ 48.35 + 1.15 + 0.30 \end{array} \right\} - 47.87$$

$$H1 = 2.28$$

محاسبه طول قسمت‌های مختلف

-۱- طول تبدیل در قسمت ورودی (L_1) و خروجی (L_5)

$$B=1.50$$

$$L_1 = L_5 = \frac{T - B}{2tg25} = \frac{4.65 - 1.50}{2tg25} = 3.30 \Rightarrow L_1 = L_5 = 3.30 \approx 4.00$$

$$EL.B = (EL.A + d1) - (Sub1) - \frac{HB}{Cos \alpha 1}$$

$$EL.B = (50.00 + 1.15) - 3.7 - \frac{1.20}{Cos 18.43} = 49.52$$

-۸- کف کانال در قسمت خروجی (EL.F)

$$EL.F = [(EL.A + d1) - HL] - d2$$

$$EL.F = [(50.00 + 1.15) - 1.65] - 1.15 = 48.35$$

-۹- رقوم تبدیل خروجی (EL.E)

$$ELE = (EL.F + d2) - Sub2 - \frac{TB}{Cos \alpha 2}$$

$$ELE = (48.35 + 1.15) - 0.37 - \frac{1.20}{Cos 18.43} = 47.87$$

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری

معاونت نظارت راهبردی
دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آبفا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی

گام اول - تهییں خلایت سازه

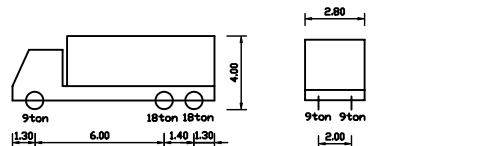
خلایت سازه با توجه به نیروی برش حداکثر در گوشه های سیلوون نموده و سپس با توجه به تابع تخلیل سازه نسبت به اصلاح آن اقدام نمود .

گام دوم - حالت بارگذاری

برای تعیین نیروهای برش و لنگرهای خمشی حداکثر در سازه، پاید حالات مختلف بارگذاری کنترل گردد. تعداد و ترکیب حالات بارگذاری بستگی به شرایط محیطی و ظرف مهندس محاسب دارد . در این قسم دو حالت بارگذاری که عمومیت بیشتر دارد ذکر می شود (شکل شماره ۳) :

الف- برای مطالعه لنگر خمشی مثبت جداکثر سقف در وسط دهانه، ترکیب فشار قائم ناشی از وزن سازه و پارکامیون با نصف فشار جانبی معزک خاک در ظرف مهندس نشان دهنده بارگذاری کوتاه مدت می باشد .

ب- برای مطالعه حداکثر لنگر خمشی در ارتفاع دیواره، ترکیب فشار قائم ناشی از وزن خاک روی سازه و بار کامیون با فشار جانبی حالت معزک خاک در ظرف مهندس نشان دهنده افزایش مدت بارگذاری می باشد .



شکل شماره ۴ : مشخصات کامیون ۴۵ تن طبق دستورالفنی شماره ۱۱ وزارت راه و ترابری (شکل شماره ۴) در

نظر گرفته شده است .

در این حالت بستگی که سازه روی آن قرار می گیرد به صورت انتظاف پایه مدل شده و فنرهاي فرض در محل تأسیس کفت سازه با خاک در ظرف گرفته می شود، ضریب سختی فنر از حاصلضرب سطح بارگذاری هر فنر در ضرب فنر خاک (KS) بستگی دارد، پس از تخلیل سازه نمودار نیروی برشی و لنگر خمشی برای حالات مختلف بارگذاری ترسیم و میزان نیروی برشی و لنگر خمشی جداکثر تعیین می گردد .

توضیح ۱: برای تخلیل سازه در این استاندارد از نرم افزار (SAP 2000) استفاده شده است .

توضیح ۲: ضرب فنر خاک با توجه به جنس خاک از جدول زیر قابل استخراج می باشد .

نوع خاک	Ks(t/m²)
LOOSE SAND (مسه غیر متراکم)	480-1600
MEDIUM DENSE SAND (مسه نیمه متراکم)	960-8000
DENSE SAND (مسه متراکم)	6400-12800
CLAYEY MEDIUM DENSE SAND (مسه نیمه متراکم رس دار)	3200-8000
SILTY MEDIUM DENSE SAND (مسه نیمه متراکم لای دار)	2400-4800
CLAYEY SOIL : (خاک رسی)	
$q_a \leq 2 \text{ Kg/cm}^2$	1200-2400
$2 < q_a \leq 8 \text{ Kg/cm}^2$	2400-4800
$q_a > 8 \text{ Kg/cm}^2$	>4800
q_a ظرفیت مجاز باربری خاک	

گام چهارم - اصلاح خلایت سازه

در این مرحله خلایت سازه با توجه به نیروی برش حداکثر در گوشه های سیلوون تعیین می گردد . این خلایت باید به گونه ای تعیین شود که تنش برش ایجاد شده در مقطع از تنش مجاز برش بن کوچکتر گردد . تنش برشی جداکثر در مقطع از رابطه فوق بیشتر می باشد .

$$v_{max} = \frac{V_{max}}{bede}$$

در رابطه فوق :

v : تنش برشی ماکریم در مقطع بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

V_{max} : نیروی برش ماکریم در مقطع بر حسب کیلوگرم

be : عرض مقطع (معادل ۱۰۰ سانتی متر در ظرف گرفته می شود)

de : عرض موفر مقطع بتنی بر حسب سانتی متر

تش برشی مجاز مقطع بتنی نیز از رابطه زیر قابل محاسبه است :

$$v_c = 0.29\sqrt{f_c}$$

در رابطه فوق :

v : تنش برشی مجاز مقطع بتنی بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

f_c : مقاومت ۲۸ روزه نمونه استوانه ای بتن بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

توضیح ۴: مشخصات کامیون ۴۵ تن طبق دستورالفنی شماره ۱۱ وزارت راه و ترابری (شکل شماره ۴) در

نظر گرفته شده است .

بارکامیون باید به گونه ای بر روی دهانه فرار گیرد که بیشترین نیروهای برشی و لنگرهای خمشی را بدست دهد .

توضیح ۲: برای محاسبه فرض می شود که باربرخ درینهای مساوی E توزیع می گردد :

$$E=1.22+0.06S<2.1 \text{ m}$$

که در رابطه فوق :

S : طول دهانه سیلوون

E : بهنای مؤثر دال که بار پک ردیف چرخ در آن پهنا توزیع می گردد .

برای محاسبه مقطع به طول واحد از سیلوون، بار هر یک از محورهای بهنای مؤثر تقسیم شده و به صورت متغیر برشی سازه قرار می گیرد .

توضیح ۳: برای منظورگردان از از از این مطالعه با دینامیکی بارکامیون، باقیتی باره محور را افزایش داد .

مقادیر افزایش از رابطه زیر محاسبه می گردد :

$$I = \frac{6}{S+10}$$

که در آن (S) دهانه سیلوون می باشد . جداکثر مقادیر بدست آمده از رابطه فوق به ۳۰ درصد محدود می گردد .

توضیح ۴: وقتی که ارتفاع خاک روی سازه متفاوت در خاک کثیر از ۶-ساندیتر باشد، توزیع بار جریح در روزی سازه همانند حالت خواهد بود که بار چرخ مستقیماً روی دال بتنی فرار گیرد . وقتی که ارتفاع خاک کثیر روی دال ۶-ساندیتر باشد، باربرخ روزی مربوط به مقطع ۱/۷۵ برای ارتفاع خاک کثیر توزیع می شود . هنگامیکه این مربع ها روی هم فرار گیرند، بارچرخها روی کل مقطع توزیع می گردد . همچنین وقتیکه ارتفاع خاک کثیر بزرگر از ۶-ساندیتر باشد، احتیاج به میله گردی های توزیع نمی باشد .

برای ارتفاع خاک کثیر بین ۰ تا ۶-ساندیتر، اثر ضربه ۳۰ درصد و بین ۳۰ تا ۶۰-ساندیتر اثر ضربه ۴۰ درصد و بین ۶۰ تا ۹۰-ساندیتر اثر ضربه ۱۰ درصد می باشد . جهت اطمینان می توان اثر ضربه را در تمام موارد ۳۰ درصد فرض نمود .

توضیح ۵: ضرب فشار جانبی خاک در حالت سکون برای خاکهای دانه ای از رابطه $\sigma = \sin 1-\theta \cdot \sigma_{dry}$ محاسبه می گردد .

زاویه اصطکاک داخلی خاک می باشد، برای خاکهای رسی برحسب سختی خاکرس و قابلیت تورم آن، عددی بین ۰-۶۰ تا ۷۰ به عنوان ضرب فشار جانبی در حالت سکون قابل توصیه است .

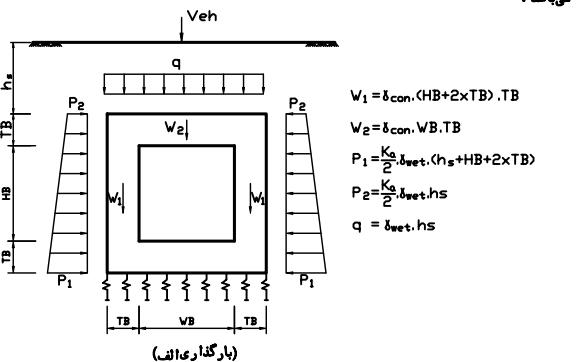
خلایت سازه با توجه به نیروی برش حداکثر در گوشه های سیلوون نموده و سپس با توجه به تابع تخلیل سازه نسبت به اصلاح آن اقدام نمود .

گام دوم - حالت بارگذاری

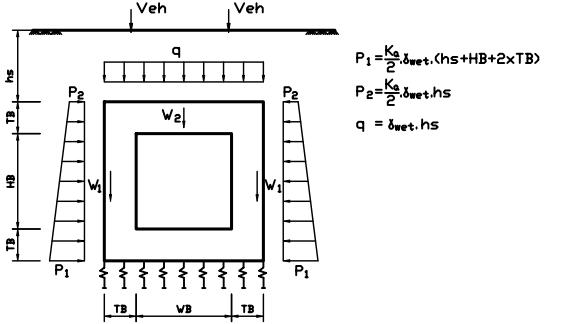
برای تعیین نیروهای برشی و لنگرهای خمشی حداکثر در سازه، پاید حالات مختلف بارگذاری کنترل گردد . تعداد و ترکیب حالات بارگذاری بستگی به شرایط محیطی و ظرف مهندس محاسب دارد . در این قسم دو حالت بارگذاری که عمومیت بیشتر دارد ذکر می شود (شکل شماره ۳) :

الف- برای مطالعه لنگر خمشی مثبت جداکثر سقف در وسط دهانه، ترکیب فشار قائم ناشی از وزن سازه و پارکامیون با نصف فشار جانبی معزک خاک در ظرف گرفته می شود که در واقع نشان دهنده بارگذاری کوتاه مدت می باشد .

ب- برای مطالعه حداکثر لنگر خمشی در ارتفاع دیواره، ترکیب فشار قائم ناشی از وزن خاک روی سازه و بار کامیون با فشار جانبی حالت معزک خاک در ظرف گرفته می شود که نشان دهنده افزایش مدت بارگذاری می باشد .



(بارگذاری افق)



(بارگذاری افق)

شکل شماره ۳: بارگذاری سیلوون کوتاه

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : ۰	بازنگری شماره :	III-ISI-1
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیلوون های مکشوف)	شماره نوبت :	10	تاریخ :
عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :		تصویب :

توضیح ۱ : عمق موثر مقطع بتنی (de) از رابطه زیر تعیین می‌گردد :

- در این رابطه (TB) ضخامت جداره سیلوون می‌باشد .
توضیح ۲ : برای افزایش مقاومت برپی مقطع در گوشها می‌توان از ماهیچه استفاده نمود .

گام پنجم - طراحی مولگرد

در این مرحله میلگردهای مورد نیاز به شرح زیر تعیین می‌گردد :
الف - میلگردهای خشنی در دو حالت زیر تعیین و عدد بزرگتر ملاک طراحی قرار خواهد گرفت :
۱- تعیین میلگرد براساس بیشترین لگز خشنی با استفاده از رابطه زیر :

$$As_{req} = \frac{M_{max}}{f_s(7/8)de}$$

که در آن :

M_{max} : سطح مقطع میلگرد مورد نیاز بر حسب سانتی متر مربع
 f_s : تنش مجاز فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

۴- تعیین حداقل میلگرد خشنی با استفاده از رابطه زیر :

$$As_{min} = \frac{14}{f_y} b_e de$$

که در آن :

As_{min} : حداقل میلگرد خشنی بر حسب سانتی متر مربع
 f_y : تنش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

ب - تعیین میلگردهای حرارتی مقطع

میلگردهای حرارتی ($A_{st,t}$) برای کنترل عرض ترک مورد استفاده قرار می‌گیرد و مقدار آن در میلگردگاری در لایه برابر $2r$ در حد سطح مقطع بتن می‌باشد .

۳-۳-۶ - طراحی سازه ای خوبیه آشناگیر ورودی و خروجی

- ضخامت کف و دیوارهای خوبیه آشناگیر ورودی و خوبیه خروجی ، همان ضخامت تعیین شده در بند ۱-۳-۵ خواهد بود ولی در هر حال نباید کمتر از ۳۵ سانتی متر انتخاب نمود .
- ضخامت میلگردهای مورد استفاده در خوبیه های ورودی و خروجی ، مطابق میلگردهای انتخابی در سیلوون خواهد بود .

۳-۳-۷ - طراحی سازه ای تبدیلها ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیلها براساس ارتفاع آنها و با استفاده از جدول روپرتو تعیین می‌شود .
- میلگردهای مورد نیاز تبدیلها ورودی و خروجی با استفاده از جدول روپرتو انتخاب می‌شود .

۳-۳-۶ - طراحی سازه ای پاشتمانی (CUTOFF) ورودی و خروجی

- ضخامت پاشته معادل ضخامت تعیین شده دو بند ۳-۳-۵ انتخاب می‌شود .

- عمق پاشته با توجه به ارتفاع آب از جدول زیر تعیین می‌گردد :

de(m)	e(m)
d < 0.90	0.60
d > 0.90	0.75

$de = TB-6$

با توجه به طرح هیدرولیکی سیلوون کوتاه ، پارامترهای مورد نیاز طرح سازه ای سیلوون بلند به شرح زیر در نظر گرفته می‌شود :

$d = 1.15 \text{ m}$

$HB = 1.50 \text{ m}$

$WB = 1.50 \text{ m}$

$Ka=0.33$

$Kst = 0.50$

$Ks = 1000 \text{ Ton/m}^3$

$\delta_{wet}=2.0 \text{ Ton/m}^3$

$\delta_{cor}=2.5 \text{ Ton/m}^3$

$\delta_w = 1 \text{ Ton/m}^3$

$a = 0.9 \text{ m}$

$\delta_{sur}=1.80 \text{ Ton/m}^3$

$hs = 0.9 \text{ m}$

$f_y = 3000 \text{ kg/cm}^2$

$f_s = 1500 \text{ kg/cm}^2$

$f_c = 250 \text{ kg/cm}^2$

طراحی سازه ای سیلوون کوتاه

ضخامت جداره های سیلوون کوتاه برابر $m = TB=0.30$ انتخاب می‌شود .
برای بدست آوردن هداکثر نیروهای برپی و لگزهای خشنی در سیلوون ، بارگذاریهای زیر اعمال می‌گردد :
بارگذاری (ج) برای تعیین بیشترین برش و بارگذاری (ب) برای تعیین بیشترین لگز خشنی بوجود آمده در سازه .
با بارگذاری سازه در این حالتها ، پارامترهای زیر را تعیین می‌کنیم :

$$W_1 = \delta_{con} (HB + 2 \times TB) \cdot TB \Rightarrow$$

$$W_1 = 2.50 \times 0.50 + 2 \times 0.30 \times 0.30 \Rightarrow$$

$$W_1 = 1.60 \text{ Ton/m}$$

$$W_2 = \delta_{con} \cdot WB \cdot TB \Rightarrow$$

$$W_2 = 2.50 \times 1.50 \times 0.30 \Rightarrow$$

$$W_2 = 1.13 \text{ Ton/m}$$

$$q_2 = \delta_{wet} \cdot hs \Rightarrow q_2 = 2.00 \times 0.90 \Rightarrow q_2 = 1.80 \text{ Ton/m}$$

$$P_6 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot (hs + HB + 2 \times TB) \Rightarrow$$

$$P_6 = \frac{0.33}{2} \times 2.00 \times (0.90 + 1.50 + 2 \times 0.30) \Rightarrow$$

$$P_6 = 0.99 \text{ Ton/m}$$

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-ISI-1	بازنگری شماره :	۰
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیلوون های مکوس)	شماره ثبت :	۱۱	تاریخ :
عنوان نقشه : مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای	مقیاس :	تصویب :	

وزارت نیرو	دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	معاونت نظارت و امدادی	جهانی اسلامی ایران
و زارت نیرو	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	معاونت نظارت و امدادی	جمهوری اسلامی ایران

طراحی سازه‌های پاشته‌های ورودی و خروجی

- ضخامت پاشنه ها معادل 25 سانتیمتر در نظر گرفته خواهد شد.
- عمق پاشته‌ها با استفاده از جدول مندرج در بند ۵-۳-۴ م با توجه به $d=1.15$ m برابر خواهد بود با $e=0.75$ m

آرایش میلگرددهای مورد نیاز پاشته‌ها که همان میلگرددهای حرارتی هستند $c/c = 20$ و $\theta = 12^\circ$ در نظر گرفته شده و در سوت نیاز پک رفیع احتلا می‌شود.

۷- طراحی سازه‌ای سیفون بلند

۱- کلیات

برای طراحی سازه‌ای سیفون بلند در این استاندارد از روش تنش مجاز (WORKING STRESS) استفاده شده است که با توجه به فشارهای داخلی و خارجی وارد بر دیواره های سیفون، ضخامت و میلگرد مورد نیاز سازه تعیین می‌گردد.

توضیح: خواص طراحی شریه (312) و روش مقاومت نهایی به عنوان روش قابل قبول طراحی می‌باشد و انتخاب روش طراحی باید با نظر طراح نهایی می‌گردد.

۲- فرضیات طراحی

پارامترهای مورد نیاز جهت طراحی سازه‌ای سیفون شامل ارتفاع داخلی سیفون (HB)، عرض سیفون (WB)، فشار داخلی سیفون یا اختلاف تراز بن بالترین و پایین‌ترین نقطه سیفون (ΔH)، صاف آب (A_b)، ضایق فشار محرك (K_a)، سکون (K_s) و فریت (K_f) خاک، ارتفاع خاک روی سازه (hs)، وزن مخصوص خاک مرطوب (γ_{wet})، بتن (con) و آب (a) و میزان ارتفاع سربار (a_s) با اصال وزن مخصوص مرطوب (s_{wet}) و مشخصات هیدرولیکی کانال و سازه می‌باشد.

۳- روش گام به گام طراحی سازه‌ای

۱-۱-۳-۷- طراحی سازه‌ای سیفون بلند

گام اول - تعیین ضخامت سازه

ضخامت سازه با توجه به نیروی برشی حداکثر در گوشه های سیفون تعیین می شود . برای شروع تحلیل سازه، میتوان ضخامت را برای سازه فرض نموده و سپس با توجه به نتایج تحلیل سازه نسبت به اصلاح آن اقدام نمود .

گام دوم - حالات بارگذاری

برای تعیین نیروهای برشی و لیگرهای خشی حداکثر در سازه، باید حالتی مختلف بارگذاری کنترل گردد. تعداد و ترتیب حالات بارگذاری بستگی به شرایط محیطی و نظر مهندس محاسب دارد. در این قسمت سه حالت بارگذاری که عمومیت بیشتری دارد ذکر می شود (شکل ۵) :

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} \cdot b_e \cdot d_e \Rightarrow A_{smin} = \frac{14}{3000} \times 100 \times 24 \Rightarrow A_{smin} = 11.20 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} = \frac{4}{3} \times 4.63 = 6.17 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} < A_{smin} \Rightarrow A_s = 6.17 \text{ cm}^2/\text{m}$$

میلگرد مورد نیاز در وجه خارجی:

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{3.50 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 24} \Rightarrow A_{sreq} = 11.11 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} = \frac{4}{3} \times 11.11 = 14.81 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} > A_{smin} \Rightarrow A_s = 11.11 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش پیشنهادی میلگرد در وجوده داخلی در قسمت بالا و پایین سازه برابر است با: $c/c = 16 @ 15 c$

و در دیواره ها و وجوده خارجی سازه برابر خواهد بود با: $c/c = 12 @ 15 c$

- میلگرد حرارتی:

با توجه به ضخامت ، میلگرددهای حرارتی به صورت دو لایه طراحی خواهد شد.

$$A_{st} = 0.002 \cdot b_e \cdot T_B \Rightarrow A_{st} = 0.002 \times 100 \times 30 \Rightarrow A_{st} = 6 \text{ cm}^2/\text{m}$$

آرایش میلگرددهای حرارتی در دو وجه سازه معادل $c/c = 12 @ 20 c$ برآورد شده است.

طراحی سازه‌ای حوضچه آشفتگیر ورودی و حوضچه خروجی

- ضخامت کف و دیواره های حوضچه ها 35 cm انتخاب می شود .

آرایش میلگردها نیز همانند آرایش توصیه شده برای سیفون برابر خواهد بود با :

$\bar{\bar}{\bar{16 @ 15 c/c}}$

$\bar{\bar}{\bar{12 @ 20 c/c}}$

- میلگردهای خشی در وجوده داخلی و خارجی

- میلگردهای حرارتی در دو وجه

طراحی سازه‌ای تبدیل‌های ورودی و خروجی

- ضخامت تبدیل‌های ورودی و خروجی برای اختلاف ارتفاع 2.43 m تر با استفاده از جدول برابر با 25 سانتیمتر انتخاب می شود.

- آرایش میلگردها برای تبدیل‌های ورودی و خروجی با استفاده از جدول به صورت زیر پیشنهاد می شود :

$\bar{\bar}{\bar{16 @ 15 c/c}}$

$\bar{\bar}{\bar{12 @ 20 c/c}}$

- میلگردهای خشی در دو وجه

- میلگردهای حرارتی در دو وجه

توضیحات :

۰	بازنگری شماره:	III-ISI-1	شماره نقشه:	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ:	12	شماره نسبت:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های ممکوس)
	تصویب:		مقیاس:	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

$$P_7 = \frac{K_a}{2} \cdot \delta_{wet, hs} \Rightarrow$$

$$P_7 = \frac{0.33}{2} \times 2.00 \times 0.90 \Rightarrow$$

$$P_7 = 0.30 \text{ Ton/m}$$

پس از تحلیل سازه توسط نرم افزار SAP 2000 ، نمودار نیروی برشی و لیگر خشی ترسیم می‌گردد.

میزان حداکثر نیروی برش در گوشها برابر خواهد بود با :

$$V_{max} = 10.72 \text{ Ton}$$

تش برشی ایجاد شده در مقطع از رابطه زیر بدست می‌آید :

$$V_{max} = \frac{V_{max}}{b_e \cdot d_e}$$

$$d_e = TB - 6 \Rightarrow d_e = 30 - 6 \Rightarrow d_e = 24 \text{ cm}$$

$$V_{max} = \frac{10.72 \times 10^3}{100 \times 24} \Rightarrow V_{max} = 4.45 \text{ kg/cm}^2$$

تش برشی مقطع بتنی نیز از رابطه زیر بدست می‌آید :

$$V_c = 0.29 / \sqrt{250} \Rightarrow V_c = 4.59 \text{ kg/cm}^2$$

تش برشی حداکثر ایجاد شده در مقطع بتنی از تش برشی مجاز آن کمتر است. ولی در جهت اطمینان از بک مانیجه ۱۵ سانتیمتری استفاده می‌نماییم .

برای بدست آوردن سطح مقطع میلگرد مورد نیاز ، مقادیر لیگر خشی حداکثر در گوشها و سطح دهانه تعیین می‌شود :

$$M_{max}^+ = 1.46 \text{ Ton.m}$$

$$M_{max}^- = 3.50 \text{ Ton.m}$$

لیگر خشی مثبت حداکثر در کنارهها :

لیگر خشی منفی حداکثر در وسط دهانهها :

میلگردهای مورد نیاز با استفاده از روابط زیر برآورد می‌گردد :

- میلگرد خشی :

میلگرد مورد نیاز در وجه داخلی :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}^+}{f_s \cdot (7/8) \cdot d_e} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{1.46 \times 10^5}{1500 \times (7/8) \times 24} \Rightarrow A_{sreq} = 4.63 \text{ cm}^2/\text{m}$$

(۱) جمهوری اسلامی ایران
تعاونت برنامه‌ریزی و ناظر امور بریدی ریس جمهور

تعاونت ناظر و امور بریدی دکتر مهندس و مهندسی آن آب و آباد
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی

f_5 : تنش مجاز فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

- تعیین حداقل میلگرد خشی با استفاده از رابطه زیر :

$$A_{s, min} = \frac{14}{f_y} \cdot b_e \cdot d_e$$

که در آن :

$A_{s, min}$: حداقل میلگرد خشی بر حسب سانتی متر مربع

f_y : تنش تسلیم فولاد بر حسب کیلوگرم بر سانتی متر مربع

ب - تعیین میلگردهای حرارتی مقطع

میلگردهای حرارتی ($A_{s,t}$) برای کنترل عرض ترک مورد استفاده قرار می‌گیرد و مقدار آن در میلگردگاری دلایل برایبر ۲٪ درصد سطح مقطع بنی می‌باشد.

توضیح : در مقاطعی که فشار داخلی سیفون کمتر از فشار ماکزیمم می‌باشد، می‌توان نسبت به کاهش سطح مقطع فولاد اقدام نمود.

۷-۳-۶- طراحی سازه ای حوضه آشناگیر ورودی و خروجی

- ضخامت کنک و دیوارهای حوضه آشناگیر ورودی و خروجی، ممان ضخامت تعیین شده در بند ۱-۳-۵ خواهد بود ولی در هر حال نباید کمتر از ۲۵ سانتی متر انتخاب شود.

- مشخصات میلگردهای مورد استفاده در حوضه های ورودی و خروجی، مطابق میلگردهای انتخابی در سیفون خواهد بود.

۷-۳-۶-۱- طراحی سازه ای تدبیلهای ورودی و خروجی

- ضخامت تدبیلهای براسن ارتفاع آنها و با استفاده از جدول روبرو تعیین می‌شود.

- میلگردهای مورد نیاز تدبیلهای ورودی و خروجی با استفاده از جدول روبرو انتخاب می‌شود.

۷-۳-۶-۲- طراحی سازه ای پاشتهای (CUTOFF) ورودی و خروجی

- ضخامت پاشته معادل ضخامت تعیین شده در بند ۳-۳-۵ انتخاب می‌شود.

- عمق پاشته با توجه به ارتفاع آب از جدول زیر تعیین می‌گردد :

$a(m)$	$e(m)$
$a < 0.90$	0.60
$a > 0.90$	0.75

- میلگردهای مورد نیاز پاشته براسن ضوابط تعیین میلگردهای حرارتی مندرج در گام چهارم بند ۵-۱-۳-۵ انتخاب خواهد شد.

ارتفاع	ضخامت	میلگرد طرف خارج	میلگرد طرف آب	میلگرد سرارتی
0.60	0.15	III12@20c/c	-----	III12@20c/c
0.85	0.15	III12@20c/c	-----	III12@20c/c
0.95	0.15	III12@20c/c	-----	III12@20c/c
1.05	0.15	III12@20c/c	-----	III12@20c/c
1.15	0.15	III12@15c/c	-----	III12@20c/c
1.20	0.15	III12@15c/c	-----	III12@20c/c
1.30	0.15	III14@15c/c	-----	III12@20c/c
1.40	0.15	III14@15c/c	-----	III12@20c/c
1.50	0.20	III16@15c/c	-----	III14@20c/c
1.60	0.20	III16@15c/c	-----	III14@20c/c
1.70	0.25	III14@20c/c	III14@20c/c	III12@20c/c
1.80	0.25	III14@20c/c	III14@20c/c	III12@20c/c
1.90	0.25	III14@15c/c	III14@15c/c	III12@20c/c
2.00	0.25	III14@15c/c	III14@15c/c	III12@20c/c
2.10	0.25	III14@15c/c	III14@15c/c	III12@20c/c
2.20	0.25	III16@15c/c	III16@15c/c	III12@20c/c
2.30	0.25	III16@15c/c	III16@15c/c	III12@20c/c
2.40	0.25	III16@15c/c	III16@15c/c	III12@20c/c
2.50	0.30	III16@15c/c	III16@15c/c	III12@20c/c
2.60	0.30	III16@15c/c	III16@15c/c	III12@20c/c
2.70	0.30	III18@15c/c	III18@15c/c	III12@20c/c
2.80	0.30	III18@15c/c	III18@15c/c	III12@20c/c

$$\begin{aligned} a &= 0.9 \text{ m} \\ \delta_{sur} &= 1.80 \text{ Ton/m}^3 \\ h_{smin} &= 0.9 \text{ m} \\ h_{smax} &= 2.5 \text{ m} \\ f_y &= 3000 \text{ kg/cm}^2 \\ f_s &= 1500 \text{ kg/cm}^2 \\ f_c &= 250 \text{ kg/cm}^2 \end{aligned}$$

طراحی سازه ای سیفون بلند

ضخامت جدارهای سیفون بلند برابر $TB=0.40$ m انتخاب می‌شود.
با توجه به اینکه فشار داخلی سیفون زیاد بوده ($\Delta H = 30$ m) و ارتفاع خاکبری روی آن کم می‌باشد
بنابراین $h_{smax} = 2.5$ m) تنها بارگذاری (ج) تعیین کننده خواهد بود :
با بارگذاری سازه در این حالت ، پارامترهای زیر را تعیین می‌کنیم :

$$W1 = \delta_{con} \cdot (HB + 2 \times TB) \cdot TB \Rightarrow$$

$$W1 = 2.50 \times 0.20 + 2 \times 0.40 \times 0.40 \Rightarrow$$

$$W1 = 2.00 \text{ Ton/m}$$

$$W2 = \delta_{con} \cdot WB \cdot TB \Rightarrow$$

$$W2 = 2.50 \times 1.20 \times 0.40 \Rightarrow$$

$$W2 = 1.20 \text{ Ton/m}$$

$$q_2 = \delta_{wet} \cdot h_{smin} \Rightarrow q_2 = 2.00 \times 0.90 \Rightarrow q_2 = 1.80 \text{ Ton/m}$$

$$P_6 = \frac{Ka}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot (h_{smin} + HB + 2 \times TB) \Rightarrow$$

$$P_6 = \frac{0.33}{2} \times 2.00 \times (0.90 + 1.20 + 2 \times 0.40) \Rightarrow$$

$$P_6 = 0.97 \text{ Ton/m}$$

$$P_7 = \frac{Ka}{2} \cdot \delta_{wet} \cdot h_{smin} \Rightarrow$$

$$P_7 = \frac{0.33}{2} \times 2.00 \times 0.90 \Rightarrow$$

$$P_7 = 0.30 \text{ Ton/m}$$

$$P_8 = \delta_w \cdot \Delta H$$

$$P_8 = 1.00 \times 30 \Rightarrow P_8 = 30 \text{ Ton/m}$$

پس از تحلیل سازه توسط نرم افزار (SAP 2000) ، نمودار نیروی برشی و لیگر خشی ترسیم می‌گردد.
میزان حداکثر نیروی برشی در گوششها برابر خواهد بود با :

$$\gamma_{max} = 17.9 \text{ Ton}$$

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III- ISI-1	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	14	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های مکشوف)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

جهانی اسلامی ایران	تعاونیت برنامه ریزی و ناظرخانه راهبردی ریوس جمهور
دفتر نظام فنی اجرایی	وزارت نیرو

$$V_{max} = \frac{V_{max}}{be \cdot de}$$

$$de = TB - 6 \Rightarrow de = 40 - 6 \Rightarrow de = 34 \text{ Cm}$$

$$v_{max} = \frac{17.9 \times 10^3}{100 \times 34} \Rightarrow v_{max} = 5.26 \text{ Kg / Cm}^2$$

$$v_c = 0.29 / 250 \Rightarrow v_c = 4.59 \text{ Kg / Cm}^2$$

تش برشی حد اکثر ایجاد شده در مقطع بتنی از تش برشی مجاز آن بزرگتر است . در صورتی که از ۱۵ سانتیمتر ماهیچه در گوشها استفاده کنیم خواهیم داشت :

$$v_{max} = \frac{17.9 \times 10^3}{100 \times (40 + 15 - 6)} = 3.65 \text{ Kg / Cm}^2$$

پلبراین با استفاده از ماهیچه با بعد ۱۵ سانتیمتر، تش برشی مقطع در حد مجاز خواهد بود .

برای بدست آوردن سطح مقطع میلگرد مورد نیاز ، مقادیر لیگر خمشی حد اکثر در گوشها و میانه تعبین می شود :

$$M_{max}^+ = 3.0 \text{ Ton.m}$$

$$M_{max}^- = 2.8 \text{ Ton.m}$$

میلگردهای مورد نیاز با استفاده از روابط زیر برآورد می گردند :

- میلگرد خمشی :
میلگرد مورد نیاز در وجه داخلی :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}^+}{f_s(7/B) \cdot de} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{3.00 \times 10^5}{1500 \times (7/B) \times 34} \Rightarrow A_{sreq} = 6.72 \text{ Cm}^2 / \text{m}$$

$$A_{smin} = \frac{14}{f_y} \cdot be \cdot de \Rightarrow A_{smin} = \frac{14}{3000} \times 100 \times 34 \Rightarrow A_{smin} = 15.87 \text{ Cm}^2 / \text{m}$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} = \frac{4}{3} \times 6.72 = 8.36 \text{ Cm}^2 / \text{m}$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} < A_{smin} \Rightarrow A_s = 8.36 \text{ Cm}^2 / \text{m}$$

میلگرد مورد نیاز در وجه خارجی :

$$A_{sreq} = \frac{M_{max}^-}{f_s(7/B) \cdot de} \Rightarrow A_{sreq} = \frac{2.80 \times 10^5}{1500 \times (7/B) \times 34} \Rightarrow A_{sreq} = 6.27 \text{ Cm}^2 / \text{m}$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} = \frac{4}{3} \times 6.27 = 8.36 \text{ Cm}^2 / \text{m}$$

$$\frac{4}{3} A_{sreq} < A_{smin} \Rightarrow A_s = 8.36 \text{ Cm}^2 / \text{m}$$

آرایش پیشنهادی میلگرد در وجه داخلی و خارجی معادل $C/c = 15$ می باشد .

۸- طراحی سازه‌ای آب نما

۸-۱- کلیات

سازه آب نما برای ایجاد دسترسی بین دو طرف زمکن با آبراهه تعبیه می شود . آب نما با توجه به اهمیت نقطه دسترسی نسبت به سازه پل یا کالورت بسیار مفروض به صریح می باشد . این سازه در موقعی که آبراهه و یا زمکن فاقد آب است مورد استفاده قرار می گیرد .

۸-۲- روش گام به گام طراحی سازه‌ای

سازه آب نما از دو قسم اصلی تشکیل یافته است :

- قسم سنگ و سیمانی

- قسم پتخت مسلح

قسم سنگ و سیمانی علاوه بر عوایان زیرسازی برای رویه پتنی مورد استفاده قرار می گیرد . ضخامت این لایه متفاوت بوده و پستگی به نوع خاک و دین هدایت در آبراهه دارد . به طور معمول ضخامت سنگ چین بین (0.30) تا (0.50) متر توسيعه می گردد . همچنان برای جلوگیری از شسته شدن خاک زمکن ضخامت سنگ پتخت در موقعی که در آن آب جریان دارد، در پیرامون آن پاشه CUT (DFF) توسيع می شود . عمق و سیمانی در موقعی که در آن آب جریان دارد، در پیرامون آن پاشه CUT (DFF) توسيع می شود . عمق پاشه زیر متفاوت بوده و پستگی به شرایط زنگ تکنیکی و هیدرولیکی آبراهه دارد . در پیشتر موارد عمق (1.00) تا (1.50) متر برای پاشه کافی خواهد بود .

بطور کلن برای دینی پا به زمکن پا آبراهه می توان از لوله منفون در کف آب نما در جهت جریان زمکن پیش افتاده نمود .

شبیب طولی سازه آب نما، حد اکثر برابر با (15%) در نظر گرفته می شود که بیشترین شبیب طولی مجاز طبق آئین نامه طرح هندس راه می باشد .

لایه پتنی روی قسم سنگ و سیمان علاوه تنش روسازی آب نما را خواهد داشت و برای آن ضخامت حداقل در نظر گرفته می شود . عموماً ضخامت (15) یا (20) سانتی متر با یک میلگرد حداقل جواهگ خواهد بود . آرماتورهای موجود در قسم پتنی برای کنترل عرض ترک و پر اسان حداکثر تعبین میلگردهای حرارتی (AS,t) به شرح زیر محاسبه می شوند :

- در میلگردگاری یک لایه ، $d = 40$ ، در حد سطح مقطع پتن

برای مطالعت سازه آب نما در مقابل جریان آب و در طول مسیل یا زمکن ، در دو طرف آن حفاظت از نوع RIP (RAP) به ضخامت حداقل (0.30) سانتی متر پیش بینی می شود .

۹- متره و احجام

به منظور همانگی در متره و تعبین احجام این سازه محاسبات مریبوط به عملیات پتن مگرینزی بدلی میگردد به صورت نمونه در نتیجه های شماره III-ISI-3(1-3) و III-ISI-5(1-3) و III-ISI-7(1-3) و III-ISI-9(1-3) ارائه شده است . لازم به ذکر است که بدليل نیاز با عدم نیاز دسترسی به دو طرف زمکن ، احجام آب نما در نمونه های فوق ارائه شده است .

۸- میلگرد حرارتی :

با توجه به ضخامت ، میلگردهای حرارتی به صورت دو لایه طراحی خواهد شد .

$$A_{st} = 0.002 \cdot be \cdot TB \Rightarrow A_{st} = 0.002 \times 100 \times 40 \Rightarrow A_{st} = 8 \text{ Cm}^2 / \text{m}$$

آرایش میلگردهای حرارتی در دو وجه سازه معادل $C/c = 20$ می باشد .

طراحی سازه‌ای خوبیه آشناگیر درودی و خروجی

- ضخامت کف و دیواره های خوبیه های همانند ضخامت سیفون برابر با 40 انتخاب می شود .

آرایش میلگردهای خوبیه های همانند آرایش توسيعه شده برای سیفون برابر خواهد بود با :

$$C/c = 15 \text{ C/c}$$

$$C/c = 20 \text{ C/c}$$

- میلگردهای خوبیه های همانند آشناگیر در وجود داخلی و خارجی

- میلگردهای حرارتی در دو وجه

طراحی سازه‌ای تبدیلیای درودی و خروجی

- ضخامت تبدیلیای درودی و خروجی برای اختلاف ارتفاع 2.48 متر با استفاده از جدول برابر با 25 سانتیمتر انتخاب می شود .

$$C/c = 15 \text{ C/c}$$

$$C/c = 20 \text{ C/c}$$

- میلگردهای خوبیه های همانند آشناگیر در دو وجه

- میلگردهای حرارتی در دو وجه

طراحی سازه‌ای خوبیه های درودی و خروجی

- ضخامت پاشنه های معادل 25 سانتیمتر در نظر گرفته خواهد شد .

- عمق پاشنه های پاشنه های معادل $d = 1.15$ متر برابر خواهد بود با :

$$e = 0.75 \text{ m}$$

آرایش میلگردهای مورد نیاز پاشنه های همان میلگردهای حرارتی هستند $C/c = 20$ می باشد .

شده و در صورت نیاز یک ردیف احتفاظ می شود .

توضیحات :

۰	بازنگری شماره :	III-ISI-1	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زمکنی
	تاریخ :	15	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیفون های مکشی)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: مبانی طراحی هیدرولیکی و سازه ای

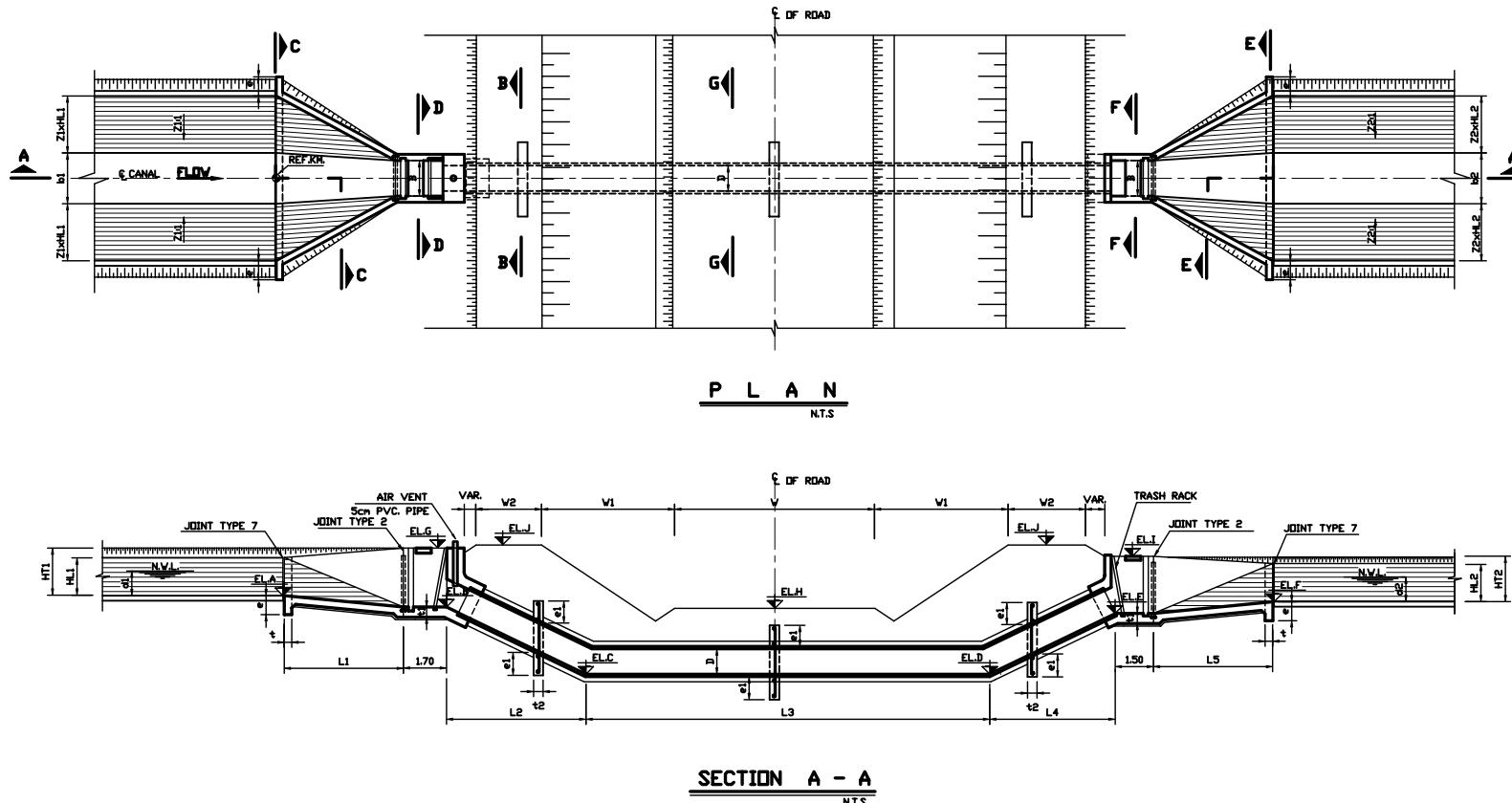
(۱)

جمهوری اسلامی ایران

تعاونیت برنامه ریزی و ناظرخانه راهبردی ریسوس جمهوری

تعاونیت ناظرخانه راهبردی دکتر مهندس و مهندسی آفریقی

وزارت نیرو



DATA TABLE

The diagram shows a rectangular frame with a central circular hole. Inside the frame, there is a hatched elliptical region labeled "PRIS(3)". The overall width of the frame is indicated by two "el" labels at the top, and the overall height is indicated by a "h" label on the left.

SECTION B - E

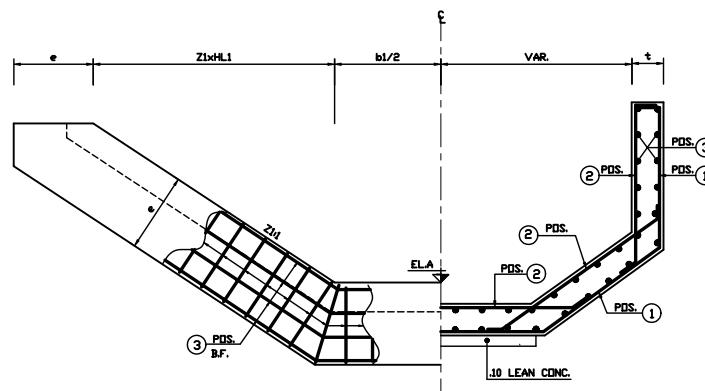
SECTION G - G

توضیحات:

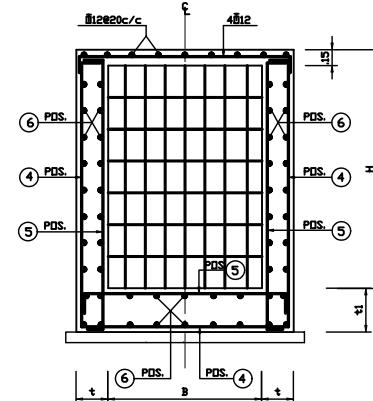
- کلیه ابعاد و اندازه های آن نقشه بر حسب متریابی اشده در غیر اینصورت واحد آن ذکر گردیده است.
- بنابرآزاده از نوع C25 با مقاومت ۷۸ روزه $\phi 16$ کلکوگرم می باشند متوجه بررسی نونه استوانه ای بقطر ۱۵ و ارتفاع ۳۰ سانتی متر
- میگرایزه اسپلاین $\phi 16$ کلکوگرم می باشند دسترسی بیشتر
- میگرایزه اسپلاین توب (II) آبدار با $F_t = 30000 \text{ kg/cm}^2$ می باشد.
- از توضیحات مذکور آنها در اینجا استفاده نموده، به عقده های (۱-۱۵) استاندارد مراجعه شود.

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شاره نتشه : III-ISI-2	بازنگری شماره :	0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیلوون های معکوس)	شاره شبیت :	1	تاریخ :
عنوان نتشه : پلان و مقطع طولی سیلوون کوتاه با انتقال داری ما	مقیاس :	تمثیل :	

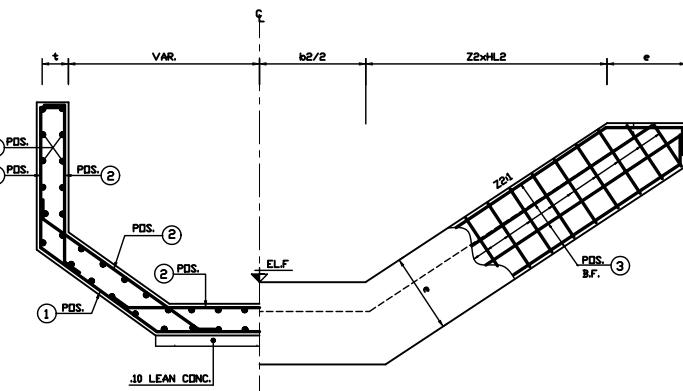
جمهوری اسلامی ایران
سازمان اسناد و کتابخانه ملی
وزارت راه و شهرسازی



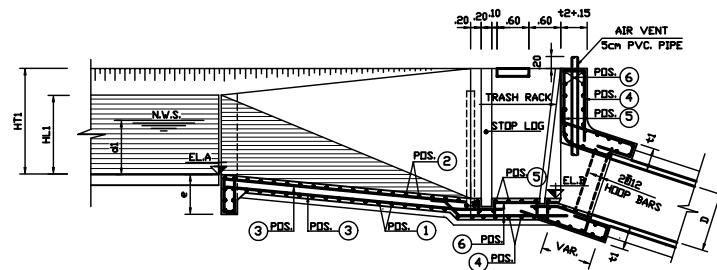
SECTION C - C



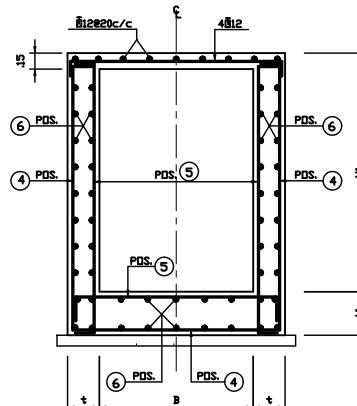
SECTION D - D



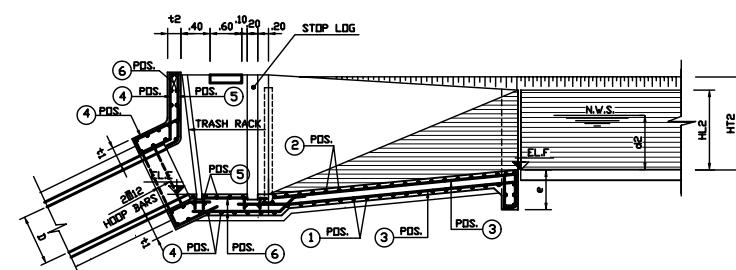
SECTION E - E



INLET



SECTION F - F



OUTLET

توضیحات :
برای ملاحظه بلان و مقاطع طولی و توضیعات به نشانه شاره III-ISI-2(1) مراجعه شود .

0	بازنگری شماره :	III-ISI-2	شاره نشانه :	سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	2	شاره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سینون های ممکوس)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نشانه : مقاطع و جزئیات سینون کوتاه با مقاطع دایره ای

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

حجم مصالیات بتن مگر (m³)

صالیات	عرض (m)	ارتفاع (m)	مجموع واحد	تعداد	مقدار مکعبه (m ³)	شكل اجزاء سازه
$\frac{(b_1+0.2)+(B+0.20)\times L_1}{2}$						
$\frac{(0.9+0.2)+(1.00+0.20)\times 2.00}{2} = 2.30$	0.10	0.23	2		0.46	
$(B+2\times t+0.2)\times 1.70$						
$(1.00+2\times 0.20+0.2)\times 1.70 = 2.72$	0.10	0.27	1		0.27	
$(B+2\times t+0.2)\times 1.50$						
$(1.00+2\times 0.20+0.2)\times 1.5 = 2.40$	0.10	0.24	1		0.24	
$[(D+2\times 0.15)\times (D+2\times 0.15)] - (D^2 \times \pi/4) - (0.15 \times 0.15) \times L$						
$[(1.00+2\times 0.15)\times (1.00+2\times 0.15)] - (1.00 \times 3.14/4) - (0.15 \times 0.15) \times 23.30 = 20.56$	-	20.56	1	20.56		
					21.53 m ³	= جم کل

صالیات قالب پندی (m²)

صالیات	عرض (m ²)	ارتفاع (m ²)	مجموع واحد	تعداد	مقدار مکعبه (m ²)	شكل اجزاء سازه
$G = \sqrt{(b_1+2\times Z \times H L_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$						
$G = \sqrt{(0.9+2\times 1.5 \times 0.8 - 1.00)^2 / 2^2 + 2.00^2} = 2.31$						
$\frac{(H_T + \Delta) \times G}{2}$						
$\frac{1.52 \times 2.31}{2} = 1.76$	1.76	8	14.08			
$[(e+y) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M] \times e$						
$\frac{[(0.60+1.44) \times 2 + 0.91]}{2} +$						
$\frac{[(0.32+1.95) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 3.23$	3.23	4	12.92			
$(B+2\times t) \times 0.15$						
$(1.00+2\times 0.20) \times 0.15 = 0.21$	0.21	4	0.84			
$(B+2\times t) \times 0.6$						
$(1.00+2\times 0.20) \times 0.6 = 0.84$	0.84	2	1.68			
$(H_T + \Delta + t_1) \times 1.7$						
$(1.0 + 0.52 + 0.35) \times 1.7 = 3.18$	3.18	4	12.72			
$(H_T + \Delta + t_1) \times 1.50$						
$(1.0 + 0.52 + 0.35) \times 1.50 = 2.81$	2.81	4	11.24			
$0.30 \times 0.35 = 0.11$	0.11	4	0.44			

صالیات قالب پندی (m²)

صالیات	عرض (m ²)	ارتفاع (m ²)	مجموع واحد	تعداد	مقدار مکعبه (m ²)	شكل اجزاء سازه
$(B+2\times t) \times 0.30$						
$(1.00+2\times 0.20) \times 0.30 = 0.42$	0.42	2	0.84			
$0.60 \times 0.35 = 0.21$	0.21	4	0.84			
$(B+2\times t) \times 0.60$						
$(1.00+2\times 0.20) \times 0.60 = 0.84$	0.84	2	1.68			
$(B+2\times t) \times 1.22$						
$(1.00+2\times 0.20) \times 1.22 = 1.71$	1.71	2	3.42			
$(B+2\times t) \times 0.90$						
$(1.00+2\times 0.20) \times 0.9 = 1.26$	1.26	2	2.52			
$[(2\times e_1+D) \times (2\times e_1+D)] - (D^2 \times \pi/4)$						
$[(2\times 0.9+1.00) \times (2\times 0.9+1.00)] - (1.00^2 \times \pi/4) = 7.05$	7.05	2x3	42.30			
$(2\times e_1+D) \times 0.25$						
$(2\times 0.90+1.00) \times 0.25 = 0.70$	0.70	2x3	4.20			
$L \times (0.15+D+0.15)$						
$23.30 \times (0.15+1.00+0.15) = 30.29$	30.29	2	60.58			

(ج)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت راهبردی وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

توضیحات :

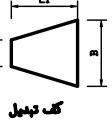
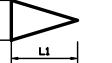
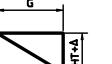
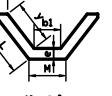
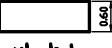
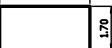
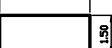
حدود ۷۳.۰۰ متروله بیش ترینه به قطعه انتقال دهای کارخانه سازنده و با تأیید دستگاه نظارت به متنه فوق اصله می گردد.

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

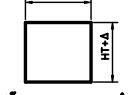
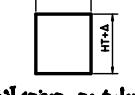
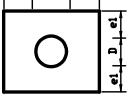
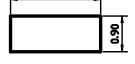
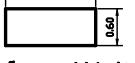
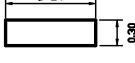
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سینونهای معمولی)

عنوان نقشه: دوسره آرد ادماهود ملادر سینون کوتاه باستانی دارهای

جمع مکعبهای بتن ریزی (m^3)

صلبات	ارتفاع (m)	جهنواره واحد (m^3)	تعداد	مجموع مکعبه (m^3)	ذکل اجزاء سازه
$\frac{b_1+B}{2} \times L_1$ $\frac{0.9+1.0}{2} \times 2.00 = 1.90$	0.20	0.38	2	0.76	 کف تبدیل
$y = \sqrt{(H \cdot L_1)^2 + (Z \cdot H \cdot L_1)^2}$ $y = \sqrt{0.8^2 + 0.5 \times 0.8^2} = 1.44$ $\frac{y \times L_1}{2}$ $\frac{1.44 \times 2.00}{2} = 1.44$	0.20	0.29	2x2	1.16	 کف مورب تبدیل
$G = \sqrt{(b_1 + 2 \times Z \times H \cdot L_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(0.9 + 2 \times 1.5 \times 0.8 - 1.0)^2 / 2^2 + 2.0^2}$ $= 2.31$ $\frac{(A + H_T) \times G}{2}$ $\frac{1.52 \times 2.31}{2} = 1.76$	0.20	0.35	2x2	1.40	 ذوار ورودی و خروجی تبدیل
$\frac{[(e + y) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M] \times e}{2}$ $\frac{[(0.60 + 1.44) \times 2 + 0.9]}{2} +$ $\frac{[(0.32 + 1.95) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 3.23$	0.25	0.81	2	1.62	 پشت پل
$(B + 2 \times t) \times 0.6$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 0.6 = 0.84$	0.15	0.13	2	0.26	 بول میریاده
$(B + 2 \times t) \times 1.7$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 1.7 = 2.38$	0.35	0.83	1	0.83	 کف ورودی حوضه آشناگر
$(B + 2 \times t) \times 1.5$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 1.5 = 2.10$	0.35	0.74	1	0.74	 کف خروجی حوضه آشناگر

جمع مکعبهای بتن ریزی (m^3)

صلبات	ارتفاع (m)	جهنواره واحد (m^3)	تعداد	مجموع مکعبه (m^3)	ذکل اجزاء سازه
$(H_T + \Delta) \times 1.7$	0.20	0.52	2	1.04	 ذوار ورودی حوضه آشناگر
$(H_T + \Delta) \times 1.5$	0.20	0.46	2	0.92	 ذوار خروجی حوضه آشناگر
$[(2 \times e_1 + D) \times (2 \times e_1 + D)] - (D^2 \times \pi / 4)$ $[(2 \times 0.9 + 1.00) \times (2 \times 0.9 + 1.00)] -$ $(1.00^2 \times \pi / 4) = 7.05$	0.25	1.76	3	5.28	 طریق
$(B + 2 \times t) \times 0.9$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 0.9 = 1.26$	0.20	0.25	2	0.50	 بول ورودی سیفون
$(B + 2 \times t) \times 0.60$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.60 = 0.84$	0.35	0.29	2	0.58	 سل اسالاری بول ورودی حوضه آشناگر در سقف
$(B + 2 \times t) \times 0.30$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.30 = 0.42$	0.35	0.15	2	0.30	 سل اسالاری بول خروجی حوضه آشناگر در دوک
جمع کل = 15.39 m³					

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-ISI-3	بازنگری شماره : 0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سینون های ممکوس)	شماره ثبت : 2	تاریخ : تاریخ :
عنوان نقشه : دویچه آرد اسپاپ و ملادر سیون گردبهای سطح دارهای	مقیاس : مقیاس :	تصویب : تصویب :

(۱)

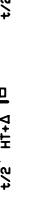
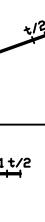
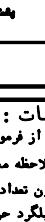
جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس مجموعه

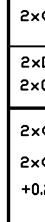
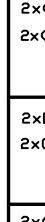
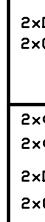
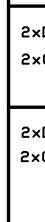
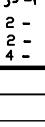
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و مهندسی آب و آبفا وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و مهندسی آب و آبفا

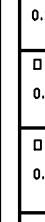
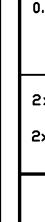
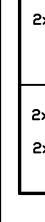
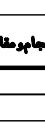
صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	نیاز کشیده	نیاز کل	مجموع (kg)	میزان میلگرد	میزان میلگرد
- میلگرد خارجی - ورودی و خروجی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$								
$L_{e1} = \Delta + t + y + b_1/2 + t/2 + q$ $0.15 + 0.2 + 2.00 + \frac{0.9}{2} + \frac{0.2}{2} + 0.3 = 3.20$								
$L_{e2} = \Delta + t/2 + H_T \Delta + (B + t)/2 + q$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 1.00 + 0.52 + (1.0 + 0.20)/2 + 0.3 = 2.67$								
$L_{var} = \frac{3.20 + 2.67}{2} = 2.94$	1	14	VAR.	2x2x10	1.21	117.60	142.30	
- میلگرد داخلی								
$L_{e1} = \Delta + t/2 + \Delta$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 0.15 = 0.40$								
$L_{e2} = \Delta + H_T \Delta + \Delta + t/2 + \Delta$ $0.15 + 1.0 + 0.52 + \frac{0.20}{2} + 0.15 = 1.92$								
$L_{var} = \frac{0.40 + 1.92}{2} = 1.16$	2	14	VAR.	2x2x10	1.21	46.40	56.14	
$L_{e2} = t/2 + y + t/2$ $\frac{0.20}{2} + 1.44 + \frac{0.20}{2} = 1.64$	2	14	1.64	2x2x10	1.21	65.60	79.38	
$L_{e1} = t/2 + b_1/2 + t/2$ $\frac{0.20}{2} + 0.9 + \frac{0.20}{2} = 1.10$								
$L_{e2} = t/2 + B + t/2$ $\frac{0.20}{2} + 1.0 + \frac{0.20}{2} = 1.20$								
$L_{var} = \frac{1.10 + 1.20}{2} = 1.15$	2	14	VAR.	2x10	1.21	23.00	27.83	
$L_{e1} = (\Delta + e + y) \times 2 + b_1$ $(0.15 + 0.60 + 2.00) \times 2 + 0.9 = 5.28$								
$L_{e2} = (\Delta + K + l) \times 2 + M$ $(0.15 + 0.32 + 1.95) \times 2 + 1.26 = 6.10$								
$L_{var} = \frac{5.28 + 6.10}{2} = 5.69$	3	12	VAR.	2x2x4	0.888	91.04	80.84	

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	نیاز کشیده	نیاز کل	مجموع (kg)	میزان میلگرد	میزان میلگرد
$2 \times (t + t/2) + B$ $2 \times (0.2 + 0.2/2) + 1.0 = 1.60$	-	12	1.60	4	0.888	6.40	5.68	
$2 \times \Delta + 0.6$ $2 \times 0.15 + 0.6 = 0.9$	-	12	0.9	7	0.888	6.30	5.59	
$2 \times \Delta + T_1/2 + \Delta + H_T + B + t$ $2 \times (0.15 + 0.35/2 + 0.52 + 1.0) + 1.0 + 0.20 = 4.89$	4	14	4.89	9	1.21	44.01	53.25	
- ورودی - خروجی	4	14	4.89	8	1.21	39.12	47.34	
$2 \times \Delta + t/2 + B$ $2 \times (0.15 + \frac{0.2}{2}) + 1.0 = 1.50$	5	14	1.50	9	1.21	13.50	16.34	
- ورودی - خروجی	5	14	1.50	8	1.21	12.00	14.52	
$2 \times \Delta + T_1/2 + \Delta + H_T$ $2 \times 0.15 + \frac{0.35}{2} + 0.52 + 1.0 = 2.00$	5	14	2.00	2x9	1.21	36.00	43.56	
- ورودی - خروجی	5	14	2.00	2x8	1.21	32.00	38.72	
$2 \times \Delta + t + t/2 + 1.7$ $2 \times (0.15 + 0.2) + 0.20 + 1.7 = 2.60$	6	12	2.60	4	0.888	10.40	9.24	
- یعنی - یعنی	6	12	2.60	4	0.888	10.00	8.88	
$2 \times \Delta + t + t/2 + 1.5$ $2 \times (0.15 + 0.2) + 0.20 + 1.5 = 2.40$	6	12	2.40	4	0.888	9.60	8.52	
- یعنی - یعنی	6	12	2.40	4	0.888	14.00	7.10	
$2 \times \Delta + t/2 + 1.7$ $2 \times 0.15 + \frac{0.35}{2} + 1.7 = 2.10$	6	12	2.10	2x2x7	0.888	58.80	52.21	
- دوار ورودی - دوار خروجی	6	12	2.10	2x2x7	0.888	53.20	47.24	
$2 \times \Delta + t/2 + 1.5$ $2 \times 0.15 + 0.2/2 + 1.5 = 1.90$	6	12	1.90	2x2x7	0.888	158.40	140.66	
- پنهان	3	12	0.90	2x2x4	0.888			

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	نیاز کشیده	نیاز کل	مجموع (kg)	میزان میلگرد	میزان میلگرد
$\Delta + t/2 + L_1 + \Delta$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 2.00 + 0.15 = 2.40$	3	12	2.40	2x2x4	0.888	38.40	34.10	
- گذاری								
$\Delta + t/2 + G + \Delta$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 2.31 + 0.15 = 2.71$	3	12	2.71	2x4x4	0.888	86.72	77.01	
- گذاری								
$\Delta + t/2 + G + \Delta$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 2.31 + 0.15 = 2.71$	3	12	2.71	2x4x3	0.888	65.04	57.76	
- گذاری								
$\Delta + 1.2 + t_1 + 0.60$ $0.15 + 1.2 + 0.35 + 0.60 = 2.30$	4	14	2.30	2x5	0.888	23.00	27.83	
- خارجی - داخلی	4	14	2.30	2x5	0.888	23.00	27.83	
$\Delta + t/2 + B$ $2 \times (0.15 + \frac{0.2}{2}) + 1.0 = 1.50$	6	12	1.50	2x5	0.888	30.00	26.64	
- گذاری								
$2 \times (\Delta/2) + 2 \times e_1 + \Delta$ $2 \times (0.15/2) + 2 \times 0.90 + 1.00 = 2.95$	3	12	2.95	3x2x12	0.888	212.40	188.61	
- گذاری								
$2 \times (\Delta/2) + 2 \times e_1 + \Delta$ $2 \times (0.15/2) + 2 \times 0.90 + 1.00 = 2.95$	3	12	2.95	3x2x12	0.888	212.40	188.61	
- گذاری								

1513.70 Kg = کل مجموع

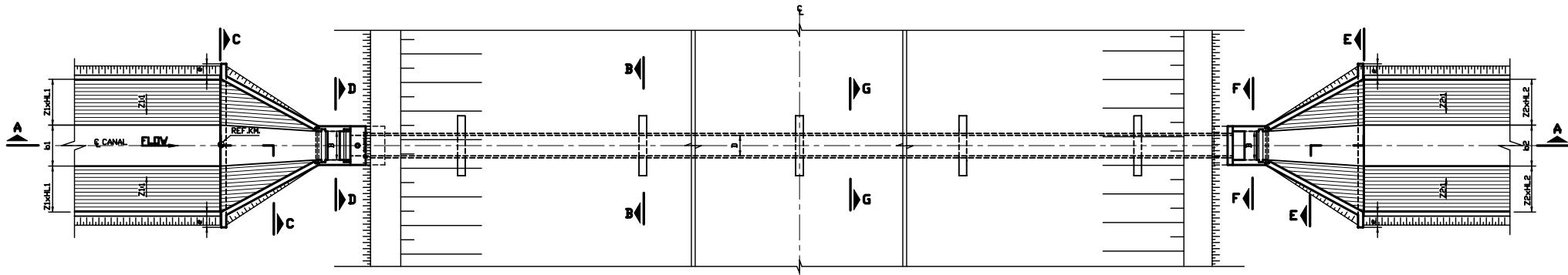
توضیحات :

- ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تعیین ردهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشدند ازام است.
- ۲- برای ملاحظه محل و تیزین طول میلگرد های محاسبه شده در جدول به نقشه های شاره III-1(2-2) مراجعه شود.
- ۳- در سوتون نیاز، مقادیر آورده شده (بطور مثال 2x2x4) بقرار زیر میباشدند.
- ۴- تعداد میلگرد حداقتی در دو وجه ۲- تعداد میلگرد متابخانه ۲- تعداد میلگرد در میانه ۲- تعداد میلگرد گذاری ۴-

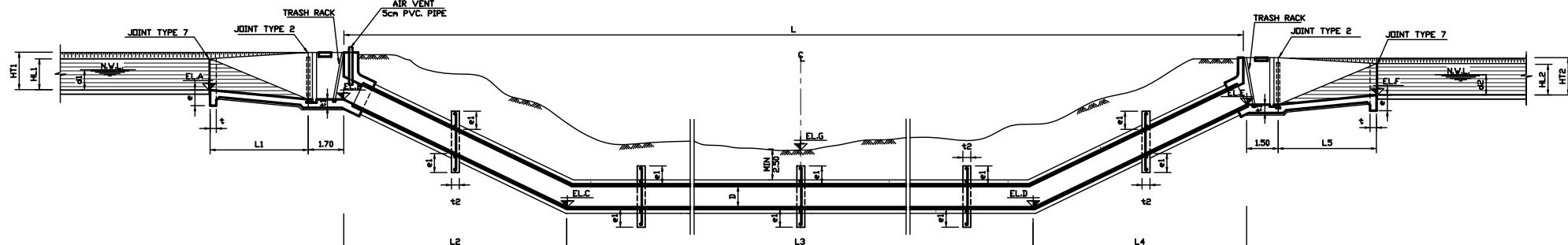
سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی

شماره نقشه : III-ISI-3	بازنگری شماره :	تاریخ :	شماره نسبت :	مقیاس :

جهانی اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمهوری
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا



P L A N



SECTION A - A

DATA TABLE

توضیحات:

- گلبه ایجاد و اداهه های این تکه را در پرینت و ادعا داده است.
 - بتن سازه از خود C25 با مقاومت ۲۸ روزه ۲۵ کیلوگرم پرتوانی مترمیزبینیم بروز نوونه^{۱۰} است و از این مترمیزبینیم بروز نوونه^{۱۰} است.
 - بتن مگنیزیوم اسیدهایاره ۱۵ کیلوگرم پرتوانی مترمیزبینیم.
 - ۴- میگلک دیکارونه تیپ (II) (آجدارا-۳) $F_y = 3000 \text{ KG}/\text{CM}^2$ مترمیزبینیم.
 - ۵- با توجه به خواص و خواصی میگذاریم، آنرا داده و داده، تا به قدر ممکن است این استاندارد مراجعت شود.

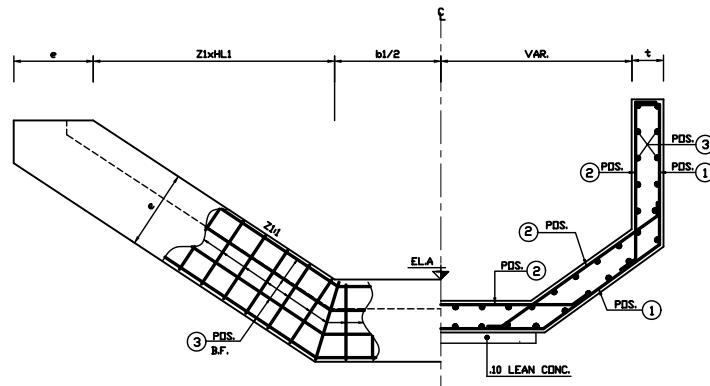
۰	بازنگری شماره :	شماره نقشه :	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سدودن های ممکوس)
	تصویب :	متیاس :	عنوان نقشه : پلان و مقطع طولی سیون پلندن اقلم دایره های

ੴ

جمهوری اسلامی ایران

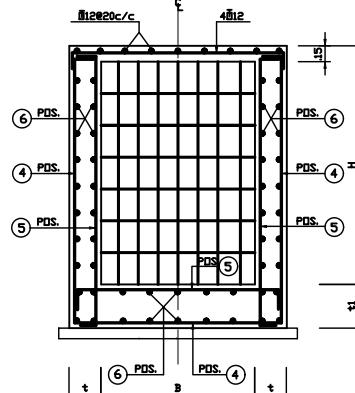
معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبردی ریویس جمهور

معاونت نظارت راهبردی
دقیق نظام فن احAns دفتر معاونت و مصلحه فن آنها



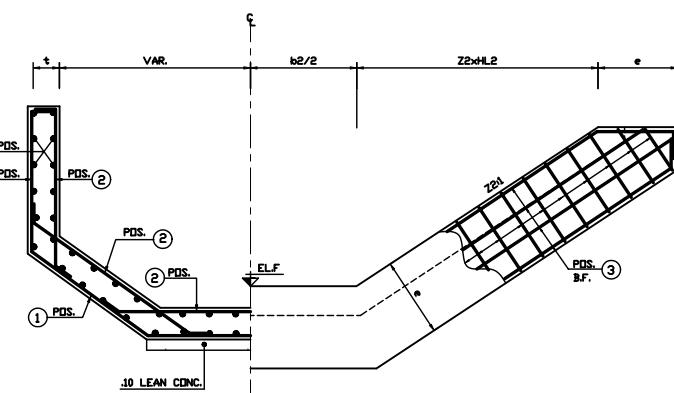
SECTION C - C

N.T.S.



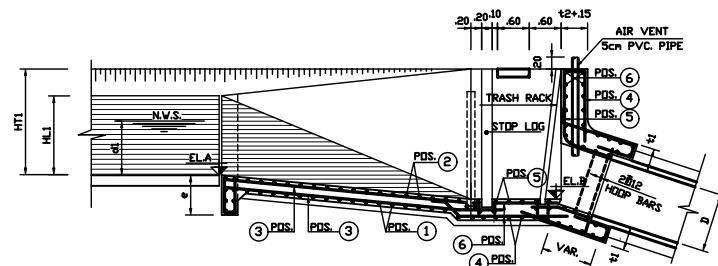
SECTION D - D

N.T.S.



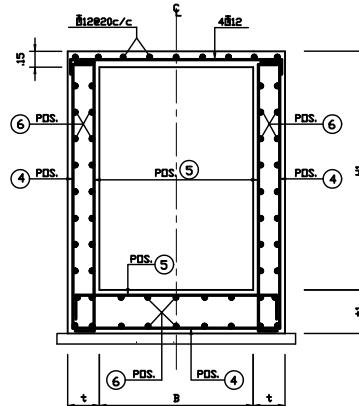
SECTION E - E

N.T.S.



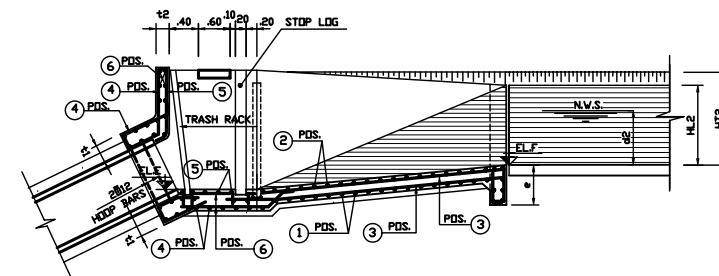
INLET

N.T.S.



SECTION F - F

N.T.S.



OUTLET

N.T.S.

توضیحات :

برای ملاحظه بلان و مقطع طولی و توضیعات به نشانه شماره III-ISI-4 مراجعه شود.

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی بازنگری شماره : III-ISI-4 شماره نقشه :

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سینون های ممکوس)

عنوان نقشه : مقاطع و جزئیات سهون پلتدباقطع دایره ای مقیاس :



جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریویں جمهور

معاونت نظارت و امدادی دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آبفا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای قرن آب و آبفا

جمع محتوای بتن مگر (m^3)

صلیات	عرضه	ارتفاع	مجموع واحد	تعداد	مجموع مکعبه	دکل اجزاء سازه
$\frac{(b_1+0.2)+(B+0.20)\times L_1}{2}$						
$\frac{(0.9+0.2)+(1.00+0.20)\times 2.00}{2} = 2.30$	0.10	0.23	2	0.46		کف پنهان
$(B+2\times t+0.2)\times 1.70$						
$(1.00+2\times 0.20+0.2)\times 1.70 = 2.72$	0.10	0.27	1	0.27		دیوار دور دی و خود پنهان
$(B+2\times t+0.2)\times 1.50$						
$(1.00+2\times 0.20+0.2)\times 1.5 = 2.40$	0.10	0.24	1	0.24		دیوار خود چشم خانه آشناگر
$[(D+2\times 0.15)\times (D+2\times 0.15)] - (D^2 \times \pi/4) - (0.15 \times 0.15) \times L$						
$[(0.60+2\times 0.15)\times (0.60+2\times 0.15)] - (0.60 \times 3.14/4) - (0.15 \times 0.15) \times 192 = 96.91$	-	96.91	1	96.91		پوشش پتنس دور لوله
					13.47 m^3	جمع کل =

محتوای قالب پندی (m^2)

صلیات	عرضه	ارتفاع	مجموع واحد	تعداد	مجموع مکعبه	دکل اجزاء سازه
$G = \sqrt{(b_1+2\times Z \times H L_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$						
$G = \sqrt{(0.9+2\times 1.5 \times 0.8 - 1.00)^2 / 2^2 + 2.00^2} = 2.31$						
$\frac{(H_T + \Delta) \times G}{2}$						
$\frac{1.63 \times 2.31}{2} = 1.88$						
$\frac{[(e+y) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M] \times e}{2}$						
$\frac{[(0.60+1.44) \times 2 + 0.91] + [(0.32+1.95) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 3.23$						
$0.60 \times 0.35 = 0.21$	0.21	4	0.84			
$(B+2\times t) \times 0.15$						
$(1.00+2\times 0.20) \times 0.15 = 0.21$						
$(B+2\times t) \times 0.6$						
$(1.00+2\times 0.20) \times 0.6 = 0.84$						
$(H_T + \Delta + t_1) \times 1.7$						
$(1.0 + 0.66 + 0.35) \times 1.7 = 3.42$						
$3.42 \times 4 = 13.68$						
$(H_T + \Delta + t_1) \times 1.50$						
$(1.0 + 0.66 + 0.35) \times 1.50 = 3.02$						
$0.30 \times 0.35 = 0.11$						
					0.44	

محتوای قالب پندی (m^2)

صلیات	عرضه	ارتفاع	مجموع واحد	تعداد	مجموع مکعبه	دکل اجزاء سازه
$(B+2\times t) \times 0.30$						
$(1.00+2\times 0.20) \times 0.30 = 0.42$	0.42	2	0.84			
$0.60 \times 0.35 = 0.21$						
$(B+2\times t) \times 0.60$						
$(1.00+2\times 0.20) \times 0.60 = 0.84$	0.84	2	1.68			
$(B+2\times t) \times 1.22$						
$(1.00+2\times 0.20) \times 1.22 = 1.71$						
$(B+2\times t) \times 0.90$						
$(1.00+2\times 0.20) \times 0.9 = 1.26$						
$[(2\times e_1+D) \times (2\times e_1+D)] - (D^2 \times \pi/4)$						
$[(2\times 0.6+0.6) \times (2\times 0.60+0.60)] - (0.60^2 \times \pi/4) = 2.96$						
$2.96 \times 2 \times 32 = 189.44$						
$(2\times e_1+D) \times 0.15$						
$(2\times 0.60+0.60) \times 0.15 = 0.27$						
$0.27 \times 2 \times 32 = 17.28$						
$L \times (0.15+D+0.15)$						
$192 \times (0.15+0.60+0.15) = 172.80$	172.80	2	345.60			
					618.32 m^2	جمع کل =

توضیحات :

حدود ۱۹۷.۵ مترمربع بیش ترینه به قطعه، رمت طبق استانداردهای کارخانه سازنده و با تایید استگاه نظارت به متنه فوق اختلاف نمی گردد.

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی

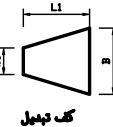
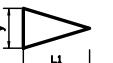
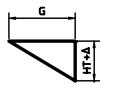
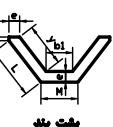
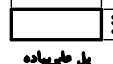
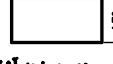
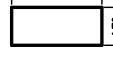
ردیف	بازنگری شماره :	III-ISI-5	شماره نقشه :	شماره نقشه :
0			تاریخ :	1 شماره نسبت :
				مشهون های معمولی
			تصویر :	مقیاس :

جهانی اسلامی ایران

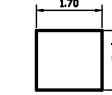
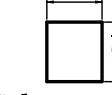
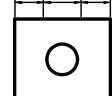
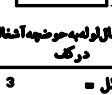
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمهوری
معاونت نظارت راهبردی و وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

حجم عملیات بتن رفزی (m^3)

عملیات	ارتفاع (m)	عرض جمع واحد (m ³)	تعداد مکعبه	مجموع مکعب (m ³)	ذکل اجزاء سازه
$\frac{b_1+B}{2} \times L_1$ $\frac{0.9+1.0}{2} \times 2.00 = 1.90$	0.20	0.38	2	0.76	
$y = \sqrt{(H \cdot L_1)^2 + (Z \cdot H \cdot L_1)^2}$ $y = \sqrt{(0.8)^2 + 0.5 \times 0.8)^2} = 1.44$ $\frac{y \times L_1}{2}$ $\frac{1.44 \times 2.00}{2} = 1.44$	0.20	0.29	2x2	1.16	
$G = \sqrt{(b_1 + 2 \times Z \times H \cdot L_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(0.9 + 2 \times 1.5 \times 0.8 - 1.0)^2 / 2^2 + 2.0^2} = 2.31$ $\frac{(H + H_T) \times G}{2}$ $\frac{1.63 \times 2.31}{2} = 1.88$	0.20	0.38	2x2	1.50	
$\frac{[(e+y) \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M] \times e}{2}$ $\frac{[(0.60 + 1.44) \times 2 + 0.9] + [(0.32 + 1.95) \times 2 + 1.26]}{2} \times 0.60 = 3.23$	0.25	0.81	2	1.62	
$(B + 2xt) \times 0.6$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 0.6 = 0.84$	0.15	0.13	2	0.26	
$(B + 2xt) \times 1.7$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 1.7 = 2.38$	0.35	0.83	1	0.83	
$(B + 2xt) \times 1.5$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 1.5 = 2.10$	0.35	0.74	1	0.74	

حجم عملیات بتن رفزی (m^3)

عملیات	ارتفاع (m)	عرض جمع واحد (m ³)	تعداد مکعبه	مجموع مکعب (m ³)	ذکل اجزاء سازه
$(H_T + \Delta) \times 1.7$ $(1.00 + 0.63) \times 1.70 = 2.77$	0.20	0.55	2	1.10	
$(H_T + \Delta) \times 1.5$ $(1.00 + 0.63) \times 1.5 = 2.45$	0.20	0.49	2	0.98	
$[(2 \times e_1 + D) \times (2 \times e_1 + D) - (D^2 \times \pi / 4)] - [(2 \times 0.6 + 0.60) \times (2 \times 0.60 + 0.60) - (0.60^2 \times \pi / 4)] = 2.96$	0.15	0.44	32	14.08	
$(B + 2xt) \times 0.9$ $(1.0 + 2 \times 0.20) \times 0.9 = 1.26$	0.20	0.25	2	0.50	
$(B + 2xt) \times 0.60$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.60 = 0.84$	0.35	0.29	2	0.58	
$(B + 2xt) \times 0.30$ $(1.00 + 2 \times 0.20) \times 0.30 = 0.42$	0.35	0.15	2	0.30	

جمع کل = 24.41 m^3

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-ISI-5	بازنگری شماره : 0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سینون های مکوس)	شماره ثبت : 2	تاریخ : تاریخ :
عنوان نقشه : دوکنبر آورداچهاد مکانیزه سفون بلند باقطع دایره های	مقیاس : مقیاس :	تصویرب : تصویرب :

(۱)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس مجموعه

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و مهندسی آب و آبفا

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و مهندسی آب و آبفا

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (kg)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
- میلگرد خارجی - ورودی و خروجی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$								
$L_{e1} = \square + t + y + b_1/2 + t/2 + q$ $0.15 + 0.2 + 2.00 + \frac{0.9}{2} + \frac{0.2}{2} + 0.3 = 3.20$								
$L_{e2} = \square + t/2 + H_T \Delta + (B + t)/2 + q$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 1.00 + 0.63 + (1.0 + 0.20)/2 + 0.3 = 2.78$								
$L_{var} = \frac{3.20 + 2.78}{2} = 2.99$	1	16	VAR.	2x2x10	1.58	119.60	188.97	L_{e1} L_{e2}
- میگرد داخلی								
$L_{e1} = \square + t/2 + \square$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 0.15 = 0.40$								
$L_{e2} = \square + H_T \Delta + t/2 + \square$ $0.15 + 1.0 + 0.63 + \frac{0.20}{2} + 0.15 = 2.03$								
$L_{var} = \frac{0.40 + 2.03}{2} = 1.22$	2	16	VAR.	2x2x10	1.58	48.60	76.79	L_{e1} L_{e2}
$L_{e2} = t/2 + y + t/2$ $\frac{0.20}{2} + 1.44 + \frac{0.20}{2} = 1.64$	2	16	1.64	2x2x10	1.58	65.60	103.65	
$L_{e1} = t/2 + b_1 + t/2$ $\frac{0.20}{2} + 0.9 + \frac{0.20}{2} = 1.10$								
$L_{e2} = t/2 + B + t/2$ $\frac{0.20}{2} + 1.0 + \frac{0.20}{2} = 1.20$								
$L_{var} = \frac{1.10 + 1.20}{2} = 1.15$	2	16	VAR.	2x10	1.58	23.00	36.34	L_{e1} L_{e2}
$L_{e1} = (\square + e + y) \times 2 + b_1$ $(0.15 + 0.60 + 1.44) \times 2 + 0.9 = 5.28$								
$L_{e2} = (\square + K + l) \times 2 + M$ $(0.15 + 0.32 + 1.95) \times 2 + 1.26 = 6.10$								
$L_{var} = \frac{5.28 + 6.10}{2} = 5.69$	3	12	VAR.	2x2x4	0.888	91.04	80.84	L_{e1} L_{e2}

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (kg)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
$2 \times (t + t/2) + B$ $2 \times (0.2 + 0.2/2) + 1.0 = 1.60$	-	12	1.60	4	0.888	6.40	5.68	
$2 \times \square + 0.6$ $2 \times 0.15 + 0.6 = 0.9$	-	12	0.9	7	0.888	6.30	5.59	
$2 \times \square + T_1/2 + \Delta + H_T \gamma + B + t$ $2 \times (0.15 + 0.35/2 + 0.66 + 1.0) + 1.0 + 0.20 = 5.17$								
- ورودی - خروجی	4	16	5.17	9	1.58	46.53	73.52	
$2 \times \square + t/2 + B$ $2 \times (0.15 + \frac{0.2}{2}) + 1.0 = 1.50$	5	16	1.50	9	1.58	13.50	21.33	
- ورودی - خروجی	5	16	1.50	8	1.58	12.00	18.96	
$2 \times \square + T_1/2 + \Delta + H_T$ $2 \times 0.15 + \frac{0.35}{2} + 0.66 + 1.8 = 2.94$	5	16	2.94	2x9	1.58	52.92	83.61	
- ورودی - خروجی	5	16	2.94	2x8	1.58	47.04	74.32	
$2 \times \square + t + t/2 + 1.7$ $2 \times (0.15 + 0.2) + 0.20 + 1.7 = 2.60$	6	12	2.60	6	0.888	15.60	13.85	
- یافته - یافته	6	12	2.50	6	0.888	15.00	13.32	
$2 \times \square + t + t/2 + 1.5$ $2 \times (0.15 + 0.2) + 0.20 + 1.5 = 2.40$	6	12	2.40	6	0.888	14.40	12.79	
- یافته	6	12	2.00	6	0.888	12.00	10.66	
$2 \times \square + t/2 + 1.7$ $2 \times 0.15 + \frac{0.2}{2} + 1.7 = 2.10$	6	12	2.10	2x2x10	0.888	84.00	74.59	
- دوار ورودی - خروجی افتخاری								
$2 \times \square + t/2 + 1.5$ $2 \times 0.15 + 0.2/2 + 1.5 = 1.90$	6	12	1.90	2x2x8	0.888	60.80	53.99	
- دوار خروجی - خروجی افتخاری								
$2 \times \square + e$ $2 \times 0.15 + 0.75 = 1.05$	3	12	1.05	2x2x40	0.888	168.00	149.18	
- پشت بدنه								

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (kg)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
$\square + t/2 + L_1 + \square$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 2.00 + 0.15 = 2.40$	3	12	2.40	2x2x4	0.888	38.40	34.10	
$\square + t/2 + G + \square$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 2.31 + 0.15 = 2.71$	3	12	2.71	2x4x4	0.888	86.72	77.01	
$\square + t/2 + G + \square$ $0.15 + \frac{0.20}{2} + 2.31 + 0.15 = 2.71$	3	12	2.71	2x4x3	0.888	65.04	57.76	
$\square + 1.2 + t_1 + 0.60$ $0.15 + 1.2 + 0.35 + 0.60 = 2.30$	4	16	2.30	2x5	1.58	23.00	36.34	
- خارجی - داخلی	5	16	2.30	2x5	1.58	23.00	36.34	
$2 \times \square + t/2 + B$ $2 \times (0.15 + \frac{0.2}{2}) + 1.0 = 1.50$	4	16	1.50	2x2x5	1.58	30.00	26.64	
$2 \times (\square/2) + 2 \times e_1 + \square$ $2 \times (0.15/2) + 2 \times 0.60 + 0.60 = 1.95$	3	12	1.95	2x5x8	0.888	156.00	138.53	
$2 \times (\square/2) + 2 \times e_1 + \square$ $2 \times (0.15/2) + 2 \times 0.60 + 0.60 = 1.95$	3	12	1.95	2x5x8	0.888	156.00	138.53	

1607.85 Kg = جم کل



جمهوری اسلامی ایران
معاونت نظارت و نیازمندی و تأمین راهبردی ریوس جمهور

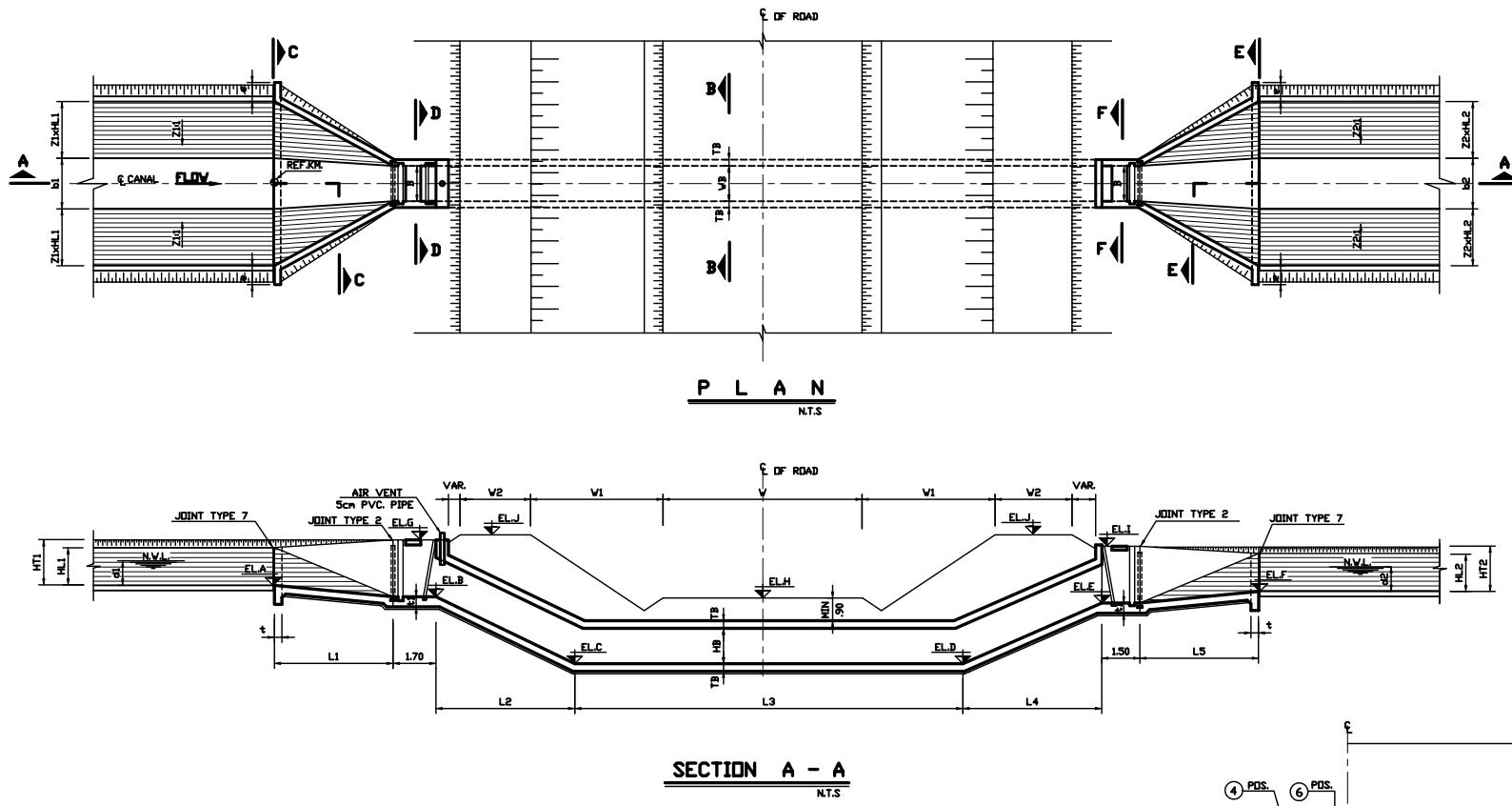
معاونت نظارت و نیازمندی
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

وزارت نیرو

توضیحات:
1- استفاده از فرمول $L_{var} = L_{e1} + L_{e2}$ برای تعیین طول ردهیهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد از این.
2- برای ملاحظه محل و تینین طول میلگرد های محاسبه شده در جدول به نشانه های شاره III-ISI-4(1-2) مراجعه شود.
3- در سوت انداد، مقادیر آورده شده (بطور مثال 10x10) بقرار زیر میباشد.
4- تعداد شماره 2- میلگرد خارجی در دو وجه
5- تعداد میلگرد خارجی در سیم
6- تعداد میلگرد خارجی در دو وجه
7- تعداد میلگرد خارجی در سیم
8- تعداد میلگرد خارجی در دو وجه
9- تعداد میلگرد خارجی در سیم
10- تعداد میلگرد خارجی در دو وجه

سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره نقشه: III-ISI-5
بازنگری شماره: 0
تاریخ: 3
شماره نسبت: شیوه های مکری (مکری)
مقیاس: 1:50
تصویب: 0
میلگرد گذاری شماره: 0
شماره نقشه: 0
تاریخ: 0
شماره نسبت: 0
مقیاس: 0
تصویب: 0

عنوان نقشه: دوچشم آور داچه های مکاری سفیدون پل پل باقطعه دایره ای
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا



DATA TABLE

توضیحات:

- ۱-کلیه بآبادان و ازده های نشسته بر حسب متربیاشد در فریمانصورت و اخراج گردیده است.
 ۲- بنی سازه از نزوح C25 با مقاومت ۷۸ روزه ۷۵۰ کیلوگرم بر متر مربع برروی نونه استوانه ای بطری ۱۵۰ ارتقای ۳۰ سانتی متر میباشد.
 ۳- بنی سازه از مکعب ایجاد کارکردی ۵۰ کیلوگرم میباشد در مترمکعب میباشد.
 ۴- میکنگرد پدکارانه (II) آبدارا با $F_y = 3000 \text{ kg/cm}^2$ میباشد.

۰	بازنگری شماره:	III-ISI-6	شماره نقشه:	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ:	۱	شماره شیت:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سینهون های مکوس)
	تصویر:		مقیاس:	عنوان نقشه: پلان و مقطع طولی سینهون گزندارانه معلماتی، آگس

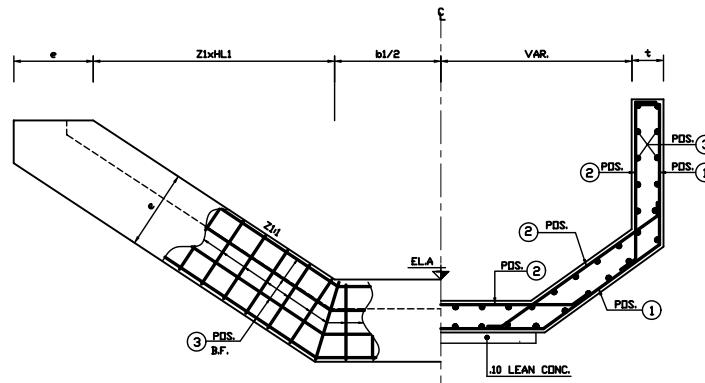
ੴ

جمهوری اسلامی ایران

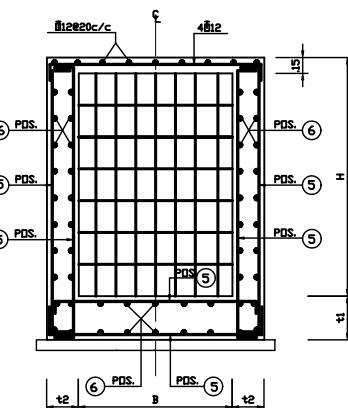
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی دیس جهور

سازمان اسناد و کتابخانه ملی

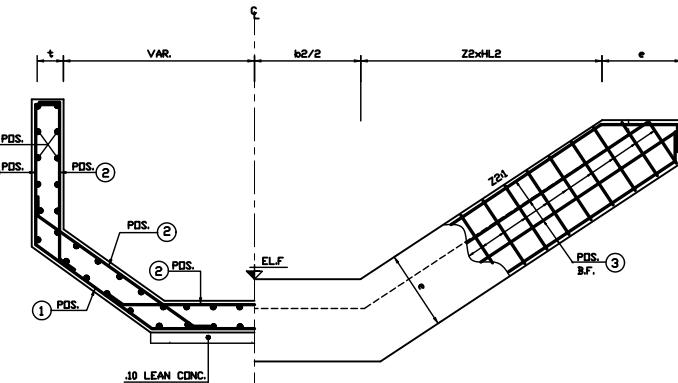
دفتر نظام غذی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبنا



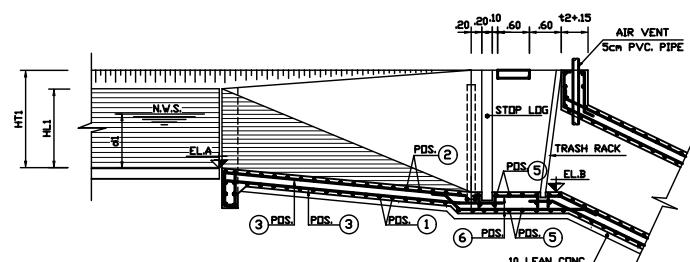
SECTION C - C
N.T.S



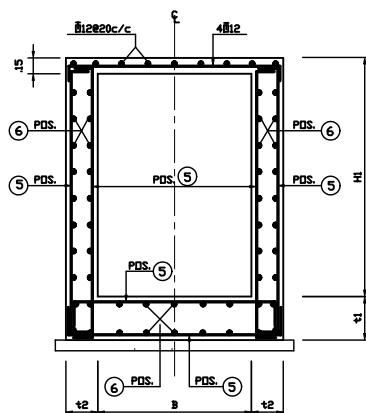
SECTION D - D
N.T.S



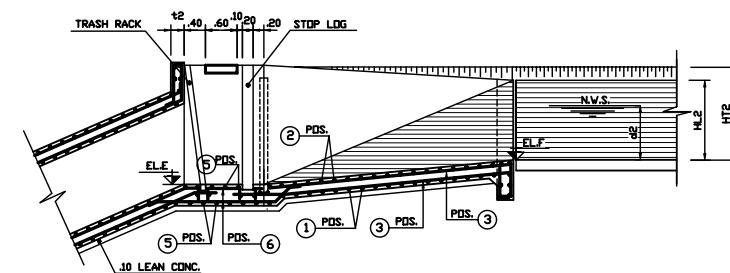
SECTION E - E
N.T.S



INLET
N.T.S



SECTION F - F
N.T.S



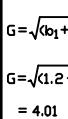
OUTLET
N.T.S

توضیحات :
برای ملاحظه بلان و مقاطع طولی و توضیعات به نشانه شاره (1) III-ISI-6 مراجعه شود.

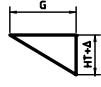
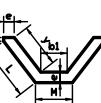
0	بازنگری شماره :	III-ISI-6	شاره نشانه :	سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	2	شاره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سینون های ممکوس)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نشانه : مقاطع و جزئیات سینون کوتاه مقاطع پاکس

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا
وزارت نیرو
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

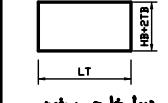
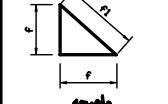
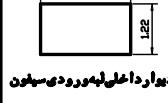
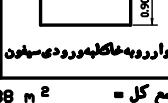
جمع مکعب مصالح بتن مگر (m^3)

صاليات	ارتفاع (m)	عرض واحد مکعب (m^3)	تعداد	مجموع مکعب (m^3)	شكل اجزاء سازه
$\frac{(b_1+0.2)+(B+0.20)\times L_1}{2}$					
$\frac{(1.2+0.2)+(1.50+0.20)\times 3.50 = 5.43}{2}$	0.10	0.54	2	1.08	کف پنهان
$(B+2\times t_2+0.2)\times 1.70$ $(1.50+2\times 0.35+0.2)\times 1.70 = 4.08$	0.10	0.41	1	0.41	کف درودی خوشبختانه
$(B+2\times t_2+0.2)\times 1.50$ $(1.50+2\times 0.35+0.2)\times 1.5 = 3.60$	0.10	0.36	1	0.36	کف خوبی خوشبختانه
$L_T = \frac{L_2}{\cos \alpha_1} + L_3 + \frac{L_4}{\cos \alpha_2} = 23.87$ $L_T \times (B+2\times T_B+0.2)$ $23.87 \times (1.50+2\times 0.35+0.2) = 57.29$	0.10	5.73	1	5.73	کف سیلون
7.58 m³ = جمع کل					

صاليات قالب پندی (m^2)

صاليات	عرض واحد (m^2)	تعداد	مجموع مکعب (m^2)	شكل اجزاء سازه
$G = \sqrt{(b_1+2\times Z \times H L_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$				
$G = \sqrt{(1.2+2\times 1.5 \times 1.4 - 1.50)^2 / 2^2 + 3.50^2} = 4.01$				
$\frac{(H_T + \Delta) \times G}{2}$ $2.43 \times 4.01 = 4.87$	4.87	8	38.96	دیوار درودی و خودپنهان
$I(e+y) \times 2 + b_1 + [(K+L) \times 2 + M] \times e$ $\frac{[0.75 + 2.52] \times 2 + 1.21}{2} + [0.40 + 3.15] \times 2 + 1.65] \times 0.75 = 6.26$				
$(B+2\times t_2) \times 0.15$ $(1.50+2\times 0.35) \times 0.15 = 0.33$	0.33	4	1.32	دیواره پل طرف پاده
$(B+2\times t_2) \times 0.6$ $(1.50+2\times 0.35) \times 0.6 = 1.32$	1.32	2	2.64	کف پل طرف پاده
$(H_T + \Delta + t_1) \times 1.7$ $(1.8 + 0.63 + 0.35) \times 1.7 = 4.73$	4.73	4	18.92	دیوار درودی آفتابگردان
$(H_T + \Delta + t_1) \times 1.50$ $(1.8 + 0.63 + 0.35) \times 1.50 = 4.17$	4.17	4	16.68	دیوار خوبی آفتابگردان
$(W_B - 2 \times f) \times L_T$ $(1.50 - 2 \times 0.15) \times 23.87 = 28.64$	28.64	1	28.64	سقف سیلون

صاليات قالب پندی (m^2)

صاليات	عرض واحد (m^2)	تعداد	مجموع مکعب (m^2)	شكل اجزاء سازه
$(H_B - 2 \times f) \times L_T$ $(1.50 - 2 \times 0.15) \times 23.87 = 28.64$	28.64	2	57.28	
$(H_B + 2 \times T_B) \times L_T$ $(1.50 + 2 \times 0.30) \times 23.87 = 50.13$	50.13	2	100.26	
$f_1 = f\sqrt{2}$ $0.15 \times \sqrt{2} = 0.212$ $f_1 \times L_T$ $0.212 \times 23.87 = 5.06$	5.06	4	20.24	
$(W_B + 2 \times T_B) \times 1.22$ $(1.50 + 2 \times 0.30) \times 1.22 = 2.56$	2.56	2	5.12	
$(W_B + 2 \times T_B) \times 0.90$ $(1.50 + 2 \times 0.30) \times 0.9 = 1.89$	1.89	2	3.78	
318.88 m² = جمع کل				

توضیحات :

0	بازنگری شماره :	III-ISI-7	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	1	شماره نسبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سیلون های مکوس)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه : دیواره آوردادهای و مقدارهای سیلون کوتاه باطله بالا



جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

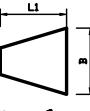
معاونت نظارت راهبردی و وزارت نیرو

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجراء

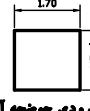
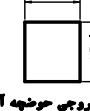
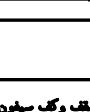
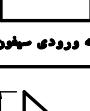
دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

جمع مOLUMEات بتن ریزی (m^3)

صلیات	ارتفاع (m)	جهنواره واحد (m^3)	تعداد	مجموع مکعب مکعبه (m^3)	ذکل اجزاء سازه
$\frac{b_1+B}{2} \times L_1$					
$\frac{1.2+1.5}{2} \times 3.50 = 4.73$	0.25	1.18	2	2.36	کف تبدیل
$y = \sqrt{(H \cdot L_1)^2 + (Z \cdot H \cdot L_1)^2}$ $y = \sqrt{(1.4)^2 + 0.5 \cdot 1.4)^2} = 2.52$ $\frac{y \cdot L_1}{2}$ $\frac{2.52 \times 3.50}{2} = 4.41$	0.25	1.10	4	4.40	کف مردوب تبدیل
$G = \sqrt{(b_1 + 2 \cdot Z \cdot H \cdot L_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(1.2 + 2 \cdot 1.5 \cdot 1.4 - 1.5)^2 / 2^2 + 3.5^2}$ $= 4.01$ $\frac{(\Delta + H_T) \times G}{2}$ $\frac{2.43 \times 4.01}{2} = 4.87$	0.25	1.22	4	4.88	دیوار ورودی و خروجی تبدیل
$\frac{[e + y] \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M] \times e}{2}$ $\frac{[(0.75 + 2.52) \times 2 + 1.2]}{2} +$ $\frac{[(0.40 + 3.15) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 6.26$	0.25	1.57	2	3.14	پشت پن
$(B + 2 \times t_2) \times 0.6$ $(1.5 + 2 \times 0.35) \times 0.6 = 1.32$	0.15	0.20	2	0.40	بول مارپیچاده
$(B + 2 \times t_2) \times 1.7$ $(1.5 + 2 \times 0.35) \times 1.7 = 3.74$	0.35	1.31	1	1.31	کف ورودی حوضه آشناگو
$(B + 2 \times t_2) \times 1.5$ $(1.5 + 2 \times 0.35) \times 1.5 = 3.30$	0.35	1.16	1	1.16	کف خروجی حوضه آشناگو

توضیحات :

جمع مOLUMEات بتن ریزی (m^3)

صلیات	ارتفاع (m)	جهنواره واحد (m^3)	تعداد	مجموع مکعب مکعبه (m^3)	ذکل اجزاء سازه
$(H_T + \Delta) \times 1.7$					
$(1.80 + 0.63) \times 1.70 = 4.13$	0.35	1.45	2	2.90	دیوار ورودی حوضه آشناگو
$(H_T + \Delta) \times 1.5$					
$(1.80 + 0.63) \times 1.5 = 3.65$	0.35	1.28	2	2.56	دیوار خروجی حوضه آشناگو
$(W_B + 2 \times T_B) \times L_T$					
$(1.5 + 2 \times 0.30) \times 23.87 = 50.13$	0.30	15.04	2	30.08	سقف و کف سطون
$(H_B \times L_T)$					
$1.50 \times 23.87 = 35.81$	0.30	10.74	2	21.48	دیوار سطون
$(B + 2 \times T_B) \times 0.9$					
$(1.5 + 2 \times 0.30) \times 0.9 = 1.89$	0.30	0.57	2	1.14	لبه ورودی سطون
$\frac{f^2}{2} \times L_T$ $\frac{0.15^2}{2} \times 23.87 = 0.27$	-	0.27	4	1.08	مانعه
					76.89 m^3 = جمع کل

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه : III-ISI-7	بازنگری شماره : 0
بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سطون های معموس)	شماره ثبت : 2	تاریخ : تاریخ :
عنوان نقشه : دیوار آور و اخراج آب مطالعه سطون کوتاه باطله بالا	مقیاس : مقیاس :	تصویرب : تصویرب :

وزارت نیرو	وزارت راهبردی	وزارت امور اقتصادی و صنعت و تجارت	جمهوری اسلامی ایران
دفتر نظام فنی اجرایی	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (m)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
- میلگرد خارجی - ورودی و خروجی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$								
$L_{e1} = \Delta + t + y + b_1/2 + t/2 + q$ $0.2 + 0.25 + 2.52 + \frac{1.2}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.3 = 4.00$								
$L_{e2} = \Delta + t/2 + H_T \Delta + (B + t)/2 + q$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 1.80 + 0.63 + (1.5 + 0.25)/2 + 0.3 = 3.93$								
$L_{var} = \frac{3.93 + 4.00}{2} = 3.97$	1	16	VAR.	2x2x24	1.58	381.12	602.17	
- میلگرد داخلی								
$L_{e1} = \Delta + t/2 + \Delta$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 0.2 = 0.53$								
$L_{e2} = \Delta + H_T \Delta + t/2 + \Delta$ $0.2 + 1.8 + 0.63 + \frac{0.25}{2} + 0.2 = 2.96$								
$L_{var} = \frac{0.53 + 2.96}{2} = 1.75$	2	16	VAR.	2x2x24	1.58	168.00	256.44	
$L_{e2} = t/2 + y + t/2$ $\frac{0.25}{2} + 2.52 + \frac{0.25}{2} = 2.77$	2	16	2.77	2x2x24	1.58	265.92	420.15	
$L_{e1} = t/2 + b_1 + t/2$ $\frac{0.25}{2} + 1.2 + \frac{0.25}{2} = 1.45$								
$L_{e2} = t/2 + B + t/2$ $\frac{0.25}{2} + 1.5 + \frac{0.25}{2} = 1.75$								
$L_{var} = \frac{1.75 + 1.45}{2} = 1.60$	2	16	VAR.	2x24	1.58	76.80	121.34	
$L_{e1} = \Delta + e + y \times 2 + b_1$ $(0.2 + 0.75 + 2.52 \times 2 + 1.2 = 8.14)$								
$L_{e2} = \Delta + K + l \times 2 + M$ $(0.2 + 0.40 + 3.15) \times 2 + 1.65 = 9.15$								
$L_{var} = \frac{8.14 + 9.15}{2} = 8.65$	3	12	VAR.	2x2x4	0.888	138.32	122.83	

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (m)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
- میلگرد خارجی $2 \times (\Delta + H_B + T_B) + W_B$ $2 \times (0.2 + 1.5 + 0.3) + 1.5 = 5.50$	4	12	5.50	160	0.888	880.00	781.44	
- میلگرد داخلی $2 \times \Delta + T_B + W_B$ $2 \times 0.2 + 0.3 + 1.50 = 2.20$	5	16	2.20	160	1.58	352.00	556.16	
- میلگرد خارجی $2 \times \Delta + T_B + W_B$ $2 \times 0.2 + 0.30 + 1.50 = 2.20$	4	12	2.20	160	0.888	352.00	312.58	
- میلگرد خارجی $2 \times \Delta + T_B + W_B$ $2 \times 0.2 + 0.3 + 1.50 = 2.20$	5	16	2.20	160	1.58	352.00	556.16	
$2 \times \Delta + T_B / 2 + H_B$ $2 \times 0.2 + 0.3/2 + 1.5 = 2.05$	4	12	2.05	2x160	0.888	656.00	582.53	
$\Delta + 1.2 + T_B$ $0.2 + 1.2 + 0.3 = 1.70$	4	12	1.70	2x2x100	0.888	68.00	60.38	
$2 \times \Delta + e$ $2 \times 0.2 + 0.75 = 1.15$	3	12	1.15	2x2x4	0.888	193.20	171.56	
$\Delta + t/2 + L_1 + \Delta$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 3.50 + 0.2 = 4.03$	3	12	4.03	2x2x7	0.888	112.84	100.20	
$\Delta + t/2 + G + \Delta$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 4.01 + 0.2 = 4.54$	3	12	4.54	2x4x7	0.888	254.24	225.77	
$\Delta + t/2 + G + \Delta$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 4.01 + 0.2 = 4.54$	3	12	4.54	2x4x7	0.888	254.24	225.77	
$2 \times \Delta + T_B + L_T$ $2 \times 0.2 + 0.3 + 23.87 = 24.57$	6	12	24.57	2x2x100	0.888	982.80	872.73	
$2 \times \Delta + T_B + L_T$ $2 \times 0.2 + 0.3 + 23.87 = 24.57$	6	12	24.57	2x2x100	0.888	982.80	872.73	

صلیات میلگرد گذاری

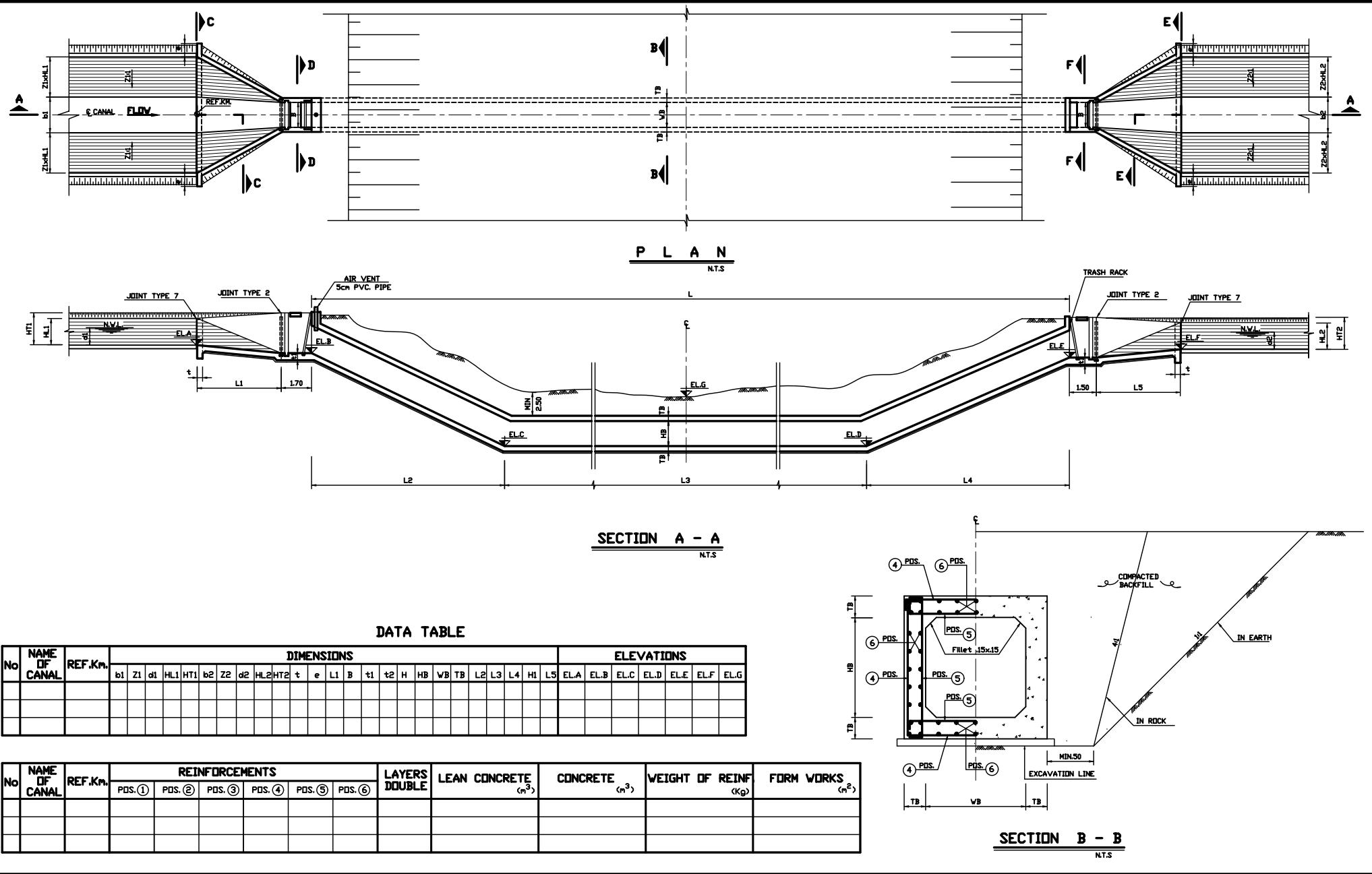
صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (m)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
$2 \times (\Delta + T_B) + B$ $2 \times (0.2 + 0.3) + 1.5 = 2.5$	6	12	2.50	2x4	0.888	20.00	17.76	
$2 \times (T_B + T_B/2) + B$ $2 \times (0.3 + 0.3/2) + 1.5 = 2.4$	-	12	2.40	4	0.888	9.60	8.53	
$2 \times \Delta + 0.6$ $2 \times 0.2 + 0.6 = 1.0$	-	12	1.00	10	0.888	10.00	8.88	
$2 \times \Delta + T_B + \Delta + H_T + B$ $= 7.36$	5	16	7.36	12	1.58	88.32	139.55	
$2 \times (\Delta + T_B/2) + B$ $2 \times (0.2 + \frac{0.3}{2}) + 1.5 = 2.20$	5	16	2.20	12	1.58	26.40	41.71	
$2 \times \Delta + T_B/2 + \Delta + H_T$ $= 7.36$	5	16	2.20	10	1.58	22.00	34.76	
$2 \times \Delta + T_B/2 + \Delta + H_T$ $= 7.36$	5	16	2.98	2x12	1.58	71.52	113.00	
$2 \times (\Delta + T_B) + 1.7$ $2 \times (0.2 + 0.3) + 1.7 = 2.70$	6	12	2.70	10	0.888	27.00	23.98	
$2 \times \Delta + T_B + 1.7$ $2 \times 0.2 + 0.3 + 1.7 = 2.40$	6	12	2.40	10	0.888	24.00	21.31	
$2 \times (\Delta + T_B) + 1.5$ $2 \times (0.2 + 0.3) + 1.5 = 2.50$	6	12	2.50	10	0.888	25.00	22.20	
$2 \times \Delta + T_B + 1.5$ $2 \times 0.2 + 0.3 + 1.5 = 2.20$	6	12	2.20	10	0.888	22.00	19.54	
$2 \times \Delta + T_B/2 + 1.7$ $2 \times 0.2 + \frac{0.3}{2} + 1.7 = 2.25$	6	12	2.25	2x2x13	0.888	117.00	103.90	
$2 \times \Delta + T_B/2 + 1.5$ $2 \times 0.2 + 0.3/2 + 1.5 = 2.05$	6	12	2.05	2x2x13	0.888	106.60	94.66	

جمهوری اسلامی ایران
معاونت نظارت و امنیت راهبردی ریس جمهور
دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

توضیحات:
۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تعیین طول ریلهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد ازام است.
۲- برای ملاحظه محل و تیزین طول میلگرد های محاسبه شده در جدول به نشانه های شاره III-6(۱~۲) مراجعه شود.
۳- در سوت نداد، مقابله آورده شده (بطور مثال ۱۳x2) بقرار زیر میباشد.
۴- میلگرد خارجی در دو وجه
۵- نداد متابه
۶- نداد میلگرد در میان
۷- نداد میلگرد در سینه

سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی
شماره نقشه: III-ISI-7
بازنگری شماره: ۰
تاریخ: ۳
شماره نسبت: (سینون های معموس)
مقیاس: ۱:۱۰۰
تصویب: میلگرد

عنوان نقشه: دوکم آورداد حاچا و مقدار سینون کوتاه باطلعه باکس
وزارت نیرو
وزارت آب و آبفا



توضیحات :

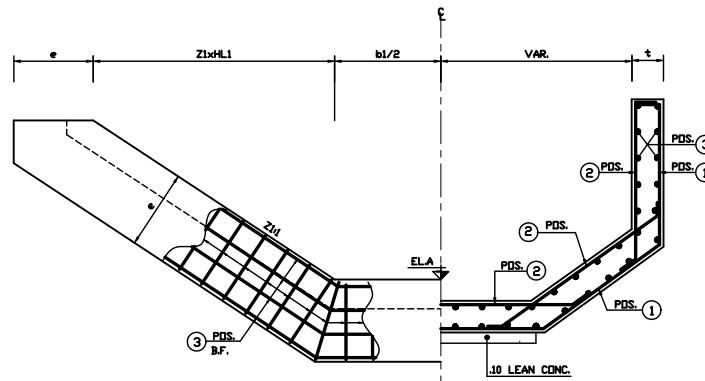
- کلیه ایجاد و اذای های بین شخص برحسب متن پیشنهاد دیرپایه نصوص و واحد ذکر گردیده است.
 - بین ساز از خود C25 با مقاومت ۲۸ روزه ۱۵ کیلوگرم بر سانتی متر مربع بر روی نمونه ای بقطر ۱۵ و ارتفاع ۳ سانتی متر میباشد.
 - بین ساز از خود C25 با مقاومت ۲۸ روزه ۱۵ کیلوگرم بر سانتی متر مربع بر روی نمونه ای بقطر ۱۵ و ارتفاع ۳ سانتی متر میباشد.
 - بین ساز از خود C25 با مقاومت ۲۸ روزه ۱۵ کیلوگرم بر سانتی متر مربع بر روی نمونه ای بقطر ۱۵ و ارتفاع ۳ سانتی متر میباشد.
 - مدلیک دیگر رنده تیپ (II) آجردار پارا (F_y) = 30000 kg (میباشد).
 - با توجه به خواص مکانیکی این نمونه دارای خواص مکانیکی دکانی، آجردار و اندود: به نفعه های (۱۵)-I- استاندارد مراجعت شود.

۰	بازنگری شماره:	شماره نشانه:	III- ISI- ۸	سازه های همسان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	شماره ثبت:	۱	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سینهون های ممکوس)
	تصویب :	مقاييس :		عنوان نشانه: پلان و مقطع طولی سینهون بلند باقیمانده

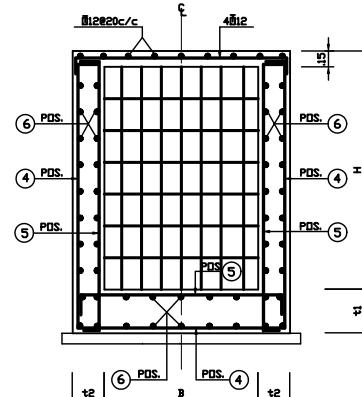
ੴ

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه‌ریزی و نظارت راهبرد

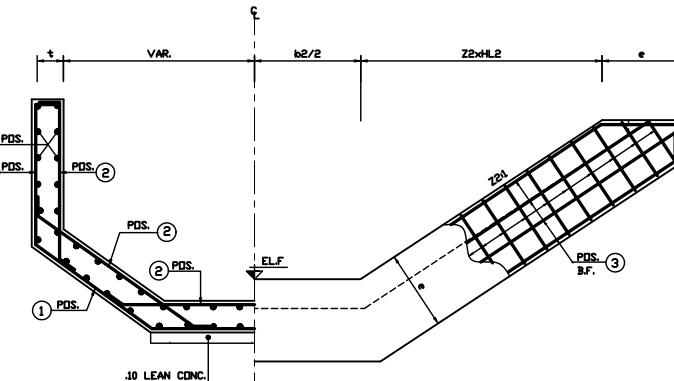
دفاتر نظارت فن اخلاقی
معاهده های فن آریا و آشنا
دفاتر نظارت راهبردی



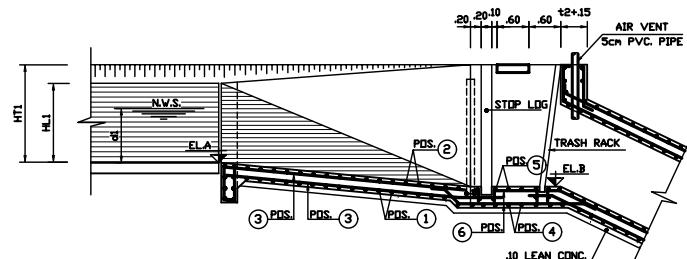
SECTION C - C



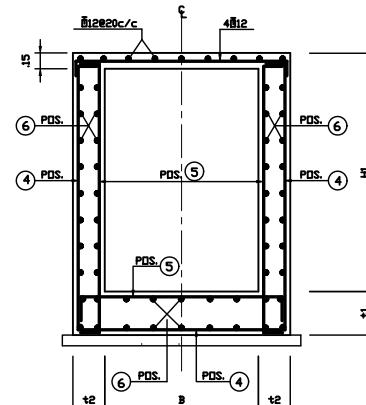
SECTION D - D



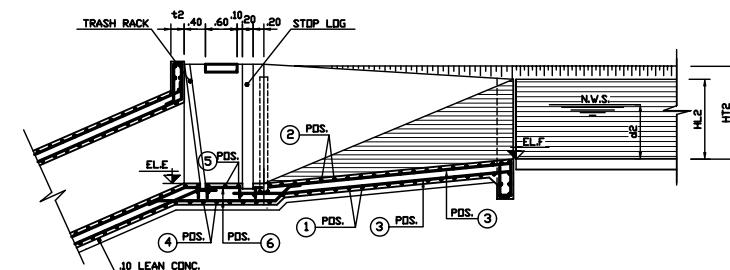
SECTION E - E



INLET



SECTION F - F



OUTLET

توضیحات :

برای ملاحظه پلان و مقطع طولی و توضیعات به نقشه شماره III-ISI-8(1) مراجعه شود.

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی بازنگری شماره : III-ISI-8 شماره نقشه : 0

بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سینون های ممکوس)

عنوان نقشه : مقاطع و جزئیات سهون بلندبامقطع هاگس

جمهوری اسلامی ایران
معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهوری
معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

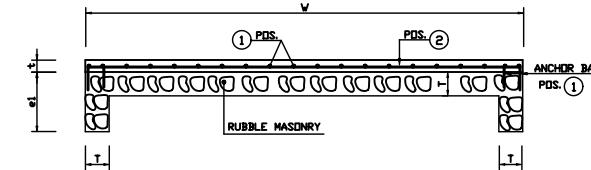
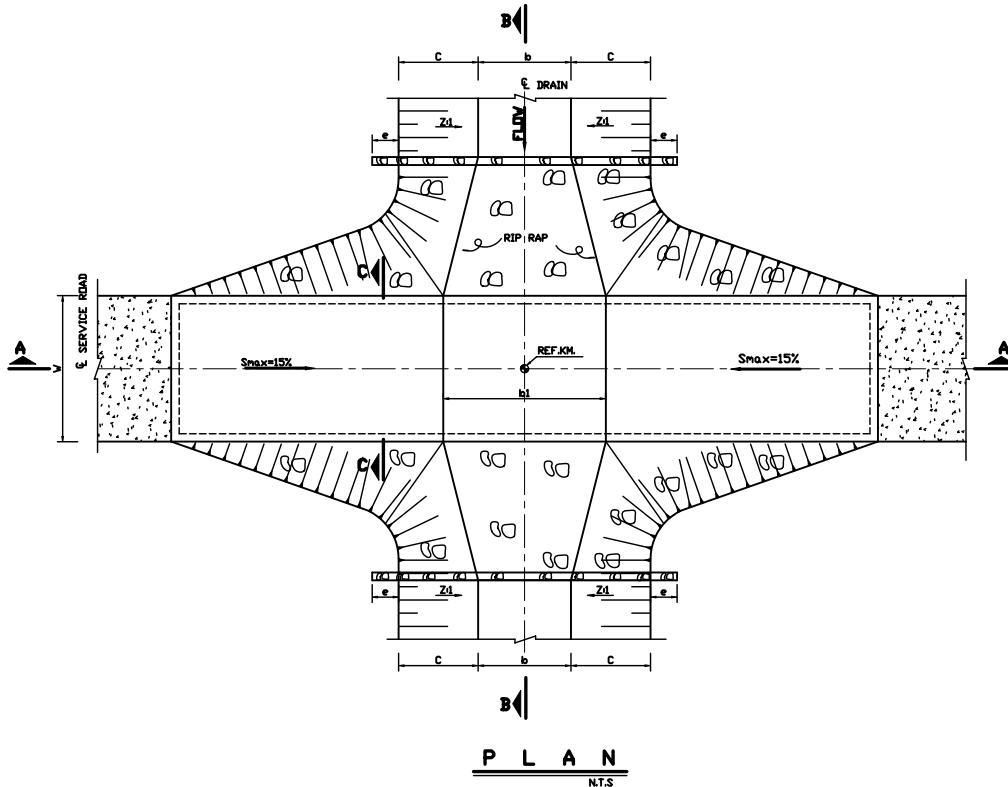


جمهوری اسلامی ایران

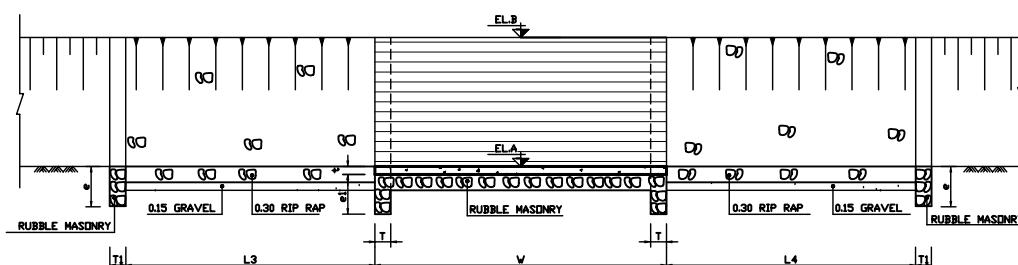
وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی

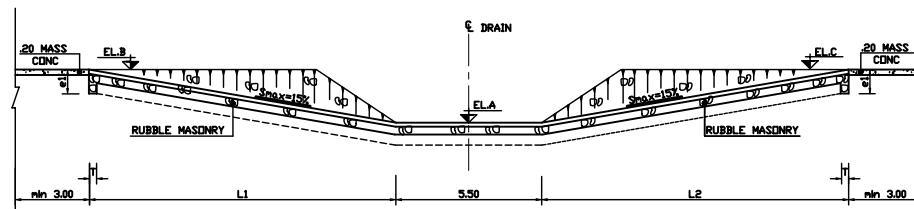
دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا



SECTION C - C
N.T.S.



SECTION B - B
N.T.S.



SECTION A-A
N.T.S.

DATA TABLE

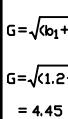
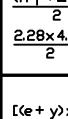
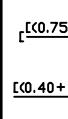
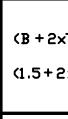
No	NAME OF DRAIN	REF.KM.	DIMENSIONS						ELEVATIONS			REINF.		LEAN CONCRETE (m³)	CONCRETE (m³)	WEIGHT OF REINF. (kg)				
			b	c	Z	b1	w	e	e1	t	T	T1	L1	L2	L3	L4	ELA	ELB	ELC	POS.(1)

توضیحات :

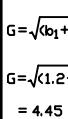
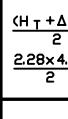
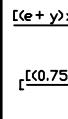
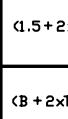
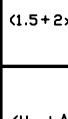
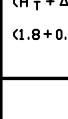
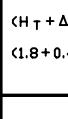
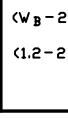
0	بازنگری شماره:	III-ISI-8	شماره نقشه:	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ:	3	شماره ثبت:	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سینون های ممکوس)
	تصویب:		مقیاس:	عنوان نقشه: آب نما (پلان و مقاطع)

جمهوری اسلامی ایران	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس جمیع
وزارت نیرو	معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

جمع محتوای بتن مگر (m^3)

صلیات	تعداد	مجموع واحد (m^3)	تعداد	مجموع مکعبه (m^3)	دکل اجزاء سازه
$\frac{(b_1+0.2)+(B+0.20)}{2} \times L_1$					
$\frac{(1.2+0.2)+(1.50+0.20)}{2} \times 4.00 = 6.20$	0.10	0.62	2	1.24	کف پنهان
$(B+2 \times T_B + 0.2) \times 1.70$ $(1.50+2 \times 0.4+0.2) \times 1.70 = 4.25$	0.10	0.43	1	0.43	
$(B+2 \times T_B + 0.2) \times 1.50$ $(1.5+2 \times 0.4+0.2) \times 1.5 = 3.75$	0.10	0.38	1	0.38	
$L_T = \frac{L_2}{\cos \alpha_1} + L_3 + \frac{L_4}{\cos \alpha_2} = 189$ $L_T \times (B+2 \times T_B + 0.2)$ $189 \times (1.5+2 \times 0.4+0.2) = 472.50$	0.10	47.25	1	47.25	
46.04 m^3 = جمع کل					

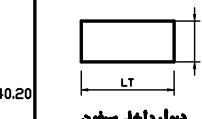
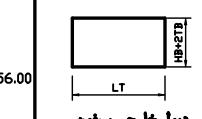
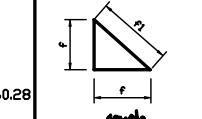
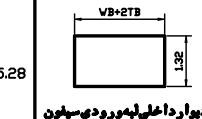
محتوای قالب پندی (m^2)

صلیات	تعداد	مجموع واحد (m^2)	تعداد	مجموع مکعبه (m^2)	دکل اجزاء سازه
$G = \sqrt{(b_1+2 \times Z \times H L_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$					
$G = \sqrt{(1.2+2 \times 1.5 \times 1.4 - 1.5)^2 / 2^2 + 4^2}$ $= 4.45$					
$\frac{(H_T + \Delta) \times G}{2}$ $\frac{2.28 \times 4.45}{2} = 5.07$	5.07	8	40.56		
$\frac{[(e+y) \times 2 + b_1] + [(K+L) \times 2 + M] \times e}{2}$ $\frac{[(0.75+2.52) \times 2 + 1.2] + [(0.40+3.15) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 6.26$					
$(B+2 \times T_B) \times 0.15$ $(1.5+2 \times 0.4) \times 0.15 = 0.35$	0.35	4	1.40		
$(B+2 \times T_B) \times 0.6$ $(1.5+2 \times 0.4) \times 0.6 = 1.38$	1.38	2	2.76		
$(H_T + \Delta + T_B) \times 1.7$ $(1.8+0.48+0.4) \times 1.7 = 4.56$	4.56	4	18.24		
$(H_T + \Delta + T_B) \times 1.50$ $(1.8+0.48+0.4) \times 1.50 = 4.02$	4.02	4	16.08		
$(W_B - 2 \times f) \times L_T$ $(1.2-2 \times 0.15) \times 189 = 170.1$	170.1	1	170.1		

توضیحات :

0	بازنگری شماره :	III-ISI-9	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	1	شماره نسبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سینون های مکوس)
	تصویب :		مقیاس :	عنوان نقشه: دیواره اوراده و درودی سینون بلند باطلع بالا

محتوای قالب پندی (m^2)

صلیات	تعداد	مجموع واحد (m^2)	تعداد	مجموع مکعبه (m^2)	دکل اجزاء سازه
$(H_B - 2 \times f) \times L_T$ $(1.2-2 \times 0.15) \times 189 = 170.1$	170.1	2	340.20		
$(H_B + 2 \times T_B) \times L_T$ $(1.2+2 \times 0.40) \times 189 = 378$	378.00	2	756.00		
$f_1 = f \sqrt{2}$ $0.15 \times \sqrt{2} = 0.212$ $f_1 \times L_T$ $0.212 \times 189 = 40.07$	40.07	4	160.28		
$(W_B + 2 \times T_B) \times 1.32$ $(1.2+2 \times 0.4) \times 1.32 = 2.64$	2.64	2	5.28		
$(W_B + 2 \times T_B) \times 0.90$ $(1.2+2 \times 0.40) \times 0.9 = 1.80$	1.80	2	3.60		

1539.54 m^2 = جمع کل



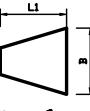
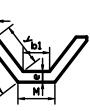
جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریوس جمهور

معاونت نظارت راهبردی وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجراءی دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا

جمع مOLUMEات بتن ریزی (m^3)

صلیات	ارتفاع (m)	جهنواره واحد (m^3)	تعداد	مجموع مکعب مکعبه (m^3)	ذکل اجزاء سازه
$\frac{b_1+B}{2} \times L_1$					
$\frac{1.2+1.5}{2} \times 4.00 = 5.40$	0.25	1.35	2	2.70	کف تبدیل
$y = \sqrt{(H \cdot L_1)^2 + (Z \cdot H \cdot L_1)^2}$ $y = \sqrt{(1.4)^2 + 0.5 \cdot 1.4)^2} = 2.52$ $\frac{y \times L_1}{2}$ $\frac{2.52 \times 4}{2} = 5.04$					
$G = \sqrt{(b_1 + 2 \times Z \times H \cdot L_1 - B)^2 / 2^2 + L_1^2}$ $G = \sqrt{(1.2 + 2 \times 1.5 \times 1.4 - 1.5)^2 / 2^2 + 4^2}$ $= 4.45$ $\frac{(\Delta + H_T) \times G}{2}$ $\frac{2.28 \times 4.45}{2} = 5.07$					
$\frac{[e + y] \times 2 + b_1] + [(K + L) \times 2 + M] \times e}{2}$ $\frac{[(0.75 + 2.52) \times 2 + 1.2]}{2} +$ $\frac{[(0.40 + 3.15) \times 2 + 1.65]}{2} \times 0.75 = 6.26$	0.25	1.57	2	3.14	
$(B + 2 \times T_B) \times 0.6$ $(1.5 + 2 \times 0.4) \times 0.6 = 1.38$	0.15	0.21	2	0.42	
$(B + 2 \times T_B) \times 1.7$ $(1.5 + 2 \times 0.4) \times 1.7 = 3.91$	0.40	1.56	1	1.56	
$(B + 2 \times T_B) \times 1.5$ $(1.5 + 2 \times 0.4) \times 1.5 = 3.45$	0.40	1.38	1	1.38	

جمع مOLUMEات بتن ریزی (m^3)

صلیات	ارتفاع (m)	جهنواره واحد (m^3)	تعداد	مجموع مکعب مکعبه (m^3)	ذکل اجزاء سازه
$(H_T + \Delta) \times 1.7$					
$(1.80 + 0.48) \times 1.70 = 3.88$	0.40	1.55	2	3.10	دوار ورودی حوضه آشناگو
$(H_T + \Delta) \times 1.5$					
$(1.80 + 0.48) \times 1.5 = 3.42$	0.40	1.37	2	2.74	دوار ورودی حوضه آشناگو
$(W_B + 2 \times T_B) \times L_T$					
$(1.2 + 2 \times 0.4) \times 189 = 378$	0.40	151.20	2	302.4	سقف و کف سطون
$(H_B \times L_T)$					
$1.20 \times 189 = 226.8$	0.40	90.72	2	181.44	دوار سطون
$(B + 2 \times T_B) \times 0.9$					
$(1.5 + 2 \times 0.4) \times 0.9 = 2.07$	0.40	0.83	2	1.66	لبه ورودی سطون
$\frac{f^2}{2} \times L_T$ $\frac{0.15^2}{2} \times 189 = 2.13$	-	2.13	4	8.52	
519.18 m^3 = جمع کل					

توضیحات :

0	بازنگری شماره :	III-ISI-9	شماره نقشه :	سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی
	تاریخ :	2	شماره ثبت :	بخش سوم: سازه های انتقال جریان آب (سطون های مکوس)
	تصویر :		مقیاس :	عنوان نقشه : دوار ورودی حوضه آشناگو سطون بلند با شاخه ایکس

(۱)

جمهوری اسلامی ایران

معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی ریس مجموعه

معاونت نظارت راهبردی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

وزارت نیرو

دفتر نظام فنی اجرایی دفتر مهندسی و معیارهای قابل آب و آفنا

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (m)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
- میلگرد خارجی - ورودی و خروجی $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$								
$L_{e1} = \Delta + t + y + b_1/2 + t/2 + q$ $0.2 + 0.25 + 2.52 + \frac{1.2}{2} + \frac{0.25}{2} + 0.3 = 4.00$								
$L_{e2} = \Delta + t/2 + H_T \Delta + (B + t)/2 + q$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 1.80 + 0.48 + (1.5 + 0.25)/2 + 0.3 = 3.78$								
$L_{var} = \frac{3.78 + 4.00}{2} = 3.89$	1	16	VAR.	2x2x27	1.58	420.12	663.79	
- میلگرد داخلی								
$L_{e1} = \Delta + t/2 + \Delta$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 0.2 = 0.53$								
$L_{e2} = \Delta + H_T \Delta + t/2 + \Delta$ $0.2 + 1.8 + 0.48 + \frac{0.25}{2} + 0.2 = 2.81$								
$L_{var} = \frac{0.53 + 2.81}{2} = 1.67$	2	16	VAR.	2x2x27	1.58	180.36	284.97	
$L_{e2} = t/2 + y + t/2$ $\frac{0.25}{2} + 2.52 + \frac{0.25}{2} = 2.77$	2	16	2.77	2x2x27	1.58	299.16	472.67	
$L_{e1} = t/2 + b_1 + t/2$ $\frac{0.25}{2} + 1.2 + \frac{0.25}{2} = 1.45$								
$L_{e2} = t/2 + B + t/2$ $\frac{0.25}{2} + 1.5 + \frac{0.25}{2} = 1.75$								
$L_{var} = \frac{1.45 + 1.75}{2} = 1.60$	2	16	VAR.	2x27	1.58	86.40	136.51	
$L_{e1} = \Delta + e + y \times 2 + b_1$ $(0.2 + 0.75 + 2.52 \times 2 + 1.2 = 8.14)$								
$L_{e2} = \Delta + K + l \times 2 + M$ $(0.2 + 0.40 + 3.15) \times 2 + 1.65 = 9.15$								
$L_{var} = \frac{8.14 + 9.15}{2} = 8.65$	3	12	VAR.	2x2x4	0.888	138.40	122.90	

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (m)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
- میلگرد خارجی $2 \times (\Delta + H_B + T_B) + W_B$ $2 \times (0.2 + 1.2 + 0.4) + 1.2 = 4.80$	4	14	4.80	1260	1.21	6048	7318.05	
- میلگرد داخلی $2 \times \Delta + T_B + W_B$ $2 \times 0.2 + 0.4 + 1.20 = 2.00$	5	14	2.00	1260	1.21	2520	3049.2	
- میلگرد خارجی $2 \times \Delta + T_B + W_B$ $2 \times 0.2 + 0.40 + 1.20 = 2.00$	4	14	2.00	1260	1.21	2520	3049.2	
- میلگرد داخلی $2 \times \Delta + T_B + W_B$ $2 \times 0.2 + 0.4 / 2 + 1.2 = 1.8$	5	14	1.80	2x1260	1.21	4536	5488.56	
$\Delta + 1.2 + T_B$ $0.2 + 1.2 + 0.4 = 1.8$	4	14	1.80	2x2x10	1.21	72.00	87.12	
$2 \times \Delta + e$ $2 \times 0.2 + 0.75 = 1.15$	3	12	1.15	2x2x30	0.888	174.80	155.20	
$\Delta + t/2 + L_1 + \Delta$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 4 + 0.2 = 4.53$	3	12	4.53	2x2x7	0.888	126.84	112.63	
$\Delta + t/2 + G + \Delta$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 4.52 + 0.2 = 5.05$	3	12	5.05	2x4x6	0.888	242.40	215.25	
$\Delta + t/2 + G + \Delta$ $0.2 + \frac{0.25}{2} + 4.52 + 0.2 = 5.05$	3	12	5.05	2x4x6	0.888	242.40	215.25	
$2 \times \Delta + T_B + L_T$ $2 \times 0.2 + 0.4 + 189 = 189.8$	6	14	189.8	2x2x6	1.21	4555.2	5511.75	
$2 \times \Delta + T_B + L_T$ $2 \times 0.2 + 0.4 + 189 = 189.8$	6	14	189.8	2x2x6	1.21	4555.2	5511.75	

صلیات میلگرد گذاری

صلیات	PSS	قطر (mm)	طول (m)	ساد	وزن (kg)	کل (m)	مجموع (kg)	مسام میلگرد
$2 \times (\Delta + T_B) + B$ $2 \times (0.2 + 0.4) + 1.5 = 2.70$	6	14	2.70	2x7	1.21	37.80	45.47	
$2 \times (T_B + \Delta + T_B/2) + B$ $2 \times (0.4 + 0.2) + 1.5 = 2.70$	-	12	2.70	4	0.888	10.80	9.59	
$2 \times \Delta + 0.6$ $2 \times 0.2 + 0.6 = 1.0$	-	12	1.00	10	0.888	10.00	8.88	
$2 \times \Delta + T_B + \Delta + H_T + B$ $= 7.26$	4	14	7.26	12	1.21	87.12	105.42	
$2 \times \Delta + T_B/2 + B$ $= 7.26$	4	14	7.26	10	1.21	72.60	87.85	
$2 \times (\Delta + T_B/2) + B$ $= 7.26$	5	14	2.30	12	1.21	27.60	33.40	
$2 \times \Delta + T_B/2 + \Delta + H_T$ $= 7.26$	5	14	2.30	10	1.21	23.00	27.83	
$2 \times (\Delta + T_B) + 1.7$ $= 7.26$	6	14	2.90	8	1.21	23.20	28.07	
$2 \times \Delta + T_B + 1.7$ $= 7.26$	6	14	2.50	8	1.21	20.00	24.20	
$2 \times (\Delta + T_B) + 1.5$ $= 7.26$	6	14	2.70	8	1.21	21.60	26.14	
$2 \times \Delta + T_B + 1.5$ $= 7.26$	6	14	2.30	8	1.21	18.40	22.26	
$2 \times \Delta + T_B/2 + 1.7$ $= 7.26$	6	14	2.30	2x2x12	1.21	110.40	133.58	
$2 \times \Delta + T_B/2 + 1.5$ $= 7.26$	6	14	2.10	2x2x12	1.21	100.8	121.97	

جمع کل = 36272.11 Kg

جهانی اسلامی ایران
معاونت پژوهشی و تئوری دامبردی ریس جمهوری
معاونت نظری و تئوری دامبردی
دفتر نظام فنی اجرایی دکتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبنا

توضیحات :

- ۱- استفاده از فرمول $L_{var} = \frac{L_{e1} + L_{e2}}{2}$ برای تعیین طول دیگرانهای محاسباتی که دارای طول متغیر (VAR.) میباشد از این است.
- ۲- برای ملاحظه محل و تیزین طول میلگرد های محاسبه شده در جدول به نشانه های شماره III-ISI-8(1-2) مراجعه شود.
- ۳- در سوتون تعداد، مقابله آورده شده (بطور مثال 2x13) بقرار زیر میباشد.
- ۴- میلگرد حرارتی در دو وجه
۵- تعداد مشابه
۶- تعداد میلگرد در صیر
۷-

سازه های شبکه های آبیاری و زهکشی

شماره نقشه	بازنگری شماره	III-ISI-9
تاریخ:	3	شماره نسبت:
تصویب:		مقیاس:

عنوان نقشه: دوکم آورداد حاجماد مطابق سفون بلند باشیخ بالک

فهرست منابع و مراجع

منابع و مراجع لاتین

- USBR, (1978). Design of Small Canal Structures, Denver, Co.
- USBR, (1987). Design of Small Dams, Denver, Co.
- USBR, (1984). Hydraulic Design of Stilling Basins and Energy Dissipators. Engineering Monograph No. 25, Denver, Co.
- USBR, (2001). Water Measurement Manual, Denver, Co.
- USBR, (1967). Canal and Related Structures. Design Standards No. 3, Denver, Co.
- FAO, (1993). Structures for Water Control and Distribution. Training Manual No. 8
- Chow, Ven Te, (2004). Open Channel Hydraulics

- معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی رئیس جمهور (۱۳۸۲) ، ضوابط و معیارهای فنی شبکه های آبیاری و زهکشی (نقشه های تیپ) ، نشریه شماره ۱۰۷
- معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی رئیس جمهور (۱۳۸۲) ، ضوابط و معیارهای فنی شبکه های آبیاری و زهکشی (مشخصات فنی عمومی) ، نشریه شماره ۱۰۸
- معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی رئیس جمهور (۱۳۷۹) ، آینین نامه بتن ایران (آبا) ، نشریه شماره ۱۲۰
- معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی رئیس جمهور (۱۳۷۲) ، ضوابط و معیارهای طرح و محاسبه مخازن آب زمینی ، نشریه شماره ۱۲۳
- معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی رئیس جمهور (۱۳۸۳) ، ضوابط هیدرولیکی طراحی ساختمان های تنظیم سطح آب و آبگیرها در کانال های روباز ، نشریه شماره ۲۸۲
- معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی رئیس جمهور (۱۳۷۹) ، آینین نامه بارگذاری پلها ، نشریه شماره ۱۳۹
- معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی رئیس جمهور (۱۳۸۶) ، ضوابط طراحی سازه های اتصال و تخلیه زهکش های روباز ، نشریه شماره ۳۵۸
- وزارت مسکن و شهر سازی ، معاونت امور مسکن و ساختمان ، دفتر تدوین و ترویج مقررات ملی ساختمان (۱۳۸۵) ، بارهای وارد بر ساختمان ، مبحث ششم
- حسینی، سید محمود و ابریشمی، جلیل، هیدرولیک کانال های باز (۱۳۷۸)
- بیرامی، محمد کریم، سازه های انتقال آب (۱۳۸۵)
- شرکت مهندسی مشاور مهاب قفس، دستورالعملها و استانداردهای مطالعاتی شبکه های آبیاری و زهکشی (۱۳۷۴)

توضیحات :

سازه های همان شبکه های آبیاری و زهکشی	شماره نقشه :	بازنگری شماره :
	شماره شیت :	تاریخ :
عنوان نقشه : فهرست منابع و مراجع	مقیاس :	تصویب :

وزارت نظارت راهبردی	جمهوری اسلامی ایران
دفتر نظام فنی اجرایی	معاونت برنامه ریزی و نظارت راهبردی رئیس جمهور
دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا	وزارت نیرو