

ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УСЛУ

СЕРИЯ 3.501.1-179.94

ТРУБЫ ВОДОПРОПУСКНЫЕ ПРЯМОУГОЛЬНЫЕ
БЕТОННЫЕ ДЛЯ ЖЕЛЕЗНЫХ И
АВТОМОБИЛЬНЫХ ДОРОГ

Выпуск 0-1
Трубы для умеренных и суровых
климатических условий.
Материалы для проектирования

Разработаны
АО "Трансмост"

Главный инженер
Начальник отдела
типового проектирования

Главный инженер проекта



В.С.Кисляков



С.С.Ткаченко



В.Г.Коен

Утверждены Минтрансстроем,
протокол от 01.09.88 N АБ-559.
Введены в действие
АО "Трансмост" с 01.07.95,
приказ от 07.12.94 N 36/Т

Обозначение документа	Наименование	Стр.	Обозначение документа	Наименование	Стр.	Обозначение документа	Наименование	Стр.
3.501.1-179.94.0-1-ПЗ	Пояснительная записка	3	3.501.1-179.94.0-1-19	Укрепление сборными блоками П-1 Конструкция укреплений	30	3.501.1-179.94.0-1-38	Трубы со сборными стенками Оголовки труб отв. 2*2,0*3,0 и 2*3,0*3,0 м	50
-01	Блоки перекрытий труб под железную дорогу Нагрузки и усилия	8	-20	Укрепление сборными блоками П-1. Ведомость объемов работ	31	-39	Трубы со сборными стенками. Оголовки с повышенным звеном труб отв. 2*1,5*2,0...2*5,0*3,0 м	51
-02	Блоки перекрытий труб под железную дорогу на свайном фундаменте или скальном основании. Нагрузки и усилия	9	-21	Укрепление сборными блоками ГП. Конструкция укреплений	32	-40	Трубы со сборными стенками Армирование фундаментов оголовок	52
-03	Блоки перекрытий труб под железную дорогу. Подбор сечений	10	-22	Укрепление сборными блоками ГП Ведомость объемов работ	33	-41	Трубы из монолитного бетона. Ведомость объемов работ на 1 п.м средней части трубы	54
-04	Блоки перекрытий труб под автомобильную дорогу. Нагрузки и усилия	12	-23	Укрепление камнем. Конструкция укреплений и ведомость объемов работ	34	-42	Трубы из монолитного бетона. Ведомость объемов работ на оголовок с нормальным звеном одночковых труб	55
-05	Блоки перекрытий труб под автомобильную дорогу на свайном фундаменте или скальном основании. Нагрузки и усилия	13	-24	Укрепления у входных оголовок с нормальным звеном.	35	-43	Трубы из монолитного бетона. Ведомость объемов работ на оголовок с нормальным звеном двухчковых труб	56
-06	Блоки перекрытий труб под автомобильную дорогу. Подбор сечений	14	-25	Конструкция конца укрепления русла	37	-44	Трубы из монолитного бетона. Ведомость объемов работ на оголовок с повышенным звеном одночковых труб	57
-07	Стенки труб высотой отверстия 2,0 и 3,0 м. Нагрузки и усилия	16	-26	Трубы со сборными стенками. Ведомость объемов работ на 1 п.м средней части трубы	38	-45	Трубы из монолитного бетона. Ведомость объемов работ на оголовок с повышенным звеном двухчковых труб	58
-08	Стенки труб высотой отверстия 3,0 м Нагрузки и усилия	17	-27	Трубы со сборными стенками. Ведомость объемов работ на оголовок с нормальным звеном одночковых труб	39	-46	Трубы из монолитного бетона. Средняя часть одночковых труб	59
-09	Фундаменты труб отв. 4,0*3,0... 6,0*3,0 м. Нагрузки и усилия	18	-28	Трубы со сборными стенками. Ведомость объемов работ на оголовок с нормальным звеном двухчковых труб	40	-47	Трубы из монолитного бетона. Средняя часть двухчковых труб	60
-10	Расчетное давление на грунт под подошвой фундамента труб под железную дорогу	19	-29	Трубы со сборными стенками Ведомость объемов работ на оголовок с повышенным звеном одночковых труб	41	-48	Трубы из монолитного бетона Армирование стен и фундаментов средней части труб	61
-11	Расчетное давление на грунт под подошвой фундамента труб под автомобильную дорогу	20	-30	Трубы со сборными стенками Ведомость объемов работ на оголовок с повышенным звеном двухчковых труб	42	-49	Трубы из монолитного бетона. Оголовки с нормальным звеном труб отв. 1,5*2,0...6,0*3,0 м	63
-12	Рекомендации по расчету устойчивости откосов земляного полотна	21	-31	Трубы со сборными стенками. Средняя часть одночковых труб	43	-50	Трубы из монолитного бетона. Оголовки труб отв. 2,0*3,0 и 3,0*3,0 м	64
-13	Гидравлические расчеты	22	-32	Трубы со сборными стенками Средняя часть двухчковых труб	44	-51	Трубы из монолитного бетона. Оголовки с повышенным звеном труб отв. 1,5*2,0...6,0*3,0 м	65
-14	Схема засыпки трубы	25	-33	Трубы со сборными стенками. Армирование фундаментов средней части труб	45	-52	Примеры конструкции труб. Труба отв. 4,0 м из монолитного бетона	66
-15	Конструкция гидроизоляции	26	-34	Трубы со сборными стенками. Оголовки с нормальным звеном труб отв. 1,5*2,0...6,0*3,0 м	46	-53	Примеры конструкции труб. Труба отв. 2*2,0*2,0 м со сборными стенками	68
-16 НИ	Наomenclatura изделий	27	-35	Трубы со сборными стенками Оголовки труб отв. 2,0*3,0 и 3,0*3,0 м	47			
-17	Укрепление монолитным бетоном. Конструкция укреплений	28	-36	Трубы со сборными стенками Оголовки с повышенным звеном труб отв. 1,5*2,0...6,0*3,0 м	48			
-18	Укрепление монолитным бетоном. Ведомость объемов работ	29	-37	Трубы со сборными стенками. Оголовки с нормальным звеном труб отв. 2*1,5*2,0...2*6,0*3,0 м	49			

Сделано по согласованию.
 Исполнители: Васин, Давыдов
 Инв №подл Подпись и дата Взам инв №

Нач. гр. Чугарнова	12.12.94								
Гл. инж. Коен В	12.12.94								
Нач. отд. Траценко	12.12.94								
Ин. упр. Миронова	12.12.94								

3.501.1-179.94.0-1

Содержание

Страниц	Лист	Листов
0	1	1

АО "ТРАНСМОСТ"

Типовые конструкции труб водопропускных прямоугольные бетонные для железных и автомобильных дорог "разработаны ИО "Трансмост" в соответствии с техническими решениями, утвержденными Минтрансстроем СССР протоколом М.А.В-559 от 01.09.88 в учетом замечаний, изложенных в заключении МПС от 31.12.87 № ЦУЭП-15/195/423.

1. Состав серии.

Типовые конструкции настоящей серии разработаны в следующем составе:

- Выпуск 0-1. Трубы для умеренных и суровых климатических условий. Материалы для проектирования
 - Выпуск 0-2. Трубы для особо суровых климатических условий. Материалы для проектирования
 - Выпуск 1-1. Блоки стен, фундаментов и оголовок. Технические условия. Рабочие чертежи
 - Выпуск 1-2. Блоки перекрытий. Технические условия. Рабочие чертежи
- Все сборные элементы труб как для железных, так и для автомобильных дорог, приняты одинаковыми, однако, условия и пределы применения их различны, что оговорено в соответствующих разделах настоящей типовой документации.

2. Область применения.

2.1 Бетонные трубы по настоящему выпуску могут применяться в строгом соответствии с расчетными высотами насыпей и водопропускной способностью на водотоках по всей территории России, кроме районов с температурой наружного воздуха наиболее холодной пятидневки ниже минус 40°С с обеспеченностью 0,92.

2.2 Устройство труб на водотоках с возможным образованием наледей, как правило, не допускается, в отдельных случаях разрешается применение труб по данному выпуску, но при этом отверстие в свету должно быть не менее 3,0 м и только в комплексе с постоянными противоналедными сооружениями

2.3 Трубы по настоящему выпуску предназначены для строительства в районах с равнинной местностью, поперечный уклон которой не превышает 0,02.

2.4 Конструкции фундаментов предназначены для талых грунтов оснований, несущая способность которых не ниже расчетного давления на грунт по подошве фундамента. При наличии в основании грунта с недостаточной несущей способностью, следует предусматривать мероприятия по усилению несущей способности основания (грунтовыми подушками, химизация и т.п.) или применять свайные фундаменты.

При технико-экономическом обосновании и соответствующих по несущей способности грунтах основания допускается применение

При этом расчетная высота насыпи уменьшается на 1,0 м.

полносборной конструкции фундаментов средней части труб, а при удовлетворении требований гидравлического расчета, и полносборной конструкции оголовок, рабочие чертежи которых приведены в выпуске 0-2, "Трубы для особо суровых климатических условий. Материалы для проектирования."

3. Основные положения проектирования

3.1. В типовой документации разработаны одна и двухочковые, ямагольные бетонные трубы с железобетонными блоками перекрытий сечениями 1,5x2,0; 2,0x2,0; 3,0x2,0; 2,0x3,0; 3,0x3,0; 4,0x3,0; 5,0x3,0 и 6,0x3,0 м.

Допускается также при технико-экономической целесообразности применение водопропускных труб сечениями 4,0x2,0; 5,0x2,0 и 6,0x2,0 м.

При разработке документации в основу положены следующие нормативные документы:

- СНиП 2.05.03-84* - Мосты и трубы (с учетом изменений, утвержденных Госстроем СССР 26 ноября 1991г)
- СНиП 3.06.04-91 - Мосты и трубы (Организация, производство и приемка работ)
- СНиП 2.02.01-83 - Основания зданий и сооружений
- СНиП III-4-80* - Техника безопасности в строительстве
- ВСН 32-81 - Инструкция по устройству гидроизоляции конструкций мостов и труб на железных, автомобильных и городских дорогах

3.2. В документации разработаны конструкции прямоугольных водопропускных труб с железобетонными перекрытиями с монолитными бетонными стенками и стенками из сборных бетонных блоков. Применение труб с монолитными стенками допускается при условии согласования со строительными организациями и при соответствующем технико-экономическом обосновании

3.3. Блоки перекрытия изготавливаются из тяжелого бетона по ГОСТ 26633-91 класса В35 по прочности на сжатие, елки насадок и откосных стенок - из бетона класса В30, блоки стен, фундаментов и монолитные конструкции труб - из бетона класса В20.

Марка бетона по морозостойкости назначается по СНиП 2.05.03-84* "Мосты и трубы" и должна быть не ниже значений, указанных в ТУ.

Марка бетона по водонепроницаемости для железобетонных элементов должна быть не менее W6, для бетонных - W4

3.4. Для армирования железобетонных элементов должна применяться горячекатаная арматура по ГОСТ 5781-82

2) Контроль прочности бетона монолитных конструкций производится по ГОСТ 18105-86.

В качестве рабочей арматуры - стержни периодического профиля из стали класса А-II марок 25Г2С или 35ГС, в качестве конструктивной (и хомутов) - гладкая арматура из стали класса А-I марки Ст 3сп.

Допускается применение в качестве рабочей - арматуры периодического профиля из стали класса А-II марки Ст 3сп, а также класса А-II марки Ст 3пс - только в районах со средней температурой наружного воздуха наиболее холодной пятидневки минус 30°С и выше.

При этом расход арматуры, конструкция прокатных каркасов (диаметры стержней, их длина и расположение) принимаются в соответствии с требованиями выпуска 0-2.

Гладкая арматура из стали класса А-I марки Ст 3пс допускается для применения в районах со средней температурой наружного воздуха наиболее холодной пятидневки минус 30°С и выше, а для стержней диаметром до 10 мм - минус 40°С и выше

Для изготовления монтажных петель следует применять арматурную сталь, класса А-I марки Ст 3сп по ГОСТ 5781-82. Конструкция петель и их диаметр для соответствующих блоков принимаются по выпускам 1-1 и 2-2.

Если монтаж и перевозка блоков предусматриваются при среднесуточной температуре наружного воздуха минус 40°С и выше, допускается применение монтажных петель из арматурной стали класса А-I марки Ст 3пс

3.5. Временная нагрузка принята:

- железнодорожная С14;
 - автомобильная НК-80
- Коэффициенты надежности по нагрузке приняты:
- для нагрузок от собственного веса конструкций $\gamma_1 = 1,1$;
 - для нагрузок от собственного веса грунта насыпи (вертикальных и горизонтальных) $\gamma_2 = 1,3$
 - для давления грунта от временной нагрузки железных дорог:
 - а) вертикального - $\gamma_3 = 1,3$;
 - б) горизонтального - $\gamma_3 = 1,2$
 - для давления грунта от временной нагрузки автомобильных дорог (вертикального и горизонтального) $\gamma_3 = 1,0$

3.6. Укрепления входного и выходного русел откосов насыпи производится в соответствии с типовыми конструкциями серии 3.501.1-156 "Укрепления русел, канав и откосов насыпей у мостов и средних мостов и водопропускных труб" или чертежами настоящего выпуска.

				3.501.1-179.94.0-1 - ПЗ	
Исполн.	Провер.	Дата	Лист	Пояснительная записка	АО "ТРАНСМОСТ"
Исполн.	Провер.	Дата	Лист		

Составлено в соответствии с требованиями ГОСТ 21670-77

4. Гидравлические расчеты

4.1. Гидравлические расчеты водопропускных труб выполнены в соответствии с „Пособием по гидравлическим расчетам малых водопропускных сооружений“ ЦНИИС, 1991 год.

4.2. Режимы протекания воды в трубе приняты:

— безнапорный — при пропуске расчетного и частично наибольшего расхода для труб под железные дороги.

При пропуске расчетного расхода обеспечивается требуемый нормами зазор (в свету) между наивысшей точкой внутренней поверхности трубы и уровнем воды на протяжении всей трубы, равный 1/6 высоты отверстия при высоте ее до 3,0 м и не менее 0,5 м при высоте отверстия свыше 3,0 м.

— полупонапорный — при пропуске расчетного расхода для труб под автомобильные дороги и наибольшего для труб под железные дороги.

4.3. При гидравлических расчетах значения максимальных расходов ограничены величиной, при которой скорость воды на выходе не превышает допускаемую для принятого типа укрепления, увеличенной на 35%.

4.4. Во всех случаях, независимо от высоты насыпи и типа укрепления, глубина подпорной воды перед трубой не должна превышать 4,0 м.

Результаты расчетов приведены на докум 13

5. Статические расчеты

5.1. Статические расчеты элементов труб выполнены в соответствии со СНиП 2.05.03-84*.

5.2. При расчете нагрузок на блоки перекрытий, стен и фундаментов интенсивность вертикального давления грунта принята с коэффициентом $C > 1$; при определении давления на грунт под подошвой фундамента коэффициент C принят равным 1 ($C=1$).

5.3. Расчет железобетонных блоков перекрытий произведен по первой группе предельных состояний — на прочность и по второй группе предельных состояний — на раскрытие трещин.

Стеновые блоки рассчитаны по первой группе предельных состояний на устойчивость против опрокидывания и по второй группе предельных состояний на положение равнодействующей.

5.4. Кроме расчета на нормальные эксплуатационные условия, элементы труб проверены на особые условия работы:

а) при возведении труб на скальном грунте или свайном фундаменте;

б) при пропуске временных нагрузок во время производства работ пневмокатком весом 27 т и путеукладочного крана с нагрузкой на ось тележки в рабочем состоянии 33 т.

5.5. В соответствии с расчетом и для исключения случайных наездов, проезд пневмокатка ближе 2,0 м от задней грани стенки не допускается.

5.6. Пролет производственных нагрузок над трубой решается:

— пневмокатком при высоте засыпки над верхом плиты перекрытия не менее 0,5 м;

— путеукладочных кранов при высоте засыпки над верхом плиты перекрытия не менее 1,0 м.

При меньших высотах засыпки проезд указанных нагрузок над трубой не допускается.

5.7. Стенки труб рассчитаны как свободностоящие, с учетом одностороннего горизонтального давления от временной нагрузки на призме абрушения и неравномерности горизонтального давления грунта в размере 20% от полной величины расчетного давления.

6. Трубы из сборного бетона

6.1. В выпуске разработаны конструкции труб со сборными бетонными стенками с нормальным оголовком на выходе из трубы, на фундаментах из монолитного бетона.

6.2. Все сборные элементы (блоки), которые устанавливаются в сооружение, должны иметь марки (см. докум-16 и 17); Марка блока должна соответствовать принятой в типовой документации. Применение блоков, не имеющих марок, запрещается.

Марка блока состоит из двух буквенно-цифровых групп, разделенных дефисом.

Первая группа марки содержит сокращенное наименование блока, его типоразмер и основную геометрическую характеристику, во вторую группу марки входит условное обозначение применения: климатические условия — суровые (F), повышенная агрессивность среды (A), расчетная глубина промерзания. Пример условного обозначения (марки).

Блок перекрытия трубы отверстием 3,0 м при высоте насыпи до 7,0 м для умеренных климатических условий из бетона морозостойкостью F200.

П1.360

То же для суровых климатических условий из бетона морозостойкостью F300

П1.360-F

То же при повышенной агрессивности среды из бетона морозостойкостью F300 водонепроницаемостью не ниже W8.

П1.360-F0

Блок откосной стенки (правый) для трубы отверстием 3,0x3,0 м с нормальным зевом в оголовке для умеренных климатических условий при расчетной глубине промерзания 2,0 м из бетона морозостойкостью F200

СТ.8п

То же для суровых климатических условий из бетона морозостойкостью F300

СТ.8п-F

6.3. Материалы для сооружения труб со сборными бетонными стенками, и их характеристики приведены в разделе 3

6.4. Конструкция средней части трубы

6.4.1. Тело трубы состоит из стеновых блоков, объединенных насадками, поверх которых укладываются железобетонные блоки перекрытия

Стены опираются на сплошные или раздельные фундаменты по слою цементного раствора. Между внутренними выступами стенок укладывается лоток из бетона класса B20

6.4.2. Стеновые стены средней части разработаны для труб с высотой отверстия 2,0 и 3,0 м. Применен для средней части трубы стеновые блоки высотой 2,5 и 3,5 м (суммарная высота стенового блока и насадки), предназначенных для оголовочных секций, не допускается длина стенового блока больше трубы, принята равной 1,5 и 2,0 м. Для обозначения заводом стеновых блоков длиной 1,5 и 2,0 м допускается применение стеновых блоков длиной 1,0 м.

6.4.3. Стеновые блоки внизу имеют развитие передней грани в виде короткого выступа, размеры которого назначены минимальными по расчету с тем, чтобы не ухудшать очертание рабочего сечения трубы

6.4.4. Средняя часть трубы состоит из секций длиной 3,0 и 4,0 м, разделяемых швами толщиной 3 см. Основной принята секция длиной 4,0 м. Секция длиной 3,0 м применяется для получения необходимой длины трубы.

6.4.5. Насадки запроектированы двумя длинами соответственно длинам секций 3,0 и 4,0 м

6.4.6. Объединение насадки со стеновыми блоками производится при помощи арматуры, выпущенной из верхней плоскости каждого стенового блока. Арматура блоков входит в отверстия насадок, которые заполняются бетоном класса B20

6.4.7. В конструкции двисочковых труб добавляется средняя бетонная стенка, имеющая в основании развитие, в виде симмет-

ричных выступов, размеры которых приняты такими же, как и у двояковых стен. Образующаяся между плитами блока заполняется бетоном класса В20, образуя двустороннюю поверхность.

6.4.8. Для труб со стенками из сборного бетона в проекте разработаны конструкции фундаментов из монолитного бетона класса В20 по прочности на сжатие

6.4.8.1. Трубы отверстиями 1,5x2,0; 2,0x2,0; 3,0x2,0; 2,0x3,0; и 3,0x3,0 м разработаны на сплошных фундаментах, высота которых назначается в зависимости от расчетной глубины промерзания в районе строительства с учетом теплящего действия грунтов насыпи, но не менее приведенной в настоящей типовой документации. Расчет глубины заложения фундаментов производится по методике, приведенной в выпуске 0-2 настоящей серии

6.4.8.2. Трубы отверстиями 4,0x3,0; 5,0x3,0 и 6,0x3,0 м разработаны на раздельных и на сплошных фундаментах. Размеры раздельных фундаментов назначены из условия получения минимального давления на грунт по их подошве (для принятой глубины заложения). При наличии в основании непучинистых и более прочных грунтов (когда их несущая способность превышает расчетное давление по подошве фундамента - см график на докум. "Ю и "И"),

допускается уменьшение глубины заложения и ширины фундаментов, при этом высота фундамента должна быть не менее 1,0 м. Уменьшенная ширина фундамента должна быть оправдана расчетом величин давлений по его подошве и положением равнодействующей внешних сил.

Если несущая способность грунтов основания меньше, чем расчетное давление по подошве раздельных фундаментов, допускается применение сплошных бетонных фундаментов, при этом расчетное сопротивление грунтов основания определяется при глубине заложения фундамента, увеличенной на глубину высоты насыпи, при этом высота фундамента должна определяться с учетом глубины промерзания и приниматься не менее указанной в настоящей типовой документации

6.4.9. Железобетонные блоки перекрытий могут применяться в строгом соответствии с расчетными высотами насыпи, значения которых приведены в табл. 1.

Таблица 1

Отверстие трубы, м	Блоки перекрытия средней части трубы				Блоки перекрытия оголовков
	трубы под железную дорогу		трубы под автомобильную дорогу		
	расчетная высота насыпи, м				
	до 7,0	7,1-19,0	до 8,0	8,1-20,0	
1,5x2,0	п1 210	п2 210	п1 210	п2 210	п3 210
2,0x2,0*	п1 260	п2 260	п1 260	п2 260	п3 260
3,0x2,0*	п1 360	п2 360	п1 360	п2 360	п3 360
4,0x3,0	п1 460	п2 460	п1 460	п2 460	п3 460
5,0x3,0	п1 560	п2 560	п1 560	п2 560	п3 560
6,0x3,0	п1 660	п2 660	п1 660	п2 660	п3 660

* то же для труб отверстиями 2,0x3,0 и 3,0x3,0 м

В таблице приведена марка блока перекрытия для районов со средней температурой наружного воздуха наиболее холодного месяца минус 10°С и выше, для районов с температурой наружного воздуха ниже минус 10°С в марку блока добавляется буква F (например п1.210F), при этом область применения блока не изменяется (см. п. 3.3).

Каждой расчетной высоте насыпи соответствует определенная толщина блока. Предельные высоты насыпи для рассматриваемых труб приняты равными приведенным в табл. 1 величинам. Наименьшая высота засыпки от верха трубы принята:

- для труб под железную дорогу равной 1,0 м до подошвы рельса;
- для труб под автомобильную дорогу равной 0,5 м до верха проезжей части

6.5. Конструкция оголовков

6.5.1. Оголовки труб разработаны расчленимого типа с плавным и нормальным звеном на входе и с нормальным звеном на выходе из трубы

6.5.2. Увеличение высоты отверстия трубы на входе осуществляется путем увеличения высоты насыпи, устанавливаемой на стенке, принятые для средней части трубы.

6.5.3. В одно- и двояковых трубах отверстиями 1,5x2,0; 2,0x2,0; 3,0x2,0; 2,0x3,0; 3,0x3,0; 4,0x3,0; 5,0x3,0 и 6,0x3,0 м оголовочные секции труб, примыкающие к откосным стенкам, сооружаются на монолитных фундаментах в зависимости от типа фундамента, принятого для средней части трубы.

6.5.4. Откосные стенки представляют собой сборные железобетонные плиты толщиной 30 см, заделываемые в монолитный бетонный фундамент.

6.5.5. Фундаменты откосных стенок приняты во всех случаях из монолитного бетона.

6.5.6. Глубина заложения фундаментов оголовок назначается на 0,25 м ниже глубины промерзания в районе строительства. При скальных, крупнообломочных, гравелистых и крупнозернистых песчаных грунтах основания глубина заложения фундаментов оголовочных секций и откосных стенок назначается независимо от глубины промерзания грунтов основания, но не менее величины, обеспечивающей устойчивость откосных стенок. В проекте глубина заложения фундамента принята для районов с глубиной промерзания 2,1 м.

7. Трубы из монолитного бетона.

7.1. Конструкция средней части трубы.

7.1.1. Тело трубы состоит из бетонных стем, сооружаемых из монолитного бетона. Подвес стем укладываются сборные железобетонные блоки перекрытия. Стены опираются на сплошные или раздельные фундаменты, сооружаемые также из монолитного бетона.

7.1.2. Материалы для сооружения труб из монолитного бетона и их характеристики приведены в разделе 3.

7.1.3. Бетонные стенки средней части разработаны для труб с высотой отверстия 2,0 и 3,0 м. Применение для средней части трубы стем высотой 2,5 и 3,5 м, предназначенных для оголовочных секций не допускается.

7.1.4. Средняя часть трубы состоит из секций длиной 3,0 и 4,0 м, разделенных швами толщиной 3,0 см. Основной принята секция длиной 4,0 м. Секция длиной 3,0 м применяется для получения необходимой длины трубы.

7.1.5. Место отсоединения плиты перекрытия устанавливается ориентирная сетка (докум. 33)

7.1.6. При проектировании фундаментов труб отверстиями 4,0x3,0; 5,0x3,0 и 6,0x3,0 м следует учитывать требования раздела 6.

7.1.7. Блоки плит перекрытий применяются в зависимости от отверстия трубы и высоты насыпи, в соответствии с табл. 1.

7.2. Конструкция оголовков.

7.2.1. Оголовки труб разработаны расчленимого типа с плавным и нормальным звеном на входе и с нормальным звеном на выходе из трубы.

Инв. № 01. 02. 03. 04. 05. 06. 07. 08. 09. 10. 11. 12. 13. 14. 15. 16. 17. 18. 19. 20. 21. 22. 23. 24. 25. 26. 27. 28. 29. 30. 31. 32. 33. 34. 35. 36. 37. 38. 39. 40. 41. 42. 43. 44. 45. 46. 47. 48. 49. 50. 51. 52. 53. 54. 55. 56. 57. 58. 59. 60. 61. 62. 63. 64. 65. 66. 67. 68. 69. 70. 71. 72. 73. 74. 75. 76. 77. 78. 79. 80. 81. 82. 83. 84. 85. 86. 87. 88. 89. 90. 91. 92. 93. 94. 95. 96. 97. 98. 99. 100.

7.2.2. Откосные стенки оголовков сооружаются из сборных железобетонных блоков. Фундаменты откосных стенок сооружаются из монолитного бетона.

7.2.3 Глубина заложения фундаментов оголовочных секций и откосных стенок назначается в зависимости от глубины промерзания и в соответствии с требованиями, изложенными в п. 6.5.6.

8. Гидроизоляция труб.

8.1. Наружные поверхности блоков перекрытия и насылок, соприкасающиеся с грунтом, покрываются сплошной двухслойной оклеечной армированной гидроизоляцией. Технология устройства гидроизоляции при положительных и отрицательных температурах наружного воздуха должна соответствовать требованиям, изложенным в инструкции по устройству гидроизоляции конструкций масток и труб на железных автомобильных и городских дорогах. (ВСН 32-81).

8.2. В качестве материалов для гидроизоляции рекомендуется применять:

- сетки стекляные марок Э-200 по ГОСТ 19907-83; СС-1; СС-3 ТУ 6-11-99-75, ЭТС-5 ТУ 6-11-232-71 и НПСР-Т-Г ТУ 6-381-76 Минхимпрома.
- битумную мастику марку М-11 по ВСН 32-81.

Допускается применение льно-джутового канарной ткани пакбойной № 2, № 3 и технического назначения № 1 и № 2 по ГОСТ 5530-81 с обязательной пропиткой антисептиком, предусмотренным ВСН 32-81.

8.3 Поверх оклеечной гидроизоляции плиты укладываются защитный слой из цементно-песчаного раствора толщиной 3см.

8.4. Швы между звеньями и секциями конопатятся с обеих сторон паклей, пропитанной битумом. С наружной стороны швов по слою горячей битумной мастики наклеивается полоса шириной 25см оклеечной гидроизоляции и покрывается горячей битумной мастикой. С внутренней стороны шов на глубину 3см заделывается цементным раствором.

8.5. Наружные поверхности бетонных стен, боковые грани фундаментов и откосных стенок оголовков, соприкасающиеся с грунтом, покрываются неармированной (обмазочной) гидроизоляцией, конструкция и технология которой принимается по ВСН 32-81.

9. Уклон трубы и строительный подъем

9.1. Уклон трубы осуществляется ступенчатым расположением секций. В пределах секции лоток по длине трубы устанавливается горизонтальным.

9.2. Отметки лотка секций назначаются с учетом строительного подъема по дуге круга. Величина строительного подъема по оси земляного полотна высотой до 12м в соответствии со СНиП 2.05.03-84, определяется по требованиям, приведенным в табл 2

Таблица 2

Характеристика грунтов основания	Величина строительного подъема по оси насыпи
Гравий, галька, песок крупный, средний и мелкий, плотный и средней плотности	$\frac{1}{80} H$
Сугилки, суглинки и глины плотные и средней плотности	$\frac{1}{50} H$

здесь H - высота насыпи.

При высотах насыпей более 12м величина строительного подъема трубы назначается по результатам расчета осадок земляного полотна.

9.3. При сооружении труб на подушках из песчано-гравийной или песчано-щебеночной смеси, величина строительного подъема назначается равной $\frac{1}{40} H$.

9.4. При наличии в основании скальных и полускальных грунтов или сооружении трубы на свайном фундаменте строительный подъем допускается не устраивать.

9.5. Во избежание образования застоя воды перед трубой величина строительного подъема должна назначаться из условия, чтобы отметка лотка на входе в трубу была выше самой высокой точки строительного подъема.

9.6. При назначении отметок лотка трубы следует у выходного оголовка устраивать поперечный уступ высотой 3-4см.

10. Мероприятия по предотвращению продольной растяжки труб

10.1. В соответствии со СНиП 2.05.03-84 основным мероприятием по предотвращению продольной растяжки труб является обеспечение устойчивости откосов земляного полотна и его основания.

Исходя из этого, для труб, сооружаемых в неблагоприятных инженерно-геологических условиях, в обязательном порядке надлежит производить проверку устойчивости насыпи и ее основания в пределах трубы (предпочтительно по оси трубы).

10.2. Проверка устойчивости насыпи и ее основания производится в соответствии с «Указаниями по расчету устойчивости высоких насыпей и глубинных выемок автомобильных дорог», разработанными ГПИ Союздорпроект.

10.3. Устойчивость откосов земляного полотна может быть повышена путем улощения их или путем устройства широких пригрузочных берм, размер которых определяется величиной нагрузочной пригрузки внешнего края гряды обрушения.

10.4. Для повышения устойчивости основания насыпи при взыпара или выдавливания могут применяться следующие конструктивные мероприятия: улощение откосов, устройство пригрузочных берм, затена грунта в основании насыпи и пр.

10.5. Основные расчетные схемы и таблицы по расчету устойчивости насыпи приведены на докум. 12.

11 Засыпка труб

11.1. Строительная организация, сооружающая трубу, сразу после окончания ее строительства производит засыпку сооружения на высоту 0,5м над верхом перекрытия с целью сохранности конструкции и изоляции трубы.

11.2 Засыпка оголовков производится дренирующим грунтом, остальная часть трубы засыпается мягким, хорошо уплотняющимся грунтом (докум. 14).

11.3 Засыпка на высоту 0,5м над верхом перекрытия должна производиться одновременно с обеих сторон трубы горизонтальными слоями с тщательным уплотнением каждого слоя. Толщина слоя засыпки назначается в зависимости от применяемого типа уплотняющего механизма и вида грунта и должна быть не более 0,5м. Уплотнение должно производиться легкими пневмотрамбовками или ручным способом. Минимальная толщина слоя грунта должна определяться в проекте организации строительства сооружения. превышение уровня засыпки с одной из сторон трубы не должно быть больше, чем на один слой.

Применение грунтоуплотняющих машин ударного действия для уплотнения грунтов вблизи и над трубой не допускается.

11.4. Дальнейшие работы по засылке труб до проектного профиля производятся мехколонной по технологии, принятой для отсыпки земляного полотна на данном участке. При использовании для уплотнения грунтов катков не допускается их приближение к задней грани стенки ближе, чем на 2,0м при высоте засыпки над трубой меньше 0,5м. При высоте засыпки над трубой более 0,5м допускается переезд катка через трубу.

11.5. Переезд путевладочного крана через трубу допускается

Числ. и лосн. Подпись и дата. Взам. Инв. №

при высоте засыпки над трубой не менее 1,0 м.

12. Производство работ и техника безопасности.

12.1. При производстве строительно-монтажных работ необходимо руководствоваться:

- СНиП 3.05.04-91 - Мосты и трубы (организация, производство и приемка работ)

- СНиП III-4-80* - Техника безопасности в строительстве.

- Правилами по охране труда при сооружении мостов, утвержденными Минтрансстроем СССР 29.03.90 и Президиумом ЦК профсоюза рабочих железнодорожного транспорта 05.04.90.

12.2. Кроме требований, изложенных в СНиП 3.05.04-91 при сооружении труб должны выполняться следующие требования:

- гидроизоляционные работы следует выполнять в сухую погоду при температуре воздуха не ниже плюс 5°C. При температуре наружного воздуха ниже плюс 5°C устройство оклеечной гидроизоляции следует производить в передвижных тепляках.

- не допускается замерзание бетона (раствора) подготовительного и защитного слоев до набора им прочности менее 70% от проектной;

- при необходимости допускается наклеивка гидроизоляции труб (по согласованию с проектной организацией) при отрицательных (до минус 15°C) температурах;

- установка блоков фундаментов и откосных стенок должна производиться с тщательной заделкой швов между блоками цементным раствором.

12.3. Прочность бетона стен и фундаментов, возводимых из монолитного бетона, к моменту возможного замерзания должна составлять не менее 70% проектной прочности.

12.4. Засыпка труб, возводимых из монолитного бетона, может производиться только после достижения бетоном стен проектной прочности.

12.5. Установка опалубки и укладка монолитного бетона стен должна производиться лишь после достижения бетоном фундамента прочности не менее 1,5 МПа.

12.6. Установка плит перекрытия на стены из монолитного бетона должна производиться при достижении бетоном стены прочности не менее 80% от проектной.

С целью обеспечения сохранности конструкции и изоляции трубы засыпка оголовков производится грунтом и остальной части трубы местным грунтом в соответствии с требованиями СНиП 3.05.04-91 (докум-14) должна выполняться обязательно строительной организацией, сооружающей трубу.

При использовании типовой документации для конкретных сооружений на основании упомянутых выше документов необходимо разрабатывать проект организации работ и рабочую инструкцию по технике безопасности с учетом местных и производственных условий.

13. Порядок применения типовой документации для конкретных сооружений

13.1. Применение типовой документации водопропускных труб для конкретных местных условий следует производить на основании подробных топографических и инженерно-геологических материалов, полученных в период изысканий.

13.2. Топографические и инженерно-геологические материалы должны содержать подробный план перехода в горизонталях в масштабе 1:500, с указанием мест выхода грунтовых вод и описанием факт микрорельефа, сведения о проявлении наледных процессов, геологические и гидрогеологические особенности течения перехода, данные о глубине промерзания, пучинистости грунта, характеристики грунтов основания (условные сопротивления, коэффициент консоли-

дации, природная влажность, предел раскатывания, объемный вес, удельное сцепление, угол внутреннего трения и т.п.).

13.3. По расчетному расходу по таблицам и графикам, приведенным на докум-13, подбирается необходимое отверстие трубы и определяются гидравлические характеристики сооружения при расчетном и наибольшем (для железных дорог) расходе.

13.4. Тип фундамента выбирается при сравнении расчетного давления на грунт под подошвой фундамента (по графику на докум-10 и 11) с расчетным сопротивлением грунта основания. В случае превышения расчетного давления на грунт основания его расчетного сопротивления следует предусмотреть меры по обеспечению устойчивости основания против деформаций (замена грунта, укрепление грунтов, переход на свайный фундамент и т.п.)

13.5. В зависимости от расчетной глубины промерзания грунта в районе строительства трубы, назначается глубина заложения фундамента первой оголовочной секции и откосных стенок. Глубина заложения фундамента средней части трубы принимается в соответствии с требованиями разделов в и 7 пояснительной записки.

13.6. При применении проекта в условиях возможного возникновения значительных растягивающих усилий вдоль оси трубы (при слабых грунтах основания, высоких насыпях и т.п.) стенки ее должны выполняться по варианту из монолитного бетона (цельными на секцию).

13.7. В рабочей инструкции по технике безопасности, составленной в соответствии с требованиями раздела 12 пояснительной записки, необходимо обратить особое внимание:

- на обеспечение надежного закрепления откосных стенок оголовков в период их установки и амонтичивания;

- на правильность монтажа плит перекрытия, не допускаемая при этом их строповку за две петли.

ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ Dt x Ht, м	d, м	a, м	Hn, м	h, м	Cv	ДАВЛЕНИЕ ГРУНТА, кПа				ДАВЛЕНИЕ ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПЛИТЫ, кПа		СУММАРНОЕ ДАВЛЕНИЕ НА ПЛИТУ ПЕРЕКРЫТИЯ, кПа		УСИЛИЯ В ПЛИТЕ					
						ОТ ВЕСА НАСЫПИ		ОТ ВРЕМЕННОЙ НАГРУЗКИ		н	р	н	р	н	р	н	р	н	р
						Pvp	Pvp	Pvk	Pvk	Pпл	Pпл	Pv	Pv	Mн	Mр	Qн	Qр		
						γf=1.0	γf=1.1	γf=1.0	γf=1.3	γf=1.0	γf=1.1	γf=1.0	γf>1.0	γf=1.0	γf>1.0	γf=1.0	γf>1.0		
1.5 x 2.0	3.80	2.20	2.45	1.00	1.05	18.60	20.46	68.14	88.59	4.44	4.88	91.18	113.93	36.93	46.14	82.06	102.53		
		2.20	7.00	5.55	1.28	125.85	138.43	26.31	34.21	4.44	4.88	156.60	177.52	63.42	71.90	140.94	159.77		
		2.31	19.00	17.44	1.62	498.83	548.71	8.83	11.48	7.12	7.84	514.78	568.02	208.49	230.05	463.30	511.22		
2.0 x 2.0	4.30	2.23	2.48	1.00	1.04	18.49	20.34	66.45	86.38	5.00	5.50	89.94	112.22	59.47	74.21	103.43	129.05		
		2.23	7.00	5.52	1.25	121.64	134.03	26.14	33.98	5.00	5.50	152.98	173.50	101.16	114.73	175.92	199.53		
		2.38	19.00	17.37	1.60	493.38	542.72	8.81	11.45	8.68	9.55	510.87	563.72	337.81	372.76	587.50	648.28		
3.0 x 2.0	5.30	2.32	2.57	1.00	1.04	18.34	20.18	63.83	82.97	7.02	7.72	89.19	110.87	121.40	150.92	147.16	182.94		
		2.32	7.00	5.43	1.20	115.06	126.57	25.92	33.70	7.02	7.72	148.00	167.99	201.47	228.67	244.20	277.18		
		2.49	19.00	17.26	1.57	478.64	526.50	8.76	11.38	11.17	12.29	498.56	550.17	678.67	748.92	822.63	907.78		
2.0 x 3.0	4.60	3.23	3.48	1.00	1.04	18.44	20.28	65.57	85.24	5.00	5.50	89.01	111.03	58.86	73.42	102.36	127.68		
		3.23	7.00	4.52	1.19	95.13	104.65	30.23	39.30	5.00	5.50	130.36	149.44	86.20	98.82	149.91	171.86		
		3.38	19.00	16.37	1.68	486.38	535.02	9.36	12.17	8.68	9.55	504.41	556.73	333.54	368.14	580.08	640.24		
3.0 x 3.0	5.60	3.32	3.57	1.00	1.03	18.31	20.14	63.18	82.13	7.02	7.72	88.50	109.99	120.47	149.72	146.03	181.48		
		3.32	7.00	4.43	1.15	90.35	99.38	29.99	38.99	7.02	7.72	127.36	146.09	173.37	198.87	210.14	241.06		
		3.49	19.00	16.26	1.56	448.62	493.49	9.30	12.09	11.17	12.29	469.10	517.87	638.56	704.95	774.01	854.40		
4.0 x 3.0	6.60	3.38	3.63	1.00	1.03	18.22	20.04	61.29	79.68	8.21	9.03	87.72	108.75	202.74	251.35	188.60	233.82		
		3.38	7.00	4.37	1.13	87.21	95.93	29.67	38.56	8.21	9.03	125.08	143.52	289.09	331.72	268.92	308.57		
		3.59	19.00	16.16	1.47	420.81	462.89	9.24	12.02	13.38	14.72	443.44	489.63	1024.90	1131.66	933.39	1052.71		
5.0 x 3.0	7.60	3.46	3.71	1.00	1.03	18.15	19.96	59.72	77.63	9.94	10.94	87.81	108.53	308.32	381.09	232.69	287.61		
		3.46	7.00	4.29	1.11	84.18	92.60	29.47	38.31	9.94	10.94	123.59	141.85	433.97	498.06	327.52	375.90		
		3.71	19.00	16.04	1.41	399.22	439.15	9.20	11.96	16.07	17.68	424.50	468.79	1490.51	1646.02	1124.91	1242.28		
6.0 x 3.0	8.60	3.53	3.78	1.00	1.02	18.10	19.91	58.34	75.85	11.41	12.55	87.85	108.30	435.84	537.32	276.72	341.15		
		3.53	7.00	4.22	1.09	81.75	89.92	29.26	38.04	11.41	12.55	122.42	140.51	607.33	697.10	385.61	442.60		
		3.79	19.00	15.96	1.36	383.38	421.72	9.14	11.88	17.80	19.58	410.32	453.18	2035.70	2248.34	1292.51	1427.52		

1. НАГРУЗКИ НА ПЛИТЫ ПЕРЕКРЫТИЯ ОПРЕДЕЛЕНЫ В СООТВЕТСТВИИ С ТРЕБОВАНИЯМИ СНиП 2.05.03-84.

2. ВРЕМЕННАЯ НАГРУЗКА - С14.

3. КОЭФФИЦИЕНТЫ НАДЕЖНОСТИ ПО НАГРУЗКЕ:

γf=1.1 - ДЛЯ ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА ОТ ВЕСА НАСЫПИ

γf=1.1 - ДЛЯ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПЛИТЫ

γf=1.3 - ДЛЯ ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА ОТ ВРЕМЕННОЙ НАГРУЗКИ

4. ДАВЛЕНИЕ ГРУНТА ОТ ВЕСА НАСЫПИ

$P_{vp} = \gamma_f \cdot C_v \cdot \gamma_n \cdot h$, кПа

КОЭФФИЦИЕНТ ВЕРТИКАЛЬНОГО ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА $C_v = 1 + b \cdot (2 - b \cdot \frac{d}{h}) \cdot \tan \alpha \cdot \psi_n$, ГДЕ

$b = \frac{3}{\tan \alpha \cdot \psi_n} \cdot \frac{a-h}{h}$; ЕСЛИ $b > \frac{h}{d}$, ТО СЛЕДУЕТ ПРИНИМАТЬ $b = \frac{h}{d}$

$\psi_n = 30^\circ$ - НОРМАТИВНЫЙ УГОЛ ВНУТРЕННЕГО ТРЕНИЯ ГРУНТА ЗАСЫПКИ ТРУБЫ

$\gamma_n = \tan^2(45^\circ - \frac{\psi_n}{2})$ - КОЭФФИЦИЕНТ НОРМАТИВНОГО ГОРИЗОНТАЛЬНОГО (БОКОВОГО) ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА ЗАСЫПКИ

d - ШИРИНА ТРУБЫ ПО ВНЕШНЕМУ КОНТУРУ, м

s = 1 - ДЛЯ ГРУНТОВОГО (НЕСКАЛЬНОГО) ОСНОВАНИЯ

γn = 17.7 кН/м³ - НОРМАТИВНЫЙ УДЕЛЬНЫЙ ВЕС ГРУНТА ЗАСЫПКИ ТРУБЫ

h = Hn - a + 0.75, м - ВЫСОТА ЗАСЫПКИ ДО ВЕРХА ТРУБЫ

Hn - ВЫСОТА НАСЫПИ, м

a - РАССТОЯНИЕ ОТ ОСНОВАНИЯ НАСЫПИ ДО ВЕРХА ТРУБЫ, м

5. ДАВЛЕНИЕ ГРУНТА ОТ ПОДВИЖНОГО СОСТАВА

$P_{vk} = \gamma_f \cdot \frac{V}{2.7 + h}$, кПа

V - ИНТЕНСИВНОСТЬ ВРЕМЕННОЙ ВЕРТИКАЛЬНОЙ НАГРУЗКИ, кН/м

6. СУММАРНОЕ ДАВЛЕНИЕ НА ПЛИТУ ПЕРЕКРЫТИЯ

$P_v = P_{vp} + P_{vk} + P_{пл}$, кПа

Pпл - ДАВЛЕНИЕ ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПЛИТЫ, кПа

7. УСИЛИЯ В ПЛИТЕ ПЕРЕКРЫТИЯ

- ИЗГИБАЮЩИЙ МОМЕНТ

$M = \frac{P_v \cdot L_p^2}{8}$, кНм

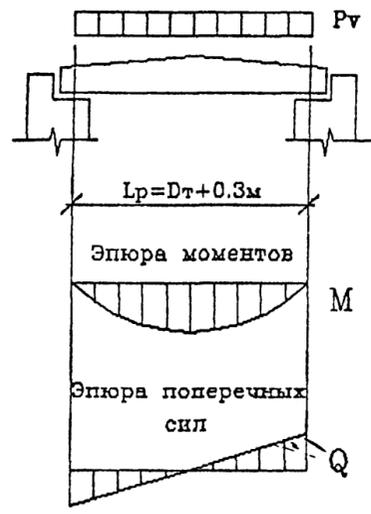
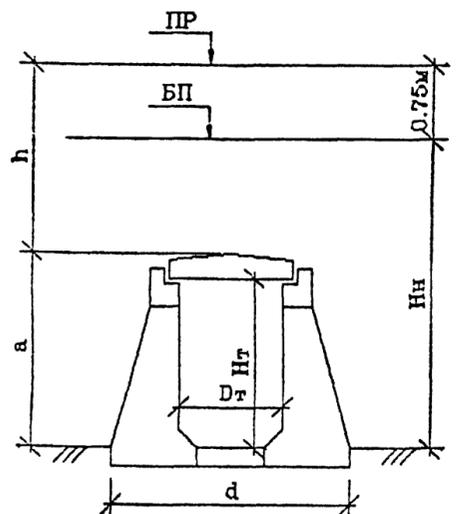
- ПОПЕРЕЧНАЯ СИЛА

$Q = \frac{P_v \cdot L_p}{2}$, кН

Lp = Dt + 0.3, м - РАСЧЕТНЫЙ ПРОЛЕТ

Схема расположения трубы

Расчетная схема



Изм. №1 Подпись и дата Взам. инв. №

Исполнил	Музыкин	С.А.		3.501.1-179.94.0-1 -01
Проверил	Чуарнога	В.В.		
Нач.пр.гр.	Чуарнога	В.В.		
Гл.инж.пр.	Коен Б	В.В.	12.94	
Н.контр.	Миронова	Л.С.		

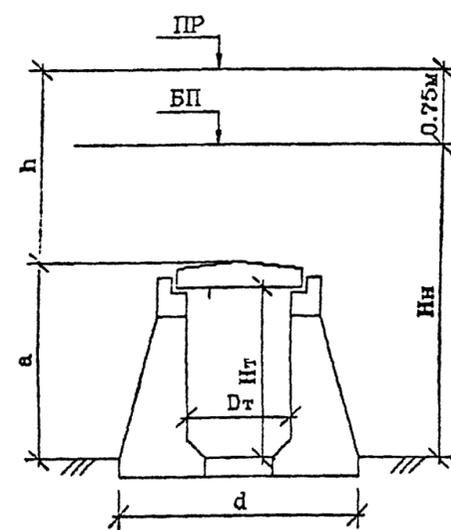
Блоки перекрытий трубопроводов под железную дорогу. Нагрузки и усилия.

Страница 1 из 1

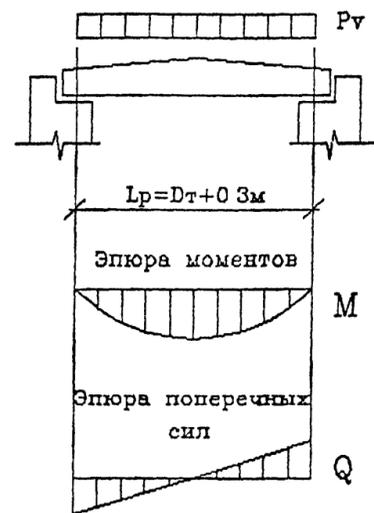
АО "ТРАНСМОСТ"

ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ Dt * Ht, м	d, м	a, м	Hн, м	h, м	Cv	ДАВЛЕНИЕ ГРУНТА, кПа				ДАВЛЕНИЕ ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПЛИТЫ, кПа		СУММАРНОЕ ДАВЛЕНИЕ НА ПЛИТУ ПЕРЕКРЫТИЯ, кПа		УСИЛИЯ В ПЛИТЕ			
						ОТ ВЕСА НАСЫПИ		ОТ ВРЕМЕННОЙ НАГРУЗКИ		Rпл	Rпл	Rv	Rv	ИЗГИБАЮЩИЙ МОМЕНТ, кНм		ПОПЕРЕЧНАЯ СИЛА, кН	
						Rvp	Rvk	Rvk	Rvk					Mн	Mр	Qн	Qр
						γf=1.0	γf=1.1	γf=1.0	γf=1.3	γf=1.0	γf=1.1	γf=1.0	γf>1.0	γf=1.0	γf>1.0	γf=1.0	γf>1.0
1.5 * 2.0	3.60	2.20	2.45	1.00	1.05	18.60	20.46	68.14	88.59	4.44	4.88	91.18	113.93	36.93	46.14	82.06	102.53
		2.20	7.00	5.55	1.28	125.85	138.43	26.31	34.21	4.44	4.88	156.60	177.52	63.42	71.90	140.94	159.77
		2.31	18.00	16.44	1.70	495.95	545.54	9.42	12.24	7.12	7.84	512.49	565.62	207.56	229.08	461.24	509.06
2.0 * 2.0	4.30	2.23	2.48	1.00	1.04	18.49	20.34	66.45	86.38	5.00	5.50	89.94	112.22	59.47	74.21	103.43	129.05
		2.23	7.00	5.52	1.25	121.84	134.03	26.14	33.98	5.00	5.50	152.98	173.50	101.16	114.73	173.92	199.53
		2.38	18.00	16.37	1.67	484.72	533.19	9.40	12.21	8.68	9.55	502.79	554.95	332.47	366.96	578.21	638.19
3.0 * 2.0	5.30	2.32	2.57	1.00	1.04	18.34	20.18	63.83	82.97	7.02	7.72	89.19	110.87	121.40	150.92	147.16	182.94
		2.32	7.00	5.43	1.20	115.06	126.57	25.92	33.70	7.02	7.72	148.00	167.99	201.47	228.67	244.20	277.18
2.0 * 3.0	4.60	3.23	3.48	1.00	1.04	18.44	20.28	65.57	85.24	5.00	5.50	89.01	111.03	58.86	73.42	102.36	127.68
		3.38	18.50	15.87	1.66	467.40	514.14	9.68	12.58	8.68	9.55	485.76	536.27	321.21	354.61	558.62	616.71
3.0 * 3.0	5.60	3.32	3.57	1.00	1.03	18.31	20.14	63.18	82.13	7.02	7.72	88.50	109.99	120.47	149.72	146.03	181.43
		3.32	7.00	4.43	1.15	90.35	99.38	29.99	38.99	7.02	7.72	127.36	146.09	173.37	198.87	210.14	241.06
		3.49	19.00	16.26	1.56	448.62	493.49	9.30	12.09	11.17	12.29	469.10	517.87	638.56	704.95	774.01	854.48
4.0 * 3.0	6.60	3.38	3.63	1.00	1.03	18.22	20.04	61.29	79.68	8.21	9.03	87.72	108.75	202.74	251.35	188.60	233.82
		3.38	7.00	4.37	1.13	87.21	95.93	29.67	38.56	8.21	9.03	125.08	143.52	289.09	331.72	268.92	308.57
		3.59	19.00	16.16	1.47	420.81	462.89	9.24	12.02	13.38	14.72	443.44	489.63	1024.90	1131.66	953.39	1052.71
5.0 * 3.0	7.60	3.46	3.71	1.00	1.03	18.15	19.96	59.72	77.63	9.94	10.94	87.81	108.53	308.32	381.09	232.69	287.61
		3.46	7.00	4.29	1.11	84.18	92.60	29.47	38.31	9.94	10.94	123.59	141.85	433.97	498.06	327.52	375.90
6.0 * 3.0	8.60	3.71	19.00	16.04	1.41	399.22	439.15	9.20	11.96	16.07	17.68	424.50	468.79	1490.51	1646.02	1124.91	1242.28
		3.53	3.78	1.00	1.02	18.10	19.91	58.34	75.85	11.41	12.55	87.85	108.30	435.84	537.32	276.72	341.15
		3.53	7.00	4.22	1.09	81.75	89.92	29.26	38.04	11.41	12.55	122.42	140.51	607.33	697.10	385.61	442.60
		3.79	19.00	15.96	1.36	383.38	421.72	9.14	11.88	17.80	19.58	410.32	453.18	2035.70	2248.34	1292.51	1427.52

Схема расположения трубы



Расчетная схема



1. НАГРУЗКИ НА ПЛИТЫ ПЕРЕКРЫТИЯ ОПРЕДЕЛЕНА В СООТВЕТСТВИИ С ТРЕБОВАНИЯМИ СНиП 2.05.03-84.

2. ВРЕМЕННАЯ НАГРУЗКА - С14.

3. КОЭФФИЦИЕНТЫ НАДЕЖНОСТИ ПО НАГРУЗКЕ:

$\gamma_f=1.1$ - ДЛЯ ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА ОТ ВЕСА НАСЫПИ

$\gamma_f=1.1$ - ДЛЯ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПЛИТЫ

$\gamma_f=1.3$ - ДЛЯ ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА ОТ ВРЕМЕННОЙ НАГРУЗКИ

4. ДАВЛЕНИЕ ГРУНТА ОТ ВЕСА НАСЫПИ

$R_{vp} = \gamma_f \cdot C_v \cdot \gamma_n \cdot v$, кПа

КОЭФФИЦИЕНТ ВЕРТИКАЛЬНОГО ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА

$C_v = 1 + 8 \cdot (2 - 5 \cdot \frac{d}{h}) \cdot \tau_n \cdot \text{tg} \psi_n$, ГДЕ

$v = \frac{3}{\tau_n \cdot \text{tg} \psi_n} \cdot \frac{5-a}{h}$, ЕСЛИ $v > \frac{h}{d}$, ТО СЛЕДУЕТ ПРИНИМАТЬ $v = \frac{h}{d}$

$\psi_n = 30^\circ$ - НОРМАТИВНЫЙ УГОЛ ВНУТРЕННЕГО ТРЕНИЯ ГРУНТА ЗАСЫПКИ ТРУБЫ

$\tau_n = \text{tg}^2(45^\circ - \frac{\psi_n}{2})$ - КОЭФФИЦИЕНТ НОРМАТИВНОГО ГОРИЗОНТАЛЬНОГО (БОКОВОГО) ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА ЗАСЫПКИ

d - ШИРИНА ТРУБЫ ПО ВНЕШНЕМУ КОНТУРУ, м

s = 1.2 - ДЛЯ СКАЛЬНОГО ОСНОВАНИЯ И СВАЙНОГО ФУНДАМЕНТА

$\gamma_n = 17.7$ кН/м³ - НОРМАТИВНЫЙ УДЕЛЬНЫЙ ВЕС ГРУНТА ЗАСЫПКИ ТРУБЫ

h = Hн - a + 0.75, м - ВЫСОТА ЗАСЫПКИ ДО ВЕРХА ТРУБЫ

Hн - ВЫСОТА НАСЫПИ, м

a - РАССТОЯНИЕ ОТ ОСНОВАНИЯ НАСЫПИ ДО ВЕРХА ТРУБЫ, м

5. ДАВЛЕНИЕ ГРУНТА ОТ ПОДВИЖНОГО СОСТАВА

$R_{vk} = \gamma_f \cdot \frac{v}{2.7 + h}$, кПа

v - ИНТЕНСИВНОСТЬ ВРЕМЕННОЙ ВЕРТИКАЛЬНОЙ НАГРУЗКИ, кН/м

6. СУММАРНОЕ ДАВЛЕНИЕ НА ПЛИТУ ПЕРЕКРЫТИЯ

$R_v = R_{vp} + R_{vk} + R_{пл}$, кПа

Rпл - ДАВЛЕНИЕ ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПЛИТЫ, кПа

7. УСИЛИЯ В ПЛИТЕ ПЕРЕКРЫТИЯ

- ИЗГИБАЮЩИЙ МОМЕНТ

$M = \frac{R_v \cdot L_p^2}{8}$, кНм

- ПОПЕРЕЧНАЯ СИЛА

$Q = \frac{R_v \cdot L_p}{2}$, кН

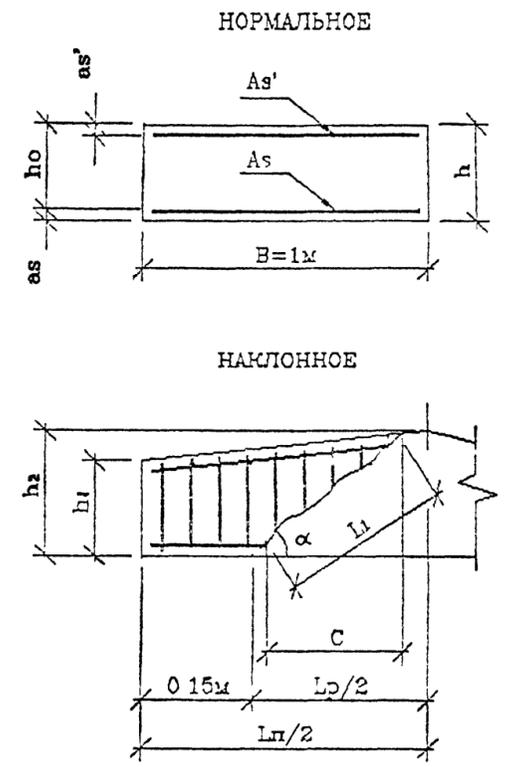
Lp = Dt + 0.3, м - РАСЧЕТНЫЙ ПРОЛЕТ

Имя Подпись и дата | лист или №

Исполнил	Музыкакин	Проверил	Чупарнова	3.501.1-179.94.0-1 -02	Блоки перекрытий труб под железную дорогу на свайном фундаменте или скальном основании. нагрузки и усилия	Лист 1	Лист 1
Нач. гр. гр.	Чупарнова	Лист пр.	Коев Б.				
Лист пр.	Коев Б.						
Н. контр.	Миронова						
АО "ТРАНСМОСТ"							

ТИП РАСЧЕТА	ФОРМУЛЫ И ОБОЗНАЧЕНИЯ	ЕД. ИЗМ.	ВЫСОТА НАСЫПИ Нн=7.0м						ВЫСОТА НАСЫПИ Нн=19.0м						
			ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ, м												
			1.5*2.0	2.0*2.0 2.0*3.0	3.0*2.0 3.0*3.0	4.0*3.0	5.0*3.0	6.0*3.0	1.5*2.0	2.0*2.0 2.0*3.0	3.0*2.0 3.0*3.0	4.0*3.0	5.0*3.0	6.0*3.0	
РАСЧЕТ НОРМАЛЬНЫХ СЕЧЕНИЙ НА ПРОЧНОСТЬ	M_p	МНм	0.072	0.115	0.229	0.332	0.498	0.697	0.230	0.373	0.749	1.132	1.646	2.248	
	$h=h_1+0.75(h_2-h_1)$	м	0.190	0.218	0.303	0.357	0.433	0.497	0.300	0.368	0.472	0.567	0.683	0.758	
	as	м	0.038	0.038	0.041	0.041	0.041	0.041	0.041	0.041	0.041	0.045	0.047	0.051	0.054
	as'	м	0.052	0.062	0.064	0.064	0.064	0.064	0.052	0.062	0.064	0.064	0.064	0.064	0.064
	$ho=h-as$	м	0.152	0.179	0.262	0.316	0.391	0.456	0.259	0.326	0.428	0.521	0.632	0.703	
	A_s	шт. см²	11Ø14 16.93	15Ø14 23.09	10Ø20 31.42	12Ø20 37.70	14Ø20 43.98	17Ø20 53.41	11Ø20 34.56	13Ø20 40.84	14Ø28 86.21	15Ø32 120.64	17Ø32 136.72	19Ø32 152.81	
	A_s'	шт. см²	6 Ø8 3.02	8 Ø8 4.02	8 Ø8 4.02	8 Ø8 4.02	8 Ø8 4.02	9 Ø8 4.52	7Ø10 5.50	7Ø10 5.50	8Ø10 6.28	9Ø10 7.07	9Ø10 7.07	9Ø10 7.07	9Ø10 28.27
	$X1=RsAs/mbRbB$	м	0.032	0.044	0.059	0.071	0.083	0.101	0.065	0.077	0.163	0.227	0.258	0.288	
	$X2=RsAs-RscAs'/mbRbB$	м	0.026	0.036	0.052	0.064	0.075	0.092	0.055	0.067	0.151	0.214	0.244	0.235	
	$W=0.85-0.008Rb$	-	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	
	$\xi y=W/(1+Rs(1-W/1.1)/500)$	-	0.575	0.575	0.575	0.575	0.575	0.575	0.575	0.575	0.575	0.575	0.575	0.575	
	$\xi=X/ho \leq \xi y$	-	0.210	0.243	0.227	0.225	0.212	0.221	0.252	0.236	0.353	0.411	0.387	0.334	
	$Mnp=mbRbBX1(ho-0.5X1) \geq Mp$	МНм	0.076	0.120	0.240	0.350	0.508	0.716	0.258	0.388	-	-	-	-	
	$Mnp=RsAs(ho-as') \geq Mp$	МНм	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
	$Mnp=mbRbBX2(ho-0.5X2)+RscAs'(ho-as') \geq Mp$	МНм	-	-	-	-	-	-	-	-	1.004	1.656	2.311	3.004	
РАСЧЕТ НА ТРЕМНИСТОЯКОСТЬ	M_n	МНм	0.063	0.101	0.201	0.289	0.434	0.607	0.208	0.338	0.679	1.025	1.491	2.036	
	$Z=ho-X/2$	м	0.136	0.158	0.232	0.281	0.350	0.406	0.226	0.288	0.352	0.413	0.509	0.586	
	$G_s=M_n/AsZ$	МПа	275.3	277.7	276.6	272.9	281.9	280.0	266.5	287.2	223.6	205.5	214.1	227.4	
	$A_r=(as+6d)B$	м²	0.122	0.122	0.161	0.161	0.161	0.161	0.161	0.161	0.213	0.239	0.243	0.246	
	$R_r=A_r/\Sigma\beta nd$	м	0.792	0.581	0.805	0.671	0.575	0.474	0.732	0.619	0.543	0.498	0.447	0.405	
	$\psi=0.15\sqrt{R_r}$	-	0.134	0.114	0.135	0.123	0.114	0.103	0.128	0.118	0.111	0.106	0.100	0.095	
	$\Delta cr=(G_s/E_s)\psi \leq \Delta cr=0.020cm$	см	0.019	0.016	0.019	0.017	0.016	0.015	0.017	0.017	0.013	0.011	0.011	0.011	
РАСЧЕТ НА ПРОДОЛЬНЫЕ ТРЕЩИНЫ	$X'=-n'(As+As')/B+\sqrt{(n'(As+As')/B)^2+(2n'/B)(Asho+As'as')}$	м	0.065	0.081	0.115	0.139	0.168	0.199	0.117	0.145	0.223	0.284	0.338	0.362	
	$I_{red}=BX'^3/3+n'As'(X'-as')^2+n'As(ho-X')^2$	м⁴	0.00028	0.00052	0.00153	0.00271	0.00494	0.00806	0.00161	0.00309	0.00934	0.01827	0.03133	0.04629	
	$G_bX=M_n \cdot X'/I_{red} \leq R_b, mc2$	МПа	14.58	15.93	15.09	14.78	14.76	14.97	15.10	15.81	16.22	15.95	16.09	15.93	

РАСЧЕТНЫЕ СЕЧЕНИЯ



Имя, Подпись и дата

ТОЛЩИНА ПЛИТЫ, м	ВЫСОТА НАСЫПИ Нн=7.0м						ВЫСОТА НАСЫПИ Нн=19.0м					
	ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ, м											
	1.5*2.0	2.0*2.0 2.0*3.0	3.0*2.0 3.0*3.0	4.0*3.0	5.0*3.0	6.0*3.0	1.5*2.0	2.0*2.0 2.0*3.0	3.0*2.0 3.0*3.0	4.0*3.0	5.0*3.0	6.0*3.0
h_1	0.16	0.18	0.25	0.29	0.35	0.40	0.27	0.33	0.42	0.50	0.60	0.66
h_2	0.20	0.23	0.32	0.38	0.46	0.53	0.31	0.38	0.49	0.59	0.71	0.79

Исполнил	Музыкин			
Проверил	Чупарнова			
Нач пр гр	Чупарнова			
Гл инж пр	Косен В	12.94		
Н контр	Иронова			

3.501.1-179.94.0-1 -03

Блоки перекрытий труб под железную дорогу. Подбор сечений

Лист 1 из 2

АО "ТРАНСМОСТ"

ТИП РАСЧЕТА	ФОРМУЛЫ И ОБОЗНАЧЕНИЯ	ЕД. ИЗМ.	ВЫСОТА НАСЫПИ Нн=7.0м						ВЫСОТА НАСЫПИ Нн=19.0м					
			ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ, м											
			1.5*2.0	2.0*2.0 2.0*3.0	3.0*2.0 3.0*3.0	4.0*3.0	5.0*3.0	6.0*3.0	1.5*2.0	2.0*2.0 2.0*3.0	3.0*2.0 3.0*3.0	4.0*3.0	5.0*3.0	6.0*3.0
НА ПРОЧНОСТЬ	Q_p	МН	0.160	0.200	0.277	0.309	0.376	0.443	0.511	0.648	0.908	1.053	1.242	1.428
	Q_H	МН	0.141	0.176	0.244	0.269	0.328	0.386	0.463	0.588	0.823	0.953	1.125	1.293
	$h' = h_1 + 0.15(h_2 - h_1) / 0.5L_n$	м	0.166	0.186	0.256	0.296	0.356	0.406	0.276	0.336	0.426	0.506	0.606	0.666
	$h_o' = h' - a_s$	м	0.128	0.148	0.215	0.255	0.315	0.365	0.235	0.295	0.381	0.459	0.559	0.619
	$\tau_q = Q_H / BZ \leq R_{b,sh}$	МПа	1.036	1.115	1.053	0.957	0.936	0.949	2.046	2.040	2.336	2.306	2.209	2.206
	A_{sw}	шт. см²	6 Ø8 3.02	8 Ø8 4.02	8 Ø8 4.02	8 Ø8 4.02	8 Ø8 4.02	9 Ø8 4.52	7 Ø10 5.50	7 Ø10 5.50	8 Ø10 6.28	9 Ø10 7.07	9 Ø10 7.07	9 Ø10 7.07
	S_w	м	0.070	0.080	0.090	0.080	0.090	0.090	0.080	0.070	0.080	0.100	0.090	0.090
	n_w	шт.	18	24	32	40	48	54	28	35	48	54	72	81
	$C = \sqrt{2R_{bt}Bho' \cdot S_w / 0.8R_{sw}A_{sw}} \leq 2ho'$	м	0.233	0.250	0.385	0.431	0.565	0.617	0.339	0.399	0.515	0.654	0.756	0.837
	$1.3 \leq m = 1.3 + 0.4((R_{b,sh} / \tau_q) - 1) \leq 2.5$	-	2.155	2.066	2.134	2.258	2.289	2.269	1.535	1.537	1.456	1.464	1.489	1.489
	$mR_{bt}Bho'$	МН	0.316	0.351	0.527	0.662	0.829	0.952	0.414	0.521	0.638	0.772	0.957	1.060
	$Q_b = 2R_{bt}Bho' \cdot C / \sqrt{C} \leq mR_{bt}Bho'$	МН	0.161	0.201	0.275	0.347	0.404	0.496	0.373	0.501	0.638	0.740	0.950	1.052
	$Q_{np} = \sum 0.8R_{sw}A_{sw} + Q_b \geq Q_p$	МН	0.306	0.394	0.533	0.668	0.790	0.931	0.725	0.941	1.241	1.419	1.855	2.070
	$n_i = E_b / E_b$	-	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681
	$\varphi_{w1} = 1 + 5n_i (A_{sw} / B S_w) \leq 1.3$	-	1.122	1.143	1.127	1.143	1.127	1.143	1.195	1.223	1.223	1.201	1.223	1.223
	$\varphi_{b1} = 1 - 0.01m_b R_b$	-	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825
	$Q_{np}' = 0.3\varphi_{w1}\varphi_{b1}m_b R_b Bho' \geq Q_p$	МН	0.621	0.731	1.049	1.262	1.537	1.806	1.215	1.562	2.017	2.387	2.961	3.279
	НА ТРЕКНОСТОЙКОСТЬ	$\alpha = \arctg(h_o' / C)$	град.	28.7	30.6	29.1	30.6	29.1	30.6	34.7	36.5	36.5	35.0	36.5
$L_i = h_o' / \sin \alpha$		м	0.266	0.290	0.441	0.501	0.647	0.717	0.413	0.496	0.641	0.799	0.940	1.041
$G_{bt} = 1.5Q_H / Bho'$		МПа	1.655	1.786	1.705	1.583	1.560	1.585	2.961	2.990	3.240	3.117	3.019	3.133
$\mu = (\sum A_{sw} \cdot \cos \alpha + \sum A_s \cdot \sin \alpha) / L_i B$		-	0.00604	0.00763	0.00665	0.00665	0.00562	0.00571	0.00914	0.00935	0.01044	0.01070	0.01044	0.00976
$\bar{d} = 1 / (1 + 0.005/\mu L_i) \geq 0.75$		-	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75
$G_s = \bar{d} G_{bt} / \mu$		МПа	205.5	175.6	192.2	178.5	208.0	208.1	242.8	239.7	232.7	218.5	217.1	235.8
$A_r = L_i B$		м²	0.266	0.290	0.441	0.501	0.647	0.717	0.413	0.496	0.641	0.799	0.940	1.041
$R_r = A_r / (\sum \beta_i n_i d_i \sin \alpha + \sum \beta_{\nu} n_{\nu} d_{\nu} \cos \alpha)$		м	1.328	1.067	1.374	1.327	1.494	1.482	1.161	1.137	1.160	1.241	1.193	1.210
$\psi = 0.15 \sqrt{R_r}$		-	0.173	0.155	0.176	0.173	0.183	0.183	0.162	0.160	0.162	0.167	0.164	0.165
$A_{cr} = (G_s / E_s) \psi \leq \Delta_{cr} = 0.020 \text{ см}$	см	0.018	0.014	0.017	0.016	0.019	0.019	0.020	0.020	0.019	0.019	0.018	0.020	

1. ПОДБОР СЕЧЕНИЯ ПЛИТ ПЕРЕКРЫТИЯ ПРОИЗВЕДЕН В СООТВЕТСТВИИ СО СНИП 2.05.03-84*

2. КЛАСС БЕТОНА ПО ПРОЧНОСТИ НА СЖАТИЕ - В35

РАСЧЕТНЫЕ СОПРОТИВЛЕНИЯ:

- $R_b = 17.5 \text{ МПа}$ - СЖАТИЕ ОСЕВОЕ (ПРИЗМЕННАЯ ПРОЧНОСТЬ)
- $R_{bt} = 1.15 \text{ МПа}$ - РАСТЯЖЕНИЕ ОСЕВОЕ
- $R_{b,sh} = 3.25 \text{ МПа}$ - СКАЛЫВАНИЕ ПРИ ИЗГИБЕ
- $R_{b,mc2} = 16.7 \text{ МПа}$ - СЖАТИЕ ОСЕВОЕ (ПРИЗМЕННАЯ ПРОЧНОСТЬ) ДЛЯ РАСЧЕТОВ ПО ПРЕДОТВРАЩЕНИЮ ОБРАЗОВАНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ТРЕЩИН НА СТАДИИ ЭКСПЛУАТАЦИИ

$E_b = 34500 \text{ МПа}$ - МОДУЛЬ УПРУГОСТИ БЕТОНА

$m_b = 1.0$ - КОЭФФИЦИЕНТ УСЛОВИЙ РАБОТЫ

3. ПРОДОЛЬНАЯ АРМАТУРА - ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ ИЗ СТАЛИ КЛАССА А-III МАРКИ 25Г2С ПО ГОСТ 5781-82

$R_s = R_{sc} = 330 \text{ МПа}$ - РАСЧЕТНЫЕ СОПРОТИВЛЕНИЯ РАСТЯЖЕНИЮ И СЖАТИЮ

$E_s = 196000 \text{ МПа}$ - МОДУЛЬ УПРУГОСТИ АРМАТУРЫ

ПОПЕРЕЧНАЯ АРМАТУРА - ГЛАДКАЯ ИЗ СТАЛИ КЛАССА А-I МАРКИ Ст3сп ПО ГОСТ 5781-82 ; $R_{sw} = 200 \text{ МПа}$

Имя, Подпись и дата

ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ Dт x Hт, м	d, м	a, м	Hн, м	h, м	Cv	ДАВЛЕНИЕ ГРУНТА, кПа				ДАВЛЕНИЕ ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПЛИТЫ, кПа		СУММАРНОЕ ДАВЛЕНИЕ НА ПЛИТУ ПЕРЕКРЫТИЯ, кПа		УСИЛИЯ В ПЛИТЕ			
						ОТ ВЕСА НАСЫПИ		ОТ ВРЕМЕННОЙ НАГРУЗКИ						ИЗГИБАЮЩИЙ МОМЕНТ, кНм		ПОПЕРЕЧНАЯ СИЛА, кН	
						П Pvp	Р Pvp	Н Pvk	Р Pvk	Н Pпл	Р Pпл	Н Pv	Р Pv	Mн	Мр	Qн	Qр
						γf=1.0	γf=1.1	γf=1.0	γf=1.0	γf=1.0	γf=1.1	γf=1.0	γf>1.0	γf=1.0	γf>1.0	γf=1.0	γf>1.0
1.5 x 2.0	3.80	2.20	2.40	0.50	1.03	9.07	9.98	107.69	107.69	4.44	4.88	121.20	122.56	49.09	49.63	109.08	110.30
		2.20	8.00	6.10	1.31	141.33	155.46	20.44	20.44	4.44	4.88	166.20	160.78	67.31	73.22	149.58	162.70
		2.31	20.00	17.99	1.61	511.88	563.07	8.86	8.86	7.12	7.84	527.07	579.77	213.79	234.61	475.06	521.79
2.0 x 2.0	4.30	2.23	2.43	0.50	1.02	9.05	9.95	107.69	107.69	5.00	5.50	121.74	123.14	60.50	61.43	140.00	141.62
		2.23	8.00	6.07	1.27	136.63	150.29	20.51	20.51	5.00	5.50	162.13	176.30	107.21	116.58	186.45	202.74
		2.38	20.00	17.92	1.60	507.16	557.87	8.89	8.89	8.68	9.55	524.73	576.31	346.97	381.00	603.43	662.76
3.0 x 2.0	5.30	2.32	2.52	0.50	1.02	9.01	9.91	107.69	107.69	7.02	7.72	123.72	125.32	168.41	170.60	204.14	206.78
		2.32	8.00	5.98	1.22	128.83	141.71	20.71	20.71	7.02	7.72	156.56	170.14	213.12	231.61	258.32	280.74
		2.49	20.00	17.81	1.57	493.92	543.32	8.94	8.94	11.17	12.29	514.03	564.54	699.73	768.48	848.16	931.50
2.0 x 3.0	4.60	3.23	3.43	0.50	1.02	9.04	9.94	107.69	107.69	5.00	5.50	121.73	123.13	80.49	81.42	139.99	141.60
		3.23	8.00	5.07	1.21	108.77	119.65	23.05	23.05	5.00	5.50	136.82	148.20	90.47	98.00	157.34	170.43
		3.38	20.00	16.92	1.69	506.49	557.14	9.34	9.34	8.68	9.55	524.51	576.03	346.83	380.90	603.19	662.43
3.0 x 3.0	5.60	3.32	3.52	0.50	1.02	9.00	9.90	107.69	107.69	7.02	7.72	123.71	125.31	168.40	170.50	204.12	206.77
		3.32	8.00	4.98	1.17	103.23	113.55	23.31	23.31	7.02	7.72	133.56	144.58	181.80	196.81	220.37	238.56
		3.49	20.00	16.81	1.58	469.42	516.36	9.39	9.39	11.17	12.29	489.98	538.04	666.99	732.41	808.47	887.77
4.0 x 3.0	6.60	3.38	3.58	0.50	1.01	8.98	9.88	107.69	107.69	8.21	9.03	124.80	126.60	283.63	292.61	268.50	272.19
		3.38	8.00	4.92	1.14	99.58	109.54	23.48	23.48	8.21	9.03	131.27	142.05	303.40	328.32	282.24	305.41
		3.59	20.00	16.71	1.49	439.88	483.87	9.44	9.44	13.38	14.72	462.70	508.02	1069.41	1174.17	994.80	1092.23
5.0 x 3.0	7.60	3.46	3.66	0.50	1.01	8.96	9.86	107.69	107.69	9.94	10.94	126.60	128.49	444.51	451.15	335.40	340.49
		3.46	8.00	4.84	1.12	96.17	105.78	23.72	23.72	9.94	10.94	129.83	140.44	455.88	493.14	344.06	372.18
		3.71	20.00	16.59	1.42	417.00	458.70	9.49	9.49	16.07	17.68	442.57	485.83	1553.97	1706.03	1172.81	1287.57
6.0 x 3.0	8.60	3.53	3.73	0.50	1.01	8.95	9.84	107.69	107.69	11.41	12.53	128.05	130.08	635.28	645.38	403.35	409.77
		3.53	8.00	4.77	1.11	93.44	102.79	23.94	23.94	11.41	12.55	128.79	139.27	638.95	690.96	405.68	438.71
		3.79	20.00	16.51	1.37	400.19	440.21	9.53	9.53	17.80	19.58	427.53	469.33	2121.06	2328.44	1346.71	1478.37

1. НАГРУЗКИ НА ПЛИТЫ ПЕРЕКРЫТИЯ ОПРЕДЕЛЕНЫ В СООТВЕТСТВИИ С ТРЕБОВАНИЯМИ СНиП 2.05.03-84.

2. ВРЕМЕННАЯ НАГРУЗКА - НК-80.

3. КОЭФФИЦИЕНТЫ НАДЕЖНОСТИ ПО НАГРУЗКЕ:

γf=1.1 - ДЛЯ ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА ОТ ВЕСА НАСЫПИ

γf=1.1 - ДЛЯ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПЛИТЫ

γf=1.0 - ДЛЯ ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА ОТ ВРЕМЕННОЙ НАГРУЗКИ

4. ДАВЛЕНИЕ ГРУНТА ОТ ВЕСА НАСЫПИ

$Pvp = \gamma_f \cdot C_v \cdot \gamma_n \cdot h$, кПа

КОЭФФИЦИЕНТ ВЕРТИКАЛЬНОГО ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА

$C_v = 1 + B \cdot (2 - \frac{B}{h}) \cdot \tan \cdot \psi_n$, ГДЕ

$B = \frac{3}{\gamma_n \cdot \tan \psi_n} \cdot \frac{s \cdot a}{h}$; ЕСЛИ $B > \frac{h}{d}$, ТО СЛЕДУЕТ ПРИНИМАТЬ $B = \frac{h}{d}$

ψn = 30° - НОРМАТИВНЫЙ УГОЛ ВНУТРЕННЕГО ТРЕНИЯ ГРУНТА ЗАСЫПКИ ТРУБЫ

γn = tg²(45° - $\frac{\psi_n}{2}$) - КОЭФФИЦИЕНТ НОРМАТИВНОГО ГОРИЗОНТАЛЬНОГО (БОКОВОГО) ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА ЗАСЫПКИ

d - ШИРИНА ТРУБЫ ПО ВНЕШНЕМУ КОНТУРУ, м

S = 1 - ДЛЯ ГРУНТОВОГО (НЕСКАЛЬНОГО) ОСНОВАНИЯ

γn = 17.7 кН/м³ - НОРМАТИВНЫЙ УДЕЛЬНЫЙ ВЕС ГРУНТА ЗАСЫПКИ ТРУБЫ

h = Hн - a + 0.3, м - ВЫСОТА ЗАСЫПКИ ДО ВЕРХА ТРУБЫ

Hн - ВЫСОТА НАСЫПИ, м

a - РАССТОЯНИЕ ОТ ОСНОВАНИЯ НАСЫПИ ДО ВЕРХА ТРУБЫ, м

5. ДАВЛЕНИЕ ГРУНТА ОТ ПОДВИЖНОГО СОСТАВА

ПРИ ВЫСОТЕ ЗАСЫПКИ h ≥ 1.0 м

$Pvk = \gamma_f \cdot \frac{186}{3.0 + h}$, кПа

ПРИ ВЫСОТЕ ЗАСЫПКИ h < 1.0 м

$Pvk = \gamma_f \cdot \frac{98}{0.16 + h \cdot (1 + h)}$, кПа

6. СУММАРНОЕ ДАВЛЕНИЕ НА ПЛИТУ ПЕРЕКРЫТИЯ

$Pv = Pvp + Pvk + Pпл$, кПа

Pпл - ДАВЛЕНИЕ ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПЛИТЫ, кПа

7. УСИЛИЯ В ПЛИТЕ ПЕРЕКРЫТИЯ

- ИЗГИБАЮЩИЙ МОМЕНТ

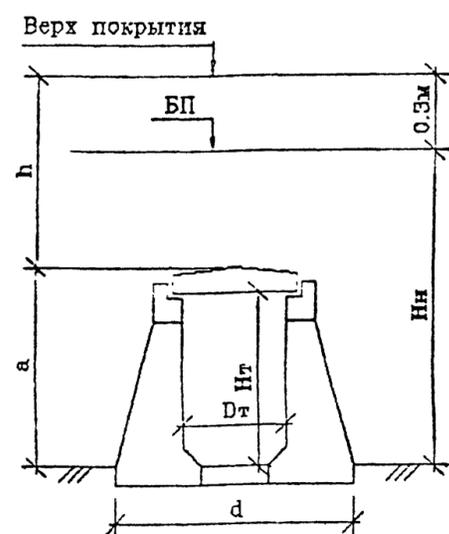
$M = \frac{Pv \cdot Lp^2}{8}$, кНм

- ПОПЕРЕЧНАЯ СИЛА

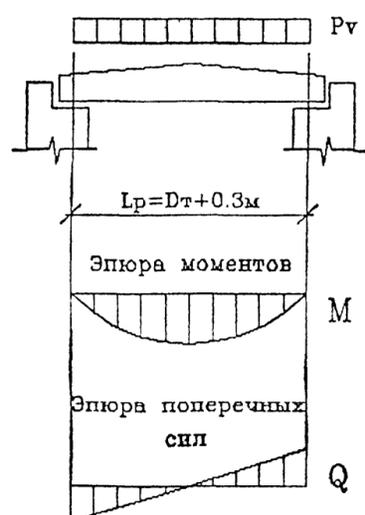
$Q = \frac{Pv \cdot Lp}{2}$, кН

Lp = Dt + 0.3, м - РАСЧЕТНЫЙ ПРОЛЕТ

Схема расположения трубы



Расчетная схема

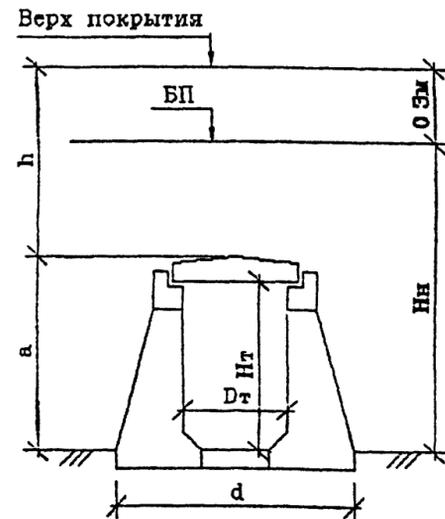


Или Наполн. Подпись и дата. Зам. инв. №

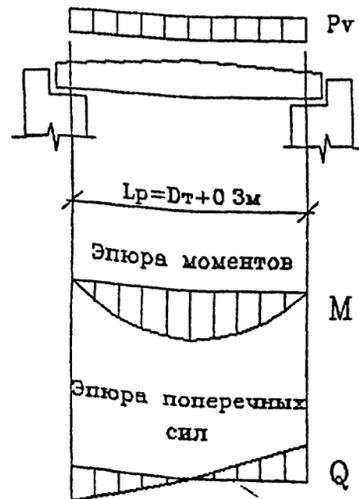
Исполнил	Музюкин	Проверил	Чупарнова	3.501.1-179.94.0-1 -04	Блоки перекрытий трубы под автомобильную борозу. Нагрузки и усилия	АО "ТРАНСМОСТ"
Нач.пр.гр	Чупарнова	Лин.инж	Коев Б.			
Л.контр	Миронова					

ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ Dт x Hт, м	d, м	a, м	Hн, м	h, м	Cv	ДАВЛЕНИЕ ГРУНТА, кПа				ДАВЛЕНИЕ ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПЛИТЫ, кПа		СУММАРНОЕ ДАВЛЕНИЕ НА ПЛИТУ ПЕРЕКРЫТИЯ, кПа		УСИЛИЯ В ПЛИТЕ			
						ОТ ВЕСА НАСЫПИ		ОТ ВРЕМЕННОЙ НАГРУЗКИ		R _{пл}	P _{пл}	R _{пв}	P _{пв}	Mн	Mр	Qн	Qр
						n _{Rvp}	p _{Rvp}	n _{Rvk}	p _{Rvk}	n _{Rпл}	p _{Rпл}	n _{Rпв}	p _{Rпв}				
1.5 x 2.0	3.80	2.20	2.40	0.50	1.03	9.07	9.98	107.69	107.69	4.44	4.88	121.20	122.56	49.09	49.63	109.08	110.30
		2.20	8.00	6.10	1.31	141.33	155.46	20.44	20.44	4.44	4.88	166.20	180.78	67.31	73.22	149.58	162.70
		2.31	19.00	16.99	1.70	511.38	562.52	9.30	9.30	7.12	7.84	527.81	579.66	213.76	234.76	475.03	521.69
2.0 x 2.0	4.30	2.23	2.43	0.50	1.02	9.05	9.95	107.69	107.69	5.00	5.50	121.74	123.14	80.50	81.43	140.00	141.62
		2.23	8.00	6.07	1.27	136.63	150.29	20.51	20.51	5.00	5.50	162.13	176.30	107.21	116.58	186.45	202.74
		2.38	19.00	16.92	1.67	501.38	551.52	9.34	9.34	8.68	9.55	519.40	570.40	343.45	377.18	597.31	655.96
3.0 x 2.0	5.30	2.32	2.52	0.50	1.02	9.01	9.91	107.69	107.69	7.02	7.72	123.72	125.32	168.41	170.60	204.14	206.78
		2.32	8.00	5.98	1.22	128.83	141.71	20.71	20.71	7.02	7.72	156.56	170.14	213.12	231.61	258.32	280.74
		2.49	19.50	17.31	1.61	492.99	542.29	9.16	9.16	11.17	12.29	513.32	563.74	698.76	767.39	846.98	930.17
2.0 x 3.0	4.60	3.23	3.43	0.50	1.02	9.04	9.94	107.69	107.69	5.00	5.50	121.73	123.13	80.49	81.42	139.99	141.60
		3.23	8.00	5.07	1.21	108.77	119.65	23.05	23.05	5.00	5.50	136.82	148.20	90.47	98.00	157.34	170.43
		3.38	19.50	16.42	1.69	490.29	539.32	9.58	9.58	8.68	9.55	508.54	558.44	336.28	369.27	584.83	642.21
3.0 x 3.0	5.60	3.32	3.52	0.50	1.02	9.00	9.90	107.69	107.69	7.02	7.72	123.71	125.31	168.40	170.58	204.12	206.77
		3.32	8.00	4.98	1.17	103.23	113.55	23.31	23.31	7.02	7.72	133.56	144.58	181.80	196.81	220.37	238.56
		3.49	20.00	16.81	1.58	469.42	516.36	9.39	9.39	11.17	12.29	489.90	538.04	666.99	732.41	808.47	887.77
4.0 x 3.0	6.60	3.38	3.58	0.50	1.01	8.98	9.88	107.69	107.69	8.21	9.03	124.88	126.60	288.63	292.61	268.50	272.19
		3.38	8.00	4.92	1.14	99.58	109.54	23.48	23.48	8.21	9.03	131.27	142.05	303.40	328.32	282.24	305.41
		3.59	20.00	16.71	1.49	439.88	483.87	9.44	9.44	13.38	14.72	462.70	508.02	1069.41	1174.17	994.80	1092.25
5.0 x 3.0	7.60	3.46	3.66	0.50	1.01	8.96	9.86	107.69	107.69	9.94	10.94	126.60	128.49	444.51	451.15	335.48	340.49
		3.46	8.00	4.84	1.12	96.17	105.78	23.72	23.72	9.94	10.94	129.83	140.44	455.88	493.14	344.06	372.18
		3.71	20.00	16.59	1.42	417.00	458.70	9.49	9.49	16.07	17.68	442.57	485.88	1553.97	1706.03	1172.81	1287.57
6.0 x 3.0	8.60	3.53	3.73	0.50	1.01	8.95	9.84	107.69	107.69	11.41	12.55	128.05	130.08	635.28	645.38	403.35	409.77
		3.53	8.00	4.77	1.11	93.44	102.79	23.94	23.94	11.41	12.55	128.79	139.27	638.95	690.96	405.68	438.71
		3.79	20.00	16.51	1.37	400.19	440.21	9.53	9.53	17.80	19.58	427.53	469.33	2121.06	2328.44	1346.71	1478.37

Схема расположения трубы



Расчетная схема



1. НАГРУЗКИ НА ПЛИТЫ ПЕРЕКРЫТИЯ ОПРЕДЕЛЕНЫ В СООТВЕТСТВИИ С ТРЕБОВАНИЯМИ СНИП 2.05.03-84.

2. ВРЕМЕННАЯ НАГРУЗКА - НК-80.

3. КОЭФФИЦИЕНТЫ НАДЕЖНОСТИ ПО НАГРУЗКЕ:

$\gamma_f=1.1$ - для ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА ОТ ВЕСА НАСЫПИ

$\gamma_f=1.1$ - для СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПЛИТЫ

$\gamma_f=1.0$ - для ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА ОТ ВРЕМЕННОЙ НАГРУЗКИ

4. ДАВЛЕНИЕ ГРУНТА ОТ ВЕСА НАСЫПИ

$$R_{vp} = \gamma_f \cdot C_v \cdot \gamma_n \cdot h, \text{ кПа}$$

КОЭФФИЦИЕНТ ВЕРТИКАЛЬНОГО ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА

$$C_v = 1 + b \cdot (2 - \frac{b}{h}) \cdot \tan \phi_n$$

$$b = \frac{3}{\tan \phi_n} \cdot \frac{b \cdot a}{h} ; \text{ ЕСЛИ } b > \frac{h}{d}, \text{ ТО СЛЕДУЕТ ПРИНИМАТЬ } b = \frac{h}{d}$$

$\phi_n = 30^\circ$ - НОРМАТИВНЫЙ УГОЛ ВНУТРЕННЕГО ТРЕНИЯ ГРУНТА ЗАСЫПКИ ТРУБЫ

$\tan \phi_n = \tan(45^\circ - \frac{\phi_n}{2})$ - КОЭФФИЦИЕНТ НОРМАТИВНОГО ГОРИЗОНТАЛЬНОГО (БОКОВОГО) ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА ЗАСЫПКИ

d - ШИРИНА ТРУБЫ ПО ВНЕШНЕМУ КОНТУРУ, м

b = 1.2 - для скального основания и свайного фундамента

$\gamma_n = 17.7 \text{ кН/м}^3$ - НОРМАТИВНЫЙ УДЕЛЬНЫЙ ВЕС ГРУНТА ЗАСЫПКИ ТРУБЫ

h = Hн - a + 0.3, м - выСОТА ЗАСЫПКИ ДО ВЕРХА ТРУБЫ

Hн - выСОТА НАСЫПИ, м

a - РАССТОЯНИЕ ОТ ОСНОВАНИЯ НАСЫПИ ДО ВЕРХА ТРУБЫ, м

5. ДАВЛЕНИЕ ГРУНТА ОТ ПОДВИЖНОГО СОСТАВА

ПРИ выСОТЕ ЗАСЫПКИ h > 1.0 м

$$R_{vk} = \gamma_f \cdot \frac{186}{3.0 + h}, \text{ кПа}$$

ПРИ выСОТЕ ЗАСЫПКИ h < 1.0 м

$$R_{vk} = \gamma_f \cdot \frac{98}{0.16 + h \cdot (1 + h)}, \text{ кПа}$$

6. СУММАРНОЕ ДАВЛЕНИЕ НА ПЛИТУ ПЕРЕКРЫТИЯ

$$R_v = R_{vp} + R_{vk} + R_{пл}, \text{ кПа}$$

R_{пл} - ДАВЛЕНИЕ ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПЛИТЫ, кПа

7. УСИЛИЯ В ПЛИТЕ ПЕРЕКРЫТИЯ

- ИЗГИБАЮЩИЙ МОМЕНТ

$$M = \frac{R_v \cdot L_p^2}{8}, \text{ кЖм}$$

- ПОПЕРЕЧНАЯ СИЛА

$$Q = \frac{R_v \cdot L_p}{2}, \text{ кН}$$

L_p = D_т + 0.3, м - РАСЧЕТНЫЙ ПРОЛЕТ

Имя Подпись и Дата

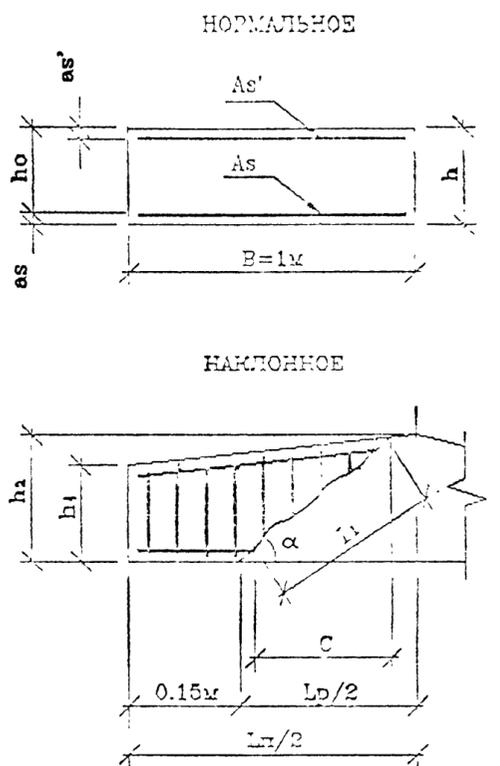
Исполнил	Музюки	<i>[Signature]</i>				3.501.1-179 94.0-1 -05
Проверил	Чупарно	<i>[Signature]</i>				
Нач.нг.гр.	Чупарно	<i>[Signature]</i>				
Гл.инж.тр.	Чоен Б	<i>[Signature]</i>	12.94			
И контр.	Митронова	<i>[Signature]</i>				

Блоки перекрытий труб под автомобильную дорожку на свайном фундаменте или скальном основании. Нагрузки и усилия

АО "ТРАНСМОСТ"

ТИП РАСЧЕТА	ФОРМУЛЫ И ОБОЗНАЧЕНИЯ	ЕД. ИЗМ.	ВЫСОТА НАСЫПИ Hн=8.0м						ВЫСОТА НАСЫПИ Hн=20.0м					
			ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ, м											
			1.5*2.0	2.0*2.0 2.0*3.0	3.0*2.0 3.0*3.0	4.0*3.0	5.0*3.0	6.0*3.0	1.5*2.0	2.0*2.0 2.0*3.0	3.0*2.0 3.0*3.0	4.0*3.0	5.0*3.0	6.0*3.0
РАСЧЕТ НОРМАЛЬНЫХ СЕЧЕНИЙ НА ПРОЧНОСТЬ	M_p	МНМ	0.073	0.117	0.232	0.328	0.493	0.491	0.235	0.341	0.760	1.174	1.706	2.328
	$h=h_1+0.75(h_2-h_1)$	м	0.190	0.218	0.303	0.307	0.433	0.497	0.300	0.368	0.472	0.567	0.683	0.758
	as	м	0.038	0.038	0.041	0.041	0.041	0.041	0.041	0.041	0.045	0.047	0.051	0.054
	as'	м	0.052	0.062	0.064	0.064	0.064	0.064	0.052	0.062	0.064	0.064	0.064	0.064
	$ho=h-as$	м	0.152	0.179	0.262	0.316	0.391	0.456	0.257	0.326	0.428	0.521	0.632	0.703
	A_s	шт. см²	11φ14 16.93	15φ14 23.09	10φ20 31.42	12φ20 37.70	14φ20 43.98	17φ20 53.41	11φ20 34.56	13φ20 40.84	14φ20 86.24	15φ32 120.64	17φ32 136.72	9φ32 152.81
	A_s'	шт. см²	6φ8 3.02	8φ8 4.02	8φ8 4.02	8φ8 4.02	8φ8 4.02	9φ8 4.52	7φ10 5.10	7φ10 5.50	8φ10 6.28	9φ10 7.07	9φ10 7.07	9φ20 28.27
	$X1=RsAs/mbRbB$	м	0.034	0.046	0.063	0.075	0.088	0.107	0.069	0.082	0.172	0.241	0.273	0.306
	$X2=RsAs-RscAs'/mbRbB$	м	0.028	0.038	0.055	0.067	0.080	0.098	0.050	0.071	0.160	0.227	0.259	0.249
	$W=0.85-0.008Rb$	-	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710	0.710
	$\xi\eta=W/(1+Rs(1-W/1.1)/500)$	-	0.569	0.569	0.569	0.569	0.569	0.569	0.569	0.569	0.569	0.569	0.569	0.569
	$\xi=X/ho \leq \xi\eta$	-	0.223	0.257	0.240	0.238	0.225	0.234	0.267	0.250	0.374	0.436	0.411	0.354
	$M_{np}=mbRbBX1(ho-0.5X1) \geq M_p$	МНМ	0.000	0.126	0.253	0.360	0.535	0.753	0.271	0.408	-	-	-	-
	$M_{np}=RsAs(ho-as') \geq M_p$	МНМ	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	$M_{np}=mbRbBX2(ho-0.5X2)+RscAs'(ho-as') \geq M_p$	МНМ	-	-	-	-	-	-	-	-	1.057	1.730	2.418	3.156
РАСЧЕТ НА ТРЕЩИНОСТОЙКОСТЬ	M_H	МНМ	0.067	0.107	0.213	0.303	0.456	0.639	0.214	0.347	0.700	1.069	1.554	2.121
	$Z=ho-X/2$	м	0.135	0.156	0.230	0.279	0.348	0.403	0.224	0.286	0.340	0.407	0.502	0.579
	$\sigma_s=M_H/A_sZ$	МПа	294.3	296.9	294.8	280.7	298.3	296.0	275.6	297.4	233.3	217.8	226.5	237.8
	$A_r=(as+\delta d)B$	м²	0.122	0.122	0.161	0.161	0.161	0.161	0.161	0.161	0.213	0.239	0.243	0.246
	$R_r=A_r/\Sigma\beta nd$	м	0.792	0.581	0.805	0.671	0.575	0.474	0.732	0.619	0.543	0.498	0.447	0.405
	$\psi=0.15\sqrt{R_r}$	-	0.134	0.114	0.135	0.123	0.114	0.103	0.128	0.118	0.111	0.106	0.100	0.095
	$A_{cr}=(\sigma_s/E_s)\psi \leq \Delta cr=0.020\text{см}$	см	0.020	0.017	0.020	0.018	0.017	0.016	0.018	0.018	0.013	0.012	0.012	0.012
РАСЧЕТ НА ПРОДОЛЬНЫЕ ТРЕЩИНЫ	$X'=-n'(As+As')/B+\sqrt{(n'(As+As')/B)^2+(2n'/B)(Asho+As'as')}$	м	0.065	0.081	0.115	0.139	0.168	0.199	0.117	0.145	0.223	0.224	0.317	0.362
	$I_{red}=BX'^3/3+n'As'(X'-as')^2+n'As(ho-X')^2$	м⁴	0.00028	0.00052	0.00153	0.00271	0.00494	0.00806	0.00161	0.00309	0.00937	0.01827	0.03145	0.04629
	$\sigma_{bx}=M_H \cdot X' / I_{red} \leq R_b, \text{мс}^2$	МПа	15.47	16.68	15.96	15.52	15.50	15.75	15.48	16.24	16.64	16.64	16.69	16.59

РАСЧЕТНЫЕ СЕЧЕНИЯ



Инв. №подл. Подпись и дата Взам.инв. №

ТОЛЩИНА ПЛИТЫ, м	ВЫСОТА НАСЫПИ Hн=8.0м						ВЫСОТА НАСЫПИ Hн=20.0м					
	ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ, м											
	1.5*2.0	2.0*2.0 2.0*3.0	3.0*2.0 3.0*3.0	4.0*3.0	5.0*3.0	6.0*3.0	1.5*2.0	2.0*2.0 2.0*3.0	3.0*2.0 3.0*3.0	4.0*3.0	5.0*3.0	6.0*3.0
h_1	0.16	0.18	0.25	0.29	0.35	0.40	0.27	0.33	0.42	0.50	0.60	0.66
h_2	0.20	0.23	0.32	0.38	0.46	0.53	0.31	0.38	0.49	0.59	0.71	0.79

Исполнил:	Музыкин		3.501.1-179.94.0-1-05
Проверил:	Чупарнова		
Нач.пр.гр.:	Чупарнова		
Гл.инж.пр.:	Косен Б.	11.94.	

Блоки перекрытий труб под автомобильную дорожку. Выбор сечений.

АО "ТРАНСМОСТ"

ТИП РАСЧЕТА	ФОРМУЛЫ И ОБОЗНАЧЕНИЯ	ЕД. ИЗМ.	ВЫСОТА НАСЫПИ H _н =8.0м						ВЫСОТА НАСЫПИ H _н =20.0м					
			ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ, м											
			1.5*2.0	2.0*2.0 2.0*3.0	3.0*2.0 3.0*3.0	4.0*3.0	5.0*3.0	6.0*3.0	1.5*2.0	2.0*2.0 2.0*3.0	3.0*2.0 3.0*3.0	4.0*3.0	5.0*3.0	6.0*3.0
НА ПРОЧНОСТЬ	Q _p	МН	0.163	0.203	0.281	0.305	0.372	0.439	0.522	0.663	0.931	1.092	1.283	1.478
	Q _н	МН	0.150	0.186	0.258	0.282	0.344	0.406	0.475	0.603	0.848	0.995	1.173	1.347
	$h' = h_1 + 0.15(h_2 - h_1) / 0.5L_n$	м	0.166	0.186	0.256	0.296	0.356	0.406	0.276	0.336	0.426	0.506	0.606	0.666
	h ₀ ' = h' - a _s	м	0.128	0.148	0.215	0.255	0.315	0.365	0.235	0.295	0.381	0.459	0.559	0.619
	$\tau_q = Q_n / BZ \leq R_{b,sh}$	МПа	1.107	1.192	1.123	1.012	0.990	1.006	2.117	2.112	2.440	2.445	2.337	2.327
	A _{sw}	шт. / см ²	6 ∅8	8 ∅8	8 ∅8	8 ∅8	8 ∅8	9 ∅8	7 ∅10	7 ∅10	8 ∅10	9 ∅10	9 ∅10	9 ∅10
	B _w	м	0.070	0.080	0.090	0.080	0.090	0.090	0.080	0.070	0.080	0.100	0.090	0.090
	n _w	шт.	18	24	32	40	48	54	28	35	48	54	72	81
	$C = \sqrt{2R_{bt}Bho'^2 B_w / 0.8R_{sw}A_{sw}} \leq 2ho'$	м	0.228	0.244	0.376	0.421	0.551	0.602	0.331	0.389	0.503	0.639	0.738	0.817
	$1.3 \leq m = 1.3 + 0.4((R_{b,sh} / \tau_q) - 1) \leq 2.5$	-	2.074	1.991	2.058	2.184	2.213	2.192	1.514	1.515	1.433	1.432	1.456	1.459
	mR _{bt} Bho'	МН	0.305	0.338	0.508	0.640	0.801	0.920	0.409	0.514	0.627	0.756	0.936	1.038
	$Q_b = 2R_{bt}Bho'^2 / C \leq mR_{bt}Bho'$	МН	0.165	0.206	0.282	0.355	0.414	0.509	0.382	0.514	0.627	0.756	0.936	1.038
	$Q_{np} = \sum 0.8R_{sw}A_{sw} + Q_b \geq Q_p$	МН	0.317	0.409	0.553	0.693	0.819	0.965	0.752	0.975	1.261	1.468	1.886	2.107
	n ₁ = E _s / E _b	-	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681	5.681
	$\varphi_{w1} = 1 + 5n_1 (A_{sw} / B_{sw}) \leq 1.3$	-	1.122	1.143	1.127	1.143	1.127	1.143	1.195	1.223	1.223	1.201	1.223	1.223
$\varphi_{b1} = 1 - 0.01mR_b$	-	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	0.825	
$Q_{np}' = 0.3\varphi_{w1}\varphi_{b1}mR_bBho' \geq Q_p$	МН	0.621	0.731	1.049	1.262	1.537	1.806	1.215	1.562	2.017	2.387	2.961	3.279	
НА ТРЕЩИНООТКОМКОСТЬ	$\alpha = \arctg(ho' / C)$	град.	29.3	31.2	29.7	31.2	29.7	31.2	35.3	37.1	37.1	35.7	37.1	37.1
	L ₁ = ho' / sin α	м	0.261	0.285	0.433	0.492	0.635	0.704	0.406	0.488	0.631	0.786	0.926	1.025
	σ _{bt} = 1.5Q _н / Bho'	МПа	1.757	1.893	1.804	1.661	1.639	1.668	3.036	3.071	3.341	3.252	3.148	3.264
	$\mu = (\sum A_{sw} \cos \alpha + \sum A_s \sin \alpha) / L_1 B$	-	0.00520	0.00781	0.00682	0.00681	0.00576	0.00584	0.00934	0.00954	0.01066	0.01094	0.01064	0.01016
	$d = 1 / (1 + 0.005 / \mu L_1) \geq 0.75$	-	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75	0.75
	σ _s = dσ _{bt} / μ	МПа	212.6	181.6	198.3	183.0	213.6	214.2	243.8	241.4	235.1	222.8	221.9	241.0
	A _r = L ₁ B	м ²	0.261	0.285	0.433	0.492	0.635	0.704	0.406	0.488	0.631	0.786	0.926	1.025
	$R_r = A_r / (\sum \beta_1 n_1 d_i \sin \alpha + \sum \beta_n n_d d_v \cos \alpha)$	м	1.299	1.044	1.347	1.303	1.467	1.456	1.142	1.120	1.143	1.221	1.177	1.194
$\psi = 0.15 \sqrt{R_r}$	-	0.171	0.153	0.174	0.171	0.182	0.181	0.160	0.159	0.160	0.166	0.163	0.164	
$A_{cr} = (\sigma_s / E_s) \psi \leq \Delta cr = 0.020 \text{ см}$	см	0.019	0.014	0.018	0.016	0.020	0.020	0.020	0.020	0.019	0.019	0.019	0.020	

1. ПОДБОР СЕЧЕНИЯ ПЛИТ ПЕРЕКРЫТИЯ ПРОИЗВЕДЕН В СООТВЕТСТВИИ СО СНИП 2.05.03-84

2. КЛАСС БЕТОНА ПО ПРОЧНОСТИ НА СЖАТИЕ - В35

РАСЧЕТНЫЕ СОПРОТИВЛЕНИЯ:

- R_b = 17.5 МПа - СЖАТИЕ ОСЕВОЕ (ПРИЗМЕННАЯ ПРОЧНОСТЬ)
- R_{bt} = 1.15 МПа - РАСТЯЖЕНИЕ ОСЕВОЕ
- R_{b,sh} = 3.25 МПа - СКАЛЫВАНИЕ ПРИ ИЗГИБЕ
- R_{b,mc2} = 16.7 МПа - СЖАТИЕ ОСЕВОЕ (ПРИЗМЕННАЯ ПРОЧНОСТЬ) ДЛЯ РАСЧЕТОВ ПО ПРЕДОТВРАЩЕНИЮ ОБРАЗОВАНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ТРЕЩИН НА СТАДИИ ЭКСПЛУАТАЦИИ

E_b = 34500 МПа - МОДУЛЬ УПРУГОСТИ БЕТОНА

m_b = 1.0 - КОЭФФИЦИЕНТ УСЛОВИЙ РАБОТЫ

3. ПРОДОЛЬНАЯ АРМАТУРА - ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ ИЗ СТАЛИ КЛАССА А-III МАРКИ 25Г2С ПО ГОСТ 5781-82

R_s = R_{sc} = 350 МПа - РАСЧЕТНЫЕ СОПРОТИВЛЕНИЯ РАСТЯЖЕНИЮ И СЖАТИЮ

E_s = 196000 МПа - МОДУЛЬ УПРУГОСТИ АРМАТУРЫ

ПОПЕРЕЧНАЯ АРМАТУРА - ГЛАДКАЯ ИЗ СТАЛИ КЛАССА А-I МАРКИ Ст3сп ПО ГОСТ 5781-82 ; R_{sw} = 210 МПа

УЧЕБ. ПОДР. ПОДГОТОВИТЕЛЬ И ДИТА

Наименование		Отб. 4,0*3,0 м									Отб. 5,0*3,0 м									Отб. 6,0*3,0 м															
		Высота насыпи (засыпки), м																																	
		3,63 (1,0)			7,0 (4,37)			19,0 (16,16)			3,71 (1,0)			7,0 (4,29)			19,0 (16,04)			3,78 (1,0)			7,0 (4,22)			19,0 (15,96)									
Р, М, кН, м, кН·м		Р, кН	Р, м	М, кН·м	Р, кН	Р, м	М, кН·м	Р, кН	Р, м	М, кН·м	Р, кН	Р, м	М, кН·м	Р, кН	Р, м	М, кН·м	Р, кН	Р, м	М, кН·м	Р, кН	Р, м	М, кН·м	Р, кН	Р, м	М, кН·м	Р, кН	Р, м	М, кН·м	Р, кН	Р, м	М, кН·м				
Вертикальные нагрузки	Собственный вес фундамента, $R_{ф}$	$f_1=1,0$	123,48	0,167	20,62	123,48	0,167	20,62	123,48	0,167	20,62	123,48	0,167	20,62	123,48	0,167	20,62	123,48	0,167	20,62	123,48	0,167	20,62	123,48	0,167	20,62	123,48	0,167	20,62	123,48	0,167	20,62	123,48	0,167	20,62
		$f_1=1,1$	135,83	0,167	22,68	135,83	0,167	22,68	135,83	0,167	22,68	135,83	0,167	22,68	135,83	0,167	22,68	135,83	0,167	22,68	135,83	0,167	22,68	135,83	0,167	22,68	135,83	0,167	22,68	135,83	0,167	22,68	135,83	0,167	22,68
	Вес лотка, $R_{л}$	$f_1=1,0$	19,11	-0,925	-17,68	19,11	-0,925	-17,68	19,11	-0,925	-17,68	24,91	-0,925	-23,04	24,91	-0,925	-23,04	24,91	-0,925	-23,04	30,38	-0,925	-28,10	30,38	-0,925	-28,10	30,38	-0,925	-28,10	30,38	-0,925	-28,10	30,38	-0,925	-28,10
		$f_1=1,1$	21,02	-0,925	-19,44	21,02	-0,925	-19,44	21,02	-0,925	-19,44	27,40	-0,925	-25,35	27,40	-0,925	-25,35	27,40	-0,925	-25,35	33,42	-0,925	-30,91	33,42	-0,925	-30,91	33,42	-0,925	-30,91	33,42	-0,925	-30,91	33,42	-0,925	-30,91
	Давление грунта на об-резы фундамента, $R_{Г1}$ $C_{г1}=1$	$f_1=1,0$	16,75	1,4	23,45	28,67	1,4	40,14	71,15	1,4	99,61	17,03	1,4	23,84	28,67	1,4	40,14	71,15	1,4	99,61	17,28	1,4	24,19	28,67	1,4	40,14	71,15	1,4	99,61	17,28	1,4	24,19	28,67	1,4	99,61
		$f_1=1,1$	18,43	1,4	25,80	31,54	1,4	44,16	78,27	1,4	109,58	18,73	1,4	26,22	31,54	1,4	44,16	78,27	1,4	109,58	19,01	1,4	26,61	31,54	1,4	44,16	78,27	1,4	109,58	19,01	1,4	26,61	31,54	1,4	109,58
	Давление грунта на об-резы фундамента, $R_{Г2}$ $C_{г2}=1$	$f_1=1,0$	9,97	-1,211	-12,07	9,97	-1,211	-12,07	9,97	-1,211	-12,07	9,97	-1,211	-12,07	9,97	-1,211	-12,07	9,97	-1,211	-12,07	9,97	-1,211	-12,07	9,97	-1,211	-12,07	9,97	-1,211	-12,07	9,97	-1,211	-12,07	9,97	-1,211	-12,07
		$f_1=1,1$	10,97	-1,211	-13,28	10,97	-1,211	-13,28	10,97	-1,211	-13,28	10,97	-1,211	-13,28	10,97	-1,211	-13,28	10,97	-1,211	-13,28	10,97	-1,211	-13,28	10,97	-1,211	-13,28	10,97	-1,211	-13,28	10,97	-1,211	-13,28	10,97	-1,211	-13,28
	$C_{г1}=1+B(2-B\frac{H}{R})\tau_n t_{г1} \varphi_n$		1,03			1,13			1,47			1,03			1,11			1,41			1,02			1,09			1,36								
Горизонтальные нагрузки	Давление грунта на об-резы фундамента, $R_{Г1}$ $C_{г1} > 1$	$f_1=1,0$	17,25	1,4	24,15	32,40	1,4	45,36	104,59	1,4	146,43	17,54	1,4	24,56	31,82	1,4	44,55	100,32	1,4	140,45	17,63	1,4	24,68	31,25	1,4	43,75	96,76	1,4	135,46						
		$f_1=1,1$	18,98	1,4	26,57	35,64	1,4	49,90	115,06	1,4	161,08	19,29	1,4	27,01	35,01	1,4	49,01	110,36	1,4	154,50	19,39	1,4	27,15	34,38	1,4	48,19	105,45	1,4	149,03						
	Давление от временной нагрузки на об-резы фундамента, $R_{ГК}$	$f_1=1,0$	12,27	1,4	17,17	5,94	1,4	9,14	1,85	1,4	2,59	11,95	1,4	16,73	5,89	1,4	8,25	1,84	1,4	2,58	11,67	1,4	16,34	5,85	1,4	8,19	1,83	1,4	2,56						
		$f_1=1,3$	15,95	1,4	22,32	7,72	1,4	10,81	2,41	1,4	3,37	15,54	1,4	21,76	7,56	1,4	10,72	2,39	1,4	3,35	15,17	1,4	21,24	7,61	1,4	10,65	2,38	1,4	3,31						
Схема II	Давление на фундамент от веса грунта, $E_{ГР}$	$f_1=1,0$	67,55	-1,0	-67,55	107,27	-1,0	-107,27	248,73	-1,0	-248,73	68,49	-1,0	-68,49	107,27	-1,0	-107,27	248,73	-1,0	-248,73	69,31	-1,0	-69,31	107,27	-1,0	-107,27	248,73	-1,0	-248,73						
		$f_1=1,3$	87,82	-1,0	-87,82	139,45	-1,0	-139,45	323,35	-1,0	-323,35	89,04	-1,0	-89,04	139,45	-1,0	-139,45	323,25	-1,0	-323,25	90,10	-1,0	-90,10	139,45	-1,0	-139,45	323,85	-1,0	-323,85						
		$f_1=0,8$	54,04	-1,0	-54,04	85,82	-1,0	-85,82	198,98	-1,0	-198,98	54,79	-1,0	-54,79	85,82	-1,0	-85,82	198,98	-1,0	-198,98	55,45	-1,0	-55,45	85,82	-1,0	-85,82	198,98	-1,0	-198,98						
	Давление на фундамент от временной нагрузки, $E_{ГК}$	$f_1=1,0$	21,68	-1,0	-21,68	14,17	-1,0	-14,17	5,87	-1,0	-5,87	21,47	-1,0	-21,47	14,17	-1,0	-14,17	5,87	-1,0	-5,87	21,30	-1,0	-21,30	14,17	-1,0	-14,17	5,87	-1,0	-5,87						
		$f_1=1,2$	26,02	-1,0	-26,02	17,00	-1,0	-17,00	7,04	-1,0	-7,04	25,76	-1,0	-25,76	17,00	-1,0	-17,00	7,04	-1,0	-7,04	25,56	-1,0	-25,56	17,00	-1,0	-17,00	7,04	-1,0	-7,04						
Схема III	Нагрузки ниже обреза фундамента		182,09	-	-57,04	190,90	-	-76,07	259,00	-	-114,71	187,85	-	-63,16	196,07	-	-83,13	250,52	-	-126,06	193,13	-	-69,14	200,93	-	-89,05	262,42	-	-136,13						
	Нагрузки выше обреза фундамента		245,25	-	0,76	444,36	-	70,95	1543,37	-	393,17	261,74	-	3,02	484,48	-	74,15	1589,70	-	399,75	278,24	-	4,86	523,37	-	77,31	1832,94	-	408,75						
	Суммарные нагрузки		427,33	-	56,28	635,26	-	-5,12	1802,37	-	278,46	449,59	-	-60,14	680,55	-	-8,98	1950,22	-	273,69	471,37	-	-64,28	724,30	-	-11,74	2093,36	-	272,63						
	Эксцентриситет $e_o = \frac{M}{P}$		0,132			0,008			0,154			0,134			0,013			0,140			0,135			0,016			-0,130								
Радиус ядра сечения фундамента $r = \frac{W}{A}$		0,5			0,5			0,5			0,5			0,5			0,5			0,5			0,5												
Относительный эксцентриситет $\frac{e_o}{r} < 0,6$		0,263			0,016			0,309			0,268			0,026			0,280			0,272			0,032			0,260									
Схема III	Нагрузки ниже обреза фундамента		202,20	-	-75,76	207,08	-	-111,52	248,50	-	-227,48	208,47	-	-82,77	213,40	-	-117,52	254,86	-	-233,41	211,40	-	-89,32	219,37	-	-123,15	260,87	-	-238,99						
	Нагрузки выше обреза фундамента		462,55	-	19,97	543,42	-	62,34	1226,45	-	224,63	514,23	-	26,72	609,18	-	70,54	1396,35	-	247,71	565,72	-	34,18	672,79	-	78,83	1566,48	-	271,37						
	Суммарные нагрузки		664,76	-	-55,79	750,50	-	-49,18	1474,95	-	-2,85	722,70	-	-56,05	821,58	-	-46,98	1651,21	-	14,30	780,12	-	-55,14	892,16	-	-44,32	1827,35	-	32,31						
Схема III	Давление по подошве фундамента, $кПа$	$B_{max} = \frac{P}{A} + \frac{M}{W}$	258,78			282,96			493,55			278,27			305,18			559,93			236,80			326,94			630,66								
		$B_{min} = \frac{P}{A} - \frac{M}{W}$	184,40			217,38			489,75			203,53			249,54			540,87			223,28			267,84			587,58								

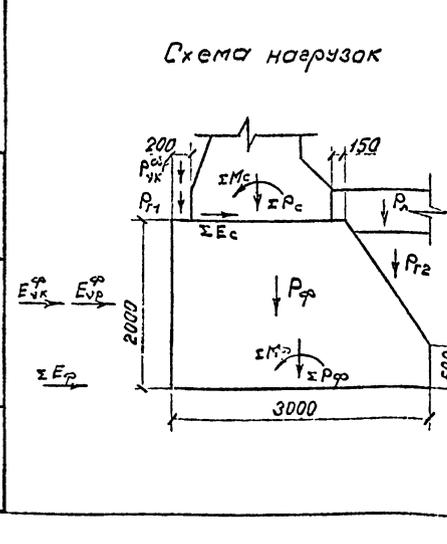
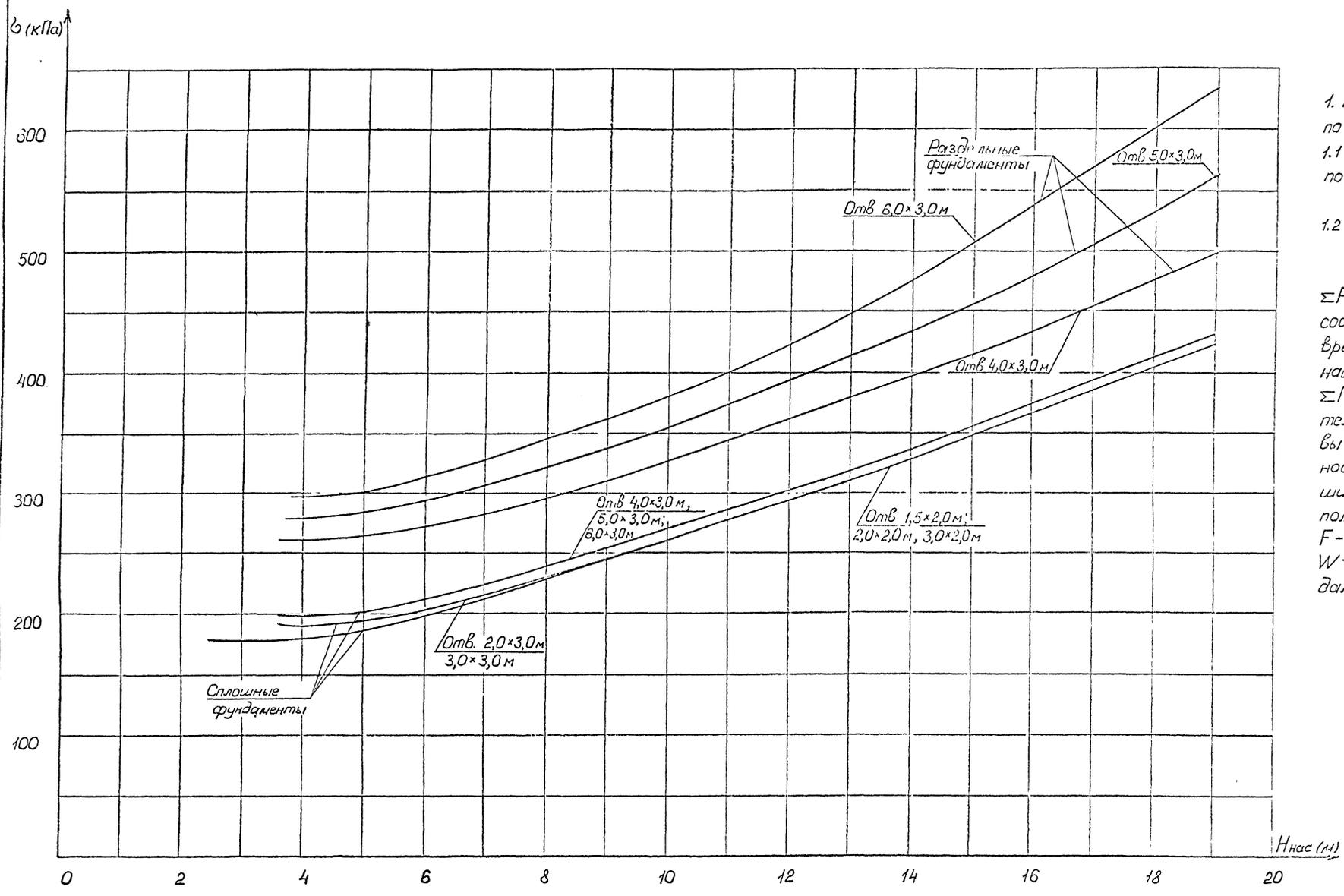


Схема II. Опорная реакция от веса плиты $R_{п}$ ($f_1=1,0$) + вес насыпи $R_{н}$ ($f_1=1,0$) + вес стенки $R_{ст}$ ($f_1=1,0$) + опорная реакция от веса насыпи $R_{зп}$ ($f_1=1,0$) + давление грунта на стенку R_1, R_2, R_3 ($f_1=1,0$) + давление от временной нагрузки на стенку $R_{ГК}$ ($f_1=1,0$) + давление от временной нагрузки на обрезы фундамента $R_{Г1}, R_{Г2}$ ($f_1=1,0$) + горизонтальное давление на стенку от постоянной нагрузки в размере 10% $E_{ГР}$ ($f_1=1,0$) + горизонтальное давление на стенку от временной нагрузки в размере 50% $E_{ГК}$ ($f_1=1,0$) + вес фундамента $R_{ф}$ ($f_1=1,0$) + давление грунта на обрезах фундамента $R_{Г1}, R_{Г2}$ ($f_1=1,0$) + горизонтальное давление на фундамент от веса грунта $E_{ГР}$ ($f_1=1,0$) + горизонтальное давление на фундамент от временной нагрузки $E_{ГК}$ ($f_1=1,0$).

Схема III. Опорная реакция от веса плиты $R_{п}$ ($f_1=1,1$) + вес насыпи $R_{н}$ ($f_1=1,1$) + вес стенки $R_{ст}$ ($f_1=1,1$) + опорная реакция от веса насыпи $R_{зп}$ ($f_1=1,1$) + давление грунта на стенку R_1, R_2, R_3 ($f_1=1,1$) + давление от временной нагрузки на плите перекрытия $R_{ГК}$ ($f_1=1,3$) + давление от временной нагрузки на стенку $R_{ГК}$ ($f_1=1,3$) + давление от временной нагрузки на обрезы фундамента $R_{Г1}, R_{Г2}$ ($f_1=1,3$) + горизонтальное давление на стенку от постоянной нагрузки в размере 10% $E_{ГР}$ ($f_1=1,3$) + горизонтальное давление на стенку от временной нагрузки в размере 50% $E_{ГК}$ ($f_1=1,2$) + вес фундамента $R_{ф}$ ($f_1=1,1$) + давление грунта на обрезах фундамента $R_{Г1}, R_{Г2}$ ($f_1=1,1$) + горизонтальное давление на фундамент от веса грунта $E_{ГР}$ ($f_1=1,3$) + горизонтальное давление на фундамент от временной нагрузки $E_{ГК}$ ($f_1=1,2$).

Инженер	Кооп В	Колл			3.501.1-179.94.0-1-09	Стация	Л	Рис	Г	Стр
Проверен	Кучанова	Колл				фундаменты труб отб. 4,0*3,0...5,0*3,0 м. Нагрузки и усилия	Л			
Черт. др.	Мухоморова	Колл			АО "ТРАНСМОСТ"					
Инж. др.	Кооп В	Колл								
Инж. пр.	Мухоморова	Колл								

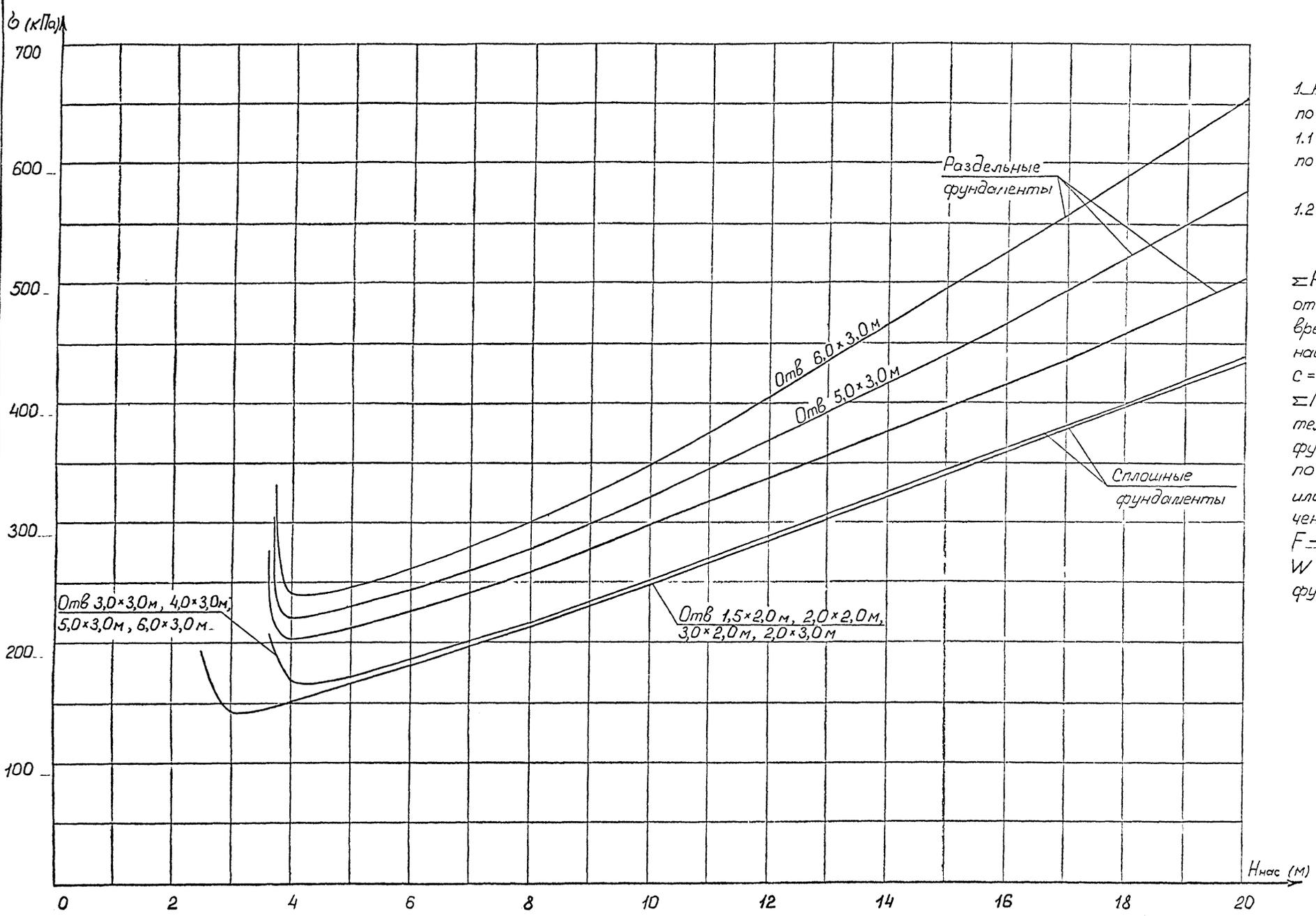


1. Расчетное давление на грунт в сечении по подошве фундамента определено:
 1.1 для труб на сплошных фундаментах по формуле $\sigma = \frac{\Sigma P}{F}$

1.2 для труб на раздельных фундаментах $\sigma = \frac{\Sigma P}{F} + \frac{\Sigma M}{W}$, где

ΣP - суммарная вертикальная нагрузка от собственного веса грунта засыпки и временной нагрузки с коэффициентом надежности $\gamma_f > 1$ и коэффициентом $\gamma = 1$,
 ΣM - сумма моментов всех сил относительно центра тяжести сечения подошвы фундамента, коэффициенты надежности по нагрузке принимаются большими или меньшими единицы с целью получения наибольшего значения σ ;
 F - площадь подошвы фундамента;
 W - момент сопротивления подошвы фундамента.

Инженер	Кучанова	12.94	Расчетное давление на грунт под подошвой фундамента труб под железную дорогу	Стр. 1	Лист 1	10
Инженер	Чупарнова					
Маш. пр. гр.	Чупарнова					
Студент	Коен Б					
Инженер	Миронова					
3.501.1-179.94.0-1 -10						
АО "ТРАНСМОСТ"						



1. Расчетное давление на грунт в сечении по подошве фундамента определено:
 1.1 для труб на сплошных фундаментах по формуле $\sigma = \frac{\Sigma P}{F}$

1.2 для труб на раздельных фундаментах — $\sigma = \frac{\Sigma P}{F} + \frac{\Sigma M}{W}$, где

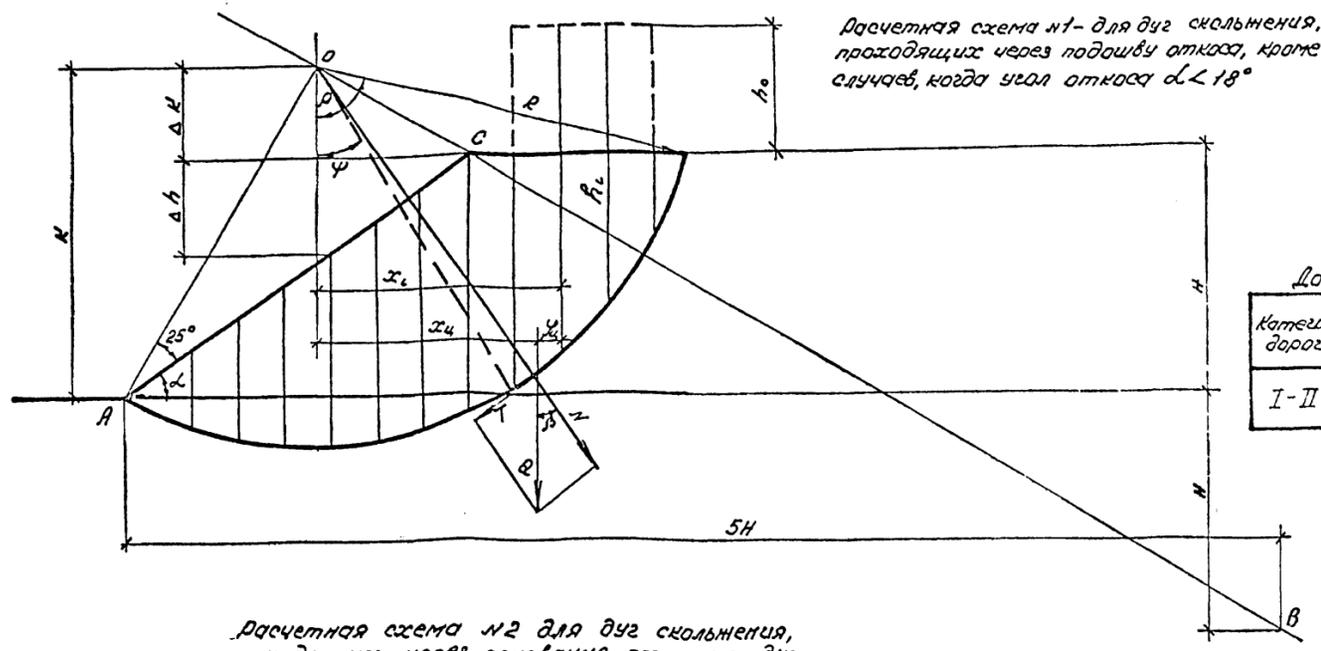
ΣP — суммарная вертикальная нагрузка от собственного веса грунта засыпки и временной нагрузки с коэффициентом надежности $\gamma_f > 1$ и коэффициентом $\gamma = 1$,

ΣM — сумма моментов всех сил относительно центра тяжести сечения подошвы фундамента, коэффициенты надежности по нагрузке принимаются большими или меньшими единицы с целью получения наибольшего значения σ ;

F — площадь подошвы фундамента;
 W — момент сопротивления подошвы фундамента.

№ зам. инж. №

Исполнил	Кучанова	12.99	3.501.1-179.94.0-1 -11	Расчетное давление на грунт под подошвой фундамента труб под автомобильную дорогу	Страницы	Лист	№
Проверил	Чупарнова				Р		
Чл. пр. гр.	Чупарнова						
Гл. инж. пр.	Косен Б	12.99					
Н. контр.	Миронова	12.99			АО "ТРА-СРОСТ"		



Расчетная схема №1 для дуг скольжения, проходящих через подошву откоса, кроме случаев, когда угол откоса $\alpha < 18^\circ$

Коэффициент запаса устойчивости откоса земляного полотна определяется по формуле

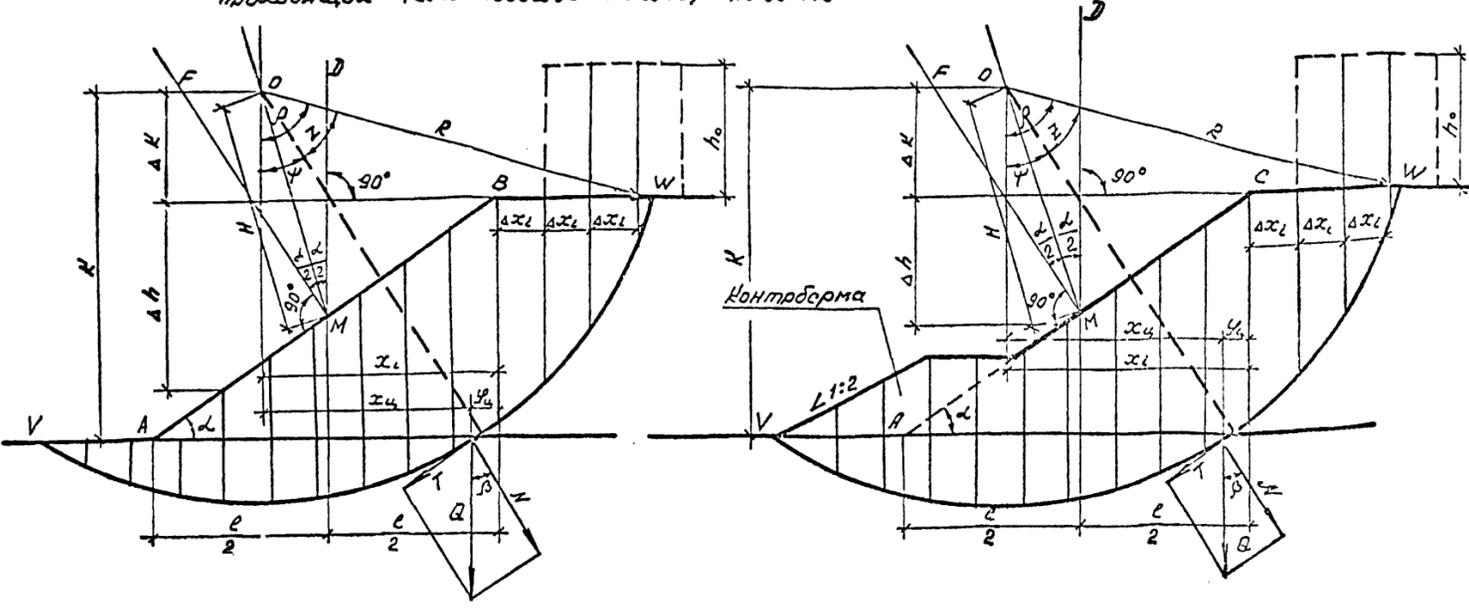
$$n = \frac{\sum N \tan \varphi + \sum LC}{\sum T}$$

Допускаемые значения коэффициента "n"

Категория дороги	Песчаные грунты с постоянной влажностью	Глинистые и илистые грунты с постоянной влажностью	Глинистые грунты с переменной влажностью
I-II-III	1,2	1,4	1,5

- Условные обозначения
- N - нормальная по отношению к поверхности скольжения составляющая веса вышележащего слоя грунта (тс)
 - $L_{1,2}$ - длина дуг скольжения в пределах грунта насыпи и основания (м)
 - T - касательная к дуге скольжения (или лежащая в плоскости скольжения), составляющая силы веса (тс)
 - Q - вес грунта в объеме отсека (тс)
 - S - площадь отсека (м²)
 - β - угол отклонения нормальной силы от вертикали
 - $V_{1,2}$ - объемный вес грунта насыпи и основания (тс/м³)
 - $\gamma_{1,2}$ - угол внутреннего трения грунта насыпи и основания
 - $c_{1,2}$ - коэффициент сцепления грунта насыпи и основания (тс/м²)
 - h_0 - высота стада грунта, эквивалентная весу волеванной подвижной насыпки и весу верхнего строения пути (м)

Расчетная схема №2 для дуг скольжения, проходящих через основание откоса и дуг, проходящих через подошву откоса, при $\alpha < 18^\circ$



Указания по расчету

Определение вида и центра критической дуги скольжения, при которой коэффициент запаса устойчивости будет минимальным, проводится методом последовательного приближения с повторением расчета устойчивости для нескольких дуг в наименее выгодном отношении устойчивости и сдвигающих сил. При назначении радиуса дуги скольжения следует учитывать, что критическая дуга обычно обходит центральный угол 100-135°. Центр критической дуги скольжения отыскивается следующим образом:

Расчетная схема №1 - Центр "O" располагается на линии, проходящей через бровку откоса и точку "C", лежащую на глубине "H" и расстоянии 5H от бровки откоса. Для первого приближения центр критической дуги назначается на пересечении линии СВ с линией АО, проведенной под углом 25° к средине откоса. На последующих этапах проверки центры "O₁, O₂, O₃" намечаются выше через (0,25-0,3)H.

Расчетная схема №2 - Центр "O" располагается в зоне между вертикалью и нормалью, проведенными из середины откоса "M". При первом приближении центр назначается на биссектрисе угла FMD, на расстоянии H от точки "M". На продолжении линии OM через 0,25H откладываются центры для последующих этапов проверки устойчивости. Через центр наименее устойчивой дуги скольжения проводится линия, перпендикулярная OM, на которой также через 0,25H откладываются центры дуг скольжения для проверочных расчетов. Повышение устойчивости откосов может происходить как путем упрочнения, так и путем устройства контрберм, размер которых определяется величиной необходимой галереи сечением для предотвращения обрушения. Для повышения устойчивости оснований насыпи против выпора или выдвигания могут применяться следующие конструктивные мероприятия: а) упрочнение откосов; б) устройство контрберм; в) засыпка насыпи; г) замена грунта в основании насыпи.

Порядок расчета устойчивости откосов земляного полотна разработан в соответствии с "Указаниями по расчету устойчивости высоких насыпей и глубоких выемок автомобильных дорог" ГПИ Сибдзсапроект.

Формы для расчета устойчивости откосов земляного полотна

№ формулы	K	R	H	$\alpha = \arcsin \frac{\Delta h}{R}$	$\alpha_1 = \arcsin \frac{\Delta h_1}{R}$	$\alpha_2 = \arcsin \frac{\Delta h_2}{R}$	$\alpha_3 = \arcsin \frac{\Delta h_3}{R}$	$\alpha_4 = \arcsin \frac{\Delta h_4}{R}$	$\alpha_5 = \arcsin \frac{\Delta h_5}{R}$	$\alpha_6 = \arcsin \frac{\Delta h_6}{R}$	$\alpha_7 = \arcsin \frac{\Delta h_7}{R}$	$\alpha_8 = \arcsin \frac{\Delta h_8}{R}$	$\alpha_9 = \arcsin \frac{\Delta h_9}{R}$	$\alpha_{10} = \arcsin \frac{\Delta h_{10}}{R}$	$\alpha_{11} = \arcsin \frac{\Delta h_{11}}{R}$	$\alpha_{12} = \arcsin \frac{\Delta h_{12}}{R}$	$\alpha_{13} = \arcsin \frac{\Delta h_{13}}{R}$	$\alpha_{14} = \arcsin \frac{\Delta h_{14}}{R}$	$\alpha_{15} = \arcsin \frac{\Delta h_{15}}{R}$	$\alpha_{16} = \arcsin \frac{\Delta h_{16}}{R}$	$\alpha_{17} = \arcsin \frac{\Delta h_{17}}{R}$	$\alpha_{18} = \arcsin \frac{\Delta h_{18}}{R}$	$\alpha_{19} = \arcsin \frac{\Delta h_{19}}{R}$	$\alpha_{20} = \arcsin \frac{\Delta h_{20}}{R}$	$\alpha_{21} = \arcsin \frac{\Delta h_{21}}{R}$	$\alpha_{22} = \arcsin \frac{\Delta h_{22}}{R}$	$\alpha_{23} = \arcsin \frac{\Delta h_{23}}{R}$	$\alpha_{24} = \arcsin \frac{\Delta h_{24}}{R}$	$\alpha_{25} = \arcsin \frac{\Delta h_{25}}{R}$	$\alpha_{26} = \arcsin \frac{\Delta h_{26}}{R}$	$\alpha_{27} = \arcsin \frac{\Delta h_{27}}{R}$	$\alpha_{28} = \arcsin \frac{\Delta h_{28}}{R}$	$\alpha_{29} = \arcsin \frac{\Delta h_{29}}{R}$	$\alpha_{30} = \arcsin \frac{\Delta h_{30}}{R}$	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30						

* в тех случаях, когда объемные веса грунтов насыпи и основания не одинаковы, вес сдвигающегося грунта отсека "Q" определяется по формуле: $Q = \gamma_{c1} V_1 + \gamma_{c2} V_2$

Исполнил	Коси З	Коси	3.501.1-179.94.0-1 -12
Проверил	Коси	Коси	
Нач пр гр	Коси	Коси	
Ил пр	Коси	Коси	
Рекомендации по расчету устойчивости откосов земляного полотна			АО "ТРАНСМОСТ"

ГИДРАВЛИЧЕСКИЕ ХАРАКТЕРИСТИКИ ТРУБ С ПОВЫШЕННЫМ ВХОДНЫМ ЗВЕНЬЕМ

ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ, М	БЕЗНАПОРНЫЙ РЕЖИМ						ПОЛУНАПОРНЫЙ РЕЖИМ			
	Qp, м ³ /сек	Qmax, м ³ /сек	H, м	Hвх, м	Hвых, м	Vвых, м/сек	Qmax, м ³ /сек	H, м	Hвх, м	Hвых, м
1.50x2.00	0.75	—	0.46	—	0.22	2.24	12.00	3.22	1.35	5.93
	1.50	—	0.73	—	0.35	2.83	12.75	3.39	1.37	6.21
	2.25	—	0.96	—	0.46	3.24	13.50	3.56	1.39	6.48
	3.00	—	1.16	—	0.56	3.56	14.25	3.75	1.41	6.75
	3.75	—	1.35	—	0.65	3.84	15.22	4.00	1.43	7.09
	4.50	—	1.52	—	0.74	4.08	—	—	—	—
	5.25	—	1.69	—	0.82	4.29	—	—	—	—
	6.00	—	1.85	—	0.89	4.49	—	—	—	—
	6.75	—	2.00	—	0.96	4.67	—	—	—	—
	7.50	—	2.14	—	1.03	4.84	—	—	—	—
	8.25	—	2.28	—	1.10	4.99	—	—	—	—
	9.00	—	2.42	—	1.17	5.14	—	—	—	—
	9.89	—	2.58	2.08	1.24	5.30	—	—	—	—
	—	10.50	2.68	—	1.29	5.41	—	—	—	—
—	11.34	2.82	2.50	1.32	5.73	—	—	—	—	
2.00x2.00	1.00	—	0.46	—	0.22	2.24	16.00	3.22	1.35	5.93
	2.00	—	0.73	—	0.35	2.83	17.00	3.39	1.37	6.21
	3.00	—	0.96	—	0.46	3.24	18.00	3.56	1.39	6.48
	4.00	—	1.16	—	0.56	3.56	19.00	3.75	1.41	6.75
	5.00	—	1.35	—	0.65	3.84	20.29	4.00	1.43	7.09
	6.00	—	1.52	—	0.74	4.08	—	—	—	—
	7.00	—	1.69	—	0.82	4.29	—	—	—	—
	8.00	—	1.85	—	0.89	4.49	—	—	—	—
	9.00	—	2.00	—	0.96	4.67	—	—	—	—
	10.00	—	2.14	—	1.03	4.84	—	—	—	—
	11.00	—	2.28	—	1.10	4.99	—	—	—	—
	12.00	—	2.42	—	1.17	5.14	—	—	—	—
	13.84	—	2.68	2.08	1.28	5.39	—	—	—	—
	—	14.00	2.68	—	1.29	5.41	—	—	—	—
—	15.87	2.91	2.50	1.36	5.82	—	—	—	—	
3.00x2.00	1.50	—	0.46	—	0.22	2.24	25.50	3.39	1.37	6.21
	3.00	—	0.73	—	0.35	2.83	27.00	3.56	1.39	6.48
	4.50	—	0.96	—	0.46	3.24	28.50	3.75	1.41	6.75
	6.00	—	1.16	—	0.56	3.56	30.44	4.00	1.43	7.09
	7.50	—	1.35	—	0.65	3.84	—	—	—	—
	9.00	—	1.52	—	0.74	4.08	—	—	—	—
	10.50	—	1.69	—	0.82	4.29	—	—	—	—
	12.00	—	1.85	—	0.89	4.49	—	—	—	—
	13.50	—	2.00	—	0.96	4.67	—	—	—	—
	15.00	—	2.14	—	1.03	4.84	—	—	—	—
	16.50	—	2.28	—	1.10	4.99	—	—	—	—
	18.00	—	2.42	—	1.17	5.14	—	—	—	—
	19.50	—	2.55	—	1.23	5.28	—	—	—	—
	21.00	—	2.68	—	1.29	5.41	—	—	—	—
	22.21	—	2.78	2.08	1.30	5.69	—	—	—	—
	—	22.50	2.81	—	1.31	5.71	—	—	—	—
	—	24.00	2.93	—	1.37	5.84	—	—	—	—
	—	25.46	3.05	2.50	1.43	5.95	—	—	—	—

ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ, М	БЕЗНАПОРНЫЙ РЕЖИМ					
	Qp, м ³ /сек	Qmax, м ³ /сек	H, м	Hвх, м	Hвых, м	Vвых, м/сек
2.00x3.00	2.00	—	0.73	—	0.35	2.83
	3.00	—	0.96	—	0.46	3.24
	4.00	—	1.16	—	0.56	3.56
	5.00	—	1.35	—	0.65	3.84
	6.00	—	1.52	—	0.74	4.08
	7.00	—	1.69	—	0.82	4.29
	8.00	—	1.85	—	0.89	4.49
	9.00	—	2.00	—	0.96	4.67
	10.00	—	2.14	—	1.03	4.84
	11.00	—	2.28	—	1.10	4.99
	12.00	—	2.42	—	1.17	5.14
	14.00	—	2.68	—	1.23	5.41
	16.00	—	2.93	—	1.41	5.66
18.00	—	3.17	—	1.53	5.88	
20.00	—	3.40	—	1.64	6.09	
21.67	—	3.59	2.92	1.73	6.26	
—	22.36	3.66	—	1.77	6.32	
—	23.00	3.73	—	1.80	6.38	
—	24.85	3.93	3.50	1.90	6.55	
3.00x3.00	3.00	—	0.73	—	0.35	2.83
	4.50	—	0.96	—	0.46	3.24
	6.00	—	1.16	—	0.56	3.56
	7.50	—	1.35	—	0.65	3.84
	9.00	—	1.52	—	0.74	4.08
	10.50	—	1.69	—	0.82	4.29
	12.00	—	1.85	—	0.89	4.49
	13.50	—	2.00	—	0.96	4.67
	15.00	—	2.14	—	1.03	4.84
	16.50	—	2.23	—	1.10	4.99
	18.00	—	2.42	—	1.17	5.14
	21.00	—	2.68	—	1.29	5.41
	24.00	—	2.93	—	1.41	5.66
	27.00	—	3.17	—	1.53	5.88
	30.00	—	3.40	—	1.64	6.09
	33.00	—	3.62	—	1.75	6.29
	34.78	—	3.75	2.92	1.81	6.40
	—	36.00	3.84	—	1.85	6.47
—	38.20	4.00	—	1.93	6.60	
4.00x3.00	4.00	—	0.73	—	0.35	2.83
	6.00	—	0.96	—	0.46	3.24
	8.00	—	1.16	—	0.56	3.56
	10.00	—	1.35	—	0.65	3.84
	12.00	—	1.52	—	0.74	4.08
	14.00	—	1.69	—	0.82	4.29
	16.00	—	1.85	—	0.89	4.49
	18.00	—	2.00	—	0.96	4.67
	20.00	—	2.14	—	1.03	4.84
	22.00	—	2.28	—	1.10	4.99
	24.00	—	2.42	—	1.17	5.14
	26.00	—	2.68	—	1.29	5.41
	32.00	—	2.93	—	1.41	5.66
	36.00	—	3.17	—	1.53	5.88
	40.00	—	3.40	—	1.64	6.09
	44.00	—	3.62	—	1.75	6.29
	48.65	—	3.87	2.92	1.87	6.50
	—	51.50	4.02	—	1.94	6.63

ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ, М	БЕЗНАПОРНЫЙ РЕЖИМ					
	Qp, м ³ /сек	Qmax, м ³ /сек	H, м	Hвх, м	Hвых, м	Vвых, м/сек
5.00x3.00	5.00	—	0.73	—	0.35	2.83
	7.50	—	0.96	—	0.46	3.24
	10.00	—	1.16	—	0.56	3.56
	12.50	—	1.35	—	0.65	3.84
	15.00	—	1.52	—	0.74	4.08
	17.50	—	1.69	—	0.82	4.29
	20.00	—	1.85	—	0.89	4.49
	22.50	—	2.00	—	0.96	4.67
	25.00	—	2.14	—	1.03	4.84
	27.50	—	2.28	—	1.10	4.99
	30.00	—	2.42	—	1.17	5.14
	35.00	—	2.68	—	1.23	5.41
	40.00	—	2.93	—	1.41	5.66
45.00	—	3.17	—	1.53	5.88	
50.00	—	3.40	—	1.64	6.09	
55.00	—	3.62	—	1.75	6.29	
60.00	—	3.84	—	1.85	6.47	
63.12	—	3.97	2.92	1.92	6.58	
—	64.00	4.01	—	1.94	6.61	
6.00x3.00	6.00	—	0.73	—	0.35	2.83
	9.00	—	0.96	—	0.46	3.24
	12.00	—	1.16	—	0.56	3.56
	15.00	—	1.35	—	0.65	3.84
	18.00	—	1.52	—	0.74	4.08
	21.00	—	1.69	—	0.82	4.29
	24.00	—	1.85	—	0.89	4.49
	27.00	—	2.00	—	0.96	4.67
	30.00	—	2.14	—	1.03	4.84
	33.00	—	2.28	—	1.10	4.99
	36.00	—	2.42	—	1.17	5.14
	42.00	—	2.68	—	1.23	5.41
	48.00	—	2.93	—	1.41	5.66
54.00	—	3.17	—	1.53	5.88	
60.00	—	3.40	—	1.64	6.09	
66.00	—	3.62	—	1.75	6.29	
72.00	—	3.84	—	1.85	6.47	
—	76.50	4.00	—	1.93	6.61	

УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

Qp — РАСЧЕТНЫЙ РАСХОД

Qmax — МАКСИМАЛЬНЫЙ РАСХОД

H — ПОДПОРТАЯ ГЛУБИНА ВОДЫ

Hвх — ГЛУБИНА ВОДЫ НА ВХОДЕ В ТРУБУ

Hвых — ГЛУБИНА ПОТОКА НА ВЫХОДЕ ИЗ ТРУБЫ

Vвых — СКОРОСТЬ, НА ВЫХОДЕ ИЗ ТРУБЫ

Имя, Подпись и дата (улом инв.)

Исполнил	Еременко	Генер
Проверил	Музыкин	Генер
Нач пр гр	Чупарнова	Генер
Глиж пр	Косен В.	12.94
И контр	Миронова	12.94

3.501.1-179.94.0-1 -13

Гидравлические расчеты		Р	1	3
		АО "ТРАНСМОСТ"		

ГИДРАВЛИЧЕСКИЕ ХАРАКТЕРИСТИКИ ТРУБ С НОРМАЛЬНЫМ ВХОДНЫМ ЗВЕНОМ

ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ, М	БЕЗНАПОРНЫЙ РЕЖИМ						ПОЛУНАПОРНЫЙ РЕЖИМ			
	Qp, м3/сек	Qmax, м3/сек	H, м	Hвх, м	Hвых, м	Vвх, м/сек	Qmax, м3/сек	H, м	Hвх, м	Vвх, м/сек
1.50x2.00	1.50	—	0.73	—	0.35	2.83	9.00	2.68	1.17	5.14
	2.25	—	0.96	—	0.46	3.24	9.75	2.87	1.23	5.28
	3.00	—	1.16	—	0.56	3.56	10.50	3.08	1.29	5.41
	3.75	—	1.35	—	0.65	3.84	11.25	3.31	1.33	5.65
	4.50	—	1.52	—	0.74	4.08	12.00	3.55	1.35	5.93
	5.25	—	1.69	—	0.82	4.29	12.75	3.81	1.37	6.21
	6.00	—	1.85	—	0.89	4.49	13.28	4.00	1.38	6.40
	6.75	—	2.00	—	0.96	4.67	—	—	—	—
	7.50	—	2.11	1.67	1.02	4.80	—	—	—	—
	—	7.50	2.14	—	1.03	4.84	—	—	—	—
—	8.42	2.31	2.00	1.12	5.03	—	—	—	—	
2.00x2.00	2.00	—	0.73	—	0.35	2.83	12.00	2.68	1.17	5.14
	3.00	—	0.96	—	0.46	3.24	13.00	2.87	1.23	5.28
	4.00	—	1.16	—	0.56	3.56	14.00	3.08	1.29	5.41
	5.00	—	1.35	—	0.65	3.84	15.00	3.31	1.33	5.65
	6.00	—	1.52	—	0.74	4.08	16.00	3.55	1.35	5.93
	7.00	—	1.69	—	0.82	4.29	17.00	3.81	1.37	6.21
	8.00	—	1.85	—	0.89	4.49	17.71	4.00	1.38	6.40
	9.00	—	2.00	—	0.96	4.67	—	—	—	—
	10.00	—	2.14	—	1.03	4.84	—	—	—	—
	10.28	—	2.18	1.67	1.05	4.88	—	—	—	—
—	11.00	2.28	—	1.10	4.99	—	—	—	—	
—	11.78	2.39	2.00	1.15	5.11	—	—	—	—	
3.00x2.00	3.00	—	0.73	—	0.35	2.83	19.50	2.87	1.23	5.28
	4.50	—	0.96	—	0.46	3.24	21.00	3.08	1.29	5.41
	6.00	—	1.16	—	0.56	3.56	22.50	3.31	1.33	5.65
	7.50	—	1.35	—	0.65	3.84	24.00	3.55	1.35	5.93
	9.00	—	1.52	—	0.74	4.08	25.50	3.81	1.37	6.21
	10.50	—	1.69	—	0.82	4.29	26.57	4.00	1.38	6.40
	12.00	—	1.85	—	0.89	4.49	—	—	—	—
	13.50	—	2.00	—	0.96	4.67	—	—	—	—
	15.00	—	2.14	—	1.03	4.84	—	—	—	—
	16.49	—	2.28	1.67	1.10	4.99	—	—	—	—
—	18.00	2.42	—	1.17	5.14	—	—	—	—	
—	18.91	2.50	2.00	1.21	5.22	—	—	—	—	
2.00x3.00	2.00	—	0.73	—	0.35	2.83	20.24	3.76	1.65	6.12
	4.00	—	1.16	—	0.56	3.56	21.91	4.00	1.74	6.28
	6.00	—	1.52	—	0.74	4.08	—	—	—	—
	8.00	—	1.85	—	0.89	4.49	—	—	—	—
	10.00	—	2.14	—	1.03	4.84	—	—	—	—
	12.00	—	2.42	—	1.17	5.14	—	—	—	—
	14.00	—	2.68	—	1.29	5.41	—	—	—	—
	16.00	—	2.93	—	1.41	5.66	—	—	—	—
	17.65	—	3.13	2.50	1.51	5.84	—	—	—	—
	—	18.00	3.17	—	1.53	5.88	—	—	—	—
—	20.23	3.43	3.00	1.65	6.12	—	—	—	—	

ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ, М	БЕЗНАПОРНЫЙ РЕЖИМ						ПОЛУНАПОРНЫЙ РЕЖИМ			
	Qp, м3/сек	Qmax, м3/сек	H, м	Hвх, м	Hвых, м	Vвх, м/сек	Qmax, м3/сек	H, м	Hвх, м	Vвх, м/сек
3.00x3.00	3.00	—	0.73	—	0.35	2.83	32.87	4.00	1.74	6.28
	6.00	—	1.16	—	0.56	3.56	—	—	—	—
	9.00	—	1.52	—	0.74	4.08	—	—	—	—
	12.00	—	1.85	—	0.89	4.49	—	—	—	—
	15.00	—	2.14	—	1.03	4.84	—	—	—	—
	18.00	—	2.42	—	1.17	5.14	—	—	—	—
	21.00	—	2.68	—	1.29	5.41	—	—	—	—
	24.00	—	2.93	—	1.41	5.66	—	—	—	—
	27.00	—	3.17	—	1.53	5.88	—	—	—	—
	28.32	—	3.27	2.50	1.58	5.98	—	—	—	—
—	30.00	3.40	—	1.64	6.09	—	—	—	—	
—	32.47	3.58	3.00	1.73	6.26	—	—	—	—	
4.00x3.00	4.00	—	0.73	—	0.35	2.83	45.43	4.12	1.79	6.36
	8.00	—	1.16	—	0.56	3.56	—	—	—	—
	12.00	—	1.52	—	0.74	4.08	—	—	—	—
	16.00	—	1.85	—	0.89	4.49	—	—	—	—
	20.00	—	2.14	—	1.03	4.84	—	—	—	—
	24.00	—	2.42	—	1.17	5.14	—	—	—	—
	28.00	—	2.68	—	1.29	5.41	—	—	—	—
	32.00	—	2.93	—	1.41	5.66	—	—	—	—
	38.00	—	3.17	—	1.53	5.88	—	—	—	—
	39.61	—	3.38	2.50	1.63	6.07	—	—	—	—
—	40.00	3.40	—	1.64	6.09	—	—	—	—	
—	44.00	3.62	—	1.75	6.29	—	—	—	—	
—	45.42	3.70	3.00	1.79	6.36	—	—	—	—	
5.00x3.00	5.00	—	0.73	—	0.35	2.83	58.93	4.26	1.83	6.44
	10.00	—	1.16	—	0.56	3.56	—	—	—	—
	15.00	—	1.52	—	0.74	4.08	—	—	—	—
	20.00	—	1.85	—	0.89	4.49	—	—	—	—
	25.00	—	2.14	—	1.03	4.84	—	—	—	—
	30.50	—	2.42	—	1.17	5.14	—	—	—	—
	35.00	—	2.68	—	1.29	5.41	—	—	—	—
	40.00	—	2.93	—	1.41	5.66	—	—	—	—
	45.00	—	3.17	—	1.53	5.88	—	—	—	—
	50.00	—	3.40	—	1.64	6.09	—	—	—	—
51.39	—	3.46	2.50	1.67	6.15	—	—	—	—	
—	54.79	3.61	—	1.74	6.28	—	—	—	—	
—	58.92	3.79	3.00	1.83	6.44	—	—	—	—	
6.00x3.00	6.00	—	0.73	—	0.35	2.83	72.90	4.33	1.87	6.50
	12.00	—	1.16	—	0.56	3.56	—	—	—	—
	18.00	—	1.52	—	0.74	4.08	—	—	—	—
	24.00	—	1.85	—	0.89	4.49	—	—	—	—
	30.00	—	2.14	—	1.03	4.84	—	—	—	—
	36.00	—	2.42	—	1.17	5.14	—	—	—	—
	42.00	—	2.68	—	1.29	5.41	—	—	—	—
	48.00	—	2.93	—	1.41	5.66	—	—	—	—
	54.00	—	3.17	—	1.53	5.88	—	—	—	—
	60.00	—	3.40	—	1.64	6.09	—	—	—	—
63.57	—	3.53	2.50	1.71	6.21	—	—	—	—	
—	65.74	3.61	—	1.74	6.28	—	—	—	—	
—	66.00	3.62	—	1.75	6.29	—	—	—	—	
—	72.89	3.87	3.00	1.87	6.50	—	—	—	—	

1. ГИДРАВЛИЧЕСКИЕ РАСЧЕТЫ СОСТАВЛЕНЫ В СООТВЕТСТВИИ С "ПОСОБИЕМ ПО ГИДРАВЛИЧЕСКИМ РАСЧЕТАМ МАЛЫХ ИСКУССТВЕННЫХ СООРУЖЕНИЙ".

МОСКВА "ТРАНСПОРТ" 1991 ГОД.

2. ПРОПУСК РАСЧЕТНОГО РАСХОДА ДЛЯ ТРУБ ПОД БЕЛОРУССКУЮ ДОРОГУ ПИТАНИЯ СМАТРИВАЕТСЯ ПО БЕЗНАПОРНОМУ РЕЖИМУ, ПРИ ЭТОМ ВОЗНИКАЮЩИЕ ВЫСОТЫ ТОЧКИ ВНУТРЕННЕЙ ПОВЕРХНОСТИ ТРУБЫ НАД ПОВЕРХНОСТЬЮ ВОДИ В ТРУБЫ ДОЛЖНО БЫТЬ НЕ МЕНЬЕ 1/6 ВЫСОТЫ ТРУБЫ В СЕЧЕНИИ, ПРОПУСК МАКСИМАЛЬНОГО РАСХОДА ПРЕДУСМАТРИВАЕТСЯ ПО БЕЗНАПОРНОМУ РЕЖИМУ ПРИ ГАЛУПКАЕ ВОДИ ВО ВХОДНОМ СЕЧЕНИИ ТРУБЫ РАВНОЙ ВЫСОТЕ ОТВЕРСТИЯ В СЕЧЕНИИ.

3. ПРОПУСК РАСЧЕТНОГО РАСХОДА ДЛЯ ТРУБ ПОД АВТОМОБИЛЬНУЮ ДОРОГУ ПРЕДУСМАТРИВАЕТСЯ ПО БЕЗНАПОРНОМУ РЕЖИМУ ПРИ ГАЛУПКАЕ ВОДИ ВО ВХОДНОМ СЕЧЕНИИ ТРУБЫ РАВНОЙ ВЫСОТЕ ОТВЕРСТИЯ В СЕЧЕНИИ.

4. ПЕРЕХОД ОТ БЕЗНАПОРНОГО РЕЖИМА К ПОЛУНАПОРНОМУ ДОСТИГАЕТСЯ ПРИ ПОЛНОМ ЗАПОЛНЕНИИ ВХОДНОГО СЕЧЕНИЯ И ОТНОШЕНИИ $n/n_0 \geq 1.15$.

5. ПРОПУСК НАИБОЛЬШЕГО РАСХОДА ДОПУСКАЕТСЯ:

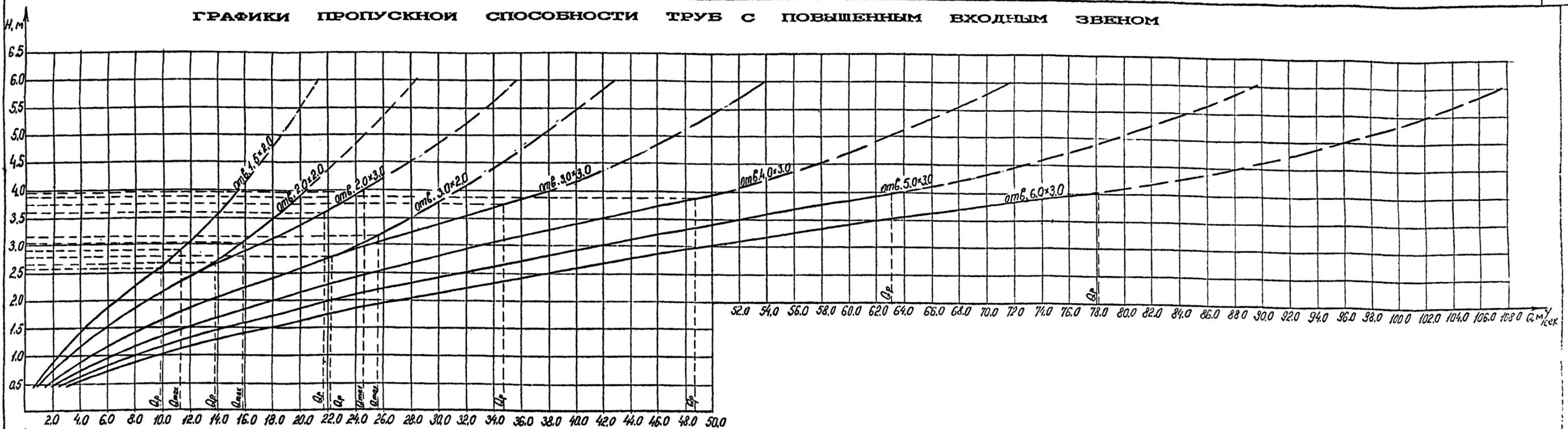
— ДЛЯ ПОДСТРОЕК ПРИ ПОДПОРЕ, НЕ ПРЕВШАЮЩЕМ 4,0 М.

— ДЛЯ СУЩЕСТВУЮЩИХ ТРУБ ПРИ ПОДПОРЕ, НЕ ПРЕВШАЮЩЕМ 6,0 М.

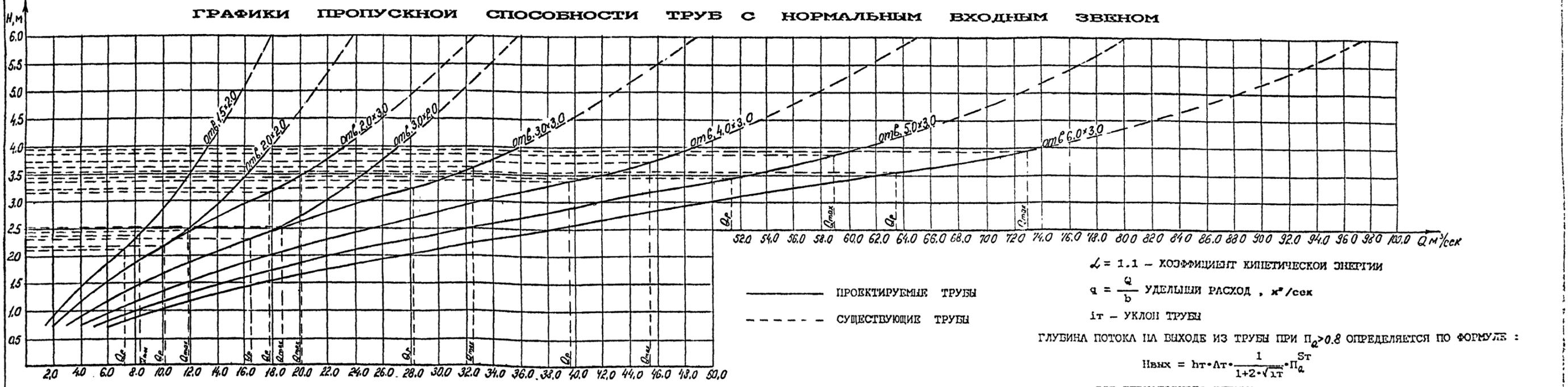
6. ЕСЛИ СКОРОСТЬ ПОТОКА ПРЕВШАЕТ ДОПУСКАЕМУЮ ДЛЯ ТИПОВОГО УЧЕТНОГО МЕТРА, ОНО ДОЛЖНО БЫТЬ УСИЛЕНО ИЛИ ДОЛЖНЫ ПРИНИМАТЬСЯ КОНСТРУКТИВНЫЕ МЕРЫ ПО СНИЖЕНИЮ СКОРОСТИ ПОТОКА НА ВХОДЕ ИЗ ТРУБЫ ДО ДОПУСКАЕМЫХ.

7. ПРИ ПОДПОРАХ, ПРЕВШАЮЩИХ 4,0 М (ДЛЯ СУЩЕСТВУЮЩИХ ТРУБ), ПРОИЗВОДИТСЯ РАСЧЕТ НА ФИЛЬТРАЦИЮ И, В СЛУЧАЕ НЕОБХОДИМОСТИ, ПРИНИМАЮТСЯ СООТВЕТСТВУЮЩИЕ МЕРЫ ПРОТИВ ВОЗНИКНОВЕНИЯ РАСРУШЕНИЙ ФИЛЬТРАЦИИ.

ГРАФИКИ ПРОПУСКНОЙ СПОСОБНОСТИ ТРУБ С ПОВЫШЕННЫМ ВХОДНЫМ ЗВЕНОМ



ГРАФИКИ ПРОПУСКНОЙ СПОСОБНОСТИ ТРУБ С НОРМАЛЬНЫМ ВХОДНЫМ ЗВЕНОМ



— ПРОЕКТИРУЕМЫЕ ТРУБЫ
 - - - СУЩЕСТВУЮЩИЕ ТРУБЫ

$\alpha = 1.1$ — КОЭФФИЦИЕНТ КИНЕТИЧЕСКОЙ ЭНЕРГИИ
 $q = \frac{Q}{b}$ УДЕЛЬНЫЙ РАСХОД, м³/сек
 i — УКЛОН ТРУБЫ

ГЛУБИНА ПОТОКА НА ВЫХОДЕ ИЗ ТРУБЫ ПРИ $\Pi_0 > 0.8$ ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ ПО ФОРМУЛЕ :

$$H_{вых} = i \tau \cdot \alpha \tau \cdot \frac{1}{1 + 2 \sqrt{i \tau}} \cdot \Pi_0^2$$

ДЛЯ БЕЗНАПОРНОГО РЕЖИМА :
 $\alpha \tau = 0.88$ $\tau \tau = 0.667$
 ДЛЯ ПОЛУНАПОРНОГО РЕЖИМА :
 $\alpha \tau = 0.83$ $\tau \tau = 0.25$

$$\Pi = \frac{Q}{i \tau \cdot b \cdot \sqrt{g \cdot h \tau}} \text{ — ПАРАМЕТР РАСХОДА}$$

СКОРОСТИ НА ВЫХОДЕ ИЗ ТРУБ ОПРЕДЕЛЯЮТСЯ ПО ФОРМУЛЕ :

$$V_{вых} = \frac{Q}{\Omega_{вых}}$$

$\Omega_{вых} = b \cdot H_{вых}$ — ПЛОЩАДЬ ЖИКОГО СЕЧЕНИЯ ПОТОКА НА ВЫХОДЕ ИЗ ТРУБЫ, м²

I. БЕЗНАПОРНЫЙ РЕЖИМ ПРОТЕКАНИЯ ВОДЫ В ТРУБЕ

ПОДПОР ПЕРЕД ТРУБОЙ ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ ПО ФОРМУЛЕ :

$$H = \left(\frac{Q}{m \cdot b \cdot \sqrt{2 \cdot g}} \right)^2$$

$m = 0.36$ — КОЭФФИЦИЕНТ РАСХОДА
 b — ШИРИНА ТРУБЫ, м
 $g = 9.81$ м/сек² — УСКОРЕНИЕ СИЛЫ ТЯЖЕСТИ

II. ПОЛУНАПОРНЫЙ РЕЖИМ ПРОТЕКАНИЯ ВОДЫ В ТРУБЕ

ПОДПОР ПЕРЕД ТРУБОЙ ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ ПО ФОРМУЛЕ :

$$H = \frac{Q^2}{2 \cdot g \cdot \omega^2 \cdot \text{соор} \cdot m^2} + E_n \cdot h \tau$$

$k = 0.64$ — КОЭФФИЦИЕНТ РАСХОДА
 $E_n = 0.78$
 $h \tau$ — ВЫСОТА ТРУБЫ (ДЛЯ ПРЯМОУГОЛЬНЫХ ТРУБ С ПОВЫШЕННЫМ ЗВЕНОМ ВМЕСТО $h \tau$ ПОДСТАВЛЯЮТ ВЫСОТУ ЗВЕНА НА ВХОДЕ $h \tau(вх)$), м
 $\omega_{соор}$ — ПЛОЩАДЬ ПОПЕРЕЧНОГО СЕЧЕНИЯ СООРУЖЕНИЯ, м²

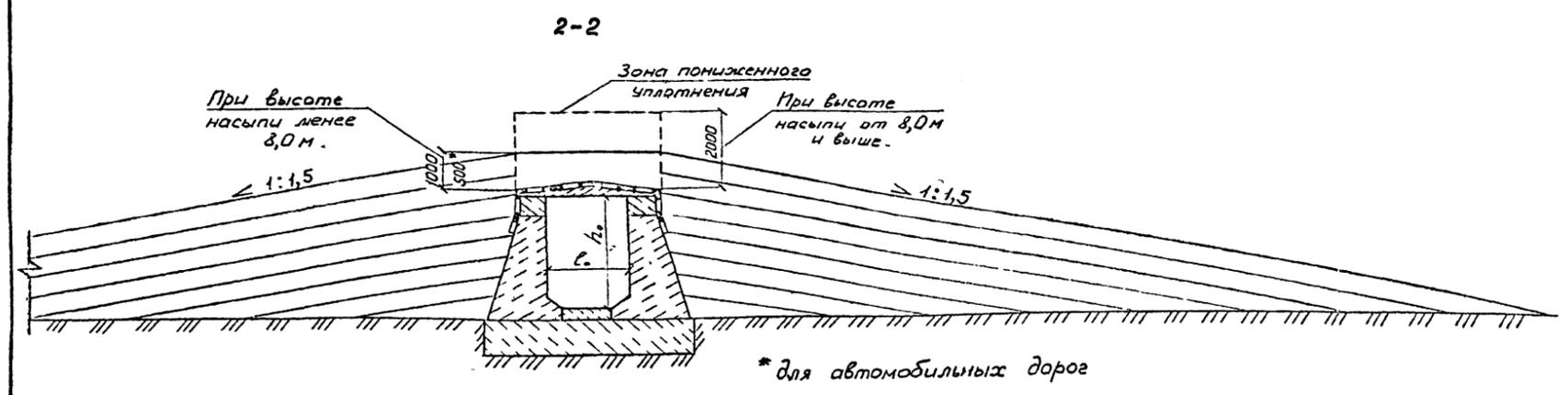
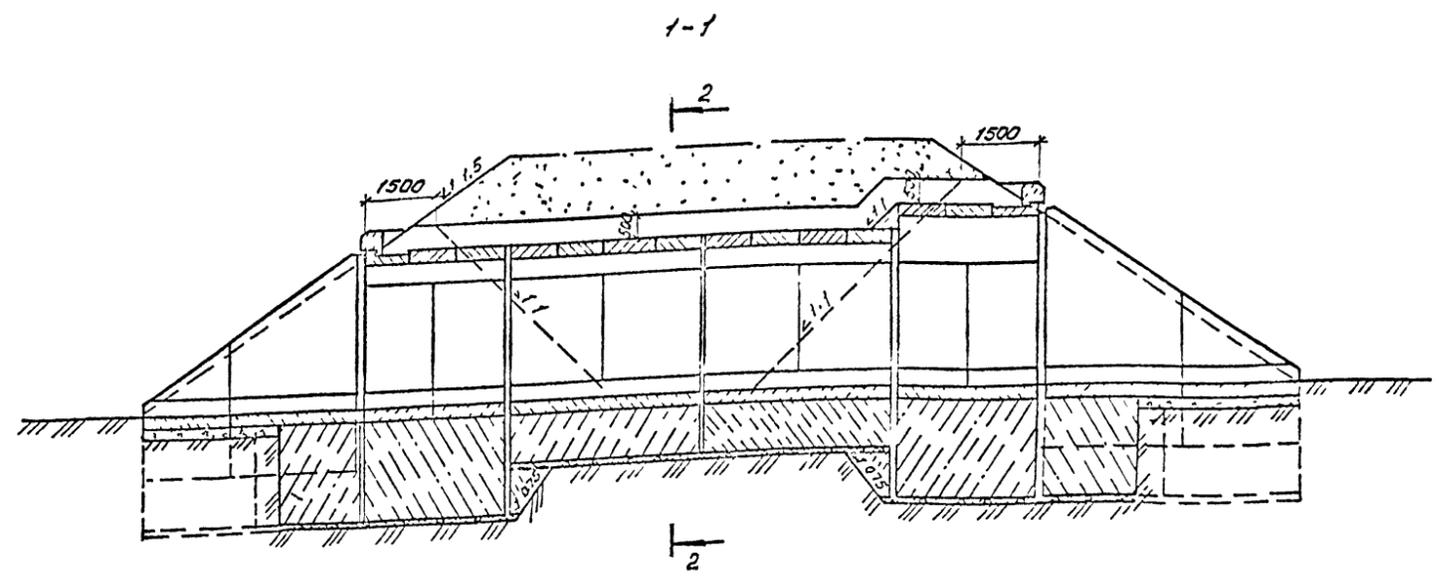
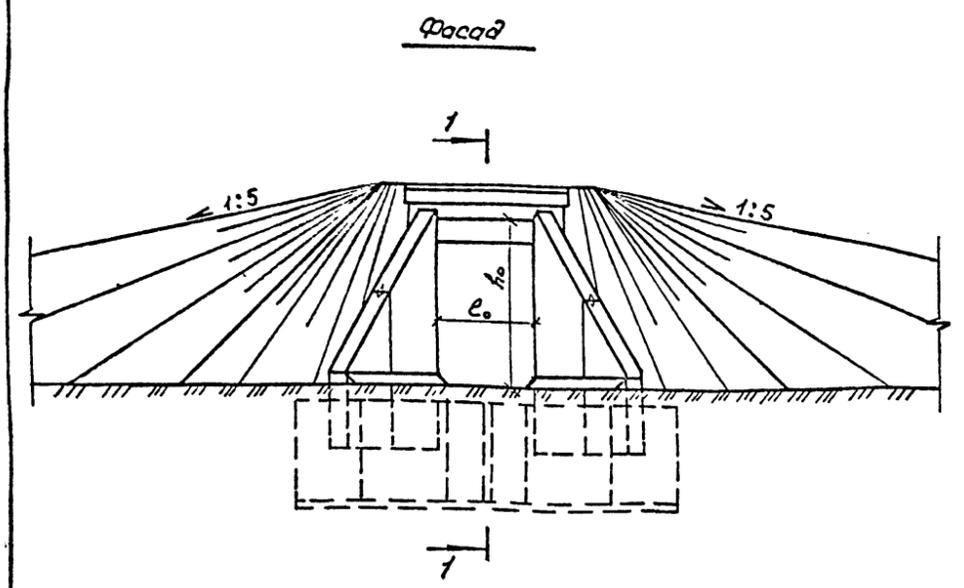
III. РАСЧЕТ НИЖНЕГО БЪЕФА

ГЛУБИНА ПОТОКА НА ВЫХОДЕ ИЗ ТРУБЫ ПРИ $\Pi_0 < 0.8$ ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ ПО ФОРМУЛЕ

$$H_{вых} = \alpha_k \cdot h_k \cdot \frac{1}{1 + 2 \sqrt{i \tau}}$$

$\alpha_k = 0.88$
 $h_k = \sqrt{\frac{3 \sqrt{L \cdot Q^2}}{g}}$ — КРИТИЧЕСКАЯ ГЛУБИНА, м

Удоб. № подл. Подпись и дата. Изм. №



1. На листе показаны схемы засыпки трубы грунтом с целью обеспечения сохранности ее конструкции и изоляции. Работы выполняются строительной организацией, сооружающей трубу, сразу после поклейки трубы, в соответствии со СНиП 3.06.04-91 "Мосты и трубы." (Организация, производство и приемка работ).

Засыпка оголовков производится дренирующим грунтом в указанных на чертеже пределах. Движение транспортных средств вдоль трубы при засыпке над верхом трубы до 0,5 м разрешается на расстоянии не менее 1,0 м, а пневмокатка массой 25-30 т - не менее 2,0 м от задней грани стенок трубы. При высоте засыпки 0,5 м над верхом трубы и более, разрешается проезд транспортных средств и катка массой 25-30 т через трубу.

Расположение путеукладочного крана УК-25/21 над трубой допускается при высоте засыпки не менее 1,0 м. 2. Последующая засыпка трубы производится в соответствии с "Руководством по сооружению земляного полотна автомобильных дорог" 1980 г. Минтрансстрой. Союздсанни и технологией, принятой для возведения земляного полотна железной дороги на данном участке.

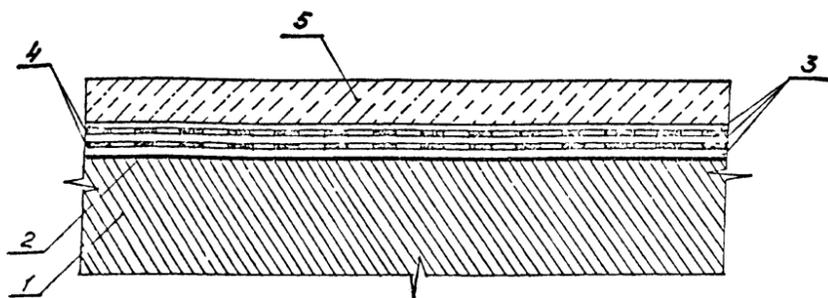
Объем засыпки одного оголовка дренирующим грунтом в м³

Отверстие трубы $l_0 \times h_0$, м $2 \times l_0 \times h_0$, м	Оголовок с нормальным звеном	Оголовок с повышенным звеном	Отверстие трубы $l_0 \times h_0$, м $2 \times l_0 \times h_0$, м	Оголовок с нормальным звеном	Оголовок с повышенным звеном
1,5x2,0	41	64	3,0x3,0	104	143
2x1,5x2,0	43	65	2x3,0x3,0	106	146
2,0x2,0	44	66	4,0x3,0	110	154
2x2,0x2,0	45	69	2x4,0x3,0	114	157
3,0x2,0	48	72	5,0x3,0	120	163
2x3,0x2,0	51	75	2x5,0x3,0	124	167
2,0x3,0	95	135	6,0x3,0	129	172
2x2,0x3,0	97	137	2x6,0x3,0	135	178

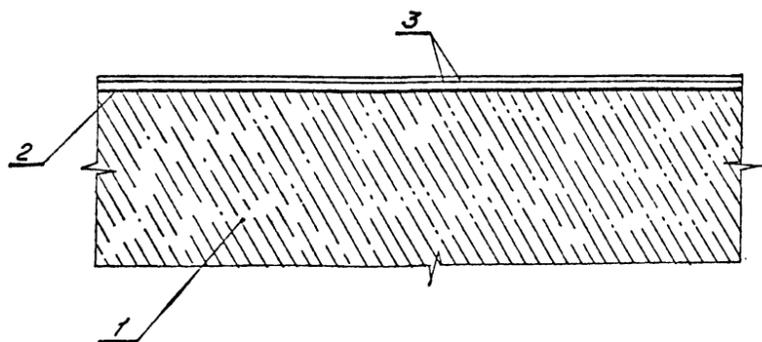
Шифры: 1-2-3-4-5-6-7-8-9-10-11-12-13-14-15-16-17-18-19-20-21-22-23-24-25-26-27-28-29-30-31-32-33-34-35-36-37-38-39-40-41-42-43-44-45-46-47-48-49-50-51-52-53-54-55-56-57-58-59-60-61-62-63-64-65-66-67-68-69-70-71-72-73-74-75-76-77-78-79-80-81-82-83-84-85-86-87-88-89-90-91-92-93-94-95-96-97-98-99-100

Исполнял	Косен В	Косен В		3.501.1-179.94.0-1 -14
Проверил	Чупарнова	Чупарнова		
Нач пр гр	Чупарнова	Чупарнова		
Гл инж пр	Косен В	Косен В	11.94	Схема засыпки трубы АО "ТРАНСМОСТ"
Н конст	Миронова	Миронова		
				Стадия D Исполн I

Гидроизоляция битумная мастичная армированная (оклеечная)



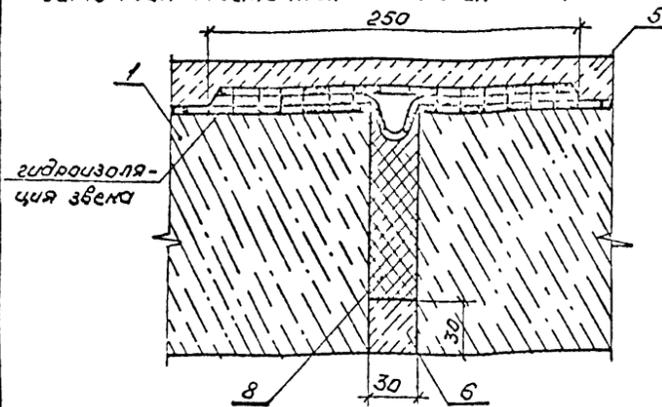
Гидроизоляция битумная мастичная неармированная (обмазочная)



- 1 - звено трубы
- 2 - подготовительный слой (битумная мастика)
- 3 - два слоя битумной мастики толщиной 2,5-3 мм.

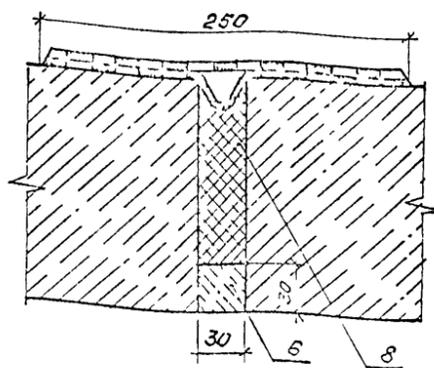
Гидроизоляция стыка секций труб

битумная мастичная армированная (оклеечная)



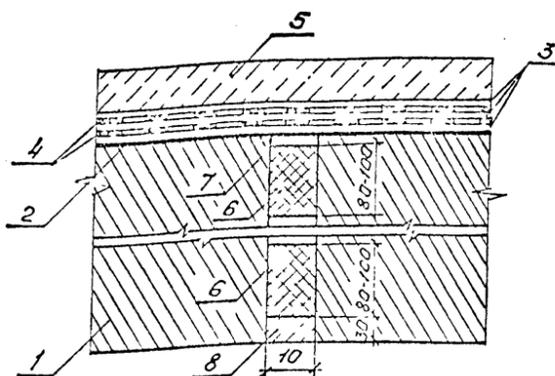
- 1 - звено трубы
- 5 - защитный слой из цементно-песчаного раствора марки 150
- 6 - цементно-песчаный раствор марки 150
- 8 - пацля, пропитанная битумом

битумная мастичная неармированная (обмазочная)

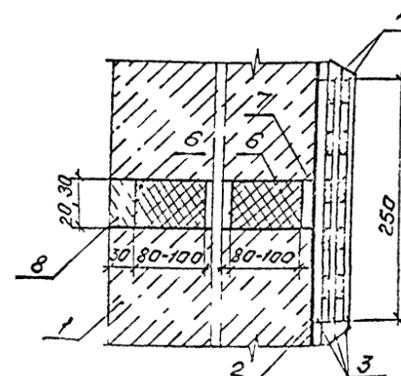


Гидроизоляция оклеечная

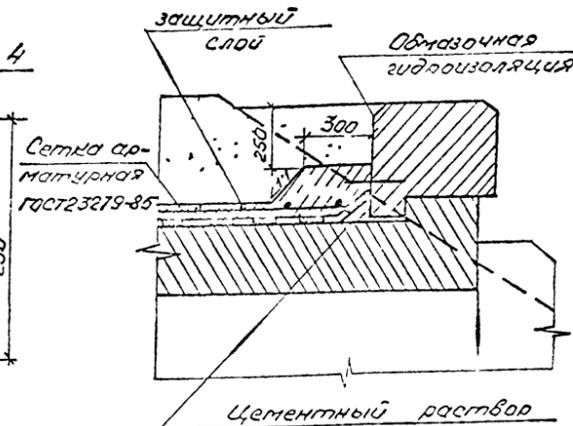
а) ригеля 2-2



б) стенки 1-1

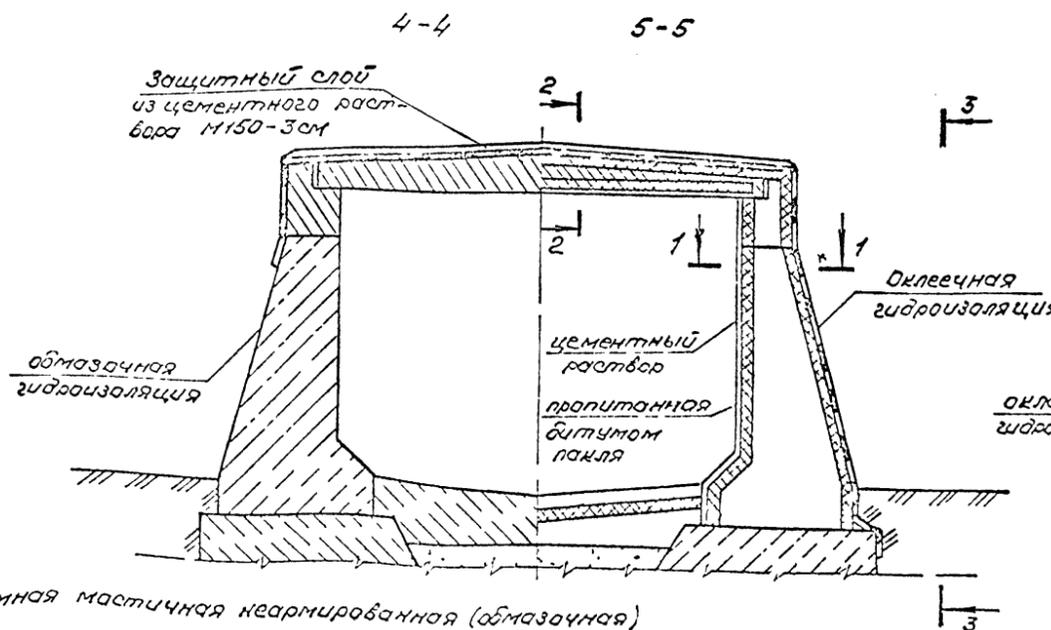


в) выходного (выходного) оголовка



- 1 - звено трубы;
- 2 - подготовительный слой (битумная мастика);
- 3 - три слоя битумной мастики толщиной 2,5-3 мм;
- 4 - две прослойки армирующей ткани;
- 5 - защитный слой из цементно-песчаного раствора марки 150 толщиной 3 см

- 6 - пацля, пропитанная битумом;
- 7 - битумная мастика, включающая добавки 25-30 в.ч. микроасбеста по ГОСТ 12871-83Е сорта 7.
- 8. цементно-песчаный раствор марки 150.



Защитный слой гидроизоляции армируется металлической арматурной сеткой типа 4 по ГОСТ 23279-85 из стержней диаметром 3 мм шагом 200x250 мм из стали класса Вр только в пределах первой оголовочной секции.

Исполнил	Коев В	Контр	
Проверил	Чугарнова	Инж	
Нач пр гр	Чугарнова	Инж	
Инж пр	Коев В	Инж	12.94
Н контр	Миронова	Инж	

3.501.1-179.94.0-1 -15

Конструкция гидроизоляции

Стр.	Лист	Листов
0	1	1

АО "ТРАНСМОСТ"

Эскиз	Марка	Размеры, мм..			Расход материалов				Масса, т	Помечание
					Бетон, м ³	Сталь, кг				
		а	б	с		А-І	А-ІІ	Всего		
Блок перекрытия 	п1. 210	2100	200	1000	0,38	19,0	34,7	53,7	1,0	Бетон класса В35, морозостойкостью F200; F300.
	п2. 210		310		0,61	25,9	66,4	92,3	1,5	
	п1. 260	2600	230		0,53	25,1	56,9	82,0	1,3	
	п2. 260		380		0,92	51,5	98,0	149,5	2,3	
	п1 360	3600	320		1,03	42,1	104,0	146,1	2,6	
	п2 360		490		1,64	70,6	268,1	338,7	4,1	
	п1 460	4600	380		1,54	59,9	145,1	205,0	3,9	
	п2 460		590		2,51	109,6	451,3	560,9	6,3	
	п1 560	5600	460		2,27	87,1	192,9	280,0	5,7	
	п2. 560		710		3,67	170,2	591,7	761,9	9,2	
	п1 660	6600	530		3,07	121,4	265,6	387,0	7,7	
	п2 660		790		4,79	237,6	847,1	1084,7	12,0	
Блок перекрытия 	п3 210	2100	250	1000	0,43	19,0	34,7	53,7	1,1	
	п3 260	2600	260		0,60	25,1	56,9	82,0	1,5	
	п3 360	3600	370		1,13	42,1	104,0	146,1	2,8	
	п3 460	4600	430		1,69	59,9	145,1	205,0	4,2	
	п3 560	5600	510		2,48	87,1	192,9	280,0	6,2	
	п3 660	6600	580		3,34	121,4	265,6	387,0	8,4	
Носадка 	Н1 302	3020	650	600	1,01	3,9	41,7	45,6	2,5	Бетон класса В30, морозостойкостью F100, F150, F200, F250.
	Н1 403	4030			1,36	3,9	55,7	59,6	3,4	
	Н2 302	3020	750		1,09	3,9	41,7	45,6	3,7	
	Н2 403	4030			1,46	3,9	55,7	59,6	3,7	
	Н3 302	3020	1150		1,92	5,8	30,1	35,9	4,7	
	Н4 302	3020	1250		2,00	5,8	30,1	35,9	5,0	
Носадка 	Н5 302	3020	500	650	0,98	3,9	32,2	36,1	2,4	
	Н5 403	4030			1,31	3,9	43,0	46,9	3,3	
	Н6 302	3020	1000		1,97	5,8	20,2	26,0	4,9	
Стенка 	СТ1 150	1400	1850	1500	2,75	14,2	—	14,2	6,6	Бетон класса В20, морозостойкостью F100, F200.
	СТ1 200			2000	3,66	18,8	—	18,8	8,8	
	СТ2 150	1650	2850	1500	4,50	24,0	—	24,0	10,8	
	СТ2 200			2000	6,00	39,3	—	39,3	14,4	
Стенка 	СТ3 150	1150	1850	1500	2,13	9,4	—	9,4	5,1	
	СТ3 200			2000	2,84	12,0	—	12,0	6,8	
	СТ4 150	1350	2850	1500	3,27	19,6	—	19,6	7,8	
	СТ4 200			2000	4,36	26,6	—	26,6	10,5	
Стенка откосная 	СТ5 п.л	3400	3250	300	2,31	19,6	111,9	131,5	5,8	Бетон класса В30, морозостойкостью F100, F200.
	СТ6 п.л	2280	3950		2,24	22,5	124,3	143,9	5,6	
	СТ7 п.л	1920	2650		1,19	9,6	60,0	69,6	3,0	
	СТ8 п.л	3080	4450		3,26	35,9	247,4	283,3	8,2	
	СТ9 п.л	3000	5050		3,73	46,6	339,2	385,8	9,3	
	СТ10 п.л	2800	3250		2,03	20,2	97,4	117,6	5,1	
Блок карниза 	БК1	1450	440	450	0,26	1,5	—	1,5	0,6	
	БК2	1700			0,31	1,5	—	1,5	0,7	
	БК3	2000			0,36	1,5	—	1,5	0,9	

Марка блока состоит из двух буквенно-цифровых групп, разделенных дефисом: первая группа содержит сокращенное наименование блока, его типоразмер, характеризующий несущую способность и основную геометрическую характеристику в см; вторая группа — условное обозначение применения повышенной агрессивности среды (О), климатические условия — суровые (F).
 Примеры условного обозначения (марки) блока:
 Стенка тубы (карниза) при высоте отверстия 3,0 м длиной вдоль оси тубы 2,00 м в умеренных климатических условиях (из бетона морозостойкостью F100) — СТ 2 200
 То же для суровых климатических условий (из бетона морозостойкостью F200) — СТ 2 200-F
 То же для повышенной агрессивности среды — СТ 2 200-FO
 Стенка откосная (левая) для трубы с высотой входного отверстия 2,0 м в умеренных климатических условиях (из бетона морозостойкостью F200) — СТ 5 л
 То же в суровых климатических условиях (из бетона морозостойкостью F300) — СТ 5 л-F.

Изд. в 1984 г. Под редакцией В. В. Мухоморова
 Составитель В. В. Мухоморов
 Проверил В. В. Мухоморов

Исполнил	Кочев В	Кочев		
Проверил	Кучарнова	Кочев		
Нач. пр. гр.	Кучарнова	Кочев		
Планир.	Кочев В	Кочев	11.94	
Нач. отд.	Ткаченко	Кочев		
Н. контр.	Миронова	Кочев		

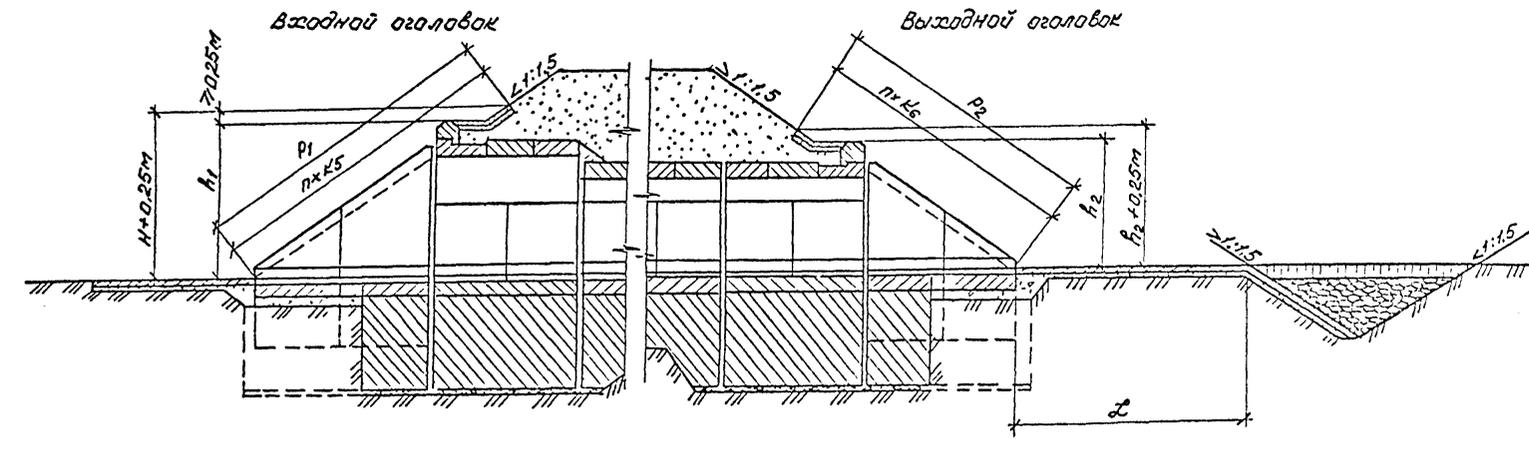
3.501.1-179.94.0-1 -16ЭМ

Номенклатура изделий

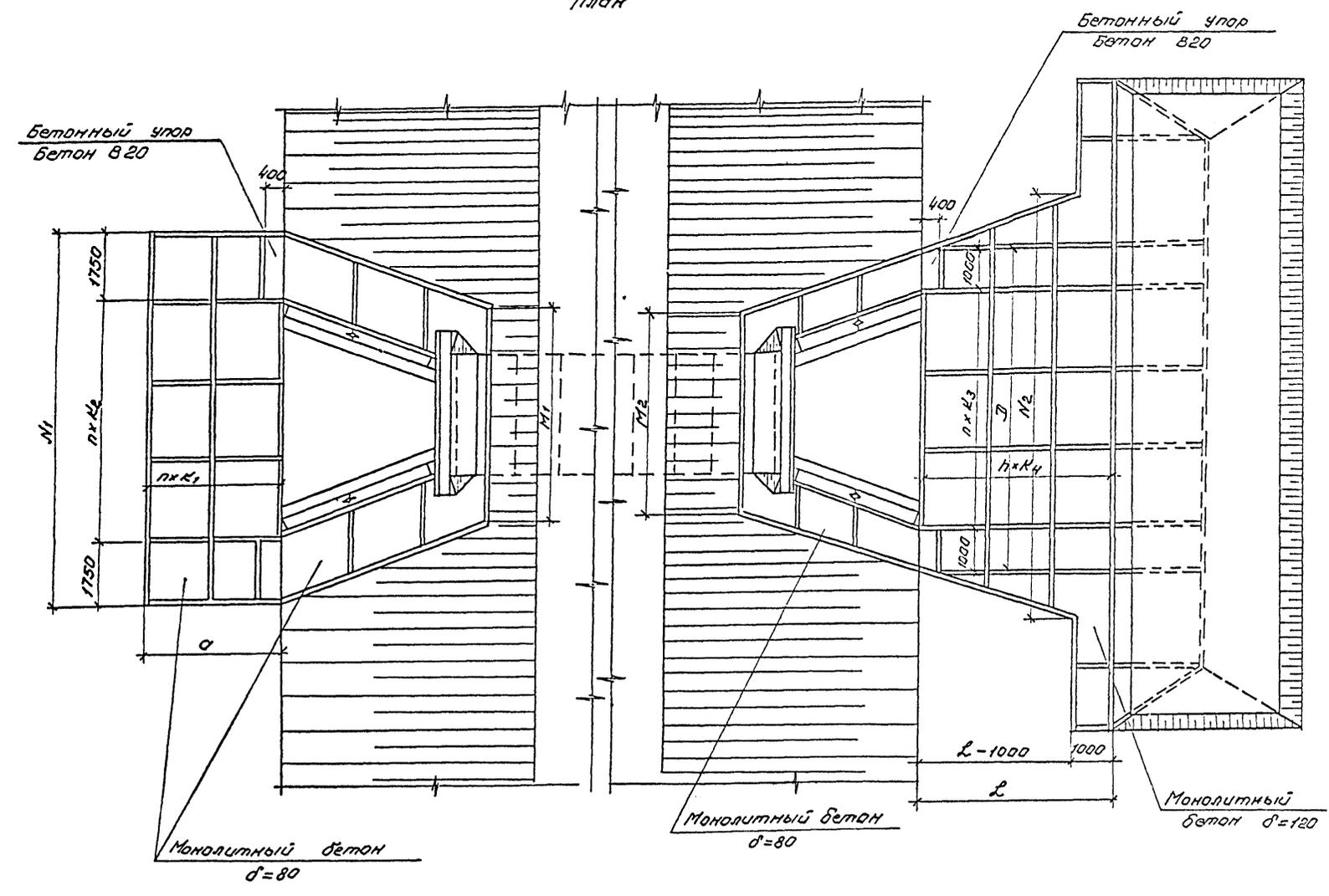
Лист	1
Всего	1

АО "ТРАНСМОСТ"

Разрез по оси трубы



План



Геометрические характеристики

Объемы, м³	Расход на один м³	Входной оголовок						Выходной оголовок										
		Q, м	ПК1, м	М, м	ПК2, м	М, м	Р, м	ПК3, м	ПК4, м	Д, м	ПК5, м	М, м	ПК6, м	М, м	ПК7, м	ПК8, м		
1,5x20	206,0	3,5	2x1,75	8,6	3x1,7	5,0	6,1	3x203	3,41	6,3	2x215	8,8	3,0	2x1,5	3,2	5,2	3x1,75	2,91
	61-15,2											9,2	5,0	3x1,67				
2x1,5x20	206,0	3,5	2x1,75	10,3	4x1,7	6,7	6,1	3x203	3,41	8,1	3x203	13,3	4,2	2x2,1	5,2	5,2	3x1,75	2,91
	61-15,2											14,3	7,0	4x1,75				
20x20	2016,0	3,5	2x1,75	8,9	3x1,8	5,3	6,2	3x207	3,43	6,8	3x1,6	10,9	5,0	2x1,67	3,7	5,3	3x1,75	2,93
	15,1-20,3											10,6	7,0	4x1,75				
2x20x20	2016,0	3,5	2x1,75	11,1	4x1,9	7,5	6,2	3x207	3,43	9,2	4x1,8	18,0	7,0	4x1,75	6,1	5,3	3x1,75	2,93
	15,1-20,3											17,4	9,8	5x1,96				
30x20	2016,0	3,5	2x1,75	9,5	3x2,0	6,4	6,3	3x2,1	3,52	8,0	3x2,0	13,0	5,0	3x1,67	4,5	5,4	3x1,8	3,02
	15,1-30,4											13,0	7,0	4x1,75				
2x30x20	2016,0	3,5	2x1,75	13,0	5x1,9	9,8	6,3	3x2,1	3,52	11,5	5x1,9	22,8	7,0	4x1,75	8,0	5,4	3x1,8	3,02
	15,1-30,4											22,8	9,8	5x1,96				
30x30	2021,9	5,0	3x1,67	10,0	3x2,15	4,0	8,0	4x2,0	4,43	8,0	3x2,0	13,1	7,0	4x1,75	2,8	7,1	4x1,77	3,53
2x30x30	2021,9	5,0	3x1,67	12,5	4x2,25	6,7	8,0	4x2,0	4,43	10,5	5x1,7	21,7	9,8	5x1,96	5,3	7,1	4x1,77	3,53
30x30	2038,2	5,0	3x1,67	11,0	4x1,9	5,0	8,2	4x2,05	4,52	9,0	4x1,75	15,2	7,0	4x1,75	5,6	7,2	4x1,8	4,22
2x30x30	2038,2	5,0	3x1,67	14,5	5x2,2	8,5	8,2	4x2,05	4,52	12,5	5x2,1	26,4	9,8	5x1,96	7,1	7,2	4x1,8	4,22
4,0x20	2040,0	5,0	3x1,67	12,0	4x2,1	5,8	8,3	4x2,07	4,58	10,0	4x2,0	16,9	7,0	4x1,75	4,6	7,4	4x1,85	4,5
	40,1-51,5											15,9	10,0	5x2,0				
2x4,0x20	2040,0	5,0	3x1,67	16,5	6x2,15	10,3	8,3	4x2,07	4,58	14,5	6x2,0	30,2	9,8	5x1,96	9,1	7,4	4x1,85	4,08
	40,1-51,5											30,4	14,0	7x2,0				
5,0x30	2064,0	5,0	3x1,67	13,0	5x1,9	6,9	8,4	4x2,1	4,66	11,0	5x1,8	22,3	10,0	5x2,0	5,5	7,5	4x1,82	4,15
2x5,0x30	2064,0	5,0	3x1,67	18,5	7x2,15	12,6	8,4	4x2,1	4,66	16,5	7x2,07	42,4	14,0	7x2,0	11,0	7,5	4x1,82	4,15
5,0x30	2060,0	5,0	3x1,67	14,0	5x2,1	7,7	8,5	4x2,12	4,73	12,0	5x2,0	23,5	10,0	5x2,0	6,5	7,6	4x1,9	4,23
	50,1-79,5											22,9	12,0	6x2,0				
2x5,0x30	2060,0	5,0	3x1,67	20,7	8x2,15	14,0	8,5	4x2,12	4,73	18,5	8x2,06	45,1	14,0	7x2,0	13,0	7,6	4x1,9	4,23
	60,1-79,5											43,9	16,8	8x2,1				

1. Материал укрепления - бетон класса В20, водонепроницаемостью W6, морозостойкостью F200-F300. Арматура класса А-I, марки Ст3 по ГОСТ 5781-82.
2. Высота укрепления откосов насыпи у входных оголовков принимается равной подпорному горизонту (Н) (для железобетонных труб - при наибольшем расходе) плюс 0,25м, но не менее высоты равной h+0,25м. У выходного оголовка откосы насыпи укрепляются на высоту h+0,25м. Размеры определены при высоте укрепления откосов насыпи у входного оголовка, равной h+0,25 при крутизне откосов насыпи 1:1,5.
3. Объемы основных работ, конструкция конца укрепления приведены на док. - 18 и 25.
4. Конструкция укрепления разработана в соответствии с типовей документацией серии 3.501.1-156.

Эльсина В.М. 12.94

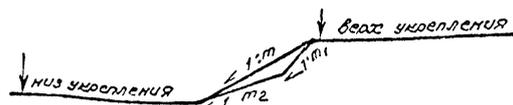
Исполнил	Еременко	С.М.		3.501.1-179.94.0-1 -17
Проверил	Музюкин	В.И.		
Нач.пр.гр.	Чупарнова	Л.В.		
Гл.инж.пр.	Коен Б.	В.В.	12.94	
Укрепление монолитным бетоном. Конструкция укрепления				АО "ТРАНСМОСТ"
Н.контр.	Миронова	Л.С.		

Отверстие трубы, м	Расход на один см кв, т/сек	Длина укрепления, м	Объемы работ на оголовок													Всего (без устройства конца укрепления)														
			Входной							Выходной						Площадь укрепления, м ²	Цибуриная подготовка, м ²	Монолитный бетон В20, м ³	Арматура А-I, кг	Арматурные планки, м ²	Земляные работы, м ²									
			русло		Откосы					русло (без устройства конца укрепления)			Откосы																	
1,5x2,0	до 6,0 6,1-13,4	3,0 5,0	28,7	2,9	2,3	0,7	63,1	0,1	22,4	2,2	1,8	49,3	0,1	14,3	1,4	1,7	0,4	31,6	0,2	11,5	1,2	0,9	25,3	0,1	76,9	7,7	7,8	169,3	0,5	12,1
		92,8																												
2x1,5x2,0	до 6,0 6,1-13,4	4,2 7,0	34,7	3,5	2,8	0,7	76,4	0,1	24,2	2,4	1,9	53,2	0,1	33,4	3,3	3,9	0,4	73,6	0,2	13,4	1,3	1,1	29,5	0,1	106,1	10,6	10,8	232,7	0,5	17,4
		138,7																												
2,0x2,0	до 16,4 16,5-18,0	5,0 7,0	29,8	3,0	2,4	0,7	65,5	0,1	22,9	2,3	1,8	50,4	0,1	34,6	3,5	4,1	0,4	76,4	0,3	12,0	1,2	1,0	26,4	0,1	98,3	9,9	10,4	219,7	0,6	16,7
		116,1																												
2x2,0x2,0	до 16,4 16,5-18,0	7,0 9,8	37,5	3,8	3,0	0,7	82,5	0,1	25,2	2,5	2,0	55,4	0,1	80,8	8,1	9,7	0,4	178,4	0,5	14,4	1,4	1,2	31,7	0,1	157,9	15,8	17,0	348,0	0,8	27,6
		193,3																												
3,0x2,0	до 16,4 16,5-26,8	5,0 7,0	31,9	3,2	2,5	0,7	70,0	0,1	24,8	2,5	2,0	54,5	0,1	41,2	4,1	4,8	0,4	91,0	0,3	15,6	1,6	1,2	34,1	0,1	113,4	11,3	11,6	249,6	0,6	18,5
		134,4																												
2x3,0x2,0	до 16,4 16,5-26,8	7,0 9,8	44,1	4,4	3,5	0,7	97,0	0,2	29,1	2,9	2,3	64,0	0,1	102,1	10,2	12,3	0,4	225,4	0,6	20,1	2,0	1,6	44,3	0,1	195,4	19,5	20,8	430,7	1,0	33,0
		243,4																												
2,0x3,0	до 25,6	7,0	51,6	5,2	4,1	0,7	113,5	0,2	29,5	3,0	2,4	64,9	0,1	62,5	6,3	7,5	0,4	138,0	0,4	16,2	1,6	1,3	35,6	0,1	159,8	16,0	16,4	352,0	0,8	26,2
2,0x2,0x3,0	до 25,6	9,8	64,9	6,5	5,2	0,7	142,8	0,2	32,0	3,2	2,6	70,3	0,1	140,9	14,1	16,9	0,4	311,1	0,8	18,7	1,9	1,5	41,2	0,1	256,5	25,7	27,3	565,4	1,2	43,4
3,0x3,0	до 38,0	7,0	56,9	5,7	4,6	0,7	125,2	0,2	32,4	3,2	2,6	71,2	0,1	71,8	7,2	8,6	0,4	158,2	0,5	17,8	1,8	1,4	39,2	0,1	178,9	17,9	18,3	393,8	0,9	29,3
2x3,0x3,0	до 38,0	9,8	75,4	7,5	6,0	0,7	168,0	0,2	34,9	3,5	2,8	76,8	0,2	170,4	17,0	20,4	0,4	376,2	0,9	20,3	2,0	1,6	44,7	0,1	301,0	30,1	31,9	663,7	1,5	51,9
4,0x3,0	до 40,9	7,0	62,2	6,2	5,0	0,7	137,0	0,2	34,2	3,4	2,7	75,3	0,1	79,9	8,0	9,6	0,4	176,4	0,5	19,8	2,0	1,6	43,6	0,1	196,0	19,6	20,0	432,3	1,0	32,0
	4,0-51,2	10,0																												
2x4,0x3,0	до 40,9	9,8	86,1	8,6	6,9	0,7	189,4	0,3	37,0	3,7	3,0	81,4	0,2	185,9	19,6	23,5	0,4	432,5	1,0	22,6	2,3	1,8	49,7	0,1	341,6	34,2	36,3	753,0	1,7	59,3
	4,0-51,2	14,0																												
5,0x3,0	до 64,0	10,0	67,5	6,8	5,4	0,7	148,5	0,2	36,2	3,6	2,9	79,7	0,2	149,1	14,9	17,9	0,4	329,2	0,8	21,9	2,2	1,8	48,2	0,1	274,7	27,5	29,1	605,6	1,4	46,8
2x5,0x3,0	до 64,0	14,0	96,7	9,7	7,7	0,7	213,0	0,3	39,3	3,9	3,1	86,4	0,2	382,2	38,2	45,9	0,4	843,7	1,5	25,1	2,5	2,0	55,1	0,1	543,2	54,3	59,8	1198,2	2,3	95,5
6,0x3,0	до 68,3	10,0	72,8	7,3	5,8	0,7	160,0	0,2	39,0	3,9	3,1	85,8	0,2	159,0	15,9	19,1	0,4	351,1	0,9	23,7	2,4	1,9	52,2	0,1	291,5	29,5	31,0	649,1	1,5	50,6
	68,4-76,8	12,0																												
2x6,0x3,0	до 68,3	14,0	107,3	10,7	8,6	0,7	236,5	0,3	42,5	4,3	3,4	93,5	0,3	412,6	41,3	49,5	0,4	811,0	1,6	27,2	2,7	2,2	60,0	0,1	589,2	58,9	64,8	1301,0	2,5	113,0
	68,4-76,8	16,8																												

1 Объемы основных работ на устройстве конца укрепления приведены на документ-25
 2 Объемы работ определены при высоте укрепления откосов насыпи у входного оголовка, равной $h_1+0,25$ м при крутизне откосов 1/1,5.
 При высоте подпорного горизонта (Н) больше высоты h_1 , площадь укрепления откосов насыпи у входного оголовка определяется по формуле:
 $F = F_1 + 0,9(M_1 + M_2)(H - h_1)$, где
 $M_1 = N_1 - 1,09(H + 0,25)$
 M_2 и N_1 приведены на документ-17.

При крутизне откосов насыпи положе 1/1,5, площадь укрепления определяется по формулам, на входе: $F_{1m} = 0,56 \sqrt{1+m^2} \cdot F_1$; $F'_{1m} = 0,56 \sqrt{1+m^2} F'_1$; на выходе: $F_{2m} = 0,56 \sqrt{1+m^2} \cdot F_2$, где
 F_1 и F_2 - площади укрепления откосов насыпи на входе и выходе, приведенные в таблице
 F'_m - площадь укрепления откосов насыпи на входе при высоте укрепления больше, чем $h_1 + 0,25$ м,
 m - фактическая крутизна откоса насыпи в пределах укрепления
 В случае, когда в пределах укрепления откос насыпи имеет перелом, значение "m" принимается прибли-

женно по спрямленному откосу (см схему)



3 Конструкция укрепления приведена на документ-17.

Исполнил	Временко	Фамилия	И.В.
Проверил	Музыкин	И.В.	
Нач пр гр	Чупарнова	И.В.	
Линж пр	Косин Б	И.В.	12.98
Ч контр	Миронова	И.В.	

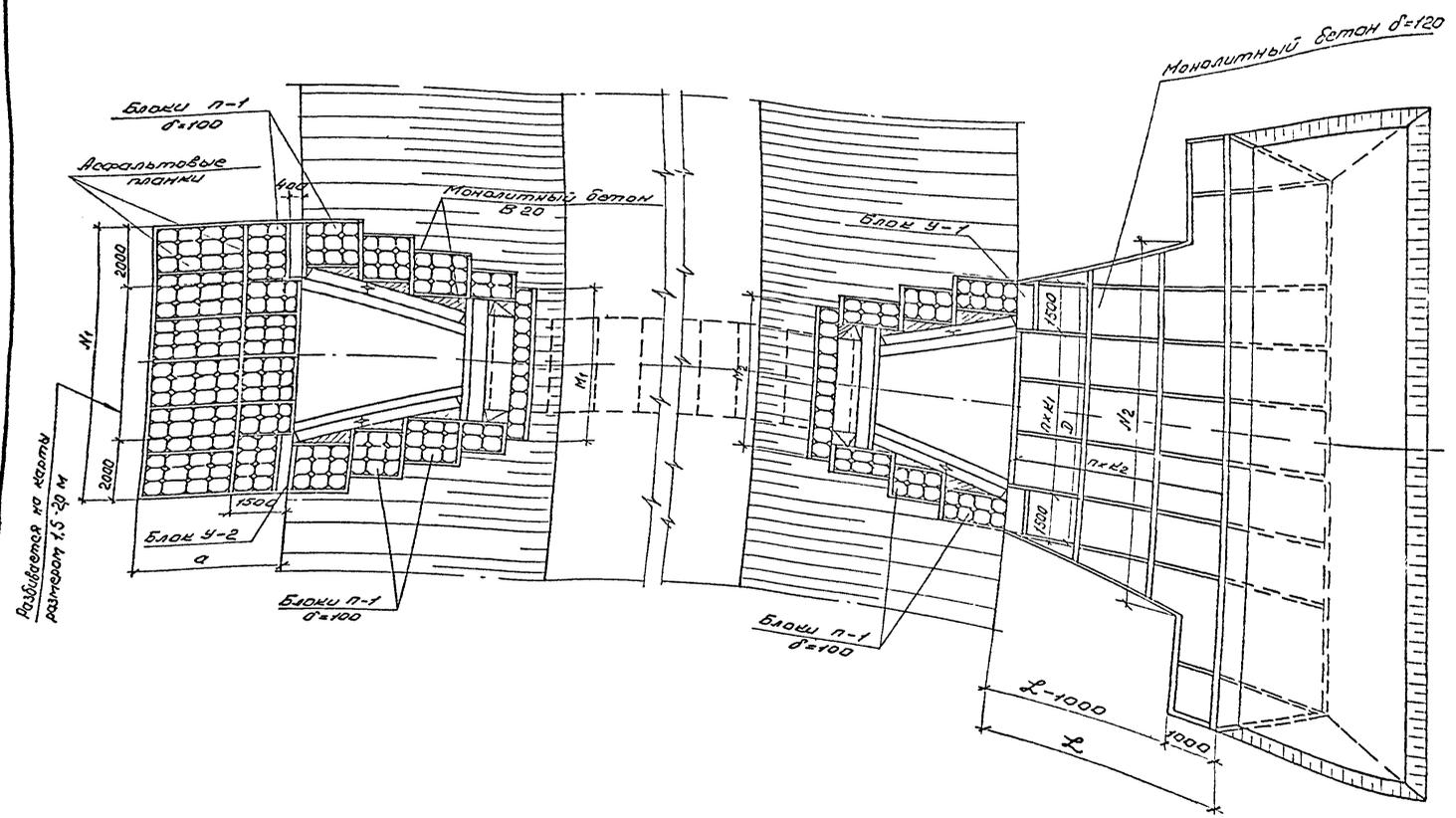
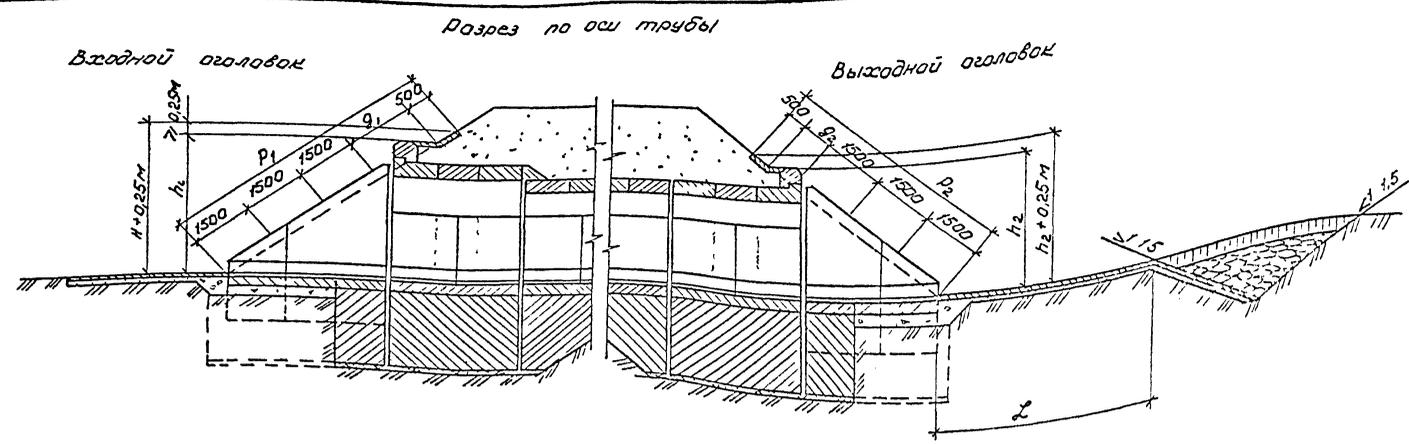
3.501.1-179.94.0-1 -18

Укрепление монолитным бетоном	2	1
ведомость объемов работ		

АО "ТРАНСМОСТ"

Геометрические характеристики

Отверстие, мм	Диаметр по оси по о.ч.н. в, мм	Входной оголовок						Выходной оголовок								
		а	М ₁	М ₂	Р ₁	Р ₂	h ₁ ⁺ 1025	Д	пхп ₁	М ₂	Л ₂	пхп ₂	М ₂	Р ₂	Р ₂	h ₂ ⁺ 1025
мм	мм	мм	мм	мм	мм	мм	мм	шт/мм	мм	мм	шт/мм	мм	мм	мм	мм	мм
1,5x2,0	∅06,0 6,1-15,2	3,5	8,5	4,0	6,1	1,1	3,41	6,3	2x1,65	8,8	3,0	2x1,50	3,5	5,2	0,2	2,91
2x1,5x2,0	∅06,0 6,1-15,2	3,5	10,5	6,0	6,1	1,1	3,41	8,1	3x1,70	13,3	4,2	2x2,10	5,5	5,2	0,2	2,91
2,0x2,0	∅016,0 16,1-20,3	3,5	9,0	4,5	6,2	1,2	3,43	6,8	2x1,90	10,9	5,0	3x1,67	4,0	5,3	0,3	2,93
2x2,0x2,0	∅016,0 16,1-20,3	3,5	11,5	7,0	6,2	1,2	3,43	9,2	4x1,55	18,0	7,0	4x1,75	5,5	5,3	0,3	2,93
3,0x2,0	∅016,0 16,1-30,4	3,5	10,0	5,5	6,3	1,3	3,52	8,0	3x1,67	13,0	5,0	3x1,67	4,5	5,4	0,4	3,02
2x3,0x2,0	∅016,0 16,1-30,4	3,5	13,5	9,0	6,3	1,3	3,52	11,5	5x1,70	22,8	7,0	4x1,75	8,0	5,4	0,4	3,02
2,0x3,0	∅024,9	5,0	10,0	4,5	8,0	2x1,5	4,43	8,0	3x1,67	13,1	7,0	4x1,75	4,0	7,1	1,5x2,5	3,93
2x2,0x3,0	∅024,9	5,0	12,5	7,0	8,0	2x1,5	4,43	10,5	5x1,50	21,7	5,8	5x1,56	6,5	7,1	1,5x2,5	3,93
3,0x3,0	∅038,2	5,0	11,0	5,5	8,2	1,5x1,7	4,52	9,0	4x1,50	15,2	7,0	4x1,75	5,0	7,2	1,5x2,7	4,02
2x3,0x3,0	∅038,2	5,0	14,5	9,0	8,2	1,5x1,7	4,52	12,5	6x1,58	26,4	9,8	5x1,56	8,5	7,2	1,5x2,7	4,02
4,0x3,0	∅040,0 40,1-51,5	5,0	12,0	6,5	8,3	1,5x1,6	4,58	10,0	4x1,75	16,9	7,0	4x1,75	6,0	7,3	1,5x2,8	4,08
2x4,0x3,0	∅040,0 40,1-51,5	5,0	16,5	11,0	8,3	1,5x1,6	4,58	14,5	6x1,92	30,2	9,8	5x1,96	10,5	7,3	1,5x2,8	4,08
5,0x3,0	∅064,0	5,0	13,0	7,5	8,4	1,5x1,9	4,66	11,0	5x1,60	22,3	10,0	5x2,00	7,0	7,5	1,5x3,0	4,16
2x5,0x3,0	∅064,0	5,0	18,5	13,0	8,4	1,5x1,9	4,66	16,5	9x1,50	42,4	14,0	7x2,00	12,5	7,5	1,5x3,0	4,16
6,0x3,0	∅080,0 80,1-76,5	5,0	14,0	8,5	8,5	1,5x2,0	4,73	12,0	6x1,50	23,5	10,0	5x2,00	8,0	7,6	1,5x3,1	4,23
2x6,0x3,0	∅080,0 80,1-76,5	5,0	20,5	15,0	8,5	1,5x2,0	4,73	18,5	9x1,72	45,1	14,0	7x2,00	14,5	7,6	1,5x3,1	4,23



1. Материал укрепления - бетон класса В20, водонепроницаемостью W6, морозостойкостью F200-F300.
Амотура класса А-I марки Ст.3 по ГОСТ 5781-82
2. Высота укрепления откосов насыпи у входных оголовков принимается равной подпорному горизонту (Н) (для мелкооборванных труб - при наибольшем расходе) плюс 0,25 м, но не менее высоты, равной h₁+0,25 м. У выходного оголовка откосы насыпи укрепляются на высоту h₂+0,25 м.
3. Размеры определены при высоте укрепления откосов насыпи у входного оголовка, равной h₁+0,25 м при крутизне откосов насыпи 1:1,5.
4. Объемы основных работ, конструкция конца укрепления приведены на док.чм - 20 и 25.
5. Конструкция укрепления разработана в соответствии с типовым документацией серии З 5011-156. Допускается применение укреплений из шпалит и бетонных плит размером 1,0x1,0 м. Размеры укреплений принимаются по данному чертёму.

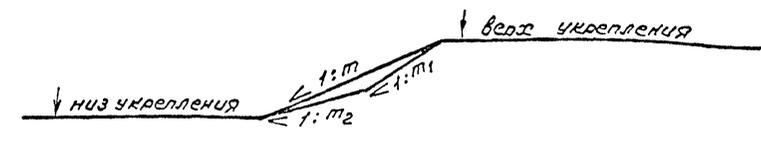
Исполнил	Еременко	Ст. инж.		3.501.1-179.94.0-1 -19
Проверил	Музыкин	Инж.		
Нач. пр. гр.	Чупарнова	Инж.		
Гл. инж. пр.	Коен Б	Инж.	12.94	
И контр. Миронова				Укрепление сборными блоками П-1 Конструкция укрепления
				Статус
				И
				АО "ТРАНСМОСТ"

Отметка т.р., м		Объемы работ на оголовках																		Всего (без устройства конца укрепления)														
		входной									выходной									Площадь укрепления (по площади)				Бетон бл.-ков в 20										
		русло					откосы				русло (без устройства конца укрепления)				откосы					Площадь укрепления (по площади)	Щебеночная подготовка, м³	Бетон бл.-ков в 20		Монолитный бетон в 20, м³	Арматура А.Т. кг	Цементный раствор, м³	Асфальтовые плитки, м³	Земляные работы, м³						
Раководна одно очко в, м/сек	Длина укрепления Л, м	Площадь укрепления (по площади), м²	Щебеночная подготовка, м³	Кол., шт.	Бетон в 20, м³	Кал., шт.	Монолитный бетон в 20, м³	Асфальтовые плитки, м³	Цементный раствор, м³	Блоки П-1	Площадь укр. насыпи (по площади), м²	Щебеночная подготовка, м³	Кал., шт.	Бетон в 20, м³	Арматура А.Т., кг	Монолитный бетон в 20, м³	Арматура А.Т., кг	Асфальтовые плитки, м³	Площадь укр. насыпи (по площади), м²			Щебеночная подготовка, м³	Кал., шт.						Бетон в 20, м³	Монолитный бетон в 20, м³	Асфальтовые плитки, м³	Цементный раствор, м³	Площадь укрепления (по площади), м²	Щебеночная подготовка, м³

Или м.р.м? Подпись и дату (без штампа)

1. Объемы основных работ по устройству конца укрепления приведены на докум.-25.
 2. Объемы работ определены при высоте укрепления откосов насыпи и входного оголовка, равной $h_1 + 0,25$ м при крутизне откосов 1:1,5.
 При высоте подпорного горизонта (H) больше высоты h_1 , площадь укрепления откосов насыпи у входного оголовка определяется по формуле:
 $F' = F_1 + 0,9(M_1 + M')(H - h_1)$, где
 $M' = M_1 - 1,09(H + 0,25)$
 M_1 и M' - приведены на докум. 19
 При крутизне откосов насыпи положе 1:1,5 площадь укрепления определяется по формуле, на входе:
 $F_{1m} = 0,56 \sqrt{1+m^2} \cdot F_1$; $F'_{1m} = 0,56 \sqrt{1+m^2} \cdot F'_1$

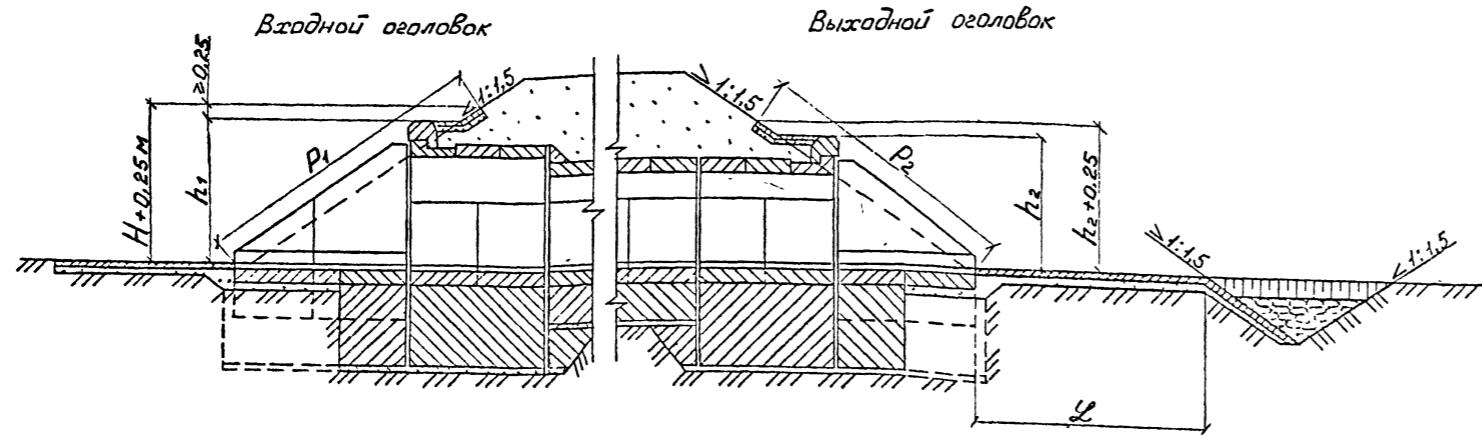
на выезде: $F_{2m} = 0,56 \sqrt{1+m^2} \cdot F_2$, где
 F_1 и F_2 - площадь укрепления откосов насыпи на входе и выезде, приведенные в таблице:
 F_m - площадь укрепления откосов насыпи на входе при высоте укрепления больше чем $h_1 + 0,25$;
 m - фактическая крутизна откоса насыпи в пределах укрепления.
 В случае, когда в пределах укрепления откос насыпи имеет перелом, значение "m" принимается приближенно по прямленному откосу (см. схему).



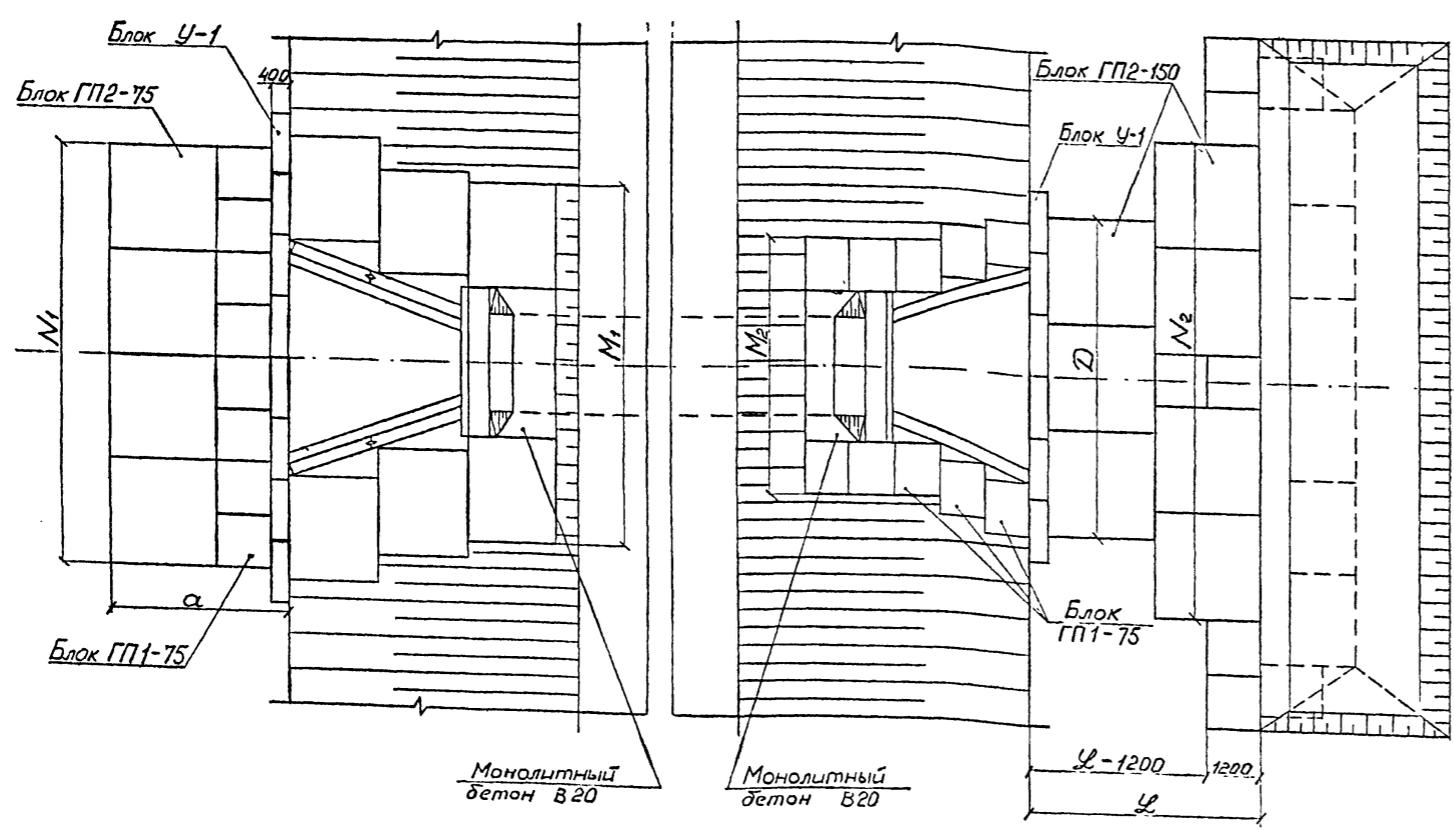
3. Конструкция укрепления приведена на докум.-19.

Исполнил		Временко		3.501.1-179.94.0-1 -20	
Проверил		Музыкин			
Нач пр.гр.		Чупарнова			
М.деж.пр.		Коев В		12.94	
Н.контр.		Миронова		Укрепление сборными блоками П-1. Ведомость объемов работ	

Разрез по оси трубы



План



Геометрические характеристики

Диаметр-стале, м	Расход на одно кольцо, м³/сек	Входной оголовок					Выходной оголовок					
		$a, м$	$N_1, м$	$M_1, м$	$P_1, м$	$h_1+0,25, м$	$D, м$	$N_2, м$	$L, м$	$M_2, м$	$P_2, м$	$h_2+0,25, м$
1,5x2,0	до 6,0	4,0	8,4	7,7	6,1	3,41	9,6	9,6	2,8	5,3	5,2	2,91
	6,1-15,2						7,2	9,6	5,2			
2x1,5x2,0	до 6,0	4,0	10,8	9,9	6,1	3,41	10,8	13,2	4,0	7,5	5,2	2,91
	6,1-15,2							14,4	7,6			
2,0x2,0	до 16,0	4,0	9,6	8,2	6,2	3,43	8,4	10,8	5,2	5,8	5,3	2,93
	16,1-20,3							10,8	7,6			
2x2,0x2,0	до 16,0	4,0	12,0	10,8	6,2	3,43	12,0	18,0	7,6	8,4	5,3	2,93
	16,1-20,3							18,0	10,0			
3,0x2,0	до 16,0	4,0	9,6	9,2	6,3	3,52	9,6	14,0	5,2	6,8	5,4	3,02
	16,1-30,4							14,4	7,6			
2x3,0x2,0	до 16,0	4,0	13,2	12,8	6,3	3,52	14,4	22,8	7,6	10,4	5,4	3,02
	16,1-30,4							22,8	10,0			
2,0x3,0	до 24,9	5,2	10,8	8,2	8,0	4,43	9,6	13,2	7,6	5,8	7,1	3,93
	24,9-30,4							12,0	10,0			
2x2,0x3,0	до 24,9	5,2	13,2	10,8	8,0	4,43	12,0	21,6	10,0	8,4	7,1	3,93
	24,9-30,4							12,0	10,0			
3,0x3,0	до 38,2	5,2	12,0	9,2	8,2	4,52	10,8	15,6	7,6	6,8	7,2	4,02
	38,2-44,4							14,4	10,0			
2x3,0x3,0	до 38,2	5,2	14,4	12,8	8,2	4,52	14,4	26,4	10,0	10,4	7,2	4,02
	38,2-44,4							26,4	10,0			
4,0x3,0	до 40,0	5,2	12,0	10,3	8,3	4,58	10,8	16,8	7,6	7,9	7,4	4,08
	40,1-51,5							16,8	10,0			
2x4,0x3,0	до 40,0	5,2	16,8	14,8	8,3	4,58	16,8	30,0	10,0	12,4	7,4	4,08
	40,1-51,5							31,2	14,8			
5,0x3,0	до 64,0	5,2	13,2	11,1	8,4	4,66	12,0	22,8	10,0	8,7	7,5	4,16
	64,1-76,5							22,8	10,0			
2x5,0x3,0	до 64,0	5,2	19,2	16,9	8,4	4,66	19,2	43,2	14,8	14,5	7,5	4,16
	64,1-76,5							43,2	14,8			
6,0x3,0	до 60,0	5,2	14,4	12,2	8,5	4,73	14,4	24,0	10,0	9,8	7,6	4,23
	60,1-76,5							22,8	12,4			
2x6,0x3,0	до 60,0	5,2	21,6	18,9	8,5	4,73	22,8	45,6	14,3	16,5	7,6	4,23
	60,1-76,5							44,4	17,2			

1. Материал укрепления - бетон В20, F200-300 в зависимости от расчетной температуры наружного воздуха района эксплуатации.
2. Арматура класса В по ГОСТ 7348-81, класса А-III марки 25Г2С по ГОСТ 5781-82.
3. Высота укрепления откосов насыпи у входных оголовков принимается равной подпорному горизонту (Н) плюс 0,25 м, но не менее высоты, равной $h_1+0,25$ м.
4. У выходных оголовков откосы насыпи укрепляются на высоту $h_2+0,25$.
5. Размеры определены при высоте укрепления откосов насыпи, равной $h+0,25$ м при крутизне откосов насыпи 1:1,5.
6. Объемы основных работ приведены на докум.-22.
7. Конструкция конца укрепления приведена на докум.-25.

Исполнил	Временко	Блок		
Проверил	Музыкин	Блок		
Рис. пр. гр.	Чупарнова	Блок		
Инж. пр.	Косен Б.	Блок	1794	
Инж. пр.	Митронова	Блок		

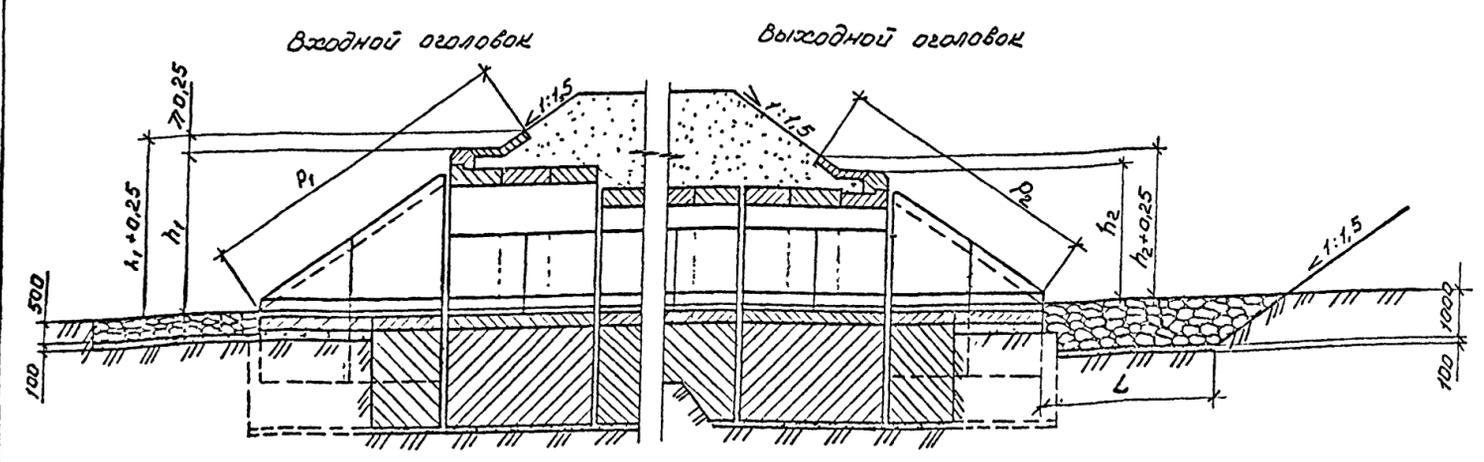
3.501.1-179.94.0-1 -21

Укрепление сборными блоками ГП	Стр. 1	Лист 1	Ген. 1
	Конструкция укрепления		

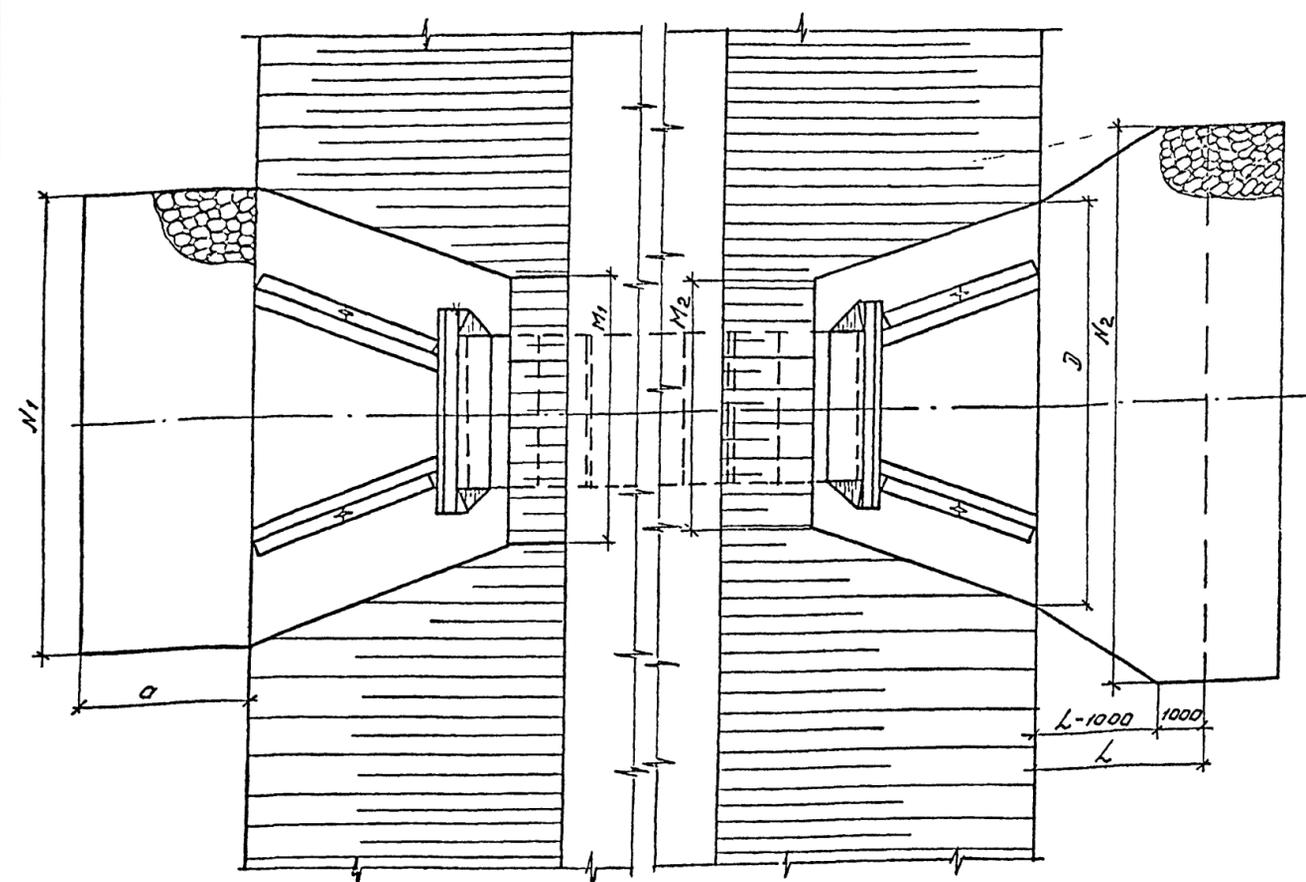
АО "ТРАНСМОСТ"

Инв. № подл. Подпись и дата. Изм. №

Разрез по оси трубы



План



ГЕОМЕТРИЧЕСКИЕ ХАРАКТЕРИСТИКИ

ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ, м	РАСХОД НА ОДНО ОЧКО D, м ³ /сек	ВХОДНОЙ ОГОЛОВОК		ВЫХОДНОЙ ОГОЛОВОК			
		A, м	N, м	D, м	N, м	L, м	T, м
1.5x2.0	1.3	3.5	8.6	6.4	8.4	3.1	0.80
2x1.5x2.0		3.5	10.3	8.3	13.4	4.3	1.00
2.0x2.0	1.7	3.5	8.9	6.9	9.8	3.6	0.85
2x2.0x2.0		3.5	11.1	9.0	16.2	4.7	1.05
3.0x2.0	2.6	3.5	9.5	7.9	12.5	4.2	1.00
2x3.0x2.0		3.5	13.0	10.5	21.5	5.3	1.20
2.0x3.0	1.8	3.5	10.0	8.0	10.5	3.5	0.90
2x2.0x3.0		3.5	12.5	10.6	16.6	4.7	1.15
3.0x3.0	2.8	3.5	11.0	9.0	13.0	4.2	1.10
2x3.0x3.0		5.0	14.5	12.1	21.7	5.5	1.35
4.0x3.0	3.5	5.0	12.0	10.0	15.4	4.6	1.15
2x4.0x3.0		5.0	16.5	13.6	26.5	5.9	1.40
5.0x3.0	4.3	5.0	13.0	11.0	17.8	5.0	1.25
2x5.0x3.0		5.0	18.5	15.1	31.2	6.2	1.50
6.0x3.0	5.2	5.0	14.0	12.0	20.1	5.3	1.35
2x6.0x3.0		5.0	20.5	16.6	35.7	6.5	1.60

ОБЪЕМЫ ОСНОВНЫХ РАБОТ ПО УКРЕПЛЕНИЮ РУСЛА

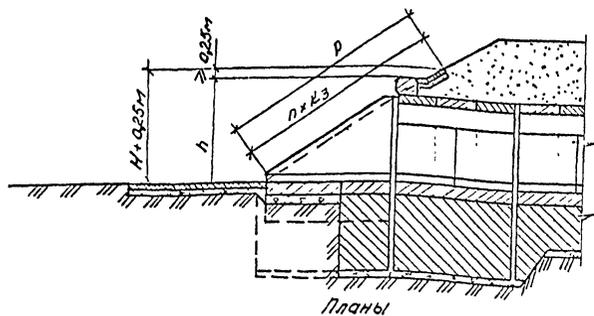
ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ, м	РАСХОД НА ОДНО ОЧКО D, м ³ /сек	ВХОДНОЙ ОГОЛОВОК				ВЫХОДНОЙ ОГОЛОВОК				ВСЕГО				
		ПЛОЩАДЬ УКРЕПЛЕНИЯ (ПЛАНИРОВКА), м ²	ЩЕБЕНОЧНАЯ ПОДГОТОВКА, м ²	МОНОЛИТНЫЙ БЕТОН УПОРОВ, м ²	КАМЕННАЯ НАБРОСКА, м ²	ПЛОЩАДЬ УКРЕПЛЕНИЯ (ПЛАНИРОВКА), м ²	ЩЕБЕНОЧНАЯ ПОДГОТОВКА, м ²	МОНОЛИТНЫЙ БЕТОН УПОРОВ, м ²	КАМЕННАЯ НАБРОСКА, м ²	ПЛОЩАДЬ УКРЕПЛЕНИЯ (ПЛАНИРОВКА), м ²	ЩЕБЕНОЧНАЯ ПОДГОТОВКА, м ²	МОНОЛИТНЫЙ БЕТОН УПОРОВ, м ²	КАМЕННАЯ НАБРОСКА, м ²	ЗЕМЛЯНЫЕ РАБОТЫ, м
1.5x2.0	1.3	30.1	3.0	0.7	14.4	23.9	2.4	0.4	22.8	54.0	5.4	1.1	37.2	55.0
2x1.5x2.0		36.1	3.6	0.7	17.3	49.2	4.9	0.4	54.2	85.3	8.5	1.1	71.5	104.3
2.0x2.0	1.7	31.2	3.1	0.7	14.9	31.5	3.2	0.4	31.8	62.7	6.3	1.1	46.7	68.2
2x2.0x2.0		38.9	3.9	0.7	18.7	62.8	6.3	0.4	70.0	101.7	10.2	1.1	97.7	138.3
3.0x2.0	2.6	33.3	3.3	0.7	15.9	45.1	4.5	0.4	54.1	78.4	7.8	1.1	70.0	100.7
2x3.0x2.0		45.5	4.6	0.7	22.1	90.3	9.0	0.4	131.2	135.8	13.6	1.1	153.3	215.1
2.0x3.0	1.8	35.0	3.5	0.7	16.8	33.6	3.4	0.4	34.2	68.6	6.9	1.1	53.0	76.8
2x2.0x3.0		43.8	4.4	0.7	21.2	66.9	6.7	0.4	93.1	110.7	11.1	1.1	114.3	160.9
3.0x3.0	2.8	38.5	3.9	0.7	18.6	48.2	4.8	0.4	64.4	86.7	8.7	1.1	83.0	118.9
2x3.0x3.0		76.9	7.7	0.7	35.6	97.8	9.8	0.4	161.3	174.7	17.5	1.1	196.9	273.5
4.0x3.0	3.5	63.6	6.4	0.7	29.3	61.1	6.1	0.4	85.2	124.7	12.5	1.1	114.5	160.7
2x4.0x3.0		87.5	8.8	0.7	40.6	124.7	12.5	0.4	213.2	239.1	21.3	1.1	253.8	349.9
5.0x3.0	4.3	68.9	6.9	0.7	31.8	75.4	7.5	0.4	114.8	144.3	14.4	1.1	146.6	199.3
2x5.0x3.0		98.1	9.8	0.7	45.6	151.6	15.2	0.4	279.7	249.7	25.0	1.1	325.3	439.9
6.0x3.0	5.2	74.2	7.4	0.7	34.3	114.9	11.5	0.4	147.5	189.1	18.9	1.1	181.8	249.6
2x6.0x3.0		100.7	10.9	0.7	50.6	179.5	18.0	0.4	355.4	288.2	28.9	1.1	406.0	549.5

1. Накал камня по прочности должен быть не менее 200, по морозостойкости не менее F200, объемная масса - не менее 2 т/м³.
2. Высота укрепления откосов насыли и входных оголовков принимается равной подпорному горизонту (Н), (для железобетонных труб - при наибольшем расходе) плюс 0,25 м, но не менее высоты, равной h₁+0,25 м.
3. Укрепление откосов насыли производится блоками П-1 или монолитным бетоном в зависимости от местных условий. Конструкция укрепления откосов приведена на докум-171/19.

Изм. и подл. Подпись и дата

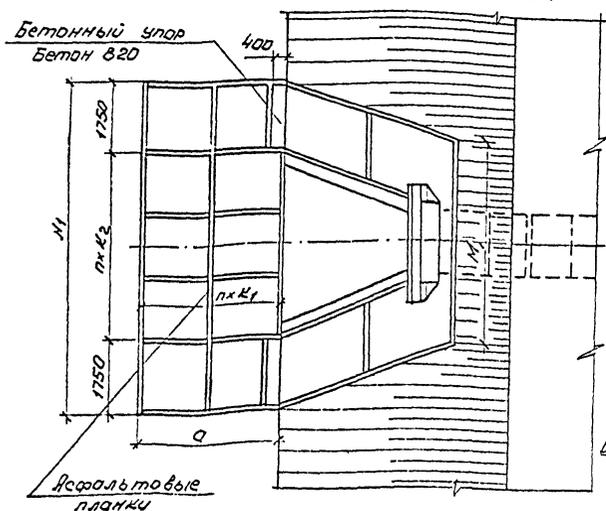
Исполнил	Временко	Смирн		3.501.1-179.94.0-1 -23
Проверил	Музыкин	Смирн		
Нач. пр. гр.	Чупарнова	Смирн		
Ильин пр.	Косен Б	Смирн	12.94	
Укрепление камнем Конструкция укрепления и ведомость объемов работ				АО "ТРАНСМОСТ"

Разрез по оси трубы

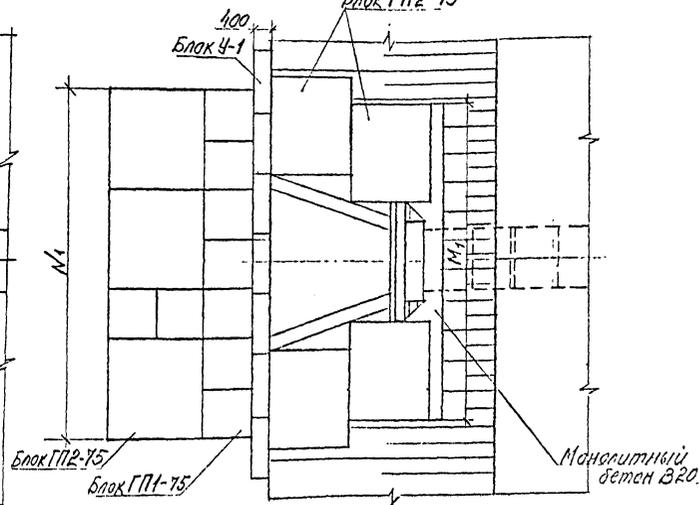


Планы

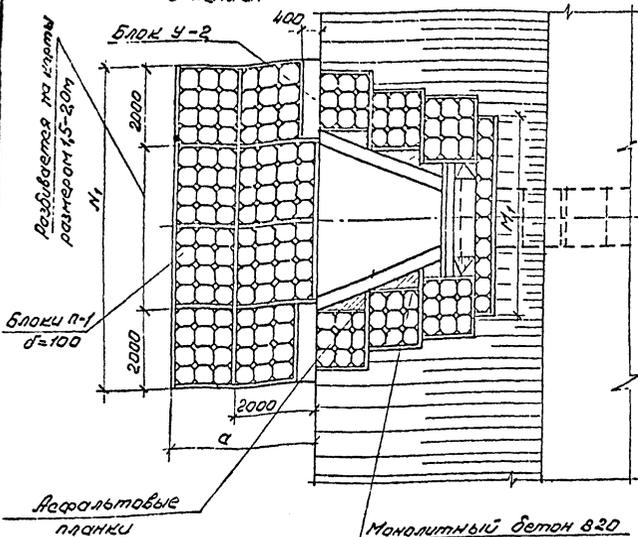
Укрепление монолитным бетоном



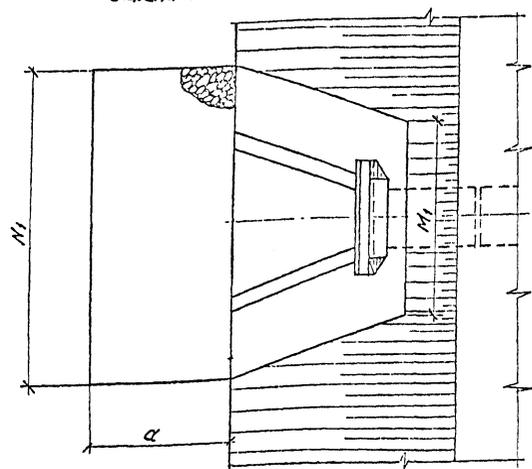
Укрепление блоками ГП



Укрепление блоками П-1



Укрепление каменной наброской



Геометрические характеристики

Отверстие, м	Для всех типов укрепления					Укрепление монолитным бетоном			Укрепление блоками ГП		
	a , м	N_1 , м	M_1 , м	P_1 , м	$H+0,25$, м	$n \times k_1$, шт.хм	$n \times k_2$, шт.хм	$n \times k_3$, шт.хм	a , м	N_1 , м	M_1 , м
1,5x2,0	3,5	8,0	5,0	5,2	2,90	2x1,75	3x1,5	3x1,75	4,0	8,1	7,7
2x1,5x2,0	3,5	10,0	7,0	5,2	2,90	2x1,75	4x1,62	3x1,75	4,0	10,8	9,9
2,0x2,0	3,5	8,5	5,5	5,3	2,93	2x1,75	3x1,67	3x1,75	4,0	8,4	2,2
2x2,0x2,0	3,5	11,0	8,0	5,3	2,93	2x1,75	4x1,87	3x1,75	4,0	10,8	10,8
3,0x2,0	3,5	9,5	6,0	5,4	3,02	2x1,75	3x2,0	3x1,80	4,0	9,6	3,2
2x3,0x2,0	3,5	13,0	10,0	5,4	3,02	2x1,75	5x1,90	3x1,80	4,0	13,2	12,8
2,0x3,0	5,0	9,5	5,0	7,1	3,93	3x1,67	3x2,0	4x1,77	5,2	9,6	8,2
2x2,0x3,0	5,0	12,0	8,0	7,1	3,93	3x1,67	5x1,70	4x1,77	5,2	12,0	10,8
3,0x3,0	5,0	10,5	6,0	7,2	4,02	3x1,67	4x1,75	4x1,80	5,2	12,0	9,2
2x3,0x3,0	5,0	14,0	9,5	7,2	4,02	3x1,67	5x2,10	4x1,80	5,2	14,4	12,8
4,0x3,0	5,0	11,5	7,0	7,4	4,08	3x1,67	4x2,0	4x1,85	5,2	12,0	12,0
2x4,0x3,0	5,0	16,0	11,5	7,4	4,08	3x1,67	4x1,78	4x1,85	5,2	16,8	14,8
5,0x3,0	5,0	12,5	8,0	7,5	4,16	3x1,67	5x1,80	4x1,87	5,2	13,2	11,1
2x5,0x3,0	5,0	18,0	13,5	7,5	4,16	3x1,67	8x1,80	4x1,87	5,2	18,0	18,3
6,0x3,0	5,0	13,5	9,0	7,6	4,23	3x1,67	5x2,0	4x1,90	5,2	13,2	8,2
2x6,0x3,0	5,0	20,0	15,5	7,6	4,23	3x1,67	10x1,65	4x1,90	5,2	20,4	12,8

1. Материал укрепления - бетон класса В20, водонепроницаемости W6, морозостойкости F200-F300. Камешчатая класса В-2 марки СтЗ по ГОСТ 5781-82.
2. Марки камня по прочности и морозостойкости должны назначаться в зависимости от климатических условий района строительства.
3. Высота укрепления откосов насыпи у входных оголовок принимается равной подпарному горизонту (Н) (для железнодорожных труб - при наибольшем расходе) плюс 0,25 м, но не менее высоты, равной $H+0,25$ м. Размеры оголовок при высоте укрепления откосов насыпи у входных оголовок равной $H+0,25$ м при крутизне откосов насыпи 1:1,5.
4. Объемы основных работ приведены на док.м.-18, 20, 22, 23.
5. Конструкция укреплений разработана в соответствии с типовой документацией серии 3.501.1-156

Шифр проекта: 3.501.1-179.94.0-1-24

Исполнил	Еремеев	Дата		3.501.1-179.94.0-1-24				
Проверил	Музыкин	Дата						
Над.пр.гр	Чупарнова	Дата						
Инж.гр	Косин В.	Дата	12.94					
Укрепления у входных оголовок с нормальным звеном				<table border="1"> <tr> <td>Лист</td> <td>1</td> <td>из</td> <td>2</td> </tr> </table>	Лист	1	из	2
Лист	1	из	2					
И контр	Миронова	Дата		АО "ТРАНСМОСТ"				

Укрепление монолитным бетоном

Table with columns: Отверстие трубы, М; Объемы работ на входной оголовок; Русло; Откосы. Includes rows for various pipe diameters and lengths.

Укрепление блоками П-1

Table with columns: Отверстие трубы, М; Объемы работ на входной оголовок; Русло; Откосы. Includes rows for various pipe diameters and lengths.

Укрепление каменной наброской из несортированного камня

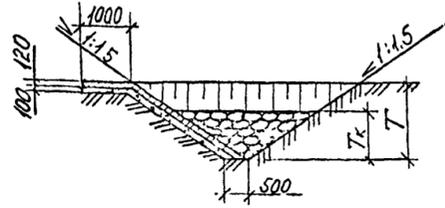
Table with columns: Отверстие трубы, М; Объемы работ на входной оголовок; Русло. Includes rows for various pipe diameters and lengths.

Укрепление блоками ГП

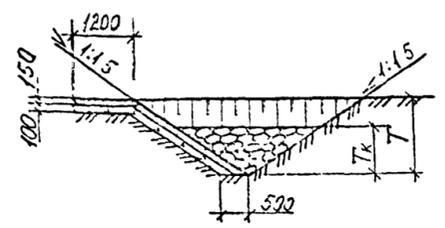
Table with columns: Отверстие трубы, М; Объемы работ на входной оголовок; Русло; Откосы. Includes rows for various pipe diameters and lengths.

Число листов Подпись и дата Звонки и т.д.

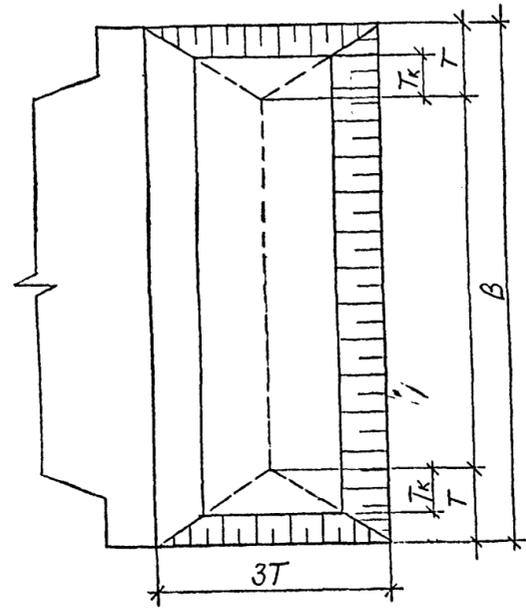
УКРЕПЛЕНИЕ МОНОЛИТНЫМ БЕТОНОМ



УКРЕПЛЕНИЕ БЛОКАМИ ГП



ПЛАН КОНЦА УКРЕПЛЕНИЯ



ГЕОМЕТРИЧЕСКИЕ ХАРАКТЕРИСТИКИ

ОТВЕРСТИЕ ТРУБЫ, м	РАСХОД НА ОДНО ОЧКО, м ³ /сек	ТРУБЫ											
		ОДНООЧКОВЫЕ			ДВУХОЧКОВЫЕ			ОДНООЧКОВЫЕ			ДВУХОЧКОВЫЕ		
		НЕСВЯЗНЫЕ ГРУНТЫ						СВЯЗНЫЕ ГРУНТЫ					
		T, м	T _k , м	B, м	T, м	T _k , м	B, м	T, м	T _k , м	B, м	T, м	T _k , м	B, м
1.5x2.0	3.0	0.8	0.40	8.8	0.9	0.45	13.3	0.8	0.40	8.8	0.9	0.50	13.3
	6.0	1.0	0.60	10.5	1.1	0.70	12.5	1.1	0.65	8.5	1.2	0.85	12.5
	9.0	1.1	0.70	13.0	1.2	0.85	15.0	1.2	0.85	10.4	1.4	1.05	14.3
	12.0	1.3	0.85	15.2	1.4	1.00	17.4	1.4	1.05	11.9	1.7	1.30	13.9
2.0x2.0	6.0	0.9	0.50	10.9	1.0	0.60	18.0	1.0	0.60	10.9	1.1	0.70	18.0
	8.0	1.0	0.60	11.5	1.1	0.75	17.3	1.1	0.70	10.6	1.3	0.90	17.3
	12.0	1.2	0.80	14.5	1.3	0.95	16.5	1.4	0.95	11.8	1.6	1.20	16.5
	16.0	1.4	1.00	16.7	1.5	1.15	19.2	1.6	1.20	13.2	1.9	1.45	15.9
3.0x2.0	8.0	1.0	0.55	13.0	1.1	0.65	22.8	1.0	0.65	13.0	1.2	0.75	22.8
	10.0	1.1	0.65	12.7	1.2	0.75	22.1	1.2	0.75	12.7	1.3	0.90	22.1
	16.0	1.3	0.85	15.4	1.4	1.00	20.9	1.5	1.05	12.5	1.7	1.30	20.9
	24.0	1.5	1.05	19.2	1.6	1.25	22.8	1.8	1.35	15.2	2.0	1.60	22.8
2.0x3.0	6.0	0.9	0.50	13.1	1.0	0.60	21.7	0.9	0.55	13.1	1.1	0.65	21.7
	10.0	1.1	0.65	13.0	1.2	0.80	20.2	1.2	0.80	12.5	1.4	1.00	20.2
	15.0	1.3	0.85	16.0	1.4	1.05	19.2	1.5	1.05	13.2	1.7	1.30	19.2
	20.0	1.4	1.05	18.6	1.6	1.25	21.5	1.7	1.30	14.9	2.0	1.60	18.5
3.0x3.0	10.0	1.0	0.60	15.2	1.1	0.70	26.4	1.1	0.70	15.2	1.3	0.85	26.4
	16.0	1.2	0.85	15.7	1.4	1.00	24.8	1.4	1.00	14.5	1.6	1.25	24.8
	22.0	1.4	1.00	18.3	1.6	1.20	23.8	1.7	1.25	15.1	1.9	1.55	23.8
	30.0	1.6	1.25	21.8	1.9	1.45	24.6	2.0	1.55	17.3	2.3	1.90	22.9
4.0x3.0	16.0	1.2	0.75	16.9	1.3	0.90	30.2	1.3	0.90	16.9	1.5	1.10	30.2
	22.0	1.4	0.95	17.4	1.5	1.10	29.0	1.6	1.15	16.4	1.8	1.40	29.0
	30.0	1.6	1.15	20.4	1.7	1.35	27.9	1.9	1.45	16.6	2.2	1.75	27.9
	40.0	1.8	1.35	23.7	2.0	1.60	27.0	2.2	1.80	18.8	2.5	2.15	27.0
5.0x3.0	18.0	1.2	0.75	22.3	1.3	0.85	42.4	1.3	0.90	22.3	1.5	1.05	42.4
	28.0	1.4	1.00	21.1	1.5	1.15	39.6	1.6	1.25	21.1	1.9	1.45	39.6
	38.0	1.6	1.20	21.8	1.8	1.40	37.8	1.9	1.55	20.2	2.2	1.80	37.8
	50.0	1.8	1.40	25.4	2.0	1.65	36.2	2.3	1.85	20.7	2.6	2.20	36.2
6.0x3.0	30.0	1.4	1.00	23.5	1.5	1.15	45.1	1.6	1.20	23.5	1.9	1.45	45.1
	45.0	1.7	1.25	23.4	1.9	1.45	42.4	2.0	1.65	22.3	2.3	1.95	42.4
	60.0	1.9	1.50	27.1	2.2	1.75	40.6	2.4	2.00	22.1	2.8	2.35	40.6
	76.5	2.1	1.70	30.2	2.4	2.00	42.8	2.7	2.25	24.6	3.1	2.70	42.8

ОБЪЕМЫ ОСНОВНЫХ РАБОТ НА 1 м КОНЦА УКРЕПЛЕНИЯ

T, м	ПЛОЩАДЬ УКРЕПЛЕНИЯ (ПЛАЧЕРСКА) м ²	ЗЕМЛЯНЫЕ РАБОТЫ, м ³	КЕБЕЧНАЯ ПОДГОТОВКА, м ³	КАМЕННАЯ НАБРОСКА, м ³	УКРЕПЛЕНИЕ МОНОЛИТНЫМ БЕТОНОМ			УКРЕПЛЕНИЕ БЛОКАМИ ГП			
					БЕТОН В20, м ³	АРМАТУРА А-I, кг	АСФАЛЬТОВЫЕ ПЛАНКИ, м	БЕТОН В20, м ³	АРМАТУРА КЛАССА		
									А-III, кг	В, кг	ВСЕГО, кг
0.8	2.4	1.6	0.24		0.29	5.3	0.02	0.53	3.35	3.20	6.55
0.9	2.6	1.9	0.26		0.31	5.7	0.02	0.53	3.35	3.20	6.55
1.0	2.8	2.2	0.28		0.34	6.2	0.02	0.53	3.35	3.20	6.55
1.1	3.0	2.6	0.30		0.36	6.6	0.02	0.53	3.35	3.20	6.55
1.2	3.2	3.0	0.32		0.38	7.1	0.02	0.53	3.35	3.20	6.55
1.3	3.3	3.4	0.33		0.40	7.3	0.02	0.53	3.35	3.20	6.55
1.4	3.5	3.8	0.35		0.42	7.7	0.02	0.71	5.06	4.18	9.24
1.5	3.7	4.3	0.37		0.44	8.2	0.02	0.71	5.06	4.18	9.24
1.6	3.9	4.8	0.39		0.47	8.6	0.02	0.71	5.06	4.18	9.24
1.7	4.1	5.4	0.41		0.49	9.0	0.02	0.71	5.06	4.18	9.24
1.8	4.2	6.0	0.42		0.50	9.2	0.02	0.71	5.06	4.18	9.24
1.9	4.4	6.6	0.44		0.53	9.7	0.02	0.71	5.06	4.18	9.24
2.0	4.6	7.2	0.46		0.55	10.1	0.02	0.71	5.06	4.18	9.24
2.1	4.8	7.9	0.48		0.58	10.6	0.02	0.89	4.99	5.42	10.41
2.2	5.0	8.6	0.50		0.60	11.0	0.02	0.89	4.99	5.42	10.41
2.3	5.1	9.3	0.51		0.61	11.2	0.02	0.89	4.99	5.42	10.41
2.4	5.3	10.0	0.53		0.64	11.7	0.02	0.89	4.99	5.42	10.41
2.5	5.5	10.8	0.55		0.66	12.1	0.02	0.89	4.99	5.42	10.41
2.6	5.7	11.7	0.57		0.68	12.6	0.02	0.89	4.99	5.42	10.41
2.7	5.9	12.6	0.59		0.71	13.0	0.02	1.07	6.70	6.40	13.10
2.8	6.0	13.4	0.60		0.72	13.2	0.02	1.07	6.70	6.40	13.10
2.9	6.2	14.3	0.62		0.74	13.7	0.02	1.07	6.70	6.40	13.10
3.0	6.4	15.2	0.64		0.77	14.1	0.02	1.07	6.70	6.40	13.10
3.1	6.6	16.2	0.66		0.79	14.5	0.02	1.07	6.70	6.40	13.10

АРМАТУРА КЛАССА А-I И А-III - ПО ГОСТ 5781-82, АРМАТУРА КЛАССА В - ПО ГОСТ 7348-81.

1. ОБЪЕМЫ РАБОТ ПО УСТРОИСТВУ КОНЦА УКРЕПЛЕНИЯ ОПРЕДЕЛЯЮТСЯ ПУТЕМ УМНОЖЕНИЯ ЕДИНИЧНЫХ ОБЪЕМОВ ПРИ СООТВЕТСТВУЮЩЕЙ ГЛУБИНЕ РАЗМЫВА (Т) НА ШИРИНУ УКРЕПЛЕНИЯ "В".
2. КОНСТРУКЦИЯ УКРЕПЛЕНИЯ И ОБЪЕМЫ ОСНОВНЫХ РАБОТ ПРИВЕДЕНЫ НА ДОКУМЕНТАХ 17-24

Имя, Подпись и дата Взам. инв. №

Исполнил	Кременко	Проверил	Музыкин	Лич пр гр	Чукарнова	Лич пр	Коси Б.	12.94	3.501.1-179.94.0-1 -25		
И контр	Иронова	Конструкция конца укрепления русла						Студия			
								Р			АО "ТРАНСМОСТ"

Отверстие трубы, мм	Расчетная высота насыпи, м		Тело трубы выше обреза фундамента												Сплошной фундамент			Раздельный фундамент						Монолитный бетон под изоляцией В.20, м³	Монолитный раствор М.200, м³	Гидроизоляция		Лытые колодцы, м³				
			Блоки перекрытия			Насадки			Стенки		Итого на тело трубы					полки	рунды- мошты	Арматура класса А-III, м³	Щебеночная подготовка, м³	Засыпка котлована, м³	Монолитный бетон В.20, м³					Щебеночная подготовка, м³	Засыпка котлована, м³		Щебеночная подготовка, м³	Оклесочная, м²	Обмазочная, м²	
	Шелко- пан В.35, м³	Арматура класса, кг		Шелко- пан В.35, м³	Арматура класса, кг		бетон В.20, м³	Арматура класса А-III, кг	Арматура класса, кг			Кладка, м³		лента	лента						лента	распараки	Щебеночная подготовка, м³	Засыпка котлована, м³	Щебеночная подготовка, м³			Засыпка котлована, м³				Щебеночная подготовка, м³
		А-I	А-III		А-I	А-III			А-I	А-III	Всего	Шелко- бетон	бетон			Всего																
1,5x2,0	до 7,0	до 8,0	0,38	18,9	34,5	0,67	2,58	27,62	3,68	13,81	40,29	62,12	102,41	1,05	3,68	4,71	0,32	4,00	—	0,5	3,6	—	—	—	—	—	—	0,1	5,2	5,3	8,4	
	7,1-19,0	8,1-20,0	0,61	25,7	66,0						47,09	93,62	140,71	1,28																		4,94
2x1,5x2,0	до 7,0	до 8,0	0,76	37,8	69,0	1,00	3,87	38,28	5,08	25,03	66,70	107,28	173,98	1,76	5,08	6,84	0,64	6,15	—	0,7	3,6	—	—	—	—	—	0,09	0,2	7,3	5,3	12,6	
	7,1-19,0	8,1-20,0	1,22	51,4	132,0						80,30	170,28	250,58	2,22																		7,30
2,0x2,0	до 7,0	до 8,0	0,53	24,9	56,5	0,67	2,58	27,62	3,68	13,81	46,29	84,12	130,41	1,20	3,68	4,86	0,48	4,50	—	0,6	3,6	—	—	—	—	—	0,1	5,8	5,3	10,2		
	7,1-19,0	8,1-20,0	0,92	51,2	97,4						72,59	125,02	197,61	1,59																	5,25	
2x2,0x2,0	до 7,0	до 8,0	1,06	49,8	113,0	1,00	3,87	38,28	5,08	25,03	78,70	151,28	229,98	2,06	5,08	7,14	0,96	7,15	—	0,8	3,6	—	—	—	—	—	0,13	0,2	8,4	5,3	14,1	
	7,1-19,0	8,1-20,0	1,84	102,4	194,8						131,30	233,08	364,38	2,84																		7,92
3,0x2,0	до 7,0	до 8,0	1,03	41,8	103,3	0,73	2,58	27,62	3,68	13,81	63,19	100,92	164,11	1,76	3,68	5,42	0,80	8,25	—	0,7	5,8	—	—	—	—	—	0,2	7,0	6,3	16,7		
	7,1-19,0	8,1-20,0	1,64	70,1	266,3						91,49	293,92	385,41	2,37																	6,03	
2x3,0x2,0	до 7,0	до 8,0	2,06	83,6	206,6	1,06	3,87	38,28	5,08	25,03	112,50	244,88	357,38	3,12	5,08	8,20	1,60	13,73	—	1,0	5,8	—	—	—	—	—	0,26	0,3	10,6	6,3	23,8	
	7,1-19,0	8,1-20,0	3,28	140,2	532,6						169,10	570,28	739,98	4,34																		9,42
2,0x3,0	до 7,0	до 8,0	0,53	24,9	56,5	0,67	2,58	27,62	6,00	31,79	59,27	84,12	143,39	1,20	6,00	7,20	0,42	4,80	—	0,6	3,6	—	—	—	—	—	0,2	6,0	6,9	10,5		
	7,1-19,0	8,1-20,0	0,92	51,2	97,4						85,57	125,02	210,59	1,59																	7,59	
2x2,0x3,0	до 7,0	до 8,0	1,06	49,8	113,0	1,00	3,87	38,28	8,18	44,77	98,44	151,28	249,72	2,06	8,18	10,24	0,84	7,45	—	0,8	3,6	—	—	—	—	—	0,13	0,3	8,6	6,9	14,4	
	7,1-19,0	8,1-20,0	1,84	102,4	194,8						151,04	293,08	384,12	2,84																		11,02
3,0x3,0	до 7,0	до 8,0	1,03	41,8	103,3	0,73	2,58	27,62	6,00	31,79	76,17	130,92	207,09	1,76	6,00	7,76	0,74	8,70	—	0,7	5,8	—	—	—	—	—	0,2	7,2	7,9	17,1		
	7,1-19,0	8,1-20,0	1,64	70,1	266,3						104,47	293,92	398,39	2,37																	8,37	
2x3,0x3,0	до 7,0	до 8,0	2,06	83,6	206,6	1,06	3,87	38,28	8,18	44,77	132,24	244,88	377,12	3,12	8,18	14,30	1,48	14,18	—	1,0	5,8	—	—	—	—	—	0,26	0,4	10,8	7,9	24,2	
	7,1-19,0	8,1-20,0	3,28	140,2	532,6						188,84	570,88	759,72	4,34																		12,52
4,0x3,0	до 7,0	до 8,0	1,54	59,5	144,1	0,73	2,58	27,62	6,00	31,79	93,87	171,72	265,59	2,27	6,00	8,27	1,04	13,60	10,13	0,8	8,7	1,61	10,50	0,17	1,4	10,7	—	0,3	8,3	8,9	14,3	25,6
	7,1-19,0	8,1-20,0	2,51	108,9	448,3						143,27	475,92	619,19	3,24																		
2x4,0x3,0	до 7,0	до 8,0	3,08	119,0	288,2	1,06	3,87	38,28	8,18	44,77	167,64	326,48	494,12	4,14	8,18	12,32	2,08	22,90	203,5	1,2	8,7	3,22	16,43	0,34	2,4	13,0	0,42	0,4	12,9	8,9	16,3	37,0
	7,1-19,0	8,1-20,0	5,02	217,8	896,6						266,44	934,88	1201,32	6,08																		
5,0x3,0	до 7,0	до 8,0	2,27	86,5	191,6	0,73	2,58	27,62	6,00	31,79	120,87	219,22	340,09	3,00	6,00	9,00	1,31	15,60	152,9	0,9	8,7	2,12	10,50	0,33	1,7	12,3	—	0,4	9,4	8,9	14,3	28,1
	7,1-19,0	8,1-20,0	3,67	169,1	587,8						203,47	615,42	818,89	4,40																		
2x5,0x3,0	до 7,0	до 8,0	4,54	173,0	383,2	1,06	3,87	38,28	8,18	44,77	221,64	421,48	643,12	5,60	8,18	13,78	2,62	26,90	305,9	1,4	8,7	4,24	16,43	0,66	3,0	16,0	0,62	0,5	15,0	8,9	16,3	41,9
	7,1-19,0	8,1-20,0	7,34	338,2	1175,6						386,84	1213,88	1600,72	8,40																		
6,0x3,0	до 7,0	до 8,0	3,07	120,6	263,8	0,73	2,58	27,62	6,00	31,79	154,97	291,42	446,39	3,80	6,00	9,80	1,56	17,60	205,4	1,0	8,7	2,64	10,50	0,50	2,0	13,8	—	0,4	10,5	8,9	14,3	30,5
	7,1-19,0	8,1-20,0	4,79	236,0	841,5						270,37	869,12	1139,49	5,52																		
2x6,0x3,0	до 7,0	до 8,0	5,14	241,2	527,6	1,06	3,87	38,28	8,18	44,77	289,84	565,88	855,72	7,20	8,18	15,38	3,12	30,90	410,9	1,6	8,7	5,28	16,43	1,00	3,6	19,1	0,86	0,6	17,1	8,9	16,3	46,8
	7,1-19,0	8,1-20,0	9,58	472,0	1683,0						520,64	1721,28	2241,92	10,64																		

* В числителе приведен объем изоляции труб на сплошных фундаментах,
в знаменателе — на раздельных

2. Конструкция средней части труб приведена на док. м. 3 и 32

1. Расчетная высота насыпи для труб отверстием
5,0x3,0 и 6,0x3,0 на сплошных фундаментах не должна
превышать соответственно:

под железную дорогу — 16,0 и 13,5 м;

под автомобильную дорогу — 17,0 и 14,5 м.

Исполнил	Косен В.	Контр.		3.501.1-179.94.0-1 -26		
Проверил	Кучанова					
Нач пр гр	Чупарнова			Трубы собраны стенками. Ведомость объемов работ на 1 г. м. средней части трубы		
Удлин.	Косен В.	Иск.	12,94			
Н.контр.	Миронова	И.				

Тип фундамента	Отверстие трубы, м	Расчетная высота накрытия, м		Тело трубы выше обреза фундамента											Фундамент					Всего на оголовок			Гидроизоляция		Подготовка		Высота катанки, м ³	Засыпка, м ³									
				Блоки перекрытия		Носадки		Стенки		Откосные стенки		Кордан		Итого			Минимальный бетон В20, м ³	Арматура класса А-III, кг	Максимальный бетон В20, м ³	Арматура класса А-III, кг	Монолитный бетон В20, м ³	Центный разбор, м ² ЕО	Кладка, м ³	Арматура класса, кг	Дилеционная, м ²	Обтачанная, м ²			Щебень или гравий, м ³	Срабыно-песчаная смесь, м ³							
		под железно-бетонную обложку	под обложку	Арматура класса, кг		Арматура класса, кг	Итого	Бетон В20, м ³	Арматура класса А-I, кг	Итого	Бетон В20, м ³	Арматура класса А-I, кг	Итого	А-I	А-III	А-I															А-III	А-I	А-III	А-I	А-III		
				А-I	А-III												А-I	А-III	А-I	А-III	А-I	А-III															
сплошной	1,5x2,0	до 7,0	до 8,0	1,19	57,0	104,1	2,02	7,8	83,4	14,0	56,8	4,62	39,2	223,8	0,52	3,0	7,83	11,52	19,35	163,8	411,3	26,7	—	22,0	196,5	—	4,2	0,5	72,8	163,8	607,8	15,7	68,7	3,5	1,1	153	96
		7,1-19,0	8,1-20,0	1,65	70,8	167,5																							8,29	11,92	19,81	177,5	474,7	30,0	—	23,8	208,2
	2,0x2,0	до 7,0	до 8,0	1,68	75,3	170,7	2,02	7,8	83,4	11,0	56,8	4,62	39,2	223,8	0,62	3,0	8,30	11,62	19,92	182,1	477,9	34,4	—	26,3	228,1	—	7,1	0,5	90,1	234,5	847,3	21,1	76,8	4,7	1,7	186	110
		7,1-19,0	8,1-20,0	2,44	128,1	252,9																							9,08	11,78	20,70	234,9	560,1	34,4	—	26,3	228,1
	3,0x2,0	до 7,0	до 8,0	3,19	126,3	312,0	2,18	7,8	83,4	11,0	56,8	4,62	39,2	223,8	0,78	4,5	11,21	11,78	22,99	231,5	947,4	34,4	—	26,3	228,1	—	7,9	0,8	108,3	273,1	1536,3	18,1	101,3	4,7	2,5	235	152
		7,1-19,0	8,1-20,0	4,41	183,3	640,2																							12,58	18,62	31,20	273,1	858,9	32,0	—	36,4	767,4
	2,0x3,0	до 7,0	до 8,0	1,66	75,3	170,7	2,02	7,8	83,4	18,0	96,0	8,90	91,0	614,8	0,62	3,0	12,58	18,62	31,98	325,5	951,1	32,0	—	39,9	796,4	—	10,4	0,8	120,5	325,5	1806,6	21,7	107,1	5,4	3,3	260	162
		7,1-19,0	8,1-20,0	2,44	128,1	252,9																							13,36	18,78	33,05	325,5	1010,2	36,3	—	39,9	796,4
	3,0x3,0	до 7,0	до 8,0	3,19	126,3	312,0	2,18	7,8	83,4	18,0	96,0	8,90	91,0	614,8	0,78	4,5	15,49	18,78	34,27	382,6	1338,4	41,1	307,3	51,9	632,0	2,7	18,5	1,0	150,0	379,0	2072,8	25,1	122,9	6,1	6,9	340	215
		7,1-19,0	8,1-20,0	4,41	183,3	640,2																							15,85	18,98	34,83	379,0	1133,5	41,1	307,3	51,9	632,0
	4,0x3,0	до 7,0	до 8,0	4,77	179,7	435,3	2,18	7,8	83,4	18,0	96,0	8,90	91,0	614,8	0,98	4,5	17,79	18,98	36,77	478,4	1745,9	47,1	461,7	51,9	632,0	3,7	21,8	1,0	162,7	462,1	2370,5	28,4	125,0	6,8	8,5	360	224
		7,1-19,0	8,1-20,0	6,71	279,1	1047,7																							18,10	19,14	37,24	462,1	1276,9	47,1	461,7	51,9	632,0
	5,0x3,0	до 7,0	до 8,0	7,02	261,3	578,7	2,18	7,8	83,4	18,0	96,0	8,90	91,0	614,8	1,14	6,0	20,90	19,34	39,90	565,0	1495,0	53,2	620,4	51,9	632,0	4,7	24,9	1,0	175,6	565,0	2747,4	31,7	127,0	7,0	10,0	380	234
		7,1-19,0	8,1-20,0	9,82	427,5	1376,3																							20,56	24,00	43,34	797,4	2658,0	53,2	620,4	51,9	632,0
	6,0x3,0	до 7,0	до 8,0	9,48	364,2	796,8	2,18	7,8	83,4	18,0	96,0	8,90	91,0	614,8	1,34	6,0	15,95	18,98	34,83	379,0	1133,5	31,7	—	51,9	632,0	3,2	20,2	1,0	142,8	379,0	1765,5	25,1	139,2	6,3	6,9	340	223
		7,1-19,0	8,1-20,0	12,92	536,5	1953,8																							17,79	18,98	36,77	478,4	1745,9	31,7	—	51,9	632,0
4,0x3,0	до 7,0	до 8,0	4,77	179,7	435,3	2,18	7,8	83,4	18,0	96,0	8,90	91,0	614,8	0,98	4,5	18,10	19,14	37,24	462,1	1276,9	47,1	—	51,9	632,0	4,7	24,3	1,0	150,8	462,1	1908,9	28,4	141,3	6,8	8,5	360	235	
	7,1-19,0	8,1-20,0	6,71	279,1	1047,7																							20,90	24,00	40,04	628,3	2074,5	47,1	—	51,9	632,0	4,7
5,0x3,0	до 7,0	до 8,0	7,02	261,3	578,7	2,18	7,8	83,4	18,0	96,0	8,90	91,0	614,8	1,14	6,0	18,10	19,14	37,24	462,1	1276,9	47,1	—	51,9	632,0	4,7	24,3	1,0	155,5	628,3	2706,5	31,7	143,3	7,2	10,0	380	246	
	7,1-19,0	8,1-20,0	9,82	427,5	1376,3																							20,56	24,00	43,34	797,4	2658,0	47,1	—	51,9	632,0	4,7
6,0x3,0	до 7,0	до 8,0	9,48	364,2	796,8	2,18	7,8	83,4	18,0	96,0	8,90	91,0	614,8	1,34	6,0	20,56	19,34	39,90	565,0	1495,0	31,7	—	51,9	632,0	6,2	28,2	1,0	162,3	797,4	3290,0	31,7	143,3	7,2	10,0	380	246	
	7,1-19,0	8,1-20,0	12,92	536,5	1953,8																							24,00	19,34	43,34	797,4	2658,0	31,7	—	51,9	632,0	6,2

Конструкция оголовков приведена на докум. 34 и 35.

Шифр проекта
Ведущий инженер
Исполнитель

Исполнил	Коен В.	Коен	
Проверил	Кучанова		
Нач пр гр	Чупарнова		
Пр пр	Коен В.		
И контр.	Миронова		

3.501.1-179.94.0-1 -27

Трубы со сварными стенками
ведомость объемов работ
на оголовки с нормальным
эконом одноочковые труб

Лист	1
Всего листов	1

АО "ТРАНСМОСТ"

Тип фундамента	Отверстие трубы, м	Расчетная высота насыпи, м		Тело трубы выше обреза фундамента													Фундамент						Всего на оголовки		Гидроизоляция		Подготовка		Рытье котлована, м ³	Засыпка котлована, м ³							
				Блоки перекрытия			Насадки		Стенки		Откосные стенки		Кордон		Итого			под оголовки по осевому		под откосные стенки		Мониторный бетон растборт, м ³			М: цементный бетон растборт, м ³	Центиметры растборт, м ³	Окрасочная, м ²	Обтачивание, м ²			Щебень для дорожек, м ³	Гравийно-песчаная смесь, м ³					
		под железобетонную дорожку	под бетономобильную дорожку	Нелегированный, м ³	Арматуры класса, кг		Бетон, м ³	Арматура класса, кг	Нелегированный, м ³	Арматуры класса, кг		Бетон, м ³	Арматура класса, кг	Итого, м ³	Арматуры класса, кг	Арматуры класса, кг	Монолитный бетон, м ³	Арматура класса, кг	Монолитный бетон, м ³	Арматура класса, кг	Арматуры класса, кг		Арматуры класса, кг	Арматуры класса, кг					Арматуры класса, кг	Арматуры класса, кг			Арматуры класса, кг				
					A-I	A-II				A-I	A-II											A-I			A-II	A-I	A-II	A-I			A-II						
сплошной	2x1,5x2,0	д07,0	д08,0	2,38	114,0	208,2	3,00	11,7	115,6	15,26	75,6	4,62	39,2	223,8	0,93	4,5	10,00	16,19	26,19	245,0	547,6	44,1	—	27,7	240,2	—	7,9	1,1	101,0	245,0	187,8	22,1	78,4	5,1	2,2	198	115
		7,1-19,0	8,1-20,0	3,30	141,6	335,0											10,92	17,19	27,11	272,6	614,4								104,9	272,6	914,5						
	2x2,0x2,0	д07,0	д08,0	3,32	150,6	341,4	3,00	11,7	115,6	15,26	75,6	4,62	39,2	223,8	1,08	4,5	10,94	16,34	27,28	281,6	680,8	47,7	—	30,4	260,1	—	10,0	1,1	116,5	281,6	940,9	25,4	82,3	5,9	2,6	221	125
		7,1-19,0	8,1-20,0	4,88	256,2	505,8											12,50	18,84	28,84	387,2	845,2								118,0	387,2	1105,3						
	2x3,0x2,0	д07,0	д08,0	6,38	252,6	624,0	3,16	11,7	115,6	15,26	75,6	4,62	39,2	223,8	1,44	6,0	14,16	16,70	30,86	385,1	953,4	57,2	—	35,4	298,4	—	14,3	1,1	138,9	385,1	1261,8	32,0	93,2	7,3	3,4	263	142
		7,1-19,0	8,1-20,0	8,82	366,6	1280,4											15,22	17,60	33,30	499,1	1619,8								141,3	499,1	1918,2						
	2x2,0x3,0	д07,0	д08,0	3,32	150,6	341,4	3,00	11,7	115,6	24,54	135,2	8,90	91,0	614,8	1,08	4,5	16,78	25,62	42,40	498,6	1236,2	49,7	—	45,7	843,1	—	13,9	1,2	176,7	496,5	2253,5	32,6	127,2	7,6	5,7	310	152
		7,1-19,0	8,1-20,0	4,88	256,2	505,8											18,44	25,98	44,42	496,5	1354,4								179,2	610,5	2909,9						
	2x3,0x3,0	д07,0	д08,0	6,38	252,6	624,0	3,16	11,7	115,6	24,54	135,2	8,90	91,0	614,8	1,44	6,0	20,88	25,98	46,86	610,5	2010,8	59,1	—	52,7	899,1	—	19,3	1,2	214,5	604,8	2847,6	39,0	138,0	8,1	9,7	380	194
		7,1-19,0	8,1-20,0	8,82	366,6	1280,4											21,60	26,34	47,94	604,8	1601,0								218,4	803,6	4072,4						
	2x4,0x3,0	д07,0	д08,0	9,54	353,4	870,6	3,16	11,7	115,6	24,54	135,2	8,90	91,0	614,8	1,80	7,5	25,48	26,34	51,82	803,6	2825,8	69,2	614,6	51,9	632,0	9,1	35,1	1,3	242,4	769,5	3443,2	45,3	143,3	9,0	11,5	410	203
		7,1-19,0	8,1-20,0	13,42	558,2	2095,4											25,10	26,70	52,80	769,5	1297,8								248,0	1101,9	5032,4						
2x5,0x3,0	д07,0	д08,0	14,04	522,6	1157,4	3,16	11,7	115,6	24,54	135,2	8,90	91,0	614,8	2,16	9,0	31,70	26,70	58,40	1101,9	3483,0	81,2	923,4	51,9	632,0	12,6	4,2,3	1,6	270,6	976,8	4196,8	51,6	148,6	9,8	13,4	440	212	
	7,1-19,0	8,1-20,0	19,64	855,0	2752,6											31,02	27,06	58,08	976,8	2324,0								277,5	1441,6	6522,8							
2x6,0x3,0	д07,0	д08,0	18,96	728,4	1593,6	3,16	11,7	115,6	24,54	135,2	8,90	91,0	614,8	2,52	10,5	37,90	27,06	64,96	1441,6	4650,0	93,4	1240,8	51,9	632,0	16,1	49,2	1,9	192,3	604,8	2233,0	39,0	160,9	11,8	9,7	380	210	
	7,1-19,0	8,1-20,0	25,84	1193,2	3919,6											21,60	26,34	47,94	604,8	1601,0								203,2	803,6	3457,8							
раздельный	2x4,0x3,0	д07,0	д08,0	9,54	353,4	870,6	3,16	11,7	115,6	24,54	135,2	8,90	91,0	614,8	1,80	7,5	25,48	26,34	51,82	803,6	2825,8	49,6	—	51,9	632,0	13,6	4,7,2	1,6	216,7	769,5	2519,8	45,3	165,0	13,3	11,5	410	225
		7,1-19,0	8,1-20,0	13,42	558,2	2095,4											26,10	26,70	52,80	769,5	1887,8								222,3	1101,9	4115,0						
	2x5,0x3,0	д07,0	д08,0	14,04	522,6	1157,4	3,16	11,7	115,6	24,54	135,2	8,90	91,0	614,8	2,16	9,0	31,70	26,70	58,40	1101,9	3483,0	49,6	—	51,9	632,0	17,1	55,7	1,9	234,3	976,8	2956,0	51,6	169,1	14,8	13,4	440	225
		7,1-19,0	8,1-20,0	19,64	855,0	2752,6											31,02	27,06	58,08	976,8	2324,0								241,2	1441,6	5282,0						
	2x6,0x3,0	д07,0	д08,0	18,96	728,4	1593,6	3,16	11,7	115,6	24,54	135,2	8,90	91,0	614,8	2,52	10,5	37,90	27,06	64,96	1441,6	4650,0	49,6	—	51,9	632,0	17,1	55,7	1,9	241,2	1441,6	5282,0						
		7,1-19,0	8,1-20,0	25,84	1193,2	3919,6																															

Конструкция оголовков приведена на докум.-37 и-38.

Штамповка и печать

Исполнил	Коев В	Коев	
Проверил	Кучанова		
Нач пр гр	Чупарнова		
М. пр.	Коев В.		
Н. пр.	Миронова		

3.501.1-179.94.0-1 -28

Трубы со сборными стенками. Ведомость объемов работ на оголовки с нормальным звеном двучастковой трубой

АО "ТРАНСМОСТ"

Table with columns for 'Тип фундамента', 'Сечение трубы', 'Высота настила', 'Тело трубы выше обреза фундамента', 'Фундамент', 'Всего на оголовки', 'Подготовка'. Includes detailed material calculations for concrete, rebar, and other components.

Конструкция оголовков приведена на докум.-38 и-39.

Цифры в скобках и дата В.И.И.И.И.И.

Table with columns for 'Исполнил', 'Проверил', 'Нач. пр. гр.', 'Инж. пр.', 'И. контр.', 'Косен В.', 'Кучанова', 'Чупарникова', 'Косен Б.', 'Миронова', '3.501.1-179.94.0-1 -30', 'Трубы со сборными ст. кланш.', 'Ведомость объемов работ на оголовки с повышенным звеном двухочков. труб', 'АО "ТРАНСМОСТ"'. Includes date 11.94.

Трубы отв. 1,5...6,0 м
Секции труб (изоляция не показана)

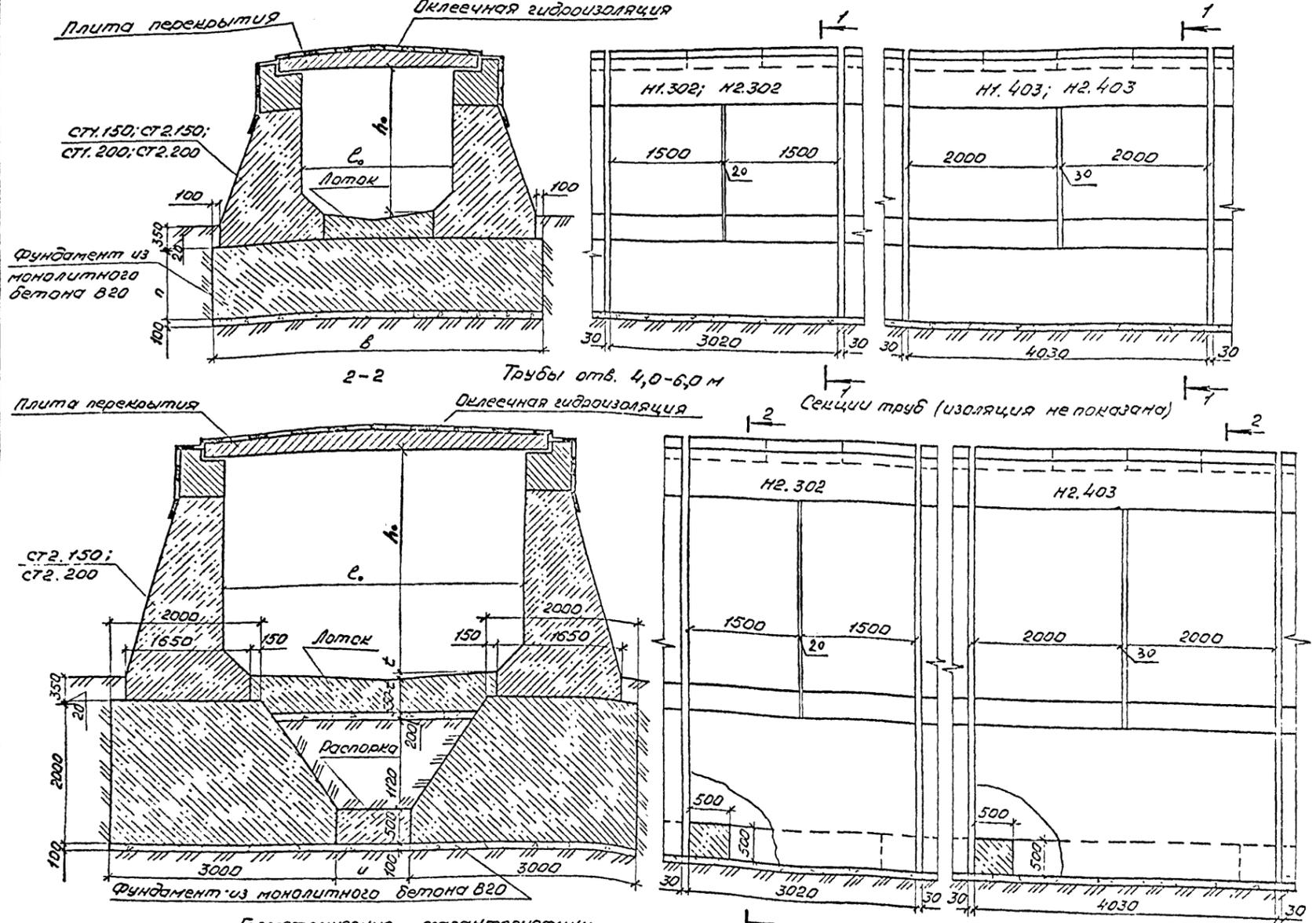


Таблица подбора марок элементов

Отверстие трубы $b_0 \times h_0$, м	Расчетная высота насыпи	Секция длиной 3,02 м	Секция длиной 3,02 м		Секция длиной 4,03 м			
			плита перекрытия	Насадка	Стенка	плита перекрытия	Насадка	Стенка
			Количество, шт					
			Марка					
1,5x2,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.210	н1.302	ст1.150	п1.210	н1.403	ст1.200	
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.210			п2.210			
2,0x2,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.260	н1.302	ст1.150	п1.260	н1.403	ст1.200	
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.260			п2.260			
3,0x2,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.350	н2.302	ст1.150	п1.350	н2.403	ст1.200	
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.350			п2.350			
2,0x3,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.260	н1.302	ст2.150	п1.260	н1.403	ст2.200	
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.260			п2.260			
3,0x3,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.360	н2.302	ст2.150	п1.360	н2.403	ст2.200	
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.360			п2.360			
4,0x3,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.460	н2.302	ст2.150	п1.460	н2.403	ст2.200	
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.460			п2.460			
5,0x3,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.560	н2.302	ст2.150	п1.560	н2.403	ст2.200	
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.560			п2.560			
6,0x3,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.660	н2.302	ст2.150	п1.660	н2.403	ст2.200	
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.660			п2.660			

1. Верх трубы, боковые поверхности насадок и швы между стенками трубы покрываются оклеенной гидроизоляцией. Боковые поверхности стен и фундаментов, соприкасающиеся с грунтом, покрываются обмазочной гидроизоляцией. Детали гидроизоляции приведены на докум.-15.
2. армирование сплошных фундаментов труб отв. 4,0x3,0; 5,0x3,0 и 6,0x3,0 м приведено на докум.-33.
3. Объемы работ приведены на докум.-25.
4. Расчетная высота насыпи для труб отверстиями 5,0x3,0 и 6,0x3,0 м на сплошных фундаментах не должна превышать, соответственно:
под железную дорогу - 16,0 и 13,5 м;
под автомобильную дорогу - 17,0 и 14,5 м.
5. Фундамент, распорки и лоток изготавливаются из монолитного бетона класса В20.

Геометрические характеристики

Тип фундамента	Отверстие трубы $b_0 \times h_0$, м	размеры, мм			
		b	t	u	n
сплошной	1,5x2,0	4000	40	—	1000
	2,0x2,0	4500	60	—	1000
	3,0x2,0	5500	100	—	1500
	2,0x3,0	4800	50	—	1000
	3,0x3,0	5800	90	—	1500
	4,0x3,0	6800	70	—	2000
	5,0x3,0	7800	90	—	2000
	6,0x3,0	8800	110	—	2000
раздельный	4,0x3,0	—	70	1000	—
	5,0x3,0	—	90	2000	—
	6,0x3,0	—	110	3000	—

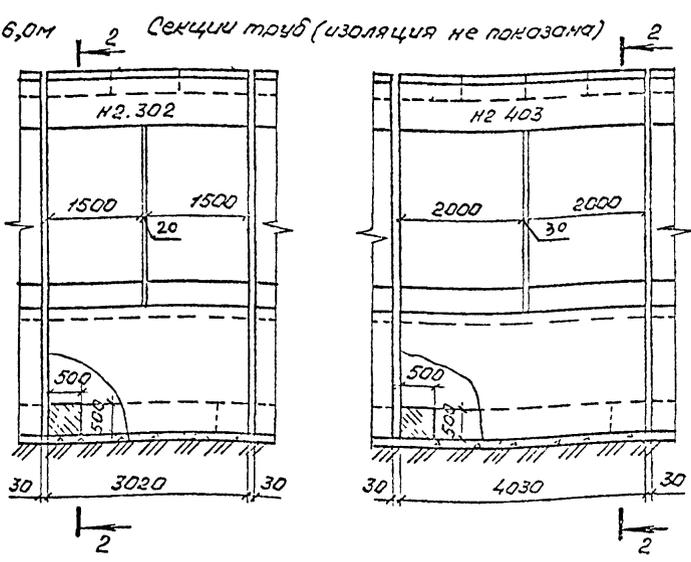
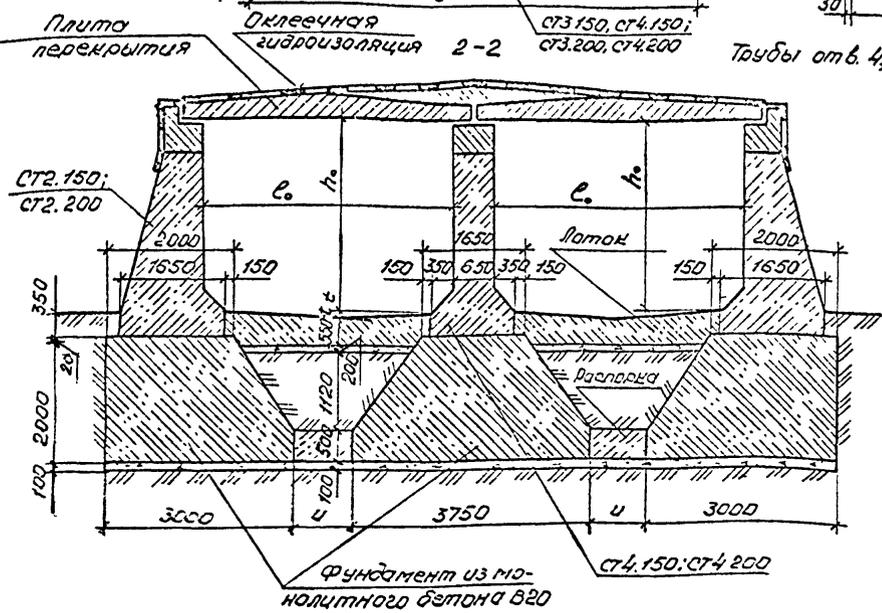
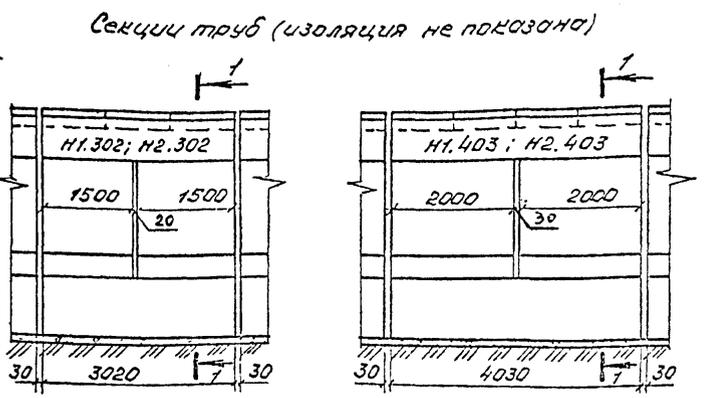
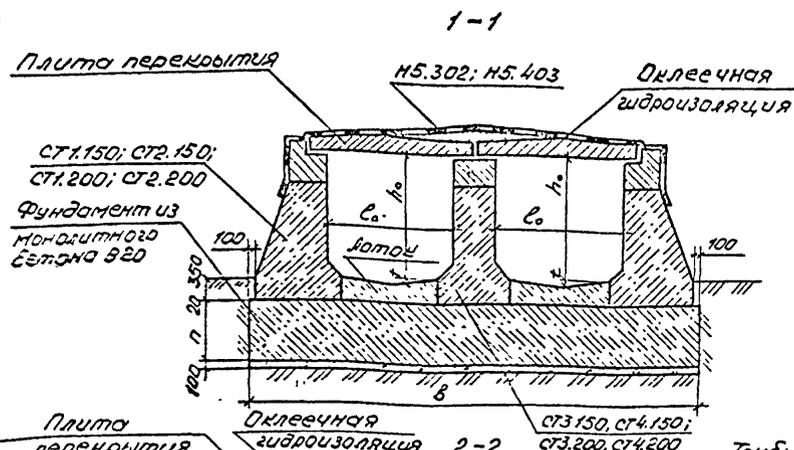
Шифр проекта: 3.501.1-179.94.0-1-31

Исполнил	Косен В	Котн		3.501.1-179.94.0-1-31
Проверил	Кучанова	Котн		
Нач пр гр	Чупарнова	Котн		
Гл инж пр	Косен В.	Котн	12.94	
Н контр	Миронова	Котн		
Трубы со сборными стенками. Средняя часть одночковые труб				Страницы: 1 лист 1 лист
				АО "ТРАНСМОСТ"

Трубы отв. 1,5-6,0 м

Таблица подбора марок элементов

Отверстие трубы 2x ϵ x η , м	Расчетная высота насыпи		Секция длиной 3,02 м				Секция длиной 4,03 м							
	Обозначение	Величина для труб, м	Плита перекрытия	Насадка		Стенка		Плита перекрытия	Насадка		Стенка			
				Количество, шт										
				Марка										
				6	2	1	4	2	8	2	1	4	2	
2x1,5x2,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.210	н1.302	н5.302	ст1.150	ст3.150	п1.210	н1.402	н5.402	ст1.200	ст3.200			
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.210					п2.210							
2x2,0x2,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.260	н1.302	н5.302	ст1.150	ст3.150	п1.260	н1.402	н5.402	ст1.200	ст3.200			
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.260					п2.260							
2x3,0x2,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.360	н2.302	н5.302	ст1.150	ст3.150	п1.360	н2.402	н5.402	ст1.200	ст3.200			
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.360					п2.360							
2x2,0x3,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.260	н1.302	н5.302	ст2.150	ст4.150	п1.260	н1.402	н5.402	ст2.200	ст4.200			
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.260					п2.260							
2x3,0x3,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.360	н2.302	н5.302	ст2.150	ст4.150	п1.360	н2.402	н5.402	ст2.200	ст4.200			
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.360					п2.360							
2x4,0x3,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.460	н2.302	н5.302	ст2.150	ст4.150	п1.460	н2.402	н5.402	ст2.200	ст4.200			
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.460					п2.460							
2x5,0x3,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.560	н2.302	н5.302	ст2.150	ст4.150	п1.560	н2.402	н5.402	ст2.200	ст4.200			
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.560					п2.560							
2x6,0x3,0	1 до 7,0 до 8,0	п1.660	н2.302	н5.302	ст2.150	ст4.150	п1.660	н2.402	н5.402	ст2.200	ст4.200			
	2 7,1-19,0 8,1-20,0	п2.660					п2.660							



Геометрические характеристики

Тип фундамента	Отверстие труб 2x ϵ x η , м	размеры, мм			
		б	г	и	п
Сплошной	2x1,5x2,0	6150	40	—	1000
	2x2,0x2,0	7150	60	—	1000
	2x3,0x2,0	9150	100	—	1500
	2x2,0x3,0	7450	50	—	1000
	2x3,0x3,0	9450	90	—	1500
	2x4,0x3,0	11450	70	—	2000
	2x5,0x3,0	13450	90	—	2000
	2x6,0x3,0	15450	110	—	2000
Раздельный	2x4,0x3,0	—	70	950	—
	2x5,0x3,0	—	90	1950	—
	2x6,0x3,0	—	110	2950	—

1. Верх трубы, боковые поверхности насадок и швы между стенками труб покрываются оклеечной гидроизоляцией. Боковые поверхности стен и фундаментов, соприкасающиеся с грунтом, покрываются обмазочной гидроизоляцией. Детали гидроизоляции приведены на докум.-15.
2. Армирование сплошных фундаментов труб отв. 2x4,0x3,0; 2x5,0x3,0 и 2x6,0x3,0 м приведено на докум.-33.
3. Объемы работ приведены на докум.-26.
4. Расчетная высота насыпи для труб отверстиями 2x5,0x3,0 и 2x6,0x3,0 м на сплошных фундаментах не должна превышать, соответственно: под железную дорогу - 16,0 и 13,5 м; под автомобильную дорогу - 17,0 и 14,5 м.
5. Фундамент, распорки и лоток изготавливаются из монолитного бетона класса В20.

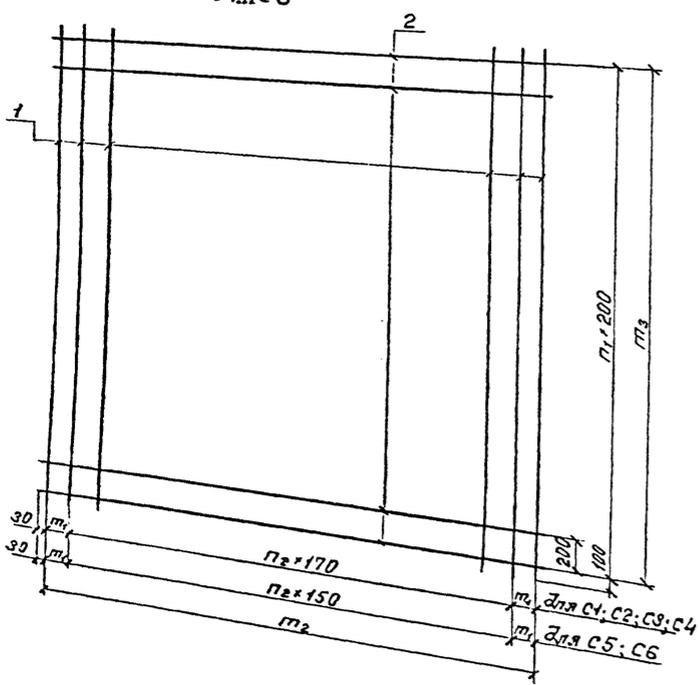
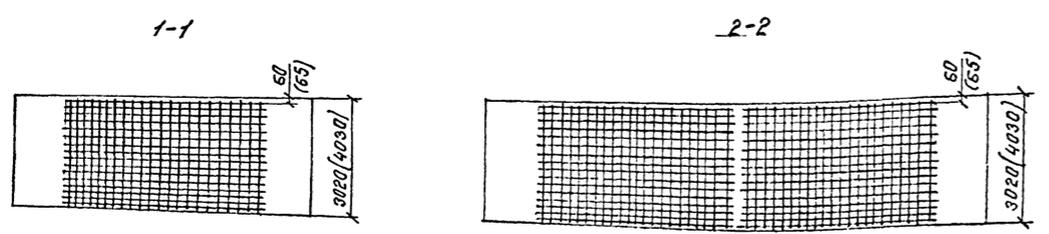
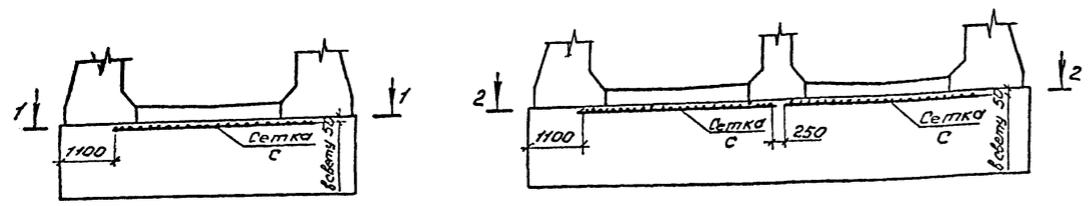
Исполнил	Косен В.	Косен		3.501.1-179.94.0-1 -32
Проверил	Кучанова			
Нач пр гр	Чупарнова			
Пл инж пр	Косен В.		12.94	
Н контр	Миронова			

Трубы со сборными опантовками. Средняя часть двухъярусных труб

Стр.	Лист	Всего
Р	1	1

АО "ТРАНСМОСТ"

Изд. 1/2004 г. 1/2004 г. 1/2004 г.



Спецификация элементов на трубу

Марка сетки	Поз.	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Масса сетки, кг
С1	1	φ 22 А-III, R=4600	18	13,71	307,3
	2	φ 12 А-III, R=2950	23	2,63	
С2	1	φ 22 А-III, R=4600	24	13,71	410,0
	2	φ 12 А-III, R=3960	23	3,52	
С3	1	φ 25 А-III, R=5600	18	21,56	461,7
	2	φ 12 А-III, R=2960	28	2,63	
С4	1	φ 25 А-III, R=5600	24	21,56	616,0
	2	φ 12 А-III, R=3960	28	3,52	
С5	1	φ 25 А-III, R=6600	21	25,41	620,4
	2	φ 12 А-III, R=2960	33	2,63	
С6	1	φ 25 А-III, R=6600	28	25,41	827,6
	2	φ 12 А-III, R=3960	33	3,52	

Марка сетки	П1, шт.	П1, мм	П2, шт.	П2, мм	П3, мм
С1	22	175	15	2900	4400
С2		165	21	3900	
С3	27	175	15	2900	5400
С4		165	21	3900	
С5	32	100	18	2900	6400
С6		75	25	3900	

Спецификация изделий на секции труб

Наименование	Кол. на отверстие					
	4,0	5,0	6,0	2x4,0	2x5,0	2x6,0
Секция 3,02 м						
Сетка С1	1	—	—	2	—	—
С2	—	1	—	—	2	—
С3	—	—	1	—	—	2
Секция 4,03 м						
Сетка С4	1	—	—	2	—	—
С5	—	1	—	—	2	—
С6	—	—	1	—	—	2

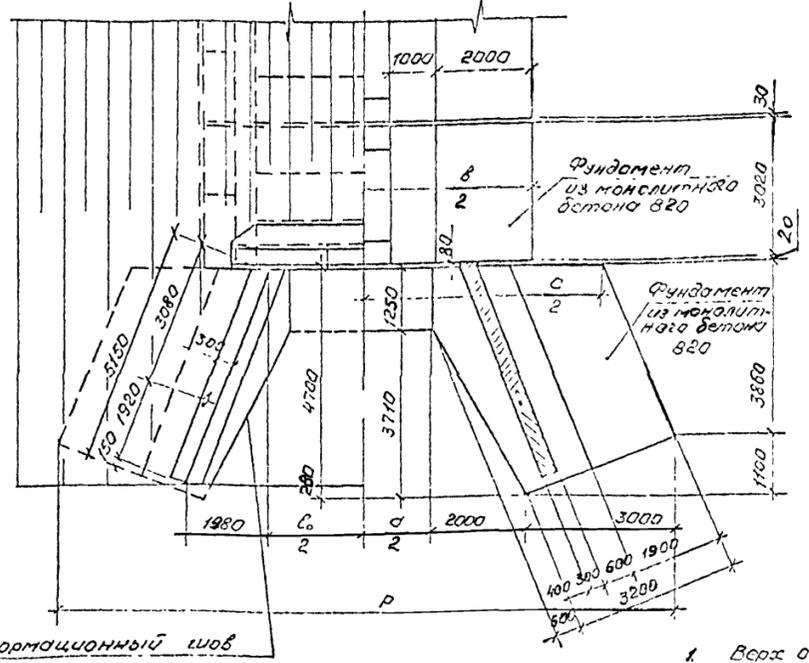
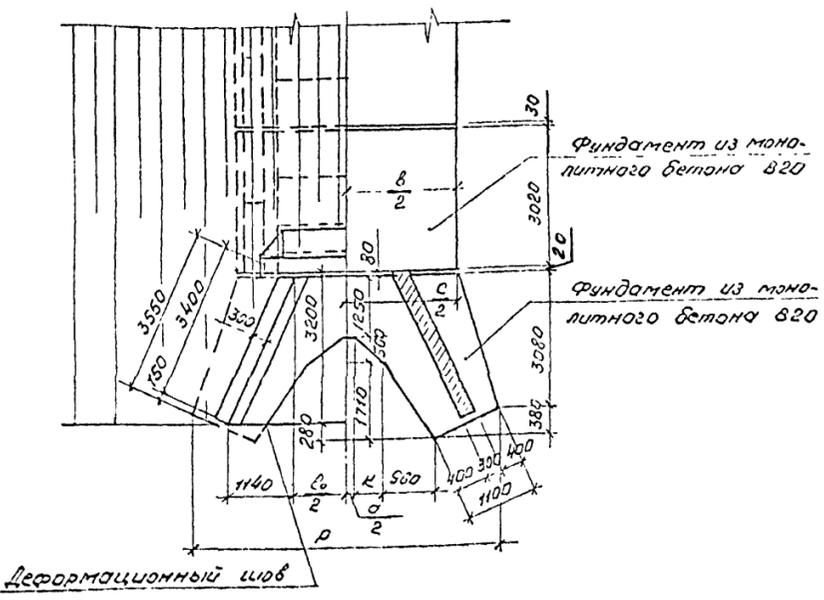
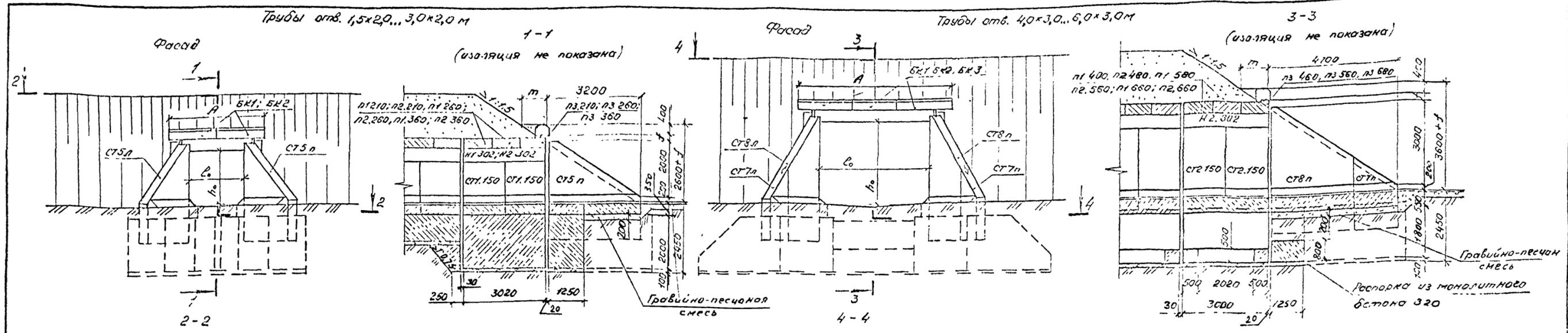
Ведомость расхода стали

Отверстие трубы, м	Секция 3,02 м				Секция 4,03 м					
	Арматурная сталь по ГОСТ 5781-82									
	Класс А-III									
	Диаметр, мм		Диаметр, мм		Диаметр, мм		Диаметр, мм			
		10	12	22	25	10	12	22	25	
4,0 x 3,0	—	60,5	246,8	—	307,3	—	81,0	329,0	—	410,0
5,0 x 3,0	—	73,6	—	388,1	461,7	—	98,6	—	517,4	616,0
6,0 x 3,0	—	86,8	—	533,6	620,4	—	116,2	—	711,5	827,7
2x4,0 x 3,0	—	121,0	493,6	—	614,6	—	162,0	658,0	—	820,0
2x5,0 x 3,0	—	147,2	—	776,2	923,4	—	197,2	—	1034,6	1232,0
2x6,0 x 3,0	—	173,6	—	1067,2	1240,8	—	232,4	—	1423,0	1655,4

1. Фундаменты труб из монолитного бетона класса В20, морозостойкостью F100-200 в зависимости от климатических условий района строительства.
2. Сетки из арматурной стали периодического профиля класса А-III марки 25Г2С или 35ГС.
3. Соединение стержней в сетках производится контактной точечной электросваркой или вязальной проволокой. Применение сварных сеток из стали марки 35ГС допускается только для районов с расчетной температурой наружного воздуха минус 30°С и выше.
4. Конструкция трубы... приведена на докум.-31 и-32

Имя, Фамилия, Подпись и дата

Исполнил	Коен В.	Контр		3.501.1-179.94.0-1-33
Проверил	Чупарнова			
Зач. пр. гр.	Чупарнова			
Гл. инж. пр.	Коен В.	12.94		
Трубы со сборными стенками				Сталь А-III
Армирование фундам. и ств. средней части труб				1
Инж. Миронина				АО "ТРАНСМОСТ"



Отверстие трубы $b_0 \times h_0$, м	Размеры, мм							
	a	A	B	C	K	m	P	f
1,5 x 2,0	200	2910	4000	4000	500	800	5200	50
2,0 x 2,0	200	3410	4500	4600	750	850	5700	80
3,0 x 2,0	1200	4370	5500	5600	750	1000	6700	170
4,0 x 3,0	2700	5470	6800	9500	—	1000	12700	230
5,0 x 3,0	3700	6330	7800	10900	—	1150	13700	310
6,0 x 3,0	4700	7420	8800	11900	—	1250	14700	380

Таблица выбора марок элементов

Отверстие трубы $b_0 \times h_0$, м	Расчетная высота проема	Блок перекрытия		Косойка	Стенка				
		Количество, шт							
		2	1	2	4	1	1	1	1
1,5 x 2,0	1	п1.210	п3.210	н1.302	ст1.150	ст5.п	ст5.л	—	—
	2	п2.210	—	—	—	—	—	—	—
2,0 x 2,0	1	п1.260	п3.260	н1.302	ст1.150	ст5.п	ст5.л	—	—
	2	п2.260	—	—	—	—	—	—	—
3,0 x 2,0	1	п1.360	п3.360	н2.302	ст1.150	ст5.п	ст5.л	—	—
	2	п2.360	—	—	—	—	—	—	—
4,0 x 3,0	1	п1.460	п3.460	н2.302	ст2.150	ст8.п	ст8.л	ст7.п	ст7.л
	2	п2.460	—	—	—	—	—	—	—
5,0 x 3,0	1	п1.660	п3.660	н2.302	ст2.150	ст8.п	ст8.л	ст7.п	ст7.л
	2	п2.660	—	—	—	—	—	—	—
6,0 x 3,0	1	п1.660	п3.660	н2.302	ст2.150	ст8.п	ст8.л	ст7.п	ст7.л
	2	п2.660	—	—	—	—	—	—	—

Таблица выбора марок кордонных блоков

Отверстие трубы $b_0 \times h_0$, м	Марка		
	БК1	БК2	БК3
1,5 x 2,0	2	—	—
2,0 x 2,0	—	2	—
3,0 x 2,0	3	—	—
4,0 x 3,0	1	—	2
5,0 x 3,0	2	2	—
6,0 x 3,0	—	2	2

1. Верх оголовочной секции, боковые поверхности насадок и швы между бетонными блоками покрываются оклеечной гидроизоляцией. Боковые поверхности откосных стенок и фундаментов, соприкасающиеся с грунтом покрываются обмазочной гидроизоляцией. Детали гидроизоляции приведены на док. № 15.
2. Детали установки кордонного блока приведены на док. № 15.
3. Анкерование соединительных откосных стенок приведено на док. № 40, сплошные фундаменты труб отверстиями 4,0 x 3,0, 5,0 x 3,0 и 6,0 x 3,0 м - на док. № 33.
4. Значение расчетной высоты насыпи приведено на док. № 31.
5. Объемы работ по сооружению оголовка приведены на док. № 27.

Выполнил	Косин В.	Косин В.							
Проверил	Кузнецов	Кузнецов							
Визировал	Чуваров	Чуваров							
Гендиректор	Косин В.	Косин В.	11.21	11.21	11.21	11.21	11.21	11.21	11.21
Исполн.	Миронов	Миронов							

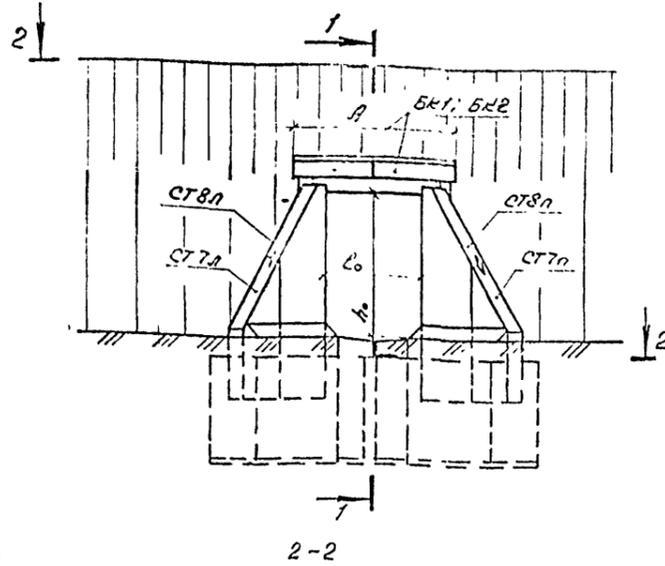
3.501.1-179.94.0-1-34

Трубы с обрешеткой откосных стенок с нормальным уклоном труб от 1,5 x 2,0... 6,0 x 3,0 м.

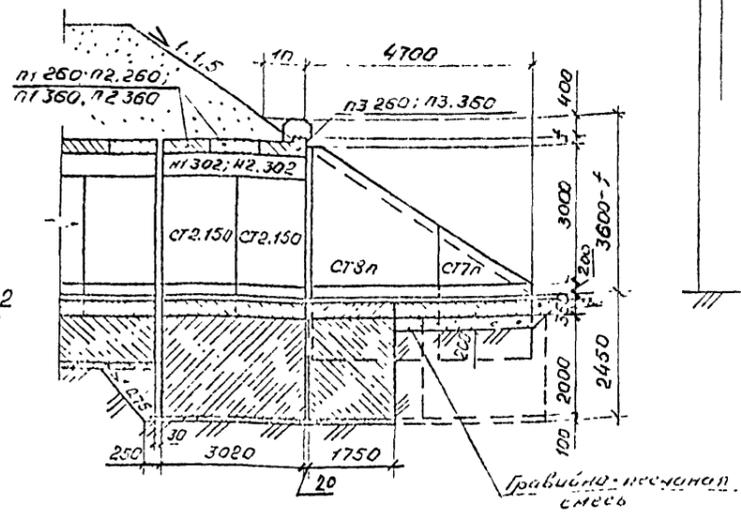
Лист 1

АО "ТРАНСМОСТ"

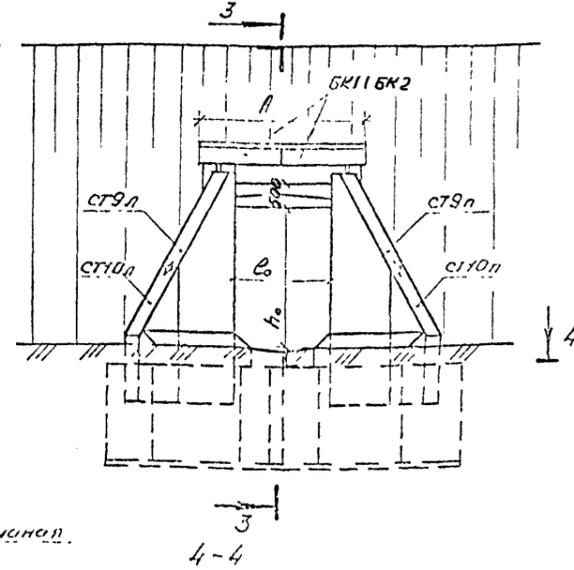
Фасад оголовка с нормальным звеном



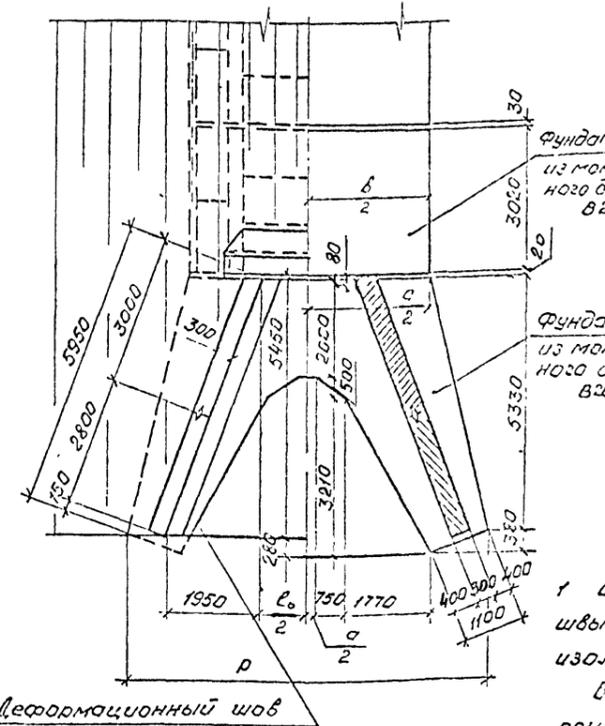
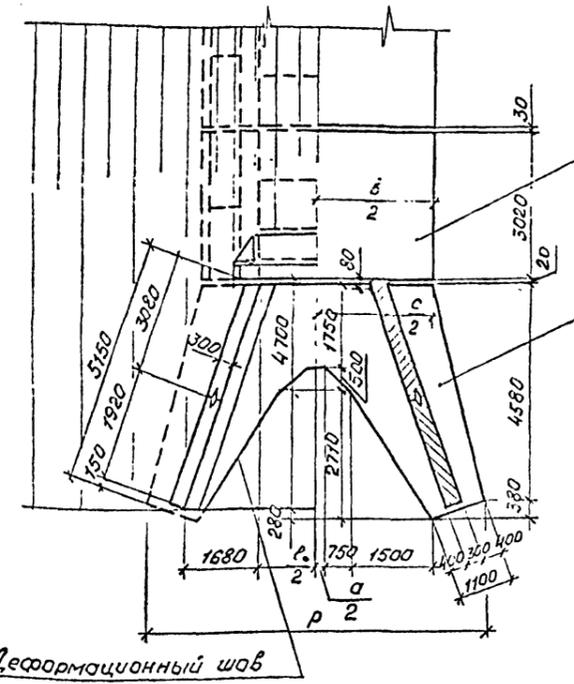
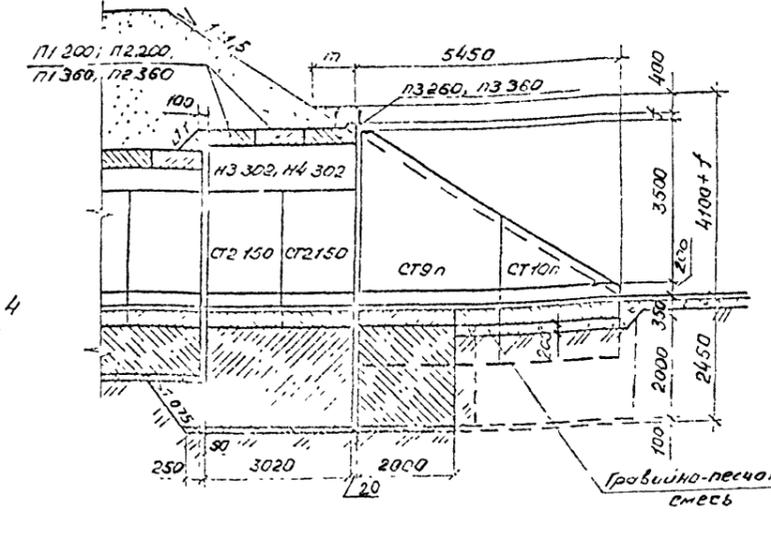
1-1 (изоляция не показана)



Фасад оголовка с повышенным звеном



3-3 (изоляция не показана)



Тип оголовка	Отверстие трубы $\phi \times h_0$, мм	Размеры, мм						
		a	л	в	с	т	р	f
с нормальным звеном	2,0x3,0	200	3410	4800	4800	850	6780	80
	3,0x3,0	1200	4370	5800	5800	1000	7780	170
с повышенным звеном	2,0x3,0	200	3410	4800	4800	850	7320	80
	3,0x3,0	1200	4370	5800	5800	1000	8320	170

1. Верх оголовочной секции, боковые поверхности насадок и швы между стеновыми блоками покрываются клеечной гидроизоляцией.
2. Боковые поверхности откосных стенок и фундаментов, соприкасающиеся с грунтом покрываются обмазочной гидроизоляцией. Детали гидроизоляции приведены на докум. 15.
3. Армирование фундаментов откосных стенок приведено на докум. 10.
4. Деталь установки кордонного блока приведена на докум. 15.
5. Значение расчетной высоты насыпи приведено на докум. 31.
6. Объемы работ по сооружению оголовка приведены на докум. 27, 29.

Таблица выбора марок элементов

Тип оголовка	Отверстие трубы $\phi \times h_0$, м	Расчетная высота откоса	Блок перекрытия		Насадка	Стенка	Стенка откосная			
			2	1			Количество, шт			
			Марка							1
с нормальным звеном	2,0x3,0	1	п1.260	п3.260	н1.302	Ст2.150	Ст8л	Ст7л	Ст7л	Ст7л
			п2.260	п3.360	н2.302	Ст2.150	Ст8л	Ст7л	Ст7л	
	3,0x3,0	1	п1.360	п3.360	н2.302	Ст2.150	Ст9л	Ст7л	Ст7л	
			п2.360	п3.360	н3.302	Ст2.150	Ст9л	Ст7л	Ст7л	
с повышенным звеном	2,0x3,0	1	п1.260	п3.260	н3.302	Ст2.150	Ст9л	Ст10л	Ст10л	
			п2.260	п3.360	н4.302	Ст2.150	Ст9л	Ст10л	Ст10л	
	3,0x3,0	1	п1.360	п3.360	н4.302	Ст2.150	Ст9л	Ст10л	Ст10л	
			п2.360	п3.360	н4.302	Ст2.150	Ст9л	Ст10л	Ст10л	

Таблица выбора марок кордонных блоков

Отверстие трубы $\phi \times h_0$, м	Марка	
	Бк1	Бк2
2,0x3,0	---	2
3,0x3,0	3	---

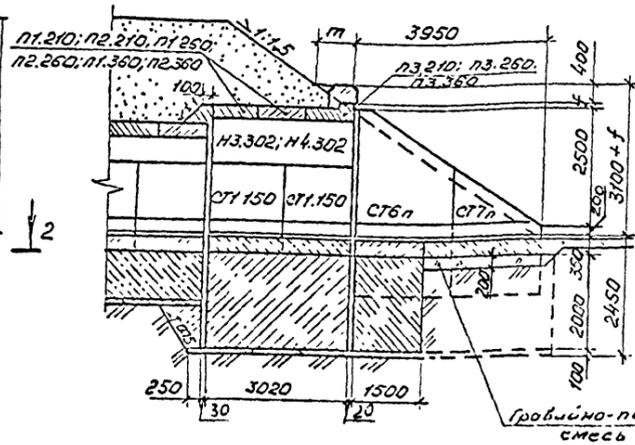
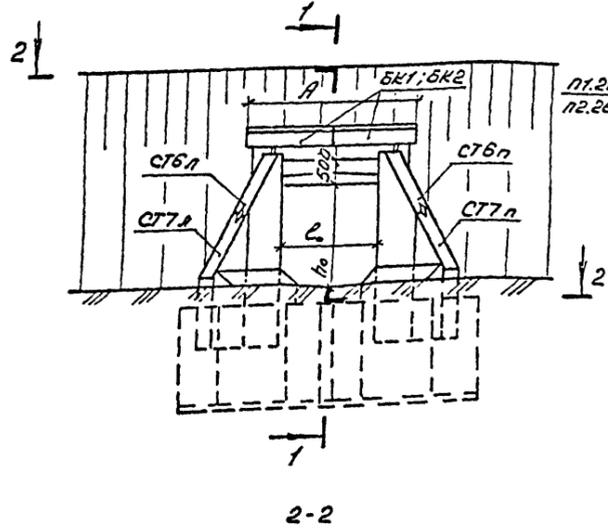
Исполнит	Кочет В.	Контр		3.501.1-179.94.0-1 -35
Проверил	Кучапов	Л. П.		
Нач. пр. пр.	Чурикова	Л. П.		Трубы со сборными стенками. Оголовки труб от 2,0x3,0 и 3,0x3,0 м
Личн. пр.	Коси Б.	Л. П.	12.94	
И. контр.	Мирошова	Л. П.		Сталь лист
				АО "ТРАНСМОСТ"

Трубы отв. 1,5x2,0...3,0x2,0 м

Фасад

1-1

(изоляция не показана)

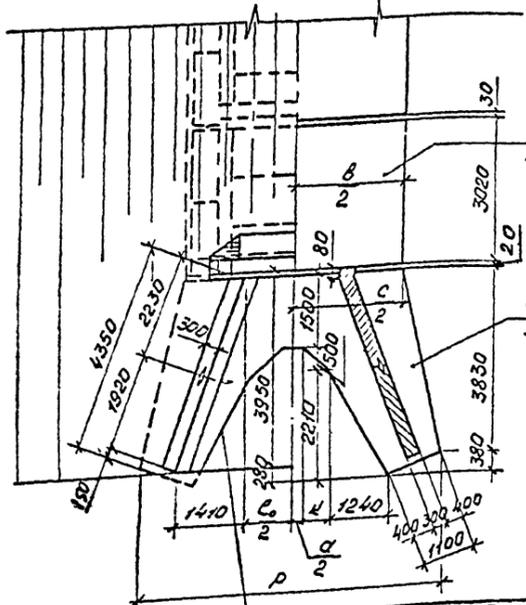
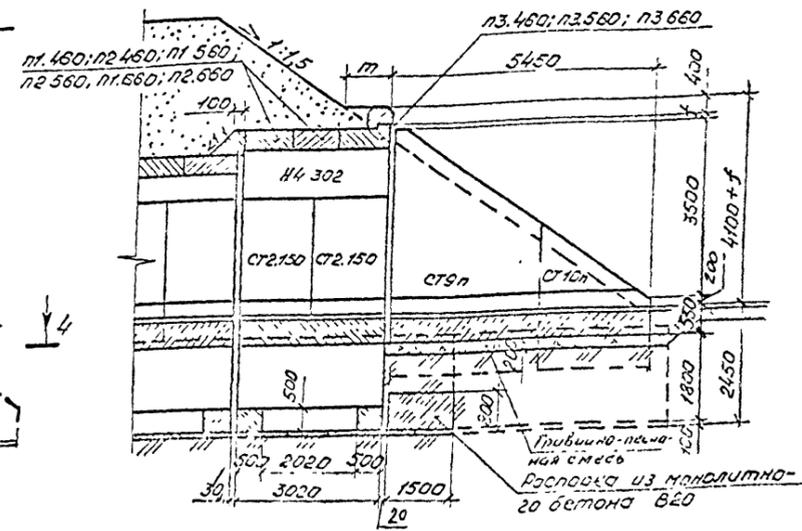
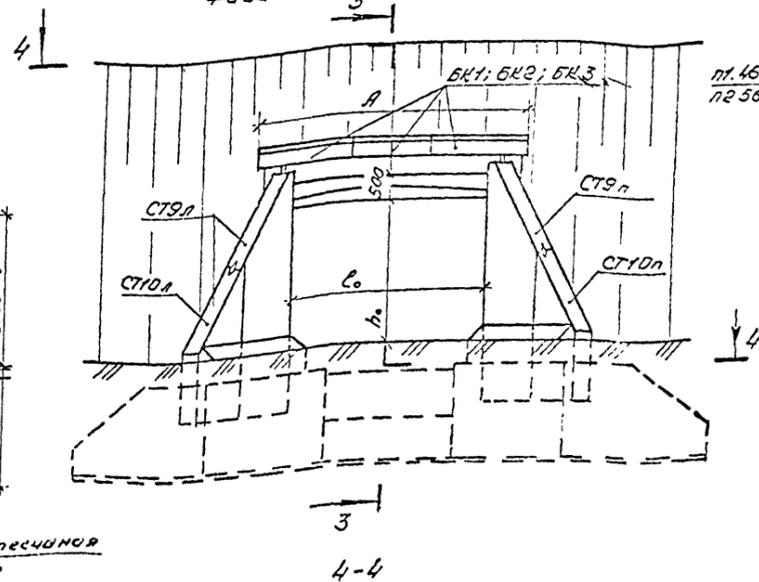


Трубы отв. 4,0x3,0...6,0x3,0 м

Фасад

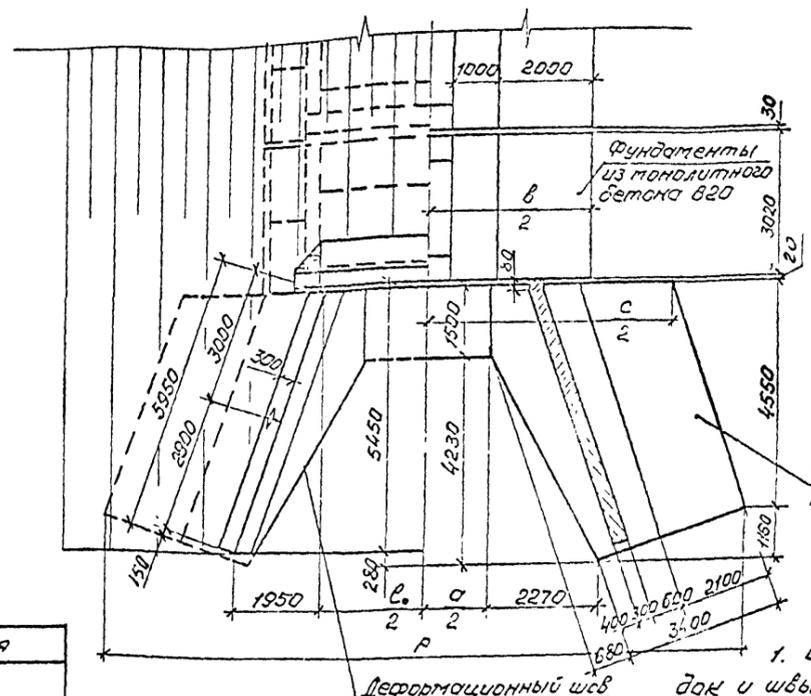
3

3-3 (изоляция не показана)



Фундамент из монолитного бетона В20

Фундамент из монолитного бетона В20



Фундаменты из монолитного бетона В20

Фундамент из монолитного бетона В20

Отверстие трубы $b \times h_0$, м	Размеры, мм							
	a	A	B	C	K	Г	D	f
1,5x2,0	200	2910	4000	4000	500	600	5760	50
2,0x2,0	200	3410	4500	4600	750	850	6260	80
3,0x2,0	1200	4370	5500	5600	750	1000	7260	170
4,0x3,0	2700	5470	6800	10300	-	1000	13640	230
5,0x3,0	3700	6330	7800	11300	-	1150	14640	310
6,0x3,0	4700	7430	8800	12300	-	1250	15640	380

Таблица выбора марок элементов

Отверстие трубы $b \times h_0$, м	Расчетная высота насыпи	Блок перекрытия		Насадка	Стенка	Стенка откосная			
		2	1	2	4	1	1	1	1
		Марка							
1,5x2,0	1	П1.210	П3.210	Н3.302	СТ1.150	СТ6л	СТ6л	СТ7л	СТ7л
	2	П2.210	П3.210	Н3.302	СТ1.150	СТ6л	СТ6л	СТ7л	СТ7л
2,0x2,0	1	П1.260	П3.260	Н3.302	СТ1.150	СТ6л	СТ6л	СТ7л	СТ7л
	2	П2.260	П3.260	Н3.302	СТ1.150	СТ6л	СТ6л	СТ7л	СТ7л
3,0x2,0	1	П1.360	П3.360	Н4.302	СТ1.150	СТ6л	СТ6л	СТ7л	СТ7л
	2	П2.360	П3.360	Н4.302	СТ1.150	СТ6л	СТ6л	СТ7л	СТ7л
4,0x3,0	1	П1.460	П3.460	Н4.302	СТ2.150	СТ9л	СТ9л	СТ10л	СТ10л
	2	П2.460	П3.460	Н4.302	СТ2.150	СТ9л	СТ9л	СТ10л	СТ10л
5,0x3,0	1	П1.560	П3.560	Н4.302	СТ2.150	СТ9л	СТ9л	СТ10л	СТ10л
	2	П2.560	П3.560	Н4.302	СТ2.150	СТ9л	СТ9л	СТ10л	СТ10л
6,0x3,0	1	П1.660	П3.660	Н4.302	СТ2.150	СТ9л	СТ9л	СТ10л	СТ10л
	2	П2.660	П3.660	Н4.302	СТ2.150	СТ9л	СТ9л	СТ10л	СТ10л

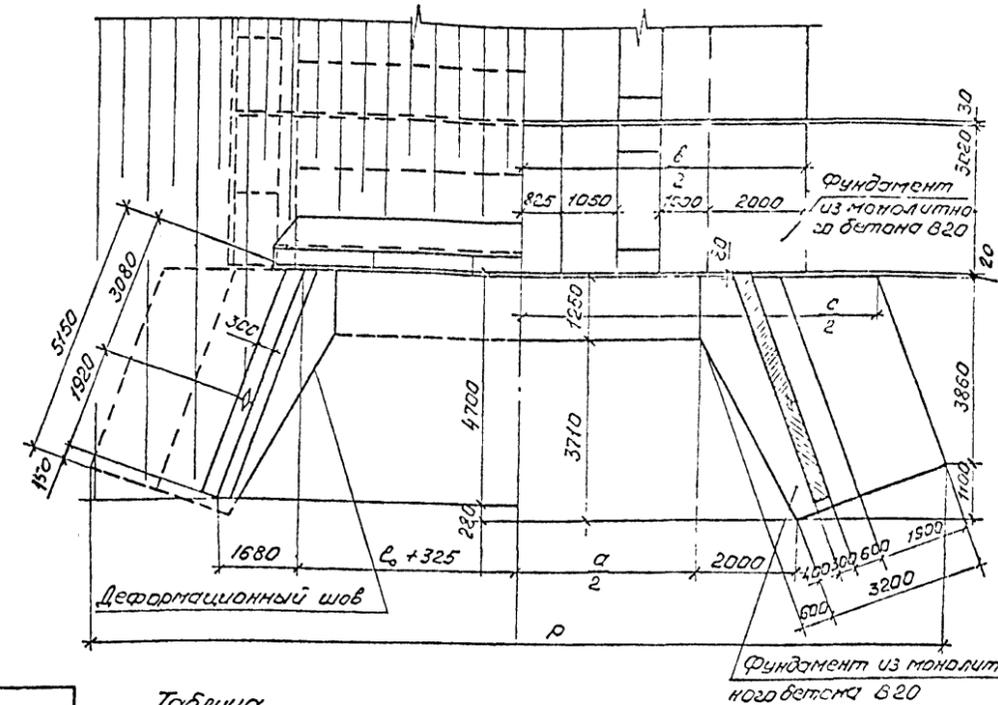
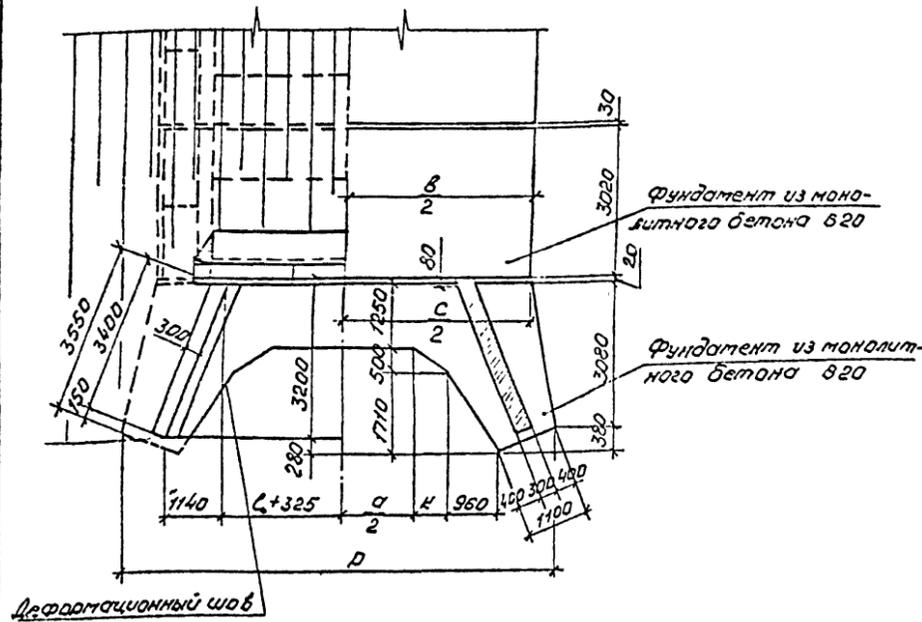
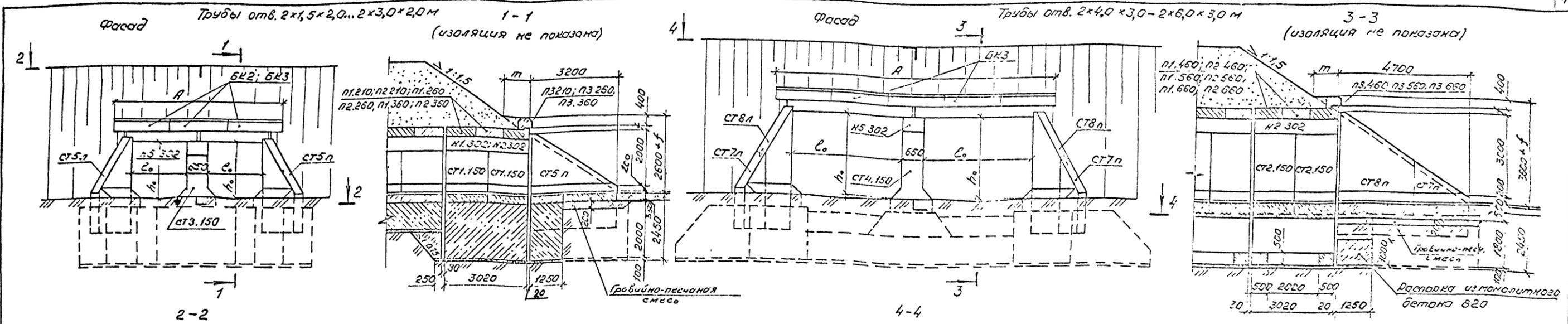
Таблица выбора марок кардонных блоков

Отверстие трубы $b \times h_0$, м	Марка		
	БК1	БК2	БК3
1,5x2,0	2	-	-
2,0x2,0	-	2	-
3,0x2,0	3	-	-
4,0x3,0	1	-	2
5,0x3,0	2	2	-
6,0x3,0	-	2	2

1. Верх оголовочной секции, боковые поверхности насадок и швы между стеновыми блоками покрываются огнеупорной гидроизоляцией. Боковые поверхности откосных стенок и фундаментов, соприкасающиеся с грунтом, покрываются обмазочной гидроизоляцией. Детали гидроизоляции приведены на докум.-15.
2. Деталь установки кардонного блока приведена на докум.-15.
3. Армирование фундаментов откосных стенок приведено на докум. 40, сплавных фундаментов труб отверстиями 4,0x3,0; 5,0x3,0; и 6,0x3,0 м на докум.-33.
4. Значение расчетной высоты насыпи приведено на докум.-31.
5. Объемы работ по сооружению оголовка приведены на докум.-29.

Исполнит	Коев В.	Коев В.							3.501.1-179.94.0-1 -36
Проверил	Кучанова	Кучанова							
Нач.пр.гр	Чупарнова	Чупарнова							
Глав.инж	Коев В.	Коев В.	1274						
И.контр	Миронова	Миронова							АО "ТРАНСМОСТ"

Учеб. проект



Отверстие трубы 2x l_0 x h_0 , м	Размеры, мм							
	a	A	B	C	K	m	p	f
2x1,5x2,0	2350	5120	6150	6250	500	800	7350	50
2x2,0x2,0	2850	6020	7150	7250	750	850	8350	80
2x3,0x2,0	4850	8030	9150	9250	750	1000	10350	170
2x4,0x3,0	7350	10040	11650	14550	—	1000	17350	230
2x5,0x3,0	9350	12050	13650	16550	—	1150	19350	310
2x6,0x3,0	11350	14060	15550	18550	—	1250	21350	360

Таблица выбора марок элементов

Отверстие трубы 2x l_0 x h_0 , м	Расчетная высота, м	Блок перекрытия								Насадка		Стенка		Стенка откосная	
		Количество, шт								Количество, шт		Количество, шт		Количество, шт	
		4	2	2	1	4	2	1	1	1	1	1	1	1	1
2x1,5x2,0	1	п1.210	п3.210	н1.302	н5.302	ст1.150	ст3.150	ст5п	ст5Л	—	—	—	—	—	—
	2	п2.210	п3.260	н1.302	н5.302	ст1.150	ст3.150	ст5п	ст5Л	—	—	—	—	—	
2x2,0x2,0	1	п1.260	п3.260	н1.302	н5.302	ст1.150	ст3.150	ст5п	ст5Л	—	—	—	—	—	
	2	п2.260	п3.360	н2.302	н5.302	ст1.150	ст3.150	ст5п	ст5Л	—	—	—	—	—	
2x3,0x2,0	1	п1.360	п3.460	н2.302	н5.302	ст2.150	ст4.150	ст8п	ст8Л	ст7п	ст7Л	—	—	—	
	2	п2.360	п3.560	н2.302	н5.302	ст2.150	ст4.150	ст8п	ст8Л	ст7п	ст7Л	—	—	—	
2x4,0x3,0	1	п1.460	п3.560	н2.302	н5.302	ст2.150	ст4.150	ст8п	ст8Л	ст7п	ст7Л	—	—	—	
	2	п2.460	п3.660	н2.302	н5.302	ст2.150	ст4.150	ст8п	ст8Л	ст7п	ст7Л	—	—	—	
2x5,0x3,0	1	п1.560	п3.660	н2.302	н5.302	ст2.150	ст4.150	ст8п	ст8Л	ст7п	ст7Л	—	—	—	
	2	п2.560	п3.660	н2.302	н5.302	ст2.150	ст4.150	ст8п	ст8Л	ст7п	ст7Л	—	—	—	
2x6,0x3,0	1	п1.660	п3.660	н2.302	н5.302	ст2.150	ст4.150	ст8п	ст8Л	ст7п	ст7Л	—	—	—	
	2	п2.660	п3.660	н2.302	н5.302	ст2.150	ст4.150	ст8п	ст8Л	ст7п	ст7Л	—	—	—	

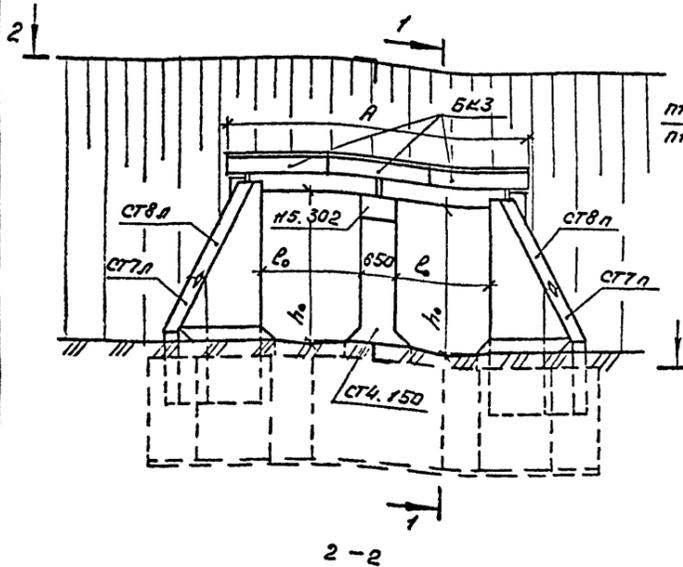
Таблица марок кордонных блоков

Отверстие трубы 2x l_0 x h_0 , м	Марка	
	БЖ2	БЖ3
	Количество	
2x1,5x2,0	3	—
2x2,0x2,0	—	3
2x3,0x2,0	—	4
2x4,0x3,0	—	5
2x5,0x3,0	—	6
2x6,0x3,0	—	7

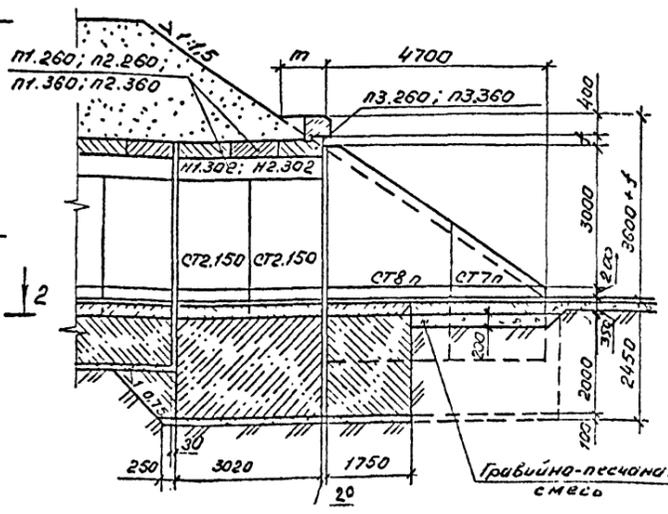
- Верх оголовочной секции, боковые поверхности насадок и швы между стеновыми блоками покрываются клеевой гидроизоляцией. Боковые поверхности откосных стенок и фундаментов, соприкасающиеся с грунтом, покрываются обмазочной гидроизоляцией. Деталь гидроизоляции приведена на док.м-15.
- Деталь установки кордонного блока приведена на док.м-15.
- Армирование фундаментов откосных стенок приведено на док.м-40, сплошных фундаментов труб отверстиями 4,0x3,0; 5,0x3,0 и 6,0x3,0м — на док.м-23.
- Значение расчетной высоты насыпи приведено на док.м-32.
- Объемы работ по сооружению оголовка приведены на док.м-2В.

Исполнил	Коен В.	Конт.		3.501.1-179.94.0-1 -37
Проверил	Кучанов	Инж.		
Нач.пр.гр	Чупарова	Инж.		Трубы сборными стенками. Оголовки с наружным звеном труб от 2x1,5x2,0... 2x6,0x3,0 м
Гл.инж.пр	Коен С.	Инж.	12.94	
Инж.пр	Миронова	Инж.		АО "ТРАНСМОСТ"

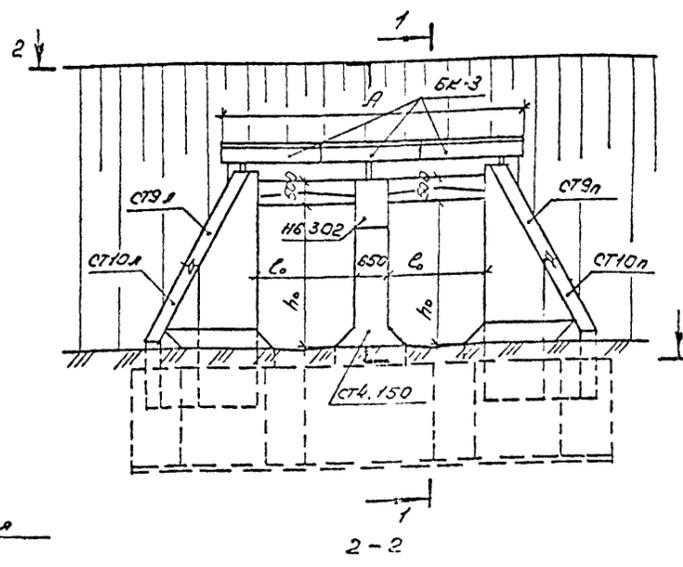
Фасад оголовка с нормальным звеном



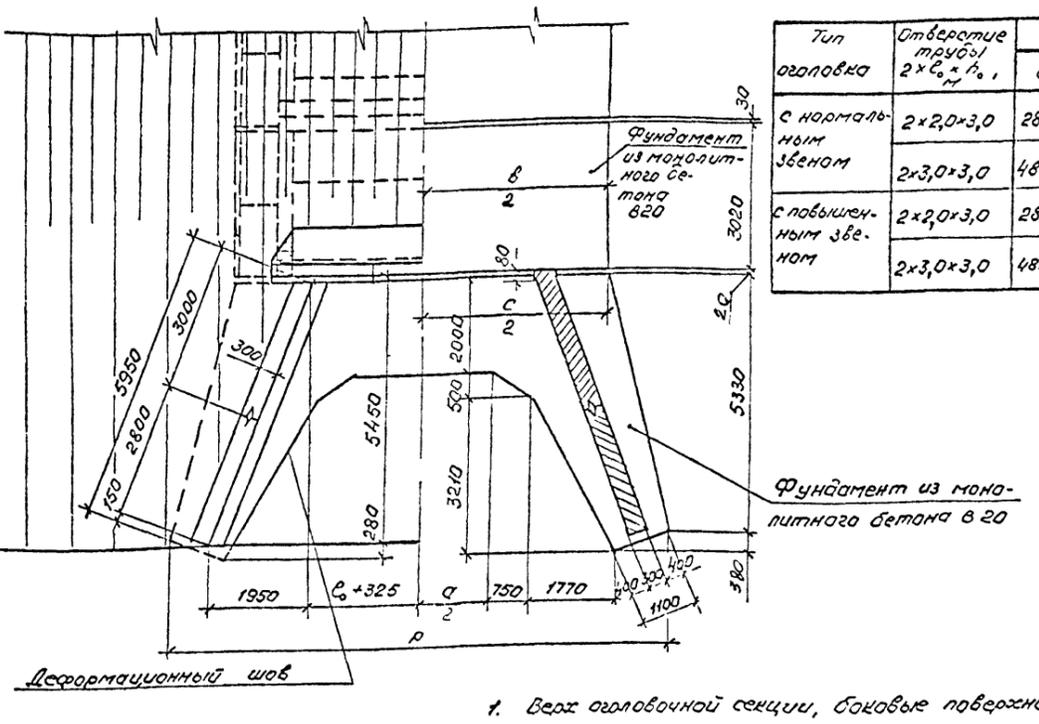
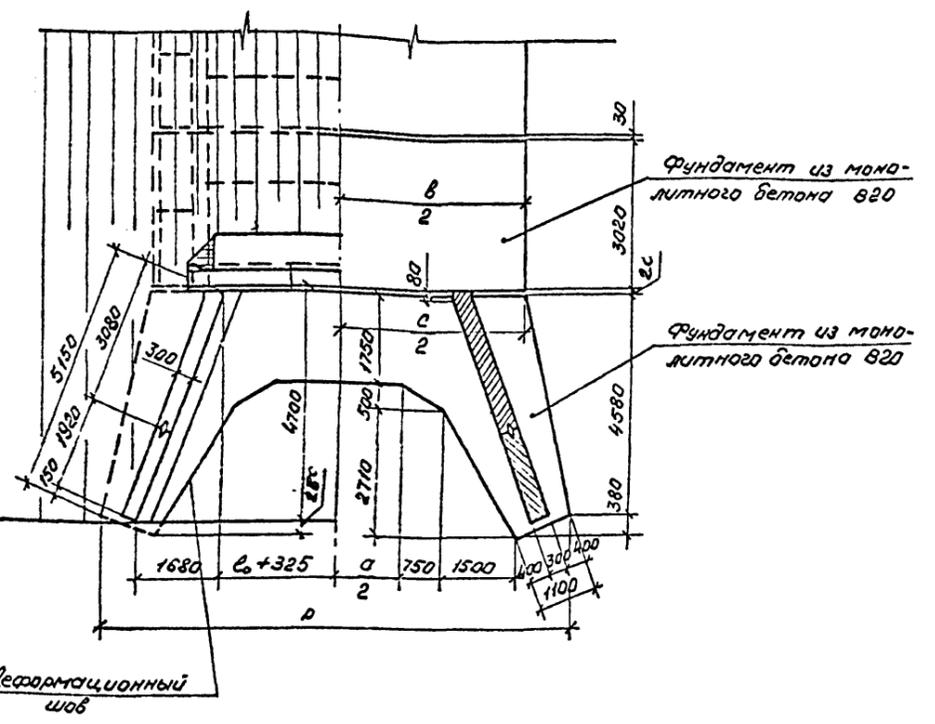
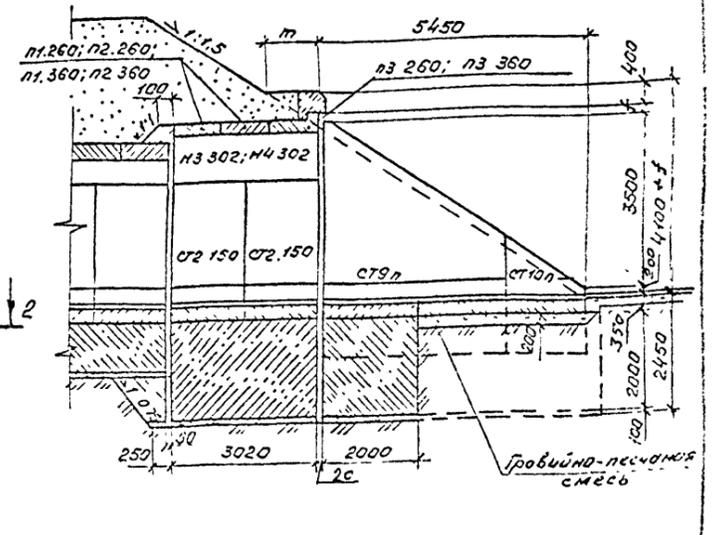
1-1
(изоляция не показана)



Фасад оголовка с повышенным звеном



1-1
(изоляция не показана)



Тип оголовка	Отверстие трубы 2x l_0 x h_0 , м	Размеры, мм						
		a	A	b	c	m	r	f
с нормальным звеном	2x2,0x3,0	2850	6020	450	7450	850	9430	80
	2x3,0x3,0	4850	8030	9450	9450	1000	11430	170
с повышенным звеном	2x2,0x3,0	2850	6020	7450	7450	850	9970	80
	2x3,0x3,0	4850	8030	9450	9450	1000	11970	170

Таблица выбора марок элементов

Тип оголовка	Отверстие трубы 2x l_0 x h_0 , м	Расчетная высота насыпи	Блок перекрытия		Насадка		Стенка					
			Количество, шт		Количество, шт				Количество, шт			
			Марка									
с нормальным звеном	2x2,0x3,0	1	p1.260	p3.260	n1.302	n5.302	ст2.150	ст4.150	ст8n	ст8n	ст7n	ст7n
			p2.260	n1.302	n2.302	ст2.150	ст4.150	ст8n	ст8n	ст7n	ст7n	
	2x3,0x3,0	1	p1.360	p3.360	n2.302	n5.302	ст2.150	ст4.150	ст8n	ст8n	ст7n	ст7n
			p2.360	n2.302	n5.302	ст2.150	ст4.150	ст8n	ст8n	ст7n	ст7n	
с повышенным звеном	2x2,0x3,0	1	p1.260	p3.260	n3.302	n6.302	ст2.150	ст4.150	ст9n	ст9n	ст10n	ст10n
			p2.260	n3.302	n6.302	ст2.150	ст4.150	ст9n	ст9n	ст10n	ст10n	
	2x3,0x3,0	1	p1.360	p3.360	n4.302	n6.302	ст2.150	ст4.150	ст9n	ст9n	ст10n	ст10n
			p2.360	n4.302	n6.302	ст2.150	ст4.150	ст9n	ст9n	ст10n	ст10n	

Таблица выбора марок карданых блоков

Отверстие трубы 2x l_0 x h_0 , м	Марка
2x2,0x3,0	3
2x3,0x3,0	4

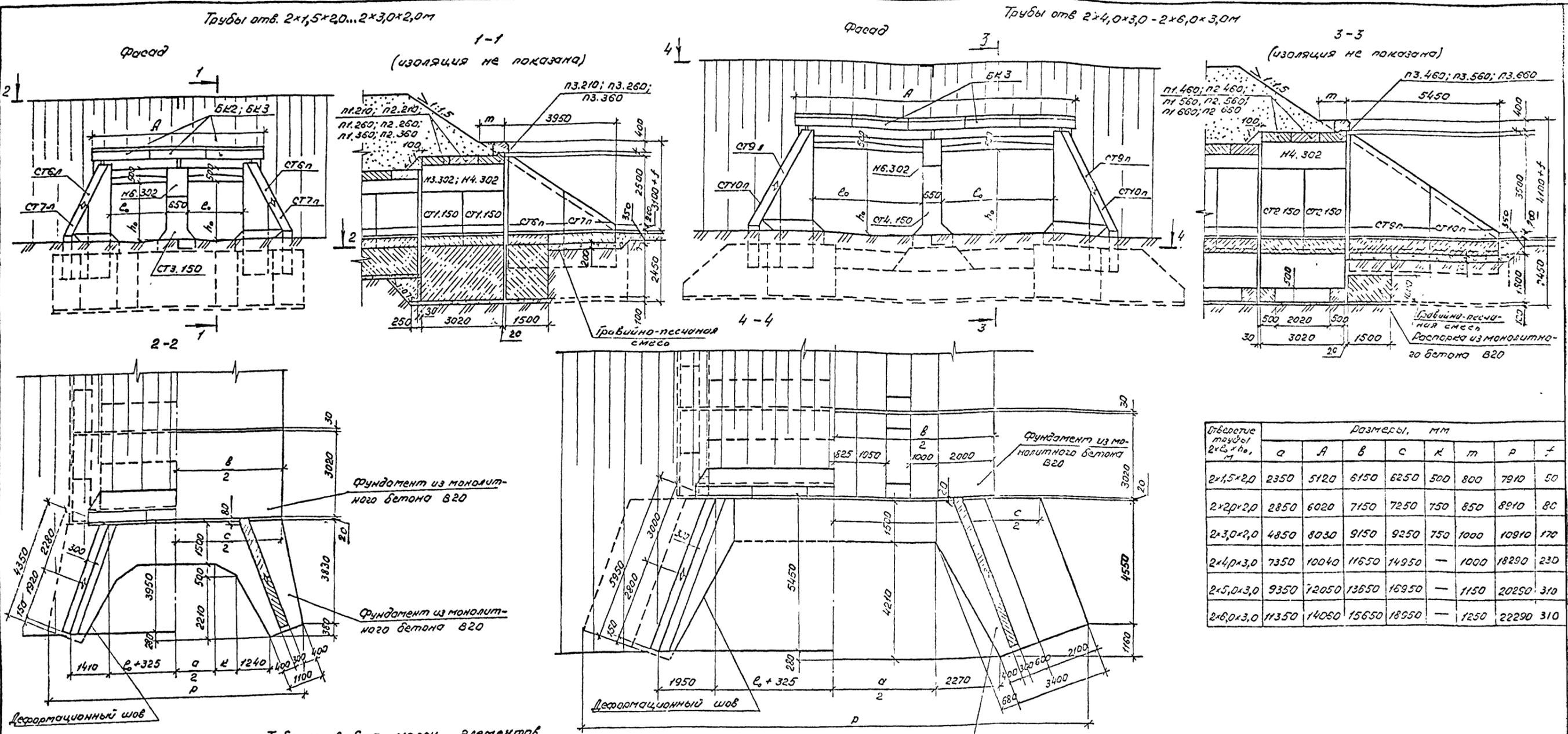
- Весь оголовочной секции, боковые поверхности насадок и швы между стеновыми блоками покрываются оклещной гидроизоляцией. Боковые поверхности откосных стенок и фундаментов, соприкасающиеся с грунтом, покрываются абразочной гидроизоляцией. Детали гидроизоляции приведены на докум.-15.
- Деталь установки карданного блока приведена на докум.-15.
- Значение расчетной высоты насыпи приведено на докум.-32.
- Дамирование фундаментов откосных стенок приведено на докум.-40
- Объемы работ по сооружению оголовка приведены на докум.-28x30

Исполнил	Коен В.	Конт.		3.501.1-179.94.0-1 -38
Проверил	Кучанова	СР		
Нач пр гр	Чупарнова	ЖП		
Гл инж.пр.	Коен В.	ЖП	12.94	
Н контр	Миронова	ЖП		

Трубы со сварными стенками
Оголовки труб отверстиям
2x2,0x3,0 и 2x3,0x3,0 м

Таблиц	Лист	Листов

АО "ТРАНСМОСТ"



Отверстие трубы $2 \times b_0 \times h_0$, м	Размеры, мм							
	a	A	B	C	K	m	p	f
2x1,5x2,0	2350	5120	6150	6250	500	800	7910	50
2x2,0x2,0	2850	6020	7150	7250	750	850	8910	80
2x3,0x2,0	4850	8030	9150	9250	750	1000	10910	170
2x4,0x3,0	7350	10040	11650	11950	—	1000	18290	230
2x5,0x3,0	9350	12050	13650	16950	—	1150	20290	310
2x6,0x3,0	11350	14060	15650	18950	—	1250	22290	310

Таблица выбора марок элементов

Отверстие трубы $2 \times b_0 \times h_0$, м	Асфальтовая битумная мастика	Блок перекрытия									
		Насадка		Стенка		Стенка откосная					
		Количество, шт									
		4	2	2	1	4	2	1	1	1	1
		Марка									
2x1,5x2,0	1	п1.210	п3.210	н3.302	н6.302	ст1.150	ст3.150	ст6п	ст6л	ст7л	ст7л
	2	п2.210									
2x2,0x2,0	1	п1.260	п3.260	н3.302	н6.302	ст1.150	ст3.150	ст6п	ст6л	ст7п	ст7л
	2	п2.260									
2x3,0x2,0	1	п1.360	п3.360	н4.302	н6.302	ст1.150	ст3.150	ст6п	ст6л	ст7л	ст7л
	2	п2.360									
2x4,0x3,0	1	п1.460	п3.460	н4.302	н6.302	ст2.150	ст4.150	ст9п	ст9л	ст10п	ст10л
	2	п2.460									
2x5,0x3,0	1	п1.560	п3.560	н4.302	н6.302	ст2.150	ст4.150	ст9п	ст9л	ст10п	ст10л
	2	п2.560									
2x6,0x3,0	1	п1.660	п3.660	н4.302	н6.302	ст2.150	ст4.150	ст9п	ст9л	ст10п	ст10л
	2	п2.660									

Таблица

Выбор марок карданных блоков

Отверстие трубы $2 \times b_0 \times h_0$, м	Марка	
	БК2	БК3
2x1,5x2,0	3	—
2x2,0x2,0	—	3
2x3,0x2,0	—	4
2x4,0x3,0	—	5
2x5,0x3,0	—	6
2x6,0x3,0	—	7

- Верх оголовочной секции, боковые поверхности насадок и швы между стенками блоками покрываются клеевой гидроизоляцией, боковые поверхности откосных стенок и фундаментов, соприкасающиеся с грунтом покрываются обмазочной гидроизоляцией. Детали гидроизоляции приведены на документ-15.
- Деталь установки карданного блока приведена на документ-15.
- Армирование фундаментов откосных стенок приведено на документ-40, сплошные фундаменты труб отверстиями 4,0x3,0; 5,0x3,0 и 6,0x3,0 м — на документ-33.
- Значение расчетной высоты носыги приведено на документ-32.
- Объемы работ по сооружению оголовка приведены на документ-30.

Исполнил	Косен В	Косен В	3.501.1-179.94.0-1 -39
Проверил	Кучанова	Кучанова	
Инж.пр.гр.	Чупарюнова	Чупарюнова	
Инж.пр.	Косен В.	Косен В.	
Инж.пр.	Миронова	Миронова	

Трубы сборными стенками. Оголовки с повышенным звеном труб отв. 2x1,5x2,0, 2x6,0x3,0 м

АО "ТРАНСМОСТ"

Спецификация элементов на сетку Таблица 1

Марка сетки	Поз.	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Масса сетки, кг
C1	1	φ12 A-III, ℓ=2530	5	2,25	29,7
	2	ℓ=1300	16	1,15	
C2	1	φ16 A-III, ℓ=4800	7	7,58	158,0
	2	ℓ=1700	39	2,69	
C3	1	φ12 A-III, ℓ=3190	6	2,83	62,2
	2	ℓ=1500	34	1,33	
C4	1	φ16 A-III, ℓ=5600	8	8,85	285,9
	2	φ22 A-III, ℓ=1900	38	5,66	
C5	1	φ14 A-II, ℓ=3960	8	4,79	77,7
	2	ℓ=1210	27	1,46	
C6	1	ℓ=4560	8	5,52	89,4
	2	ℓ=1210	31	1,46	
C7	1	ℓ=5560	8	6,73	109,3
	2	ℓ=1210	38	1,46	
C8	1	ℓ=4760	12	5,76	135,4
	2	ℓ=1710	32	2,07	
C9	1	ℓ=5760	12	6,97	164,4
	2	ℓ=1710	39	2,07	
C10	1	ℓ=6210	8	7,51	121,4
	2	ℓ=1210	42	1,46	
C11	1	ℓ=7210	8	8,72	141,3
	2	ℓ=1210	49	1,46	
C12	1	ℓ=9210	8	11,14	179,6
	2	ℓ=1210	62	1,46	

Продолжение табл. 1

Марка сетки	Поз.	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Масса сетки, кг
C13	1	φ14 A-II, ℓ=7410	12	8,97	211,1
	2	ℓ=1710	50	2,07	
C14	1	ℓ=9410	12	11,39	267,1
	2	ℓ=1710	63	2,07	
C15	1	ℓ=3960	10	4,79	95,7
	2	ℓ=1460	27	1,77	
C16	1	ℓ=4560	10	5,52	110,1
	2	ℓ=1460	31	1,77	
C17	1	ℓ=5560	10	6,73	134,6
	2	ℓ=1460	38	1,77	
C18	1	ℓ=4760	13	5,76	150,7
	2	ℓ=1960	32	2,37	
C19	1	ℓ=5760	13	6,97	183,0
	2	ℓ=1960	39	2,37	
C20	1	ℓ=6210	10	7,51	149,4
	2	ℓ=1460	42	1,77	
C21	1	ℓ=7210	10	8,72	173,9
	2	ℓ=1460	49	1,77	
C22	1	ℓ=9210	10	11,14	221,1
	2	ℓ=1460	62	1,77	
C23	1	ℓ=7410	13	8,97	235,1
	2	ℓ=1960	50	2,37	
C24	1	ℓ=9410	13	11,39	297,4
	2	ℓ=1960	63	2,37	

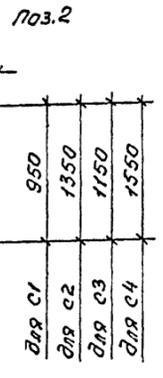
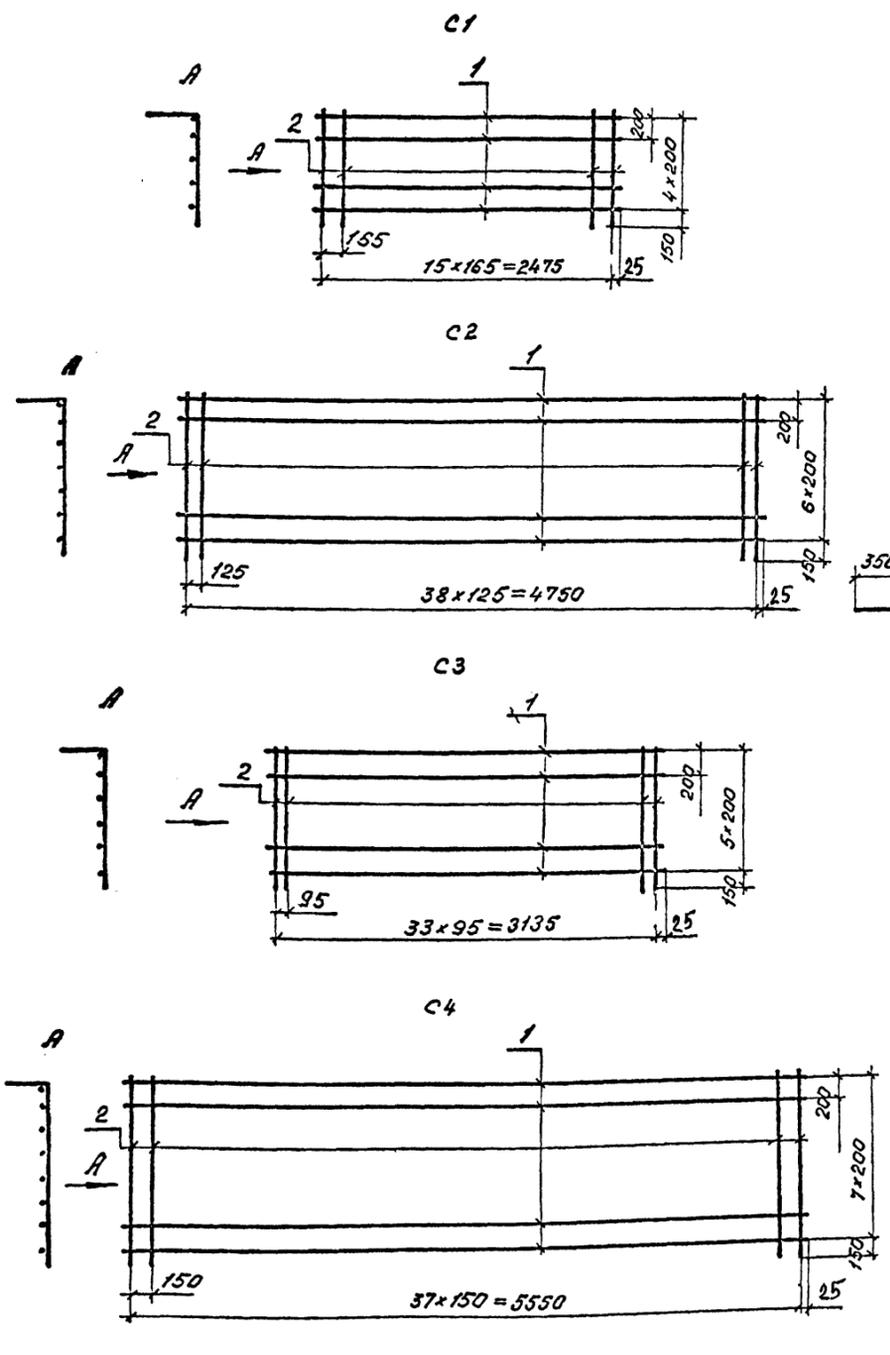


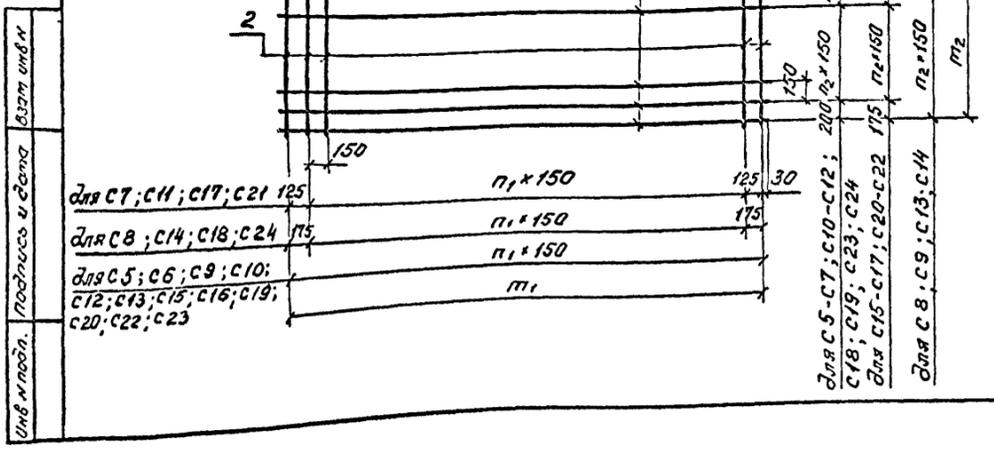
Таблица 2

Марка сетки	n ₁ , шт.	m ₁ , мм	n ₂ , шт.	m ₂ , мм
C5	26	3900	5	1150
C6	30	4500		
C7	35	5500	11	1650
C8	29	4700		
C9	38	5700	5	1150
C10	41	6150		
C11	46	7150	11	1650
C12	61	9150		
C13	49	7350	10	1400
C14	60	9350		

Продолжение табл. 2

Марка сетки	n ₁ , шт.	m ₁ , мм	n ₂ , шт.	m ₂ , мм
C15	26	3900	7	1400
C16	30	4500		
C17	35	5500	10	1900
C18	29	4700		
C19	38	5700	7	1400
C20	41	6150		
C21	46	7150	10	1400
C22	61	9150		
C23	49	7350	10	1400
C24	60	9350		

1. Сетки из арматуры периодического профиля по ГОСТ 5781-82 из стали класса A-II марки 25Г2С или 35 ГС.
Соединение стержней в сетках производится контактной точечной электросваркой или вязальной проволокой ГОСТ 14098-91.
Применение сварных сеток из стали марки 35ГС допускается только для районов с расчетной температурой минус 30°С и выше



Отверстие трубы, м	Расчетная высота насыпи, м		Блоки перекрытий			Трубы со сплошным фундаментом				Трубы с раздельным фундаментом					Монолитный бетон под изоляцию В20, м³	Цементный раствор М200, м³	Гидроизоляция		Объем котлобана, м³	
	под железную дорогу	под автомобильную дорогу	Железобетон В35, м³	Арматура класса, кг		Бетон В20, м³	Арматура класса А-III, кг	Щебень под готовка, м³	Засыпка котлобана, м³	Бетон В20, м³	Арматура класса А-III, кг	Монолитный бетон В20, м³		Щебень под готовка, м³			Засыпка котлобана, м³	оклеечная, м²		обмазочная, м²
				А-I	А-III							лотка	распорки							
1,5x2,0	до 7,0	до 8,0	0,38	18,9	34,5	10,09	38,1	0,5	3,4	—	—	—	—	—	—	0,1	3,8	6,7	9,6	
	7,1-19,0	8,1-20,0	0,61	25,7	66,0												3,9			
2x1,5x2,0	до 7,0	до 8,0	0,76	37,8	69,0	14,34	55,1	0,7	3,4	—	—	—	—	—	0,09	0,1	6,0	6,7	12,8	
	7,1-19,0	8,1-20,0	1,22	51,4	132,0												6,1			
2,0x2,0	до 7,0	до 8,0	0,53	24,9	56,5	10,73	38,1	0,6	3,4	—	—	—	—	—	0,1	—	4,3	6,7	10,4	
	7,1-19,0	8,1-20,0	0,92	51,2	97,4												4,4			
2x2,0x2,0	до 7,0	до 8,0	1,06	49,8	113,0	15,64	55,1	0,8	3,4	—	—	—	—	—	0,13	0,1	7,0	6,7	14,2	
	7,1-19,0	8,1-20,0	1,84	102,4	194,8												7,1			
3,0x2,0	до 7,0	до 8,0	1,03	41,8	103,3	14,97	38,1	0,7	5,6	—	—	—	—	—	—	0,1	5,3	7,9	16,9	
	7,1-19,0	8,1-20,0	1,64	70,1	266,3												5,4			
2x3,0x2,0	до 7,0	до 8,0	2,06	83,6	206,5	22,97	55,1	1,0	5,6	—	—	—	—	—	0,25	0,1	9,0	7,9	24,0	
	7,1-19,0	8,1-20,0	3,28	140,2	532,6												9,1			
2,0x3,0	до 7,0	до 8,0	0,53	24,9	56,5	14,71	38,1	0,6	3,4	—	—	—	—	—	—	0,1	4,4	8,8	10,9	
	7,1-19,0	8,1-20,0	0,92	51,2	97,4												4,5			
2x2,0x3,0	до 7,0	до 8,0	1,06	49,8	113,0	20,50	55,1	0,9	3,4	—	—	—	—	—	0,13	0,1	7,1	8,8	14,8	
	7,1-19,0	8,1-20,0	1,84	102,4	194,8												7,2			
3,0x3,0	до 7,0	до 8,0	1,03	41,8	103,3	19,04	38,1	0,7	5,6	—	—	—	—	—	—	0,2	5,4	9,9	17,6	
	7,1-19,0	8,1-20,0	1,64	70,1	266,3												5,5			
2x3,0x3,0	до 7,0	до 8,0	2,06	83,6	206,5	27,93	55,1	1,1	5,6	—	—	—	—	—	0,25	0,2	9,1	9,9	24,8	
	7,1-19,0	8,1-20,0	3,28	140,2	532,6												9,2			
4,0x3,0	до 7,0	до 8,0	1,54	59,5	144,1	24,43	139,8	0,8	8,4	20,40	38,1	1,42	0,15	1,3	11,8	—	0,2	6,4	10,9	25,8
	7,1-19,0	8,1-20,0	2,51	102,9	448,3													6,6	15,8	
2x4,0x3,0	до 7,0	до 8,0	3,08	119,0	288,2	37,49	258,6	1,3	8,4	29,43	55,1	2,84	0,30	2,3	15,3	0,42	0,2	11,1	10,9	37,2
	7,1-19,0	8,1-20,0	5,02	217,8	896,6													11,3	20,8	
5,0x3,0	до 7,0	до 8,0	2,27	86,5	191,6	26,70	191,0	0,9	8,4	20,40	38,1	1,89	0,31	1,6	13,9	—	0,2	7,4	10,9	28,3
	7,1-19,0	8,1-20,0	3,67	169,1	587,8													7,7	16,8	
2x5,0x3,0	до 7,0	до 8,0	4,54	173,0	383,2	42,03	360,9	1,5	8,4	29,43	55,1	3,78	0,63	2,9	19,3	0,62	0,2	13,1	10,9	42,1
	7,1-19,0	8,1-20,0	7,34	338,2	1175,6													13,4	22,8	
6,0x3,0	до 7,0	до 8,0	3,07	120,6	263,8	28,95	243,5	1,0	8,4	20,40	38,1	2,34	0,48	1,9	15,9	—	0,2	8,5	10,9	32,8
	7,1-19,0	8,1-20,0	4,79	236,0	841,5													8,8	17,8	
2x6,0x3,0	до 7,0	до 8,0	6,14	241,2	527,6	46,53	466,0	1,7	8,4	29,43	55,1	4,68	0,96	3,5	23,2	0,46	0,2	15,2	10,9	47,0
	7,1-19,0	8,1-20,0	9,58	472,0	1683,0													15,5	24,8	

1. Расчетная высота насыпи для труб отверстием 5,0x3,0 и 6,0x3,0 на сплошных фундаментах не должна превышать соответственно: под железную дорогу - 16,0 и 13,5 м; под автомобильную дорогу 17,0 и 14,5 м

2. Конструкция средней части трубы приведена на док. 46 и 47.

Имя и фамилия
Логическая дата
Время ввода

Исполнил	Коен В	Код		3.501.1-179.94.0-1 -41
Проверил	Кучанова	Код		
Нач пр гр	Упарнова	Код		
Гч инж пр	Коен В	Код		
Н контр	Миронова	Код		Трубы из монолитного бетона на ведомость объемов работ на ГПМ. Средней части трубы

АО "ТРАНСМОСТ"

Тип фундамента	Отверстие трубы, м	Расчетная высота насыпи, м		Блоки перевернутый		Тело трубы		Откосные стенки		Фундамент под откосные стенки		Монолитный бетон распылок и лессаж с об. Б20, м ³	Кардонный блок		Монолитный бетон лотка Б20, м ³	Центриный распылок м/об	Всего на оголовок			Гидроизоляция		Подготовка							
		под железную дорогу	под асфальто-бетонную дорогу	Железобетон В35, м ³	Арматура класса, кг		Бетон В20, м ³	Арматура класса А-III, кг	Железобетон В30, м ³	Арматура класса, кг			Бетон В20, м ³	Арматура класса А-III, кг			Бетон В20, м ³	Арматура класса А-I, кг	Щадки, м ³	Арматура класса, кг		Огнечная, м ²	Обозначная, м ²	Щебень или гравий, м ³	Засыпочно-песчаная смесь, м ³	Рытлов котлована, м ³	Засыпка котлована, м ³		
					А-I	А-III				А-I	А-III									А-I	А-III							А-I	А-III
сплошной	1,5x2,0	до 7,0	до 8,0	1,19	57,0	104,1	43,16	115,0	4,62	39,2	223,8	22,0	196,5	2,63	0,52	3,0	2,96	0,5	77,6	99,2	639,4	11,8	72,9	3,5	1,1	153	56		
		7,1-19,0	8,1-20,0	1,65	70,8	167,5													78,0	113,0	702,8								
	2,0x2,0	до 7,0	до 8,0	1,66	75,3	170,7	46,60	115,0	4,62	39,2	223,8	23,8	208,2	2,94	0,62	3,0	3,52	0,5	84,3	117,5	717,7	13,3	74,5	3,9	1,3	165	101		
		7,1-19,0	8,1-20,0	2,44	128,1	252,9													85,0	170,3	799,9								
	3,0x2,0	до 7,0	до 8,0	3,19	125,3	312,0	53,82	115,0	4,62	39,2	223,8	26,3	228,1	1,25	0,78	4,5	4,64	0,5	95,1	170,0	878,9	16,3	81,6	4,7	1,7	186	110		
		7,1-19,0	8,1-20,0	4,41	183,3	640,2													96,3	227,0	1207,1								
	2,0x3,0	до 7,0	до 8,0	1,66	75,3	170,7	59,83	115,0	8,90	91,0	614,8	36,4	767,4	3,19	0,62	3,0	6,05	0,7	117,4	169,3	1657,9	13,6	107,1	4,7	2,5	235	152		
		7,1-19,0	8,1-20,0	2,44	128,1	252,9													118,1	222,1	1750,1								
	3,0x3,0	до 7,0	до 8,0	3,19	125,3	312,0	66,71	115,0	8,90	91,0	614,8	39,9	796,4	1,34	0,78	4,5	7,70	0,7	129,2	221,8	1838,2	16,6	113,1	5,4	3,3	260	162		
		7,1-19,0	8,1-20,0	4,41	183,3	640,2													130,4	278,8	2155,4								
	4,0x3,0	до 7,0	до 8,0	4,77	179,7	435,3	73,78	122,3	8,90	91,0	614,8	51,9	632,0	2,70	0,98	4,5	14,68	1,0	158,7	275,2	2104,4	19,9	129,0	6,1	6,9	340	215		
		7,1-19,0	8,1-20,0	6,71	279,1	1047,7													160,7	374,6	2716,8								
	5,0x3,0	до 7,0	до 8,0	7,02	261,3	578,7	80,63	576,7	8,90	91,0	614,8	51,9	632,0	3,70	1,14	6,0	17,27	1,0	171,6	358,3	2402,2	23,3	131,0	6,6	8,5	360	225		
		7,1-19,0	8,1-20,0	9,82	427,5	1376,3													174,4	524,5	3199,8								
6,0x3,0	до 7,0	до 8,0	9,48	364,2	796,8	87,43	735,4	8,90	91,0	614,8	51,9	632,0	4,70	1,34	6,0	19,85	1,0	184,6	461,2	2779,0	26,6	133,1	7,0	10,0	380	234			
	7,1-13,5	8,1-14,5	12,92	596,6	1959,8													188,0	693,6	3942,0									
раздельный	4,0x3,0	до 7,0	до 8,0	4,77	179,7	435,3	61,61	115,0	8,90	91,0	614,8	51,9	632,0	3,15	0,98	4,5	19,60	1,0	151,9	275,2	1797,1	19,9	143,2	6,3	6,9	340	223		
		7,1-19,0	8,1-20,0	6,71	279,1	1047,7													153,9	374,6	2409,5								
	5,0x3,0	до 7,0	до 8,0	7,02	261,3	578,7	61,61	115,0	8,90	91,0	614,8	51,9	632,0	4,65	1,14	6,0	23,60	1,0	159,8	358,3	1940,5	23,3	145,2	6,8	8,5	360	235		
		7,1-19,0	8,1-20,0	9,82	427,5	1376,3													162,6	524,5	2738,1								
	6,0x3,0	до 7,0	до 8,0	9,48	364,2	796,8	61,61	115,0	8,90	91,0	614,8	51,9	632,0	6,15	1,34	6,0	27,50	1,0	167,9	461,2	2158,6	26,6	147,3	7,2	10,0	380	242		
		7,1-19,0	8,1-20,0	12,92	596,6	1959,8													171,3	693,6	3321,6								

Конструкция оголовков приведена на докум-19-50

Имя, должность, подпись и дата

Исполнил	Коев В	Контр		3.501.1-179.94.0-1 -42	Трубы из монолитного бетона водонепроницаемость обделов работ на оголовке с монолитным звеном однокопкой	Контр	Лист	1
Проверил	Кучинова							
Нач.пр.гр	Чупарнова							
Ли.зв.пр	Коев В	Лист	294					
Н.контр	Миронова							

АО "ТРАНСМОСТ"

Тип фундамента	Отверстие трубы М	расчетная высота насыпи, м		Блоки перекрытий			Тело трубы		Откосные стенки			Фундамент под откосные стенки		Монолитный бетон распорк и перекосов доб. В20, м ³	Карбонный блок		Монолитный бетон лотка и под гидро- изоляция В20, м ³	Цементный раствор М200, м ³	Всего на оголовок			Гидроизоляция		Подготовка			Рытье котлована, м ³	Засыпка котлована, м ³
		под металлическую дорогу	под обмотку бумажную дорогу	Нелегире- тон В35, м ³	Арматура класса, кг		Бетон В20, м ³	Арматура класса А-III, кг	Нелегире- тон В30, м ³	Арматура класса, кг		Бетон В20, м ³	Арматура класса А-III, кг		Бетон В20, м ³	Арматура класса А-III, кг			Кладка, м ³	Арматура класса, кг		Оклеивная, м ²	Обмоточная, м ²	Щебень или гравий, м ³	Завышение пес- чаная смесь, м ³			
					A-I	A-III				A-I	A-III									A-I	A-III							
сплошной	2x1,5x2,0	до 7,0	до 8,0	2,38	114,0	208,2	62,46	166,4	4,62	39,2	223,8	27,7	240,2	3,97	0,93	4,5	5,64	1,0	108,7	157,7	838,6	18,4	82,6	5,1	2,2	198	115	
		7,1-19,0	8,1-26,0	3,30	141,6	335,0														109,6	185,3	955,4						
	2x2,0x2,0	до 7,0	до 8,0	3,32	150,6	341,4	69,41	166,4	4,62	39,2	223,8	30,4	260,1	4,60	1,08	4,5	6,88	1,0	121,3	194,3	991,7	21,4	86,5	5,9	2,6	221	125	
		7,1-19,0	8,1-20,0	4,88	256,2	505,8														122,9	299,9	1156,1						
	2x3,0x2,0	до 7,0	до 8,0	6,38	252,6	624,0	83,47	166,4	4,62	39,2	223,8	35,4	298,4	2,05	1,44	6,0	8,52	1,0	141,4	297,8	1312,6	27,5	98,1	7,3	3,4	263	143	
		7,1-19,0	8,1-20,0	8,82	366,6	1280,4														142,9	411,8	1969,0						
	2x2,0x3,0	до 7,0	до 8,0	3,32	150,6	341,4	85,33	166,4	8,90	91,0	614,8	45,7	843,1	4,84	1,08	4,5	10,80	1,2	161,2	246,1	1965,7	21,7	121,6	6,9	4,3	275	154	
		7,1-19,0	8,1-20,0	4,88	256,2	505,8														162,7	351,7	2130,1						
	2x3,0x3,0	до 7,0	до 8,0	6,38	252,6	624,0	99,08	166,4	8,90	91,0	614,8	52,7	899,1	2,13	1,44	6,0	14,49	1,2	186,3	349,6	2304,3	27,8	133,2	7,6	5,7	310	163	
		7,1-19,0	8,1-20,0	8,82	366,6	1280,4														188,8	463,6	2960,7						
	2x4,0x3,0	до 7,0	до 8,0	9,54	359,4	870,6	113,22	181,0	8,90	91,0	614,8	51,9	632,0	7,35	1,80	7,5	27,97	1,2	221,9	457,9	2898,4	34,1	144,1	8,1	9,7	380	194	
		7,1-19,0	8,1-20,0	13,42	558,2	2095,4														225,8	656,7	4123,2						
2x5,0x3,0	до 7,0	до 8,0	14,04	522,6	1157,4	126,93	1089,8	8,90	91,0	614,8	51,9	632,0	9,35	2,16	9,0	33,75	1,3	248,3	622,6	3494,0	40,5	149,4	9,0	11,5	410	203		
	7,1-16,0	8,1-17,0	19,64	855,0	2752,6														253,9	955,0	5089,2							
2x6,0x3,0	до 7,0	до 8,0	18,98	728,4	1593,6	140,52	1407,2	8,90	91,0	614,8	51,9	632,0	11,35	2,52	10,5	39,64	1,5	275,3	829,9	4247,6	46,8	154,7	9,8	13,4	440	212		
	7,1-13,5	8,1-14,5	25,84	1193,2	3919,6														282,2	1294,7	6573,6							
раздельный	2x4,0x3,0	до 7,0	до 8,0	9,54	359,4	870,6	89,67	166,4	8,90	91,0	614,8	51,9	632,0	8,25	1,80	7,5	36,55	1,2	207,8	457,9	2283,8	34,1	166,9	11,8	9,7	380	210	
		7,1-19,0	8,1-20,0	13,42	558,2	2095,4														211,7	656,7	3508,6						
	2x5,0x3,0	до 7,0	до 8,0	14,04	522,6	1157,4	89,67	166,4	8,90	91,0	614,8	51,9	632,0	11,25	2,16	9,0	46,17	1,3	224,4	622,6	2570,6	40,5	171,0	13,3	11,5	410	225	
		7,1-19,0	8,1-20,0	19,64	855,0	2752,6														230,0	955,0	4165,8						
	2x6,0x3,0	до 7,0	до 8,0	18,98	728,4	1593,6	89,67	166,4	8,90	91,0	614,8	51,9	632,0	14,25	2,52	10,5	53,78	1,5	241,5	829,9	3006,8	46,8	175,1	14,8	13,4	440	245	
		7,1-19,0	8,1-20,0	25,84	1193,2	3919,6														248,4	1294,7	5332,8						

Конструкция оголовков приведена на докум-47-49550.

Инв. № 0001
Листов 4
Всего листов 4

Исполнил	Коев В	Коев		3.501.1-179.94.0-1 -43
Проверил	Кучанов	Куч		
Нач. пр. гр.	Чурашова	ЧК		
Инж. пр.	Коев В	Коев	15.04	
Инж. пр.	Миронова	М		
Трубы из монолитного бетона				АО "ТРАНСМОСТ"
Ведомость объемов работ на оголовки скважинных труб двухочковых труб				

Тип сечения	Диаметр трубы, м	расчетная высота насыпи, м		Блоки перекрытий		Тело трубы		Откосные стенки		Фундамент под откосные стенки		Минимальный бетон расщепл. и газобетон	Коробный блок		Износитель бетона лотка Е20, м ³	Центричный лоток Е20, м ³	Всего на оголовок			Гидроизоляция		Подготовка		Рытье котлована, м ³	Засыпка котлована, м ³		
		под железную дорогу	под автомобильную дорогу	Железобетон В35, м ³	Ломатура класса, кг		Бетон В20, м ³	Ломатура класса А-III, кг	Железобетон В30, м ³	Ломатура класса, кг			Бетон В20, м ³	Ломатура класса А-III, кг			Кладка, м ³	Ломатура класса, кг		Опалеская, м ²	Обтачивающая, м ²	Щебень или гравий, м ³	Рабочая масса бетона, м ³				
					А-I	А-III				А-I	А-III							А-I	А-III								
Сплошной	1,5x2,0	до 7,0	до 8,0	1,19	57,0	104,1	46,09	115,0	6,86	64,2	362,6	27,2	344,5	3,14	0,52	3,0	4,02	0,5	90,3	124,2	926,2	11,8	88,2	3,8	1,6	197	133
		7,1-19,0	8,1-20,0	1,65	70,8	167,5													0,5	90,8	132,0	989,6					
	2,0x2,0	до 7,0	до 8,0	1,66	75,3	170,7	49,57	115,0	6,86	64,2	382,6	29,3	358,9	3,54	0,62	3,0	4,71	0,5	96,8	142,5	1007,2	13,3	90,0	4,3	1,9	210	138
		7,1-19,0	8,1-20,0	2,44	128,1	252,9													0,5	97,5	195,9	1099,4					
	3,0x2,0	до 7,0	до 8,0	3,19	126,3	312,0	56,76	115,0	6,86	64,2	362,6	32,3	383,4	2,02	0,78	4,5	6,10	0,5	102,5	195,0	1173,0	16,3	93,5	5,0	2,5	233	148
		7,1-19,0	8,1-20,0	4,41	183,3	640,2													0,5	109,7	252,0	1501,2					
	2,0x3,0	до 7,0	до 8,0	1,66	75,3	170,7	61,50	115,0	11,52	133,6	873,2	42,6	1294,2	3,79	0,62	3,0	11,84	0,8	134,3	211,9	2453,1	13,6	122,0	5,3	3,1	255	162
		7,1-19,0	8,1-20,0	2,44	128,1	252,9													0,8	135,1	264,7	2595,3					
	3,0x3,0	до 7,0	до 8,0	3,19	126,3	312,0	69,27	115,0	11,52	133,6	873,2	46,6	1326,5	2,10	0,78	4,5	14,84	0,8	149,1	264,4	2626,7	16,6	126,3	6,1	4,1	280	172
		7,1-19,0	8,1-20,0	4,41	183,3	640,2													0,8	150,3	321,4	2951,9					
	4,0x3,0	до 7,0	до 8,0	4,77	179,7	435,3	76,34	115,0	11,52	133,6	873,2	61,8	1143,5	4,19	0,98	4,5	17,84	1,2	178,6	317,8	2874,3	19,9	149,1	6,9	8,1	390	217
		7,1-19,0	8,1-20,0	6,71	273,1	1047,7													1,2	180,6	417,2	3486,7					
5,0x3,0	до 7,0	до 8,0	7,02	261,3	578,7	83,20	115,0	11,52	133,6	873,2	61,8	1143,5	5,56	1,14	6,0	20,83	1,2	192,3	400,9	3172,1	23,3	152,6	7,4	9,8	410	255	
	7,1-19,0	8,1-20,0	9,82	427,5	1376,3													1,2	195,1	567,1	3969,7						
6,0x3,0	до 7,0	до 8,0	9,48	364,2	796,8	89,99	115,0	11,52	133,6	873,2	61,8	1143,5	6,94	1,34	6,0	23,83	1,2	205,8	503,8	3548,9	26,6	156,1	7,8	11,4	430	264	
	7,1-19,0	8,1-20,0	12,92	596,6	1959,8													1,2	209,3	736,2	4711,9						
Сплошной	4,0x3,0	до 7,0	до 8,0	4,77	179,7	435,3	65,98	115,0	11,52	133,6	873,2	61,8	1143,5	4,64	0,98	4,5	22,13	1,2	173,0	317,8	2501,0	19,9	163,3	8,2	8,1	390	255
		7,1-19,0	8,1-20,0	6,71	273,1	1047,7													1,2	175,0	417,2	3179,4					
Разделенный	5,0x3,0	до 7,0	до 8,0	7,02	261,3	578,7	65,98	115,0	11,52	133,6	873,2	61,8	1143,5	6,51	1,14	6,0	26,54	1,2	181,7	400,9	2710,4	23,3	166,8	8,7	9,8	410	266
		7,1-19,0	8,1-20,0	9,82	427,5	1376,3													1,2	184,5	567,1	3508,0					
Разделенный	6,0x3,0	до 7,0	до 8,0	9,48	364,2	796,8	65,98	115,0	11,52	133,6	873,2	61,8	1143,5	8,39	1,34	6,0	30,90	1,2	190,6	503,8	2928,5	26,6	170,3	9,3	11,4	430	278
		7,1-19,0	8,1-20,0	12,92	596,6	1959,8													1,2	194,1	736,2	4091,5					

Конструкция оголовков приведена на докум.-50 и-51.

Изд. № 1
Лист № 1
Дата: 12.04.94

Исполн. Коен В	Контр.		3.501.1-179.94.0-1 -44
Провел. Кучанова			
Нач. пр. гр. Чуарнов			
Гл. инж. пр. Коен В			
Трубы из монолитного бетона безотъемлемой частью работ на оголовки с повышенным уровнем одночковые труб			АО "ТРАНСМОСТ"

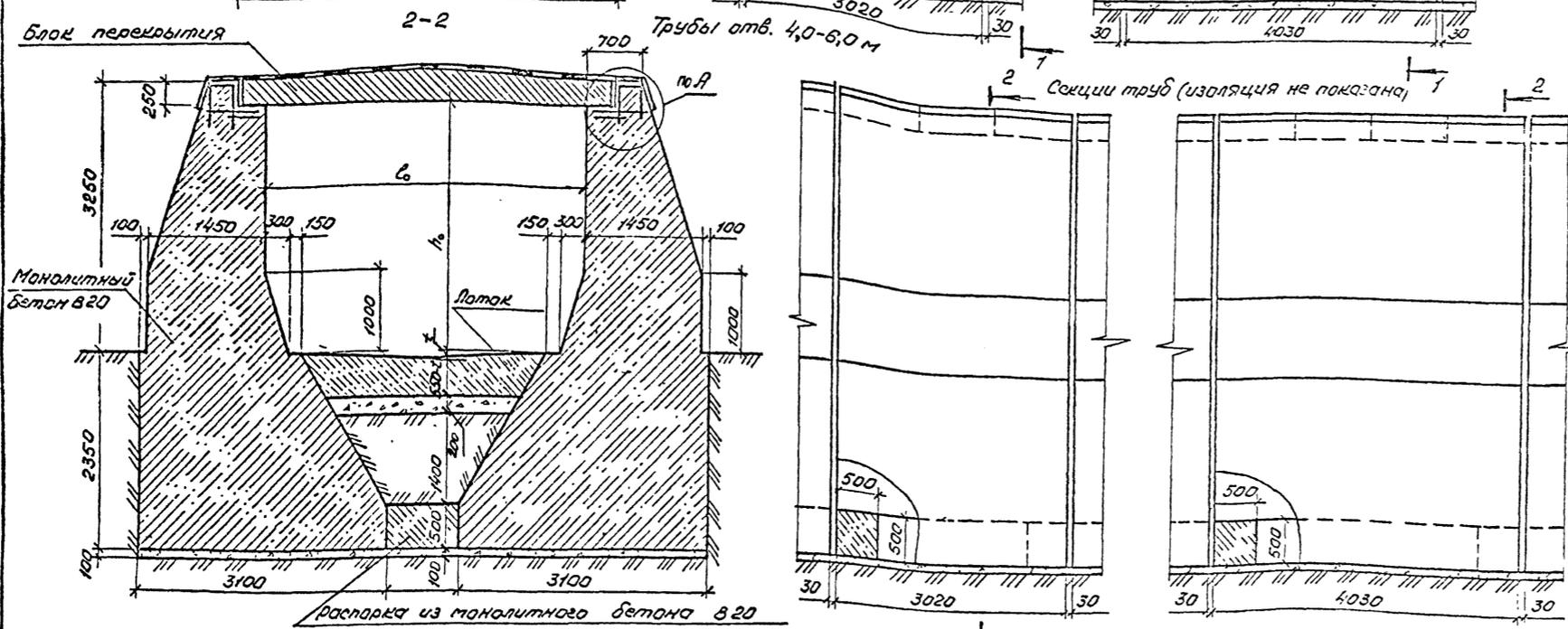
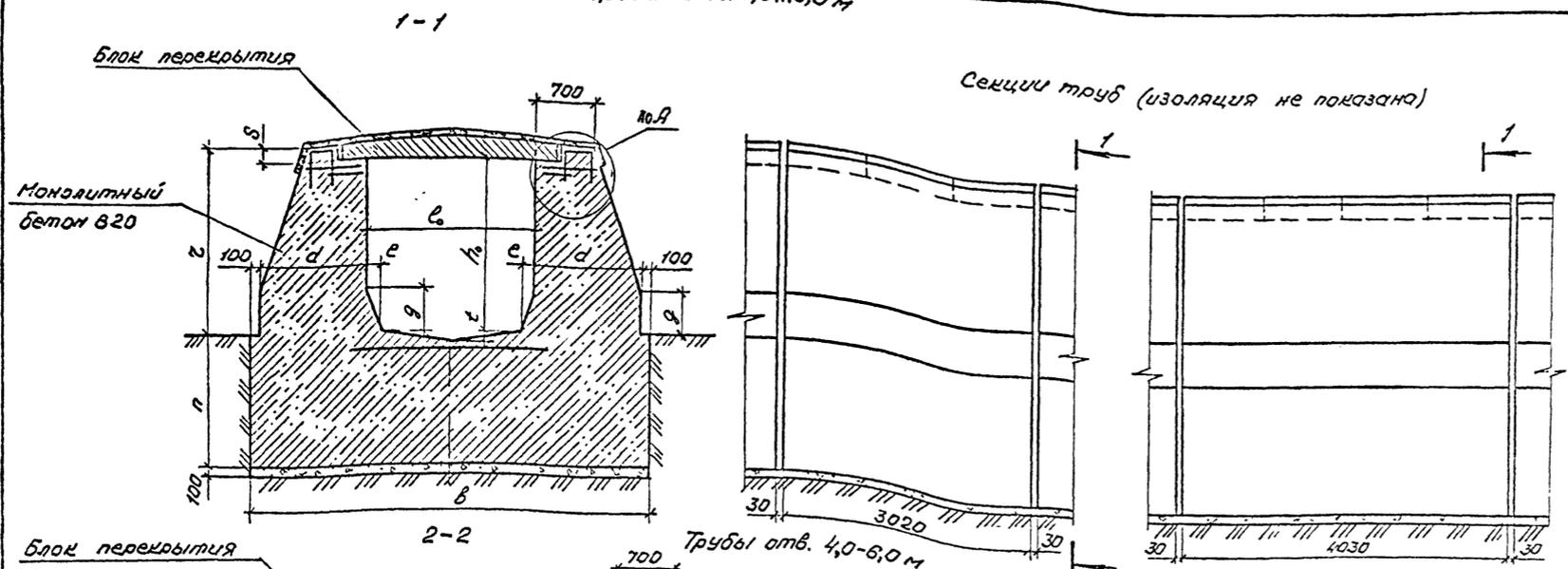
Тип фундамента	Отверстие трубы, м	Расчетная высота насыпи, м		Блоки перекрытий		Тело трубы		Откосные стенки		Фундамент под откосные стенки		Малый бетон раскладки и перегородки, м ³	Корданный блок		Малый бетон лотка и под гидрозатвор, м ³	Центральный раствор, м ³	Всего на оголовок			Гидроизоляция				Подготовка			
		под железно дорогу	под обтомо-вильно дорогу	Железобетон в 35, м ³	Арматура класса, кг		Бетон в 20, м ³	Арматура класса А-III, кг	Железобетон в 30, м ³	Арматура класса, кг			Бетон в 20, м ³	Арматура класса А-II, кг			Кладка, м ³	Арматура класса, кг		Дилежная, м ²	Обмазочная, м ²	Щебель или гравий, м ³	Защитно-песчаная смесь, м ³	Рытье котлована, м ³	Защитка котлована, м ³		
					А-I	А-III				А-I	А-II							А-I	А-II								
сложной	2x1,5x2,0	до 7,0	до 8,0	2,38	114,0	208,2	66,42	166,4	6,86	64,2	362,6	34,0	398,2	4,99	0,93	4,5	7,25	1,0	123,8	182,7	1135,4	18,4	95,7	5,4	2,9	246	154
		7,1-19,0	8,1-20,0	3,30	141,6	335,0														124,8	210,3	1252,2					
	2x2,0x2,0	до 7,0	до 8,0	3,32	150,6	344,4	73,34	166,4	6,86	64,2	362,6	37,3	422,7	5,98	1,08	4,5	8,77	1,0	137,7	219,3	1293,1	21,4	99,3	6,2	3,5	271	165
		7,1-19,0	8,1-20,0	4,88	256,2	505,8														139,2	324,9	1457,5					
	2x3,0x2,0	до 7,0	до 8,0	6,38	252,6	624,0	87,40	166,4	6,86	64,2	362,6	43,3	469,9	3,59	1,44	6,0	11,93	1,0	161,9	322,8	1622,9	27,5	106,3	7,6	4,8	317	185
		7,1-19,0	8,1-20,0	8,82	366,6	1280,4														164,3	436,8	2279,3					
	2x2,0x3,0	до 7,0	до 8,0	3,32	150,6	344,4	87,76	166,4	11,52	133,6	873,2	53,3	1378,6	6,04	1,08	4,5	20,18	1,1	184,3	288,7	2759,5	21,7	132,5	6,6	5,4	325	194
		7,1-19,0	8,1-20,0	4,88	256,2	505,8														185,9	394,3	2924,0					
	2x3,0x3,0	до 7,0	до 8,0	6,38	252,6	624,0	101,95	166,4	11,52	133,6	873,2	61,3	1440,9	3,67	1,44	6,0	26,56	1,1	213,9	352,2	3104,5	27,8	140,9	7,9	7,1	375	216
		7,1-19,0	8,1-20,0	8,82	366,6	1280,4														216,4	506,2	3750,9					
	2x4,0x3,0	до 7,0	до 8,0	9,54	359,4	870,6	116,08	166,4	11,52	133,6	873,2	61,8	1443,5	10,72	1,80	7,5	33,05	1,5	246,0	500,5	3668,3	34,1	158,6	9,0	11,5	420	212
		7,1-19,0	8,1-20,0	13,42	558,2	2095,4														249,9	699,3	4893,1					
	2x5,0x3,0	до 7,0	до 8,0	14,04	522,6	1157,4	129,79	166,4	11,52	133,6	873,2	61,8	1443,5	13,46	2,16	9,0	39,66	1,8	274,2	665,2	4263,9	40,5	164,4	9,9	13,8	450	219
		7,1-19,0	8,1-20,0	19,84	855,0	2752,6														279,8	997,6	5859,1					
	2x6,0x3,0	до 7,0	до 8,0	18,96	728,4	1593,6	143,39	166,4	11,52	133,6	873,2	61,8	1443,5	16,22	2,52	10,5	46,38	2,1	302,9	872,5	5017,5	46,8	170,2	10,8	16,0	490	236
		7,1-19,0	8,1-20,0	25,84	1193,2	3919,6														309,8	1337,3	7343,5					
раздельный	2x4,0x3,0	до 7,0	до 8,0	9,54	359,4	870,6	94,22	166,4	11,52	133,6	873,2	61,8	1443,5	11,62	1,80	7,5	41,63	1,5	233,6	500,5	3053,7	34,1	187,0	13,1	11,5	420	228
		7,1-19,0	8,1-20,0	13,42	558,2	2095,4														237,5	699,3	4278,5					
	2x5,0x3,0	до 7,0	до 8,0	14,04	522,6	1157,4	94,22	166,4	11,52	133,6	873,2	61,8	1443,5	15,36	2,16	9,0	51,08	1,8	252,0	665,2	3340,5	40,5	192,8	14,6	13,8	450	241
		7,1-19,0	8,1-20,0	19,84	855,0	2752,6														257,6	997,6	4935,7					
	2x6,0x3,0	до 7,0	до 8,0	18,96	728,4	1593,6	94,22	166,4	11,52	133,6	873,2	61,8	1443,5	19,12	2,52	10,5	60,52	2,1	270,8	872,5	3776,7	46,8	198,6	16,2	16,0	490	264
		7,1-19,0	8,1-20,0	25,84	1193,2	3919,6														277,6	1337,3	6102,7					

Конструкция оголовка приведена на док. 47, 50 и 51.

Итого по объекту

Исполнил	Коев В	Кост	
Проверил	Кучанова	К	
Нач. пр. гр.	Чугарнова		
Гл. инж. пр.	Коев В		12,94
3.501.1-179.94.0-1-45			
Трубы из монолитного бетона на ведомость объемов работ на оголовок с псбученным звеном двучкобых труб			
			АО "ТРАНСМОСТ"

Трубы отв. 1,5...6,0 м



Отверстие трубы $b \times h_0$, м	Обозначение	Расчетная высота насыпи		Секция длиной 3,02 м		Секция длиной 4,03 м	
		Величина для труб, м		Блок перекрытия		Количество, шт	
		под железную дорогу	под автомобильную дорогу	3	4	Марка	
1,5x2,0	1	до 7,0	до 8,0	п1.210	п1.210		
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	п2.210	п2.210		
2,0x2,0	1	до 7,0	до 8,0	п1.260	п1.260		
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	п2.260	п2.260		
3,0x2,0	1	до 7,0	до 8,0	п1.360	п1.360		
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	п2.360	п2.360		
2,0x3,0	1	до 7,0	до 8,0	п1.260	п1.260		
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	п2.260	п2.260		
3,0x3,0	1	до 7,0	до 8,0	п1.360	п1.360		
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	п2.360	п2.360		
4,0x3,0	1	до 7,0	до 8,0	п1.460	п1.460		
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	п2.460	п2.460		
5,0x3,0	1	до 7,0	до 8,0	п1.560	п1.560		
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	п2.560	п2.560		
6,0x3,0	1	до 7,0	до 8,0	п1.660	п1.660		
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	п2.660	п2.660		

1. Водопропускные трубы сооружаются из монолитного бетона класса В20 по прочности на сжатие. Марка бетона по морозостойкости назначается F150 или F200 в зависимости от климатических условий района строительства, но водонепроницаемости не ниже W4.
2. Верх трубы и швы между секциями трубы покрываются оклеечной гидроизоляцией. Боковые поверхности стен и фундаментов, соприкасающиеся с грунтом, покрываются обмазочной гидроизоляцией. Детали гидроизоляции приведены на док.м-15.
3. Армирование сплошных фундаментов труб отверстиями 4,0x3,0; 5,0x3,0 и 6,0x3,0 м узел А" приведены на док.м-4з.
4. Объемы работ приведены на док.м-4г.
5. Расчетная высота насыпи для труб отверстиями 5,0x3,0 и 6,0x3,0 м на сплошных фундаментах не должна

превышать соответственно:
 под железную дорогу - 16,0 и 13,5 м;
 под автомобильную дорогу - 17,0 и 14,5 м.

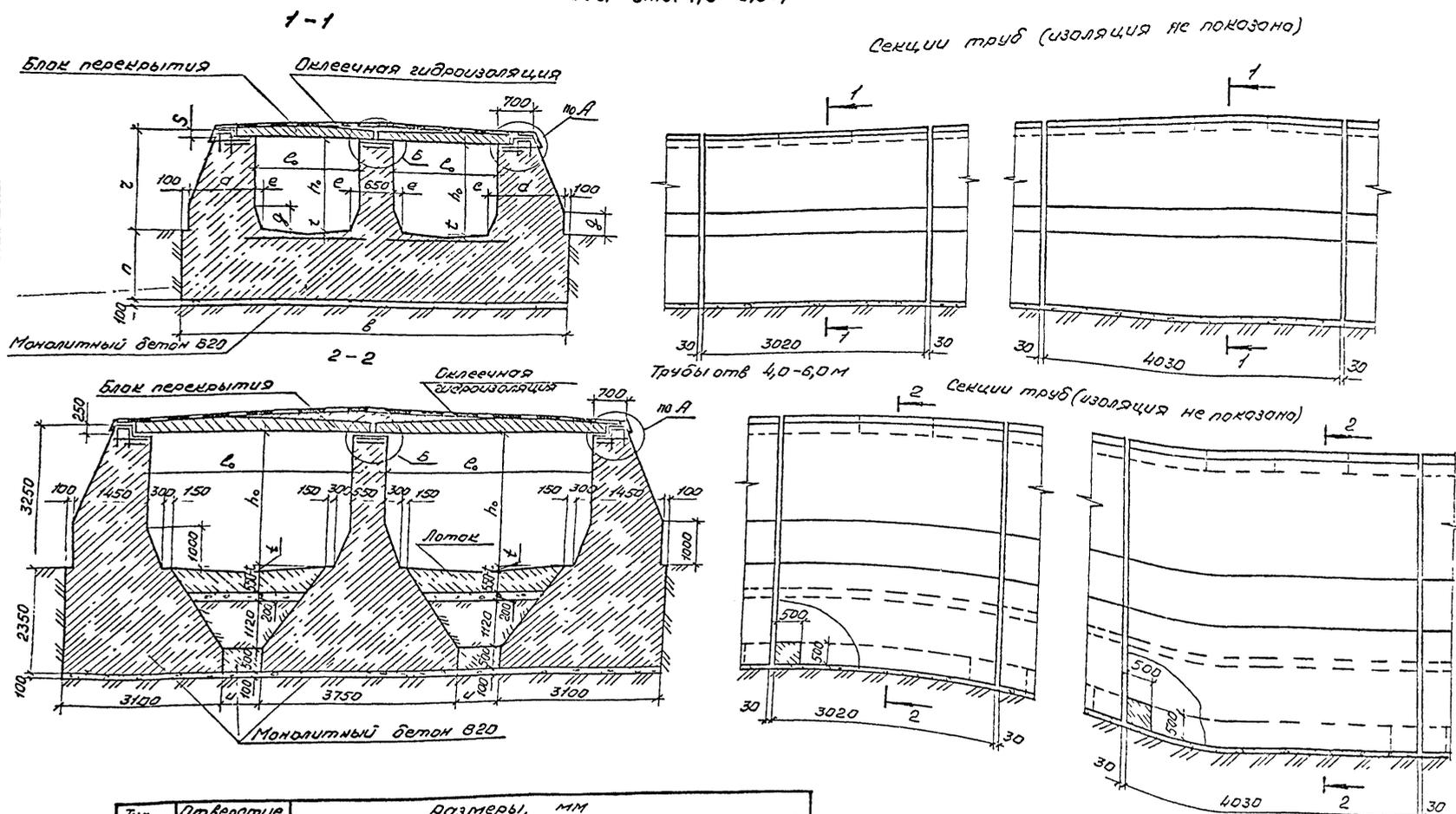
Тип фундаментов	Отверстие трубы $b \times h_0$, м	Размеры, мм								
		b	d	e	g	n	z	s	t	u
сплошной	1,5x2,0	4200				1350	2150	150		40
	2,0x2,0	4700	1250	150	500					60
	3,0x2,0	5700				1850	2250	250	100	
	2,0x3,0	5100				1350	3150	150	50	
	3,0x3,0	6100				1850			90	
	4,0x3,0	7100					3250	250	70	
раздельный	5,0x3,0	8100	1450	300	1000	2350			90	
	6,0x3,0	9100							110	
	4,0x3,0								70	900
	5,0x3,0								90	1900
	6,0x3,0								110	2900

Исполнил	Коев В	Коев В		3.501.1-179.94.0-1-45
Проверил	Кучанова	Кучанова		
Нач.пр.гр.	Чупарнова	Чупарнова		
Инж.пр.	Коев В.	Коев В.	12.94	
Трубы из монолитного бетона				Средняя часть одночковые трубы
II контр Мидонова				

И.В. Мидонова

Трубы отв. 1,5-6,0 м

Секции труб (изоляция не показана)



Отверстие трубы $2 \times b \times h_0$, м	Расчетная высота насыпи	Секция длиной 3,02 м		Секция длиной 4,03 м	
		Блок перекрытия, шт		Блок перекрытия, шт	
		Количество		Количество	
Обозначение	Величина для труб, м	под железную дорожку	под автомобильную дорогу	6	8
		Марка			
2x1,5x2,0	1	до 7,0	до 8,0	П1. 210	П1. 210
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	П2. 210	П2. 210
2x2,0x2,0	1	до 7,0	до 8,0	П1. 260	П1. 260
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	П2. 260	П2. 260
2x3,0x2,0	1	до 7,0	до 8,0	П1. 360	П1. 360
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	П2. 360	П2. 360
2x2,0x3,0	1	до 7,0	до 8,0	П1. 260	П1. 260
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	П2. 260	П2. 260
2x3,0x3,0	1	до 7,0	до 8,0	П1. 360	П1. 360
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	П2. 360	П2. 360
2x4,0x3,0	1	до 7,0	до 8,0	П1. 460	П1. 460
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	П2. 460	П2. 460
2x5,0x3,0	1	до 7,0	до 8,0	П1. 560	П1. 560
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	П2. 560	П2. 560
2x6,0x3,0	1	до 7,0	до 8,0	П1. 660	П1. 660
	2	7,1-19,0	8,1-20,0	П2. 660	П2. 660

Тип фунда-мента	Отверстие трубы $2 \times b \times h_0$, м	Размеры, мм								
		b	d	e	g	n	z	s	t	u
сплошной	2x1,5x2,0	6350				1350	2150	150	40	
	2x2,0x2,0	7350	1250	150	500			60		
	2x3,0x2,0	9350				1850	2250	250	100	
	2x2,0x3,0	7750				1350	3150	150	50	
	2x3,0x3,0	9750				1850			90	
	2x4,0x3,0	11750	1450	300	1000				70	
	2x5,0x3,0	13750				2350	3250	250	90	
	2x6,0x3,0	15750							110	
раздель-ный	2x4,0x3,0	—							70	900
	2x5,0x3,0	—							90	1900
	2x6,0x3,0	—							110	2900

1. Водопропускные трубы сооружаются из монолитного бетона класса B20 по прочности на сжатие. Марка бетона по морозостойкости назначается F100 или F200 в зависимости от климатических условий района строительства, по водонепроницаемости не ниже W4.
2. Верх трубы и швы между секциями трубы покрываются оклеенной гидроизоляцией. Боковые поверхности стен и фундаментов, соприкасающиеся с грунтом покрываются обмазочной гидроизоляцией. Детали гидроизоляции приведены на док.м-15.
3. Армирование сплошных фундаментов труб отверстиями 4,0x3,0; 5,0x3,0 и 6,0x3,0 м и узлы А, Б, приведены на док.м-18.
4. Объемы работ приведены на док.м-41.
5. Расчетная высота насыпи для труб отверстиями 5,0x3,0 и 6,0x3,0 м на сплошных фундаментах не должна превышать, соответственно:
 под железную дорожку - 16,0 и 13,5 м;
 под автомобильную дорогу - 17,0 и 14,5 м.

Указано в проекте и дано в 3-м листе

Успольнил	Коев В.	Конт		3.501.1-179.94.0-1 -47
Проверил	Кучанова	Конт		
Нач пр гр	Чупарнова	Конт		
Пл. инж. пр	Коев В.	Конт	12.94	
Трубы из монолитного бетона. Средняя часть двухочковых труб				АО "ТРАНСМОСТ"
Н. контр	Миронова	Конт		

Спецификация изделий на секции труб

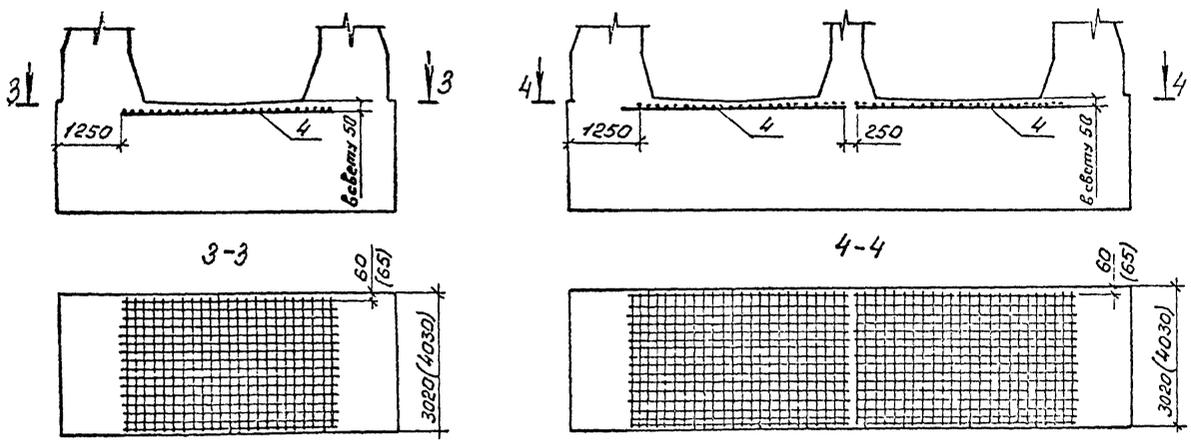
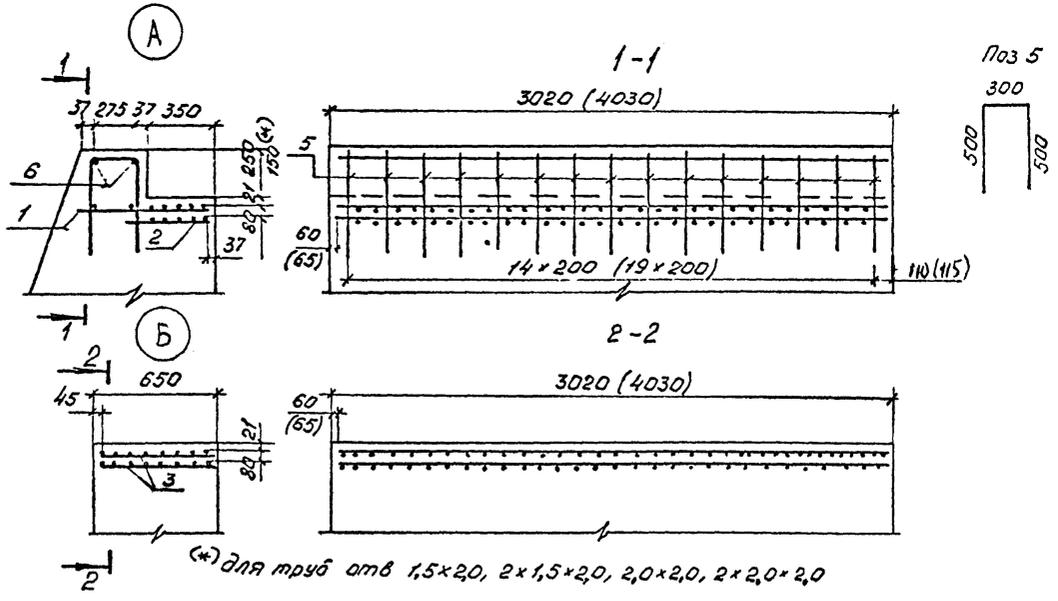
Поз	Наименование	Количество на отверстие															
		1,5	2,0	3,0	3,0*	3,0*	4,0	5,0	6,0	2x1,5	2x2,0	2x3,0	2x5,0	2x2,0	2x4,0	2x5,0	2x6,0
Секция 3,02 м																	
1	Сетка С1	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	
2	С3	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	
3	С5	—	—	—	—	—	—	—	—	2	2	2	2	2	2	2	
4	С7	—	—	—	—	1	—	—	—	—	—	—	—	—	2	—	
	С9	—	—	—	—	—	1	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
	С11	—	—	—	—	—	—	1	—	—	—	—	—	—	—	—	
5	φ10 А-III, l=1300, 0,80 кг	30	30	30	30	30	30	30	30	30	30	30	30	30	30	30	
6	l=2560, 1,83 кг	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	
Секция 4,03 м																	
1	Сетка С2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	
2	С4	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	
3	С6	—	—	—	—	—	—	—	—	2	2	2	2	2	2	2	
4	С8	—	—	—	—	1	—	—	—	—	—	—	—	—	2	—	
	С10	—	—	—	—	—	1	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
	С12	—	—	—	—	—	—	1	—	—	—	—	—	—	—	—	
5	φ10 А-III, l=1300; 0,80 кг	40	40	40	40	40	40	40	40	40	40	40	40	40	40	40	
6	l=3960, 2,44 кг	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	

* высота отверстия 30 м

Ведомость расхода стали, кг

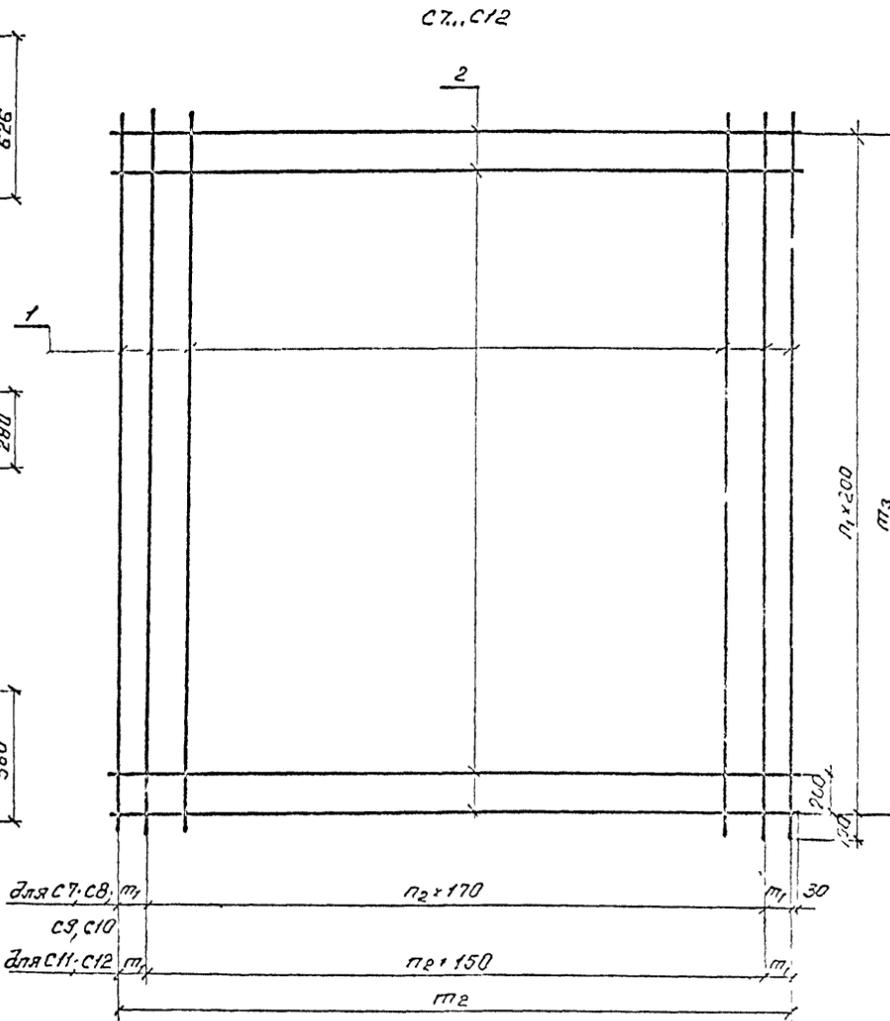
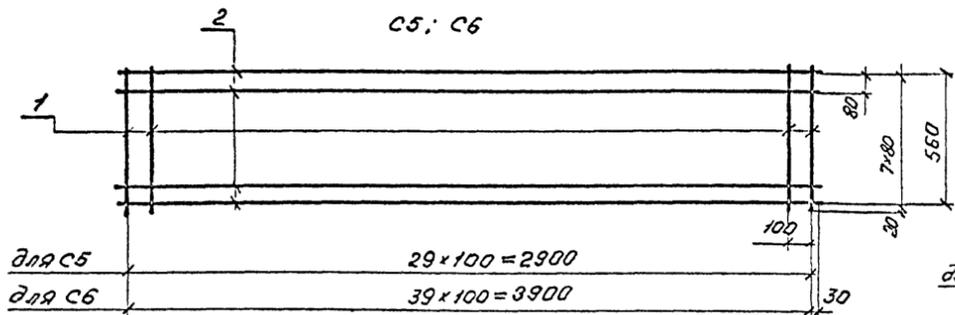
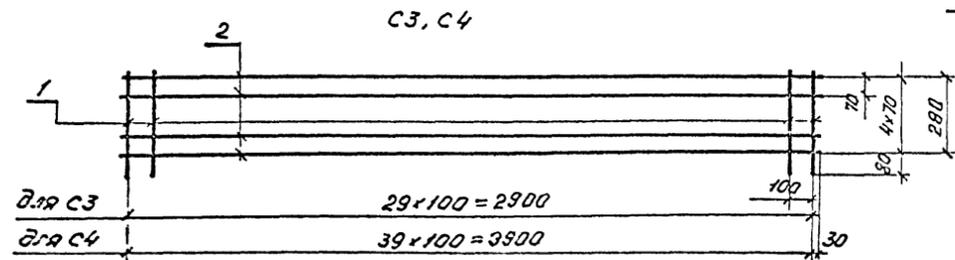
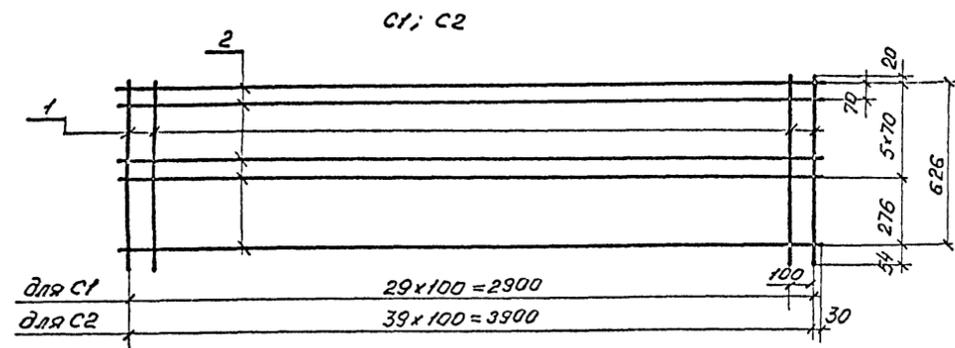
Отверстие трубы, м	Секция 3,02 м										Секция 4,03 м				
	Арматурная сталь по ГОСТ 5781-82														
	Класс А-III														
	Диаметр, мм					Всего	Диаметр, мм					Всего			
10	12	22	25	10	12		22	25							
1,5x2,0, 2,0x2,0, 3,0x3,0	115,0	—	—	—	115,0	153,3	—	—	—	153,3	—	—	—	153,3	
2,0x3,0, 3,0x3,0	115,0	—	—	—	115,0	153,3	—	—	—	153,3	—	—	—	153,3	
4,0x3,0	115,0	60,5	246,8	—	422,3	153,3	81,0	322,0	—	553,3	—	—	553,3		
5,0x3,0	115,0	73,6	—	388,1	576,7	153,3	98,6	—	—	577,4	169,3	—	746,7		
6,0x3,0	115,0	86,8	—	535,6	735,4	153,3	116,2	—	—	711,5	981,0	—	1692,5		
2x1,5x2,0, 2x2,0x2,0, 2x3,0x3,0	166,4	—	—	—	166,4	221,9	—	—	—	221,9	—	—	—	221,9	
2x2,0x3,0, 2x3,0x3,0	166,4	—	—	—	166,4	221,9	—	—	—	221,9	—	—	—	221,9	
2x4,0x3,0	166,4	121,0	403,6	—	781,0	221,9	162,0	658,0	—	1641,9	—	—	1641,9		
2x5,0x3,0	166,4	147,2	—	776,2	1089,8	221,9	197,2	—	—	1508,9	1453,9	—	2962,8		
2x6,0x3,0	166,4	173,6	—	1067,2	1407,2	221,9	232,4	—	—	1861,5	1877,3	—	3738,8		

- Монолитный бетон класса В 20.
- Конструкция труб приведена на докум.-46 и 47.
- Габариты в скобках указаны для секции 4,03 м.



Имя Подпись Дата (Зам. инж. №)

Исполнил	Кучанова					3.501.1-179.94.0-1 -48			
Проверил	Чупарнова								
Инж. пр.	Чупарнова					Трубы из монолитного бетона армированные стеной и фундаментом средней части труб	Стр. №	Лист	Всего
Инж. пр.	Коев Б			12.94			Р	1	2
Н.контр.	Миронов					АО "ТРАНСМОСТ"			

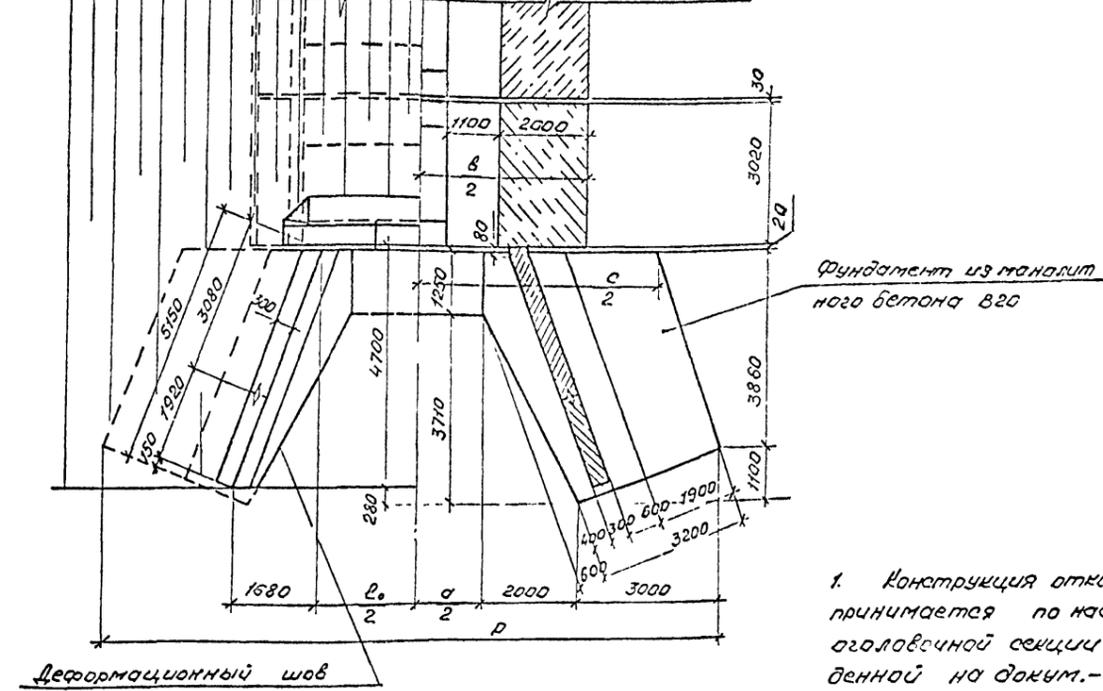
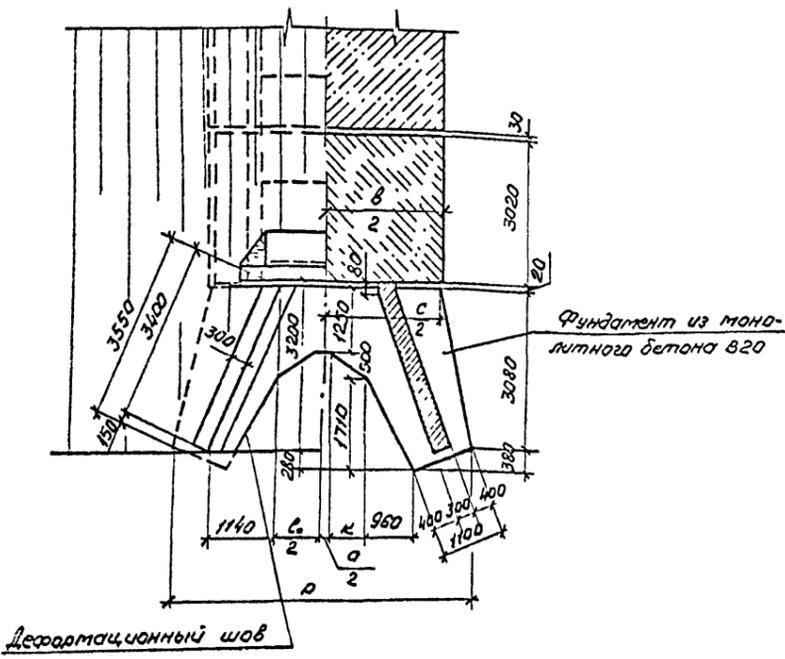
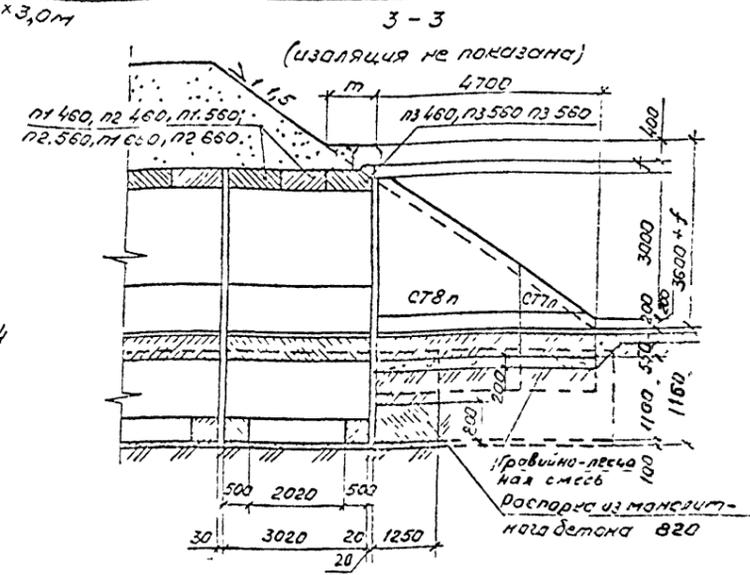
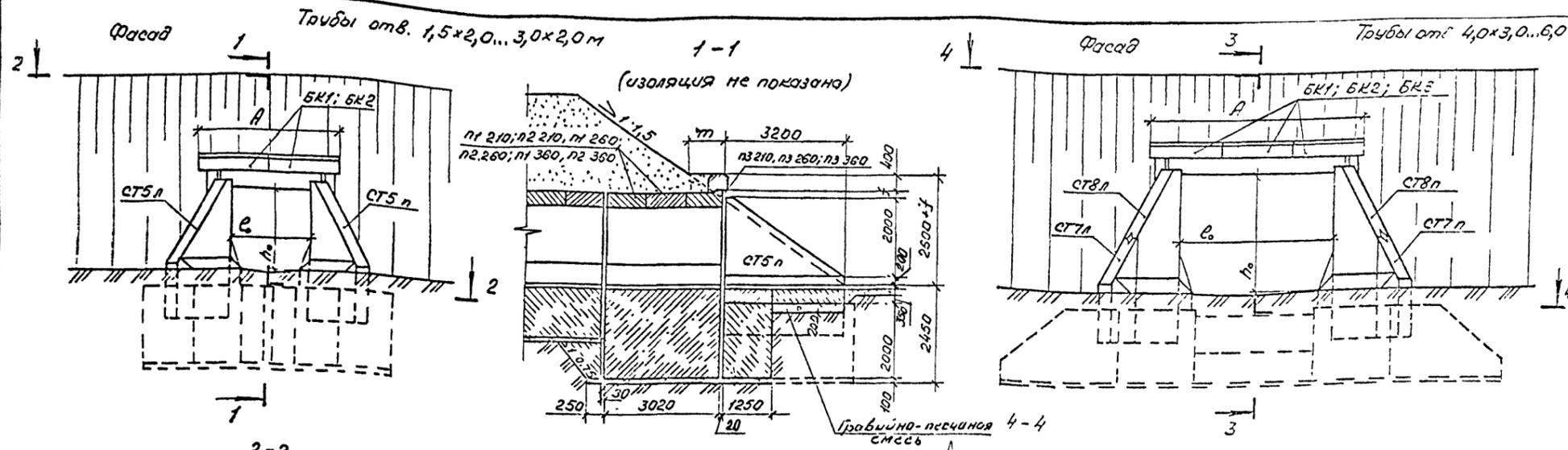


Марка сетки	Поз	Наименование	Кол	Масса ед, кг	Масса сетки, кг
C1	1	φ10 A-III, l=700	30	0,43	25,7
	2	l=2960	7	1,83	
C2	1	l=700	40	0,43	34,3
	2	l=3960	7	2,44	
C3	1	l=380	30	0,23	16,1
	2	l=2960	5	1,83	
C4	1	l=380	40	0,23	21,4
	2	l=3960	5	2,44	
C5	1	l=600	30	0,37	25,7
	2	l=2960	8	1,83	
C6	1	l=600	40	0,37	34,3
	2	l=3960	8	2,44	
C7	1	φ22 A-III, l=4600	18	13,71	307,3
	2	φ12 A-III, l=2960	23	2,63	
C8	1	φ22 A-III, l=4600	24	13,71	410,0
	2	φ12 A-III, l=3960	23	3,52	
C9	1	φ25 A-III, l=5600	18	21,56	461,7
	2	φ12 A-III, l=2960	28	2,63	
C10	1	φ25 A-III, l=5600	24	21,56	616,0
	2	φ12 A-III, l=3960	28	3,52	
C11	1	φ25 A-III, l=6600	21	25,41	620,4
	2	φ12 A-III, l=2960	33	2,63	
C12	1	φ25 A-III, l=6600	28	25,41	827,6
	2	φ12 A-III, l=3960	33	3,52	

Марка сетки	n1, шт	m1, мм	n2, шт	m2, мм	m3, мм
C7	22	175	15	2900	4400
C8		165	21	3900	
C9	27	175	15	2900	5400
C10		165	21	3900	
C11	32	100	18	2900	6400
C12		75	25	3900	

1. Сетки из арматурной стали периодического профиля класса A-III марки 25Г2С или 35ГС.
2. Соединение стержней в сетках производится контактной точечной электросваркой или вязальной проволокой.
Применение сварных сеток из стали марки 35ГС допускается только для районов с расчетной температурой наружного воздуха минус 30°С и выше.

Или в виде сетки и стержня



Отверстие трубы $\varnothing \times h_0$, м	РАЗМЕРЫ, мм							
	a	A	B	C	L	m	p	f
1,5 x 2,0	200	2910	4200	4000	500	800	5200	50
2,0 x 2,0	200	3410	4700	4600	750	850	5700	90
3,0 x 2,0	1200	4370	5700	5600	750	1000	6700	170
4,0 x 3,0	2700	5470	7100	9900	—	1000	12700	230
5,0 x 3,0	3700	6330	8100	10900	—	1150	13700	310
6,0 x 3,0	4700	7430	9100	11900	—	1250	14700	330

1. Конструкция откосных стенок и их фундаментов для двухочковых труб принимается по настоящему документу. Конструкция фундаментов оголовочной секции двухочковых труб принимается аналогично приведенной на докум.-47, глубина заложения - по данному документу.
2. Верх трубы, боковые поверхности насадок и швы между стенками трубы покрываются оклеенной гидроизоляцией. боковые поверхности стен и фундаментов, соприкасающиеся с грунтом, покрываются обмазочной гидроизоляцией. Детали гидроизоляции приведены на докум.-15.
3. Деталь установки кардонного блока приведена на докум.-15.
4. Аммирование фундаментов откосных стенок приведено на докум.-40, сплошных фундаментов труб отв. 4,0x3,0; 5,0x3,0 и 6,0x3,0 - на докум.-46.
5. Значение расчетной высоты насыпи приведено на докум.-46.
6. Объемы работ по содружению оголовка приведены на докум.-42.

Таблица выбора марок элементов

Отверстие трубы $\varnothing \times h_0$, м	Расчетная высота насыпи	Блок перекрытия		Стенка откосная			
		Количество, шт					
		2	1	1	1	1	1
1,5 x 2,0	1	п1.210	п3.210	СТ5л	СТ5л	—	—
	2	п2.210					
2,0 x 2,0	1	п1.260	п3.260	СТ5л	СТ5л	—	—
	2	п2.260					
3,0 x 2,0	1	п1.360	п3.360	СТ5л	СТ5л	—	—
	2	п2.360					
4,0 x 3,0	1	п1.460	п3.460	СТ8л	СТ8л	СТ7л	СТ7л
	2	п2.460					
5,0 x 3,0	1	п1.560	п3.560	СТ8л	СТ8л	СТ7л	СТ7л
	2	п2.560					
6,0 x 3,0	1	п1.660	п3.660	СТ8л	СТ8л	СТ7л	СТ7л
	2	п2.660					

Таблица

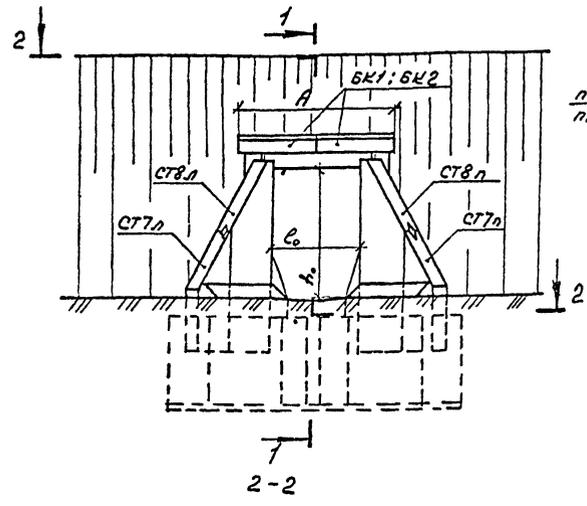
выбора марок кардонных блоков

Отверстие трубы $\varnothing \times h_0$, м	Марка		
	БК1	БК2	БК3
1,5 x 2,0	2	—	—
2,0 x 2,0	—	2	—
3,0 x 2,0	3	—	—
4,0 x 3,0	1	—	2
5,0 x 3,0	2	2	—
6,0 x 3,0	—	2	2

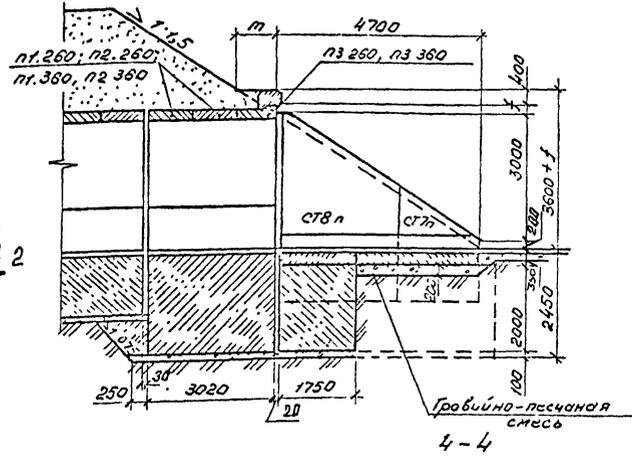
Исполнил	Коен В	Контр		3.501.1-179.94.0-1 -49
Проверил	Кучанова			
Нач пр пр	Чупарнова			
Плнш пр	Коен В.	12.94		Трубы из монолитного бетона
				Оголовок с нормальным звеном труб
				отв 1,5x2,0...6,0x3,0 м
Контр	Миронова			АО "ТРАНСМОСТ"

Инв. подл. 2317.11.6.1

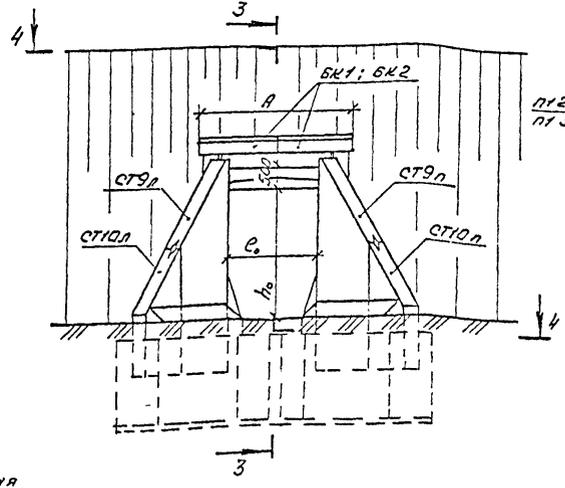
Фасад оголовка с нормальным звеном



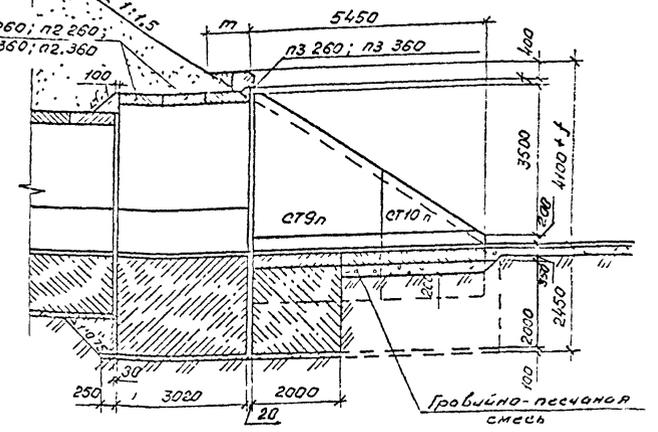
1-1
(изоляция не показана)



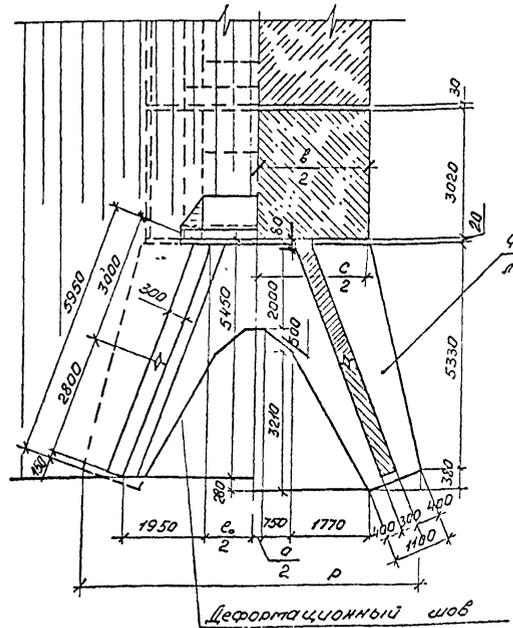
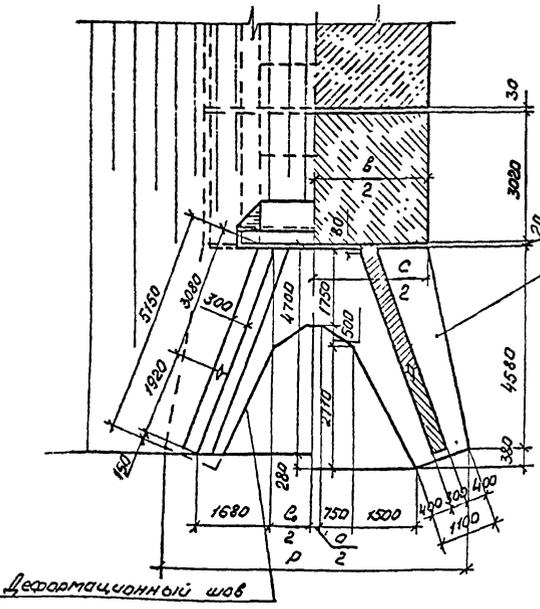
Фасад оголовка с повышенным звеном



3-3
(изоляция не показана)



Тип оголовка	Отверстие трубы, $l_0 \times h_0$, м	Размеры, мм						
		a	A	B	C	m	P	f
с нормальным звеном	2,0x3,0	200	3410	5100	4800	850	6780	80
с повышенным звеном	3,0x3,0	1200	4370	6100	5800	1000	7780	170
с нормальным звеном	2,0x3,0	200	3410	5100	4800	850	7320	80
с повышенным звеном	3,0x3,0	1200	4370	6100	5800	1000	8320	170



1. Конструкция откосных стен и их фундаментов для двухточковых труб принимается по настоящему документу. Конструкция фундаментов оголовочной секции двухточковых труб принимается аналогично приведенной на док. 47, глубина заложения - по данному документу.
2. Верх трубы, боковые поверхности насадок и швы между стенками трубы покрываются асбестовой гидроизоляцией. Боковые поверхности стен и фундаментов, соприкасающиеся с грунтом, покрываются обмазочной гидроизоляцией. Детали гидроизоляции приведены на док. 15.
3. Деталь установки карданного блока приведена на док. 15.
4. Армирование фундаментов откосных стен приведено на док. 40.
5. Значение расчетной высоты насыпи приведено на док. 46.
6. Объемы работ по сооружению оголовка приведены на док. 42 и 44.

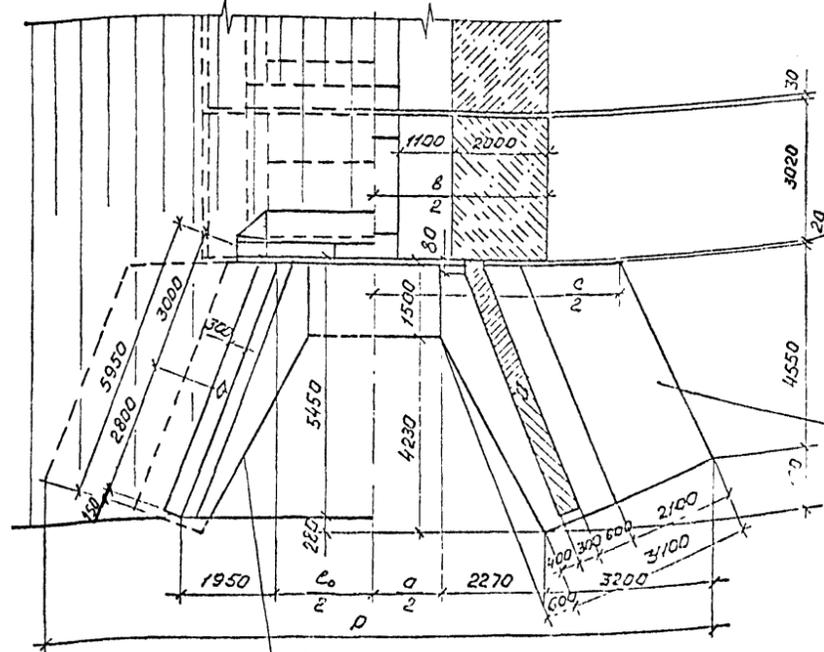
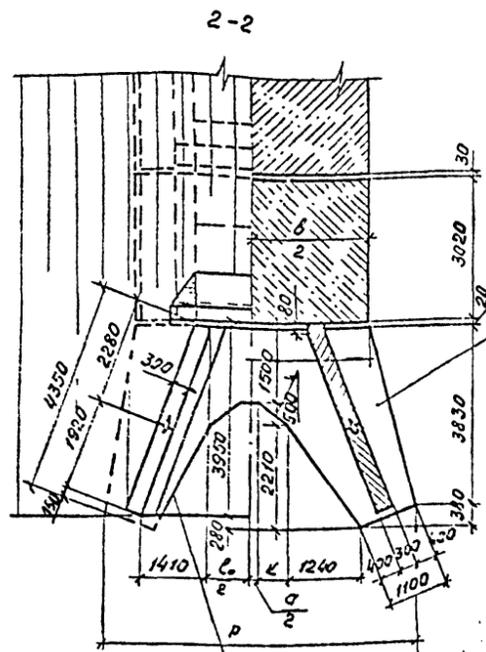
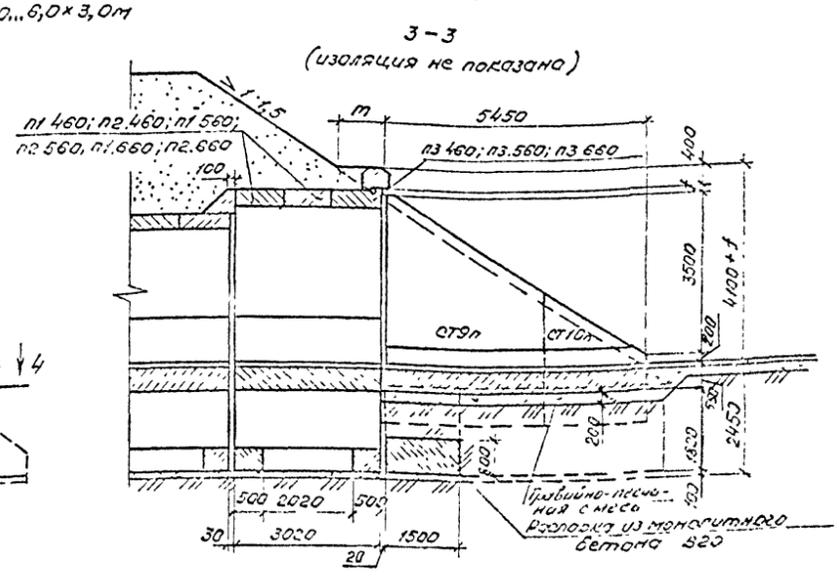
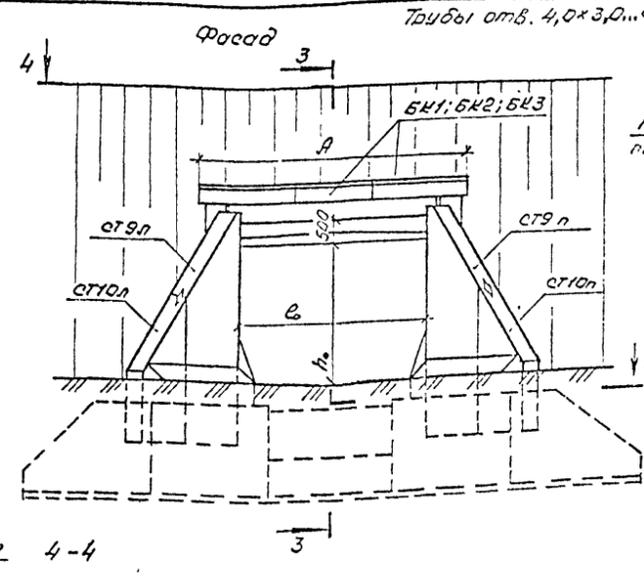
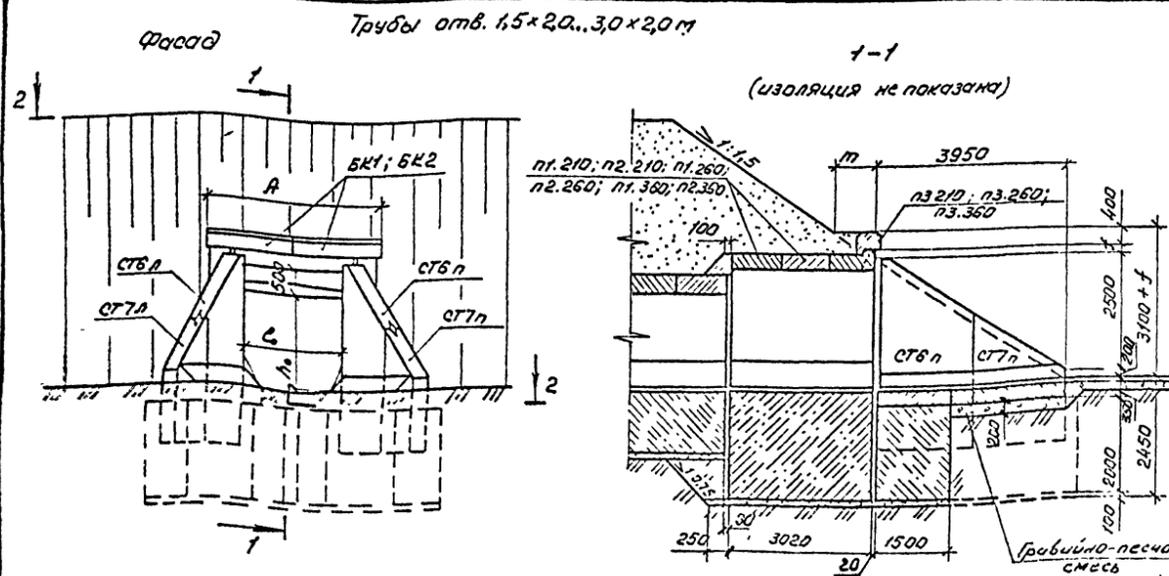
Таблица выбора марок элементов

Тип оголовка	Отверстие трубы, $l_0 \times h_0$, м	Расчетная высота насыпи	Блок переоборудования		Стенка откосная			
			Количество, шт					
			2	1	1	1	1	1
с нормальным звеном	2,0x3,0	1	П1.260	П3.260	СТ8П	СТ8Л	СТ7П	СТ7Л
		2	П2.260					
	3,0x3,0	1	П1.360	П3.360	СТ8П	СТ8Л	СТ7П	СТ7Л
		2	П2.360					
с повышенным звеном	2,0x3,0	1	П1.260	П3.260	СТ9П	СТ9Л	СТ10П	СТ10Л
		2	П2.260					
	3,0x3,0	1	П1.360	П3.360	СТ9П	СТ9Л	СТ10П	СТ10Л
		2	П2.360					

Таблица выбора марок карданного блока

Отверстие трубы, $l_0 \times h_0$, м	Марка	
	БК1	БК2
2,0x3,0	—	2
3,0x3,0	3	—

Исполнит	Косен В	Косен В		3.501.1-179.94.0-1 -50
Проверил	Мучанова	Мучанова		
Нач пр гр	Чупарнова	Чупарнова		
Гл инж пр	Косен В.	Косен В.	12.94	
Трубы из монолитного бетона. Оголовки труб отв. 2,0x3,0 и 3,0x3,0 м				АО "ТРАНСГЭС"



Отверстие трубы $b \times h_0$, м	Размеры, мм						
	a	A	B	C	K	r	P
1,5x2,0	200	2910	4200	4300	500	800	5760
2,0x2,0	200	3410	4700	4800	750	850	6260
3,0x2,0	1200	4370	5700	5800	750	1000	7260
4,0x3,0	2700	5470	7100	10300	—	1000	13640
5,0x3,0	3700	6330	8100	11500	—	1150	14640
6,0x3,0	4700	7430	9100	12300	—	1250	15640

- Конструкция откосных стенок и их фундаментов для двухочковых труб принимается по настоящему документу. Конструкция фундаментов оголовочной секции двухочковых труб принимается аналогично приведенной на док. 47, глубина заложения - по данному документу.
- Верх трубы, донные поверхности насадок и швы между стенками трубы покрываются оклеечной гидроизоляцией. Экстерьер поверхности стен и фундаментов, соприкасающиеся с грунтом, покрываются обмазочной гидроизоляцией. Детали гидроизоляции привязаны к док. 15.
- Деталь установки кордонного блока приведена на док. 15.
- Примирование фундаментов откосных стенок приведено на док. 48, сплошных фундаментов труб отв. 4,0x3,0; 5,0x3,0; 6,0x3,0 на док. 48.
- Значение расчетной высоты насыпи приведено на док. 40.
- Объемы работ по сооружению оголовка приведены на док. 44.

Таблица выбора марок элементов

Отверстие трубы $b \times h_0$, м	Расчетная высота насыпи	Блок перекрытия		Стенка откосная			
		Количество, шт					
		2	1	1	1	1	1
1,5x2,0	1	п1.210	п3.210	СТ6.0	СТ6.Л	СТ7.П	СТ7.Л
	2	п2.210					
2,0x2,0	1	п1.260	п3.260	СТ6.П	СТ6.Л	СТ7.П	СТ7.Л
	2	п2.260					
3,0x2,0	1	п1.360	п3.360	СТ6.П	СТ6.Л	СТ7.П	СТ7.Л
	2	п2.360					
4,0x3,0	1	п1.460	п3.460	СТ9.П	СТ9.Л	СТ10.П	СТ10.Л
	2	п2.460					
5,0x3,0	1	п1.560	п3.560	СТ9.П	СТ9.Л	СТ10.П	СТ10.Л
	2	п2.560					
6,0x3,0	1	п1.660	п3.660	СТ9.П	СТ9.Л	СТ10.П	СТ10.Л
	2	п2.660					

Таблица выбора марок кордонных блоков

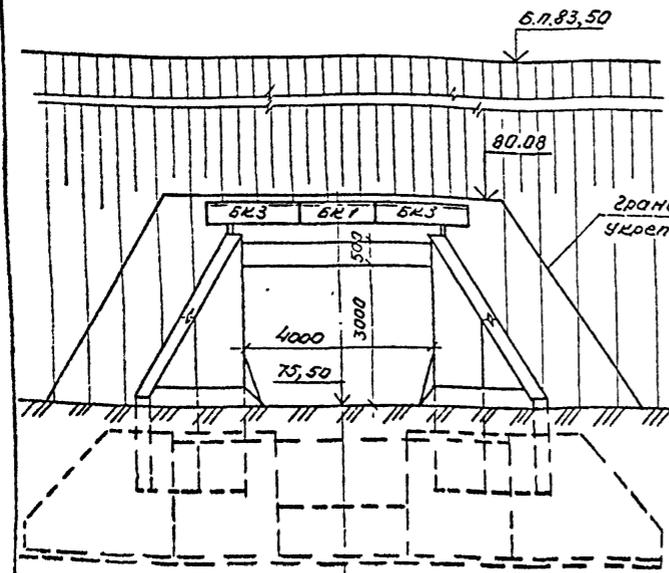
Отверстие трубы $b \times h_0$, м	Марка		
	БК1	БК2	БК3
1,5x2,0	2	—	—
2,0x2,0	—	2	—
3,0x2,0	3	—	—
4,0x3,0	1	—	2
5,0x3,0	2	2	—
6,0x3,0	—	2	2

Исполнил	Коев В	Коев				3.501.1-179.94.0-1-51
Проверил	Кучанова					
Нач пр гр	Чупарнова					
Гл инж.пр	Коев В	12.94				
Н контр	Миронова					

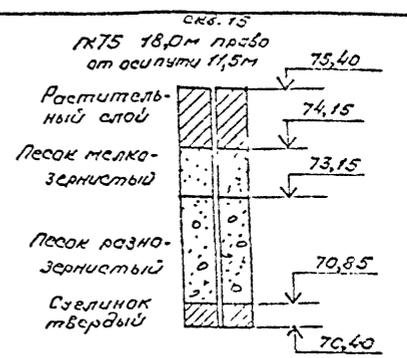
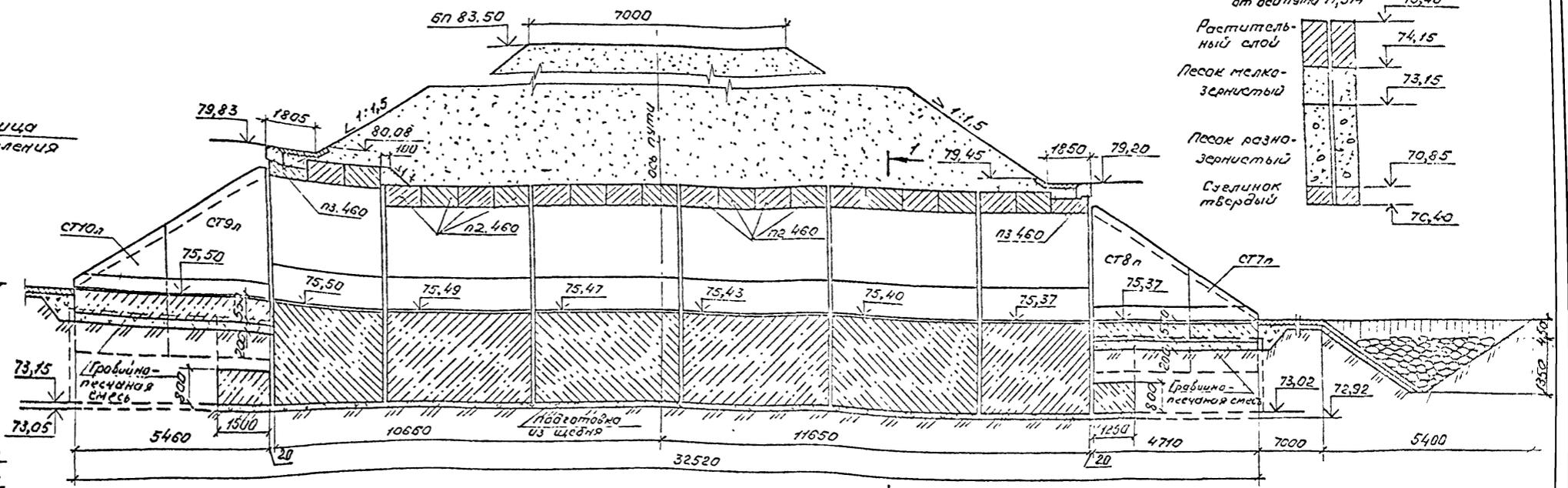
Трубы из монолитного бетона. Оголовки с повышенным звеном труб отв. 1,5x2,0, 6,0x3,0 м

АО "ТРАНСМОСТ"

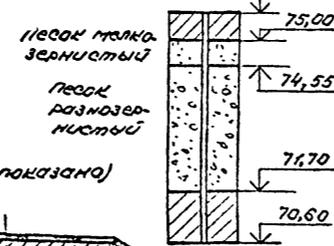
Фасад входного оголовка



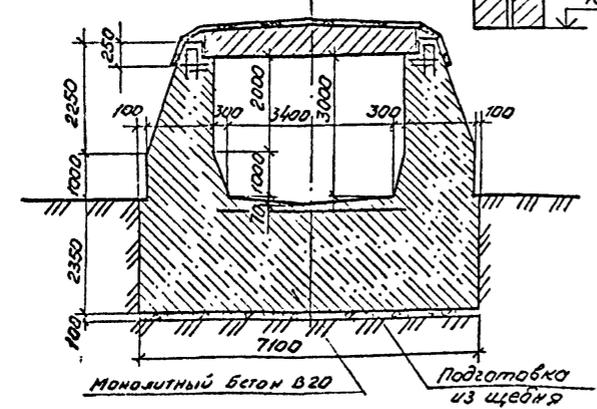
Разрез по оси трубы (изоляция не показана)



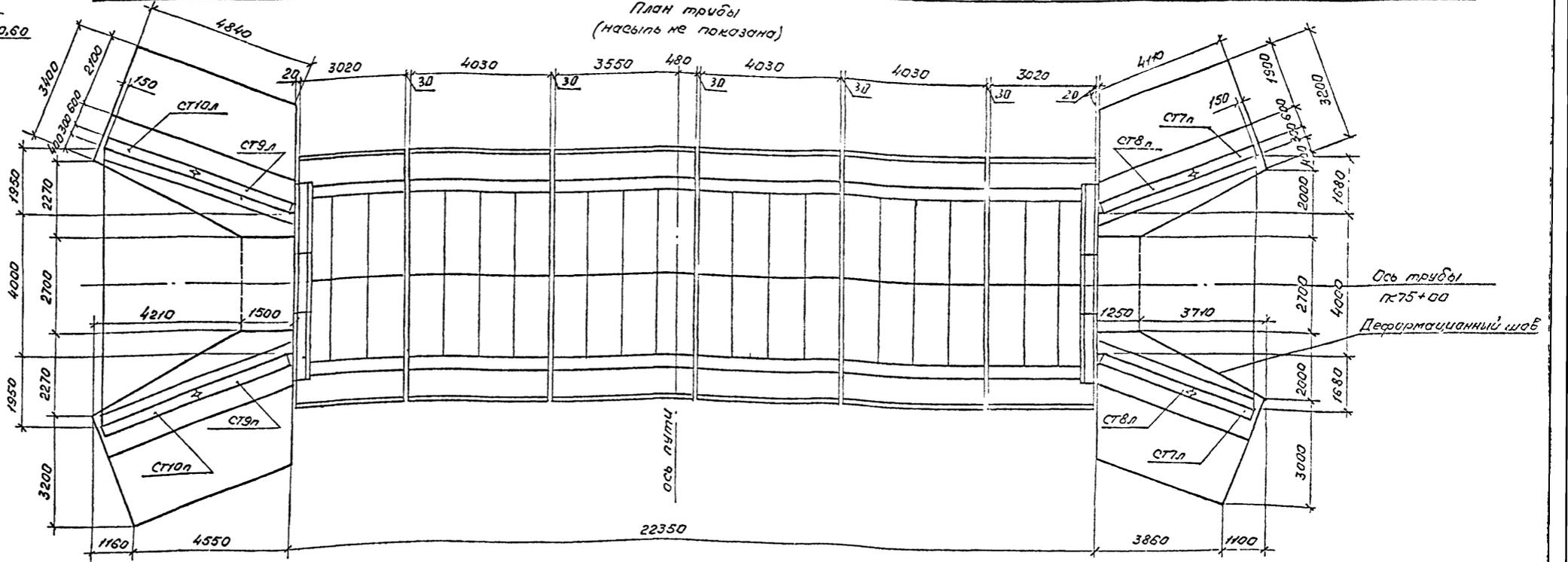
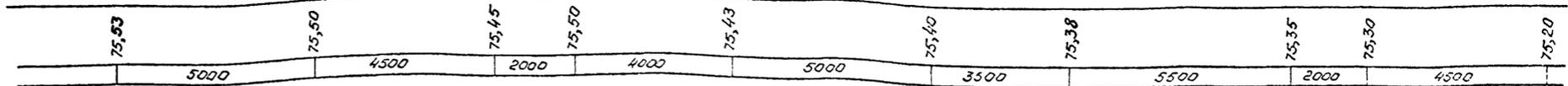
Скач. 14
ПК 75 178 мм труба
от оси пути 10 м



1-1
(насыпь не показана)



Расположение трубы в плане
М 1:1000



Согласовано:
Инж. Н. С. Я. Подпись и дата
12.09.94

Исполнил	Коев В.	Коев		3.501.1-179.94.0-1 -52	Примеры конструкции труб. Труба отв. 4,0 м из монолитного бетона	Лист	Листов	
Проверил	Кучанова	Кучанова				Р	1	2
Нач.пр.пр.	Чударнова	Чударнова				АО "ТРАНСМОСТ"		
Гл.инж.пр.	Коев В.	Коев	12.94					
Нач.отд.	Ткаченко	Ткаченко						
И.контр.	Миронова	Миронова						

Ведомость ссылочных и прилагаемых документов

Обозначение	Наименование	Примечание
СНиП 2.05.03-84*	Мосты и трубы	
СНиП 3.05.04-91	Мосты и трубы, Организация, производство и приемка работ	
ВСН 32-81	Конструкция по устройству гидроизоляции конструкций мостов и труб на железных, автомобильных и городских дорогах	
СНиП 2.02.01-83	Основания зданий и сооружений	
Серия 3.501.1-156	Укрепления русел, конусов и откосов насыпей у малых и средних мостов и водопропускных труб	
Серия 3.501.1-179.94	Трубы водопропускные прямоугольные бетонные для железных и автомобильных дорог. Выпуск 0-1; 1-1 и 1-2	

Спецификация блоков на трубы

Марка	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса шт., т	Примеч.
БК1	3.501.1-179.94.1-1	Блок кардана	2	0,6	
БК3			4	0,9	
ПЗ.460	3.501.1-179.94.1-2	Блок перекрытия	20	6,3	
ПЗ.460			2	4,2	
СТ7п			1	3,0	
СТ7с			1	3,0	
СТ8п			1	8,2	
СТ8с	3.501.1-179.94.1-1	Стенка откосная	1	8,2	
СТ9п			1	9,3	
СТ9с			1	9,3	
СТ10а			1	5,1	
СТ10п			1	5,1	

Ведомость объемов строительных и монтажных работ

Наименование работ		Материал	Ед. изм.	Кол.
Рытье котлована		—	м ³	1150
Подготовка из щебня/ Гравийно-песчаная смесь		—	м ³	250/15,0
Монолитный бетон трубы		Бетон В20	м ³	697,1
Арматура фундаментов и армируемой части стел. А-III по ГОСТ 5781-82.		25/2С или 35/2С	кг	3097,8
Сборный железобетон		Бетон В30, В20	м ³	74,0
Сборный бетон		Бетон В20	м ³	1,96
Заполнение швов		Цементно-песчаная смесь	м ³	5,5
Итого кладки		—	м ³	778,56
Гидроизоляция	клееная		м ²	145
	обмазочная		м ²	453
Засыпка котлована		—	м ³	566
Укрепление русел и откосов насыпи	монолитный бетон	Бетон В20	м ³	36,8
	каменная наброска	Камень	м ³	123,6

Ведомость расчетных данных

Тип водотока	лаг	
Расход воды в трубе (м ³ /сек)	Q 1%	38,0
	Q 0,33%	42,0
Скорость на выходе из трубы (м/сек)	V 1%	5,2
	V 0,33%	5,4
Подпор перед трубой (м)	H 1%	3,25
	H 0,33%	3,47
Уклон трубы	0,008	

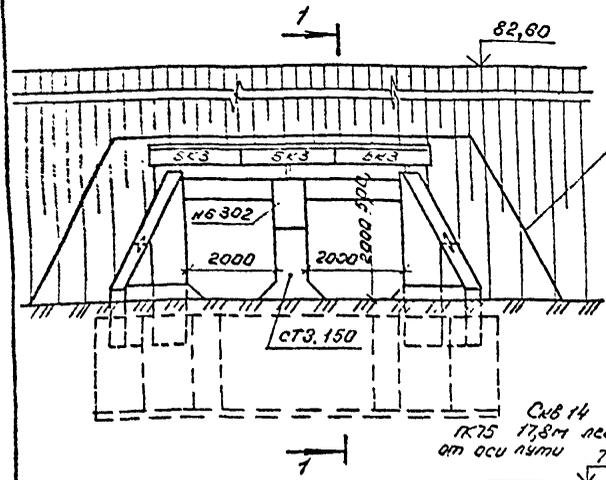
Ведомость объемов сборных бетонных и железобетонных элементов

Наименование	Код ОКП	Кол. м ³	Примечание
Блок кардана		1,96	
Блок перекрытия		53,58	
Стенка откосная		20,42	
Итого железобетона		74,0	
Итого бетона		1,96	
Всего		75,96	

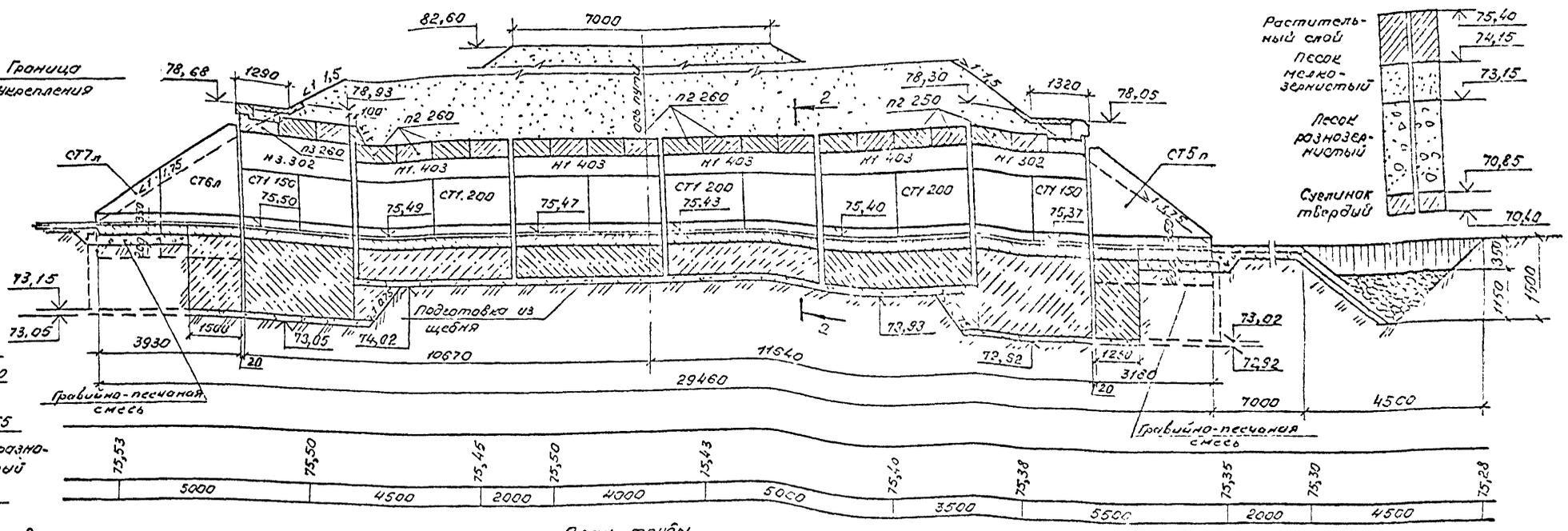
1. Конструкция трубы разработана на основании материалов изысканий.
2. Верх трубы, верхняя часть стенок и стыки секций покрываются клеенной гидроизоляцией, состоящей из двух слоев армирующего материала (ткань льно-джутовая-кеносная №2 по ГОСТ 5530-81) между тремя слоями битумной мастики на битуме по ГОСТ 9812-74.
3. Поверхности стен, откосных стенок и фундаментов, соприкасающиеся с грунтом, покрываются двухслойной обмазочной гидроизоляцией, мастика битумная Ю-Ц.
4. Гидроизоляция устраивается по битумной грунтовке (материал гидроизоляции назначается при конкретном проектировании в зависимости от климатических условий района строительства и наличия материалов).
5. Средняя температура наружного воздуха наиболее холодного месяца минус 20°С, наиболее холодной пятидневки минус 20°С.
6. Дренажные грунты засыпки оголовков из карьера, на км 38 ПК 65+40.
7. Работы должны выполняться с соблюдением требований по безопасному ведению работ, указанному в технических условиях, разработанных с учетом местных условий и принятой технологии строительства.
8. Арматура стел и фундаментов средней части трубы производится по докам. 3.501.1-179.94.0-1-48, армирование фундаментов оголовков - по докам. 3.501.1-179.94.0-1-49.
9. Укрепление русел и откосов насыпи производится в соответствии с докам. 3.501.1-179.94.0-1-17 и 3.501.1-179.94.0-1-25.

Инв. № 31. Проведен и оформлен 31.08.2011 г.

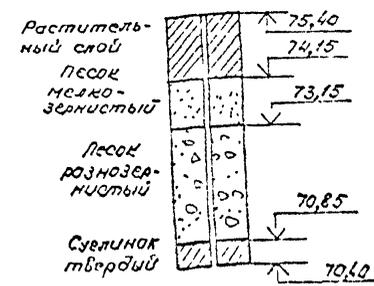
Фасад входного оголовка



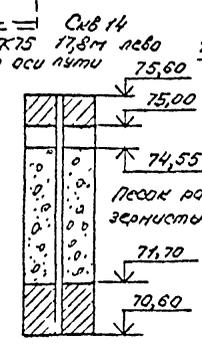
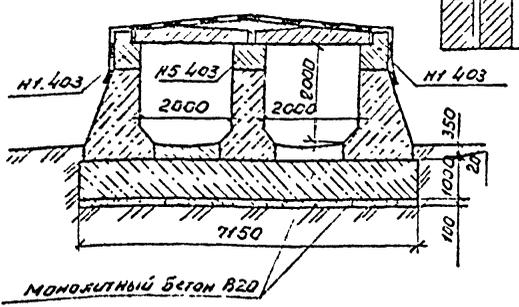
Разрез 1-1 (изоляция не показана)



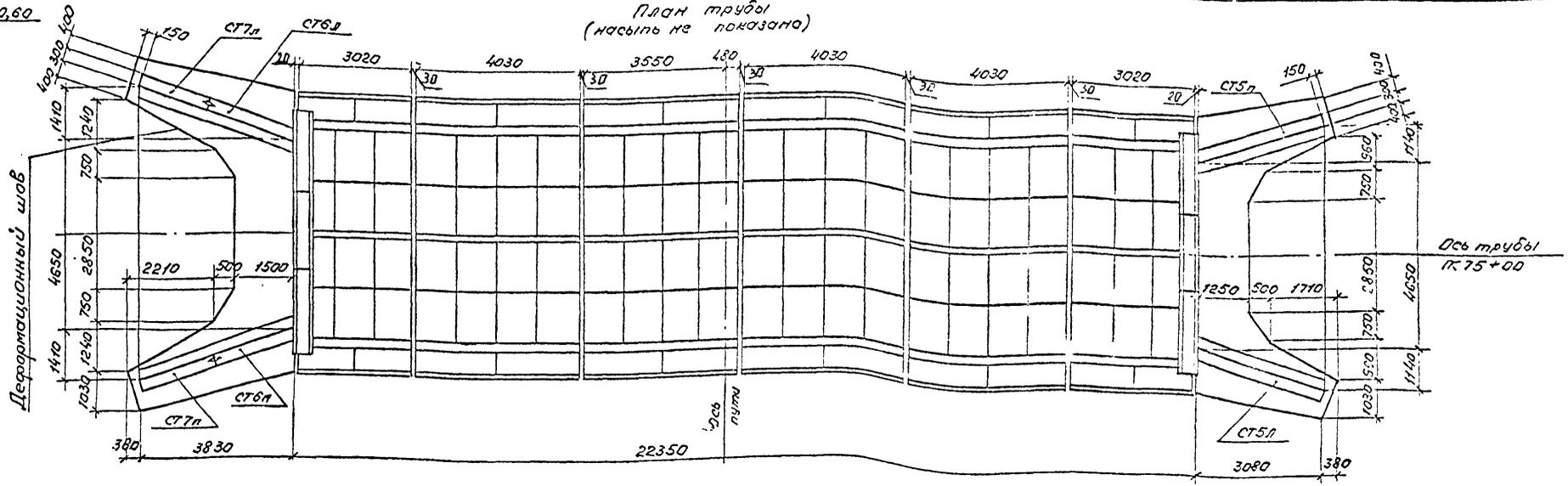
Скв 15 КР 75
162м права от оси пути



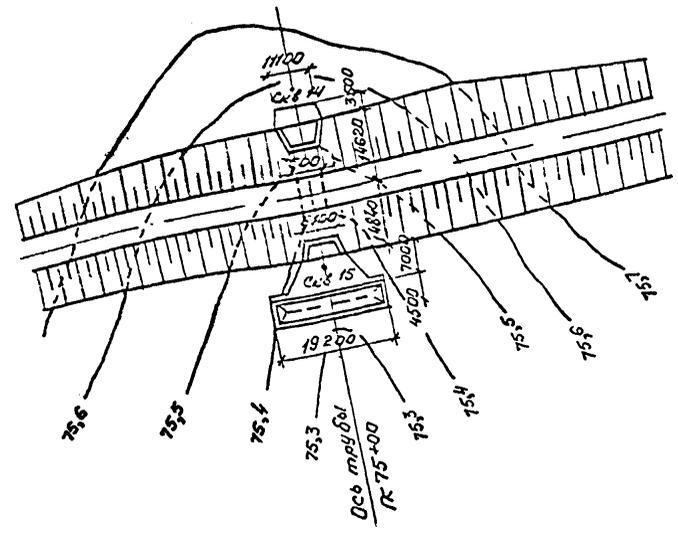
2-2
(насыпь не показана)



План трубы
(насыпь не показана)



Расположение трубы в плане
М 1:1000



Составлено: [blank]
Проверено: [blank]
Инв. №: [blank]
Листов: [blank]

Исполнил	Коев В	Коев	3.501.1-179.94.0-1 -53	Примеры конструкций труб. Труба ств 2x20x20 м со сборными стенками	<table border="1"> <tr> <td>№</td> <td>1</td> <td>2</td> </tr> <tr> <td>АО "ТРАНСМОСТ"</td> <td></td> <td></td> </tr> </table>	№	1	2	АО "ТРАНСМОСТ"		
№	1	2									
АО "ТРАНСМОСТ"											
Проверил	Кучанова										
Нач пр. гр.	Чугарнова										
Принял пр.	Коев Б.	12.94									
Нач. отд.	Ткаченко										
И.контр.	Миронова										

Ведомость ссылаемых и прилагаемых документов

Обозначение	Наименование	Примечание
СНиП 2.05.03-84*	Масты и трубы	
СНиП 3.06.04-91	Масты и трубы. Организация, производство и приемка работ	
ВСН 32-81	Инструкция по устройству гидроизоляции конструкций мастов и труб на железных автомобильных и городских дорогах	
СНиП 2.02.01-83	Основания зданий и сооружений.	
Серия 3.501.1-156	Укрепления русел, канусов и откосов насыпей з малых и средн-ник постов и водопропускных труб	
Серия 3.501.1-179.94	Трубы водопропускные прямо-угольные бетонные для желез-ных и автомобильных дорог, выпуск 0-1; 1-1 и 1-2	

Спецификация блоков на трубу

Марка	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., т	Примеч.		
Б43	3.501.1-179.94.1-1	Блок кардана	6	0,9			
п2.260	3.501.1-179.94.1-2	Блок перекрытия	40	2,3			
п3.260			4	1,5			
н1.302			2	2,5			
н1.403			8	3,4			
н3.302			2	4,7			
н5.302			1	2,4			
н5.403			4	3,3			
н6.302			1	4,9			
СТ1.150			3.501.1-179.94.1-1	Насадка	8	6,6	
СТ1.200					16	8,8	
СТ3.150	4	5,1					
СТ3.200	8	6,8					
СТ5л	1	5,8					
СТ5л	1	5,8					
СТ6л	1	5,6					
СТ6л	1	5,6					
СТ7л	1	3,0					
СТ7л	1	3,0					
		Стенка					
		Стенка откосная					

Ведомость объемов строительных и монтажных работ

Наименование работ	Материал	Ед. изм.	Кол.	
Рытье котлована	—	м ³	663	
Подготовка из щебня/гравийно-песчаная смесь	—	м ²	279,61	
Монолитный бетон фундаментов и опорных	Бетон В20	м ³	248,9	
Вязанная фундаментов класса "В" 25ГЭС или 35ГС		кг	682,8	
Бетон лотка и под гидроизоляцию	Бетон В20	м ³	35,0	
Сборный железобетон	Бетон В30,33	м ³	75,61	
Сборный бетон	Бетон В20	м ³	113,96	
Заполнение швов	УСМ. Р.Р. марки 200	м ³	3,6	
Итого кладки	—	м ³	478,1	
Гидроизоляция	оклеечная	м ²	146	
	обмазочная	м ²	533	
Засыпка котлована	—	м ³	334	
Укрепление русел и откосов насыпи	Монолитный бетон	Бетон В20	м ³	24,7
	каменная наброска	Камень	м ³	45,3

Ведомость расчетных данных

Тип водотока	лог	
Расход воды в трубе (м ³ /сек)	Q 1%	25,2
	Q 0,33%	30,8
Скорость на выходе из трубы (м/сек)	V 1%	4,6
	V 0,33%	6,1
Подпор перед трубой (м)	H 1%	2,49
	H 0,33%	2,88
Уклон трубы	0,008	

Ведомость объемов сборных бетонных и железобетонных элементов

Наименование	Код ОКП	Кол., м ³	Примечание
Блок кардана		2,16	
Блок перекрытия		39,20	
Насадка		24,93	
Стенка		111,80	
Стенка откосная		11,48	
Итого железобетона		75,61	
Итого бетона		113,96	
Всего		189,57	

1. Конструкция трубы разработана на основании техни- алов изысканий.

2. Вдох трубы, верхняя часть стенок и стыки секций покрыва- ются оклеечной гидроизоляцией, состоящей из двух слоев армиру- ющего материала (ткань льно-джутовая-кеночная №2 по ГОСТ 5530-81), между тремя слоями битумной мастики на битуме по ГОСТ 9812-74.

Побежалости стем, откосных стенок и фундаментов самоуплотняющиеся с грунтом, покрываются двухслойной обмазочной гид- роизоляцией, мастика битумная №-2.

Гидроизоляция устраивается по битумной грунтовке (матери- ал гидроизоляции назначается при конкретном проектирова- нии в зависимости от климатических условий района строительства и наличия материалов).

3. Средняя температура наружного воздуха наиболее хо- лодного месяца минус 8°С, наиболее холодной пятидневки минус 20°С.

4. Дренажные грунты засыпки оголовцев из карьера на км 38 ПК65+40.

5. Работы должны выполняться с соблюдением требований по безопасному ведению работ, указанному в технологи- ческих картах, разработанных с учетом местных ус- ловий и принятой технологии строительства.

6. Армирующие фундаментов средней части и оголовцев производится по докум. 3.501.1-179.94.0-1-33 и 3.501.1-179.94.0-1-40.

7. Укрепление русел и откосов насыпи производится в соответствии с докум. 3.501.1-179.94.0-1-17 и 3.501.1-179.94.0-1-25.

Л.А. Писинский, 18.10.2018