

ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И ЧЗЛЫ

СЕРИЯ 3.503.1-105

ОПОРЫ КРАЙНИЕ БЕЗРОСТВЕРКОВЫЕ ИЗ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ СТОЛБОВ
ДИАМЕТРОМ 0,8м АВТОДОРОЖНЫХ МОСТОВ С ПРОЛЕТАМИ 24 И 33м

ВЫПУСК 0

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ

ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

СЕРИЯ 3.503.1-105

ОПОРЫ КРАЙНИЕ БЕЗРОСТВЕРКОВЫЕ ИЗ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ СТОЛБОВ
ДИАМЕТРОМ 0,8 м АВТОДОРОЖНЫХ МОСТОВ С ПРОЛЕТАМИ 24 И 33 м

ВЫПУСК 0

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ

РАЗРАБОТАНЫ
ВОРОНЕЖСКИМ ФИЛИАЛОМ ГИПРОДОРНИИ
ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ФИЛИАЛА *А. Печелин* ПЕЧЕЛИН
ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА *Э. Гринберг* ГРИНБЕРГ

УТВЕРЖДЕНЫ И ВВЕДЕНЫ В ДЕЙСТВИЕ
ГИПРОДОРНИИ С 1 ИЮЛЯ 1993 г.
ПРИКАЗ № 156 ОТ 27 НОЯБРЯ 1992 г.

Обозначение документа	Наименование	Стр.
3. 503.1 - 105.0 - 13	Пояснительная записка	3
3. 503.1 - 105.0 - 1	Таблица подбора марок опор	9
3. 503.1 - 105.0 - 2	Таблица постоянных нагрузок для расчетов опор вдоль и поперек моста	10
3. 503.1 - 105.0 - 3	Таблица нагрузок от давления грунта для расчета опор вдоль моста	11
3. 503.1 - 105.0 - 4	Таблица временных нагрузок	13
3. 503.1 - 105.0 - 5	Таблица для выбора конструкции фундаментной части столбов	14
3. 503.1 - 105.0 - 6	Таблица для подбора типа армирования надфундаментной части столбов	16
3. 503.1 - 105.0 - 7	Таблица для подбора типа армирования фундаментной части столбов	18
3. 503.1 - 105.0 - 8	Графики несущей способности столбов по материалу	20
3. 503.1 - 105.0 - 9	Графики несущей способности столбов по грунту	21
3. 503.1 - 105.0 - 10	Таблица расчетных усилий в сечениях ригелей	22

Обозначение документа	Наименование	Стр.
3. 503.1 - 105.0 - 11	Таблица расхода материалов на надфундаментную часть опор	24
3. 503.1 - 105.0 - 12	Таблица расхода материалов на фундаментную часть столбов диаметром 1,2 м	31
3. 503.1 - 105.0 - 13	Таблица расхода материалов на фундаментную часть столбов диаметром 1,5 м	32
3. 503.1 - 105.0 - 14	Таблица расхода материалов на фундаментную часть столбов диаметром 1,7 м	33

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

Разраб.	Вацугова	Ваш
Провер.	Жукова	Ваш
Нач. гр.	Жукова	Ваш
Л. инж. па.	Гринберг	Ваш
Нач. отд.	Гринберг	Ваш
Н. контр.	Семенкин	Ваш

3. 503.1 - 105.0

Содержание

Стадия	Лист	Листов
Р		1

Воронежский филиал
ГИПРОДОРНИИ

1. Введение

Типовая проектная документация на строительные конструкции, изделия и узлы крайних безростверковых опор из железобетонных столбов диаметром 0,8 м разработана в следующем составе:

Выпуск 0. Указания по применению.

Выпуск 1. Конструкции и узлы опор. Материалы для проектирования и рабочие чертежи.

Выпуск 2. Железобетонные изделия. Рабочие чертежи.

Состав, содержание и оформление документации соответствуют действующим стандартам, строительным нормам и правилам и временным указаниям по составу, правилам выполнения, комплектованию и оформлению проектной документации на типовые строительные конструкции, изделия и узлы, утвержденным Госстроем СССР 13 мая 1987 г.

При разработке рабочих чертежей использованы также ВСН 165 - 85 Минтрансстроя СССР "Устройство свайных фундаментов из буровых свай".

Все документы настоящего выпуска (сокращенное обозначение "д"), за исключением пояснительной записки, имеют базовое обозначение 3.503.1 - 105.0 и двухзначное обозначение, указывающее порядковый номер документации. Пояснительной записке присвоено буквенное обозначение "ПЗ".

2. Назначение и область применения

Конструкции крайних железобетонных безростверковых опор предназначены для использования в автомобильных мостах с ребристыми пролетными строениями длиной 24 и 33 м серии 3.503.1-81 при максимальной высоте подходов насыпей H_H до 10 м от линии расчетной поверхности грунта (ЛРП).

Область применения опор - районы России с расчетной минимальной температурой наружного воздуха наиболее холодной пятидневки не ниже минус 40°С (обычное исполнение), наиболее холодного месяца не ниже минус 20°С и сейсмичностью до 6 баллов.

Опоры разработаны в соответствии со СНиП 2.05.03-84* для автомобильных мостов с габаритами приближения Г-6,5; Г-8; Г-10 и Г-11,5 при ширине тротуаров 0,75 и 1,5 м.

Временная вертикальная подвижная нагрузка принята в виде полосовой нагрузки А-11 от автотранспортных средств и тяжелой одиночной нагрузки НК-80.

Использование разработанных типовых конструкций рационально в песчаных грунтах плотных и средней плотности (за исключением пылеватых) и глинистых грунтах с показателем консистенции $J_L \leq 0,4$.

Условия применимости крайних опор были установлены в соответствии со СНиП 2.05.03-84* исходя из несущей способности всех элементов опор по материалу и столбов по грунту.

3. Техническая характеристика и описание опор

В настоящей серии разработаны крайние опоры (устои) с двумя или тремя вертикальными столбами. Схемы расположения элементов типовых опор приведены в выпуске 1.

Количество столбов в опорах в каждом конкретном случае зависит от конструкции, длины и габарита опирающегося пролетного строения, высоты подходов насыпей H_H и местных инженерно-геологических условий.

Надфундаментные части крайних опор запроектированы сборными. Они включают блоки столбов, ригелей, шкафовых и боковых стенок.

Каждый столб надфундаментных частей опор состоит из одного блока круглого сплошного сечения диаметром 0,8 м.

Ригели состоят из двух блоков сплошного прямоугольного сечения с размерами 70 × 120 см в двухстольчатых опорах и 50 × 120 см в трехстольчатых опорах.

Разраб.	Вачугова	Вач		3.503.1 - 105.0 - ПЗ				
Проверил	Жукова	Жу						
Нач. гр.	Жукова	Жу						
И. инж. пр.	Гринберг	Гр						
Нач. отд.	Гринберг	Гр						
И. контр.	Семенкин	Се		Пояснительная записка	Стадия	Лист	Листов	
					Р	1	6	
					Воронежский филиал ГИПРОДОРНИИ			

Копировал: Вач

Ц00077-01 4

формат А3

Сборные шкафные стенки толщиной 20 см запроектированы под переходные плиты сопряжений толщиной 30 см по серии 3.503.1-96. Баковые стенки запроектированы из одного блока толщиной 15 см трапецевидной формы.

Фундаментные части опор состоят из стальных, представляющих собой буронабивные сваи диаметром 1,2; 1,5 или 1,7 м с максимальной глубиной их заложения в грунте $H_f = 20$ м. Минимальная глубина заложения свай в грунте H_f принята равной 10, 12 и 14 м соответственно для свай диаметром 1,2; 1,5 и 1,7 м исходя из условия полного восприятия горизонтальных нагрузок и воздействия за счет бакового отпора грунта. Конструктивные решения фундаментных частей опор разработаны для двух типов грунтовых условий. Тип 1 - среднезернистые пески средней плотности или глинистые грунты с показателем консистенции $J_L = 0,25$. Тип 2 - мелкозернистые пески или глинистые грунты с показателем $0,25 < J_L \leq 0,4$.

Опираемые пролетные строения на устои предусмотрено через слоистые резиновые опорные части РОЧ, отвечающие требованиям ВСН 86-83 Минтрансстроя СССР, Инструкция по проектированию и установке полимерных частей мостов. Для установки опорных частей РОЧ 20 x 40 x 5,2 - 0,8 под ребристые пролетные строения длиной 24 м и РОЧ 30 x 40 x 7,8 - 1,0 под пролетные строения длиной 33 м запроектированы разновысотные железобетонные монолитные подферменники с размером в плане соответственно 600 x 700 мм и 750 x 700 мм.

Схемы расположения подферменников и опорных частей приведены в выпуске 1.

4. Узлы сопряжений и антикоррозийная защита

Жесткое сопряжение стальных надфундаментных и фундаментных частей двухстолбчатых и трехстолбчатых опор разработано в виде сварного стыка, образующегося путем сварки стыковых накладок с металлическими обечайками, имеющимися в столбах. После завершения сварочных работ стыки обетонируются песчаным бетоном или полимербетоном по металлической сетке. В тех случаях, когда производственные возможности мостостроительной организации не гарантируют надежность сварного стыка, для заделки блоков стальных диаметром 0,8 м в буронабивных сваях может использоваться стаканый стык, разработанный, как вариант, в настоящем выпуске.

ке. В этом случае при изготовлении блоков столбов следует использовать пространственные каркасы без металлической обечайки.

Заделка стальных в ригелях опор осуществляется аналогичным армированными выпусками из стальных в пирамидальных проемах ригелей. Арматурные выпуски до устройства стыка тщательно очищаются металлическими щетками от цементного молока. Минимальная длина заделки принята не менее 20 диаметров рабочей арматуры.

Блоки ригелей соединяются между собой в поперечных стыках шириной 100 см путем обетонирования предварительно сваренных арматурных выпусков.

Жесткое соединение блоков шкафных стенок с ригелями обеспечивается сваркой накладных и монтажных изделий с последующим обетонированием. Между блоками шкафных стенок устраиваются шпальные стыки с установкой и анодированием арматурных спиралей.

На металлические поверхности стыков, находящихся в грунте, наносятся лакокрасочные покрытия, соответствующие требованиям СНиП 2.03.11-85 и СНиП 3.04.03-85, а все бетонные поверхности защищаются пропиткой и обмазкой за два раза горячим битумом. Открытые поверхности опор окрашиваются трещиностойкими и водостойкими перхлорвиниловыми, эпоксидными или кремнийорганическими лакокрасочными составами светлых тонов.

При наличии местных факторов агрессивного воздействия следует дополнительно разрабатывать специально антикоррозийные защитные мероприятия согласно СНиП 2.03.11-85.

5. Общие указания по производству работ

При производстве работ следует руководствоваться требованиями СНиП 3.01.03-84, СНиП III-4-80*, СНиП 3.04.03-85, СНиП 3.06.04-91, СНиП 3.02.01-87, СНиП 3.03.01-87.

Типовые опоры могут сооружаться только по проектам производства работ ППР, составленным в соответствии со СНиП 3.01.01-85* с учетом дополнительных требований к ППР, изложенных в „Пособии по производству работ при устройстве оснований и фундаментов

3.503.1-105.0 - ПЗ

Лист

2

Копировал: Ку-

Формат А3

11,00077-04 5

(к СНиП 3.02.01-83)" и ВСН 136-78 Минтрансстроя СССР „Инструкции по проектированию вспомогательных сооружений и устройств для строительства мостов". В ППР должны быть отражены технологические требования по заполнению буровых скважин бетоном методом подводного бетонирования и насухо. При разработке ППР следует так же использовать материалы для проектирования, содержащиеся в выпусках 3,4 серии 3.503-51 и выпусках 4,5 серии 3.503.1-60.

При производстве работ должно быть обеспечено проектное положение скважин и стальных в плане. Для этого следует использовать инвентарные направляющие каркасы и кондукторы. Допустимое отклонение стальных в плане для фундаментной части ± 10 см, для надфундаментной части ± 5 см, а по высоте в пределах ± 5 см от отметки низа ригеля.

Разработка скважин в зависимости от гидрогеологических условий может осуществляться установками вращательного или ударного бурения, турбобурами, переставными или самоходными установками реактивно-турбинного бурения с использованием извлекаемых абразивных труб. До заполнения скважин необходима тщательная очистка забоя с удалением шлама.

При устройстве буронабивных свай заполнение скважин бетоном производится в нижней части путем подводного бетонирования методом вертикально перемещающейся трубы ВПТ или насухо, а в верхней (см. примечание 1 к табл. 22 СНиП 2.05.03-84) только насухо жесткой бетонной смеси. После устройства и приемки фундаментных частей стальных производится работы по монтажу надфундаментных частей стальных, устройству стыков, нанесению антикоррозийных покрытий и окраске открытых поверхностей стальных.

Обсыпку устоев дренирующим грунтом и его уплотнение рекомендуется производить как показано на рис.1 до установки блоков ригелей и шкафных стенок.

При высоте насыпи до низа ригеля менее 5 м (зона 1) отсыпка грунта осуществляется автосамосвалами, разравнивание - бульдозерами, а уплотнение грунта производится при оптимальной влажности вибрационными катками массой 6-8 т. Толщина уплотняемого слоя не должна превосходить 40-50 см. При высоте насыпи свыше 5 м отсыпку верхней части устоя дренирующим грунтом (зона 2) целесообразно производить экскаватором-грейфером, перемещающимся по верху ранее отсыпанной части подходной насыпи. Для уп-

лотнения грунта у бровки насыпи на участке шириной не менее 0,3 м и у стальных в плане на участке шириной не менее 0,5 м используют ручные электрические или пневматические трамбовки (зона 3).

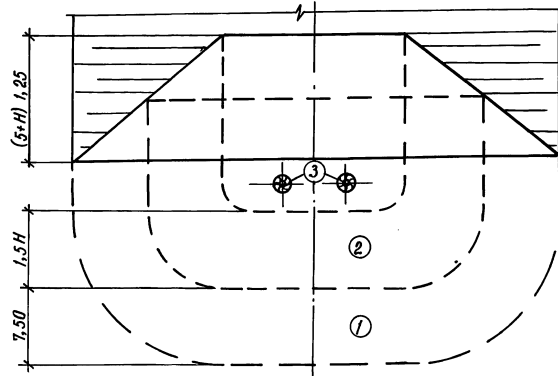
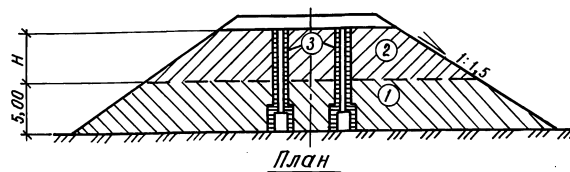


Рис. 1

Монтаж блоков ригелей и шкафных стенок должен производиться, как правило, после отсыпки кануса и примыкающей к нему части подходной насыпи.

Проектное положение железобетонных конструкций надфундаментных частей опор обеспечивается с помощью инвентарных кондукторов, направляющих монтажных приспособлений и фиксаторов.

3.503.1-105.0-13

Лист

3

В тех случаях, когда по производственным причинам монтаж блочных ригелей, шкафовых стенок и пролетных строений осуществляется до устройства конусов, работы по обсыпке следует выполнять в соответствии со схемами производства работ, содержащимися в выпуске 0-3 серии 3.503.1-96.

На всех этапах сооружения опор должен осуществляться контроль неразрушающими методами за качеством материалов, конструкций и работ, а также контроль за соблюдением нормативных допусков на отклонение элементов опор в плане и по высоте от проектного положения.

Загружение опор строительной нагрузкой допускается при достижении бетоном монтажных стыков 70% проектной прочности на сжатие.

6. Основные положения расчетов мостов

Статические и конструктивные расчеты опор и их элементов выполнены в соответствии с требованиями СНиП 2.05.03-84*, СНиП 2.03.01-84*, СНиП 2.02.03-85. При их выполнении использовано также "Пособие по проектированию бетонных и железобетонных конструкций из тяжелых и легких бетонов без предварительного напряжения арматуры" (к СНиП 2.03.01-84).

Для статических расчетов опор "вдоль моста" (в плоскости, параллельной продольной оси моста) на горизонтальные нагрузки и воздействия (давление грунта, продольная нагрузка от торможения, равномерное нагревание или охлаждение, эксцентричное приложение вертикальных нагрузок) использовалась расчетная схема многопролетной рамы с раздельными или шарнирно-сцепленными ригелями (пролетными строениями), соединенными с упруго-заделанными в грунтовое основание стойками (опорами), податливыми в горизонтальном направлении связями (опорными частями). Упругая податливость связи характеризуется перемещениями δ_k их верхних плоскостей относительно опорных площадок от единичной горизонтальной силы. Для шарнирно-неподвижных опорных частей $\delta_k = 0$; для слоистых резиновых опорных частей

$$\delta_k = \frac{1 \cdot h_k}{G \cdot q_1 \cdot t \cdot A_k},$$

где h_k - суммарная толщина резины в опорных частях под одним концом пролетного строения в пролете "К";

$G \cdot q_1 \cdot t$ - статический модуль сдвига резины согласно п.4.14 ВСН 86-83 при расчетной температуре замыкания сис-

темы, определенной по п. 2.27 СНиП 2.05.03-84*;

A_k - суммарная площадь опорных частей под одним концом пролетного строения в пролете "К".

Сопряжение ригелей (пролетных строений) считается раздельным или шарнирным соответственно для разрезных или температурно-неразрезных пролетных строений. Кроме того, в расчетах принято допущение об абсолютной жесткости ригелей при сжатии и изгибе.

При опирании пролетных строений в каждом пролете на различные (шарнирно-подвижные и шарнирно-неподвижные) металлические тангенциальные опорные части для статических расчетов опор используется расчетная схема отдельно стоящей опоры. По этой расчетной схеме определялись во всех случаях продольные усилия в несущих элементах опор.

Для статических расчетов опор "поперек моста" (в плоскости перпендикулярной продольной оси моста) была принята расчетная схема отдельно стоящей плоской рамы со стойками (столбами), упруго заделанными в грунтовое основание и жестко соединенными с ригелем (рис. 2).

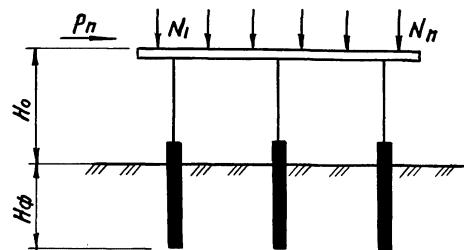


Рис. 2

$N_1 \dots N_n$ - опорные давления элементов пролетного строения;

P_n - горизонтальная нагрузка от поперечных ударов;

H_0 ; H_ϕ - соответственно свободная длина и глубина заложения столба в грунте.

Во всех расчетных схемах взаимодействие свай с грунтовым основанием оценивалось по методике, изложенной в приложении I к СНиП 2.02.03-85.

3.503.1-105.0-13

Лист

4

Копировал: В.А.С. 4.00077-04 7

формат А3

Для выполнения статических расчетов опор использовались программы, входящие в состав системы автоматизированного проектирования автомобильных дорог и искусственных сооружений САПР АД.

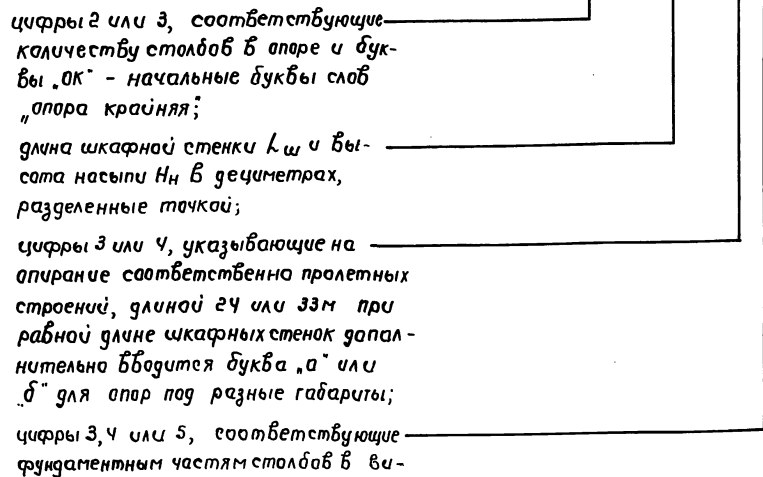
Расчеты отдельных элементов опор по предельным состояниям первой и второй группы выполнены в соответствии с требованиями СНиП 2.05.03-84. При этом расчетная длина свай определялась по п. 3.7 СНиП 2.02.03-85 как для стержня, жестко заделанного в основание на расстояние длины изгиба l , от верха.

Условия заделки столбов поверху приняты в расчетах "вдоль моста" как для стержня, опирающегося в верхнем сечении на упругоподатливую связь. Коэффициент податливости этой связи, равный горизонтальному смещению верха рассматриваемой опоры от воздействия приложенной в этом урбне единичной горизонтальной силы, определялся с учетом ее восприятия (поддерживающего влияния) всех остальных опор моста. В расчетах "поперек моста" условия заделки столбов в верхнем сечении были приняты по п. 3.16 СНиП 2.05.03-84 как для стойки отдельно стоящей рамы, жестко соединенной с ригелем.

7. Обозначение опор, фундаментных частей столбов и узлов

Принятые для опор и узлов обозначения разработаны в соответствии с ГОСТ 23009-78.

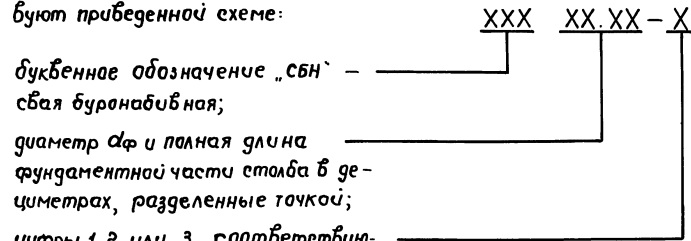
Обозначения марок опор показаны на схеме: XXX XXX.XXX-X-X



де буронабивной свай диаметром 1,2; 1,5 или 1,7 м (аналогично серии 3.503.1-102).

Пример: 20К 145.80-3-4 - двухстолбчатая опора крайняя с глыбой шкафной стенки $l_{ш} = 14,5$ м и высотой насыпи $H_n = 8$ м под ребристые пролетные строения длиной 24 м с фундаментной частью в виде буронабивных свай с диаметром 1,5 м.

Обозначения марок фундаментных частей столбов соответствуют приведенной схеме:



Пример: СБН 15.140-2 - свая буронабивная диаметром $d_ф = 1,5$ м и глубиной заложения в грунте $l_ф = 14$ м, с рабочей продольной арматурой типа 2 из 20 ф 25 А-II.

Для узлов сопряжений элементов приняты следующие условные цифровые обозначения:

1. - для сопряжения надфундаментной и фундаментной части столба (сварной стык); для варианта сопряжения в виде стаканного стыка принято обозначение IV;
2. - для сопряжения столба с ригелем;
3. - для сопряжения блоков ригеля между собой;
4. - для сопряжения блока боковой стенки с ригелем;

Слив. № опор. Поперек и вдоль. Взаг. свб. №

- 5 - для сопряжения шкафной стенки с ригелем;
- 6 - для сопряжения блоков шкафной стенки.

8. Указания по подбору марок опор

В общем случае при подборе марок опор для реальных сооружений необходимы следующие исходные данные: схема моста; конструкция, длина и габарит приближения пролетного строения, ширина тротуаров, конструкция промежуточных опор, высота опор H_0 и подходных насыпей H_H ; характерные отметки и уровни воды и грунта - ЛМР, УМР, УВВ, ЛРП; температура замыкания системы; данные инженерно-геологических изысканий; данные о конструкции фундаментной части столбов; о конструкции сопряжения смежных пролетных строений над опорами; о конструкции опорных частей.

Разработанные в настоящей серии типовые конструкции безрост-верковок крайних опор могут использоваться в мостах с опиранием пролетных строений на неподвижные или упруго-податливые опорные части, раздельным или шарнирным сопряжением смежных пролетных строений над опорами при соблюдении следующих условий:

- количество равных по длине пролетных строений, объединенных в температурно-неразрезную систему, не должно превышать пяти;
- в качестве упруго податливых опорных частей используются слоистые резиновые опорные части РОЧ 20х40х5, 2 - 0,8 под пролетные строения длиной 24 м и РОЧ 30х40х7, 8 - 1,0 под пролетные строения длиной 33 м;
- в качестве неподвижных опорных частей используются металлические тангенциальные опорные части серии Э.503.1-81, выпуск Ч-1;
- коэффициенты пропорциональности грунта основания „К“ находятся в пределах 9000 - 21000 кН/м⁴ (см. приложение I к СНиП 2.02.03-85);
- высоты промежуточных опор H_0 отличаются в пределах моста не более чем на 4 м;
- высоты подходных насыпей H_H у крайних опор моста отличаются не более чем на 1 м;
- температурный перепад между температурой замыкания системы и минимальной или максимальной расчетной среднемесячной температурой в последующий период, определенный в соответствии с п. 2.27 СНиП 2.05.03-84*, не должен превышать 65°С.

В настоящей серии установлен следующий порядок подбора марок опор:

по таблице на г-1 в зависимости от конструкции, длины, габарита пролетного строения и высоты подходной насыпи H_H подбираются марки опор;

по таблицам на г-5 в зависимости от типа грунтовых условий и производственных возможностей подрядной мостостроительной организации определяется конструкция фундаментной части столбов опор, ее диаметр $\alpha\phi$ и глубина их заложения в грунте $H\phi$;

по таблицам на г-6, 7 определяется тип армирования соответственно надфундаментных и фундаментных частей столбов для предварительно выбранных марок крайних опор, подбираются соответствующие схемы расположения элементов, рабочие чертежи узлов сопряжений (выпуск 1) и железобетонные изделия (выпуск 2).

В случае, если местные условия строительства отличаются от оговоренных в настоящем разделе пояснительной записки, то процедура подбора марок опор дополняется статическими расчетами опор в направлении „вдоль моста“ и „поперек моста“ на нагрузку, приведенные в таблицах на г-2, 4, расчетами по прочности и трещиностойкости всех конструктивных элементов опор с использованием приведенных в выпуске 0 вспомогательных таблиц, графиков и корректировкой их армирования и размеров в случае необходимости расчетных проверок и нормативных требований.

Шиф. № докум. Подпись и дата. Шиф. инв. №

Длина пролета, м	Габарит моста, м	Наименование устоев	
		Двухстальчатые	Трехстальчатые
		Высота насыпи H_H , м	
		6; 8	6; 8; 10
24	Г-6,5+2×0,75	20К 115. $H_H-3-\phi$	30К 115. $H_H-3-\phi$
	Г-8+2×0,75	20К 130. $H_H-3-\phi$	30К 130. $H_H-3-\phi$
	Г-8+2×1,5	20К 145. $H_H-3-\phi$	30К 145. $H_H-3-\phi$
	Г-10+2×0,75	20К 150. $H_H-3-\phi$	30К 150. $H_H-3-\phi$
	Г-10+2×1,5	20К 165. $H_H-3\alpha-\phi$	30К 165. $H_H-3\alpha-\phi$
	Г-11,5+2×0,75	20К 165. $H_H-3\delta-\phi$	30К 165. $H_H-3\delta-\phi$
	Г-11,5+2×1,5	20К 180. $H_H-3-\phi$	30К 180. $H_H-3-\phi$
33	Г-6,5+2×0,75	20К 125. $H_H-4-\phi$	30К 125. $H_H-4-\phi$
	Г-8+2×0,75	20К 140. $H_H-4-\phi$	30К 140. $H_H-4-\phi$
	Г-8+2×1,5	20К 145. $H_H-4-\phi$	30К 145. $H_H-4-\phi$
	Г-10+2×0,75	20К 160. $H_H-4-\phi$	30К 160. $H_H-4-\phi$
	Г-10+2×1,5	20К 165. $H_H-4-\phi$	30К 165. $H_H-4-\phi$
	Г-11,5+2×0,75	20К 175. $H_H-4-\phi$	30К 175. $H_H-4-\phi$
	Г-11,5+2×1,5	20К 180. $H_H-4-\phi$	30К 180. $H_H-4-\phi$

1. Габариты мостов приняты согласно СНиП 2.05.03-84*
 2. В обозначениях марок опор четвертая группа обозначений, указывающая конструкцию фундаментной части стальных, заменена в таблице буквой "Ф". Условное цифровое обозначение конструкции фундаментной части стальных проставляется взамен буквы "Ф" при последующем подборе схем расположения элементов опор для местных условий.

Разраб. Вакулова	Вань	3.503.1-105.0-1	Таблица подбора марок опор	Страница	Лист	Листов
Провер. Жукова	Ольга			Р	1	1
Нач. гр. Жукова	Ольга			Воронежский филиал ГИПРОДОРНИИ		
Инж.пр. Гринберг	Сергей					
Нач. отд. Гринберг	Сергей					
Н.контр. Семенкин	Сергей					

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

Наименование конструкции и серия	Длина пролетных строений, м	Ширина тротуаров, м	Опорное давление балок, кН (0,1тс)																					
			от 1-й части постоянной нагрузки									от 2-й части постоянной нагрузки												
			при габарите моста																					
			Г-6,5			Г-8			Г-10			Г-11,5			Г-6,5		Г-8		Г-10		Г-11,5			
Р _{кр.}	Р _{ср.}	П _{ср.}	Р _{кр.}	Р _{ср.}	П _{ср.}	Р _{кр.}	Р _{ср.}	П _{ср.}	Р _{кр.}	Р _{ср.}	П _{ср.}	Р _{кр.}	Р _{ср.}	П _{ср.}	Р _{тр.}	Р _{пр.ч.}	Р _{тр.}	Р _{пр.ч.}	Р _{тр.}	Р _{пр.ч.}	Р _{тр.}	Р _{пр.ч.}		
Рёбристые пролетные строения по сер. 3.503.1-81	21	0,75	175	178	2	179	185	2	179	185	3	176	181	4	66	119	66	147	66	122	66	106		
		1,50	—	—	—	173	174	3	179	185	3	176	181	4	—	—	82	97,7	82	122	82	106		
	24	0,75	200	203	2	205	212	2	205	212	3	203	208	4	76	136	76	168	76	139	176	121		
		1,50	—	—	—	148	149	3	205	212	3	203	208	4	—	—	94	112	94	139	94	121		
	33	0,75	319	323	2	325	335	2	325	335	3	322	329	4	104	187	104	230	104	191	104	166		
		1,50	—	—	—	316	316	3	325	335	3	322	329	4	—	—	129	154	129	191	129	166		
Плиты сопряжений по сер. 3.503.1-96	6	0,75	25	21,8	4	21,8	21,8	6	21,8	21,8	8	25	21,8	9	—	22,5	—	20,5	—	20,5	—	21,5		
		1,50	—	—	—	21,8	21,8	6	21,8	21,8	8	25	21,8	9	—	—	—	20,5	—	20,5	—	21,5		

Схема загрузки

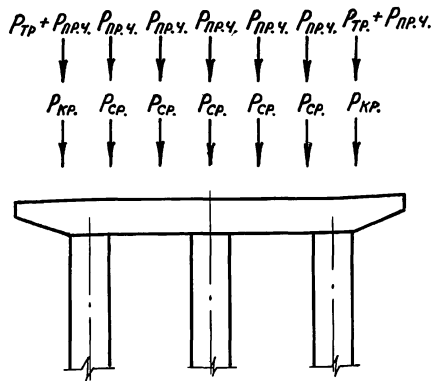


Таблица коэффициентов надежности по нагрузке γ_F

Наименование конструкции	γ_F
Проезжая часть (среднее значение)	1,392 (0,9)
Балки пролетных строений, тротуарные балки	1,1 (0,9)

В таблице приведены нормативные нагрузки:

$R_{кр.}$, $R_{ср.}$, $R_{тр.}$, $R_{пр.ч.}$ - соответственно опорное давление от веса крайней, средней балки, тротуаров и проезжей части.

1-я часть постоянной нагрузки включает собственный вес балок и бетон монолитоизвания.

2-я часть постоянной нагрузки - вес проезжей части, тротуаров, ограждений.

$P_{ср.}$ - количество средних балок

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

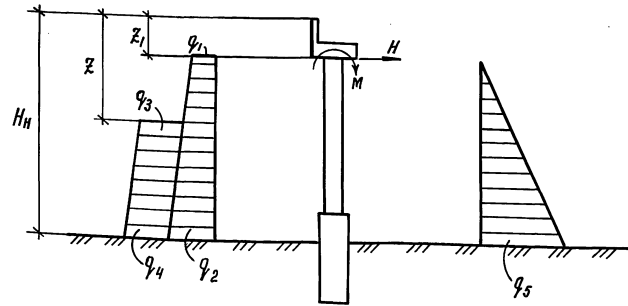
Разраб.	Агулова	<i>Агулова</i>		3.503.1-105.0-2	Таблица постоянных нагрузок для расчетов опор вдоль и поперек моста	Стадия	Лист	Листов
Провер.	Захаров	<i>Захаров</i>				Р		1
Нач. гр.	Жукова	<i>Жукова</i>				Воронежский филиал ТИПРОДОРНИИ		
И. инж. п.	Гринберг	<i>Гринберг</i>						
Нач. отд.	Гринберг	<i>Гринберг</i>						
Н. контр.	Семенкин	<i>Семенкин</i>						

Копировал: *Влад*
000077-01 11

формат А3

Высота насыпи Нн, м	Кoeffициент надежности, γ_f	Габарит моста																											
		$\Gamma - 6,5$										$\Gamma - 8$																	
		Н, кН		М, кНм		φ_1		φ_2	φ_3	φ_4	φ_5	Н, кН		М, кНм		φ_1		φ_2	φ_3	φ_4	φ_5								
		При длине пролетов, м										При длине пролетов, м																	
		24	33	24	33	24	33					24	33	24	33	24	33					24	33	24	33				
		При количестве столбиков, шт										При количестве столбиков																	
2	3	3	2	3	3	2	3	3		2	3	3	2	3	3	2	3	3											
6	=1	94,1	78,7	154	74,7	58,4	149	7,6	6,8	9,6	26,5	8,95	8,95	16,2	110	91,8	180	87,0	67,9	173	7,6	6,8	9,6	26,5	8,95	8,95	16,2		
	<1	65,9	55,1	108	52,3	40,9	105	6,85	6,14	8,60	18,8	4,7	4,7	11,3	76,9	64,3	126	80,9	47,5	121	6,85	6,14	8,60	18,8	4,7	4,7	11,3		
	>1	132	110	216	105	81,8	209	10,7	9,56	13,4	37,3	11,6	11,6	22,7	154	128	252	122	95,1	242	10,7	9,56	13,4	37,3	11,6	11,6	22,7		
8	=1	91,1	78,7	154	74,7	58,4	149	7,6	6,8	9,6	37,0	8,9	8,9	23,6	110	91,8	180	87,0	67,9	173	7,6	6,8	9,6	37,0	8,9	8,9	23,6		
	<1	65,9	55,1	108	52,3	40,9	105	6,85	6,14	8,60	26,1	4,65	4,65	16,5	76,9	64,3	126	60,9	47,5	121	6,85	6,14	8,60	26,1	4,65	4,65	16,5		
	>1	132	110	216	105	81,8	209	10,7	9,56	13,4	52	11,1	11,1	33,1	154	128	252	122	95,1	242	10,7	9,56	13,4	52	11,1	11,1	33,1		
10	=1	94,1	78,7	154	74,7	58,4	149	7,6	6,8	9,6	47,1	8,56	8,56	15,5	110	91,8	180	87,0	67,9	173	7,6	6,8	9,6	47,1	8,56	8,56	15,5		
	<1	65,9	55,1	108	52,3	40,9	105	6,85	6,14	8,60	33,1	4,46	4,46	10,9	76,9	64,3	126	60,9	47,5	121	6,85	6,14	8,60	33,1	4,46	4,46	10,9		
	>1	132	110	216	105	81,8	209	10,7	9,56	13,4	66,2	10,7	10,7	21,8	154	128	252	122	95,1	242	10,7	9,56	13,4	66,2	10,7	10,7	21,8		

Схема загрузки



Нн, м	z, м	z1, м		
		при длине пролетов, м		
		24	33	
		при кол-ве столбов, шт		
		2	3	3
4	—	1,95	1,75	2,45
6	4,71	1,95	1,75	2,45
8	4,92	1,95	1,75	2,45
10	5,19	1,95	1,75	2,45

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

Разраб.	Леулова	Лев
Пробер.	Захаров	Зах
Нач. гр.	Жукова	Жу
Инж. м.р.	Гринберг	Гри
Нач. отд.	Гринберг	Гри
Н. кантр.	Семенкин	Сем

3.503.1-105.0-3

Таблица
нагрузок от давления грунта
для расчета опор вдоль моста

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

Варонежский филиал
ГИПРОДОРНИИ

Высота насыпи Нн, м	Коэффициент надежности, γ_f	Габарит моста																									
		$\Gamma - 10$										$\Gamma - 11,5$															
		Н, кН			М, кНм			φ_1				Н, кН			М, кНм			φ_1									
		при длине пролетов, м										при длине пролетов, м															
		24		33		24		33		24		33		24		33		24		33		φ_2	φ_3	φ_4	φ_5		
		при количестве столбов, шт.										при количестве столбов, шт.															
2	3	3	2	3	3	2	3	3	2	3	3	2	3	3	2	3	3	2	3	3							
6	=1	128	107	209	101	78,4	199	7,6	6,8	9,6	26,5	8,95	8,95	16,2	142	118	231	111	86,2	218	7,6	6,8	9,6	26,5	8,95	8,95	16,2
	<1	89,9	74,8	147	70,4	54,9	139	6,85	6,14	8,60	18,8	4,7	4,7	11,3	99,7	82,6	162	75,6	60,3	153	6,85	6,14	8,60	18,8	4,7	4,7	11,3
	>1	180	150	293	141	110	278	10,7	9,56	13,4	37,3	11,6	11,6	22,7	199	165	324	155	121	306	10,7	9,56	13,4	37,3	11,6	11,6	22,7
8	=1	128	107	209	101	78,4	199	7,6	6,8	9,6	37,0	8,9	8,9	23,6	142	118	231	111	86,2	218	7,6	6,8	9,6	37,0	8,9	8,9	23,6
	<1	89,9	74,8	147	70,4	54,9	139	6,85	6,14	8,60	26,1	4,65	4,65	16,5	99,7	82,6	162	75,6	60,3	153	6,85	6,14	8,60	26,1	4,65	4,65	16,5
	>1	180	150	293	141	110	278	10,7	9,56	13,4	52	11,1	11,1	33,1	199	165	324	155	121	306	10,7	9,56	13,4	52	11,1	11,1	33,1
10	=1	128	107	209	101	78,4	199	7,6	6,8	9,6	47,1	8,56	8,56	15,5	142	118	231	111	86,2	218	7,6	6,8	9,6	47,1	8,56	8,56	15,5
	<1	89,9	74,8	147	70,4	54,9	139	6,85	6,14	8,60	33,1	4,46	4,46	10,9	99,7	82,6	162	75,6	60,3	153	6,85	6,14	8,60	33,1	4,46	4,46	10,9
	>1	180	150	293	141	110	278	10,7	9,56	13,4	66,2	10,7	10,7	21,8	199	165	324	155	121	306	10,7	9,56	13,4	66,2	10,7	10,7	21,8

N, M - горизонтальная сила и момент от давления грунта на оголовок;
 φ_1, φ_2 - интенсивность давления грунта на 1 м^2 столба от собственного веса насыпи;
 φ_3, φ_4 - интенсивность давления грунта на 1 м^2 столба от нагрузки на конструкции сепарации;
 φ_5 - интенсивность давления грунта конуса на 1 м^2 столба со стороны пролета.

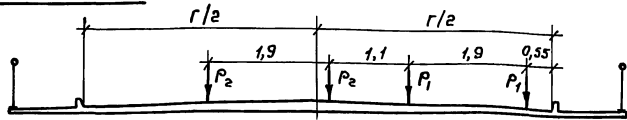
Для получения эпюры бокового давления грунта вдоль столбов опоры в кН/м интенсивности $\varphi_1, \varphi_2, \varphi_3, \varphi_4, \varphi_5$ следует умножить на расчетную ширину столба на уровне искомого ординаты в соответствии с п. 1 Приложения 3 СНиП 2.05.03 - 84*.

Т а б л и ц а В р е м е н н ы х н а г р у з о к

Длина загружаемых пролетов, (м)	Давление по осям полос нагрузок А11, НК-80						Поперечные удары подвижного состава, (кН)	
	P ₁ , (кН)		P ₂ , (кН)		P, (кН)		расчетная	нормативная
	расчетная	нормативная	расчетная	нормативная	расчетная	нормативная		
21	242,8	163,8	210,1	122,9	402,3	365,7	79,2	66,0
24	246,7	172,6	210,1	129,3	407,0	370,0	79,2	66,0
33	259,0	198,3	211,6	135,1	416,0	378,2	87,1	72,6
6+21	249,3	181,2	209,0	151,5	402,3	365,7	79,2	66,0
6+24	252,7	189,8	208,8	156,8	407,0	370,0	79,2	66,0
6+33	279,6	215,1	221,6	172,2	416,0	378,2	102,9	85,8

Схема загрузки временной вертикальной нагрузкой А11

Случай загрузки 1



Случай загрузки 2

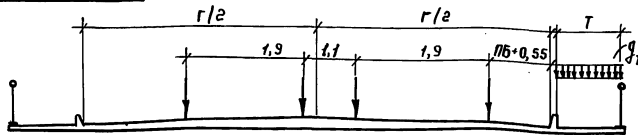
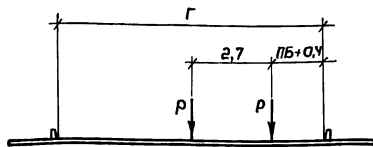


Схема загрузки тяжелой одиночной нагрузкой

НК-80



Условные обозначения:

- А11 - временная вертикальная полосовая нагрузка от автотранспортных средств;
- Г - габарит моста;
- Т - тротуары;
- q_т - нормативная вертикальная нагрузка для тротуаров согласно п. 2.21 СНИП 2.05.03-84*;
- ЛБ - полоса безопасности.

При определении расчетных величин давлений по осям полосовой нагрузки А11 учтены коэффициенты надежности по нагрузке γ_т по п. 2.23 и динамический коэффициент по п. 2.22 СНИП 2.05.03-84*.

Взам. инв. № 216, № подл. Подпись и дата

Разраб.	Яглоба	Инж.		3.503.1-105.0-4						
Пробер.	Захаров	Инж.								
Нач. ер.	Жукова	Инж.								
Гл. инж. пр.	Гринберг	Инж.								
Нач. отд.	Гринберг	Инж.								
Н. кантр.	Семенкин	Инж.								
Таблица временных нагрузок				<table border="1" style="width: 100%;"> <tr> <td>Стадия</td> <td>Лист</td> <td>Листов</td> </tr> <tr> <td>Р</td> <td></td> <td>1</td> </tr> </table>	Стадия	Лист	Листов	Р		1
Стадия	Лист	Листов								
Р		1								
				Воронежский филиал ГИПРОДОРНИИ						

Наименование крайней опоры	Габарит моста, м	Длина пролетов, м	Максималь- ное продольное усилие в столбе, N _{max} , кН (0,1 тс)	Глубина заложения столбов в грунте Нф, м					
				при 1-ом типе грунтовых условий			при 2-ом типе грунтовых условий		
				конструкция фундаментной части столбов в виде буронабивных свай					
				Диаметр столбов Dф, м					
				1, 2	1, 5	1, 7	1, 2	1, 5	1, 7
Двухстолбчатая	Г-6,5	21	2074	11*	12*	14*	—	12	14*
		24	2185	12	12*	14*	—	13	14*
		33	2639	14	12*	14*	—	15	14*
	Г-8	21	2530	15	12*	14*	—	14	14*
		24	2668	16	12	14*	—	15	14*
		33	3224	18	14	14*	—	19	15
	Г-10	21	2753	—	13	14*	—	17	14*
		24	2900	—	14	14*	—	18	14
		33	3485	—	16	14*	—	20	16
	Г-11,5	21	3029	—	15	14*	—	19	15
		24	3196	—	16	14*	—	20	16
		33	3865	—	18	16	—	—	18

- Глубины заложения столбов в грунте Нф определены в соответствии со СНиП 2.02.03-85.
- Знаком „*“ отмечены глубины Нф, которые приняты исходя из условия полного обеспечения горизонтальных нагрузок и воздействий за счет бокового отпора грунта в тех случаях, когда несущая способность свай по грунту при взаимодействии вертикальных нагрузок N_{max} достигается при меньшей глубине заложения.
- Величина N_{max} дана в таблице без учета собственной массы сталба.
- Обозначения типов грунтовых условий приняты в соответствии с указаниями, содержащимися в пояснительной записке (см. лист 2).
- Несущая способность столбов по грунту определена для песчаных грунтов средней плотности и для глинистых грунтов с коэффициентом пористости $e \leq 0,6$

Разраб.	Ягулова	Л.С.		3.503.1-105.0-5	Таблица для выбора конструкции фундаментной части столбов	Стация	Лист	Листов
Пробер.	Захаров	Л.С.				Р	1	2
Науч. гр.	Жукова	Л.С.				Вараненский филиал		
Ин. инж. м.	Гринберг	Л.С.				ГИ ПРОД ОРНИИ		
Науч. ст.	Гринберг	Л.С.						
Н. контр.	Семенкин	Л.С.						

Копировал: Шу-

Формат А3

000077-01 45

Наименование крайней опоры	Габарит моста, м	Длина пролетов, м	Максималь- ное продольное усилие в столбе, N _{max} , кН (0,1тс)	Глубина заложения столбов в грунте Нф, м					
				При 1-ом типе грунтовых условий			при 2-ом типе грунтовых условий		
				Конструкция фундаментной части столбов в виде буронабивных свай					
				Диаметр столбов Дф, м					
				1, 2	1, 5	1, 7	1, 2	1, 5	1, 7
Трехстолбчатая	Г-6, 5	21	1373	10*	12*	14*	12*	12*	14*
		24	1449	10*	12*	14*	12	12*	14*
		33	1755	10*	12*	14*	15	12*	14*
	Г-8	21	1681	10*	12*	14	13	12*	14*
		24	1775	10	12*	14	15	12*	14*
		33	2149	12	12*	14	18	12*	14*
	Г-10	21	1831	13	12*	14	16	12*	14*
		24	1930	14	12*	14	17	12	14*
		33	2323	16	12*	14	20	14	14*
	Г-11, 5	31	2021	14	12*	14	17	12*	14*
		24	2134	15	12*	14	18	12	14*
		33	2583	18	14	14	-	16	14*

Тип крайней опоры	H _н , м	длина пролета, м	Расчетные усилия коэффици- ент ζ Тип арми- рования	Габарит моста											
				Г - 6,5			Г - 8			Г - 10			Г - 11,5		
				Диаметр столба фундаментной части, м											
				1,2	1,5	1,7	1,2	1,5	1,7	1,2	1,5	1,7	1,2	1,5	1,7
Двухстолбчатая	6	24	N, кН	1083,60	1083,60	1083,60	1310,10	1310,10	1310,10	1476,00	1476,00	1476,00	1943,80	1686,50	1686,50
			M, кНм	440,30	499,00	523,70	492,20	572,30	606,80	497,30	579,30	613,90	516,50	642,00	686,60
			ζ	1,10	1,11	1,11	1,12	1,12	1,13	1,13	1,14	1,15	1,16	1,16	1,17
			Тип арм.р.	5	5	5	5	5	5	5	5	5	5	5	5
	6	33	N, кН	1707,20	1707,20	1707,20	1797,50	2109,70	2109,70	1997,50	2320,00	2320,00	2289,40	2623,90	2623,90
			M, кНм	701,20	799,30	840,10	787,80	932,70	989,20	815,00	964,70	1022,40	890,80	1071,90	1146,20
			ζ	1,17	1,11	1,12	1,11	1,13	1,10	1,12	1,15	1,11	1,13	1,12	1,13
			Тип арм.р.	5	1	1	1	1	2	1	1	2	1	2	2
	8	24	N, кН	1113,30	1113,30	1113,30	1339,80	1339,80	1339,80	1504,40	1504,40	1504,40	1714,90	1714,90	1714,90
			M, кНм	672,80	811,10	871,10	710,40	880,10	955,90	728,30	901,60	977,70	752,20	950,80	1040,10
			ζ	1,09	1,06	1,07	1,10	1,07	1,08	1,11	1,08	1,06	1,12	1,09	1,07
			Тип арм.р.	5	1	1	5	1	1	5	1	2	5	1	2
8		33	N, кН	1738,60	1738,60	1738,60	1829,00	2128,60	2128,60	2027,10	2349,60	2027,10	2319,00	2653,50	2319,00
			M, кНм	957,80	1161,50	1249,20	1023,50	1268,30	1378,50	1063,60	1316,30	1433,70	1104,80	1391,30	1530,20
			ζ	1,09	1,07	1,05	1,06	1,06	1,06	1,07	1,07	1,06	1,08	1,07	1,07
			Тип арм.р.	1	2	3	2	3	3	2	3	3	2	3	3

- Цифровое обозначение типа армирования надфундаментной части столбов 5, 1, 2, 3 относится к столбам с рабочей продольной арматурой соответственно из 14 ф 25 А-ІІ; 14 ф 32 А-ІІ; 20 ф 32 А-ІІ; 28 ф 32 А-ІІ.
- Использование фундаментной части диаметром 1,7 м рекомендуется лишь в случае отсутствия бурового оборудования для устройства буронадбных столбов диаметром 1,2 и 1,5 м.
- H_н - высота подходной насыпи крайней опоры.
N и M - расчетные усилия для определения типа армирования по прочности
 ζ - коэффициент, учитывающий увеличение эксцентриситета силы N вследствие продольного изгиба (п. 3.54 СИП 2.05.03-84*)

Разраб.	Ягулова	Дело
Пробер.	Захаров	38
Нач.вр.	Жукова	2005
Гл.инж.п.	Гринберг	2005
Нач.отг.	Гринберг	2005
Н.Контр.	Семенкин	2005

3.503.1 - 105.0 - 6

Таблица для подбора
типа армирования надфун-
даментной части столбов

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2
Воронежский филиал ГИПРОДОРНИИ		

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

Тип крайней опоры	Н _к , м	Длина пролета, м	Расчетные условия коэффици- ент γ Тип арми- рования	Габарит моста												
				Г-6,5			Г-8			Г-10			Г-11,5			
				Диаметр столба фундаментной части, м												
				1,2	1,5	1,7	1,2	1,5	1,7	1,2	1,5	1,7	1,2	1,5	1,7	
Трехстолбчатая	6	24	N, кН	733,80	733,80	733,80	884,80	884,80	884,80	995,40	995,40	995,40	1135,80	1135,80	1135,80	
			M, кНм	332,80	367,80	381,50	375,50	423,90	443,20	380,30	428,40	447,80	417,50	479,20	504,60	
			γ	1,07	1,07	1,08	1,08	1,09	1,09	1,09	1,10	1,10	1,10	1,11	1,11	
			Тип арм.р.	5	5	5	5	5	5	5	5	5	5	5	5	
		33	N, кН	1150,40	1150,40	1150,40	1417,90	1417,90	1417,90	1558,60	1558,60	1558,60	1761,70	1761,70	1761,70	
			M, кНм	533,00	591,40	614,20	614,90	695,30	727,30	636,20	717,60	750,20	701,30	804,30	851,30	
			γ	1,12	1,12	1,12	1,15	1,15	1,10	1,16	1,10	1,11	1,17	1,12	1,13	
			Тип арм.р.	5	5	5	5	5	1	5	1	1	5	1	1	
		8	24	N, кН	762,20	762,20	762,20	913,20	913,20	913,20	1022,90	1022,90	1022,90	1163,20	1163,20	1163,20
				M, кНм	558,60	656,30	695,70	592,70	715,40	766,10	607,10	729,10	780,00	631,10	773,50	834,20
				γ	1,07	1,05	1,05	1,08	1,05	1,06	1,09	1,06	1,06	1,09	1,06	1,07
				Тип арм.р.	5	1	1	5	1	1	5	1	1	5	1	1
	33		N, кН	1179,90	1179,90	1179,90	1239,50	1438,60	1438,60	1586,90	1586,90	1586,90	1566,20	1790,00	1790,00	
			M, кНм	801,40	944,30	1001,80	860,60	1040,30	1114,20	893,60	1074,20	1149,20	934,70	1144,20	1233,50	
			γ	1,07	1,05	1,05	1,07	1,06	1,06	1,09	1,07	1,07	1,08	1,07	1,08	
			Тип арм.р.	1	2	2	1	2	2	1	2	2	1	2	2	
	10		24	N, кН	790,50	790,50	790,50	941,50	941,50	941,50	1050,30	1050,30	1050,30	1190,70	1190,70	1190,70
				M, кНм	742,60	915,60	986,70	750,50	951,70	1036,70	769,00	969,40	1054,50	764,40	982,60	1077,10
				γ	1,04	1,03	1,03	1,04	1,03	1,03	1,05	1,04	1,04	1,05	1,04	1,04
				Тип арм.р.	1	2	2	1	2	2	1	2	2	1	2	2
		33	N, кН	1209,50	1209,50	1209,50	1269,10	1269,10	1462,20	1399,80	1399,80	1615,20	1594,50	1594,50	1594,50	
			M, кНм	990,90	1223,30	1318,90	1014,20	1284,40	1388,80	1049,00	1320,70	1426,30	1049,10	1344,80	1472,70	
			γ	1,04	1,03	1,03	1,04	1,03	1,04	1,04	1,03	1,04	1,05	1,04	1,04	
			Тип арм.р.	2	3	3	2	3	3	2	3	3	2	3	3	

Шифр № посл. Листов и дата Взам. инв. №

3.503.1-105.0-6

Лист

2

Копировал: В.В.В. ЦОБ0077-01 48 формат А3

Тип крайней опоры	Нн, м	Длина пролета, м	Расчетные усилия Коэффици- ент γ Тип арми- рования	Габарит моста											
				Г - 6,5			Г - 8			Г - 10			Г - 11,5		
				Диаметр столба фундаментной части, м											
				1,2	1,5	1,7	1,2	1,5	1,7	1,2	1,5	1,7	1,2	1,5	1,7
Двухстолбчатая	6	24	N, кН	1658,90	1758,50	1631,50	1885,40	1984,90	1858,00	2058,70	2157,50	2024,20	2269,30	2368,00	2234,80
			M, кНм	969,20	1153,20	1246,40	1073,80	1300,80	1417,00	1100,40	1338,50	1466,60	1178,20	1455,50	1605,30
			γ	1,04	1,03	1,02	1,04	1,03	1,03	1,04	1,04	1,03	1,05	1,04	1,03
			Тип армир.	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
		33	N, кН	2046,30	2146,10	2252,10	2360,20	2460,00	2650,20	2570,40	2669,10	2871,20	2862,30	2916,80	3172,40
			M, кНм	1380,40	1648,60	1789,40	1538,90	1871,40	2048,40	1594,00	1943,70	2137,20	1709,20	2111,00	2344,90
	γ		1,05	1,04	1,03	1,05	1,04	1,04	1,06	1,05	1,04	1,06	1,05	1,05	
	Тип армир.		1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	
	8	24	N, кН	1859,5	1915,50	1844,60	2086,00	2142,00	2071,00	2260,60	2315,50	2236,50	2471,10	2526,00	2447,10
			M, кНм	1282,60	1564,80	1717,50	1362,90	1694,80	1875,00	1395,50	1739,10	1933,80	1433,80	1814,80	2029,00
			γ	1,04	1,03	1,03	1,05	1,04	1,03	1,05	1,04	1,03	1,05	1,04	1,04
			Тип армир.	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
33		N, кН	2244,40	2300,80	2467,30	2558,40	2614,80	2865,40	2770,20	2825,10	2764,20	3062,20	3117,00	3056,10	
		M, кНм	1690,70	2088,00	2295,90	1805,60	2257,90	2492,80	1864,30	2336,40	2606,90	1914,90	2439,70	2736,70	
	γ	1,04	1,03	1,04	1,05	1,04	1,04	1,05	1,04	1,04	1,06	1,05	1,04		
	Тип армир.	2	2	1	2	2	1	2	2	2	2	2	2		

- Цифровое обозначение типа армирования фундаментной части столбов 1, 2, 3 означает:
при диаметре фундаментной части $d_f = 1,2$ м - армирование стержнями 20 ф 25 А-III, 20 ф 28 А-III, 20 ф 32 А-III; при $d_f = 1,5$ м - стержнями 14 ф 25 А-III, 20 ф 25 А-III, 20 ф 28 А-III; при $d_f = 1,7$ м - стержнями 14 ф 22 А-III, 14 ф 25 А-III, 14 ф 28 А-III.
- Использование фундаментной части диаметром 1,7 м рекомендуется лишь в случае отсутствия бурового оборудования для устройства буронабивных столбов диаметром 1,2 и 1,5 м.

- Нн - высота подкладной части крайней опоры
N и M - расчетные усилия для определения типа армирования по прочности
 γ - коэффициент, учитывающий увеличение эксцентриситета силы N вследствие продольного изгиба (п. 3.54 СНиП 2.05.03-84*)

Разроб.	Ахлова	Ахлова
Пробер.	Захаров	Ахлова
Нач. гр.	Жукова	Ахлова
Пл. инж. пр.	Гринберг	Ахлова
Нач. отд.	Гринберг	Ахлова
Н. контр.	Семенчик	Ахлова

3.503.1 - 105.0 - 7

Таблица для подбора
типа армирования фунда-
ментной части столбов

Станд.	Лист	Листов
Р	1	2
Воронежский филиал ГИПРОДОРНИИ		

Копировал: Риз

Формат А3

400077-01

49

Тип крайней опоры	Н _н , м	Длина пролета, м	Расчетные усилия Кoeffици- ент γ Тип арми- рования	Габарит моста												
				Г-6,5			Г-8			Г-10			Г-11,5			
				Диаметр столба фундаментной части, м												
				1,2	1,5	1,7	1,2	1,5	1,7	1,2	1,5	1,7	1,2	1,5	1,7	
Трёхстолбчатая	6	24	N, кН	1139,80	1239,00	1102,00	1290,80	1389,90	1253,00	1407,00	1505,70	1363,10	1547,40	1646,00	1503,40	
			M, кНм	763,10	885,00	947,50	848,70	998,30	1075,30	867,70	1035,00	1123,70	933,90	1126,80	1229,30	
			γ	1,02	1,02	1,02	1,03	1,02	1,02	1,03	1,03	1,02	1,03	1,03	1,03	1,02
			Тип арм.р.	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
		33	N, кН	1397,40	1496,50	1518,00	1606,60	1705,80	1780,30	1747,60	1846,20	1928,80	1942,20	2040,80	2120,75	
			M, кНм	1091,90	1264,30	1361,50	1224,90	1443,00	1559,20	1265,40	1506,20	1637,90	1366,40	1646,30	1756,56	
			γ	1,03	1,03	1,02	1,04	1,03	1,03	1,04	1,03	1,03	1,04	1,04	1,03	
			Тип арм.р.	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	
		8	24	N, кН	1275,60	1330,90	1247,30	1426,50	1481,90	1398,30	1543,80	1598,40	1507,60	1684,10	1738,80	1648,00
				M, кНм	1106,90	1311,30	1427,90	1179,60	1423,10	1560,30	1202,80	1464,00	1616,70	1236,00	1529,50	1696,60
				γ	1,03	1,02	1,02	1,03	1,03	1,02	1,03	1,03	1,02	1,04	1,03	1,03
				Тип арм.р.	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
	33		N, кН	1531,20	1586,70	1664,90	1740,50	1796,00	1927,20	1882,80	1937,40	2074,70	2077,50	2132,10	2276,30	
			M, кНм	1470,50	1753,00	1903,10	1573,30	1917,60	2094,80	1608,90	1986,50	2171,30	1669,90	2071,70	2286,80	
			γ	1,04	1,03	1,03	1,03	1,03	1,03	1,04	1,03	1,03	1,04	1,03	1,03	
			Тип арм.р.	1	1	1	2	2	2	2	2	2	2	2	2	
	10		24	N, кН	1411,30	1467,00	1392,60	1562,30	1618,00	1543,50	1680,50	1735,40	1652,20	1820,90	1875,70	1792,60
				M, кНм	1411,80	1716,70	1875,00	1457,30	1801,10	1981,80	1481,40	1844,90	2042,30	1478,10	1863,80	2073,10
				γ	1,03	1,03	1,02	1,04	1,02	1,02	1,04	1,03	1,02	1,04	1,04	1,03
				Тип арм.р.	1	1	2	1	2	2	1	2	2	1	1	2
		33	N, кН	1665,00	1721,00	1811,90	1874,30	1930,30	2074,20	2018,10	2072,90	2220,70	2212,70	2267,50	2200,80	
			M, кНм	1770,80	2171,20	2371,00	1831,70	2283,90	2493,70	1872,90	2350,70	2579,60	1870,90	2378,70	2634,30	
			γ	1,03	1,02	1,02	1,03	1,03	1,03	1,03	1,03	1,03	1,04	1,03	1,03	
			Тип арм.р.	3	3	3	3	3	3	3	3	3	3	3	3	

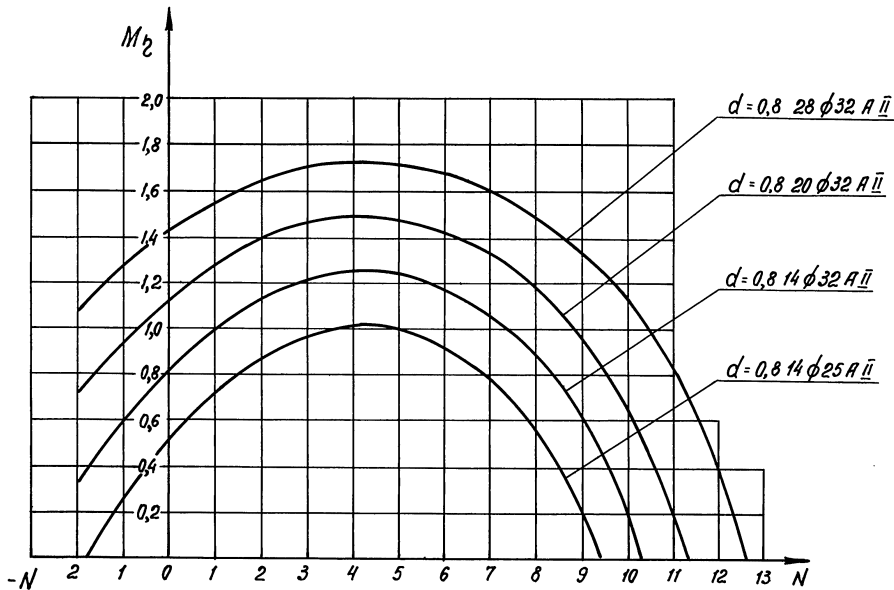


Рис. 1

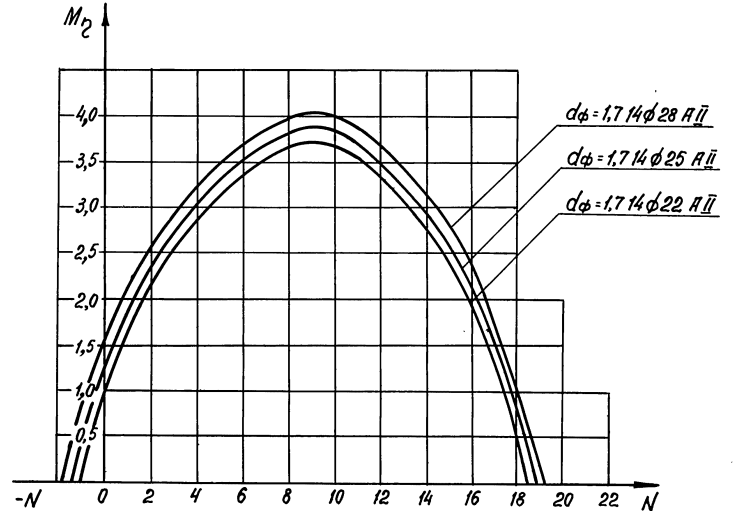


Рис. 3

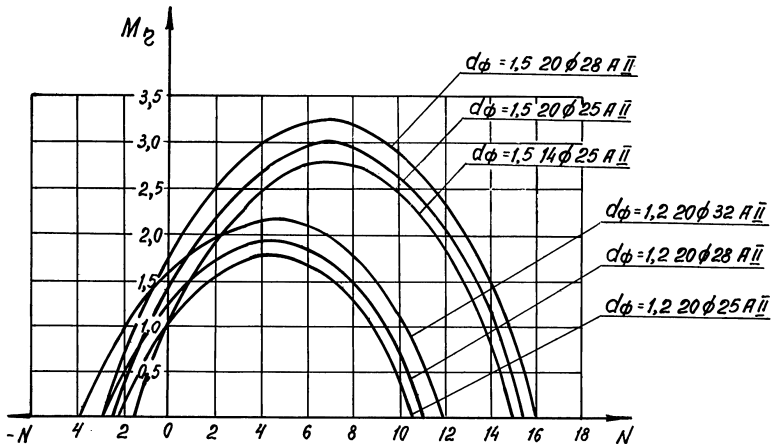


Рис. 2

1. Графики построены в соответствии со СНиП 2.05.03-84* с использованием „Пособия по проектированию бетонных и железобетонных конструкций из тяжелых и легких бетонов без предварительного напряжения арматуры“ (ЦНИИПромзданий и НИИЖБ Госстроя СССР, 1989 г.)
2. На графиках приняты следующие обозначения:
 M - изгибающий момент в столбе от расчетных нагрузок в МН·м;
 N - продольное сжимающее усилие от расчетных нагрузок в МН (п. 3.54 СНиП 2.05.03-84*);
 η - коэффициент, учитывающий увеличение эксцентриситета силы N вследствие продольного изгиба (п. 3.53 СНиП 2.05.03-84*);
 d и $d\phi$ - диаметры поперечного сечения столба в метрах;
3. Поперечная сила Q не должна превосходить для столбов диаметром 0,8; 1,2; 1,5; 1,7 м соответственно 550, 720, 1040, 1280 кН (55, 72, 104, 128 тс).
4. Масштаб графиков - по вертикали: для рис. 1 в 1 см - 0,2 МН·м (20 тм); для рис. 2, 3 в 1 см - 0,5 МН·м (50 тм); по горизонтали: для рис. 1 в 1 см - 1 МН (100 т); для рис. 1, 2 в 1 см - 2 МН (200 т).

Умв. № 10 подл. Подпись и дата Взам. инв. №

Разраб.	Агулова	<i>Агулова</i>
Провер.	Захаров	<i>Захаров</i>
Нач. гр.	Жукова	<i>Жукова</i>
М. инж. пр.	Гринберг	<i>Гринберг</i>
Нач. отд.	Гринберг	<i>Гринберг</i>
Н. контр.	Семенкин	<i>Семенкин</i>

3.503.1 - 105.0-8

Графики несущей способности стальных по материалу

Стадия	Лист	Листов
Р		1
Воронежский филиал ГИАПРОДОРНИИ		

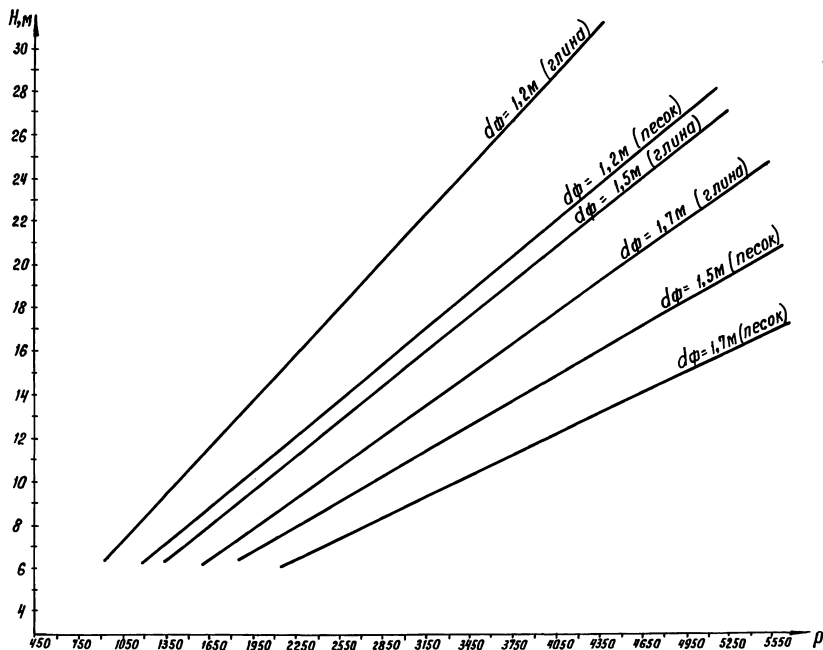
Копировал: *В.А.А.*

Ц 00077-01 21

формат А3

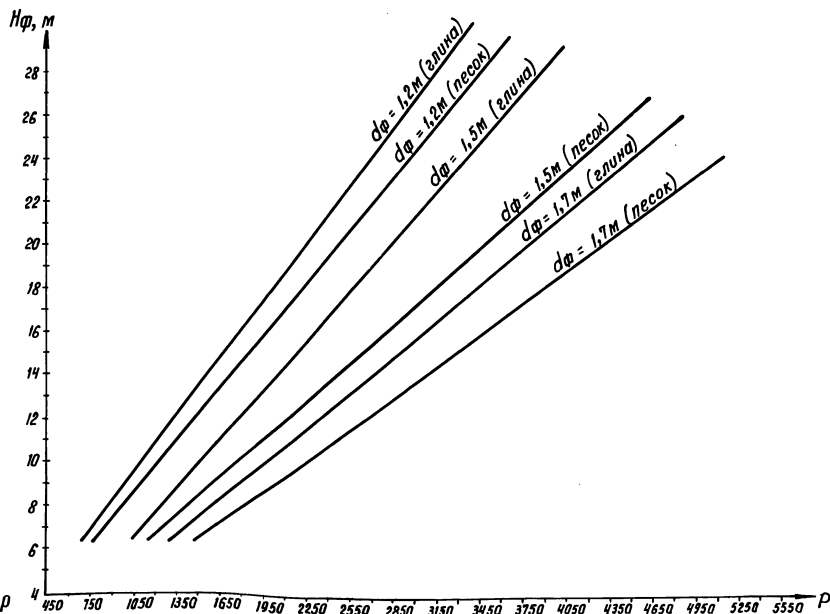
1-й тип грунтовых условий

Основание сложено среднезернистыми песками или глинистыми грунтами при показателе консистенции $J_L = 0,25$



2-й тип грунтовых условий

Основание сложено мелкозернистыми песками или глинистыми грунтами при показателе консистенции $J_L = 0,35$



Условные обозначения:

H_f - глубина заложения фундаментной части стальных в грунтах;
 $d\phi$ - диаметр фундаментной части стальных;
 R - несущая способность стальных по грунту, определенная в соответствии со СНиП 2.02.03-85 для песка средней плотности и глинистых грунтов с коэффициентом пористости $e \leq 0,6$

Масштаб графиков:

по горизонтали в 1 см - 300 кН (30тс)
 по вертикали в 1 см - 2 м

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

Разраб.	Левлова	Лиса
Пробер.	Захаров	Лиса
Нач. гр.	Жукова	Лиса
Л. инж. пр.	Гринберг	Лиса
Нач. отд.	Гринберг	Лиса
И. контр.	Семенкин	Лиса

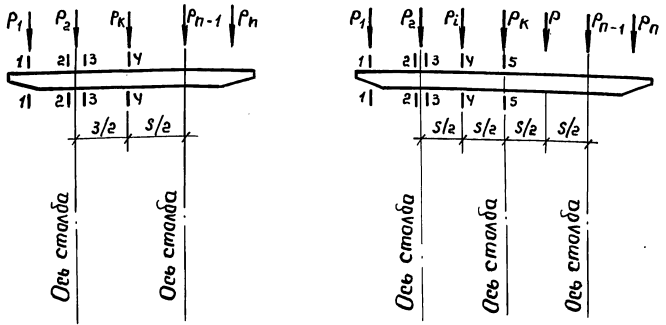
3. 503.1 - 105.0 - 9

Графики несущей способности стальных по грунту

Стадия	Лист	Листов
Р		1
Воронежский филиал ГИПРОДОРНИИ		

Длина пролетного строения	Номер сечения по схеме	Обозначение усилия	Наименование крайних опор														
			Двухстолбчатые						Трехстолбчатые								
			Расстояние между столбами в осях S, м														
			4,2			6,0				2,1			3,0				
			Г-6,5		Г-8		Г-10		Г-11,5		Г-6,5		Г-8		Г-10		Г-11,5
T=0,75		T=0,75		T=1,50		T=0,75		T=1,50		T=0,75		T=1,50		T=0,75		T=1,50	
24	1	Q, (кН)	557,8	679,9	530,2	570,4	601,1	499,6	536,1	549,2	666,7	522,9	559,6	590,2	490,5	527,0	
	2	M, (кНм)	-766,7	-1268,4	-1321,8	-1275,5	-1311,1	-2141	-2194,5	-175,9	-476,8	-700,4	-377,7	-390,0	-929,3	-959,2	
		Q, (кН)	710,9	929,8	788,1	829,8	849,6	1374,4	1393,7	555,9	781,6	650,3	675,9	695,7	666,7	685,9	
	3	M, (кНм)	-792,5	-1089,1	-1128,8	-1347,7	-1366,9	-1789	-181,7	-302,6	-450,1	-562,6	-598,2	-598,3	-829,2	-839,7	
		N, (кН)	-6,9	-27,9	-47,9	-5,0	-7,6	-64,8	-68,6	11,7	-11,6	-31,8	11,7	10,3	-28,3	-34,8	
		Q, (кН)	881,5	1008,5	689,6	1380,0	1381,9	971,9	971,9	453,8	476,7	676,2	659,8	659,3	949,2	951,3	
	4	M, (кНм)	233,4	7,8	50,1	751,3	660,5	222,2	107,4	277,0	253,2	96,0	464,4	461,5	316,8	312,6	
		N, (кН)	2,2	-16,6	-31,8	15,5	5,4	-35,9	-49,0	22,1	1,4	-17,7	36,6	30,0	0	-11,3	
	5	M, (кНм)	-	-	-	-	-	-	-	-267,4	-342,8	-221,2	-334,5	-338,6	-531,7	-533,5	
		N, (кН)	-	-	-	-	-	-	-	12,5	-11,6	-30,9	11,7	10,1	-29,4	-32,4	
		Q, (кН)	-	-	-	-	-	-	-	563,4	553,3	261,3	486,3	486,8	766,6	764,6	

Схема расположения сечений



1. Знак + (-) для изгибающего момента M соответствует сжатию (растяжению) в верхних волокнах ригеля.
2. Q - расчетное значение поперечной силы. Mu N - изгибающий момент и соответствующая ему продольная сила. T - ширина трапеиаров в м.

Лист № 1 из 1. Подпись и дата. Взам. инв. №

Разраб	Ягулова	Провер	Захаров	Нач. ер.	Зискова	М. инж. п.	Гринберг	Нач. отд.	Гринберг	Н. контр.	Семенкин	3.503.1-105.0-10		
Таблица											Стр. 1	Лист 2	Листов 2	
расчетных величин в сечениях ригелей											Воронежский филиал ГИПРОДОРНИИ			

Длина пролетного строения	Номер сечения по схеме	Обозначение усиления	Наименование крайних опор															
			двухстолбчатые							трехстолбчатые								
			Расстояние между столбами в осях S , м															
			4,2			6,0				2,1			3,0					
			Г-6,5		Г-8		Г-10		Г-11,5		Г-6,5		Г-8		Г-10		Г-11,5	
			T=0,75	T=0,75	T=1,50	T=0,75	T=1,50	T=0,75	T=1,50	T=0,75	T=1,50	T=0,75	T=0,75	T=1,50	T=0,75	T=1,50	T=0,75	T=1,50
33	1	Q, (кН)	754,8	880,1	752,3	766,1	869,6	452,1	495,4	751,7	880,1	752,2	766,1	869,5	695,3	763,8		
	2	M, (кНм)	-1008,4	-1571,2	-1786,2	-1637,0	-1762,9	-2762	-2835,7	-259,4	-615,9	-961,4	-513,4	-565,7	-1257,2	-1299		
		Q, (кН)	916,7	1132,8	1005,3	1028,3	1083,3	1771,7	1798,7	761,9	1001,7	857,6	892,4	947,0	880,5	907,4		
	3	M, (кНм)	-982,4	-1320,4	-1396,3	-1652,0	-1704,5	-2213	-2251,8	-365,6	-580,4	-786,2	-718,2	-727,9	-1119,8	-1140		
		N, (кН)	-13,8	-40,3	-74,2	-13,6	-25,2	-96,9	-102,6	8,3	-13,6	-38,8	13,9	10,2	-32,5	-41,7		
	4	Q, (кН)	1074,3	1210,6	779,9	1687,5	1687,7	1168,4	1168,4	552,0	574,6	837,3	822,6	818,4	1206,9	1208,4		
		M, (кНм)	228,5	-46,7	-86,2	854,8	712,6	141,3	-6,9	392,6	289,3	-6,1	632,5	615,4	330,3	314,8		
	5	N, (кН)	-3,2	-27,4	-52,3	8,6	-9,5	-66,7	-85,3	23,2	3,3	-18,8	42,5	33,0	-5,3	-17,5		
		M, (кНм)	-	-	-	-	-	-	-	-317,4	-479,0	-453,4	-331,2	-358,3	-711,9	-725,7		
		N, (кН)	-	-	-	-	-	-	-	8,9	-13,6	-38,2	13,9	10,2	-34,6	-41,7		
			Q, (кН)	-	-	-	-	-	-	687,2	688,9	315,3	560,3	564,5	940,7	939,1		

Шиб. № подл. Подпись и дата взыск. инв. №

Наименование				Единица измерения	Марка крайних опор									
					20К 115.80-3-Ф	20К 115.80-3-Ф	20К 130.80-3-Ф	20К 130.80-3-Ф	20К 145.80-3-Ф	20К 145.80-3-Ф	20К 150.80-3-Ф	20К 150.80-3-Ф	20К 165.80-3-Ф	20К 165.80-3-Ф
Блоки шкафной стенки	Бетон класса В25			м ³	3,00	3,00	3,34	3,34	3,74	3,74	3,80	3,80	4,20	4,20
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	15,95	15,95	18,30	18,30	18,70	18,70	19,00	19,00	21,55	21,55
			класса А-II	кг	290,80	290,80	301,80	301,80	347,60	347,60	335,40	335,40	371,40	371,40
		прокат		кг	207,40	207,40	241,00	241,00	241,00	241,00	286,20	286,20	287,80	287,80
Блоки ригеля	Бетон класса В25			м ³	5,14	5,14	6,10	6,10	6,10	6,10	7,78	7,78	7,78	7,78
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	20,80	20,80	31,20	31,20	31,20	31,20	39,20	39,20	39,20	39,20
			класса А-II	кг	342,40	342,40	446,08	446,08	446,08	446,08	538,76	538,76	538,76	538,76
			класса А-III	кг	586,00	586,00	972,40	972,40	972,40	972,40	1373,40	1373,40	1373,40	1373,40
		прокат		кг	73,20	73,20	85,60	85,60	85,60	98,00	98,00	98,00	98,00	
Блоки столбов	Бетон класса В25			м ³	4,02	6,04	4,02	6,04	4,02	6,04	4,02	6,04	4,02	6,04
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	87,40	128,00	87,40	128,00	87,40	128,00	87,40	128,00	87,40	128,00
			класса А-II	кг	531,60	1282,00	531,60	1282,00	531,60	1282,00	531,60	1282,00	531,60	1282,00
		прокат		кг	181,80	179,40	181,80	179,40	181,80	179,40	181,80	179,40	181,80	179,40
Сопряжение блоков шкафной стенки	Песчаный бетон класса В25			м ³	0,02	0,02	0,03	0,03	0,03	0,03	0,03	0,03	0,05	0,05
			Сталь арматурная кл. А-I	кг	2,66	2,66	4,06	4,06	4,06	4,06	4,06	4,06	5,45	5,45
Сопряжение шкафной стенки с ригелем	Бетон класса В25			м ³	0,25	0,25	0,30	0,30	0,30	0,30	0,36	0,36	0,36	0,36
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	7,48	7,48	8,80	8,80	8,80	8,80	10,56	10,56	10,56	10,56
			прокат		кг	7,31	7,31	8,60	8,60	8,60	8,60	10,32	10,32	10,32
Сопряжение блоков ригелей	бетон класса В25			м ³	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84
			Сталь арматурная кл. А-II	кг	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70
Сопряжение столбов с ригелем	бетон класса В30			м ³	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84
			Сталь арматурная кл. А-II	кг	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00
Итого бетона				м ³	14,12	16,14	15,47	17,49	15,87	17,89	17,67	19,69	18,08	20,10
в том числе	сборного			м ³	12,16	14,18	13,46	15,48	13,86	15,88	15,60	17,62	16,00	18,02
	моноклитного			м ³	1,96	1,96	2,01	2,01	2,01	2,01	2,07	2,07	2,09	2,09
Итого стали				кг	2420,50	3209,10	2984,34	3772,94	3030,54	3819,14	3581,90	4370,00	3622,94	4411,54
в том числе	арматурная	класса А-I		кг	134,29	174,89	149,76	190,36	150,16	190,76	160,22	200,82	164,16	204,76
		класса А-II		кг	1230,50	1980,90	1345,18	2095,58	1390,98	2141,38	1471,46	2221,86	1507,46	2257,86
		класса А-III		кг	586,00	586,00	972,40	972,40	972,40	1373,40	1373,40	1373,40	1373,40	
		прокат		кг	469,71	467,31	517,00	514,60	517,00	514,60	576,32	573,92	577,92	575,52

1. При определении расхода стали армирование столбов принято в соответствии с указаниями, приведенными в д-б настоящего выпуска при диаметре фундаментной части столбов $d_f = 1,5m$. Для опор с другими диаметрами фундаментной части столбов расход стали следует принимать в соответствии с типами армирования "л" надфундаментной части столбов, указанными в упомянутом документе.

2. В таблице не учтен расход материалов на сопряжение фундаментной и надфундаментной части столбов (см. д-25 выпуск 1)

Разраб.	Ягулова	Жуков
Провер.	Захаров	Жуков
Нач. гр.	Жукова	Жуков
Гр. инж. пр.	Гринберг	Жуков
Нач. отд.	Гринберг	Жуков
Н. кантр.	Семенкина	Жуков

3.503.1-105.0-11

Таблица расхода материалов на надфундаментную часть опор	Страниц	Лист	Листов
	Р	1	7
Воронежский филиал ГИПРОДОРНИИ			

Изм. №, табл., Подпись и дата. Взам. инв. №

Наименование			Единица измерения	Марка крайних опор										
				20К 165,60-3Ф	20К 165,80-3Ф	20К 180,60-3Ф	20К 180,80-3Ф	20К 125,60-4Ф	20К 125,80-4Ф	20К 140,60-4Ф	20К 140,80-4Ф	20К 145,60-4Ф	20К 145,80-4Ф	
Блоки шкафной стенки	Бетон класса В25		м³	4,14	4,14	4,57	4,57	4,58	4,58	5,14	5,14	5,26	5,26	
	Сталь	арматурная	кг	21,55	21,55	22,30	22,30	17,95	17,95	20,80	20,80	22,30	22,30	
		прокат	кг	357,20	357,20	393,60	393,60	462,60	462,60	482,40	482,40	500,40	500,40	
Блоки ригеля	Бетон класса В25		м³	8,66	8,66	8,66	8,66	5,14	5,14	6,10	6,10	6,10	6,10	
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	39,20	39,20	39,20	39,20	20,80	20,80	31,20	31,20	31,20	31,20
			класса А-II	кг	582,96	582,96	582,96	582,96	391,60	391,60	447,68	447,68	447,68	447,68
		класса А-III	кг	1881,60	1881,60	1881,60	1881,60	703,20	703,20	1393,60	1393,60	1393,60	1393,60	
прокат	кг	98,00	98,00	98,00	98,00	73,20	73,20	85,60	85,60	85,60	85,60			
Блоки столбов	Бетон класса В25		м³	4,02	6,04	4,02	6,04	4,04	6,04	4,04	6,04	4,04	6,04	
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	87,40	128,00	87,40	128,00	92,00	128,00	92,00	128,00	92,00	128,00
			класса А-II	кг	531,60	1282,00	531,60	1282,00	929,20	1678,00	929,20	2428,00	929,20	2428,00
прокат	кг	181,80	179,40	181,80	179,40	179,40	179,40	179,40	198,00	179,40	198,00			
Сопряжение блоков шкафной стенки	Песчаный бетон класса В25		м³	0,05	0,05	0,05	0,05	0,03	0,03	0,05	0,05	0,05	0,05	
	Сталь арматурная кл. А-I		кг	5,45	5,45	5,45	5,45	3,94	3,94	5,96	5,96	5,96	5,96	
Сопряжение шкафной стенки с ригелем	Бетон класса В25		м³	0,41	0,41	0,41	0,41	0,25	0,25	0,30	0,30	0,30	0,30	
	Сталь	арматурная	кг	11,88	11,88	11,88	11,88	7,48	7,48	8,80	8,80	8,80	8,80	
		прокат	кг	11,61	11,61	11,61	11,61	7,31	7,31	8,60	8,60	8,60	8,60	
Сопряжение блоков ригелей	Бетон класса В25		м³	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	
	Сталь арматурная кл. А-II		кг	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	
Сопряжение столбов с ригелем	Бетон класса В30		м³	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	
	Сталь арматурная кл. А-II		кг	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	
Итого бетона			м³	18,95	20,97	19,38	21,40	15,73	17,73	17,31	19,31	17,43	19,43	
В том числе	сборного		м³	16,82	18,84	17,25	19,27	13,76	15,76	15,28	17,28	15,40	17,40	
	монолитного		м³	2,13	2,13	2,13	2,13	1,97	1,97	2,03	2,03	2,03	2,03	
Итого стали			кг	4195,35	4983,95	4235,10	5023,70	3161,78	3946,58	3991,94	5545,34	4011,44	5564,84	
В том числе	арматурная	класса А-I	кг	165,48	206,08	166,23	206,83	142,17	178,17	158,76	194,76	160,26	196,26	
		класса А-II	кг	1537,46	2287,86	1573,86	2324,26	1849,10	2597,90	1924,98	3423,78	1942,98	3441,78	
		класса А-III	кг	1881,60	1881,60	1881,60	1881,60	703,20	703,20	1393,60	1393,60	1393,60	1393,60	
	прокат		кг	610,81	608,41	613,41	611,01	467,31	467,31	514,60	533,20	514,60	533,20	

Шиб. № покл. Подпись и дата. Взам. инв. №

3.503.1-105.0-11 Лист 2

Наименование			Единица измерения	Марка крайних опор										
				20К 160.60-4-Ф	20К 160.80-4-Ф	20К 165.60-4-Ф	20К 165.80-4-Ф	20К 175.60-4-Ф	20К 175.80-4-Ф	20К 180.60-4-Ф	20К 180.80-4-Ф	30К 115.60-3-Ф	30К 115.80-3-Ф	
Блоки шкафной стенки	Бетон класса В25		м ³	5,76	5,76	5,96	5,96	6,26	6,26	6,48	6,48	3,00	3,00	
	Сталь	арматурная	класс А-I	кг	22,80	22,80	26,65	26,65	27,15	27,15	27,30	27,30	15,95	15,95
		класс А-II	кг	531,20	531,20	533,20	533,20	562,60	562,60	566,20	566,20	290,80	290,80	
	прокат		кг	286,20	286,20	287,80	287,80	319,40	319,40	322,00	322,00	207,40	207,40	
Блоки ригеля	Бетон класса В25		м ³	7,78	7,78	7,78	7,78	8,68	8,68	8,68	8,68	4,02	4,02	
	Сталь	арматурная	класс А-I	кг	39,20	39,20	39,20	39,20	39,20	39,20	39,20	39,20	31,20	31,20
			класс А-II	кг	536,76	536,76	536,76	536,76	589,16	589,16	589,16	589,16	295,40	295,40
		класс А-III	кг	1777,40	1777,40	1777,40	1777,40	2417,00	2417,00	2417,00	2417,00	466,00	466,00	
	прокат		кг	98,00	98,00	98,00	98,00	98,00	98,00	98,00	98,00	73,20	73,20	
Блоки столбов	Бетон класса В25		м ³	4,04	6,04	4,04	6,04	4,04	6,04	4,04	6,04	6,03	9,06	
	Сталь	арматурная	класс А-I	кг	92,00	128,00	92,00	128,00	92,00	128,00	92,00	128,00	131,10	192,00
			класс А-II	кг	929,20	2428,00	929,20	2428,00	1174,00	2428,00	1174,00	2428,00	797,40	1923,00
	прокат		кг	179,40	198,00	179,40	198,00	179,40	198,00	179,40	198,00	272,70	269,10	
Сопряжение блочка шкафной стенки	Песчаный бетон класса В25		м ³	0,05	0,05	0,07	0,07	0,07	0,07	0,07	0,07	0,07	0,02	0,02
	Сталь арматурная кл. А-I		кг	5,96	5,96	8,02	8,02	8,02	8,02	8,02	8,02	8,02	2,66	2,66
Сопряжение шкафной стенки с ригелем	Бетон класса В25		м ³	0,36	0,36	0,36	0,36	0,41	0,41	0,41	0,41	0,41	0,25	0,25
	Сталь	арматурная	класс А-I	кг	10,56	10,56	10,56	10,56	11,88	11,88	11,88	11,88	7,48	7,48
		прокат	кг	10,32	10,32	10,32	10,32	11,61	11,61	11,61	11,61	11,61	7,31	7,31
Сопряжение блочков ригелей	бетон класса В25		м ³	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,60	0,60
	Сталь арматурная кл. А-II		кг	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	36,00	36,00
Сопряжение столбов с ригелем	бетон класса В30		м ³	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,72	0,72
	Сталь арматурная кл. А-II		кг	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	6,00	6,00
Итого бетона			м ³	19,67	21,67	19,89	21,89	21,13	23,13	21,35	23,35	14,65	17,68	
в том числе	сборного		м ³	17,58	19,58	17,78	19,78	18,98	20,98	19,20	21,20	13,05	16,08	
	маналитного		м ³	2,09	2,09	2,11	2,11	2,15	2,15	2,15	2,15	1,60	1,60	
Итого стали			кг	4584,70	6138,10	4594,21	6147,61	5595,12	6903,72	5601,47	6910,07	2640,60	3823,50	
в том числе	арматурная	класс А-I	кг	170,52	206,52	176,43	212,43	178,25	214,25	178,40	214,40	188,39	249,29	
		класс А-II	кг	2062,86	3561,66	2064,86	3563,66	2391,46	3645,46	2395,06	3649,06	1425,60	2551,20	
		класс А-III	кг	1777,40	1777,40	1777,40	1777,40	2417,00	2417,00	2417,00	2417,00	466,00	466,00	
	прокат		кг	573,92	592,52	575,52	594,12	608,41	627,01	611,01	629,61	560,61	557,01	

Инв. № подл. Подпись и дата, визит. инв. №

3. 503.1-105.0-11

Лист

3

 Копировал: Куз-
 000077-01 27
 Формат А3

Наименование			Единица измерения	Марка крайних опор										
				30К 115.100-3-Ф	30К 130.60-3-Ф	30К 130.80-3-Ф	30К 130.100-3-Ф	30К 145.60-3-Ф	30К 145.80-3-Ф	30К 145.100-3-Ф	30К 150.60-3-Ф	30К 150.80-3-Ф	30К 150.100-3-Ф	
Блоки шкафной стенки	Бетон класса В25		М ³	3,00	3,34	3,34	3,34	3,74	3,74	3,74	3,80	3,80	3,80	
	Сталь	арматурная	класс А-I	кг	15,95	18,30	18,30	18,30	18,70	18,70	18,70	19,00	19,00	19,00
			класс А-II	кг	290,80	301,80	301,80	301,80	347,60	347,60	347,60	335,40	335,40	335,40
		прокат	кг	207,40	241,00	241,00	241,00	241,00	241,00	241,00	286,20	286,20	286,20	
Блоки ригеля	Бетон класса В25		М ³	4,02	4,92	4,92	4,92	4,92	4,92	4,92	6,12	6,12	6,12	
	Сталь	арматурная	класс А-I	кг	31,20	39,20	39,20	39,20	39,20	39,20	39,20	75,20	75,20	75,20
			класс А-II	кг	295,40	335,08	335,08	335,08	335,08	335,08	335,08	393,76	393,76	393,76
			класс А-III	кг	466,00	752,00	752,00	752,00	752,00	752,00	752,00	918,60	918,60	918,60
		прокат	кг	73,20	85,60	85,60	85,60	85,60	85,60	85,60	98,00	98,00	98,00	
Блоки столбов	Бетон класса В25		М ³	12,06	6,03	9,06	12,06	6,03	9,06	12,06	6,03	9,06	12,06	
	Сталь	арматурная	класс А-I	кг	245,40	131,10	192,00	245,40	131,10	192,00	245,40	131,10	192,00	245,40
			класс А-II	кг	3273,00	797,40	1923,00	3273,00	797,40	1923,00	3273,00	797,40	1923,00	3273,00
		прокат	кг	308,40	272,70	269,10	308,40	272,70	269,10	308,40	272,70	269,10	308,40	
Сопряжение блоков шкаф- ной стенки	Песчаный бетон класса В25		М ³	0,02	0,03	0,03	0,03	0,03	0,03	0,03	0,03	0,03	0,03	
	Сталь арматурная кл. А-I		кг	2,66	4,06	4,06	4,06	4,06	4,06	4,06	4,06	4,06	4,06	
Сопряжение шкафной стенки с ригелем	Бетон класса В25		М ³	0,25	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,36	0,36	0,36	
	Сталь	арматурная	класс А-I	кг	7,48	8,80	8,80	8,80	8,80	8,80	8,80	10,56	10,56	10,56
		прокат	кг	7,31	8,60	8,60	8,60	8,60	8,60	8,60	10,32	10,32	10,32	
Сопряжение блоков ригелей	Бетон класса В25		М ³	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,84	0,84	0,84	
	Сталь арматурная кл. А-II		кг	36,00	36,00	36,00	36,00	36,00	36,00	36,00	56,70	56,70	56,70	
Сопряжение столбов с ригелем	Бетон класса В30		М ³	0,72	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,72	0,72	0,72	
	Сталь арматурная кл. А-II		кг	6,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	6,00	6,00	6,00	
Итого бетона			М ³	20,68	16,06	19,09	22,09	16,46	19,49	22,49	17,90	20,93	23,93	
В том числе	сборного		М ³	19,08	14,29	17,32	20,32	14,69	17,72	20,72	15,95	18,98	21,98	
	моноклитного		М ³	1,60	1,77	1,77	1,77	1,77	1,77	1,77	1,95	1,95	1,95	
Итого стали			кг	5266,20	3040,64	4223,54	5666,24	3086,84	4269,74	5712,44	3415,00	4597,90	6040,60	
В том числе	арматурная	класс А-I	кг	302,69	201,46	262,36	315,76	201,86	262,76	316,16	239,92	300,82	354,22	
		класс А-II	кг	3901,20	1479,28	2604,88	3954,88	1525,08	2650,68	4000,68	1589,26	2714,86	4064,86	
		класс А-III	кг	466,00	752,00	752,00	752,00	752,00	752,00	918,60	918,60	918,60		
	прокат		кг	596,31	607,90	604,30	643,60	607,90	604,30	643,60	667,22	663,62	702,92	

Лист № подл. Подпись и дата

Взам. инв. №

3.503.1 - 105.0 - 11

Лист
4

Копировал: *Лин* Формат А3

Ц00077-01 28

Наименование			Единица измерения	Марка крайних опор										
				30к 165.60-3а-ф	30к 165.80-3а-ф	30к 165.100-3а-ф	30к 165.60-3б-ф	30к 165.80-3б-ф	30к 165.100-3б-ф	30к 180.60-3-ф	30к 180.80-3-ф	30к 180.100-3-ф	30к 125.60-4-ф	
Блоки шкафной стенки	Бетон класса В25		м ³	4,20	4,20	4,20	4,14	4,14	4,14	4,57	4,57	4,57	4,58	
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	21,55	21,55	21,55	21,55	21,55	21,55	22,30	22,30	22,30	17,95
		прокат		кг	287,80	287,80	287,80	319,40	319,40	319,40	322,00	322,00	322,00	207,40
Блоки ригеля	Бетон класса В25		м ³	9,22	9,22	9,22	7,02	7,02	7,02	7,02	7,02	7,02	5,14	
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	39,20	39,20	39,20	97,60	97,60	97,60	97,60	97,60	20,80	
			класса А-II	кг	558,56	558,56	558,56	444,56	444,56	444,56	444,56	444,56	298,80	
		прокат		кг	1220,80	1220,80	1220,80	1154,60	1154,60	1154,60	1154,60	1154,60	1154,60	555,00
прокат		кг	98,00	98,00	98,00	98,00	98,00	98,00	98,00	98,00	98,00	73,20		
Блоки столбов	Бетон класса В25		м ³	6,03	9,06	12,06	6,03	9,06	12,06	6,03	9,06	12,06	6,03	
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	131,10	192,00	245,40	131,10	192,00	245,40	131,10	192,00	245,40	131,10
			класса А-II	кг	797,40	1923,00	3273,00	797,40	1923,00	3273,00	797,40	1923,00	3273,00	797,40
прокат		кг	272,70	269,10	308,40	272,70	269,10	308,40	272,70	269,10	308,40	272,70		
Сопряжение блоков шкафной стенки	Песчаный бетон класса В25		м ³	0,05	0,05	0,05	0,05	0,05	0,05	0,05	0,05	0,05	0,03	
	Сталь арматурная кл. А-I		кг	5,45	5,45	5,45	5,45	5,45	5,45	5,45	5,45	5,45	3,94	
Сопряжение шкафной стенки с ригелем	Бетон класса В25		м ³	0,36	0,36	0,36	0,41	0,41	0,41	0,41	0,41	0,41	0,25	
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	10,56	10,56	10,56	11,88	11,88	11,88	11,88	11,88	7,48	
			прокат		кг	10,32	10,32	10,32	11,61	11,61	11,61	11,61	11,61	7,31
прокат		кг	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84		
Сопряжение блоков ригелей	Бетон класса В25		м ³	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	
	Сталь арматурная кл. А-II		кг	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	
Сопряжение столбов с ригелем	Бетон класса В30		м ³	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	
	Сталь арматурная кл. А-II		кг	6,00	6,00	6,00	6,00	6,00	6,00	6,00	6,00	6,00	6,00	
Итого бетона			м ³	21,42	24,44	27,44	19,20	22,23	25,23	19,63	22,66	25,66	17,60	
в том числе	сборного		м ³	19,45	22,48	25,48	17,19	20,22	23,22	17,62	20,65	23,65	15,75	
	моноконтного		м ³	1,97	1,97	1,97	2,01	2,01	2,01	2,01	2,01	2,01	1,85	
Итого стали			кг	3887,54	5070,44	6513,14	3785,75	4968,65	6411,35	3825,50	5008,40	6451,10	2918,38	
в том числе	арматурная	класса А-I	кг	207,86	268,76	322,16	267,58	328,48	381,88	268,33	329,23	382,63	181,27	
		класса А-II	кг	1790,06	2915,66	4265,66	1661,86	2787,46	4137,46	1698,26	2823,86	4173,86	1621,50	
		класса А-III	кг	1220,80	1220,80	1220,80	1154,60	1154,60	1154,60	1154,60	1154,60	1154,60	555,00	
	прокат		кг	668,82	665,22	704,52	701,71	698,11	737,41	704,31	700,71	740,01	560,61	

Наименование			Единица измерения	Марка крайних опор										
				3 ОК 125.80-У-Ф	3 ОК 125.100-У-Ф	3 ОК 140.60-У-Ф	3 ОК 140.80-У-Ф	3 ОК 140.100-У-Ф	3 ОК 145.60-У-Ф	3 ОК 145.80-У-Ф	3 ОК 145.100-У-Ф	3 ОК 160.60-У-Ф	3 ОК 160.80-У-Ф	
Блоки шкафной стенки	Бетон класса В25		М ³	4,58	4,58	5,14	5,14	5,14	5,12	5,12	5,12	5,76	5,76	
	Сталь	арматурная	Класса А-I	КГ	17,95	17,95	20,80	20,80	20,80	21,90	21,90	21,90	22,80	22,80
			Класса А-II	КГ	462,60	462,60	482,40	482,40	482,40	480,20	480,20	480,20	531,20	531,20
	прокат		КГ	207,40	207,40	241,00	241,00	241,00	231,80	231,80	231,80	286,20	286,20	
Блоки ригеля	Бетон класса В25		М ³	5,14	5,14	6,46	6,46	6,46	6,46	6,46	6,46	9,22	9,22	
	Сталь	арматурная	Класса А-I	КГ	20,80	20,80	39,20	39,20	39,20	39,20	39,20	39,20	39,20	
			Класса А-II	КГ	298,80	298,80	451,28	451,28	451,28	451,28	451,28	451,28	558,56	558,56
			Класса А-III	КГ	555,00	555,00	753,20	753,20	753,20	753,20	753,20	753,20	1220,80	1220,80
	прокат		КГ	73,20	73,20	85,60	85,60	85,60	85,60	85,60	85,60	98,00	98,00	
Блоки столбов	Бетон класса В25		М ³	9,06	12,06	6,03	9,06	12,06	6,03	9,06	12,06	6,06	9,06	
	Сталь	арматурная	Класса А-I	КГ	192,00	245,40	131,10	192,00	245,40	131,10	192,00	245,40	138,00	192,00
			Класса А-II	КГ	2517,00	4700,40	797,40	2517,00	4700,40	797,40	2517,00	4700,40	1393,80	2517,00
	прокат		КГ	269,10	336,30	272,70	269,10	336,30	272,70	269,10	336,30	269,10	269,10	
Сопряжение блоков шкафной стенки	Песчаный бетон класса В25		М ³	0,03	0,03	0,05	0,05	0,05	0,05	0,05	0,05	0,05	0,05	
	Сталь арматурная кл. А-I		КГ	3,94	3,94	5,96	5,96	5,96	5,96	5,96	5,96	5,96	5,96	
Сопряжение шкафной стенки с ригелем	Бетон класса В25		М ³	0,25	0,25	0,30	0,30	0,30	0,30	0,36	0,36	0,36	0,36	
	Сталь	арматурная	Класса А-I	КГ	7,48	7,48	8,80	8,80	8,80	8,80	10,56	10,56	10,56	10,56
			прокат	КГ	7,31	7,31	8,60	8,60	8,60	8,60	10,32	10,32	10,32	10,32
Сопряжение блоков ригелей	Бетон класса В25		М ³	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	
	Сталь арматурная кл. А-II		КГ	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	
Сопряжение столбов с ригелем	Бетон класса В30		М ³	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	
	Сталь арматурная кл. А-II		КГ	6,00	6,00	6,00	6,00	6,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	
Итого бетона			М ³	20,63	23,63	19,54	22,57	25,57	19,64	22,73	25,73	23,13	26,13	
в том числе	сборного		М ³	18,78	21,78	17,63	20,66	23,66	17,61	20,64	23,64	21,04	24,04	
	монолитного		М ³	1,85	1,85	1,91	1,91	1,91	2,03	2,09	2,09	2,09	2,09	
Итого стали			КГ	4695,28	6999,28	3360,74	5137,64	7441,64	3353,44	5133,82	7437,82	4650,20	5827,40	
в том числе	арматурная	Класса А-I	КГ	242,17	295,57	205,86	266,76	320,16	206,96	269,62	323,02	216,52	270,52	
		Класса А-II	КГ	3341,10	5524,50	1793,78	3513,38	5696,78	1794,58	3514,18	5697,58	2549,26	3672,46	
		Класса А-III	КГ	555,00	555,00	753,20	753,20	753,20	753,20	753,20	753,20	1220,80	1220,80	
	прокат		КГ	557,01	624,21	607,90	604,30	671,50	598,70	596,82	664,02	663,62	663,62	

Ш.И.Б. № подл. Подпись и дата. Взам. инв. №

3.503.1-105.0-11

Лист

6

Копировал: *Ски*

400077-04 30

Формат А3

Наименование			Единица измерения	Марка крайних опор									
				3 ОК 160.100-4-Ф	3 ОК 165.60-4-Ф	3 ОК 165.80-4-Ф	3 ОК 165.100-4-Ф	3 ОК 175.60-4-Ф	3 ОК 175.80-4-Ф	3 ОК 175.100-4-Ф	3 ОК 180.60-4-Ф	3 ОК 180.80-4-Ф	3 ОК 180.100-4-Ф
Блоки шкафной стенки	Бетон класса В25		м ³	5,76	5,96	5,96	5,96	6,26	6,26	6,26	6,48	6,48	6,48
	Сталь	арматурная	кг	22,80	26,65	26,65	26,65	27,15	27,15	27,15	27,30	27,30	27,30
		прокат	кг	531,20	533,20	533,20	533,20	562,60	562,60	562,60	566,20	566,20	566,20
Блоки ригеля	Бетон класса В25		м ³	9,22	9,22	9,22	9,22	9,22	9,22	9,22	9,22	9,22	9,22
	Сталь	арматурная	кг	39,20	39,20	39,20	39,20	75,20	75,20	75,20	75,20	75,20	75,20
			кг	558,56	558,56	558,56	558,56	610,96	610,96	610,96	610,96	610,96	610,96
		прокат	кг	1220,80	1220,80	1220,80	1220,80	1311,00	1311,00	1311,00	1311,00	1311,00	1311,00
Блоки столбов	Бетон класса В25		м ³	12,06	6,06	9,06	12,06	6,06	9,06	12,06	6,06	9,06	12,06
	Сталь	арматурная	кг	245,40	138,00	192,00	245,40	138,00	192,00	245,40	138,00	192,00	245,40
			кг	4700,40	1393,80	2517,00	4700,40	1393,80	2517,00	4700,40	1393,80	2517,00	4700,40
прокат	кг	336,30	269,10	269,10	336,30	269,10	269,10	336,30	269,10	269,10	336,30		
Сопряжение блочной шкафной стенки	Песчаный бетон класса В25		м ³	0,05	0,07	0,07	0,07	0,07	0,07	0,07	0,07	0,07	0,07
	Сталь арматурная кл. А-I		кг	5,96	8,02	8,02	8,02	8,02	8,02	8,02	8,02	8,02	8,02
Сопряжение шкафной стенки с ригелем	Бетон класса В25		м ³	0,36	0,36	0,36	0,36	0,41	0,41	0,41	0,41	0,41	0,41
	Сталь	арматурная	кг	10,56	10,56	10,56	10,56	11,88	11,88	11,88	11,88	11,88	11,88
			прокат	кг	10,32	10,32	10,32	10,32	11,61	11,61	11,61	11,61	11,61
Сопряжение блочных ригелей	Бетон класса В25		м ³	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	
	Сталь арматурная кл. А-II		кг	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	56,70	
Сопряжение столбов с ригелем	Бетон класса В30		м ³	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	0,84	
	Сталь арматурная кл. А-II		кг	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	9,00	
Итого бетона			м ³	29,13	23,35	26,35	29,35	23,69	26,69	29,69	23,91	26,91	29,91
В том числе	сборного		м ³	27,04	21,24	24,24	27,24	21,54	24,54	27,54	21,76	24,76	27,76
	монокристаллического		м ³	2,09	2,11	2,11	2,11	2,15	2,15	2,15	2,15	2,15	
Итого стали			кг	8131,40	4659,71	5836,91	8140,91	4902,42	6079,62	8383,62	4908,77	6085,97	8389,97
В том числе	арматурная	кг	323,92	222,43	276,43	329,83	260,25	314,25	367,65	260,40	314,40	367,80	
		кг	5855,86	2551,26	3674,46	5857,86	2633,06	3756,26	5939,66	2636,66	3759,86	5943,26	
		кг	1220,80	1220,80	1220,80	1220,80	1311,00	1311,00	1311,00	1311,00	1311,00	1311,00	
	Прокал		кг	730,82	665,22	665,22	732,42	698,11	698,11	765,31	700,71	767,91	

Шифр № табл. Подпись и дата. Взам. инв. №

3.503.1-105.0-11

Лист

7

Наименование крайних опор	Наименование материалов	Единица измерения	Расход материалов на фундаментную часть столбов длиной L, ф, м																			
			10			12			14			16			18			20				
			Тип армирования "П"																			
			1	2	3	1	2	3	1	2	3	1	2	3	1	2	3	1	2	3		
Двух-столбчатая (сварной стык)	Бетон класса В25		м³	22,20	22,20	22,20	26,80	26,80	26,80	31,20	31,20	31,20	35,80	35,80	35,80	40,20	40,20	40,20	44,80	44,80	44,80	
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	176,00	176,00	176,00	199,00	199,00	199,00	221,80	221,80	221,80	244,60	244,60	244,60	304,00	304,00	304,00	326,80	326,80	326,80
			класса А-II	кг	2001,00	2381,00	2949,00	2311,60	2771,60	3459,60	2626,20	3166,20	3970,20	2940,80	3556,80	4480,80	3446,00	4190,00	5302,00	3760,60	4584,60	5812,60
		прокат	кг	271,60	271,60	271,60	305,80	305,80	305,80	340,00	340,00	340,00	374,20	374,20	374,20	450,60	450,60	450,60	484,80	484,80	484,80	
	Всего	кг	2448,60	2828,60	3396,60	2816,40	3276,40	3964,40	3188,00	3728,00	4532,00	3559,60	4175,60	5099,60	4200,60	4944,60	6056,60	4572,20	5396,20	6624,20		
Трех-столбчатая (сварной стык)	Бетон класса В25		м³	33,30	33,30	33,30	40,20	40,20	40,20	46,80	46,80	46,80	53,70	53,70	53,70	60,30	60,30	60,30	67,20	67,20	67,20	
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	264,00	264,00	264,00	298,50	298,50	298,50	332,70	332,70	332,70	366,90	366,90	366,90	456,00	456,00	456,00	490,20	490,20	490,20
			класса А-II	кг	3001,50	3571,50	4423,50	3467,40	4157,40	5189,40	3939,30	4749,30	5955,30	4411,20	5335,20	6721,20	5169,00	6285,00	7953,00	5640,90	6876,90	8718,90
		прокат	кг	407,40	407,40	407,40	458,70	458,70	458,70	510,00	510,00	510,00	561,30	561,30	561,30	675,90	675,90	675,90	727,20	727,20	727,20	
	Всего	кг	3672,90	4242,90	5094,90	4224,60	4914,60	5946,60	4782,00	5592,00	6798,00	5339,40	6263,40	7649,40	6300,90	7416,90	9084,90	6858,30	8094,30	9936,30		
Двух-столбчатая (стаканный стык)	Бетон класса В25		м³	27,30	27,30	27,30	31,82	31,82	31,82	36,34	36,34	36,34	40,88	40,88	40,88	46,20	46,20	46,20	48,88	48,88	48,88	
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	262,00	262,00	262,00	285,00	285,00	285,00	307,80	307,80	307,80	330,60	330,60	330,60	390,00	390,00	390,00	412,80	412,80	412,80
			класса А-II	кг	1789,80	2169,80	2737,80	2100,40	2560,40	3248,40	2415,00	2955,00	3759,00	2729,60	3345,60	4269,60	3234,80	3978,80	5090,80	3549,40	4373,40	5601,40
		прокат	кг	179,00	179,00	179,00	213,20	213,20	213,20	247,40	247,40	247,40	281,60	281,60	281,60	358,00	358,00	358,00	392,20	392,20	392,20	
	Всего	кг	2230,80	2610,80	3178,80	2598,60	3058,60	3746,60	2970,20	3510,20	4314,20	3341,80	3957,80	4881,80	3982,80	4726,80	5838,80	4354,40	5178,40	6406,40		
Трех-столбчатая (стаканный стык)	Бетон класса В25		м³	40,95	40,95	40,95	47,73	47,73	47,73	54,51	54,51	54,51	61,32	61,32	61,32	69,30	69,30	69,30	73,32	73,32	73,32	
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	393,00	393,00	393,00	427,50	427,50	427,50	461,70	461,70	461,70	495,90	495,90	495,90	585,00	585,00	585,00	619,20	619,20	619,20
			класса А-II	кг	2684,70	3254,70	4106,70	3150,60	3840,60	4872,60	3622,50	4432,50	5638,50	4094,40	5018,40	6404,40	4852,20	5968,20	7636,20	5324,10	6560,10	8402,10
		прокат	кг	268,50	268,50	268,50	319,80	319,80	319,80	371,10	371,10	371,10	422,40	422,40	422,40	537,00	537,00	537,00	588,30	588,30	588,30	
	Всего	кг	3346,20	3916,20	4768,20	3897,90	4587,90	5619,90	4455,30	5265,30	6471,30	5012,70	5936,70	7322,70	5974,20	7090,20	8758,20	6531,60	7767,60	9609,60		

Лист № 1 из 1. Подпись и дата. Взам. инв. №

Разраб.	Ягулова	<i>[подпись]</i>	3.503.1 - 105.0 - 12	Таблица расхода материалов на фундаментную часть столбов диаметром 1,2м	Стация	Лист	Листов
Провер.	Захаров	<i>[подпись]</i>			Р	1	
Нач. гр.	Жукова	<i>[подпись]</i>			Воронежский филиал		
Гл. инж. пр.	Гринберг	<i>[подпись]</i>			ГИПРОДОРНИИ		
Нач. отд.	Гринберг	<i>[подпись]</i>					
Н. контр.	Семенкин	<i>[подпись]</i>					

Наименование крайних опор	Наименование материалов	Единица измерения	Расход материалов на фундаментную часть столбов длиной L, ф, м														
			12		14			16			18		20				
			Тип армирования „п”														
			1	2	3	1	2	3	1	2	3	1	2	1	2		
Двух- столбча- тая (сварной стык)	Бетон класса В 25	м ³	40,80	40,80	40,80	48,80	48,80	48,80	55,80	55,80	55,80	63,00	63,00	70,20	70,20		
	Сталь	арматур- ная	класса А-I	кг	242,80	242,80	242,80	273,20	273,20	273,20	351,80	303,40	303,40	382,00	382,00	412,40	412,40
			класса А-II	кг	1797,60	2334,00	2786,00	2022,20	2651,00	3183,00	2384,60	2968,00	3576,00	2809,20	3478,00	2833,80	3795,00
		прокат	кг	376,60	376,60	376,60	422,60	422,60	422,60	522,60	468,60	468,60	568,60	568,60	614,60	614,60	
	Всего	кг	2417,00	2953,40	3405,40	2718,00	3346,80	3878,80	3259,00	3740,00	4348,00	3559,80	4428,60	3860,80	4822,00		
Трех- столбча- тая (сварной стык)	Бетон класса В 25	м ³	61,20	61,20	61,20	73,20	73,20	73,20	83,70	83,70	83,70	94,50	94,50	105,30	105,30		
	Сталь	Арматур- ная	класса А-I	кг	364,20	364,20	364,20	409,80	409,80	409,80	527,70	455,10	455,10	573,00	573,00	618,60	618,60
			класса А-II	кг	2696,40	3501,00	4179,00	3033,30	3976,50	4774,50	3576,90	4452,00	5364,00	3913,80	5217,00	4250,70	5692,50
		прокат	кг	564,90	564,90	564,90	633,90	633,90	633,90	783,90	702,90	702,90	852,90	852,90	921,90	921,90	
	Всего	кг	3625,50	4430,10	5108,10	4077,00	5020,20	5818,20	4888,50	5610,00	6522,00	5339,70	6642,90	5791,20	7233,00		
Двух- столбча- тая (стакан- ный стык)	Бетон класса В 25	м ³	45,16	45,16	45,16	52,22	52,22	52,22	59,30	59,30	59,30	66,36	66,36	73,44	73,44		
	Сталь	арматур- ная	класса А-I	кг	328,80	328,80	328,80	359,20	359,20	359,20	437,80	389,40	389,40	468,00	468,00	498,40	498,40
			класса А-II	кг	1586,40	2122,80	2574,80	1811,00	2439,80	2971,80	2173,40	2756,80	3364,80	2398,00	3266,80	2622,60	3583,80
		прокат	кг	284,00	284,00	284,00	330,00	330,00	330,00	430,00	376,00	376,00	476,00	476,00	522,00	522,00	
	Всего	кг	2199,20	2735,60	3187,60	2500,20	3129,00	3661,00	3041,20	3522,20	4130,20	3342,00	4210,80	3643,00	4604,20		
Трех- столбча- тая (стакан- ный стык)	Бетон класса В 25	м ³	67,74	67,74	67,74	78,33	78,33	78,33	88,95	88,95	88,95	99,54	99,54	110,16	110,16		
	Сталь	арматур- ная	класса А-I	кг	493,20	493,20	493,20	538,80	538,80	538,80	656,70	584,10	584,10	702,00	702,00	747,60	747,60
			класса А-II	кг	2379,60	3184,20	3862,20	2716,50	3659,70	4457,70	3260,10	4135,20	5047,20	3597,00	4900,20	3933,90	5375,70
		прокат	кг	426,00	426,00	426,00	495,00	495,00	495,00	645,00	564,00	564,00	714,00	714,00	783,00	783,00	
	Всего	кг	3298,80	4103,40	4781,40	3750,30	4693,50	5491,50	4561,80	5283,30	6195,30	5013,00	6316,20	5464,50	6906,30		

Разраб.	Ягулова	Личн.	
Провер.	Захаров	Личн.	
Нач. гр.	Жукова	Личн.	
Т. инж. т.	Гринберг	Личн.	
Нач. отд.	Гринберг	Личн.	
Н. кантр.	Семенкин	Личн.	

3.503.1-105.0-13

Таблица расхода мате-
риалов на фундаментную
часть столбов диаметром 15м

Стадия	Лист	Листов
Р		1
Воронежский филиал ГИПРОДОРНИИ		

Копировал: Ку-
Ц00077-01 33

Формат А3

Наименование крайних опор	Наименование материалов		Единица измерения	Расход материалов на фундаментную часть столбов длиной L _ф , м							
				14		16		18			
				Тип армирования „П”							
				1	2	3	1	2	1	2	
Двух-столбчатая (сварной стык)	Бетон класса В 25		м ³	62,60	62,60	62,60	72,00	72,00	81,00	81,00	
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	307,20	307,20	307,20	342,40	342,40	434,00	434,00
			класса А-II	кг	1901,20	2226,00	2604,00	2080,00	2452,40	2367,60	2818,40
		прокат		кг	495,80	495,80	495,80	549,60	549,60	665,20	665,20
		Всего		кг	2704,20	3029,00	3407,05	2972,00	3344,40	3466,80	3917,60
Трех-столбчатая (сварной стык)	Бетон класса В 25		м ³	93,90	93,90	93,90	108,00	108,00	121,50	121,50	
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	460,80	460,80	460,80	513,60	513,60	651,00	651,00
			класса А-II	кг	2851,80	3339,00	3906,00	3120,00	3678,60	3551,40	4227,60
		прокат		кг	743,70	743,70	743,70	824,40	824,40	997,80	997,80
		Всего		кг	4056,30	4543,50	5110,50	4458,00	5016,60	5200,20	5876,40
Двух-столбчатая (стаканный стык)	Бетон класса В 25		м ³	67,74	67,74	67,74	76,82	76,82	85,90	85,90	
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	433,00	433,00	433,00	468,20	468,20	559,80	559,80
			класса А-II	кг	1515,60	1840,40	2218,40	1694,40	2066,80	1982,00	2432,80
		прокат		кг	384,60	384,60	384,60	438,40	438,40	554,00	554,00
		Всего		кг	2333,20	2658,00	3036,00	2601,00	2973,40	3095,80	3546,60
Трех-столбчатая (стаканный стык)	Бетон класса В 25		м ³	101,61	101,61	101,61	115,23	115,23	128,85	128,85	
	Сталь	арматурная	класса А-I	кг	649,50	649,50	649,50	702,30	702,30	839,70	839,70
			класса А-II	кг	2273,40	2760,60	3327,60	2541,60	3100,20	2973,00	3649,20
		прокат		кг	576,90	576,90	576,90	657,60	657,60	831,00	831,00
		Всего		кг	3499,80	3987,00	4554,00	3901,50	4460,10	4643,70	5319,90

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

Разраб.	Леулова	Лев
Провер.	Захаров	Захар
Нач. гр.	Жукова	Жуков
Гл. инж. пр.	Гринберг	Грин
Нач. отд.	Гринберг	Грин
Н. контр.	Семенкин	Семен

3.503.1-105.0-14

Таблица расхода материалов на фундаментную часть столбов диаметром 1,7 м

Стадия	Лист	Листов
Р	1	1
Воронежский филиал ГИПРОДОРНИИ		