

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1.411.1-2/91

СВАЙНЫЕ ОСНОВАНИЯ ПОД ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОЛОНЫ  
МНОГОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ

ВЫПУСК 1

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

Отпускная цена  
на момент реализации  
указана в счет-накладной

24894-01

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1.411.1-2/91

СВАЙНЫЕ ФУНДАМЕНТЫ ПОД ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОЛОНЫ  
МНОГОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ

ВЫПУСК 1

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

РАЗРАБОТАНЫ:

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ  
ГОССТРОЯ СССР

ЗАМ. ДИРЕКТОРА  
НАЧ. ОТДЕЛА СНКЗ  
ГЛ. ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА

В.В. ГРАНЕВ  
А.Я. РОЗЕНБЛЮМ  
В.А. БАЖАНОВА

ИНСТИТУТ ФУНДАМЕНТПРОЕКТ  
ГОССТРОЯ СССР

ГЛ. ИНЖЕНЕР  
НАЧ. ОТДЕЛА  
ПРОЕКТИРОВАНИЯ  
СВАЙНЫХ ФУНДАМЕНТОВ

В.А. МИХАЛЬЧУК  
Г. М. ЛЕШИН

УТВЕРЖДЕНЫ

ГЛАВПРОЕКТОМ ГОССТРОЯ СССР  
Техническое задание от  
15.05.90г.  
Введены в действие с 01.10.91г.  
приказом ЦНИИПРОМЗДАНИЙ  
от 14.03.91г. №27

Обозначение	Наименование	Стр.
1.4Н.1-2/91.1-7з	Пояснительная записка	2
1.4Н.1-2/91.1-СЧ	Конструктивы для определения горки колонн свои под рабочие колонны по заложенным расчетным нагрузкам	19
1.4Н.1-2/91.1-1	Планы кустов свой сечением 300x300 мм	22
1.4Н.1-2/91.1-2	Планы кустов свой сечением 350x350 мм	23
1.4Н.1-2/91.1-3	Планы кустов свой сечением 400x400 мм	24
1.4Н.1-2/91.1-4	Планы дополнительных кустов свой сечением 300x300, 350x350 и 400x400 мм под колонны у температурного шва	25
1.4Н.1-2/91.1-5	Расстояния под рабочую колонну сечением 400x400 мм	26
1.4Н.1-2/91.1-6	Расстояния под рабочую колонну сечением 600x400 мм	31
1.4Н.1-2/91.1-7	Расстояния под колонны сечением 400x400 мм у температурного шва	39
1.4Н.1-2/91.1-8	Расстояния под колонны сечением 600x400 мм у температурного шва	43
1.4Н.1-2/91.1-9	Детализация расстояний	49
1.4Н.1-2/91.1-10	Схемы расположения фрагментарных сеток по подошвам расстояний	55
1.4Н.1-2/91.1-11	Ключ для определения горки сеток по ГОСТ 22227-85	59
1.4Н.1-2/91.1-12	Примеры решения свайных фундаментов брусками с расчет- ной сейсмичностью 7...9 баллов	64
1.4Н.1-2/91.1-13	Пример решения горк под фундаментные блоки	65

Чит. 1 лист. 9, 32, 37, 38, 51, 63  
ГИИ подано под № 32, 38, 51.

Одна из факсимилей рис. 1-2

Член. Никонова С.А.

### Содержание

1.4Н.1-2/91.1

Страница	Лист	Листов
Р	1	11

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Номер	Наименование
1	Пояснительная записка
2	Конструктивы для определения горки колонн
3	Планы кустов свой сечением 300x300
4	Планы кустов свой сечением 350x350
5	Планы кустов свой сечением 400x400
6	Планы дополнительных кустов свой сечением 300x300, 350x350 и 400x400
7	Расстояния под рабочую колонну сечением 400x400
8	Расстояния под рабочую колонну сечением 600x400
9	Расстояния под колонны сечением 400x400 у температурного шва
10	Расстояния под колонны сечением 600x400 у температурного шва
11	Детализация расстояний
12	Схемы расположения фрагментарных сеток
13	Ключ для определения горки сеток
14	Примеры решения свайных фундаментов брусками
15	Пример решения горк под фундаментные блоки

Номер	Наименование	Страница	Лист	Листов
1	Пояснительная записка	Р	1	11
2	Конструктивы для определения горки колонн	Р	1	11

### 1. Общие сведения

1.1. Серия 1.4Н.1-2/91 содержит проектную документацию по свайные фундаменты под железобетонные колонны каркосов многоэтажных производственных зданий.

1.2. Серия состоит из двух выпусков:  
выпуск 1. Материалы для проектирования,  
выпуск 2. Изделия фрагментарные. Рабочие  
чертежи.

1.3. Проектная документация по свайные  
фундаменты разработана в форме материа-  
лов для проектирования, содержащих па-  
тент общий информацией, необходимый для  
разработки рабочих чертежей фундамен-  
тов. При этом подбор требуемого типоразме-  
ра фундамента и его ориентировочное произво-  
дится вручную по номограммам, ключом и  
диаграммам, приведенным в работе.

Проектирование свайных фундаментов  
без ключей с учетом реальных проектных  
ситуаций может выполняться по ЗВИ с  
использованием программно-информационного  
обеспечения к чертежам типовых конструк-  
ций свайных фундаментов ПАО «ФЖ-свай», разра-  
ботанного институтами ЦНИИПРОМЗДАНИЙ и  
СибэнергоГипроПроект.

**1.4. Настоящий выпуск 1 содержит следующие проектные материалы:**

наменклатуру кустов свай и железобетонных монолитных ростверков, наметограммы для определения марки куста свай, схемы армирования, ключи и графики для подбора типоразмера фундамента и его армирования, примеры подбора фундаментов, рекомендации по применению типовых конструкций свайных фундаментов в сейсмических районах.

**1.5. Рабочие чертежи свайных фундаментов разрабатываются проектной организацией с использованием материалов настоящей серии.**

Указания по применению материалов серии даны в разделе 5 пояснительной записки.

Рабочие чертежи арматурных изделий ростверков и технические требования к ним включаются в состав проекта здания в виде отдельных листов.

**2. Типы, конструкция, обозначения**

**2.1. Свайные фундаменты разработаны двух типов: фундаменты рабочие - под рядовые колонны; фундаменты в температурных швах - под парные колонны у поперечных температурных швов здания.**

**2.2. Фундамент состоит из кустов забивных свай квадратного сечения и монолитного железобетонного ростверка, включающего плитную часть и подколонник со стаканом (или обушком стаканом) для установки колонны.**

**2.3. Железобетонные сваи приняты:**

- по типовой серии 1.ОИ.1-10, выпуск 1 „Сваи цельные сплошного квадратного сечения с ненапрягаемой арматурой. Рабочие чертежи”;

- по ГОСТ 19804.2-79\*. Сваи забивные железобетонные цельные сплошного квадратного сечения с поперечным армированием ствола с напрягаемой арматурой. Конструкция и размеры”.

- по типовой серии 1.ОИ.1-10, выпуск 8 „Сваи составные сплошного квадратного сечения с ненапрягаемой арматурой. Рабочие чертежи”;

- по ГОСТ 19804.3-80\*. Сваи забивные железобетонные квадратного сечения с круглой полостью. Конструкция и размеры” (только для сейсмических районов строительства);

по ГОСТ 19804.4-78\*. Сваи забивные железобетонные квадратного сечения без поперечного армирования ствола. Конструкция и размеры” при обеспечении области применения, указанной в ГОСТ 19804.0-78\* (только для несейсмических районов строительства).

**2.4. Количество свай в кустах для каждого сечения колонны принято в зависимости от расчетных нагрузок на фундамент и допускаемой нагрузки на сваю.**

Принятый диапазон расчетных нагрузок, допускаемых на сваю, а также пределенные значения количества в кусте и минимальное расстояние между осьми свай (под рядовые колонны) приведены в табл. 1.

Сечение свай, мм	Расчетная нагрузка, допускаемая на сваю, кН		Количество свай в кусте	Минимальное расстояние между оси сваи*, мм
	Р. МИН	Р. Макс		
300x300	300	1000	2-16	300
350x350	800	1600	2-12	1050
400x400	1000	2000	2-9	1200

\*). Минимальное расстояние между оси сваи принято равным 3d, где d - разнр сечения сваи.

2.5. Для каждого куста сваи в зависимости от допускаемой нагрузки на сваю предусмотрено несколько типоразмеров ростверков, отличающиеся общей высотой и высотами плитной части.

В зависимости от принятого армирования ростверки одного типоразмера имеют различные несущие способности.

2.6. Адима сваи в постоянной работе не указывается и определяется в процессе проектирования здания в соответствии с указаниями снил 2.02.03-85 "Свойства фундаменты."

2.7. Сопряжение сваи с ростверком в зданиях с расчетной сейсмичностью до 6 баллов возможно выполнется путем заделки головы сваи в понаплочный ростверк на глубину 50мм, что обусловлено принятой в серии смоткой подборо свайных кустов и ростверков, исключающей возможность работы сваи на выдергивание (отрицательные) усилия.

При проектировании свайных фундаментов в сейсмических районах (при сейсмичности 7...9баллов)

Таблица 1

должно быть обеспечено жесткое сопряжение свайного ростверка со сваями в соответствии с указаниями раздела 8 пояснительной записки и документа 1.411.1-2/91.1-12.

2.8. Размеры подошв ростверков принятые кратны 300мм.

Высота ростверка определяется расчетом по продольное ростверка колонной и подколонникам и из условия заделки колонны в ростверк.

Высота плитной и стоконной частей ростверка принята кратной 150мм.

Минимальное расстояние от нижнего торца колонны до подошвы ростверка принято равным 450мм.

2.9. Ростверки фундаментов в температурных швах разработаны исходя из условия, что расстояние между оси парных колонн у поперечного температурного шва продольного ряда колонн равно 1000мм.

2.10. Размеры подколонников в плане фундаментов рядовых и в температурных швах в зависимости от размеров сечения колонны приведены в табл. 2.

Таблица 2

Сечение колонны, мм	Наполагающее зарядное в горизонте здания	Тип ростверка	Высота ростверка	Сечение подколоннико- вика, мм	Адима заделки колонны, мм
400x400	рядовая	Р1	Р1-1... Р1-67	300x900	600
			Р1-17... Р1-677	300x2100	
600x400	рядовая	Р2	Р2-1... Р2-95	1200x900	600
			Р2-17... Р2-837	1200x2100	

\*). Голова стянута на 50мм превышает длину заделки колонны в подколонник

1.411.1-2/91.1-13

Отметка верха фундаментов принята рабочей -0,150 н от уровня чистого пола.

2.11. Растяжки запроектированы из тяжелого бетона классов по прочности на сжатие В25,5; В15; В20; В22,5. Выбор класса бетона должен производиться в каждом конкретном случае по результатом технико-экономического обоснования исходя из наименьшей стоимости конструкции растяжки.

Класс бетона растяжек под рядовые колонны и колонны у теплоперегородного шва принимается одинаковым.

Класс бетона для замоноличивания колонн в стокане растяжки должен быть не ниже класса бетона растяжки.

2.12. Свайные фундаменты запроектированы из условия наличия под основанием растяжки бетонной подготовки толщиной 5-10 см из тощего бетона класса не ниже В3,5.

Если по конкретным условиям строительства бетонная подготовка не предусматривается или заменяется уплотненным слоем крупнозернистого песка, щебня или щебня, то при использовании материалов настоящей серии должны быть дополнительны выполнены следующие мероприятия:

высота плитной части растяжки увеличивается на 20 мм по сравнению с величинами, указанными в концептуре растяжек, а величина защитного слоя бетона до арматурной сетки соответственно увеличивается с 50 до 70 мм

2.13. Для армирования растяжек применяется стержневая горячекатаная арматурная сталь класса А-70 по ГОСТ 5781-82.\*

Допускается применение термоупрочненной арматуры стали класса Аг-7с по ГОСТ 10884-81.

2.14. Подколонники растяжек армируются пропаренными каркасами и горизонтальными сетками поперечного армирования стаканной части подколонника.

При сборке вертикальные стержни пропаренных каркасов должны располагаться внутри контура сеток поперечного армирования.

2.15. Армирование плитной части растяжек предусмотрено пластинами сборными унифицированными сетками с рабочей арматурой в одном или двух направлениях, разработанными в соответствии с требованиями ГОСТ 23273-85.

В соответствии с классификацией, принятой в ГОСТ 23273-85, для армирования плитной части растяжек применены сетки трех типов:

Тип 1 - тяжелые с рабочей арматурой в продольном направлении;

Тип 2 - тяжелые с рабочей арматурой в обоих направлениях;

Тип 4 - легкие с продольными стержнями фланцами и с поперечными стержнями на всю ширину сетки.

В сетках типа 2 наклонный диаметр спиральной обмотки направления принят равным 25мм; при этом наклонный диаметр спиральной обмотки направления равен 18мм, что отвечает параметрам сеток, предусмотренным ГОСТ 23279-85.

Приема растяжка большей частью ограничиваются одной орнаментной сеткой типа 2. Сетки типа 1 применяются в растяжках шириной более трех метров, а также в случаях, когда требуемое по расчету диаметры продольных или поперечных спиралей превышают предельные, установленные ГОСТ 23279-85 для сеток типа 2.

2.17. Схемы ориентации фундаментных приведены в докл. - 9.

2.18. Для опирания фундаментных блоков предусматривается устройство подставок, которые могут выполняться одновременно с бетонированием наклонного растяжка без специального крепления к подголовнику или устраиваться на готовых фундаментах с необходимым креплением к подголовнику путем обетонирования орнаментных втулек из тела подголовника.

2.19. Кусты свай, растяжки свайных фундаментов и орнаментные изделия обозначены марками, состоящими из буквенных и цифровых индексов.

Расшифровка принятой маркировки дана в табл. 3 на примере свайного растяжка под колонну сечением 800x400мм.

В свайных фундаментах под колонны четырехорнаментных швов в первых растяжках и орнаментных изделий добавляется индекс "T".

Таблица 3

Наименование конструкции или изделия	Пример маркировки	Расшифровка марки
Куст свай	КС-2	КС - куст свай; 2 - количество свай в кусте;
Растяжка	Р2-71.Х	Р2 - тип растяжка (см. табл. 2); 71 - порядковый номер растяжки; Х - цифровой индекс, соответствующий примененному орнаменту подставки растяжка (указывается проектировщиком)
Установка марки сетки подставки растяжки	С37	С - сетка; 37 - порядковый номер сетки
Каркос пространственного для фиксации подголовника	КП-29	КП - каркос пространственный; 29 - порядковый номер каркоса
Каркос пластиковый, блокирующий в системе пространственного каркоса	КР-12	КР - каркос; 12 - порядковый номер каркоса
Сетка поперечного орнаментации стяжки стяжки подголовника	С2-4	С - сетка; 2 - индекс, соответствующий типу растяжки; 4 - порядковый номер сетки
Сетка горизонтального орнаментации стяжки стяжки	СГ2-1	СГ - сетка горизонтального орнамента; 2 - индекс, соответствующий типу растяжки; 1 - порядковый номер сетки

<sup>1)</sup> Порядковые номера рабочих изделий и изделий принятых по материалам настоящего выпуска

### 3. Область применения

3.1. Свайные фундаменты предположены для применения в зданиях:

воздушных в I-IV географических районах по ветровому давлению и по весу снегового покрова; отливочных и неотливочных при расчетной зимней температуре наружного воздуха не ниже минус 40°C (за расчетную зимнюю температуру наружного воздуха принимается средняя температура наиболее холодной пятидневки согласно указаниям главы СНиП 2.01.01-82 „Строительная климатология и георизико”);

воздушных в несейсмических районах; при неагрессивном или слабоагрессивном воздействии на фундаменты жидких сред и грунтов; выше или ниже уровня грунтовых вод, а также при перепадах их уровня; под рядовые (несвязевые) колонны

3.2. При возможности попадания на фундаменты жидкостей средней и сильной степени агрессивного воздействия необходимо в проекте здания предусмотреть специальную защиту фундаментов с учетом требований СНиП 2.03.11-85 „Защита строительных конструкций от коррозии”.

3.3. Допускается применение материалов настоящей серии при проектировании фундаментов под колонны зданий, воздушных в районах с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов при условии проведения дополнительных конструктивных мероприятий в соответствии с рекомендациями раздела 6 настоящего документа.

3.4. Руководства разработаны под типовые колонны каркасов многоэтажных производственных зданий серий 1.420.1-19; 1.420.1-20С; 1.420-12; 1.020-1/37 и 1.020.1-4.

Проектирование свайных фундаментов под колонны каркасов двухэтажных производственных зданий серии 1.420-8/81 следует производить с использованием проектной документации серии 1.411.1-1/84 „Свайные фундаменты под типовые железобетонные колонны одноэтажных производственных зданий”.

Допускается применение материалов настоящей серии при разработке фундаментов под железобетонные мелкогрунтовые колонны при условии, что их сечение и глубина залежки в стоках раствержка не превышают принятых в работе величин (табл. 2).

### 4. Условия расчета

4.1. Материалы серии разработаны с учетом положений СНиП 2.03.01-84\* „Бетонные и железобетонные конструкции”, СНиП 2.03.11-85 „Защита строительных конструкций от коррозии”, СНиП 2.02.03-85 „Свайные фундаменты”, „Пособия по проектированию бетонных и железобетонных конструкций из тяжелого и легких бетонов без предварительного напряжения арматуры (к СНиП 2.03.01-84)”, „Пособия по проектированию железобетонных раствержков свайных фундаментов под колонны зданий и сооружений (к СНиП 2.03.01-84)”, „Пособия по проектированию фундаментов на естественном основании под колонны зданий и сооружений (к СНиП 2.03.01-84 и СНиП 2.02.01-83)”.  
\*Марка бетона 400

4.2. При проектировании свайных фундаментов расчетные нагрузки на фундаменты принимались в пределах, указанных в рабочих чертежах типовых серий колонн (см. п. 3.4) для рядовых (не связанных) колонн.

4.3. Растяжки рассчитаны по предельным состояниям первой и второй обработки и раскрытие трещин/групп.

4.4. Расчет кустов свайных фундаментов из 5-ти и более свай произведен из условия, что максимальная нагрузка на крайние сваи в кусте при эксцентрическом загружении фундамента не превышает более чем на 20% максимальную расчетную нагрузку  $P_r$ , допускаемую по сваю (см. табл 1), а свайных кустов из 2 и 4-х свай - из условия, что нагрузка на каждую сваю во всех случаях не превышает максимальную расчетную нагрузку, допускаемую по сваю.

4.5. Для облегчения подбора свайных кустов по заданным расчетным нагрузкам в работе приведены номограммы (см. Документ 1.411.1-2/91.1-сп), в основе которых заложен метод раздельного определения требуемого количества свай в кусте от нормальной силы  $N$  и момента  $M_x$ , действующего в плоскости поперечной координатной оси здания.

В случае, когда по фундаменту передаются значительные по величине изгибающие моменты  $M_y$ , действующие в плоскости продольной координатной оси здания, и  $M_y > M_x$ , рекомендуется применять свайный куст с квадратным в плане или близким к квадрату растяжкой. В этом случае при подборе по номограмме куста свай величину эксцентриситета следует определять по моменту  $M_y$ .

4.6. Расчет растяжек свайных фундаментов производится колоннами, подколонниками, угловыми сваями; проверено прочность наклонных сечений на действие поперечной силы и изгибающего момента; произведено проверка прочности на местное сжатие (спятые) растяжек под торцом колонны.

Расчет плитной части растяжек на продавливание угловых свай произведен в предположении заделки верхних концов свай в плиту растяжек на глубину 500мм.

Высота ступени растяжки определена из расчета на действие расчетных нагрузок, передаваемых от колонны, с учетом собственного веса растяжки и грунта на ее уступах. При наличии других местных нагрузок (от стен, оборудования, размещенного близко фундамента, и т.п.) высота плитной части растяжки должна быть уточнена расчетом.

4.7. Продольная и поперечная арматура подколонников определена из расчета на действие угловых изгибающих моментов  $M_k$  и  $M_k'$  от действующих сил относительно точек  $k$  и  $k'$  подъема колонны (см. рис. 1) без учета нормальной силы, раздельно для каждого направления изгиба.

Величины изгибающих моментов  $M_k$  и  $M_k'$ , действующих в плоскости  $X''X'$  (поперечной координатной оси здания), определены по формулам:

$$\text{при } \frac{h_{\text{сж}}}{2} > \frac{h_{\text{сж}}}{2}$$

$$M_{kX} = 0,8 / (M_{kZ} + Q_{kZ} \cdot d_p - 0,5 N \cdot h_{\text{сж}}) = 0,8 / (M_{kZ}'' - 0,5 N \cdot h_{\text{сж}}), \text{ но}$$

не менее  $0,3 M_{kX} + Q_{kZ} \cdot d_p$

$$\text{при } \frac{h_{\text{сж}}}{2} > \frac{h_{\text{сж}}}{6} \quad M_{kX}' = 0,3 M_{kZ} + Q_{kZ} \cdot d_p,$$

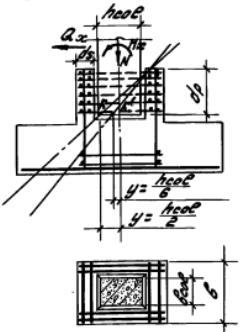
здесь  $N$ ,  $M_{kZ}$ ,  $Q_{kZ}$  - усилия по уровню верхней горизонтальной грани растяжки;

1.411.1-2/91.1-11.3

лист  
7

$M_x''$  - изгибающий момент в уровне нижнего заделанного торца колонн;  
 $h_{col}$  - высота сечения колонны;  
 $\varrho_{col} = \frac{M_x''}{N}$  - эксцентриситет приложения нагрузки.

Аналогично вычисляются изгибающие моменты  $M_y$ ,  $M_y'$  с занесённой в приведенных выше формулах  $M_x$ ,  $M_x''$ ,  $A_x$ ,  $h_{col}$  и  $\varrho_{col}$  соответственно на  $M_y$ ,  $M_y'$ ,  $A_y$ ,  $h_{col}$  и  $\varrho_{col}$ .



4.8. Значения несущей способности подколонников при различных вариантах продольного и поперечного армирования стенок стакана определяются по графикам, приведенным на рис. 1...4 в документе - 9.

4.9. Минимальная площадь продольной арматуры  $A_s$  и  $A_s'$  в стенах стакана в направлении действия расчетных изгибающих моментов принята не менее 0,05% расчетного сечения бетона подколонника.

4.10. Плитная часть расщепка рассчитана по образованию и раскрытию горизонтальных трещин.

Пределная ширина открытого раскрытия трещин принята равной 0,15мм.

Расчет произведен в предположении более неблагоприятного случая эксплуатации фундамента в зоне грунтовых вод, при этом коэффициент  $\gamma_e$ , учитывающий длительность действия нагрузки, принятся равным 1,2.

Ширина раскрытия трещин определяется согласно с узлономером п. 4.14. "Б" СНиП 2.03. 01-84.

4.11. При расчете расщепка расчетные сопротивления бетона приняты с коэффициентом условий работы  $\gamma_{\sigma_e} = 1,1$ .

## 5. Указания по применению материалов серии

5.1. Подбор свайных фундаментов по потерям длиного баланса производится по следующим исходным данным: сечение и глубина заделки колонн, расчетные нагрузки на фундамент по уровню верхней горизонтальной грани расщепка, характеристика свой/сечение, длина, расчетная нагрузка).

5.2. Выбор свой целесообразно выбирать с таким расчетом, чтобы обеспечить наибольшее количество свой в кусте и наиболее полное использование их несущей способности.

5.3. Свайные фундаменты подбираются на основное сочетание нагрузок при  $N$  пакс, о затем проверяются на нагрузки при  $N$  лин. для установления отсутствия выдергивающих нагрузок, действующих на свой (см. п. 2.7. настоящего документа).

Изл. 1 ГИП Баджаново В.И. 30.2.91.

1.411.1-2/91.1-173

Мод.

3

5.4. Свайные фундаменты должны быть проверены на воздействие горизонтальной нагрузки, если ее величина превышает 20 кН для свай сечением 300x300 мм, 30 кН - для свай сечением 350x350 мм и 40 кН - для свай сечением 400x400 мм.

На сваи без поперечного армирования ствола не допускается передача горизонтальных нагрузок более 5 кН.

Расчет свай на горизонтальные нагрузки производится по СНиП II.02.03-85. Горизонтальная нагрузка условно распределяется равномерно между всеми сваями фундамента.

5.5. При использовании свайных фундаментов в конкретном проекте они должны быть проверены на возможные осадки фундаментов, когда под них могут концепты свай заходить под полки и плавовые лески, глинистые грунты с консистенцией  $J_L = 0,5$  и более, а также если грунты, в которые заглубляются сваи, являются более прочными, чем подстилающие их грунты.

5.6. Глубина заглажения растяжек должна назначаться независимо от глубины пропаривания.

5.7. Выбор марки растяжек под рабочую колонну производится по ключам, приведенным в таблицах выпуска (документы 5 и 6), после установления по нормативе (документ - сп) марки куста свай.

Марка растяжек определяется по величине нагрузки на сваю крайнего ряда со стороны наибольшей нагрузкой консистенции растяжек, определяемой от расчетного сочетания нагрузок, по формуле:

$$F_{sr} = \frac{N}{n} + \frac{M \cdot Y}{\sum Y_i^2}$$

где  $N$  - расчетная склоночковая сила;

$M$  - расчетный изгибающий момент  $M_{rc}$  или  $M_u$  (бóльший по обеим точкам величине);

$n$  - число свай в фундаменте;

$Y$  - расстояние от оси колонны до оси крайнего ряда свай в направлении действия момента;

$Y_i$  - расстояние от оси колонны до оси каждой сваи в том же направлении.

Надежная нагрузка на сваю должна быть не больше расчетной допускаемой, принятой при определении марки куста свай.

5.8. Проектирование рабочих чертежей свайных фундаментов с использованием методик было производится в следующем порядке:

а) уточняются сечения и глубина заделки колонн, отмечены верхней грани растяжек, расчетные сочетания нагрузок при  $N$  и  $M$  кн, действующих в уровне верхней горизонтальной грани растяжек;

б) изучаются инженерно-геологические условия площадки, уточняется длина свай; выбирается рациональное сечение свай и вычисляется расчетная нагрузка, допускаемая на сваю<sup>п</sup>;

в) от нагрузок, действующих в уровне верхней грани растяжек, по соответствующей нормативной определяется куст свай.

Для выбранного куста свай определяется нагрузка на сваю крайнего ряда (см. п. 5.7.);

г) по ключам для подбора растяжек, соответствующим заданному сечению колонны, по найденной величине нагрузки  $F_{sr}$ , для принятого куста свай находится марка растяжек;

д) по табл. 4, приведенной на листе 11, по найденным геометрическим размерам растяжек определяется нагрузка на основание фундамента от собственного веса растяжек и грунта по его условиям, после чего уточняется нагрузка на угловую сваю при  $N$  кнс. и  $M$  кнм.

Расчетная нагрузка на угловую сваю определяется по формуле:

$$F_{xy} = \frac{N}{n} \pm \frac{M_x \cdot k}{\sum y_i^2} \pm \frac{M_y \cdot j}{\sum x_i^2},$$

где  $N$ ;  $M_x$ ;  $M_y$  – соответственно расчетная скжатая сила, расчетные изгибающие моменты относительно главных центральных осей  $x$  и  $y$  плана сваи в плоскости подошвы растяверка;

$n$  – число свай в фундаменте;

$x; y$  – расстояние от главных осей до оси сваи, для которой вычисляется расчетная нагрузка;

$x_i; y_i$  – расстояние от главных осей до каждой сваи.

Если при  $N$  одна нагрузка на угловую сваю  $F_{xy} > 1,2 P$  (для фундаментов с числом сваи 5 и более), или  $F_{xy} > P$  (для фундаментов с 2-мя и 4-мя сваями), или при  $N_{\text{нин}}$  величина  $F_{xy}$  будет отрицательной, т.е. на сваю действует выдергивающая сила, подбирается новый куст сваи/больших разнородных или с другим расположением сваи в плане;

е) по соответствующим ключам определяется условная норма сетки для армирования подошвы растяверка.

Норма сетки подошвы растяверка устанавливается по величине расчетной нагрузки на сваю краинего ряда со стороны наиболее нагруженной части растяверка, определенной от расчетного сочетания нагрузок с учетом собственного веса растяверка и грунта на его уступах. При действии на куст сваи моментов в двух направлениях учитывается большее из двух значений моментов  $M_x$  или  $M_y$ .

По таблицам, приведенным в докум.-11, по условной норме сетки определяется соответствующая ей норма сетки по ГОСТ 23.279-85.

Рабочие чертежи сеток для армирования подошвы растяверков приведены в выпуске 2;

ж) нормы пространственных каркасов, нормы сеток поперечного армирования стеконной части растяверка, а также нормы и количество сеток косвенного армирования определяются по эпюрам и таблицам, приведенным в докум.-3.

з) выбор нормы растяверка и куста сваи под парные колонны у температурного шва производится по ключам, установленным в зависимости нормы куста сваи и нормы растяверка под рядовую колонну и колонны у температурного шва.

5.10. Доработанный чертеж свайного фундамента должен содержать:

- 1) величины нагрузок на фундамент;
- 2) план куста сваи;
- 3) характеристику сваи, их несущую способность;
- 4) координационные оси здания с привязкой к ним свайного фундамента;
- 5) алгоритмный чертеж растяверка с указанием его нормы и разделяющих риск по подколоннику;
- 6) сборочный чертеж растяверка со спецификацией арматурных изделий и характеристикой материала (арматурной стали и бетона);
- 7) данные о массе арматурных изделий.

Объем напалубного бетона, приведенный в номенклатуре растяверков, должен быть уточнен с учетом устройства бетонных стяжек для опирания фундаментных блоков.

Таблица 4

Размеры подошвы растяжек $b \times d$ , м	Высота растяжек $H$ , м							Расчетная нагрузка по сдвигу, кН
	1,05	1,20	1,35	1,50	1,65	1,80	1,95	
<b>Расчетные нагрузки <math>Q_s</math>, кН</b>								
0,9x1,5	37	42	47	51	56	61	66	
0,9x1,8	45	51	56	62	67	73	79	
1,5x1,5	62	70	78	86	94	101	109	
1,5x1,8	75	84	94	103	112	122	131	
1,5x2,4	100	112	125	137	150	162	175	
1,8x1,8	90	101	112	123	135	146	157	
1,8x2,1	105	118	131	144	157	170	183	
1,8x2,4	120	135	150	165	180	195	210	
1,8x2,7	135	152	168	185	202	219	236	
1,8x3,0	150	168	187	206	225	243	262	
2,1x1,5	87	98	109	120	131	142	153	$F_{sy}^1 = \frac{Q_s}{n}$  <i>n - количество свай в кусте свайного фундамента</i>
2,1x1,8	105	118	131	144	157	170	183	
2,1x2,4	140	154	175	192	210	227	244	
2,1x2,7	157	177	196	216	236	255	275	
2,1x3,3	192	216	240	264	288	312	336	
2,4x2,4	160	180	200	220	240	260	279	
2,4x2,7	180	202	225	247	269	292	314	
2,4x3,3	220	247	274	302	329	357	384	
2,4x3,6	240	269	299	329	359	389	419	
2,4x3,9	259	292	324	357	389	422	454	
2,4x4,2	279	314	349	384	419	454	489	
2,7x2,7	202	227	253	278	303	328	354	
2,7x3,0	225	253	281	309	337	365	393	
2,7x3,3	247	278	309	340	370	401	432	
2,7x3,6	269	303	337	370	404	438	472	
2,7x3,9	292	328	365	401	438	474	511	
2,7x4,2	314	354	393	432	472	511	550	

Продолжение табл. 4

Размеры подошвы растяжек $b \times d$ , м	Высота растяжек $H$ , м							Расчетная нагрузка по сдвигу, кН
	1,05	1,20	1,35	1,50	1,65	1,80	1,95	
<b>Расчетные нагрузки <math>Q_s</math>, кН</b>								
3,0x3,0	249	281	312	343	374	405	437	
3,0x3,3	274	309	343	377	411	446	480	
3,3x3,3	302	340	377	415	453	491	528	
3,3x4,2	384	432	480	528	576	624	672	
3,6x3,6	359	404	449	494	539	584	629	
3,6x4,2	419	472	524	576	629	681	733	

$$F_{sy}^1 = \frac{Q_s}{n}$$

6. Рекомендации по применению  
материалов серии при проектировании свайных  
фундаментов в зданиях, звездочных  
в сейсмических районах

6.1. Свайные фундаменты под колонны коробов  
многоэтажных зданий, размещаемых на  
площадках сейсмичностью 7,8 или 9 баллов,  
по сравнению с аналогичными фундаментами  
для несейсмических районов должны быть за-  
проектированы по возможности восприятия повы-  
шенных горизонтальных нагрузок и изгибающих  
моментов с учетом возможности снижения несу-  
щей способности свай и прочностных характерис-  
тик грунта.

6.2. При подборе свайного фундамента под же-  
лезобетонную колонну по данной работе должны учи-  
тываться особенности их проектирования в сейсни-

1.411.1-2/91.1-173

лист  
11

24894-01 13

ческих районах, изложенные в разделе 11 СНиП Р.02.03-85.

6.3. В сейсмических районах не допускается применять сваи с круглой полостью по ГОСТ 19804.3-70\* и сваи без поперечного армирования ствола по ГОСТ 19804.4-70\*.

6.4. В качестве несущего слоя, на который опираются нижние концы свай, следует предусматривать сколькие крупнодробленые грунты, пески плотные и средней плотности, а также пылевато-глинистые грунты с показателем текучести  $\gamma_L \leq 0,5$ . Опорение нижних концов свай на раковые водонасыщенные пески и пылевато-глинистые грунты с показателем текучести  $\gamma_L > 0,5$  не допускается.

6.5. Величина заглубления свай в грунт должна быть не менее 4 м, за исключением случаев их опирания на скальные грунты. При наличии в основании нижних концов свай водонасыщенных песчаных грунтов средней плотности величина заглубления свай в грунт должна быть не менее 8 м.

6.6. С целью ограничения возможности горизонтального перемещения верха свай конструкция свайного фундамента должна предусматривать жесткое сопряжение ростверка со сваями, например, путем заделки в монолитную плиту ростверка выпусков арматуры сваи на длину анкеровки в соответствии с требованиями СНиП Р.02.03-84\* (см. рис 1 докум. №).

6.7. В сейсмических районах возможно применение свайных фундаментов с промежуточной подушкой из выпуклых материалов (щебня,

гравия, песка крупного и средней крупности) в случаях, когда для устройства горизонтальных нагрузок требуется большее количество свай, чем для устройства вертикальных нагрузок. При таком решении по верху свай предусматривается устройство железобетонных агарбаков.

Конструктивная схема фундамента с промежуточной подушкой приведена на рис. 2 докум.-12.

Толщина промежуточной подушки над оголовками свай назначается в зависимости от расчетной нагрузки на один свай и составляет: при нагрузках до 600 кН - 400 мм, при нагрузках более 600 кН - 600 мм.

Размеры промежуточной подушки в плане должны быть больше размера ростверка не менее, чем на 300 мм в каждую сторону. Промежуточная подушка должна отсыпаться слоями с уплотнением до плотности не менее 1,65 т/м<sup>3</sup>. Толщина первого слоя должна быть не более 200 мм, последующих слоев - не более 100, 150 мм.

6.8. Расчет свай на воздействие горизонтальной нагрузки, включая проверку устойчивости грунта по условию ограничения давления, передаваемого на грунт оголовками гранями свай, производится согласно приложению I к СНиП Р.02.03-85, если величина горизонтальной нагрузки превышает значения, указанные в п. 5.4.

6.9. Расчет свай на воздействие горизонтальной нагрузки в свайном фундаменте

1.411. 1-2/91. 1 - ПЗ

24894-01 14

с промежуточной подушкой не производится.

6.10. При расчете свайного фундамента с промежуточной подушкой по деформациям его осадка принимается как сумма осадок условного фундамента (см. раздел 6 СНиП 2.02.03-85) и промежуточной подушки.

6.11. При применении свайного фундамента с промежуточной подушкой необходимо производить дополнительный расчет фундамента на сдвиг по подошве растяжки в соответствии с указаниями СНиП 2.02.01-83. При этом отношение суммы проекций расчетных удлиняющих и сдвигующих сил на плоскость скольжения должно быть не менее 1,3.

6.12. При проектировании фундаментов с промежуточной подушкой с использованием материалов настоящей серии подбор марки растяжки и его армирования рекомендуется производить как для фундамента на свайном основании, запроектированного по рис. 1 документа 12.

6.13. Свайные фундаменты с промежуточной подушкой не допускается применять в надуваемых и затопляемых ернтах, лессовых ернтах II типа по просадочности, на подработанных территориях и площадках с оползнями и карстовыми проявлениями.

6.14. При использовании материалов серии при проектировании фундаментов под свайные устои растяжки под колонны свайной панели должны быть соединены между собой растяжкой, рассчитанной на действие горизонтальной силы и

поперечной нагрузки, обусловленной осадкой фундамента при действии постоянных и временных действующих нагрузок.

В случае, если фундаменты колонн свайной панели не могут воспринять собственное усилие от сейсмической нагрузки, их необходимо соединять распорками с соседними фундаментами. Отметки верха распорок должна соответствовать отметке верха растяжек.

6.15. Подбор свайного фундамента под железнобетонную колонну инженерского производственного здания в сейсмическом районе с испытыванием материалов настоящей серии производится в следующей последовательности:

1. Выбор несущего слоя, определение марки и длины свай, расчетной нагрузки на нее.

2. Подбор куста свай по особому сочетанию расчетных нагрузок, действующих на фундамент.

3. Проверка подобранныго куста свай на основное сочетание расчетных нагрузок.

4. Определение расчетной горизонтальной нагрузки на сваю в подобранным кусте.

5. Расчет свай (при необходимости) на воздействие горизонтальной нагрузки.

6. По результатам расчета по п. 5 уточняется количество и сечение свай в кусте, марка куста свай.

7. Выясняется необходимость применения промежуточной подушки.

8. Определяется расчетная нагрузка на угловую сваю.

9. Подбираются марка растяжки и арматурное изделие для нее.

Пример 1. Подбор внецентрично нагруженного свайного фундамента под рядовую колонну среднего ряда многоэтажного производственного здания с перекрытием по серии 1.420.1-19 (колонны 600x400мм).

Здание четырехэтажное с сеткой колонн 12х8м, высота этажей 7,2м.

Расчетная нагрузка на ригель 107,9кН/п, бетровой рабочей поло.

Расчетные нагрузки на уровне верхней грани растяжка в основном сочетании:

а) первое сочетание расчетных нагрузок (при  $N_{\text{раб}}$ )

$$N_r = 5150 \text{ кН}; M_{r\text{ax}} = 180 \text{ кН}\cdot\text{м}; Q_{1\text{ax}} = 30 \text{ кН}$$

б) второе сочетание расчетных нагрузок (при  $N_{\text{раб}}$ )

$$N_r = 2430 \text{ кН}; M_{r\text{ax}} = 280 \text{ кН}\cdot\text{м}; Q_{2\text{ax}} = 30 \text{ кН}$$

Свободно приняты длиной 7м, сечением 300x300мм с неизогнутой арматурой по ГОСТ 9804.1-75.

Расчетная нагрузка, допускаемая на сваю по арматуре  $P = 500 \text{ кН}$ .

Класс бетона растяжка В15.

### 1. Подбор густоты свай

Определяется количество свай, необходимое для восприятия склоняющей силы  $N_r$

$$n_0 = \frac{N_r}{P} = \frac{5150}{500} = 10,3; \text{принимаем } n_0 = 11$$

Определяется величина эксцентриситета приложении расчетной нагрузки в плоскости поперечной рамы

$$e_0 = \frac{M_{r\text{ax}}}{N_r} = \frac{180}{5150} = 0,035 \text{ м}$$

По номограмме, приведенной на листе документа 1.411.1-2/91.1-ст, при  $n_0 = 11$  и  $e_0 = 0,035$  находится марку куста свай - КСН-1.

### 2. Подбор марки раствора

Определяется расчетную нагрузку на сваи крайнего ряда со стороны наиболее нагруженной части растяжка от первого сочетания расчетных нагрузок, действующих на уровне верхней горизонтальной грани растяжка.

$$F_{sr} = \frac{N_r}{n} + \frac{M_{r\text{ax}} \cdot e_0}{\sum Q_i^2} = \frac{5150}{11} + \frac{180 \cdot 0,35}{4 \cdot 1,35^2 + 2 \cdot 0,9^2 + 4 \cdot 0,45^2} = \\ = 468 + 25 = 493 \text{ кН} < 500 \text{ кН}$$

По ключу (см. табл. 2 на л. 3 документа 1.411.1-2/91.1-ст) для принятого куста свай КСН-1 по найденной величине нагрузки на сваи крайнего ряда  $F_{sr} = 493 \text{ кН}$  при классе бетона В15 находится марку растяжка Р2-47

Для этого растяжка при классе бетона В15 предельная расчетная нагрузка на сваю равна  $F_{sr} = 500 \text{ кН}$ .

Геометрические размеры принятого растяжка определяются по номенклатуре растяжек под колонну сечением 300x400мм, приведенной в табл. 1 на л. 1 и 2 того же документа.

Размеры растяжка в плане  $a = 3300 \text{ мм}$ ,  $b = 2100 \text{ мм}$ , высота  $H = 1500 \text{ мм}$ , высота плитной части  $h = 750 \text{ мм}$ .

По табл. 4 настоящего документа (т.л. 1/1) по найденным размерам растяжка находят расчетную нагрузку

1.411.1-2/91.1-13

лист  
14

на основание от собственного веса ростверка и грунта на его уступах  $Q_3 = 264 \text{ кН}$ .

Определен значение максимальной и минимальной нагрузки на сечения краиного ряда от расчетных нагрузок, действующих в уровне подошвы стойкиного ростверка.

а) по первому сочетанию расчетных нагрузок

$$F_{\text{sumax}} = \frac{N_1 + Q_S}{n} + \frac{(M_{1x} + Q_{1x} \cdot H) \cdot U}{\sum y_i^2} = \frac{5150 + 264}{11} + \frac{(180 + 30 \cdot 1,5) \cdot 1,35}{4 \cdot 1,35^2 + 2 \cdot 0,9^2 + 4 \cdot 0,45^2} = \\ = 492 + 31 = 523 < 1,2 P = 1,2 \cdot 500 = 600 \text{ кН}$$

б) по второму сочетанию расчетных нагрузок

$$F_{\text{sum min}} = \frac{N_2 + Q_S}{n} - \frac{(M_{2x} + Q_{2x} \cdot H) \cdot U}{\sum y_i^2} = \\ = \frac{2430 + 264}{11} - \frac{(280 + 30 \cdot 1,5) \cdot 1,35}{4 \cdot 1,35^2 + 2 \cdot 0,9^2 + 4 \cdot 0,45^2} = 245 - 55 = 190 \text{ кН} > 0$$

Следовательно, куст сбои подобран правильно.

Величина наибольшей горизонтальной нагрузки на одни сбои равна  $\frac{Q_{2x}}{n} = \frac{90}{11} = 8,2 \text{ кН} < 20 \text{ кН}$  (ст. п. 5.4).

Следовательно, расчет стойкиного фундамента по воздействию горизонтальной нагрузки может не производиться.

### 3. Подбор арматуры ростверка.

Марку арматурной сетки подошвы ростверка определен по табл. 3 докум. - б.

При расчетной нагрузке на сбои  $F_{\text{3y}} = 523 \text{ кН}$  подошва ростверка ориентируется трещи сетками: нижний ряд - сетка С95, верхний ряд - сетки С163.

По табл. 1/3 докум. - 10 определяет схему расположения сеток - по рис. 9 из л. 3

Определяют усилия, действующие на уровне нижнего торца колонны

а) при первом сочетании расчетных нагрузок

$$N_1 = 5150 \text{ кН}; M_{1x}'' = M_{1x} + Q_{1x} \cdot D_p = 180 + 30 \cdot 0,6 = 198 \text{ кН} \cdot \text{м}$$

$$e_{1x} = \frac{M_{1x}''}{N_1} = \frac{198}{5150} = 0,038 < \frac{h_{\text{col}}}{6} = \frac{0,6}{6} = 0,1 \text{ м},$$

т.е. продольная сила действует в пределах ядра сечения, и арматура подколонника определяется конструктивными сокращениями;

б) при втором сочетании расчетных нагрузок

$$N_2 = 2430 \text{ кН}; M_{2x}'' = M_{2x} + Q_{2x} \cdot D_p = 280 + 30 \cdot 0,6 = 314 \text{ кН} \cdot \text{м}$$

$$e_{2x} = \frac{M_{2x}''}{N_2} = \frac{314}{2430} = 0,13 > \frac{h_{\text{col}}}{6} = 0,1 \text{ м}, \text{ но } L \cdot \frac{h_{\text{col}}}{2} = 0,3 \text{ м}$$

Марку пространственного каркаса подколонника определяется по рис. 2, д" из л. 3 и табл. 3 из л. 5 докум. 9.

Значение  $Q_{2x} = 90 \text{ кН}$  и  $M_{2x}'' = 314 \text{ кН} \cdot \text{м}$  по эпюре (рис. 2а) соответствует зоне "А".

Поскольку  $N_y'' = 0$ , то согласно п. 2 приложений по л. 4 докум. 9 подбор продольной арматуры производится по строке "А". В табл. 3 при  $H = 1,5 \text{ м}$  находят марку пространственного каркаса: КЛ21.

По эпюре, приведенному по рис. 4, из табл. 3 аналогичным способом находят марку горизонтальных сеток поперечного армирования подколонника: С2-1

По табл. 2 находят, что при  $N_{\text{max}} = 5150 \text{ кН}$  под торцом колонны должны быть установлены две сетки горизонтального армирования марки С2-1.

Рабочие чертежи подобранных арматурных изделий принимаются по вып. 2 настоящей серии.

Пример 2. Подбор винцентрального изогруженного стойкого фундамента под рядовую колонну среднего ряда многоэтажного производственного здания с коробом по серии 1.420.1-20с, расположенного на площадке с расчетной сейсмичностью 8 баллов.

Параметры здания, расчетные нагрузки на фундамент в основном сочетании, класс бетона растяжка, характеристика свай приведены в примере 1. Сейсмическая сила действует в плоскости поперечной рамы.

Расчетные нагрузки на уровне верхней грани растяжка в особом сочетании:

а) первое сочетание расчетных нагрузок (при  $N_{\text{н.п.}}$ )  
 $N_1 = 4000 \text{ кН}$ ,  $M_{1,2} = 624 \text{ кН}\cdot\text{м}$ ,  $A_{1,2x} = 182 \text{ кН}$

б) второе сочетание расчетных нагрузок (при  $N_{\text{н.н.}}$ )  
 $N_2 = 1952 \text{ кН}$ ,  $M_{2,2} = 456 \text{ кН}\cdot\text{м}$ ,  $A_{2,2x} = 141 \text{ кН}$

Свай подгружаются в полуторарядные пылевато-глинистые грунты. Расчетная нагрузка, допускаемая на сваю по грунту с учетом сейсмического воздействия в 8 баллов принимается согласно п.п. 11.3...11.5. СНиП 2.02.03-85 равной 400 кН.

Подбор стойкого фундамента производится по особое сочетание расчетных нагрузок и проверяется на основное сочетание нагрузок.

### 1. Подбор куста свай

Определяем количество свай, необходимое для восприятия склоняющей силы  $N_1$ .

$$n_0 = \frac{N_1}{P} = \frac{4000}{400} = 10$$

Определяем величину эксцентриситета приложения расчетных нагрузки в плоскости поперечной рамы

$$e_0 = \frac{M_{1,2}}{N_1} = \frac{624}{4000} = 0,156$$

По номограмме, приведенной на л.1 фигур. -81, при  $n_0 = 10$  и  $e_0 = 0,156$  находим кусту куста свай КС 11-1.

Приняв параметры растяжки по примеру 1, определяем значение максимальной нагрузки на свою крайнего ряда от расчетных нагрузок, действующих в уровне подошвы стойкого растяжки

$$\begin{aligned} F_{sv \max} &= \frac{N_1 + A_s}{n} + \frac{(M_{1,2} + A_{1,2x} \cdot H) \cdot y}{\sum y_i^2} = \\ &= \frac{4000 + 264}{11} + \frac{(624 + 192 \cdot 1,5) \cdot 1,35}{4 \cdot 1,35^2 + 2 \cdot 0,9^2 + 4 \cdot 0,45^2} = 388 + 127 = \\ &= 515 > 1,2 P = 480 \text{ кН}, \text{ следовательно в кусте КС 11-1 свая оказалась перегруженной.} \end{aligned}$$

Принимаем куст КС 12-1

Новые размеры растяжки:  $a = 3300 \text{ мм}$ ,  $b = 2900 \text{ мм}$ ,  $H = 1500 \text{ мм}$ ,  $h = 750 \text{ мм}$ . Марка растяжки Р2-61.

По табл. 4 на л. 11 находим:  $A_s = 302 \text{ кН}$

Максимальная расчетная нагрузка на свою крайнюю сваю при  $N_{\text{н.п.}}$

$$\begin{aligned} F_{sv \max} &= \frac{4000 + 302}{12} + \frac{(624 + 192 \cdot 1,5) \cdot 1,35}{6(1,35^2 + 0,45^2)} = 358 + 102 = \\ &= 460 \text{ кН} < 1,2 P = 480 \text{ кН}. \end{aligned}$$

Максимальная расчетная нагрузка на свою крайнюю сваю при  $N_{\text{н.н.}}$

$$F_{sv \min} = \frac{1952 + 302}{12} - \frac{(456 + 141 \cdot 1,5) \cdot 1,35}{6(1,35^2 + 0,45^2)} = 188 - 74 = 114 \text{ кН} > 0$$

1.44.1-2/91.1-73

Лист  
16

Следовательно, куст сей подобран правильно.

величина наибольшей горизонтальной нагрузки на одни сей равна  $\frac{G_{1x}}{f_2} = \frac{192}{f_2} = 16 \text{ кН} < 20 \text{ кН}$  (сн. п. 5.4.).

Следовательно, расчет сейного фундамента на воздействие горизонтальной нагрузки не производится.

## 2. Подбор арматуры растяжек

Марку арматурной сетки подошвы растяжек определяем по табл. 3 докум.-б.

При расчетной нагрузке на сей  $F_{3x} = 480 \text{ кН}$  подошва растяжек армируется одной сеткой с 123.

Определяем усилия, действующие на уровне нижнего торца колонны

а) при первом сочетании расчетных нагрузок

$$N_1 = 4000 \text{ кН}, \quad M_{1x}'' = M_{1x} + Q_{1x} \cdot d_p = 624 + 192 \cdot 0,6 = 739 \text{ кНм}$$

$$\rho_{1x} = \frac{M_{1x}''}{N_1} = \frac{739}{4000} = 0,18 > \frac{h_{col}}{6} = 0,1 \text{ м}, \quad \text{НО} < \frac{h_{col}}{2} = 0,3 \text{ м};$$

б) при втором сочетании расчетных нагрузок

$$N_2 = 1952 \text{ кН}, \quad M_{2x}'' = M_{2x} + Q_{2x} \cdot d_p = 456 + 141 \cdot 0,6 = 541 \text{ кНм}$$

$$\rho_{2x} = \frac{M_{2x}''}{N_2} = \frac{541}{1952} = 0,28 < \frac{h_{col}}{2} = 0,3 \text{ м}$$

Следовательно, в обоих случаях марка пространственного каркаса определяется по графику, приведенному на рис. 2, д" (зона "B"), и по табл. 3 докум.-з.

Марка пространственного каркаса КП23;

по графику, приведенному на рис. 4, и по табл.-з аналогичным способом определен марка сеток поперечного армирования подколонника: С2-3.

Под торцом колонны должно быть установлено две сетки кованного армирования марки СК2-1.

Номограмма для определения марки куста свой при сечениях 300x300мм

$$\text{расчетный эксцентрикитет } e_0 = \frac{M}{N}, \text{ м}$$

0,05 0,10 0,15 0,20 0,25 0,30 0,35 0,40 0,45 0,50 0,55 0,60

1					KC2-1					KC4-1		
2	KC2-1					KC4-1				KC5-1		KC5-2
3		KC4-1					KC5-1			KC5-2		
4	KC4-1		KC5-1				KC5-2	KC6-1				
5	KC5-1	KC5-2	KC6-1				KC8-1					
6	KC6-1		KC7-1	KC8-1			KC9-1					
7	KC7-1		KC8-1		KC9-1				KC11-1			
8	KC8-1		KC9-1		KC10-1		KC11-1		KC12-1			
9	KC9-1		KC10-1		KC11-1				KC12-1			
10	KC10-1		KC11-1			KC12-1						
11	KC11-1			KC12-1			KC15-2					
12	KC12-1						KC15-2					
13	KC13-1				KC15-2			KC18-1				
14	KC14-1		KC15-1	KC15-2				KC18-1				
15	KC15-1		KC15-2			KC18-1			KC20-1			
16	KC16-1				KC18-1				KC20-1			
17	KC17-1		KC18-1				KC20-1					
18	KC18-1				KC20-1							
19	KC19-1			KC20-1								
20		KC20-1										

Номограмма свойства куста от величины силы N, тс = 2

ПРИМЕЧАНИЕ СМ. С. 3


144.1-291.1-01

Номограммы для определения марки куста свойств по различным колоннам по заложенным расчетным методикам

столбцы	линей	линей
р	1	3

ЦНИИПРОМДРАГНИЙ

Номограмма для определения марки куста свай при сечением 350x350 мм

		Расчетный эксцентриситет $e_0 = \frac{M}{N}$ , м											
		0,05	0,10	0,15	0,20	0,25	0,30	0,35	0,40	0,45	0,50	0,55	0,60
1							KC2-2						
2		KC2-2					KC4-3				KC4-3		
3				KC4-3			KC4-4	KC5-3				KC4-4	
4		KC4-3	KC4-4		KC5-3			KC6-2					
5		KC5-3			KC6-2		KC8-2						
6		KC6-2		KC7-2	KC8-2			KC9-2					
7		KC7-2		KC8-2		KC9-2		KC10-2		KC11-2			
8		KC8-2		KC9-2		KC10-2		KC11-2		KC12-2			
9		KC9-2		KC10-2		KC11-2		KC12-2					
10		KC10-2		KC11-2		KC12-2		KC13-2					
11		KC11-2		KC12-2		KC13-2		KC14-2		KC15-4			
12		KC12-2			KC13-2			KC14-2			KC15-4		
13		KC13-2			KC14-2		KC15-4						
14		KC14-2			KC15-3	KC15-4	KC16-2						
15		KC15-3		KC15-4	KC16-2								
16		KC16-2											

Количество свай:  $\delta$  - количество свай N,  $M = \frac{\delta}{N}$

Примечание см. л. 3

1.411.1-2/91.1-01

10000

24894-01 21

2

Номограмма для определения марки куста *свай* при сечении  $400 \times 400$  мм

Расчетный эксцентриситет $e_0 = \frac{M}{N}$ , м													
	0,05	0,10	0,15	0,20	0,25	0,30	0,35	0,40	0,45	0,50	0,55	0,60	0,65
1				KC2-3								KC4-5	
2	KC2-3				KC4-5							KC4-6	
3		KC4-5				KC4-6		KC5-5					
4	KC4-5	KC4-6		KC5-5					KC5-3				
5	KC5-5			KC6-3				KC8-3					
6	KC6-3		KC7-3	KC8-3				KC9-3					
7	KC7-3		KC8-3		KC9-3			KC10-3	KC11-3				
8	KC8-3		KC9-3		KC10-3		KC11-3		KC11-3	KC12-3			
9	KC9-3		KC10-3		KC11-3				KC12-3				
10	KC10-3		KC11-3				KC12-3						
11	KC11-3			KC12-3									
12		KC12-3											

Номограммы построены на основе разделенного определения количества *свай* от расчетной скимающей силы  $N$  и расчетного момента  $M$ , действующего на уровне подошвы свайного растяжка.

Исходными данными для определения куста *свай* являются: расчетные нагрузки на уровне верхней грани фундамента  $N$ ,  $M$  и  $Q$ , размер сечения свай  $d$  и расчетные нагрузки на сваю  $P$ .

Подбор куста *свай* производится следующим образом:

1. определяется количество свай, необходимое для восприятия скимающей силы  $N$

$$n_0 = \frac{N}{P},$$

число  $n_0$  окружается в большую сторону до ближайшего целого числа;

2. Определяется значение эксцентриситета приложения расчетной нагрузки

$$e_0 = \frac{M}{N};$$

3. По номограмме находятся точка пересечения найденных значений  $n_0$  и  $e_0$ , которая и определяет требуемый куст *свай*.

Выбранный куст *свай*, в случае необходимости, рассчитывается на воздействие поперечной (горизонтальной) силы  $Q$  (см. п. 5.4. пояснительной записки).

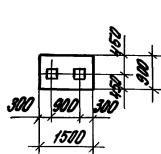
4. Номограммы построены для случаев действия изгибающего момента в плоскости большего размера подошвы растяжка

1.41.4-2/91.1-СМ

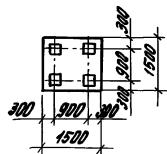
Лист  
3

24894-01 22

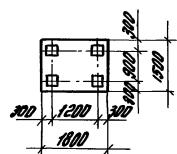
KC2-1



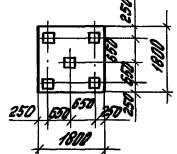
KC4-1



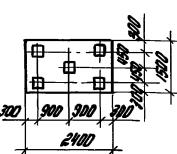
KC4-2



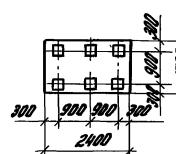
KC5-1



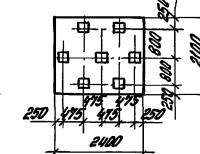
KC5-2



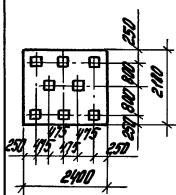
KC6-1



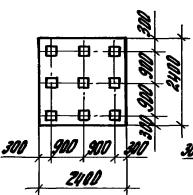
KC7-1



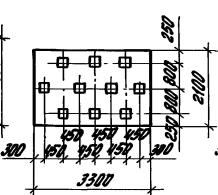
KC8-1



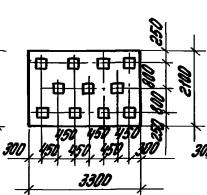
KC9-1



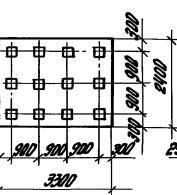
KC10-1



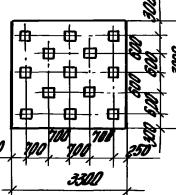
KC11-1



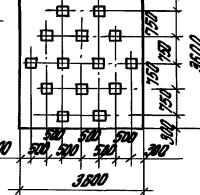
KC12-1



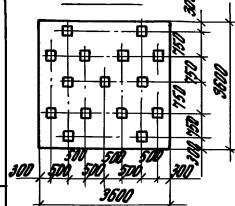
KC13-1



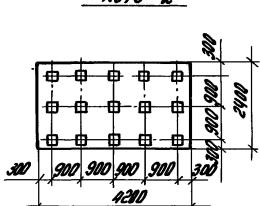
KC14-1



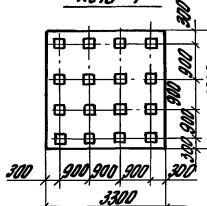
KC15-1



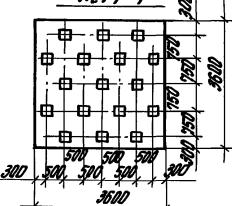
KC15-2



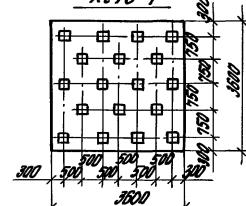
KC16-1



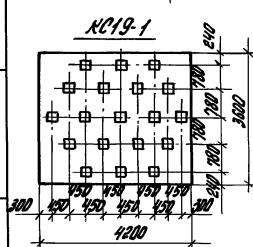
KC17-1



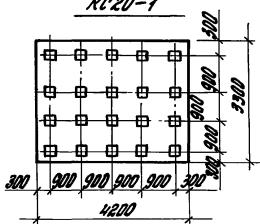
KC18-1



KC19-1



KC20-1

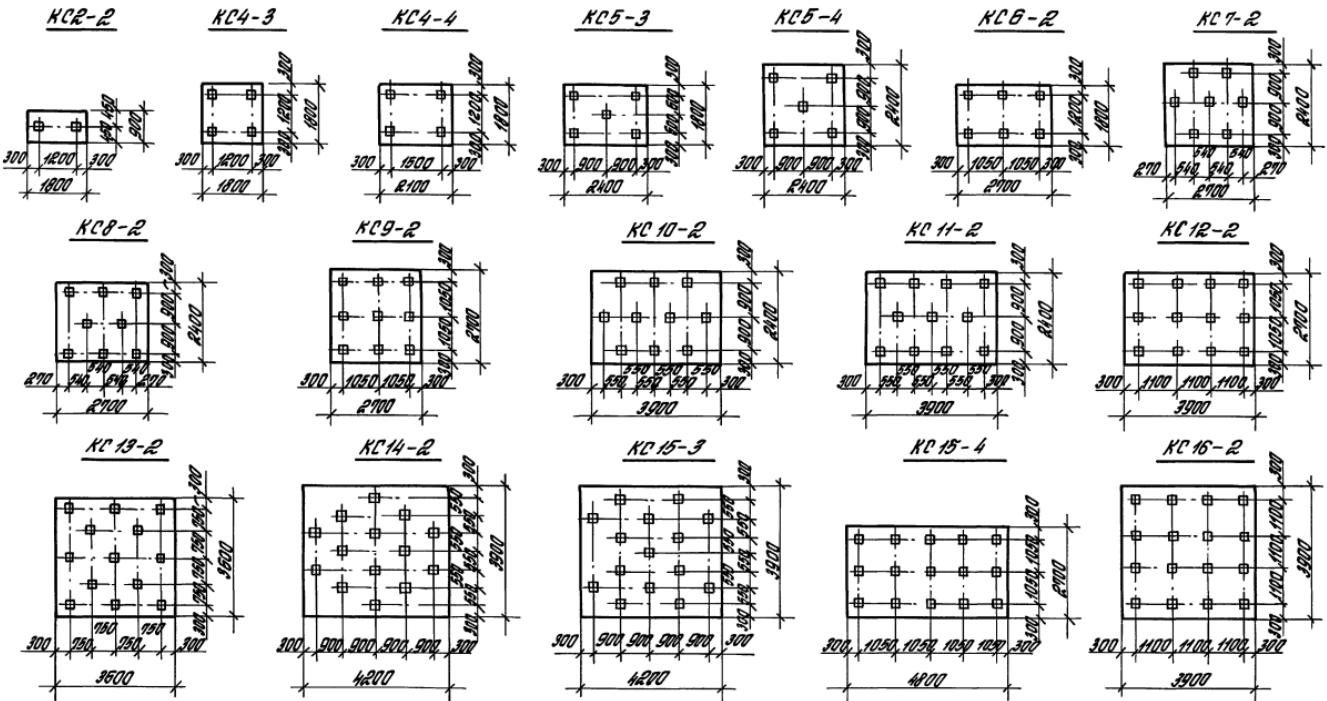


Соединение кустов с числом яиц более 16 штук рекомендуется для применения в фундаментах под парные колонны и температурных швов и под колонны связевых устройств

1.411. 1-2/91. 1-1

Планжер	боксонарка	яиц	стакан	лит. листов
Гришко	Лешин	16	1	1
Шаронин	Николаева	16	1	1
Павлов	Петров	16	1	1
Н. Константинов	Ю. Смирнов	16	1	1

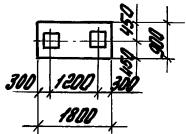
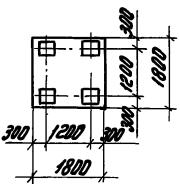
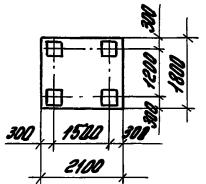
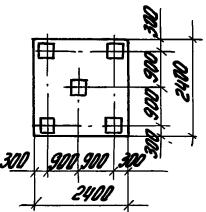
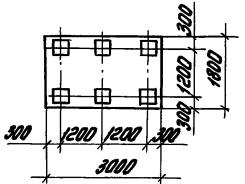
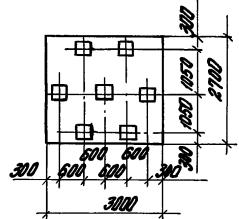
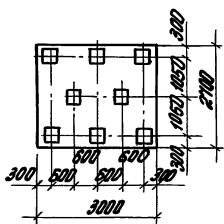
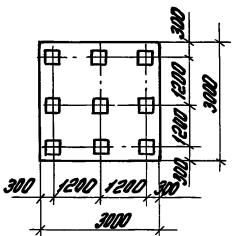
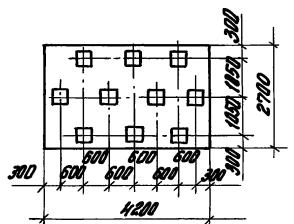
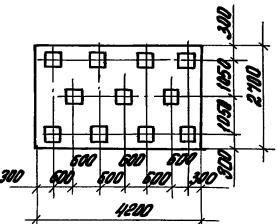
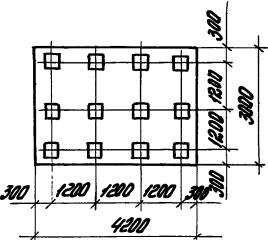
Планы кустов яиц сечением 300 x 300 мм  
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ



Свайные кусты с числом свай более 12 штук  
рекомендуются для применения в фундаментах  
под парные колонны у температурных швов  
и под колоннами связевых устоев.

ЦНИИ по Башкирскому району	131	Лист 1	1411-2/91.1-2
ЦНИИ по Чечени	Чечен	Лист 2	
Агентство Нижегородского обл.	Одн	Лист 3	
Город Петровский	Десн	Лист 4	
И.Контакт П.Петровский	Десн	Лист 5	ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Планы кустов свай  
сечением 350x350 мм

KC2-3KC4-5KC4-6KC5-5KC6-3KC7-3KC8-3KC9-3KC10-3KC11-3KC12-3

Свайные кусты с числом свай более 9 штук  
рекомендуются для применения в фундаментах  
под горизонтальные колонны у температурных швов  
и под колоннами связевых устоев

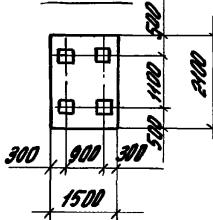
Гл. инженер бетонного завода	Г. А. Григорьев		
Гл. инженер лескин	В. В. Лескин		
Исполн. Николаева	С. С. Николаева		
Продир. Петровка	Г. Г. Петровка		
Н. К. Капит. Петровская	Г. Г. Петровская		

1.411.1-2/91.1-3

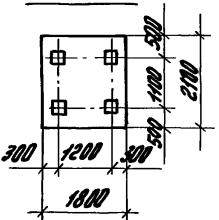
Планы кустов свай  
сечением 400x400ммСтойки листа листов  
р/п

248 94-01 25

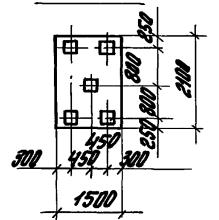
KC4-1T



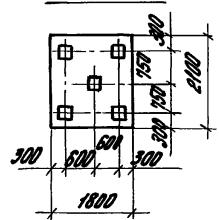
KC4-2T



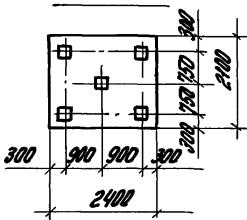
KC5-1T



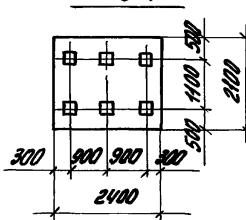
KC5-2T



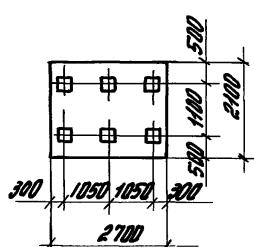
KC5-3T



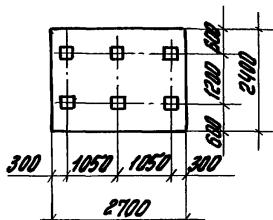
KC6-1T



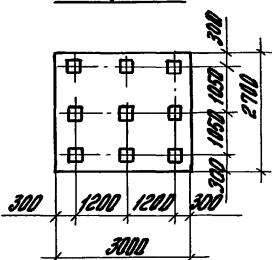
KC6-2T



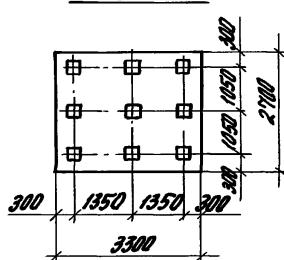
KC6-3T



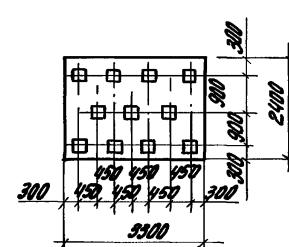
KC9-1T



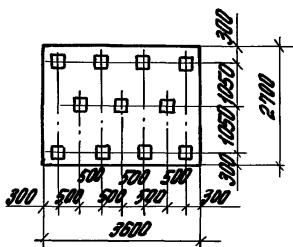
KC9-2T



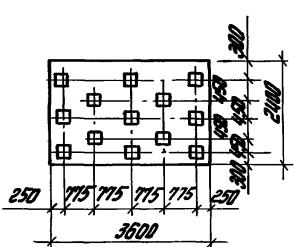
KC11-1T



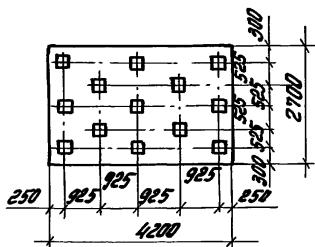
KC11-2T



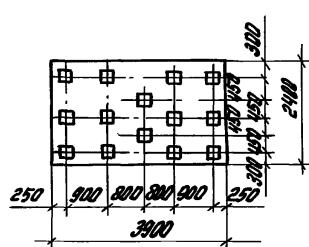
KC13-1T



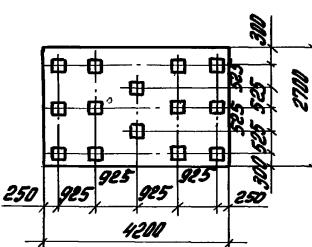
KC13-2T



KC14-1T



KC14-2T



Задание № 1. Планы и схемы зданий

Генеральный план	1/100	Планы дополнительных кубов сечением 300x300, 350x350 и 400x400мм под колонны у террас	Строи	Лист	Листов
Генеральный план	1/100	Планы дополнительных кубов сечением 300x300, 350x350 и 400x400мм под колонны у террас	Строи	Лист	Листов
Генеральный план	1/100	Планы дополнительных кубов сечением 300x300, 350x350 и 400x400мм под колонны у террас	Строи	Лист	Листов

1.411-1-2/91-1-4

Планы дополнительных  
кубов сечением  
300x300, 350x350 и 400x400мм  
под колонны у террас

ЦНИИПРОМДАЧИ

24894-01 26

### Номенклатура растворерков

Таблица 1

Порядок распорер- ка	Рис.	Размеры растворерка, мм				Объем бетона, м <sup>3</sup>	номера распорер- ка	Размеры растворерка, мм				Объем бетона, м <sup>3</sup>	
		0	8	11	11			0	8	11	11		
PY-1	1	1500	900	1050	450	0,9	PY-23	2	1800	1800	1050	750	2,7
PY-2				1200	450	1,0	PY-24				1500	900	3,2
PY-3				1350	600	1,2	PY-25				1650	1050	3,7
PY-4		1800	900	1200	450	1,2	PY-26		2100	1800	1200	600	2,2
PY-5				1350	600	1,4	PY-27				1350	750	2,7
PY-6				1500	750	1,6	PY-28				1500	900	3,2
PY-7				1650	900	1,9	PY-29				1650	750	3,1
PY-8	2	1500	1500	1050	450	1,3	PY-30		2400	1800	1500	900	3,7
PY-9				1200	600	1,8	PY-31				1650	1050	4,3
PY-10				1350	600	1,8	PY-32				1350	750	3,1
PY-11		1800	1500	1050	450	1,5	PY-33		2100	1800	1500	900	3,7
PY-12				1200	600	1,9	PY-34				1650	1050	4,3
PY-13	(cm. 1-2)	1800	1500	1350	750	2,3	PY-35		2400	1800	1350	750	3,5
PY-14				1200	600	2,5	PY-36				1500	900	4,2
PY-15				1350	750	3,0	PY-37				1650	1050	4,8
PY-16		2400	1500	1500	900	3,5	PY-38				1350	750	4,0
PY-17				1200	600	2,5	PY-39		2700	1800	1500	900	4,7
PY-18				1350	750	3,0	PY-40				1650	1050	5,4
PY-19	2	2400	1500	1500	900	3,5	PY-41				1350	750	4,4
PY-20				1350	750	2,7	PY-42		3000	1800	1500	900	5,2
PY-21		1800	1800	1500	900	3,2	PY-43				1650	1050	6,0
PY-22				1650	1050	3,7							

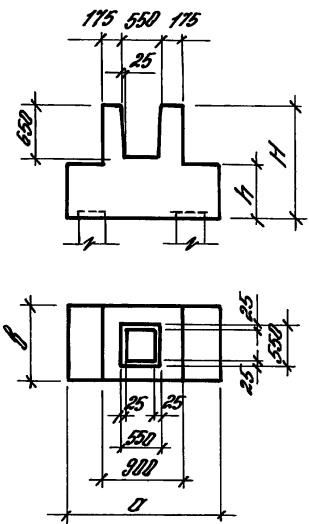


Рис.1

Нагл. № 100  
Лист № 1 из 1  
Разм. № 1

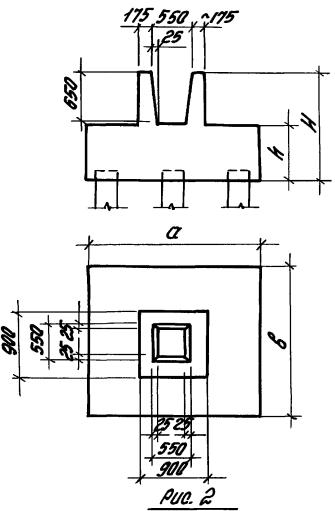

1.411.1-2 / 91.1-5

Распорки под рядовую колонну сечением 400x400 мм	Сводка мест использования
400x400 мм	Р 1 5
	ЦНИИПРОФЗДРАНИИ

24894-01 27

## Продолжение табл. 1

Марка растяжек кз	Рис.	Размеры растяжек, мм				Объем бетона, м <sup>3</sup>	Марка растяжек кз	Размеры растяжек, мм				Объем бетона, м <sup>3</sup>
		а	в	г	д			а	в	г	д	
Р1-44		2400	2100	1200	600	3,9	Р1-62	2700	2400	1500	750	5,3
Р1-45		2400	2100	1350	600	3,5	Р1-63			1650	900	6,3
Р1-46				1500	750	4,2	Р1-64			1650	900	7,0
Р1-47		2400	2100	1350	800	3,5	Р1-65	2700	2700	1800	1050	8,1
Р1-48		2400	2100	1500	750	4,2						
Р1-49				1650	900	5,0	Р1-66			1500	900	7,5
Р1-50		3300	2100	1500	750	5,8	Р1-67	3000	2700	1650	1050	8,8
Р1-51				1650	900	6,7						
Р1-52	2	3300	2100	1500	900	6,5						
Р1-53				1650	1050	7,6						
Р1-54				1350	750	4,5						
Р1-55		2400	2400	1500	900	5,5						
Р1-56				1650	1050	6,4						
Р1-57		2400	2400	1350	600	3,9						
Р1-58				1500	750	4,7						
Р1-59				1650	900	5,6						
Р1-60		2700	2400	1500	750	5,3						
Р1-61				1650	900	6,3						



## Ключ для набора марок растяжек

Марка куста свой	Расчетная нагрузка на свою $F_{sv}$ , кН, при бетоне растяжки класса				Марка растяже- ния	Расчетная нагрузка на свою $F_{sv}$ , кН, при бетоне растяжки класса				Марка растяже- ния	Расчетная нагрузка на свою $F_{sv}$ , кН, при бетоне растяжки класса				Марка растяже- ния		
	812,5	815	820	822,5		812,5	815	820	822,5		812,5	815	820	822,5			
KC2-1	450	520	620	670	P1-1	KC10-1	400	460	550	590	P1-50	KC8-2	570	640	710	820	P1-62
	570	670	760	1000	P1-2		560	630	-	-	P1-51		730	820	-	-	P1-63
	880	1000	-	-	P1-3		400	460	550	590	P1-52		610	690	820	-	P1-64
	420	470	560	610	P1-8		560	630	-	-	P1-53		800	-	-	-	P1-65
	630	740	850	930	P1-9		650	740	890	960	P1-4		880	1000	1200	1300	P1-5
	880	1000	-	-	P1-10	KC2-2	880	1000	1200	1300	P1-5		1020	1150	1380	1500	P1-6
	310	350	430	470	P1-11		1020	1150	1380	1500	P1-6		1210	1340	1650	-	P1-7
	450	520	620	680	P1-12		630	720	870	950	P1-20		890	1000	1200	1310	P1-23
	610	690	830	910	P1-13		810	920	1100	1200	P1-21		1110	1330	1590	-	P1-24
	410	470	560	620	P1-26		1000	1130	1360	1480	P1-22		1490	1650	-	-	P1-25
KC5-1	600	630	760	830	P1-27	KC4-3	630	720	870	950	P1-29	KC4-5	660	750	900	960	P1-32
	720	810	980	-	P1-28		810	920	1100	1200	P1-30		840	960	1150	1250	P1-33
	450	510	810	670	P1-14		1000	1130	1360	-	P1-31		1030	1170	1410	-	P1-34
	610	690	830	910	P1-15		630	720	870	950	P1-35		680	750	900	980	P1-54
	780	880	1000	-	P1-16		810	920	1100	-	P1-36		840	960	1150	-	P1-55
KC5-2	410	460	560	610	P1-17	KC5-3	1000	1130	-	-	P1-37	KC5-5	1030	1170	-	-	P1-56
	560	640	770	830	P1-18		630	720	870	950	P1-54		610	680	820	890	P1-41
	750	850	930	-	P1-19		810	920	1100	-	P1-55		810	920	1100	-	P1-42
	320	380	410	450	P1-44		1000	1130	-	-	P1-56		1010	1140	-	-	P1-43
KC7-1	450	510	600	660	P1-45	KC6-2	600	680	810	880	P1-38	KC7-3	590	660	790	-	P1-65
	660	740	870	-	P1-46		770	870	1050	1120	P1-39		810	910	-	-	P1-67
	400	460	550	600	P1-47		970	1100	-	-	P1-40						
KC8-1	550	630	760	830	P1-48	KC7-2	630	740	840	920	P1-60						
	720	810	-	-	P1-49		860	970	-	-	P1-61						
	-	370	420	470	P1-51												
KC9-1	470	530	640	700	P1-58												
	650	730	-	-	P1-59												

1.44.1-2/91.1-5

Ключ для подбора марки армоптурных сеток подошвы растяжек.

Таблица 3

Марка растяжек №	Расчетная нагрузка на сеть $F_{sv}$ , кН	Применение подошв растяжек		Марка растяжек	Расчетная нагрузка на сеть $F_{sv}$ , кН	Применение подошв растяжек		Марка растяжек	Расчетная нагрузка на сеть $F_{sv}$ , кН	Применение подошв растяжек	
		Числовая марка сетки	Рис.			Числовая марка сетки	Рис.			Числовая марка сетки	Рис.
P1-1	00 520	C1	5	-23	P1-14	00 510	C19	-25	P1-24	00 1170	C39
	521... 670	C2			P1-15	511... 640	C20		P1-25	1171... 1400	C34(2шт.)
P1-2	00 660	C2				611... 670	C24		P1-26	1481... 1530	C35(2шт.)
	681... 1000	C3			P1-16	00 690	C19		P1-27	00 1600	C39(2шт.)
P1-3	00 950	C2				691... 830	C20		P1-28	1601... 1700	C35(2шт.)
	951... 1000	C3			P1-17	831... 910	C24		P1-29	00 1710	C37
P1-4	00 940	C5			P1-18	00 630	C19		P1-30	1711... 620	C38
	741... 960	C6				631... 950	C20			00 1810	C38
P1-5	00 1000	C6			P1-19	951... 1000	C24			1811... 830	C39
	1001... 1300	C7			P1-20	00 430	C18			00 1910	C38
P1-6	00 1200	C6		-24	P1-21	431... 520	C19	-27	P1-31	00 740	C43
	1201... 1500	C7				521... 610	C23		P1-32	741... 950	C45
P1-7	00 1340	C6			P1-22	00 560	C18		P1-33	00 810	C43
	1341... 1650	C7				561... 680	C22		P1-34	811... 1100	C45
P1-8	00 480	C8			P1-23	681... 830	C23			1101... 1200	C47
	481... 650	C9				00 830	C22			1201... 1480	C47
P1-9	00 750	C9			P1-24	831... 930	C23			1491... 1600	C47
	751... 1000	C10				00 600	C38			1601... 1700	C44
P1-10	00 1000	C10			P1-25	801... 950	C39			1701... 960	C45
	00 370	C11				00 920	C38			1801... 1000	C44
P1-11	00 470	C12			P1-26	921... 1200	C39			1001... 1250	C45
	471... 640	C12			P1-27	00 1000	C38			1251... 1480	C47
P1-12	00 680	C13				1001... 1300	C39			1481... 1600	C45
	681... 880	C13			P1-28	1301... 1480	C34(2шт.)			1601... 1700	C47
P1-13	00 720	C12				00 1040	C39			1701... 1900	C45
	721... 940	C13			P1-29	1481... 1510	C34(2шт.)			1901... 2100	C47

1. Марки сеток по ГОСТ 23279-85, соответствующие  
указанным в табл. 3 условным маркам сеток, приве-  
дены в докум. - 11.

2. Рисунки с изображением схем расположения армоптурных сеток  
по подошвам растяжек приведены в докум.-10.

1411.1-2/91.1-5

Лист  
4

24894-01 30

Популъжният табл. 3.

Марка растяж- ко- ра	Расчетная нагрузка на сечение $F_{sv}$ , кН	Применение подошвы растяжек			Продолжение табл. 3		
		Марка растяж- ки	Расчетная нагрузка на сечение $F_{sv}$ , кН	Марка растяж- ки	Расчетная нагрузка на сечение $F_{sv}$ , кН	Марка растяж- ки	Расчетная нагрузка на сечение $F_{sv}$ , кН
P1-35	00 650	P1-47	00 410	P1-58	00 550	8	-40
	634.. 710	411.. 550	093 C104	554.. 700	C143 (2шт)		
	771.. 950	551.. 680	C109 C105	00 680	C143 (2шт)		
P1-36	00 880	P1-48	00 560	P1-59	00 730	-37; -39	-41
	881.. 1150	561.. 670	093 C104	00 740	C120		
P1-37	00 1000	P1-49	00 820	P1-60	741.. 920	-37; -39	-41; -43
	1001.. 1200	674.. 830	093 C104	C117/C131	17		
P1-38	00 690	P1-50	00 400	P1-61	921.. 1000	C117/C131	17
	691.. 880	401.. 460	097	00 640	C148/C151		
P1-39	00 870	P1-51	00 560	P1-62	641.. 820	C119/C132	-41; -43
	871.. 1120	561.. 630	C104	00 800	C118/C131	16	
P1-40	00 1010	P1-52	00 460	P1-63	801.. 900	C149/C152	-38
	1011.. 1200	461.. 590	C100	00 610	C136 (2шт)		
P1-41	00 690	P1-53	00 580	P1-64	611.. 740	C137 (2шт)	18
	691.. 900	561.. 650	C103	741.. 850	C138 (2шт)		
P1-42	00 840	P1-54	00 660	P1-65	00 600	C131 (2шт)	-44
	841.. 1100	661.. 830	C116	00 590	C145		
P1-43	00 1010	P1-55	831.. 900	P1-66	591.. 740	C146	2
	1011.. 1200	831.. 900	C144 (2шт)	741.. 790	C147		
P1-44	00 380	P1-56	00 810	P1-67	00 830	C146	-45
	381.. 450	811.. 1020	C116	831.. 910	C147		
P1-45	00 510	P1-57	1021.. 1200	P1-57	00 830	C146	-40
	511.. 650	1021.. 1200	C141 (2шт)	831.. 910	C147		
P1-46	00 660	P1-58	00 420	P1-58	00 550	C143 (2шт)	-40
	661.. 870	421.. 500	C143 (2шт)	551.. 700	C144 (2шт)		

1. См. примечания на л. 4.

2. При армировании подошвы расщепка двумя сегментами, уклады-  
ваемыми в два ряда по высоте сечения плитной части расщепки,  
запись условных марок сегментов в табл. 3 выполнена дробью, числитель  
которой соответствует сегментом, укладываемым в верхнем  
ряду, знаменатель - сегментом, укладываемым в нижнем ряду.

В ростроках с квадратным размером в плане можно записана один раз с одновременным указанием количества сеток по высоте сечения -2шт..

1.411.1-2/91.1-5

## Номенклатура ростоверков

Таблица 1

Марка ростоверка	Рис.	Размеры ростоверка, мм				Объем бетона, м <sup>3</sup>	Марка ростоверка	Рис.	Размеры ростоверка, мм				Объем бетона, м <sup>3</sup>
		a	b	h	h				a	b	h	h	
P2-1	1	1500	900	1050	450	1,0	P2-26	2	2100	1800	1350	600	2,8
P2-2		1500	900	1200	450	1,2	P2-27		1500	750	1350	750	3,4
P2-3		1500	900	1350	600	1,4	P2-28		1800	1200	1350	750	3,6
P2-4		1600	900	1200	450	1,3	P2-29		2400	1800	1500	900	4,3
P2-5		1600	900	1350	600	1,5	P2-30		1800	1200	1650	1050	4,9
P2-6		1600	900	1500	600	1,7	P2-31		2100	1800	1350	750	4,1
P2-7		1600	900	1650	750	1,9	P2-32		2100	1800	1500	900	4,8
P2-8		1500	1500	1050	450	1,4	P2-33		2400	2100	1650	1050	5,5
P2-9		1500	1500	1200	450	1,6	P2-34		3000	1800	1350	750	4,5
P2-10		1500	1500	1050	450	1,5	P2-35		1800	1200	1650	1050	6,1
P2-11	2	1800	1500	1200	450	1,8	P2-36		2400	2100	1350	600	3,4
P2-12		2400	1500	1200	600	2,6	P2-37		2400	2100	1350	600	3,6
P2-13		2400	1500	1350	750	3,1	P2-38		2400	2100	1500	750	4,3
P2-14		2400	1500	1500	900	3,6	P2-39		2400	2100	1350	600	3,6
P2-15		1800	1800	1350	750	2,8	P2-40		3300	2100	1850	800	4,7
P2-16		1800	1800	1500	900	3,3	P2-41		2400	2100	1500	750	4,3
P2-17		1800	1800	1650	1050	3,8	P2-42		3300	2100	1650	900	5,1
P2-18		1800	1800	1350	600	2,5	P2-43		2400	2100	1350	600	4,7
P2-19		1800	1800	1500	750	3,0	P2-44		3300	2100	1500	750	5,8
P2-20		1800	1800	1200	600	2,3	P2-45		2400	2100	1650	900	6,8
P2-21	3	1800	1800	1350	750	2,8	P2-46		3300	2100	1350	600	4,7
P2-22		1800	1800	1500	900	3,3	P2-47		2400	2400	1500	750	5,8
P2-23		2100	1800	1350	750	3,2	P2-48		2400	2400	1650	900	6,8
P2-24		2100	1800	1500	900	3,8	P2-49		2400	2400	1350	750	4,7
P2-25		2100	1800	1650	1050	4,4	P2-50		2400	2400	1500	900	5,6

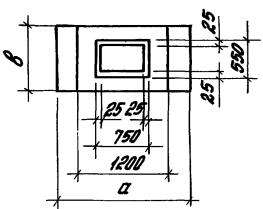
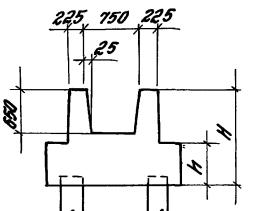


Рис. 1

Григорьев  
Борис АнатольевичРодченко  
Василий ГригорьевичСеменов  
Николай СтепановичПантелеймон  
ПетровичРостоверки под радиовую  
колонну сечением  
600 x 400 мм

## Продолжение табл. 1

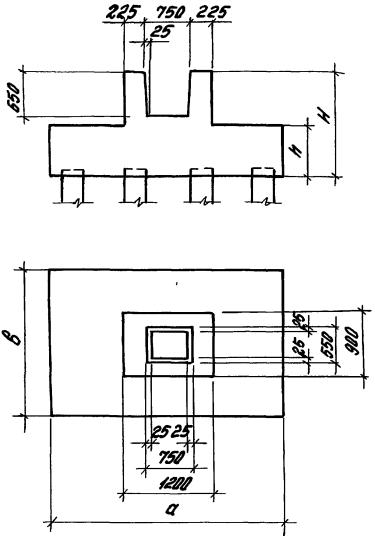


Рис. 2

Марка растяжер- ки	рис.	Размеры расстояния, мм				Объем бетона, м³	Марка растяжер- ки	рис.	Размеры расстояния, мм				Объем бетона, м³		
		α	β	γ	η				α	β	γ	η			
P2-52				1350	600	3,9	P2-76						1500	750	6,6
P2-53		2400	2400	1500	750	4,9	P2-77						1650	900	7,9
P2-54				1650	900	5,8	P2-78						1800	1050	9,1
P2-55				1500	750	5,4	P2-79						1850	900	10,0
P2-56		2700	2400	1650	900	6,4	P2-80						1800	1050	11,6
P2-57				1800	1050	7,4	P2-81						1950	1200	13,2
P2-58				1500	750	5,4	P2-82						2050	1150	9,9
P2-59		2700	2400	1650	900	6,4	P2-83						1800	1200	11,2
P2-60				1800	1050	7,4	P2-84						1500	750	8,0
P2-61				1500	750	6,5	P2-85						1650	900	9,5
P2-62	2	3300	2400	1650	900	7,7	P2-86						1800	1050	11,0
P2-63				1800	1050	8,9	P2-87						1500	750	8,7
P2-64		3900	2400	1650	900	9,0	P2-88						1650	900	10,4
P2-65				1800	1050	10,4	P2-89						1800	1050	12,0
P2-66		3900	2400	1650	900	9,0	P2-90						1500	750	10,3
P2-67				1800	1050	10,4	P2-91						1650	900	12,2
P2-68				1500	750	8,1	P2-92						1800	1050	14,2
P2-69		4200	2400	1650	900	9,6	P2-93						1500	750	10,3
P2-70				1800	1050	11,2	P2-94						1650	900	12,2
P2-71		2700	2700	1650	900	7,1	P2-95						1800	1050	14,2
P2-72				1800	1050	8,2									
P2-73				1500	900	7,7	6,6								
P2-74		3000	2700	1650	1050	8,9	7,9								
P2-75				1800	1200	10,4	9,1								

Н.п. 1 ГИП Бажанова В.А. 30.09.91г.

1.411.1-2/91.1-6

Лист  
2

24894-01 33

**Ключ для подбора марок растворителей**

таблица 2

Марка кубата смеси	Расчетная нагрузка на сечение $F_1$ , кН, при вентиляции капелью	Марка раст- вертки	Вид сплошности	Марка кубата смеси	Расчетная нагрузка на сечение $F_1$ , кН, при вентиляции капелью	Марка раст- вертки		
					812,5	815	820	822,5
KC2-1	480	540	650	700	P2-1			
	670	760	920	1000	P2-2			
	880	1000	-	-	P2-3			
KC4-1	490	550	650	720	P2-8			
	730	830	990	-	P2-9			
KC4-2	490	550	680	720	P2-10			
	730	830	990	-	P2-11			
KC5-1	410	470	580	620	P2-20			
	580	630	780	830	P2-21			
	710	810	980	-	P2-22			
KC5-2	450	510	620	670	P2-12			
KC6-1	610	690	830	910	P2-13			
KC7-1	780	880	1000	-	P2-14			
	320	360	430	470	P2-37			
	510	570	690	750	P2-38			
KC8-1	740	840	1000	-	P2-39			
	410	470	580	610	P2-40			
	580	630	760	-	P2-41			
KC9-1	710	810	-	-	P2-42			
	370	410	510	540	P2-52			
	550	620	740	800	P2-53			
KC10-1	750	850	-	-	P2-54			
	370	420	510	550	P2-43			
	510	570	680	740	P2-44			
	680	740	890	-	P2-45			

1.441.1-2/91.1-5

1000

3

## Продолжение табл. 2

Серийный номер обода	Марка кутии ободов	Расчетная нагрузка на один $F_{Sy}$ кН, при детоне растяжки класса				Марка растяжек	Расчетная нагрузка на один $F_{Sy}$ кН, при детоне растяжки класса				Марка растяжек
		812,5	815	820	822,5		812,5	815	820	822,5	
KC2-2	630	720	880	930	P2-4	KC2-2	590	660	790	880	P2-6Б
	920	1040	1250	1350	P2-5		770	870	—	—	P2-67
	1080	1230	1480	1600	P2-6		530	600	720	780	P2-79
KC4-3	630	720	870	950	P2-15	KC4-3	660	750	900	—	P2-80
	810	920	1100	1200	P2-16		810	—	—	—	P2-81
	1000	1130	1350	1480	P2-17		920	1040	1250	1350	P2-5
KC4-4	630	720	870	940	P2-23	KC4-4	1080	1230	1480	1600	P2-6
	810	920	1100	1200	P2-24		1210	1370	1850	—	P2-7
	1000	1130	1360	1480	P2-25		1020	1150	1380	1500	P2-18
KC5-3	630	720	830	940	P2-28	KC5-3	1330	1500	1800	—	P2-19
	810	920	1100	1200	P2-29		1020	1150	1380	1500	P2-26
	1000	1130	1350	1480	P2-30		1330	1500	1800	—	P2-27
KC5-4	630	720	870	940	P2-49	KC5-4	680	750	900	1000	P2-49
	810	920	1100	1200	P2-50		840	960	1150	1250	P2-50
	1000	1130	1350	1480	P2-51		1020	1170	1410	—	P2-51
KC5-5	630	720	870	940	P2-31	KC5-5	830	940	890	970	P2-34
	810	920	1100	1200	P2-32		840	950	1150	—	P2-35
	1000	1130	1360	—	P2-33		1020	1170	—	—	P2-36
KC7-2	700	790	940	1020	P2-55	KC7-2	650	730	870	950	P2-19
	900	1080	1300	1440	P2-56		890	1010	1200	1300	P2-74
	1260	1430	—	—	P2-57		1170	1320	—	—	P2-75
KC8-2	620	700	840	910	P2-58	KC8-2	630	710	850	920	P2-76
	790	900	1080	1170	P2-59		800	900	1070	1140	P2-77
	980	1110	1300	—	P2-60		990	1120	—	—	P2-78
KC9-2	690	770	930	1000	P2-71	KC9-2	640	730	860	920	P2-82
	900	1020	1150	—	P2-72		840	950	—	—	P2-83
KC10-2	660	730	870	950	P2-64						
	820	920	—	—	P2-65						

1.411.1-2191.1-6

24894-01 35

Лист

4

**Ключ для подбора марок армопластурных сеток подошвы растворика**

**таблица 3**

Марка растворика	Расчетная нагрузка на сеть, кН	Армированные подошвы растворика	Марка растворика	Расчетная нагрузка на сеть, кН	Армированные подошвы растворика	Марка растворика	Расчетная нагрузка на сеть, кН	Армированные подошвы растворика						
		Условная марка сетки		документ 1.44.1-291.2	Условная марка сетки		документ 1.44.1-291.2	Условная марка сетки		документ 1.44.1-291.2				
P2-1	00 1000	C4			P2-16	00 920	C38			P2-27	00 1330	C46	4	-28
P2-2			5			921...1200	C39			P2-28	1331...1620	C40+088		
P2-3						00 1000	C38				1621...1830	C44+088	16	-28;-35
P2-4	00 750	C4			P2-17	1001...1310	C39	3		P2-29	00 720	C50		
	751...1000	C5				1311...1500	C34(2шт)			P2-30	721...830	C51		
P2-5	00 4400	C5			P2-18	00 1050	C39	3		P2-31	831...1000	C53		
	1001...1350	C5				1051...1180	C34(2шт)				00 810	C50		
P2-6	00 1350	C5			P2-19	1331...1500	C35(2шт)			P2-32	841...920	C51	3	-29
	1351...1600	C5				00 1500	C34(2шт)				921...1220	C53		
P2-7	00 1450	C5			P2-20	1501...1840	C35(2шт)			P2-33	00 1000	C57		
	1451...1800	C6				00 470	C39	3			1001...1360	C53		
P2-8	00 660	C9			P2-21	471...620	C34(2шт)			P2-34	1361...1500	C55		
	661...770	C10				00 630	C34(2шт)				00 630	C56		
P2-9	00 730	C9			P2-22	631...900	C35(2шт)			P2-35	631...770	C57		
	731...930	C10				00 740	C34(2шт)				771...950	C59		
P2-10	00 530	C11			P2-23	741...840	C35(2шт)			P2-36	00 860	C57		
	531...720	C12				841...1000	C36(2шт)				861...1100	C59	4	-30
P2-11	00 840	C12			P2-24	00 720	C42			P2-37	1161...1300	C60		
	850...1000	C14				721...950	C44				1301...1620	C57		
P2-12	00 510	C17			P2-25	00 810	C42			P2-38	00 1080	C59		
	511...670	C21				811...1050	C44				1681...1220	C59		
P2-13	00 620	C17			P2-26	1051...1300	C46			P2-39	1221...1360	C60		
	621...790	C21				00 1160	C44				00 660	C66		
	791...910	C25				1161...1460	C46			P2-40	661...970	C67		
P2-14	00 880	C21				00 1470	C46			P2-41	00 850	C66	3	-31
	881...1000	C25				1171...1460	C40+088				851...1150	C67		
P2-15	00 800	C38				1461...1600	C44+088			P2-42	00 1030	C66		
	801...950	C39								P2-43	1031...1200	C67		
										P2-44	00 360	C105	2	-39
											361...510	C107		

1.44.1-2/91.1-6

Лист  
5

Продолжение табл. 3

Марка растяжки	Расчетная нагрузка на сечение $F_{sv}$ , кН	Армирование подшипника растяжки		Марка растяжки	Расчетная нагрузка на сечение $F_{sv}$ , кН	Армирование подшипника растяжки		Марка растяжки	Расчетная нагрузка на сечение $F_{sv}$ , кН	Армирование подшипника растяжки	
		Числовая марка сетки	Рис. документ 1.411-2/91.2-			Числовая марка сетки	Рис. документ 1.411-2/91.2-			Числовая марка сетки	Рис. документ 1.411-2/91.2-
P2-38	00 510	C107		P2-47	00 460	C102	1	-38	P2-55	00 790	C134
	511...580	C108			461...500	C164-C163				791...850	C135
	581...600	C110			501...600	C164-C163		-38; -48		951...1020	C137
P2-39	00 840	C109		P2-47	601...650	C162-C160		-38; -48; -28	P2-56	00 1080	C135
	611...1080	C111			651...700	C164-C163				1081...1410	C147
P2-40	00 430	C109		P2-48	00 610	C164-C163			P2-57	00 1430	C137
	431...580	C111			651...700	C164-C163		-38; -48		00 620	C135
	581...620	C112			701...800	C165				821...790	C137
P2-41	00 500	C109		P2-49	651...720	C163(2шт.)			P2-58	00 790	C135
	581...710	C111			721...950	C164(2шт.)				791...960	C148
	711...780	C112			00 830	C165				951...1170	C133
P2-42	00 850	C111		P2-50	00 830	C165	3		P2-59	00 790	C135
	00 420	C99			611...720	C163(2шт.)				1051...1310	C137
	421...510	C100			721...950	C164(2шт.)				1051...1310	C137
	511...590	C103		P2-51	00 1150	C163(2шт.)			P2-60	00 1050	C137
P2-43	00 510	C99			751...1080	C164(2шт.)				421...470	C132
	511...620	C100			00 1150	C164(2шт.)				471...610	C15+048
	621...770	C103		P2-52	00 410	C163(2шт.)				471...610	C121
P2-44	00 650	C99			441...510	C164(2шт.)			P2-61	00 420	C122
	651...760	C100			00 410	C163(2шт.)				421...470	C123
	761...910	C103			00 550	C163(2шт.)				471...610	C15+048
P2-45	00 250	C102		P2-53	551...670	C164(2шт.)			P2-61	471...610	C121
	351...410	C104			671...830	C165(2шт.)				00 420	C122
	411...450	C105		P2-54	00 800	C164(2шт.)				421...470	C123
P2-46					801...910	C165(2шт.)				471...610	C121
										471...610	C121

## ПРИМЕЧАНИЕ СМ. А.8

Рисунки с изображением схем расположения структурных сеток по подшипникам приведены в докум. -10

1.411-2/91.1-6

6

Продолжение табл. 3

Марка различного	расчетная нагрузка на ось по $F_{Sk}$ , кН	Примораживание подшипника растяжения		Марка различного	расчетная нагрузка на ось по $F_{Sk}$ , кН	Примораживание подшипника растяжения		Марка различного	расчетная нагрузка на ось по $F_{Sk}$ , кН	Примораживание подшипника растяжения		
		Человеком массой составу	Рис.		Человеком массой составу	Рис.		Человеком массой составу	Рис.	Человеком массой составу		
P2-52	00 570	C123	4	-44	P2-69	00 440	C105-C105 C198	13	-55; -53	P2-77	00 900	C140 C154
	571... 720	C15-C148 C121	444.. 580	C106-C106 C199		901... 1140	C141 C155					
	721... 780	C16-C149 C121	-45; -25; -29	P2-70		00 850	C106-C106 C199	P2-78	00 1040		C140 C154	
P2-63	00 850	C15-C148 C121	10	-44	P2-71	00 720	C137(2шт.)	18	-44	P2-79	1041.. 1120	C141 C155
	00 610	C178-C178 C127				721.. 800	C138(2шт.)				00 800	C084-C081 C148
P2-54	671... 870	C174-C179 C128	19	-42; -34	P2-72	881.. 1000	C139(2шт.)	2	-60	P2-80	801.. 780	C082-C082 C149
	871... 1000	C174-C179 C129				00 1020	C138(2шт.)				00 750	C084-C081 C148
	00 820	C178-C178 C127				1021.. 1200	C139(2шт.)				751.. 900	C082-C082 C149
P2-55	00 820	C178-C178 C127	19	-42; -34	P2-73	00 790	C214	2	-60	P2-81	00 870	C084-C081 C148
	821.. 950	C174-C179 C128				791.. 980	C215				00 730	C156(2шт.)
P2-56	00 660	C179-C179 C129	19	-42; -34	P2-74	00 900	C214	15	-45; -47	P2-82	731.. 920	C157(2шт.)
	661... 850	C80-C80 C130				901.. 1120	C215				00 1080	C157(2шт.)
P2-57	00 900	C80-C80 C130	19	-42; -34	P2-75	1121.. 1360	C140 C154	2	-60	P2-83	00 440	C261-C263 C199
	00 320	C185-C185 C197				00 1230	C215				441.. 520	C265-C263 C180
P2-68	321.. 380	C185-C185 C198	13	-56; -53	P2-76	00 740	C140 C154	15	-45; -47	P2-84	521.. 650	C274-C284 C213
	381.. 470	C186-C186 C189				741.. 920	C141 C155					

Примечание см. в.8

Зам. №1 ГИП Баженова В.В. /35 а/ 30.8.91г.

1.441-2/91.1-8

Приложение табл. 3

Марка растяжки	Расчетная нагрузка на сечение $F_{Sv}$ , кН	Формирование подошвы растяжки		Марка растяжки	Расчетная нагрузка на сечение $F_{Sv}$ , кН	Формирование подошвы растяжки	
		Числовые марки сеток	Рис. Документ 1411-2/91.2			Числовые марки сеток	Рис. Документ 1411-2/91.2
P2-85	00 650	C26+C53 C460	10	-48;-26; -31	P2-90	00 380	C210 C210+
	551... 700	C27+C59 C213				381... 430	C211 C211+
P2-86	00 790	C26+C53 C460				431... 580	C212 C212+
P2-87	00 300	C30+C59 C30+C59	14	-26;-32	P2-91	00 500	C211 C211+
	301... 360	C34+C70 C34+C70				501... 570	C212 C212+
	351... 440	C32+C71 C32+C71			P2-92	00 700	C212 C212+
P2-88	00 450	C34+C70 C34+C70	14	-26;-32	P2-93	00 400	C73+C83 C73+C83
	451... 510	C32+C71 C32+C71				401... 510	C74+C84 C74+C84
	511... 650	C33+C72 C33+C72			P2-94	00 540	C73+C83 C73+C83
P2-89	00 520	C34+C70 C34+C70			P2-95	541... 650	C74+C84 C74+C84
	521... 630	C32+C71 C32+C71				00 600	C73+C83 C73+C83
						601... 670	C74+C84 C74+C84

При формировании подошвы растяжки думя и более сетками укладываемыми в два ряда по высоте сечения притной части растяжки, запись условных марок сеток в табл. 3 выполнена дважды, числитель которой соответствует сеткам, укладываемым в верхнем ряду, знаменатель - сеткам, укладываемым в нижнем ряду. Исключение составляют растяжки с квадратным размером подошвы до 30м включи-

тельно до 30м, плотность которых формируется думя сетками по высоте сечения. В этом случае марка сетки записана в таблице один раз с одновременным указанием количества сеток.

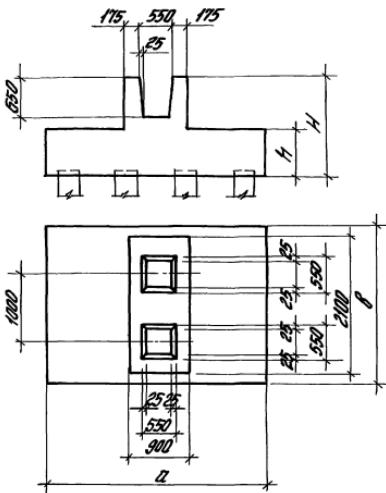
Зам. № 1  
ГИП Бажанова -  
13 Гс 30.8.91г.

1411-2/91.1-б

Лист  
8

Таблица 1  
 Конструктура растяжек

Сечения ребор, мм	Марка куска ребора	Марка растяжки	размеры растяжки, мм				Объем бетона, м³
			a	b	h	h	
300x300	КСБ-17	Р1-17	1500	2100	1050	450	2,2
		Р1-27			1200	450	2,5
		Р1-37			1050	600	3,0
	КСБ-17	Р1-87	1500	2100	1050	450	2,2
		Р1-97			1200	600	2,7
		Р1-107			1050	600	3,0
	КСБ-27	Р1-117	1800	2100	1050	450	2,5
		Р1-127			1200	600	3,0
		Р1-137			1350	750	3,6
	КСБ-17	Р1-147	2400	2100	1200	600	3,8
		Р1-157			1350	750	4,6
		Р1-167			1500	900	5,3
КСБ-1	КСБ-1	Р1-177	2400	2100	1200	600	3,8
		Р1-187			1350	750	4,6
		Р1-197			1500	900	5,3
		Р1-447			1200	600	4,2
КСБ-1	КСБ-1	Р1-457	2400	2400	1350	600	4,5
		Р1-467			1500	750	5,4
		Р1-497			1650	900	6,2
		Р1-577			1350	600	5,8
КСН-17	КСН-17	Р1-587	3300	2400	1500	750	7,0
		Р1-597			1650	900	8,2



Приемка	Балансировка	Р1-17	1.411.1-2/91.1-7
Проверка	Проверка	Р1-17	Проверка
Проверка	Проверка	Р1-17	Проверка
Проверка	Проверка	Р1-17	Проверка
Проверка	Проверка	Р1-17	Проверка

Растяжки под колонны сечением 400x400 мм у температурного шва

Проверка Проверка Проверка

ЦНИИПОЛЕДРАЙ

24894-01 40

## Продолжение табл. 1

Сечение ребра мм <sup>2</sup>	Марка куста свой	Марка растяжки	размеры растяжки, мм				Объем бетона, м <sup>3</sup>	Сечение ребра, мм	Марка куста свой	Марка растяжки	размеры растяжки, мм				Объем бетона, м <sup>3</sup>
			α	β	Η	η					α	β	Η	η	
300x300	K012-1	P1-50T	3300	2400	1500	750	7,0	350x350	K04-2	P1-64T	3600	2700	1650	900	9,8
		P1-51T			1650	900	8,2			P1-65T			1800	1050	11,3
	K013-17	P1-52T	3600	2400	1500	900	8,6	400x400	K04-27	P1-5T	1800	2100	1350	600	3,3
		P1-53T			1650	1050	9,9			P1-6T			1500	750	3,9
	K04-27	P1-4T	1800	2100	1200	450	2,8			P1-7T	2100	2400	1650	900	4,5
		P1-5T			1350	600	3,3			P1-20T			1350	750	4,6
		P1-6T			1500	750	3,9			P1-21T			1500	900	5,3
350x350	K05-3T	P1-20T	2400	2100	1350	750	4,6			P1-22T			1650	1050	6,1
		P1-21T			1500	900	5,3			P1-54T	2100	2400	1350	750	5,6
		P1-22T			1650	1050	6,1			P1-55T			1500	900	6,6
	K06-2T	P1-35T	2700	2100	1350	750	5,0			P1-56T			1650	1050	7,6
		P1-36T			1500	900	5,9			P1-41T	3000	2700	1350	750	6,9
		P1-37T			1650	1050	6,7			P1-42T			1500	900	8,1
	K06-3T	P1-54T	2700	2400	1350	750	5,6			P1-43T			1650	1050	9,3
		P1-55T			1500	900	6,5			P1-66T	3300	2700	1500	900	8,8
		P1-56T			1650	1050	7,6			P1-67T			1650	1050	10,1
K08-2	K08-2	P1-38T	2700	2900	1350	750	5,6								
		P1-39T			1500	900	6,6								
		P1-40T			1650	1050	7,6								
	K09-17	P1-60T	3000	2700	1500	750	7,1								
		P1-61T			1650	900	8,4								

1.4111-2/91.1-7

1000  
2

24894-01 41

**Ключ для подбора марок растворерков**

**таблица 2**

Сечение свои, мм	Марка кусто сюи		Марка растворерка		Сечение свои, мм	Марка кусто сюи		Марка растворерка		Сечение свои, мм	Марка кусто сюи		Марка растворерка	
	Под радионые колонны	Под металлическими турнажными шабо	Под радионые колонны	Под металлическими турнажными шабо		Под радионые колонны	Под металлическими турнажными шабо	Под радионые колонны	Под металлическими турнажными шабо		Под радионые колонны	Под металлическими турнажными шабо	Под радионые колонны	Под металлическими турнажными шабо
300x300	KC2-1	KC4-1T	P4-1	P4-1T	300x300	KC9-1	KC4-1T	P4-57	P4-57T	350x350	KC4-2	KC9-1T	P4-60	P4-60T
			P4-2	P4-2T				P4-58	P4-58T		KC8-2	KC9-1T	P4-62	P4-62T
			P4-3	P4-3T				P4-59	P4-59T		KC9-2	KC11-2T	P4-63	P4-63T
	KC4-1	KC5-1T	P4-8	P4-8T		KC10-1	KC12-1	P4-50	P4-50T		KC2-3	KC4-2T	P4-64	P4-64T
			P4-9	P4-9T				P4-51	P4-51T		KC4-5	KC5-3T	P4-65	P4-65T
			P4-10	P4-10T				P4-52	P4-52T		KC4-6	KC5-3T	P4-5	P4-5T
	KC4-2	KC5-2T	P4-11	P4-11T		KC2-2	KC4-2T	P4-53	P4-53T		KC4-7	KC5-3T	P4-6	P4-6T
			P4-12	P4-12T				P4-4	P4-4T		KC4-8	KC5-3T	P4-7	P4-7T
			P4-13	P4-13T				P4-5	P4-5T		KC4-9	KC5-3T	P4-23	P4-23T
350x350	KC5-1	KC6-1T	P4-26	P4-14T		KC4-3	KC5-3T	P4-6	P4-6T		KC4-10	KC5-3T	P4-24	P4-24T
			P4-27	P4-15T				P4-20	P4-20T		KC4-11	KC5-3T	P4-25	P4-25T
			P4-28	P4-16T				P4-21	P4-21T		KC4-12	KC5-3T	P4-32	P4-32T
	KC5-2	KC6-1T	P4-14	P4-14T		KC4-4	KC5-3T	P4-22	P4-22T		KC4-13	KC5-3T	P4-33	P4-33T
			P4-15	P4-15T				P4-29	P4-29T		KC4-14	KC5-3T	P4-34	P4-34T
			P4-16	P4-16T				P4-30	P4-21T		KC4-15	KC5-3T	P4-54	P4-54T
	KC6-1	KC8-1	P4-17	P4-17T		KC5-3	KC6-2T	P4-31	P4-22T		KC4-16	KC5-3T	P4-55	P4-55T
			P4-18	P4-18T				P4-35	P4-35T		KC4-17	KC5-3T	P4-56	P4-56T
			P4-19	P4-19T				P4-36	P4-36T		KC4-18	KC5-3T	P4-41	P4-41T
400x400	KC7-1	KC9-1	P4-44	P4-44T		KC5-4	KC6-3T	P4-37	P4-37T		KC4-19	KC5-3T	P4-42	P4-42T
			P4-45	P4-45T				P4-54	P4-54T		KC4-20	KC5-3T	P4-43	P4-43T
			P4-46	P4-46T				P4-55	P4-55T		KC4-21	KC5-3T	P4-66	P4-66T
	KC8-1	KC9-1	P4-47	P4-47T		KC5-2	KC6-2T	P4-56	P4-56T		KC4-22	KC5-3T	P4-67	P4-67T
			P4-48	P4-48T				P4-58	P4-58T		KC4-23	KC5-3T		
			P4-49	P4-49T				P4-59	P4-59T		KC4-24	KC5-3T		
								P4-60	P4-60T					

1.411-1-2/91.1-7

24894-01 42

Таблица 3

Марка растяжки	Расчетная нагрузка на сжатие F <sub>з</sub> , кН, не более	Армирование подошвы растяжки			Марка растяжки	Расчетная нагрузка на сжатие F <sub>з</sub> , кН, не более	Армирование подошвы растяжки		
		Условная марка сетки	Рис.	документ 1411-7992			Условная марка сетки	Рис.	документ 1411-7992
Р1-1T	100				Р1-41T	800			
Р1-2T	1000	С162	1	-52	Р1-42T	1000	С152 С208	7	-60; -47
Р1-3T					Р1-43T				
Р1-4T	1000				Р1-44T	400			
Р1-5T	1300				Р1-45T	600			
Р1-6T	1500				Р1-46T	800			
Р1-7T	1650				Р1-47T				
Р1-8T	600	С183			Р1-50T	550			
Р1-9T	900				Р1-51T	600			
Р1-10T	1000	С184			Р1-52T	550	С48+С80	24	-55; -29; -31
Р1-11T	450	С164			Р1-53T	800	С195		
Р1-12T	680				Р1-54T	900			
Р1-13T	900	С165			Р1-55T		С182 С19	16	-41; -43
Р1-14T	600				Р1-56T	1050			
Р1-15T	850				Р1-57T	450			
Р1-16T					Р1-58T	650	С16+С19 С194	10	-55; -25; -29
Р1-17T	600				Р1-59T	700			
Р1-18T	800				Р1-60T	850	С155 С143	7	-45; -47
Р1-19T	900				Р1-61T				
Р1-20T	1000	С168			Р1-64T	750	С176+С82 С204	22	-58; -50; -34
Р1-21T	1300				Р1-85T				
Р1-22T	1500	С169			Р1-65T	700	С173+С175 С202	9	-58; -49; -50
Р1-35T	850				Р1-87T	820			
Р1-36T									
Р1-37T	1000	С190	1						
Р1-38T	800								
Р1-39T	900								
Р1-40T	1020	С193	4						

Рисунки с изображением схем расположения арматурных сеток по подошвам растяжек приведены в документе - 10.

1.411-1-2/91.1-7

24894-01 43

Номенклатура  
растяжек

таблица 1

Сечение свай, мм	Марка квадро- свай	Марка растяж- ек	Размеры растяжек, мм				Объем бетона, м³
			a	b	H	k	
300x300	КС4-1Т	P2-1T			1050	450	2,4
		P2-2T	1500	2100	1200	450	2,8
		P2-3T			1350	600	3,3
	КС5-1Т	P2-8T	1500	2100	1050	450	2,4
		P2-9T			1200	450	2,8
	КС5-2Т	P2-10T	1800	2100	1050	450	2,7
		P2-11T			1200	450	3,1
	КС6-1Т	P2-12T	2400	2100	1200	600	4,0
		P2-13T			1350	750	4,8
		P2-14T			1500	900	5,6
	КС8-1	P2-12T <sub>1</sub>	2400	2100	1200	600	4,0
		P2-13T <sub>1</sub>			1350	750	4,8
		P2-14T <sub>1</sub>			1500	900	5,6
КС9-1	P2-3T <sub>1</sub>				1200	600	4,5
	P2-38T	2400	2400		1350	600	4,9
	P2-39T				1500	750	5,7
	P2-42T				1650	900	6,6
КС11-1Т	P2-52T	3300	2400		1350	600	6,4
	P2-53T				1500	750	7,6
	P2-54T				1650	900	8,8
КС12-1	P2-43T	3300	2400		1350	600	6,4
	P2-44T				1500	750	7,6
	P2-45T				1650	900	8,8
КС13-1Т	P2-46T	3600	2400		1350	600	6,6
	P2-47T				1500	750	7,9
	P2-48T				1650	900	9,2

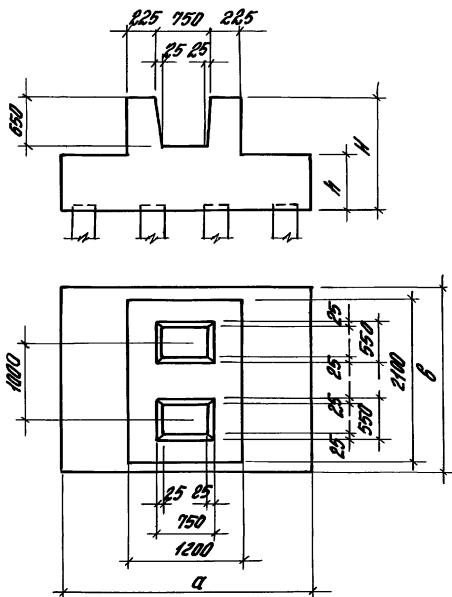
1.411.1-2/91.1-8

Григорьев Балакина Л.А.	Баженова В.Г.	Соловьев И.И.	Лисин Л.П.	Лисин Л.П.
Разраб. Шелепин	Баженова В.Г.	Соловьев И.И.	Лисин Л.П.	Лисин Л.П.
Членик Нагонян	Баженова В.Г.	Соловьев И.И.	Лисин Л.П.	Лисин Л.П.
Продав. Соболев Олег				
Исполн. Петрович Леонид				

Растяжки под кранами  
сечением 800x400 мм  
у температурного шва

ЦНИИПРОМЗДНИИ

24894-01 44



Продолжение табл. 1

Дечение свой. мм	Марка кубата свой. кН	Марка растяжер. кН	Размеры растяжерка, мм				Объем бетона, м <sup>3</sup>	Дечение свой., мм	Марка кубата свой. кН	Марка растяжер. кН	Размеры растяжерка, мм				Объем бетона, м <sup>3</sup>		
			а	в	г	и					а	в	г	и			
300x300	KC14-1T	P2-61T	3900	2400	1500	750	8,4	350x350	KC11-2T	P2-71T	3600	2700	1650	900	10,1		
		P2-62T			1650	900	9,8			P2-72T			1800	1050	11,6		
		P2-63T			1800	1050	11,2			KC12-2	P2-64T	3900	2700	1850	900	12,9	
	KC17-1	P2-84T	3600	3600	1500	750	11,1		P2-65T	4200	2700	1800	1050	12,5			
		P2-85T			1650	900	13,1		P2-67T			1800	1050	13,3			
		P2-86T			1800	1050	15,0		P2-79T	4200	2700	1850	900	14,6			
	KC18-1	P2-90T	3600	3600	1500	750	11,1		P2-80T			1800	1050	13,3			
		P2-91T			1650	900	13,1		P2-81T			1950	1200	15,0			
		P2-92T			1800	1050	15,0		KC19-1	P2-93T	4200	3600	1500	750	12,7		
		P2-94T			1650	900	15,0		P2-57T	P2-67T			1800	2100	1500	600	3,7
		P2-95T			1800	1050	17,3		P2-77T	1650			750	4,6			
350x350	KC20-1	P2-88T	4200	3300	1500	750	11,8		P2-18T	P2-19T	2400	2100	1350	600	4,4		
		P2-89T			1650	900	13,9		P2-49T	1500			750	5,2			
		P2-70T			1800	1050	16,0		P2-50T	1350			750	5,3			
	KC24-2T	P2-4T	1800	2100	1200	450	3,1		P2-51T	2700	2400	1500	900	6,1			
		P2-5T			1350	600	3,7		P2-34T			1650	1050	7,0			
		P2-6T			1500	600	4,0		P2-35T			1350	750	7,1			
	KC25-3T	P2-15T	2400	2100	1350	750	4,8		P2-36T	3000	2700	1500	900	8,3			
		P2-16T			1500	900	5,8		P2-37T			1650	1050	9,5			
		P2-17T			1650	1050	6,3		P2-39T			P2-44T	1500	900	9,0		
	KC26-2T	P2-28T	2700	2100	1350	750	5,3		P2-45T	3300	2700	1650	1050	10,4			
		P2-29T			1500	900	6,1		P2-46T			1800	1200	11,7			
		P2-30T			1650	1050	7,0		P2-47T			1500	750	8,1			
	KC26-3T	P2-49T	2700	2400	1350	750	5,9		P2-48T			P2-53T	1650	900	9,4		
		P2-50T			1500	900	6,9		P2-49T			1800	1050	10,8			
		P2-51T			1650	1050	7,8		P2-51T			P2-57T	1650	1050	12,9		
	KC28-2	P2-31T	2700	2400	1350	750	5,9		P2-52T			P2-58T	1800	1200	14,6		
		P2-32T			1500	900	6,9		P2-53T								
		P2-33T			1650	1050	7,8		P2-54T								
	KC29-1T	P2-55T	3000	2700	1500	750	7,5		P2-55T								
		P2-56T			1650	900	8,7		P2-56T								
		P2-57T			1800	1050	9,9		P2-57T								

1411.1-2/91.1-8

2

## Ключ для подбора марок растворников

Таблица 2

Сече- ние сви- и мм	Марка кусто сви		Марка растворника		Сече- ние сви- и мм	Марка кусто сви		Марка растворника	
	Пло- щадь кононы	Под кононы у темпера- турного шбо	Пло- щадь кононы	Под кононы у темпера- турного шбо		Пло- щадь кононы	Под кононы у темпера- турного шбо	Пло- щадь кононы	Под кононы у темпера- турного шбо
300x300	KC2-1	KC4-1T	P2-1	P2-1T	300x300	KC10-1	KC12-1	P2-43	P2-43T
			P2-2	P2-2T				P2-44	P2-44T
			P2-3	P2-3T				P2-45	P2-45T
	KC4-1	KC5-1T	P2-8	P2-8T		KC11-1	KC13-1T	P2-46	P2-46T
			P2-9	P2-9T				P2-47	P2-47T
	KC4-2	KC5-2T	P2-10	P2-10T				P2-48	P2-48T
			P2-11	P2-11T		KC12-1	KC14-1T	P2-51	P2-51T
	KC5-1	KC5-1T	P2-20	P2-12T				P2-62	P2-62T
			P2-21	P2-13T				P2-63	P2-63T
			P2-22	P2-14T		KC13-1	KC17-1	P2-84	P2-84T
	KC5-2	KC5-2T	P2-12	P2-12T				P2-85	P2-85T
			P2-13	P2-13T				P2-86	P2-86T
			P2-14	P2-14T		KC14-1	KC18-1	P2-90	P2-90T
	KC6-1	KC6-1	P2-12	P2-12T <sub>1</sub>				P2-91	P2-91T
			P2-13	P2-13T <sub>1</sub>				P2-92	P2-92T
			P2-14	P2-14T <sub>1</sub>		KC15-1	KC19-1	P2-93	P2-93T
	KC7-1	KC9-1	P2-37	P2-37T				P2-94	P2-94T
			P2-38	P2-38T				P2-95	P2-95T
			P2-39	P2-39T		KC15-2	KC20-1	P2-68	P2-68T
	KC8-1	KC9-1	P2-40	P2-38T				P2-69	P2-69T
			P2-41	P2-39T				P2-70	P2-70T
			P2-42	P2-42T				P2-87	P2-88T
	KC9-1	KC9-1T	P2-52	P2-52T				P2-88	P2-69T
			P2-53	P2-53T				P2-89	P2-70T
			P2-54	P2-54T					

144.1-2/91.1-8

Лист  
3

24894-01 46

## Продолжение табл.2

Сечение свай, мм	Марка кутата свай		Марка растяверка		Сечение свай, мм	Марка кутата свай		Марка растяверка	
	Под радиальные колонны	Под колонны у температу- турного шва	Под радиальные колонны	Под колонны у температу- турного шва		Под радиальные колонны	Под колонны у температу- турного шва	Под радиальные колонны	Под колонны у температу- турного шва
350x350	K02-2	KC4-2T	P2-4	P2-4T	350x350	K04-2	K04-2T	P2-6B	P2-6BT
			P2-5	P2-5T		K04-2	K04-2T	P2-67	P2-67T
			P2-6	P2-6T		K04-2	K04-2T	P2-79	P2-79T
	KC4-3	KC5-3T	P2-15	P2-15T		K04-2	K04-2T	P2-80	P2-80T
			P2-16	P2-16T		K04-2	K04-2T	P2-81	P2-81T
			P2-17	P2-17T		K02-3	K04-2T	P2-5	P2-5T
			P2-23	P2-23T		K02-3	K04-2T	P2-6	P2-6T
			P2-24	P2-24T		K02-3	K04-2T	P2-7	P2-7T
	KC4-4	KC5-3T	P2-25	P2-25T		K04-5	K05-3T	P2-18	P2-18T
			P2-28	P2-28T		K04-5	K05-3T	P2-19	P2-19T
			P2-29	P2-29T		K04-5	K05-3T	P2-26	P2-26T
	KC5-3	KC6-2T	P2-30	P2-30T		K04-5	K05-3T	P2-27	P2-27T
			P2-49	P2-49T		K05-5	K06-3T	P2-49	P2-49T
			P2-50	P2-50T		K05-5	K06-3T	P2-50	P2-50T
	KC5-4	KC6-3T	P2-51	P2-51T		K05-5	K06-3T	P2-51	P2-51T
			P2-31	P2-31T	400x400	K06-3	K08-3	P2-34	P2-34T
			P2-32	P2-32T		K06-3	K08-3	P2-35	P2-35T
			P2-33	P2-33T		K06-3	K08-3	P2-36	P2-36T
	KC6-2	KC8-2	P2-55	P2-55T		K07-3	K09-2T	P2-73	P2-73T
			P2-56	P2-56T		K07-3	K09-2T	P2-74	P2-74T
			P2-57	P2-57T		K07-3	K09-2T	P2-75	P2-75T
	KC8-2	KC9-1T	P2-58	P2-58T		K08-3	K09-2T	P2-76	P2-76T
			P2-59	P2-59T		K08-3	K09-2T	P2-77	P2-77T
			P2-60	P2-60T		K08-3	K09-2T	P2-78	P2-78T
	KC9-2	KC11-2T	P2-71	P2-71T		K09-3	KC11-3	P2-82	P2-82T
			P2-72	P2-72T		K09-3	KC11-3	P2-83	P2-83T
	KM0-2	KC12-2	P2-84	P2-84T					
			P2-85	P2-85T					

1441-2/91. 1-8

Лист 4

24894-01 47

Таблица 3

## Ключи для подбора марок арматурных сеток подошв растяжек

Марка растяжки	Расчетная нагрузка на сетью $F_{sv}$ , кН	Примирение подошвы растяжки			Марка растяжки	Расчетная нагрузка на сетью $F_{sv}$ , кН	Примирение подошвы растяжки		
		Числовая марка сетки	Рис.	документ 1.411.1-9912-			Числовая марка сетки	Рис.	документ 1.411.1-9912-
P2-1T					P2-28T	900			
P2-2T	1000	C181	1	-52	P2-29T	1100	C189	1	
P2-3T					P2-30T	1250			-54
P2-4T	1000				P2-31T	900			
P2-5T	1200				P2-32T	1100	C190	4	
P2-6T	1400				P2-33T	1250			
P2-7T	1600				P2-34T	870			
P2-8T	700				P2-35T		C147	2	-45
P2-9T	900	C183	1	-52	P2-36T	1150			
P2-10T	900	C164			P2-37T	450	C116	3	
P2-11T	950	C165			P2-38T	700			-40
P2-12T	600	C167			P2-39T	900	C113 (2шт)	8	
P2-13T	850	C168			P2-42T	750			
P2-14T	950	C169			P2-43T	500			
P2-12T <sub>1</sub>	600	C168			P2-44T	700	C172	4	-41
P2-13T <sub>1</sub>					P2-45T	920			
P2-14T <sub>1</sub>	850	C169			P2-46T	400			
P2-15T	980	C167			P2-47T	600	C200	3	-57
P2-15T	1200				P2-48T	750			
P2-17T	1400	C168			P2-49T	900			
P2-18T	1400				P2-50T	1150	C192	4	-54
P2-19T	1700	C171			P2-51T	1400			

Рисунки с изображением схем расположения арматурных сеток по подошвам растяжек приведены в докум. -10.

1.411.1-2/91.1-8

Лист 5

24894-01 48

## Продолжение табл. 3

Марка растяжки	Расчетная нагрузка на сечение $F_{sv}$ , кН	Армирование подошвы растяжки				Марка растяжки	Расчетная нагрузка на сечение $F_{sv}$ , кН	Армирование подошвы растяжки			
		Условная марка сетки	Рис.	документ	Условная марка сетки	Рис.	документ	Условная марка сетки	Рис.	документ	
P2-52T	500				P2-78T	850		<u>C173+C175</u>			
P2-53T	750	C123	4	-44	P2-77T	1150		<u>C203</u>	20	-58; -49; -50	
P2-54T	850				P2-78T						
P2-55T	900				P2-79T	750		<u>C187+C187</u>			
P2-56T	1200	<u>C152</u> <u>C142</u>	7	-45;-47	P2-80T	850		<u>C205</u>	23		
P2-57T	1350				P2-81T					-59; -59	
P2-61T	510				P2-82T			<u>C487+C487</u>	22		
P2-62T	720	<u>C80+C80</u> <u>C195</u>	10	-55;-34	P2-83T	900		<u>C205</u>			
P2-63T	800				P2-84T	600		<u>C74+C84</u>			
P2-64T	880	<u>C81+C81</u> <u>C209</u>	20	-60;-34	P2-85T	750		<u>C74+C84</u>		-33	
P2-65T					P2-86T						
P2-66T	820	<u>C187+C187</u> <u>C207</u>	22	-59; -53	P2-90T	500		<u>C73+C83</u>			
P2-67T					P2-91T	650		<u>C73+C83</u>		-33; -35	
P2-68T	420				P2-92T	750					
P2-69T	570	<u>C95+C95</u> <u>C174 + C178</u>	21	-49;-50;-38	P2-93T	400		<u>C198+C198</u>			
P2-70T	600				P2-94T	640		<u>C178+C180</u>	по типу 12	-50; -51; -53	
P2-71T	1100	<u>C177+C179</u> <u>C204</u>	22	-58;-58;-54	P2-95T						
P2-72T											
P2-73T	900	C204	1	-57							
P2-74T	1250	<u>C173+C175</u> <u>C203</u>	20	-58;-49;-50							
P2-75T	1300										

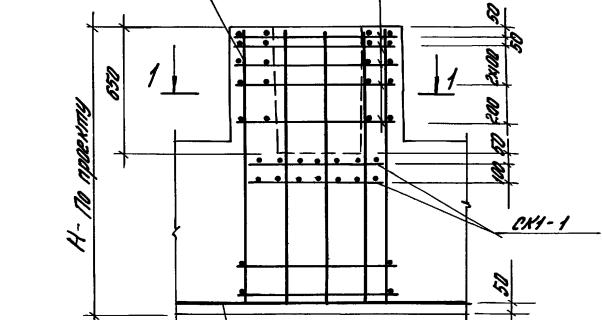
1.441.1-2/91.1-8

1001

6

24894-01 49

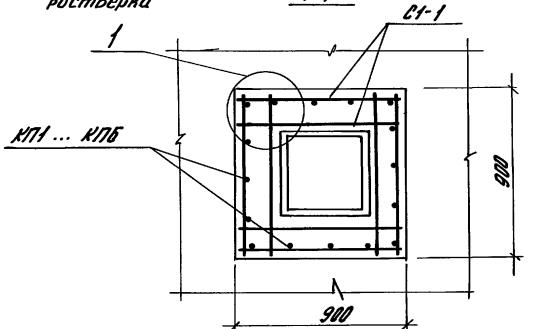
Расстояния под рядовую колонну сечением 400x400 мм  
КЛ1... КЛ6 С1-1



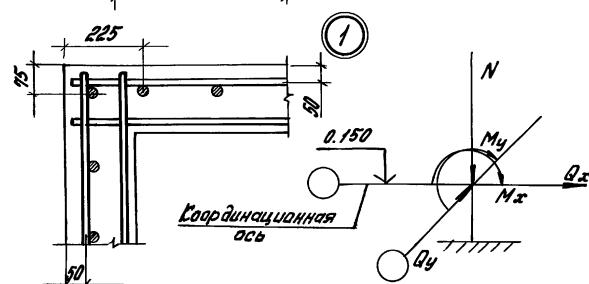
Сетка подошвы  
растяжки

1-1

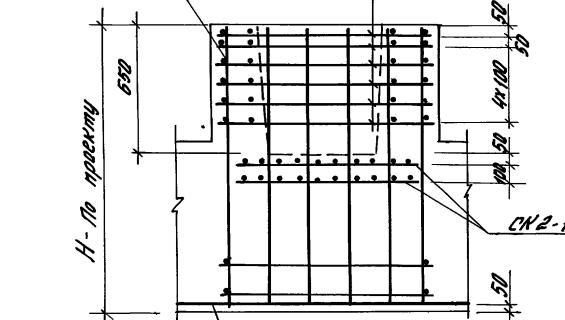
С1-1



КЛ1... КЛ6



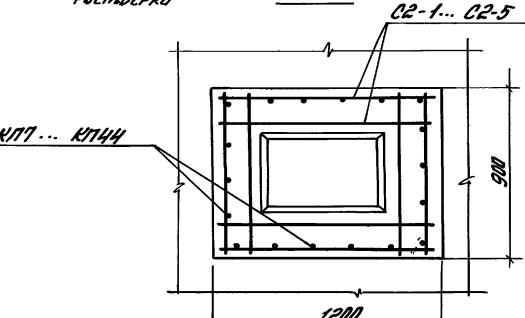
Расстояния под рядовую колонну сечением 600x400 мм  
КЛ7... КЛ12 С2-1... С2-5



Сетка подошвы  
растяжки

2-2

С2-1... С2-5



1. Марка пространственного борка для растяжек под колонну сечением 400x400 мм определяется по табл. 1 на л. 2.

2. Марки пространственного борка и сеток поперечного армирования для растяжек под колонну сечением 600x400 мм определяются по эпюрам, приведенным на рис. 1... 4 и таблицам 3 и 4.

3. См. примечание на л. 2.

Приложение	137
разраб. Ставка	Ден
директор Николаев Борис	
руководитель Геннадий	
И. контр. Петрович	

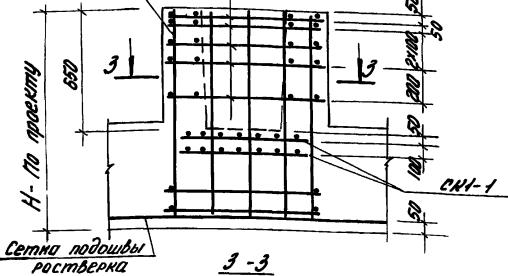
1411.1-2/91.1-9

Стандарт	Листов
Р	1
5	
ЦНИИПРОМЗДРАНИИ	

Расстояки под колонны сечением 400x400 мм  
у температурного шва

КП45 ... КП50

С1-17



Расстояки под колонны сечением 600x400 мм  
у температурного шва

КП51... КП69

С2-17... С2-57

H - по проекту

650

41

Сетка подошвы  
растяжки

4-4

СН2-1...  
СН2-5

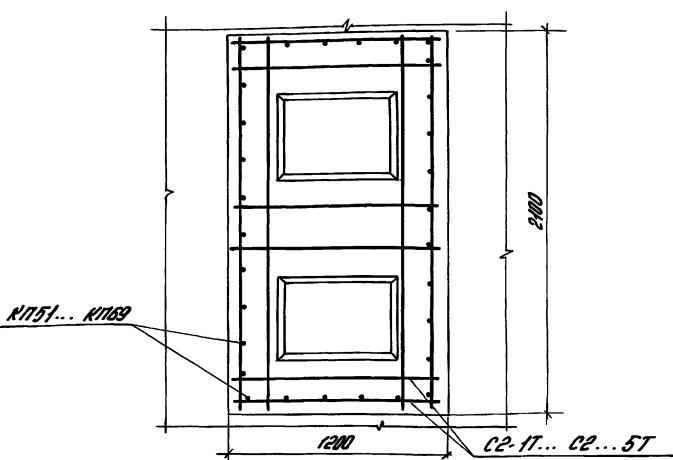
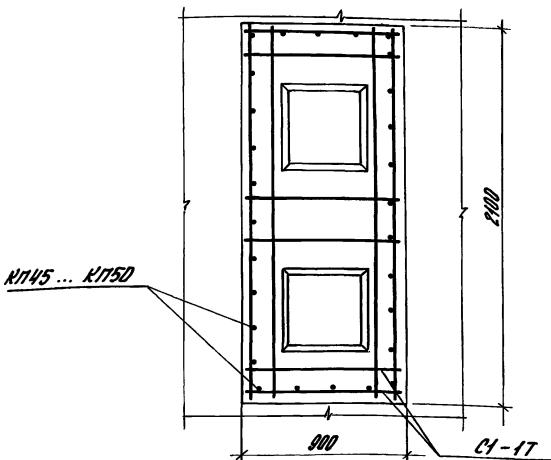


Таблица 1

Марки пространственного арматурного каркаса

Высота растяжки H, м	1,05	1,20	1,35	1,50	1,65	1,80
Марка каркаса	Рабочий фундамент	КП1	КП2	КП3	КП4	КП5
	Фундамент в температурном шве	КП45	КП46	КП47	КП48	КП49

Количество сеток косвенного армирования  
принимать в соответствии с указаниями  
табл. 2 на л. 4, а их расположение - по черте-  
жам, приведенным на л. 6.

1.41. 1-2/91. 1-9

Черт

24894-Д1 51

2

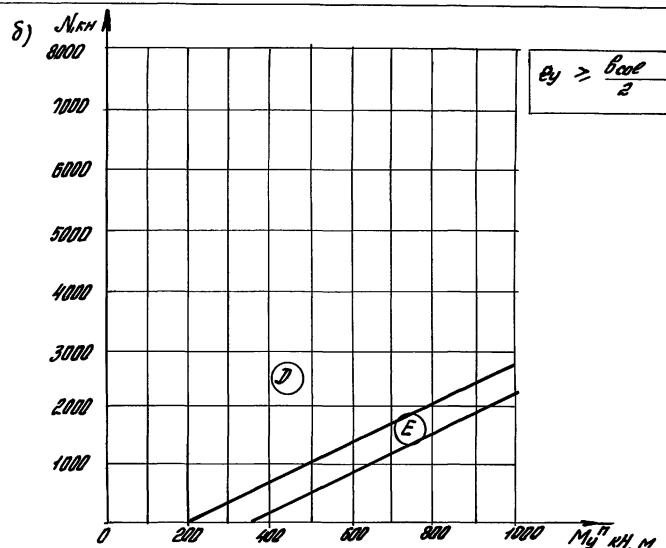
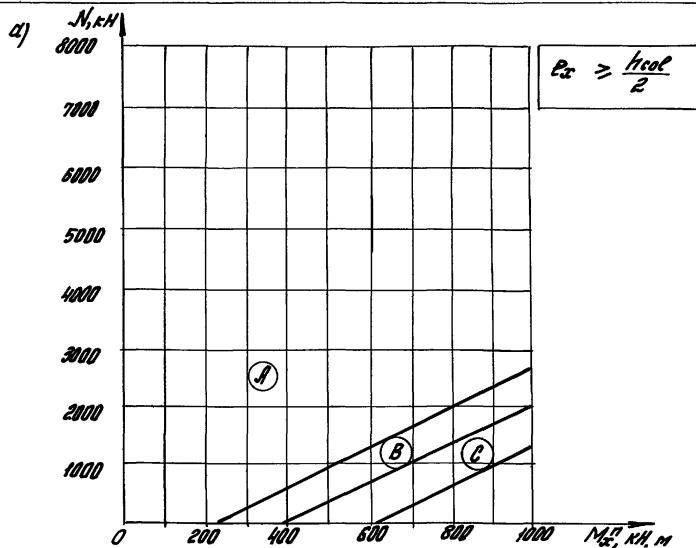


Рис. 1. Графики подбора продольной арматуры подколонников сечением 1,2x0,9 м при больших эксцентриситетах приложения продольной силы  $N$ ,

а - при изгибающем моменте, действующем в плоскости поперечной координатной оси здания,  
б - при изгибающем моменте, действующем в плоскости продольной координатной оси здания.

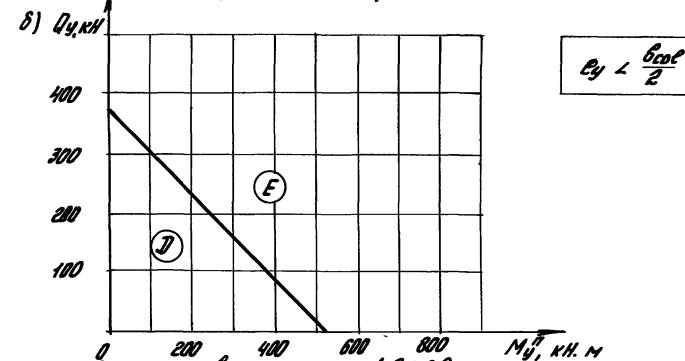
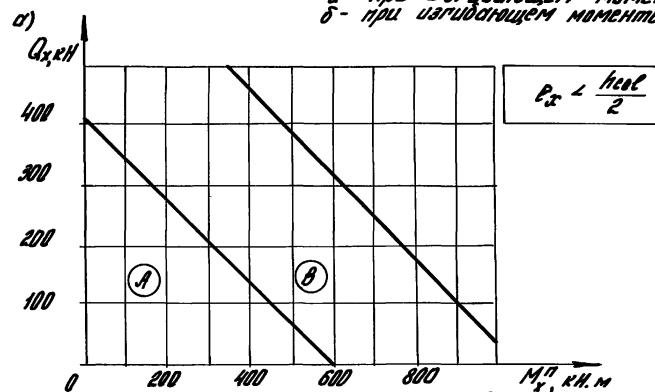


Рис. 2. Графики подбора продольной арматуры при малоих эксцентриситетах приложения

подколонников сечением 1,2x0,9 м продольной силы  $N$  (а и б - см. рис. 1)

Примечание - см. л. 4

1.411.1-2/91.1-9

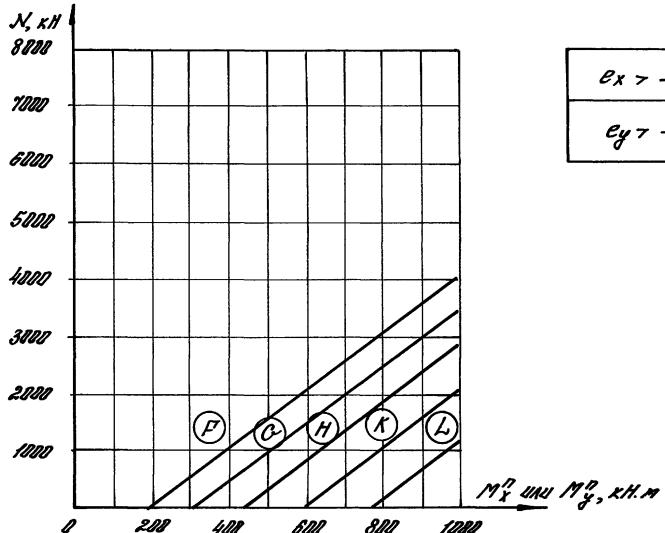


Рис. 3 График подбора поперечной арматуры стяжкиной  
части подколонников сечением  $1,2 \times 0,9 \text{ м}$  при  
больших эксцентриситетах приложения предельных  
силы  $N$

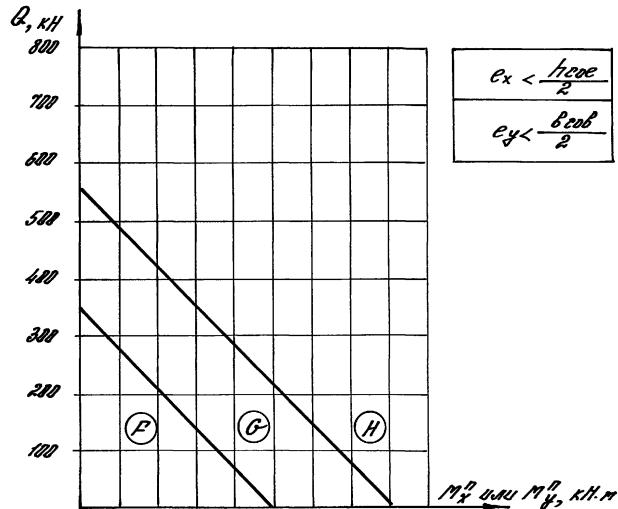


Рис. 4 График подбора поперечной арматуры стяжкиной  
части подколонников сечением  $1,2 \times 0,9 \text{ м}$  при  
малых эксцентриситетах приложения силы  $N$

Несущая способность стяжек хобситного армирования

Таблица 2

Сеченные колонны, мм	Марка стеки	Кол. стек	Предельная силы $N$ , кН			
			Пределы стекло растяжки			
			в 12,5	в 15	в 20	в 22,5
400x400	СК1-1	2	до 4300	до 4900	до 6800	до 8800
		3	4301...5700	4901...7700	—	—
600x400	СК2-1	2	до 6500	до 7400	до 10000	до 12000
		3	6501...9800	7401...11000	—	—

1. По осям координат графиков несущей способности подколонников, приведенных на рис. 1...4, отложены значения предельной ини поперечной силы и изгибающего момента, действующего на уровне нижнего торца колонны.

2. При отсутствии изгибающего момента, действующего в плоскости продольной координатной оси здания ( $M_y = 0$ ) определение предельного армирования подколонников производится по табл. 3 (ст. л. 5) по строке „D“.

Ключ для определения марок арматурных изделий подколонников сечением 1,2x0,9 м в растяжках свайных фундаментов под рабочие колонны

Таблица 3

## Подвалочное армирование

Зона аэрофика		Марки пространственного каркаса при высоте растяжки h, м							Поперечное армирование	
раб. шаг расп. 2 м	раб. шаг расп. 2,5	1,05	1,20	1,35	1,50	1,65	1,80	1,95	зона аэрофика раб. шаг расп. 3	Марка сетки раб. шаг расп. 3
A	J	KП7	KП11	KП15	KП21	KП27	KП33	KП39	F	C2-1
	E	KП8	KП12	KП16	KП22	KП28	KП34	KП40		
B	J	KП9	KП13	KП17	KП23	KП29	KП35	KП41	G	C2-2
	E	KП10	KП14	KП18	KП24	KП30	KП36	KП42		
C	J	-	-	KП19	KП25	KП31	KП37	KП43	H	C2-3
	E	-	-	KП20	KП26	KП32	KП38	KП44		

Примечание: рабочие чертежи пространственных каркасов КП7...КП44 приведены в докум. -2-...8, вып. 2, сеток поперечного армирования С2-1...С2-5 - в докум. - 20 того же выпуска

Таблица 4

Ключ для определения марок арматурных изделий подколонников сечением 1,2x2,1 м в растяжках свайных фундаментов под колонны у температурного шва

Высота растяжки h, м	Марки пространственного каркаса в подколонниковых растяжках		Марки сеток поперечного армирования в подколонниковых растяжках	
	под рабочие колонны	под колонны у температурного шва	под рабочие колонны	под колонны у температурного шва
1,05	KП7	KП51	C2-1	C2-1T
	KП8			
	KП9	KП52		
	KП10			
1,20	KП11	KП53	C2-2	C2-2T
	KП12			
	KП13	KП54		
	KП14			
1,35	KП15	KП55	C2-3	C2-3T
	KП16			

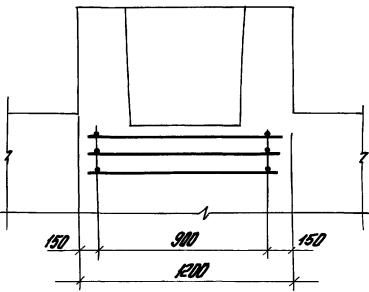
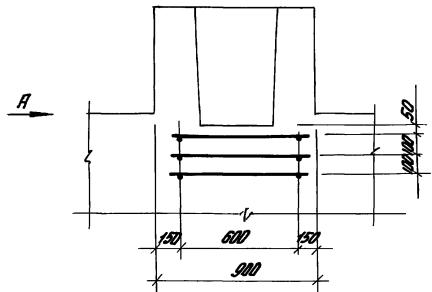
Продолжение табл. 4

Высота растяжки	Марки пространственного каркаса в подколонниковых растяжках		Марки сеток поперечного армирования в подколонниковых растяжках	
	под рабочие колонны	под колонны у температурного шва	под рабочие колонны	под колонны у температурного шва
1,35	KП17		C2-4	C2-4T
	KП18			
	KП19			
	KП20			
1,50	KП21		C2-5	C2-5T
	KП22			
	KП23			
	KП24			
1,65	KП25		C2-6	C2-6T
	KП26			
	KП27			
	KП28			
1,80	KП29		C2-7	C2-7T
	KП30			
	KП31			
	KП32			
1,95	KП33		C2-8	C2-8T
	KП34			
	KП35			
	KП36			
2,10	KП37		C2-9	C2-9T
	KП38			
	KП39			
	KП40			
2,25	KП41		C2-10	C2-10T
	KП42			
	KП43			
	KП44			

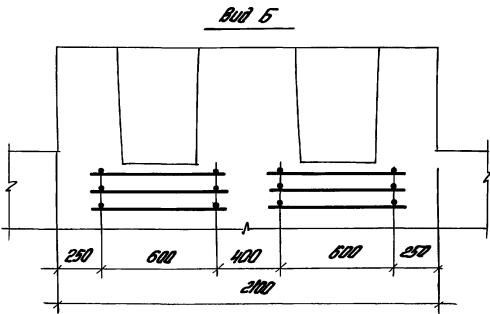
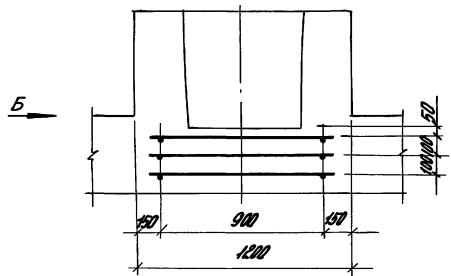
1.411.1-2/91.1-9

*Системы расположения сеток каскадного армирования*

*а) в рядовых фундаментах*



*б) в фундаментах у температурного шва*



*На чертежах условно изображены фундаменты под колонну 800 x 400 мм.*

1.411.1-2/91.1-9

Лист  
5

24894-01 55

**Таблица 1  
Ключ для определения схемы армирования плиты растяжки под рядовую колонну**

Размер растяжки в плане, <i>M</i>	Марка кубата свой	Схема армирования плиты растяжки под колонну сечением, мм	Размер растяжки в плане, <i>N</i>	Марка кубата свой	Схема армирования плиты растяжки под колонну сечением, мм
		400x400	600x400		
0,9x1,5	KC2-1	рис. 5(5)	рис. 5	2,4x2,7	KC7-2
	KC2-2				рис. 4 и 17*)
0,9x1,8	KC2-3	рис. 6	рис. 6	2,4x3,3	KC8-2
					рис. 4 и 15
1,5x1,5	KC4-1	рис. 1	рис. 1	2,4x3,9	KC10-2
					рис. 19
1,5x1,8	KC4-2			2,4x4,2	KC15-2
	KC5-2	рис. 2	рис. 2	2,7x2,7	KC9-2
1,5x2,4	KC6-1				рис. 18
	KC4-3			2,7x3,0	KC9-3
1,8x1,8	KC4-5	рис. 3(8*)	рис. 3(8*)	2,7x3,9	KC8-3
	KC5-1	рис. 3		3,0x3,9	KC12-2
1,8x2,1	KC4-4		рис. 4	3,0x3,0	KC9-3
	KC4-6	рис. 4	рис. 4 и 16*)	3,0x3,3	KC13-1
1,8x2,4	KC5-3	рис. 3	рис. 3	3,3x3,3	KC16-1
1,8x2,7	KC6-2	рис. 4	рис. 4	3,6x3,6	KC14-1
1,8x3,0	KC6-3	рис. 25	рис. 3		KC15-1
	KC7-1	рис. 2			
2,1x2,4	KC8-1	рис. 2(7*)	рис. 2		
	KC10-1		рис. 1		
2,1x2,3	KC9-1		рис. 1		
	KC5-4	рис. 3(8*)	рис. 3(8*)		
2,4x2,4	KC5-5				
	KC9-1	рис. 8	рис. 8		

\*.) При наличии двух вариантов расположения сеток по подошве растяжки необходимая дополнительная информация дана в табл. 3 на л. 2

\*\*) Рис. 5 соответствует расположению сетки С1

1.44.1-2/91.1-10		
Системы расположения арматурных сеток по подошве растяжек	Стандартные размеры	Плиты
Лист №1	Р	1
Лист №2	В	4
Лист №3	С	
Лист №4	Д	
Лист №5	Е	
Лист №6	Ж	
Лист №7	И	
Лист №8	К	

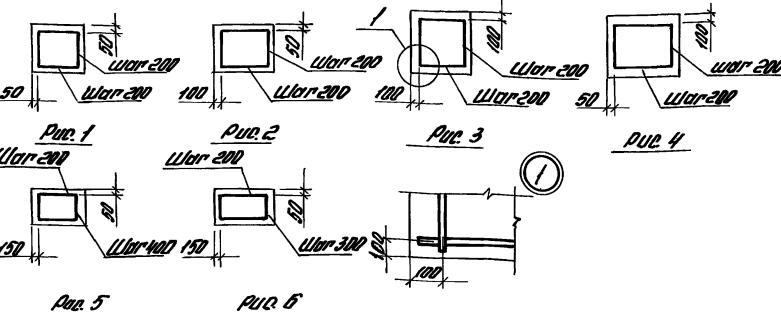
Ключ для определения схемы армирования шва  
при креплении к панели промежуточного щита, растяжка

Размер растяжки в плате, м	Марка куста свай	Схема армирования швов расстояние под колонны сечением, мм	
		400 x 400	600 x 400
2,1x1,5	KC4-17		
	KC5-17	Рис. 1	Рис. 1
2,1x1,8	KC4-27		
	KC5-27	Рис. 2	Рис. 2
	KC5-37		
2,1x2,4	KC6-17	Рис. 2	Рис. 2
	KC8-1		
2,1x2,7	KC6-27	Рис. 1	Рис. 1
2,4x2,4	KC9-1	Рис. 8	Рис. 30 (8*)
2,4x2,7	KC9-37	Рис. 16	
	KC8-2	Рис. 4	
2,4x3,3	KC11-17	Рис. 10	
	KC12-1	Рис. 4	
2,4x3,6	KC13-17	Рис. 24	Рис. 3
2,4x3,9	KC14-17	—	Рис. 10
2,7x3,0	KC8-3	Рис. 26	Рис. 2
	KC9-17	Рис. 7	Рис. 7
2,7x3,3	KC9-27	Рис. 9	Рис. 1 и 9*)
2,7x3,6	KC11-27	Рис. 22	Рис. 22
2,7x3,9	KC12-2	—	Рис. 20
	KC11-3		Рис. 23
2,7x4,2	KC13-27	—	Рис. 13
	KC14-27		Рис. 23
3,3x4,2	KC20-1	—	Рис. 21
3,6x3,6	KC17-1	—	
	KC18-1	—	Рис. 12
3,8x4,2	KC19-1	—	Рис. 12

\* См. табл. 3

3. На рис. 7...10 и 12...26 (см. л. 3) приведены схемы расположения  
сеток, расположенных в два ряда по высоте сечения платы  
растяжки, при этом в нижнем треугольнике рисунка указаны  
сетки нижнего ряда, в вершине - верхнего ряда.

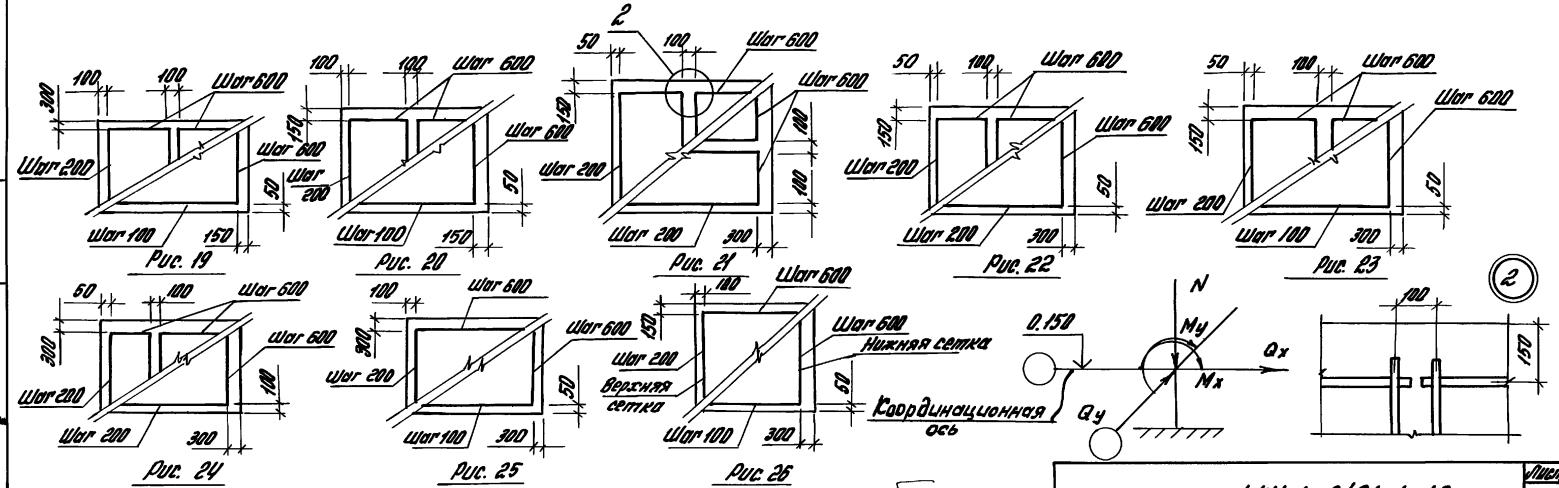
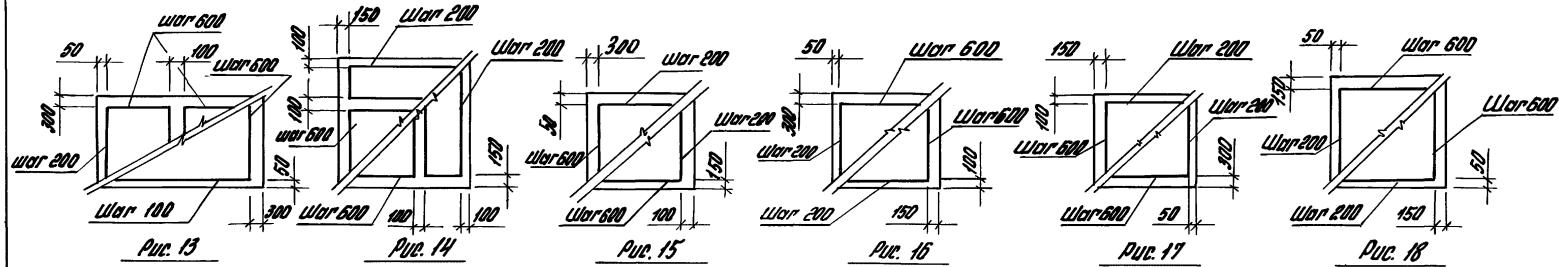
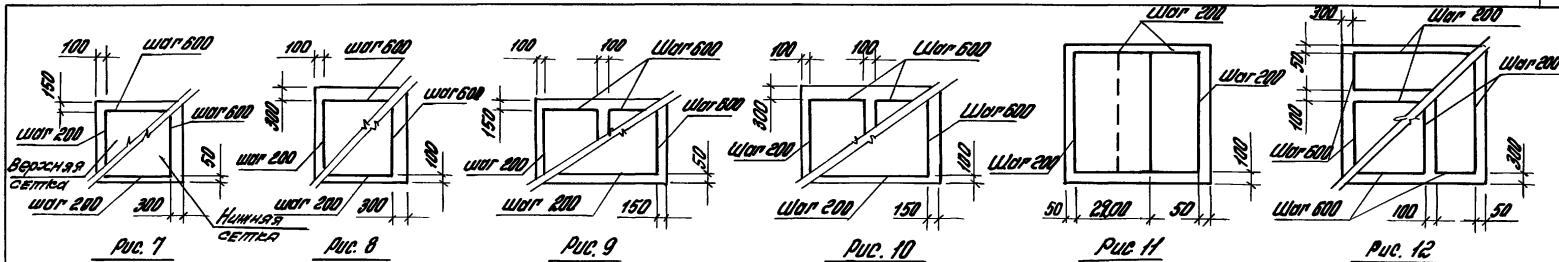
Марка куста свай Рис.	Сечение 400 x 400 600 x 400	расстояние под колонны, мм	Марка куста свай Рис.	Сечение 400 x 400 600 x 400	расстояние под колонны, мм
KC4-3	3	C37; C38; C39	3	C38; C39	4 C120 17 C131+С17
KC4-5	8	C34; C35	8	C34; C35; C36	4 C16 11 C122+С123
KC5-1			11	C16	10 C121+С125+С148 2 C144, C145, C146
KC4-6		—	16	C40+C88 C41+C88	7 C142+С152 17 C143+С153
KC8-1	2	C93			4 C135 17 C142+С147 133+С188
	7	C80+C104 C90+C105			1 C102 9 C94+C161+C163 C95+C161+C163 C96+C162+C160
KC11-1		—	9		1 C116 8 C113; C114
KC5-4	3	C16	3	C116	1 C211 9 C203+(C173+C175)
KC5-5	8	C113; C114	8	C113; C114	



1. Расположение сеток по высоте сечения платы растяжки  
см. на л. 4 настоящего документа.

2. Табл. 3 воспроизводится симметрично с табл. 1 и 2.

1. 411.1-2/91.1-10



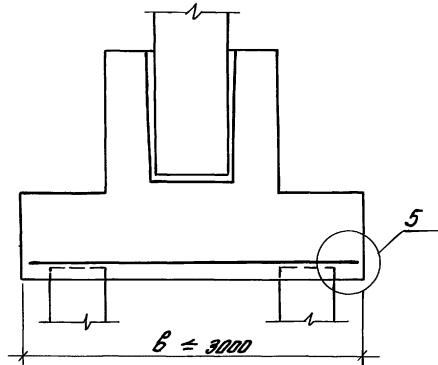
Изм. 1 ГНП Бажанова ВА 130 30.Х.91.

1.44. 1-2/91. 1-10

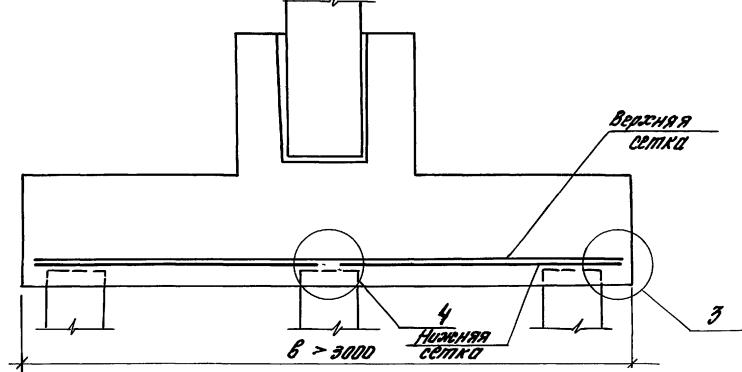
24894-01 58

Схемы расположения сеток по высоте  
сечения плиты ростверков

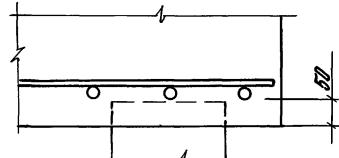
а) при ширине ростверка  $b \leq 3,0\text{ м}$



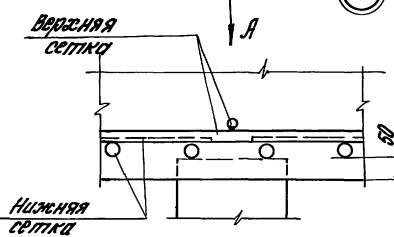
б) при ширине ростверка  $b > 3,0\text{ м}$



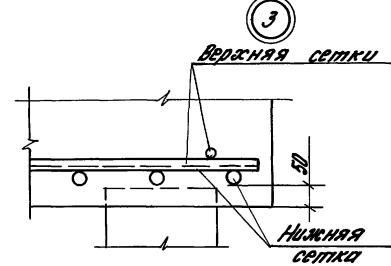
(5)



(4)



(3)



Нижняя сетка

вид А



1.411.1-2/91.1-10

Лист 4

24894-01 59

Человеческая марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85	Человеческая марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85	Человеческая марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85
C1	4C 10A III-200 6A III-400 85x145 125 25	C14	2C 16A III 14A III 145x145 75 25	C27	1C 22A III 6A III 145x295 275 25
C2	1C 12A III 6A III 85x145 125 25	C15	1C 18A III 6A III 145x235 275 25	C28	1C 25A III 8A III 145x295 275 25
C3	1C 14A III 6A III 85x145 125 25	C16	1C 20A III 6A III 145x235 275 25	C29	1C 16A III 6A III 145x325 125 25
C4	1C 12A III-200 6A III-300 85x175 125 25	C17	2C 16A III 10A III 145x235 75 25	C30	1C 18A III 6A III 145x325 125 25
C5	1C 14A III-200 6A III-300 85x175 125 25	C18	2C 18A III 10A III 145x235 75 25	C31	1C 20A III 6A III 145x325 125 25
C6	1C 16A III-200 6A III-300 85x175 125 25	C19	2C 20A III 10A III 145x235 75 25	C32	1C 22A III 6A III 145x325 125 25
C7	1C 18A III-200 6A III-300 85x175 125 25	C20	2C 22A III 10A III 145x235 75 25	C33	1C 25A III 8A III 145x325 125 25
C8	4C 10A III-200 10A III-200 145x145	C21	2C 18A III 12A III 145x235 75 25	C34	1C 18A III 6A III 165x175 275 25
C9	2C 12A III 12A III 145x145	C22	2C 20A III 12A III 145x235 75 25	C35	1C 20A III 6A III 165x175 275 25
C10	2C 14A III 14A III 145x145	C23	2C 22A III 12A III 145x235 75 25	C36	1C 22A III 6A III 165x175 275 25
C11	2C 12A III 10A III 145x175 75 25	C24	2C 25A III 12A III 145x235 75 25	C37	2C 12A III 12A III 165x175 75 25
C12	2C 14A III 12A III 145x175 75 25	C25	2C 20A III 14A III 145x235 75 25	C38	2C 14A III 14A III 165x175 75 25
C13	2C 16A III 12A III 145x175 75 25	C26	1C 20A III 6A III 145x295 275 25	C39	2C 16A III 16A III 165x175 75 25

1.411.1-2/91.1-11

Приложение  
к свидетельству о  
патенте на изобретение  
Исполнительный  
документ  
Патентный  
инспекторский  
отдел

Ключ для определения  
марки сеток  
по ГОСТ 23279-85

Свидетельство	Лист	Страница
Р	1	5

ЦНИИПРОМЗДРАНИЙ

Удостоверение о приемке и отпуске

Черновая марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85	Черновая марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85	Черновая марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85
040	10 <u>22A III</u> <u>6A III</u> 165x205 <u>125</u> <u>25</u>	056	20 <u>16A III</u> <u>12A III</u> 165x205	072	10 <u>25A III</u> <u>8A III</u> 165x325 <u>125</u> <u>25</u>
041	10 <u>22A III</u> <u>6A III</u> 165x205 <u>125</u> <u>25</u>	057	20 <u>21A III</u> <u>14A III</u> 165x205	073	10 <u>20A III</u> <u>6A III</u> 165x355 <u>215</u> <u>25</u>
042	20 <u>14A III</u> <u>12A III</u> 165x205	058	20 <u>22A III</u> <u>14A III</u> 165x205	074	10 <u>22A III</u> <u>6A III</u> 165x355 <u>215</u> <u>25</u>
043	20 <u>16A III</u> <u>12A III</u> 165x205	059	20 <u>22A III</u> <u>16A III</u> 165x205	075	20 <u>18A III</u> <u>14A III</u> 165x355 <u>125</u> <u>25</u>
044	20 <u>16A III</u> <u>14A III</u> 165x205	060	20 <u>25A III</u> <u>16A III</u> 165x205	076	20 <u>20A III</u> <u>14A III</u> 165x355 <u>75</u> <u>25</u>
045	20 <u>18A III</u> <u>14A III</u> 165x205	061	10 <u>18A III-100</u> <u>6A III-600</u> 175x295 <u>215</u> <u>25</u>	077	20 <u>22A III</u> <u>16A III</u> 165x355 <u>75</u> <u>25</u>
046	20 <u>18A III</u> <u>16A III</u> 165x205	062	10 <u>20A III-100</u> <u>6A III-600</u> 175x295 <u>215</u> <u>25</u>	078	10 <u>14A III</u> <u>6A III</u> 185x235 <u>215</u> <u>25</u>
047	20 <u>20A III</u> <u>16A III</u> 165x205	063	10 <u>20A III</u> <u>6A III</u> 165x205 <u>215</u> <u>25</u>	079	10 <u>16A III</u> <u>6A III</u> 185x235 <u>215</u> <u>25</u>
048	10 <u>18A III</u> <u>6A III</u> 165x235 <u>215</u> <u>25</u>	064	10 <u>22A III</u> <u>6A III</u> 165x295 <u>215</u> <u>25</u>	080	10 <u>18A III</u> <u>6A III</u> 185x235 <u>215</u> <u>25</u>
049	10 <u>20A III</u> <u>6A III</u> 165x235 <u>215</u> <u>25</u>	065	10 <u>25A III</u> <u>6A III</u> 165x295 <u>215</u> <u>25</u>	081	10 <u>18A III</u> <u>6A III</u> 185x265 <u>125</u> <u>25</u>
050	20 <u>16A III</u> <u>12A III</u> 165x235 <u>75</u> <u>25</u>	066	20 <u>22A III</u> <u>14A III</u> 165x295 <u>75</u> <u>25</u>	082	10 <u>20A III</u> <u>6A III</u> 185x265 <u>125</u> <u>25</u>
051	20 <u>18A III</u> <u>12A III</u> 165x235 <u>75</u> <u>25</u>	067	20 <u>25A III</u> <u>16A III</u> 165x295 <u>75</u> <u>25</u>	083	10 <u>20A III</u> <u>6A III</u> 185x355 <u>215</u> <u>25</u>
052	20 <u>20A III</u> <u>12A III</u> 165x235 <u>75</u> <u>25</u>	068	10 <u>16A III</u> <u>6A III</u> 165x325 <u>125</u> <u>25</u>	084	10 <u>22A III</u> <u>6A III</u> 185x355 <u>215</u> <u>25</u>
053	20 <u>20A III</u> <u>14A III</u> 165x235 <u>75</u> <u>25</u>	069	10 <u>18A III</u> <u>6A III</u> 165x325 <u>125</u> <u>25</u>	085	20 <u>18A III</u> <u>14A III</u> 185x355 <u>75</u> <u>25</u>
054	20 <u>22A III</u> <u>14A III</u> 165x235 <u>75</u> <u>25</u>	070	10 <u>20A III</u> <u>6A III</u> 165x325 <u>125</u> <u>25</u>	086	20 <u>20A III</u> <u>14A III</u> 185x355 <u>75</u> <u>25</u>
055	20 <u>22A III</u> <u>16A III</u> 165x235 <u>75</u> <u>25</u>	071	10 <u>22A III</u> <u>6A III</u> 165x325 <u>125</u> <u>25</u>	087	20 <u>22A III</u> <u>16A III</u> 185x355 <u>75</u> <u>25</u>
					1.411.1-2/91.1-11
					24894-01 61
					2

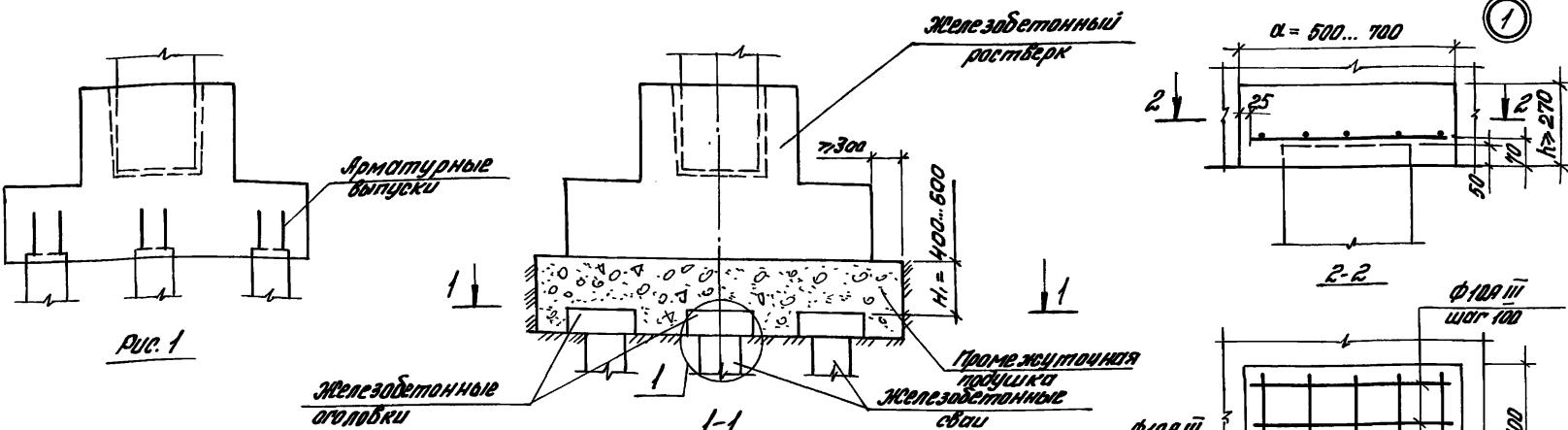
Условная марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85	Условная марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85	Условная марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85
C88	1C <u>18A III</u> <u>6A III</u> 205x205 <u>25</u> <u>25</u>	C104	1C <u>18A III</u> <u>6A III</u> 225x205 <u>125</u> <u>25</u>	C120	2C <u>16A III</u> <u>6A III</u> 225x205
C89	1C <u>18A III</u> <u>6A III</u> 205x235 <u>275</u> <u>25</u>	C105	1C <u>20A III</u> <u>6A III</u> 225x205 <u>125</u> <u>25</u>	C121	1C <u>25A III</u> <u>8A III</u> 225x325 <u>125</u> <u>25</u>
C90	1C <u>20A III</u> <u>6A III</u> 205x235 <u>275</u> <u>25</u>	C106	2C <u>12A III</u> <u>10A III</u> 225x205	C122	2C <u>20A III</u> <u>10A III</u> 225x325
C91	2C <u>12A III</u> <u>12A III</u> 205x235 <u>75</u> <u>25</u>	C107	2C <u>14A III</u> <u>12A III</u> 225x205	C123	2C <u>22A III</u> <u>10A III</u> 225x325
C92	2C <u>14A III</u> <u>14A III</u> 205x235 <u>75</u> <u>25</u>	C108	2C <u>16A III</u> <u>12A III</u> 225x205	C124	2C <u>18A III</u> <u>14A III</u> 225x415 <u>75</u> <u>25</u>
C93	2C <u>16A III</u> <u>16A III</u> 205x235 <u>75</u> <u>25</u>	C109	2C <u>16A III</u> <u>14A III</u> 225x205	C125	2C <u>20A III</u> <u>14A III</u> 225x415 <u>75</u> <u>25</u>
C94	1C <u>20A III</u> <u>6A III</u> 205x325 <u>125</u> <u>25</u>	C110	2C <u>18A III</u> <u>14A III</u> 225x205	C126	2C <u>22A III</u> <u>16A III</u> 225x415 <u>75</u> <u>25</u>
C95	1C <u>22A III</u> <u>6A III</u> 205x325 <u>125</u> <u>25</u>	C111	2C <u>18A III</u> <u>16A III</u> 225x205	C127	1C <u>16A III-100</u> <u>6A III-600</u> 235x385 <u>125</u> <u>25</u>
C96	1C <u>25A III</u> <u>8A III</u> 205x325 <u>125</u> <u>25</u>	C112	2C <u>20A III</u> <u>16A III</u> 225x205	C128	1C <u>18A III-100</u> <u>6A III-600</u> 235x385 <u>125</u> <u>25</u>
C97	2C <u>18A III</u> <u>12A III</u> 205x325	C113	1C <u>18A III</u> <u>6A III</u> 225x235 <u>275</u> <u>25</u>	C129	1C <u>20A III-100</u> <u>6A III-600</u> 235x385 <u>125</u> <u>25</u>
C98	2C <u>20A III</u> <u>12A III</u> 205x325	C114	1C <u>20A III</u> <u>6A III</u> 225x235 <u>275</u> <u>25</u>	C130	1C <u>22A III-100</u> <u>6A III-600</u> 235x385 <u>125</u> <u>25</u>
C99	2C <u>18A III</u> <u>14A III</u> 205x325	C115	1C <u>22A III</u> <u>6A III</u> 225x235 <u>275</u> <u>25</u>	C131	1C <u>18A III</u> <u>6A III</u> 265x235 <u>275</u> <u>25</u>
C100	2C <u>20A III</u> <u>14A III</u> 205x325	C116	2C <u>16A III</u> <u>15A III</u> 225x235 <u>75</u> <u>25</u>	C132	1C <u>20A III</u> <u>6A III</u> 265x235 <u>275</u> <u>25</u>
C101	2C <u>22A III</u> <u>14A III</u> 205x325	C117	1C <u>18A III</u> <u>6A III</u> 225x265 <u>125</u> <u>25</u>	C133	1C <u>22A III</u> <u>6A III</u> 265x235 <u>275</u> <u>25</u>
C102	2C <u>18A III</u> <u>16A III</u> 205x325	C118	1C <u>20A III</u> <u>6A III</u> 225x265 <u>125</u> <u>25</u>	C134	2C <u>16A III</u> <u>14A III</u> 265x235 <u>75</u> <u>25</u>
C103	2C <u>22A III</u> <u>16A III</u> 205x325	C119	1C <u>22A III</u> <u>6A III</u> 225x265 <u>125</u> <u>25</u>	C135	2C <u>18A III</u> <u>16A III</u> 265x235 <u>75</u> <u>25</u>
					1.44.1-2/91.1-11

Человеческая марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85	Человеческая марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85	Человеческая марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85
C130	1C <u>18.8 III</u> <u>6.8 III</u> 265x265 <u>125</u> <u>25</u>	C152	1C <u>18.8 III</u> <u>6.8 III</u> 285x285 <u>125</u> <u>25</u>	C168	2C <u>20.8 III</u> <u>12.8 III</u> 205x235 <u>75</u> <u>25</u>
C137	1C <u>20.8 III</u> <u>6.8 III</u> 265x265 <u>125</u> <u>25</u>	C153	1C <u>20.8 III</u> <u>6.8 III</u> 285x285 <u>125</u> <u>25</u>	C169	2C <u>22.8 III</u> <u>12.8 III</u> 205x235 <u>75</u> <u>25</u>
C138	1C <u>22.8 III</u> <u>6.8 III</u> 265x265 <u>125</u> <u>25</u>	C154	1C <u>22.8 III</u> <u>6.8 III</u> 285x285 <u>125</u> <u>25</u>	C170	2C <u>25.8 III</u> <u>14.8 III</u> 205x235 <u>75</u> <u>25</u>
C139	1C <u>25.8 III</u> <u>8.8 III</u> 265x265 <u>125</u> <u>25</u>	C155	1C <u>25.8 III</u> <u>8.8 III</u> 285x285 <u>125</u> <u>25</u>	C171	2C <u>25.8 III</u> <u>14.8 III</u> 205x235 <u>75</u> <u>25</u>
C140	1C <u>18.8 III</u> <u>6.8 III</u> 265x295 <u>275</u> <u>25</u>	C156	1C <u>20.8 III</u> <u>6.8 III</u> 285x325 <u>275</u> <u>25</u>	C172	2C <u>25.8 III</u> <u>16.8 III</u> 225x325
C141	1C <u>20.8 III</u> <u>6.8 III</u> 265x295 <u>275</u> <u>25</u>	C157	1C <u>22.8 III</u> <u>6.8 III</u> 285x325 <u>275</u> <u>25</u>	C173	1C <u>18.8 III</u> <u>6.8 III</u> 145x265 <u>125</u> <u>25</u>
C142	1C <u>22.8 III</u> <u>6.8 III</u> 265x295 <u>275</u> <u>25</u>	C158	1C <u>18.8 III</u> <u>6.8 III</u> 285x325 <u>125</u> <u>25</u>	C174	1C <u>25.8 III</u> <u>8.8 III</u> 145x415 <u>275</u> <u>25</u>
C143	1C <u>25.8 III</u> <u>8.8 III</u> 265x295 <u>275</u> <u>25</u>	C159	1C <u>20.8 III</u> <u>6.8 III</u> 285x325 <u>125</u> <u>25</u>	C175	1C <u>18.8 III</u> <u>6.8 III</u> 165x265 <u>125</u> <u>25</u>
C144	2C <u>18.8 III</u> <u>14.8 III</u> 265x295 <u>75</u> <u>25</u>	C160	1C <u>22.8 III</u> <u>6.8 III</u> 285x325 <u>125</u> <u>25</u>	C176	1C <u>20.8 III</u> <u>6.8 III</u> 165x265 <u>125</u> <u>25</u>
C145	2C <u>20.8 III</u> <u>14.8 III</u> 265x295 <u>75</u> <u>25</u>	C161	1C <u>18.8 III</u> <u>6.8 III</u> 145x205 <u>125</u> <u>25</u>	C177	1C <u>22.8 III</u> <u>6.8 III</u> 165x265 <u>125</u> <u>25</u>
C146	2C <u>22.8 III</u> <u>16.8 III</u> 265x295 <u>75</u> <u>25</u>	C162	1C <u>20.8 III</u> <u>6.8 III</u> 145x205 <u>125</u> <u>25</u>	C178	1C <u>25.8 III</u> <u>8.8 III</u> 165x415 <u>275</u> <u>25</u>
C147	2C <u>25.8 III</u> <u>16.8 III</u> 265x295 <u>75</u> <u>25</u>	C163	1C <u>18.8 III</u> <u>6.8 III</u> 165x205 <u>125</u> <u>25</u>	C179	1C <u>22.8 III</u> <u>6.8 III</u> 185x265 <u>125</u> <u>25</u>
C148	1C <u>18.8 III-100</u> <u>6.8 III-600</u> 265x385 <u>125</u> <u>25</u>	C164	2C <u>16.8 III</u> <u>12.8 III</u> 205x195 <u>75</u> <u>25</u>	C180	1C <u>25.8 III</u> <u>8.8 III</u> 185x415 <u>275</u> <u>25</u>
C149	1C <u>20.8 III-100</u> <u>6.8 III-600</u> 265x385 <u>125</u> <u>25</u>	C165	2C <u>18.8 III</u> <u>12.8 III</u> 205x195 <u>75</u> <u>25</u>	C181	2C <u>12.8 III</u> <u>10.8 III</u> 205x145
C150	1C <u>14.8 III</u> <u>6.8 III</u> 285x175 <u>275</u> <u>25</u>	C166	2C <u>20.8 III</u> <u>12.8 III</u> 205x195 <u>75</u> <u>25</u>	C182	2C <u>14.8 III</u> <u>10.8 III</u> 205x145
C151	1C <u>16.8 III</u> <u>6.8 III</u> 285x175 <u>275</u> <u>25</u>	C167	2C <u>18.8 III</u> <u>12.8 III</u> 205x235 <u>75</u> <u>25</u>	C183	2C <u>14.8 III</u> <u>12.8 III</u> 205x145

Условная марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85	Условная марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85	Условная марка сетки	Марка сетки по ГОСТ 23279-85
C184	2C <u>16.8 III</u> <u>14.8 III</u> 205x145	C199	1C <u>22.8 III-100</u> <u>6.8 III-600</u> 235x415 <u>25</u>	C214	2C <u>16.8 III</u> <u>14.8 III</u> 285x265
C185	1C <u>14.8 III</u> <u>6.8 III</u> 205x235 <u>25</u>	C200	2C <u>25.8 III</u> <u>16.8 III</u> 225x325 <u>25</u>	C215	2C <u>20.8 III</u> <u>16.8 III</u> 285x265
C186	1C <u>16.8 III</u> <u>6.8 III</u> 205x235 <u>25</u>	C201	2C <u>25.8 III</u> <u>16.8 III</u> 265x325		
C187	1C <u>18.8 III</u> <u>6.8 III</u> 205x265 <u>25</u>	C202	1C <u>25.8 III</u> <u>8.8 III</u> 265x325 <u>25</u>		
C188	1C <u>20.8 III</u> <u>6.8 III</u> 205x355 <u>25</u>	C203	1C <u>28.8 III</u> <u>8.8 III</u> 285x325 <u>25</u>		
C189	2C <u>22.8 III</u> <u>14.8 III</u> 205x285	C204	1C <u>25.8 III</u> <u>8.8 III</u> 265x355 <u>25</u>		
C190	2C <u>25.8 III</u> <u>14.8 III</u> 205x265	C205	1C <u>22.8 III</u> <u>6.8 III</u> 265x415 <u>25</u>		
C191	2C <u>25.8 III</u> <u>14.8 III</u> 225x265	C206	1C <u>22.8 III-100</u> <u>6.8 III-600</u> 265x415 <u>25</u>		
C192	2C <u>22.8 III</u> <u>16.8 III</u> 225x265	C207	1C <u>25.8 III-100</u> <u>8.8 III-600</u> 265x415 <u>25</u>		
C193	2C <u>25.8 III</u> <u>16.8 III</u> 225x265	C208	1C <u>22.8 III-100</u> <u>6.8 III-600</u> 265x295 <u>25</u>		
C194	1C <u>22.8 III</u> <u>6.8 III</u> 225x325 <u>25</u>	C209	1C <u>22.8 III-100</u> <u>6.8 III-600</u> 265x385 <u>25</u>		
C195	1C <u>22.8 III</u> <u>6.8 III</u> 225x355 <u>25</u>	C210	2C <u>18.8 III</u> <u>14.8 III</u> 225x355 <u>25</u>		
C196	1C <u>28.8 III</u> <u>8.8 III</u> 225x385 <u>25</u>	C211	2C <u>20.8 III</u> <u>14.8 III</u> 225x355 <u>25</u>		
C197	1C <u>18.8 III-100</u> <u>6.8 III-600</u> 235x415 <u>25</u>	C212	2C <u>22.8 III</u> <u>16.8 III</u> 225x355 <u>25</u>		
C198	1C <u>20.8 III-100</u> <u>6.8 III-600</u> 235x415 <u>25</u>	C213	1C <u>25.8 III</u> <u>8.8 III</u> 285x325 <u>25</u>		

Изм 1 ГЧП Божанова В.А 30.8.91.

1.44.1-2/91.1-11



1. Размер стороны оголовка должен составлять:

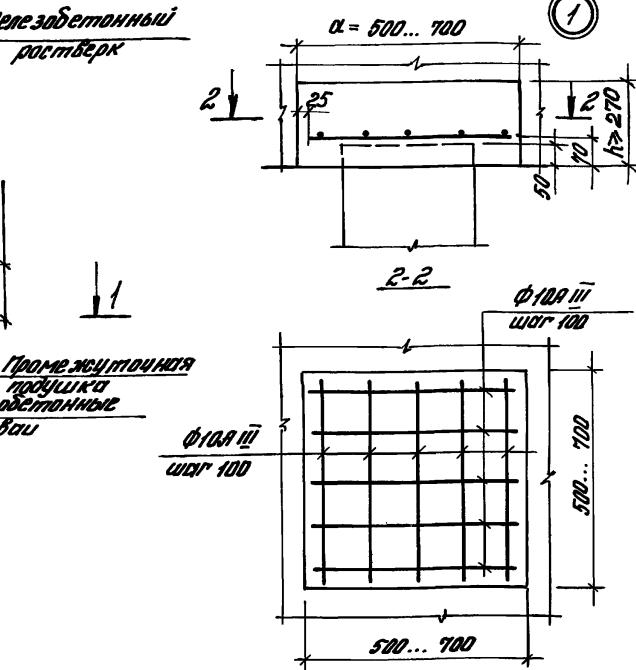
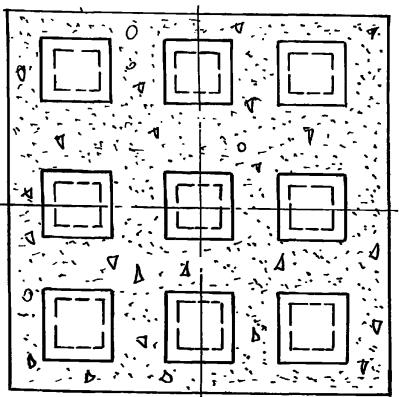
$$d + 200 \leq a \leq \frac{2}{3} L, \text{ где}$$

$a$ -размер стороны оголовка, мм;

$d$ -размер стороны поперечного сечения ствола сваи, мм;

$L$ -расстояние между осями свай, мм.

2. Толщина железобетонного оголовка над плоскостью торца сваи должна быть не менее  $a - d$  и не менее 200 мм.

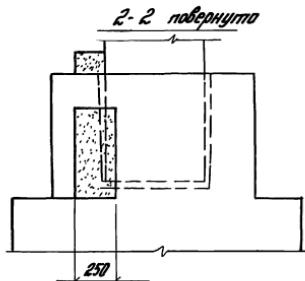
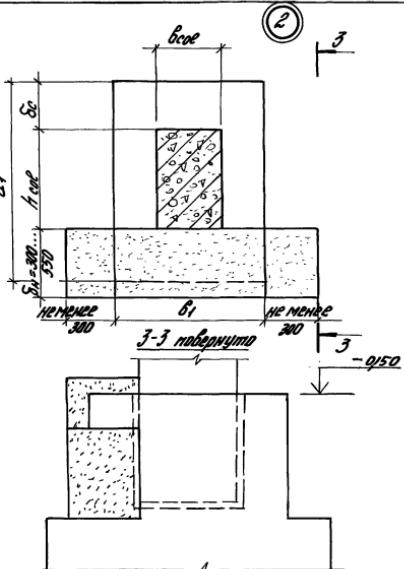
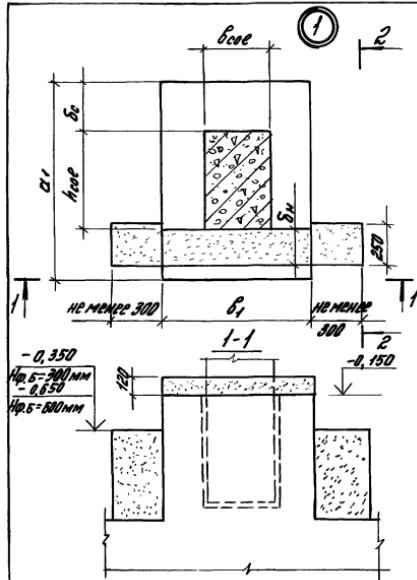


В фундаментах зданий, воздвигнутых в сейсмических районах, должно предусматриваться жесткое сопряжение растяжек со сваями, например, путем заделки в плиту растяжек выпусков арматуры сваи на длину её анкеровки (см. рис. 1), или путем устройства по верху сваи железобетонных оголовков с подсыпкой под подошвой растяжек промежуточной подушки из сыпучих материалов (рис. 2).

Гл. инженер	Лещин	Фамилия	Примеры решения свайных фундаментов в районах с расчетной сейсмичностью 7...9 баллов	Составил	Лист	Паспорт
Гл. инженер	Бажанова	Григорий		Р	1	
Генеральн. инженер	Никонова	Сергей				
Генеральн. инженер	Симонова	Ольга				
Начальник	Петрова	Дарья				

1441.1-2/91.1-12

24894-01 65



бетонные столбики  
(набетонки) заполняются  
из бетона тяжелого класса  
по прочности на сжатие не  
менее 815.

Нар.б - высота сечения  
фундаментной балки.

вариант решения опор под фундаментные  
балки (1 или 2) выбирается в зависи-  
мости от принятой в проекте здания  
конструкции стенового заполнения.

вариант 1 рекомендуется при стено-  
вых панелях новесной и самонесущих  
толщиной до 200мм - при колонне  
400x400 мм; до 250мм - при колонне  
600x400мм, когда толщина набетонки  
 $b_n \leq b_c$  (толщина стены подколонника);

вариант 2 - при стенах панельных  
толщиной до 350мм, стенах блочных  
и кирпичных толщиной до 510мм, когда  
толщина набетонки  $b_n > b_c$ .

Набетонки для фундаментов в  
поперечных температурных швах выполня-  
ются аналогично.

Примечание	Балка	Лист	Лист
Приложение к проекту здания	1	1	1
Год	1982		
Изобр. Петрович	Петр.		
Состр. Никитин	Никит.		
Руководитель	Рук.		
Контрольный	Контр.		

141.1-2/91.1-13

Пример решения  
опор под фундаментные  
балки  
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

24894-01

66  
Фасад