

ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

СЕРИЯ 3.900.1-10

КОНСТРУКЦИИ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЯМОУГОЛЬНЫХ  
ЕМКОСТНЫХ СООРУЖЕНИЙ  
ДЛЯ ВОДОСНАБЖЕНИЯ И КАНАЛИЗАЦИИ

ВЫПУСК 0-3

ПЛИТЫ ПОКРЫТИЙ, ФУНДАМЕНТЫ И ДНИЩЕ РЕЗЕРВУАРОВ  
МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

РАЗРАБОТАНЫ:

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ ГОССТРОЯ СССР

Зам. ДИРЕКТОРА ИН-ТА *Романов* В. В. РОМАНОВ

Зав. отделом *Комаров* В. Т. ИЛЬИН

Гл. инж. проекта *Зайцев* А. П. ЧЕРНОМАЗ

С УЧАСТИЕМ НИИЖБА

Замдиректора ин-та *Мамедов* Т. И. МАМЕДОВ

И.о. зав. лабораторией *Иссерс* Ф. А. ИССЕРС

Ст. науч. сотрудник *Докудовский* С. И. ДОКУДОВСКИЙ

УТВЕРЖДЕНЫ:

Главным управлением  
организации проектирования  
Госстроя СССР

Письмо от 29.03.90 № 5/5-289.

Введены в действие

с 01.10.90 ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

приказ от 29.03.90 № 49

Обозначение	Наименование	Стр.
3.900.1-10.0-3-13	Пояснительная записка	2
3.900.1-10.0-3-14	Номенклатура изделий	10
3.900.1-10.0-3-1	Резервуары с сеткой колонн	
3.900.1-10.0-3-2	3х6 н. Монтажные скены	14
3.900.1-10.0-3-3	Резервуары с сеткой колонн 6х6 н. Монтажные скены	17
3.900.1-10.0-3-4	Монолитное днище резервуаров. Номенклатура.	19
3.900.1-10.0-3-PC	Монолитное днище резервуаров Армирование	20
	Монолитное днище резервуаров Ведомость расхода стали.	31

Разраб.	Черновой	Год
Провер.	Подбрасывай	Ладда-

3.900.1-10.0-3

Содержание

И.контр. Черновой Гуди

Строка	Лист	Листов
р		1
ЧНИЦ ПРОМЗДЯНИЙ		

Настоящий выпуск 0-3 серии З.900.1-10 содержит  
материалы для проектирования сборного покрытия  
и монолитного днища прямоугольных резервуаров  
высотой 3,6 и 4,8 м, обсыпанных грунтом, с сеткой  
колонн 3x6 м и 6x6 м.

### 1. Сборное покрытие резервуаров.

1.1. В составе настоящей серии, в выпуске 3-1  
разработаны плиты покрытия резервуаров,  
колонны и фундаменты для сетки колонн 3x6 м  
(безрессельное покрытие, см. док. З.900.1-10.0-3-2)  
и колонны и фундаменты для сетки колонн 6x6 м  
(рессельное покрытие, см. док. З.900.1-10.0-3-3).  
В последнем случае плиты покрытия принимаются  
по серии 1.442.1-1, а рессели по серии ИС-01-19.

1.2. Плиты покрытия по данной серии имеют  
в плане размеры 2970x5970 мм. Для средних участков  
покрытия предусмотрено опирание плит по углам  
на колонны, для крайних участков - на колонны и  
стены. Для резервуаров емкостью от 50 до 300 м<sup>3</sup>,  
не имеющих колонн, разработаны плиты, опираю-  
щиеся только на стены.

1.2.1 Плиты для средних участков покрытия (пл.)  
имеют ребра длиной 8 м перененной высоты от  
250 мм до 500 мм, а поперечные - длиной 3 м постоянной

разр.0	Черновой	Черт
Черт.н	Митрофеев	А.Ф.
Провер.	Годбасово	Гадда

З.900.1-10.0-3-1.3

Пояснительная  
записка

Страница	Лист	Листов
р	1	8

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Н. контр. Черновой

высоты 250 мм. По четырём углам снизу плиты имеют закладные детали, три из которых прибираются к колоннам.

1.2.2. Плиты для краинных участков разработаны трёх разновидностей по конструктивным особенностям:

- плита, которая ложится на стены продольным ребром длиной 8 м (3 пр.), имеет высоту этого ребра токую же, как и поперечные ребра, т. е. 250 мм. По длине ребра через 1,0 м установлены закладные детали для сопряжения плит со стенами;

- плита, которая ложится на стены поперечным ребром длиной 3 м (2 пр.), имеет с одной стороны около этого опорного ребра два дополнительных ребра, позволяющих установить здесь через 1,0 м закладные детали для сопряжения со стенами;

- плита для углов покрытия, которая ложится на стены двумя ребрами, продольным и поперечным (4 пр.), совмещает конструктивные особенности двух предыдущих типов плит;

В резервуарах без колонн допускается опирание плиты ЧПР на стены одним продольным и двумя поперечными ребрами.

1.2.3. Плиты, опирающиеся только на стены, выполнены двух разновидностей:

- плита, которая ложится на стены двумя поперечными ребрами (5 пр.);

- плита, которая ложится на стены двумя поперечными и двумя продольными

ребрами (6 пр.).

1.2.4. Для устройства лаза плиты ЧПР-О и БПР-О выполняются с правоугольным отверстием размером 800×300 мм с закладными деталями по углам, но которые устанавливаются железобетонная консоля лаза. Возможна применение для консоли лаза элементов кружевых галоцебов диаметром 1500 мм по серии 3.900.1-13.

1.2.5. В полках плит между поперечными ребрами может быть предусмотрено одно дополнительное отверстие диаметром до 100 мм без разрезки арматурных стержней сеток, отверстия большего диаметра или несколько отверстий между двумя ребрами возможно выполнять только при условии проверки несущей способности плиты.

1.3. Колонны и фундаменты под них представлеены в двух вариантах.

1.3.1. Для резервуаров со стенами из плоских панелей (Вып. 1-1) колонны и фундаменты выполнены раздельно. При монтаже резервуара они соединяются путем заполнения колонн в стокане фундамента. При сечке колонн 3х6 н сечение колонн 200×350 мм с уширением в верхней части до 350×350 мм для опирания плит покрытия. Размер фундаментов в плане 1500×2100 мм и 1300×1800 мм в зависимости от нагрузки на покрытии.

При сечке колонн 6х6 н сечение колонн 400×400 мм, размер фундаментов в плане

$2400 \times 2400$  мм и  $1800 \times 1800$  мм.

1.3.2. Для резервуаров со стенами из панелей с опорной пятой (выпуски 2-5; 2-7) колонна и её опорная часть выполнены соответственно, что позволяет устанавливать её по днищу без временных конструктивных приспособлений.

При плоском днище колонна ставится на распределительную плиту ПДР разперами  $1500 \times 2100$  мм и толщиной 200 мм. Возможно ставить колонну по утолщенному часть днища разперами в плане  $1500 \times 2100$  мм при общей толщине с днищем 370 мм.

1.4. Марки, обозначающие плиты покрытий, состоят из двух буквенно-цифровых групп, разделенных дефисом (например, 1ГР-1).

1.4.1. В первой группе содержатся данные о типе плит:

1ПР - плита для средних участков покрытия, опирается на колонны по четырем углам;

2ПР - плита для крайних участков покрытия, двумя углами опирается на колонны, а одно поперечное ребро ложится на стену;

3ПР - плита для крайних участков покрытия, двумя углами опирается на колонны, а одно продольное ребро ложится на стену;

4ПР - плита для угловых участков покрытия, одним углом опирается на колонну, а продольное и поперечное

ребра ложится на стены.

5ПР - плита для резервуаров без колонн, ложится на стены двумя поперечными ребрами;  
6ПР - плита для резервуара емк.  $50\text{ м}^3$ , ложится на стены двумя поперечными и двумя продольными ребрами.

1.4.2. Во второй группе содержатся данные о несущей способности плит, где несущая способность условно обозначено цифрами 1, 2, 3, 4.

1.4.3. Плиты с отверстиями имеют третьью буквенную группу-индекс "о" (например, 1ЧР-1-о).

1.5. Марки, обозначающие колонны, состоят из одной буквенно-цифровой группы, в которой содержатся данные о типе изделия и высоте резервуара, для которого предназначена колонна, в дециметрах:

1КР3Б, 1КР4Б - колонны для резервуаров высотой 3,6 и 4,8 м с сеткой колонн  $3 \times 6$ , выполненные раздельно от фундамента;

2КР3Б, 2КР4Б - то же, выполненные собственно с фундаментом;

3КР3Б, 3КР4Б - колонны для резервуаров высотой 3,6 и 4,8 м с сеткой колонн  $6 \times 6$ , выполненные раздельно от фундамента.

1.6. Марки, обозначающие фундаменты, состоят из одной буквенно-цифровой группы, содержащей данные о типе изделия.

1ФР1, 1ФР2 - фундаменты для колонн 1КР первого и второго типоразмеров;

2ФР1, 2ФР2 - тоже для колонн 3КР;

ПДР - распределительная плита днища

резервуар для колонн СКР

Расчетные схемы покрытия резервуара

Схема 1

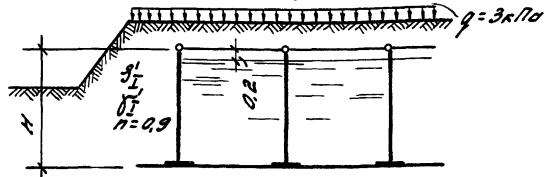


Схема 2

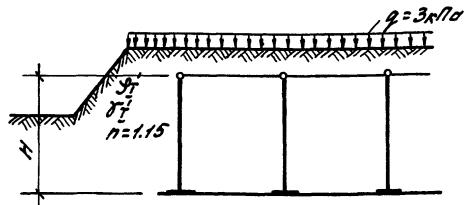
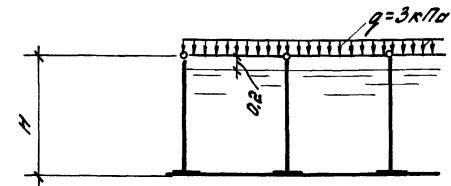


Схема 3



1.7 Плиты покрытия рассчитаны на следующие сочетания нагрузок:

1.7.1 Резервуар обсыпан грунтом и заполнен водой - вертикальная нагрузка от веса покрытия, грунтовой обсыпки и временная нагрузка на поверхности грунта совместно с растягивающим горизонтальным усилием, в ребрах от верхних опорных реакций стеновых панелей при одновременном действии на стену

дополнения воды и грунта. (Схема 1)

Данные, необходимые для подбора парок плит, приведены в табл. 1 и 2.

Таблица №1  
Ключ подбора парок плит покрытий

Растягиваю-щее усилие $R = R_b - R_{cr}$ на 1 м.п. стены кН	Парки плит при расчетной равномерно распределенной нагрузке на покрытии (кПа)			
	12,9	17,2	22,5	27,8
19,6	ПР-3	ПР-4	ПР-4	-
14,7	ПР-3	ПР-4	ПР-4	-
9,8	ПР-2	ПР-3	ПР-4	-
4,9	ПР-2	ПР-3	ПР-4	-
0,0	ПР-1	ПР-2	ПР-3	ПР-4

1.7.2 Резервуар обсыпан грунтом и не заполнен водой - вертикальная нагрузка та же, что и в предыдущем случае совместно с сжимающим горизонтальным усилием в ребрах от верхних опорных реакций стеновых панелей со стороны грунта. (Схема 2)

1.7.3 Резервуар не обсыпан и заполнен водой (испытание) - вертикальная нагрузка от веса

покрытия и временная нагрузка на покрытии  
сочетанно с распределивающим горизонтальный  
усилен в ребрах от верхних опорных реакций  
стеновых панелей со стороны воды. (Схема 3)

Таблица №2  
Состав равномерно распределенной нагрузки  
на покрытие резервуара

Состав нагрузки	Величина, (кПа)			
Суммарная нагрузка	<u>11,0</u> 12,9	<u>14,5</u> 17,2	<u>18,9</u> 22,5	<u>23,4</u> 27,8
в том числе вес грунта	<u>5,3</u> 6,3	<u>8,8</u> 10,6	<u>13,2</u> 15,9	<u>17,7</u> 21,2
собственный вес плиты		<u>2,8</u> 3,0		
вес центрической стяжки и гидроизо- ляции		<u>0,4</u> 0,6		
временная нагрузка (в том числе снеговая)		<u>2,5</u> 3,0		

Под чертой указаны марковые нагрузки,  
под чертой - расчетные.

1.7.4 Все марки плит удовлетворяют перечислен-  
ным сочетаниям нагрузок, при использовании  
сочетанно с панелями стен высотой не более 5,1 м.

В других случаях должно быть сделана  
дополнительная проверка по чт.

1.7.5. Покрытие рассчитано так же на времен-  
ную нагрузку от колесного бульдозера массой  
до 3,5т при перемещении его по слою грунта  
толщиной не менее 0,30м в отсутствии другой  
временной нагрузки при опорожненном резервуаре.

1.8 Колонны и фундаменты рассчитаны на  
вертикальную нагрузку на покрытии с учетом  
собственного веса конструкций, при покси-  
альной толщине обсыпки грунтом с учетом  
случайного эксцентричеситета. Расчетная схема  
колонны - шарнирное опирание поверху и  
зашемление внизу.

1.9 Все конструкции рассчитаны на транспорт-  
ные нагрузки от собственного веса с коэффициен-  
том динамичности  $n=1,6$  и понтональные нагрузки  
с коэффициентом динамичности  $n=1,4$ .

1.10 Плиты покрытия рассчитаны на подъем  
за 4 петли, колонны - на подъем за одно (на понтонах)  
или за два отверстия. Фундаменты рассчитаны  
на подъем из опалубки при изготовлении за  
две петли, на понтонах - за 2 отверстия в  
стенках отсеков.

1.11 Для условий складирования плит покрытий  
расчетом учтено следующее расположение опорных  
прокладок:

- под ребрами переменной высоты  
в местах крайних складовых деталей  
или на расстоянии 2100мм от торца;

- под ребрами постоянной высоты -  
на расстоянии 1150 мм от торца.

1.12 Опорение колонн на прокладки при складывании предусмотрено в местах расположения строповочных отверстий.

1.13 Конструкции по прочности и трещиностойкости рассчитаны по СНиП 2.03.01-84 «бетонные и железобетонные конструкции».

#### Нормы проектирования.

1.14 Конструкции предназначены для эксплуатации в агрессивной газовой среде и нейтральной жидкой среде (воде). Ширина раскрытия нормальных и наклонных трещин не превышает при кратковременном раскрытии 0,25 мм, при длительном - 0,80 мм.

При применении конструкций в агрессивной среде должны соблюдаться требования СНиП 2.03.11-85 "Защита строительных конструкций от коррозии" в отношении плотности бетона или защиты поверхности бетона лакокрасочными и пленочными покрытиями.

1.15 Покрытие резервуаров рассчитано из условия опирания плит на стены и колонны в местах имеющихся в плитах закладных деталей. При наличии в любом из узлов опирания зазоров следует применять стальные прокладки различной толщины, которые должны быть приварены к закладным деталям конструкций расчетными рабочими швами. Размеры швов указаны на стр. 16. Для плит, которые по условиям монтажа не приварива-

ются к одной из колонн (см. 1, узел V), устанавливаются прокладки предпочтительно на этой колонне с закреплением их нерасчетными монтажными швами). Установлять зазоры по опорным поверхностям в неприваренных к колоннам узлах плит не допускается.

1.16 Для сборки закладных деталей на монтаже следует применять электроды типа ЭБОЛ, ЭБ5 в соответствии с СНиП 3.03.01-87.

#### 2. Монолитное днище резервуаров.

2.1 Монолитное днище резервуаров разработано для сетки колонн З1б и бывает применительно к сборному фундаментам по выпуску З-1 настоящей серии.

2.2 Днище выполняется из бетона класса В15 толщиной 140 мм с последующей установкой на него на растворе фундаментных блоков, имеющих отверстия для заделки колонн.

2.3 Днище для сетки колонн З1б выполнено двух типов по армированию:

- без учета монтажной нагрузки;
- с учетом монтажной нагрузки.

2.3.1 Конструкция днища по варианту без учета монтажной нагрузки рассчитана

только на эксплуатационные нагрузки и может быть применена в тех случаях, когда гранитируется монтаж резервуара без зазора транспорта и кранов на плиту днища (например, монтаж боевенным краном). Этот вариант днища, имея минимальный расстояние от пола по сравнению с другими, не может быть рекомендован для массового использования в типовом проектировании, так как случайный зазор на днище груженой автомашин или крана приведет к падению в нижней, недоступной зоне днища трещин.

2.3.2. Конструкция днища по варианту с учетом монтажной нагрузки рассчитана как на эксплуатационные нагрузки, так и на нагрузки от транспорта и грузоподъемных средств. Этот вариант рекомендуется к применению как основной, так как он исключает возможные дефекты днища при случайных зазорах на него автомашин и допускает монтаж покрытия с применением кранового оборудования, находящегося на днище.

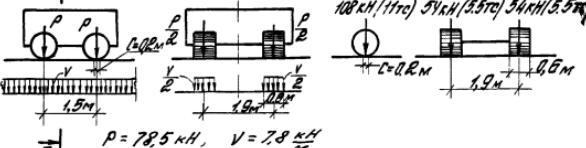
2.3.3. Зазор автомашин на днище и монтаж конструкций покрытия разрешается при возрастании бетоном прочности не менее 15 МПа.

2.3.4. За временную нагрузку от автотранспорта принята нагрузка АВ по СНиП II.05.03-84, что обеспечивает возможность зазора на днище автомашин с полуприцепом, груженным обутыми плитами покрытия весом до 50 кН каждая и легкого автокрана весом не более 130 кН.

Расчетные схемы нагрузок на днище от автотранспорта

а.

б.



$$P = 78.5 \text{ кН}, \quad V = 7.8 \frac{\text{кН}}{\text{м}}$$

При разгрузке и монтаже конструкций покрытия этим краном под его балансирные опоры необходимо устанавливать распределительные плиты размером не менее 1,2x1,2м. В случае применения более тяжелых автомашин и автокранов, а также кранов на четырехколесном ходу, для перемещения их по днищу и монтажа конструкций необходимо предусматривать сплошное основание из бетонных плит, уложенных по слою песчаного грунта толщиной 20-40 см в зависимости от грунтоподъемности применяемого кранового оборудования.

2.3.5. За нагрузку на днище при эксплуатации резервуара принят вес покрытия и грунта на нем, который передается на днище через калоны, а также давление грунтовых вод (при их наличии), действующее на днище снизу вверх. Это сочетание нагрузок принято за кратковременное, так как в нормальном эксплуатационном режиме ежегодно всегда заполнено и на длительный срок опорожняется не длинно.

2.3.6. Расчеты выполнены для грунтов с коэффициентом постели  $k = 2 \text{ кг}/\text{см}^3$  при толщине слоя грунта плотностью  $1.8 \text{ т}/\text{м}^3$  - 0.5; 0.75; 1.0 м.

3.900.1-10.0-3-Л3

24396-01 9

Лист  
7

Расчетные значения нагрузок от покрытия на колонну см. документ 3.900.1-10.0-3-3.

Расчетной уровеню грунтовых вод на 2м выше поверхности днища.

2.3.7. Марки, обозначающие варианты формирования монолитного днища, состоят из двух буквенно-цифровых групп, разделенных дефисом, например 2ДР2-1.

В первой группе содержатся данные о типе днища резервуара (ДР), где первая цифра обозначает септику колонн (1-для септики колонн ЗхБ и 2-для септики колонн БхБм), а вторая цифра - отсутствие (1) или наличие (2) монолитной нагрузки.

Во второй группе содержатся данные об эксплуатационной несущей способности днища, а именно 1,2,3 различная несущая способность при суих грунтах, 4-при наличии подвала грунтовых вод.

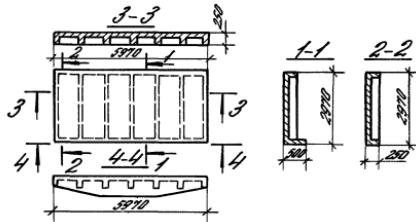
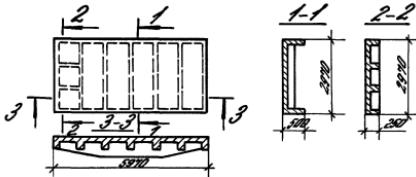
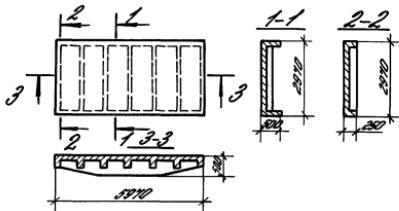
2.3.8. Для днищ при несущей способности 2,3,4 должны применяться фундаменты под колонны основного типоразмера ( $2,1 \times 1,5$  для септики колонн ЗхБм и  $2,4 \times 2,4$ м для септики колонн БхБм), а для днища при несущей способности 1 - уменьшенные размеры фундаментов (соответственно  $1,8 \times 1,3$ м и  $1,8 \times 1,8$ м)

2.3.9. Статические расчеты днища, как плиты переменной жесткости на упругом основании выполнены по ЗВМ по программе Горьковского Водоканала-проекта РАЕМ-81.

2.3.10. Для грунтовых условий, отличных от принятых (коэффициент постели  $K=20$  Н/см<sup>3</sup>), возможно применение дополнений днищ по формированию

для нагрузок, отличных от указанных в документе 3.900.1-10.0-3-3, и с другими размерами фундаментов, но это должно быть подтверждено конкретными расчетами днища.

Эскиз



Марка

Расчетная  
нагрузка\*  
кН

Класс  
бетона

Приход  
материалов

Масса, т

110-1

110-2

110-3

110-4

210-1

210-2

210-3

210-4

310-1

310-2

310-3

310-4

Чисто

Фильтровано

Сырье

Использовано

Использовано

Использовано

Использовано

Использовано

8.25

1.83

255,07

219,48

304,28

349,02

255,88

219,30

305,10

349,84

233,99

240,57

264,72

290,64

4358

4,88

4,25

\* без учета собственного веса конструкции

Проект	Год постройки	Лист
Чертежи	Фотофайл	1
Документ	Файл	
Чертежи	Файл	
Использовано	Файл	

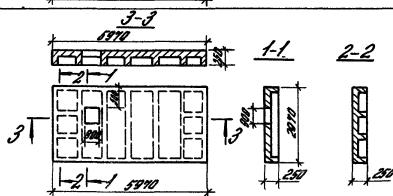
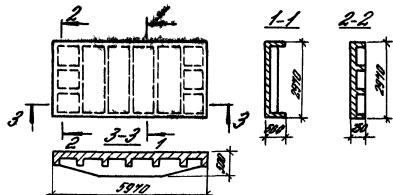
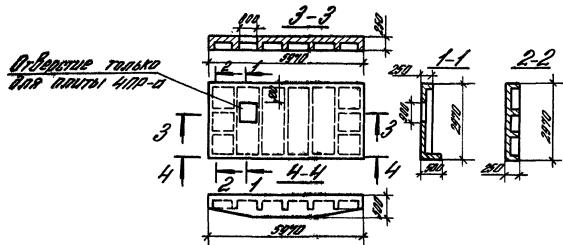
3.900.1-10.0-3-НН

Страна	Лист	Материал
Р	1	4

Именник лотуцько изделий

ЦНИИПРОМЗЕДНИЙ

## Эскиз



Марка	Расчетная нагрузка кН/м <sup>2</sup>	Класс бетона	Потреб. материала	Масса, т
			бетон, м <sup>3</sup>	сталь, кг
4110-1	9,9	B 25	1,77	263,03
4110-1-0	9,9		1,74	267,31
4110-2	14,2		1,77	267,61
4110-2-0	14,2		1,74	281,89
4110-3	19,50		1,77	283,76
4110-3-0	19,50		1,74	298,04
4110-4	24,80		1,77	309,68
4110-4-0	24,80		1,74	323,96
5110-1	9,9	"	250,11	4,48
5110-2	14,2		280,12	
5110-3	19,50		305,32	
5110-4	24,80		350,66	
6110-1	9,9	"	253,09	4,03
6110-2	14,2		258,83	
6110-3	19,50		265,28	
6110-4	24,80		272,43	

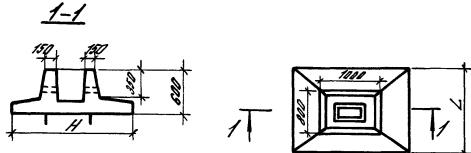
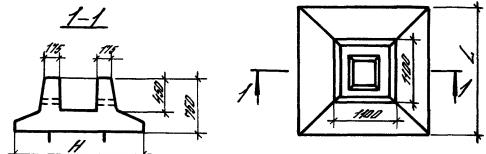
3.9007.1-100-3 - НИ

1007

24396-01 12

2

ЭСКУЗ	Марка	H, мм	Расчетная нагрузка	Класс бетона	Весовой материал		Масса, т
					бетон, м <sup>3</sup>	сталь, кг	
	1KP36	3530		B25	0,26	43,06	0,65
	1KP48	4780			0,35	51,58	0,88
	2KP36	3400		B25	0,42	61,90	1,05
	2KP48	4660			0,50	70,60	1,25
	3KP36	3030		B25	0,48	46,77	1,2
	3KP48	4280			0,68	55,36	1,7
	11Д0	—		B25	0,63	63,00	1,58
3.900.1-10.0-3-HH					Лист 3		
24396-01 13					Лист 3		

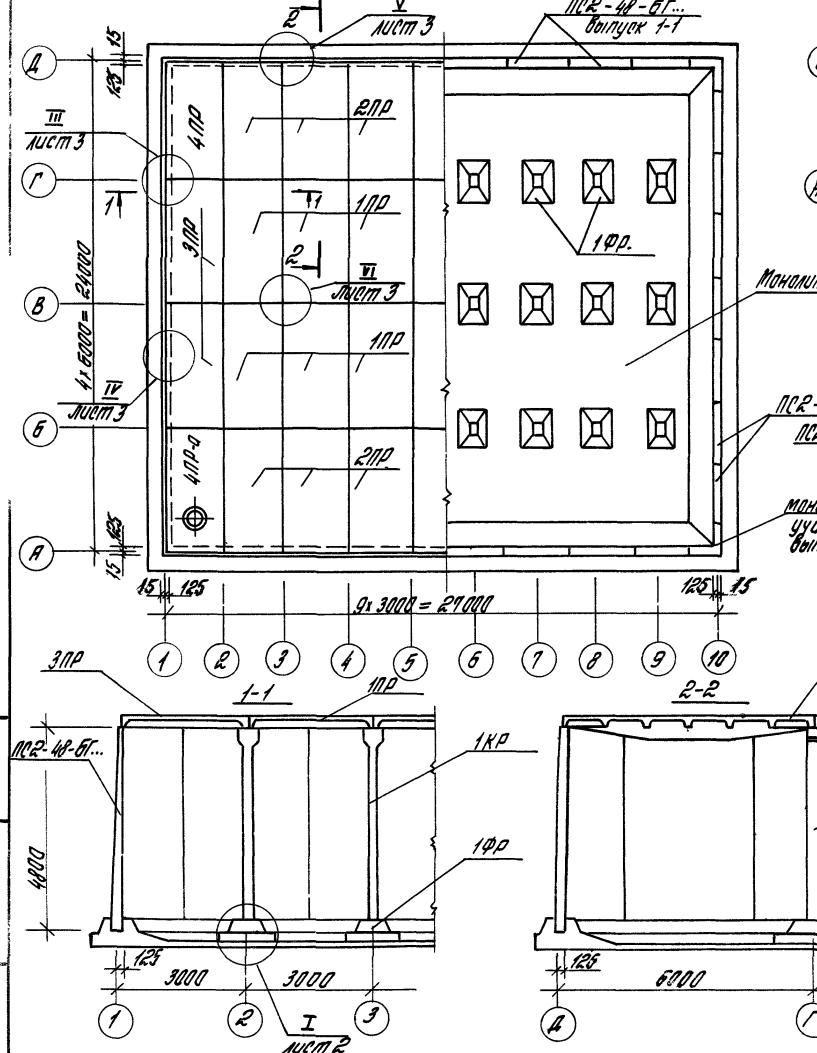
Рисунок	Марка	H, мм	L, мм	Класс бетона	Расход материалов		Масса, т
					Бетон, м <sup>3</sup>	сталь, кг	
	14001	1000	1300	B 15'	0,68	18,12	1,17
	14002	2100	1500		0,83	20,54	2,08
	24001	1800	1800	B 15'	1,21	24,58	3,03
	24002	2400	2400		1,67	32,90	4,18

3.900.1-10.0-3-HH

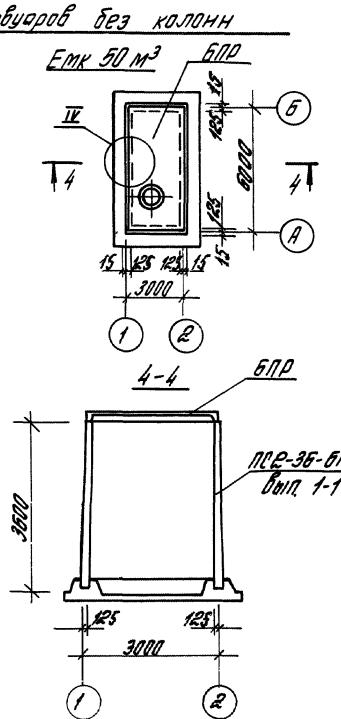
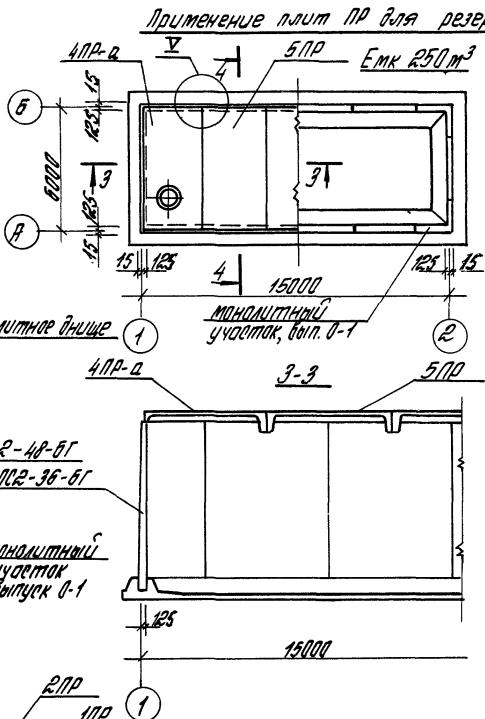
24396-01 14

документ  
4

Резервуар ёмк 3000 м<sup>3</sup> с плоскими стеновыми панелями ПС



Применение плит ПР для резервуаров без колонн



Для всей номенклатуры резервуаров ёмк от 50 м<sup>3</sup> до 20 тыс. м<sup>3</sup> стены могут дополняться из плоских стеновых панелей ПС по данному листу или из панелей с опорной пятой ПСП (лист 2)

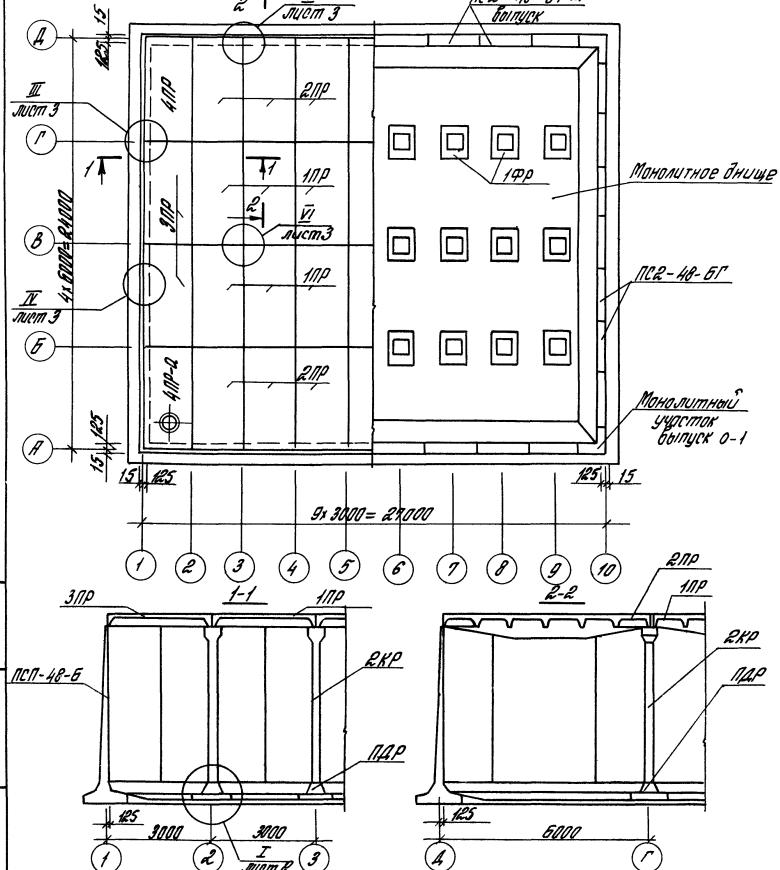
Разрд.	Черноталз	Синт
Провер.	Головокобо	Возб
Исполн.	Черноталз	Синт
Н.контр.	Черноталз	Синт

3.900.1-10.0-3-1

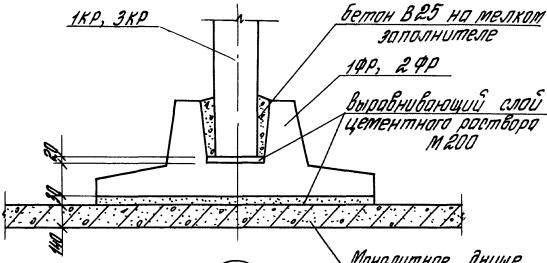
Резервуары  
с сеткой колонн ЗхБМ  
Монтажные схемы

Чертежи	Лист	Листов
Р	1	3

Резервуор емк. 3 000 м<sup>3</sup> с опорными панелями с опорной пятой ПСП  
ПС-48-БГ...

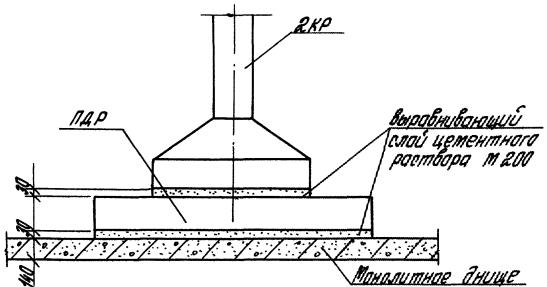


Для колонны 1КР, ЗКР



(I)

Для колонны 2КР

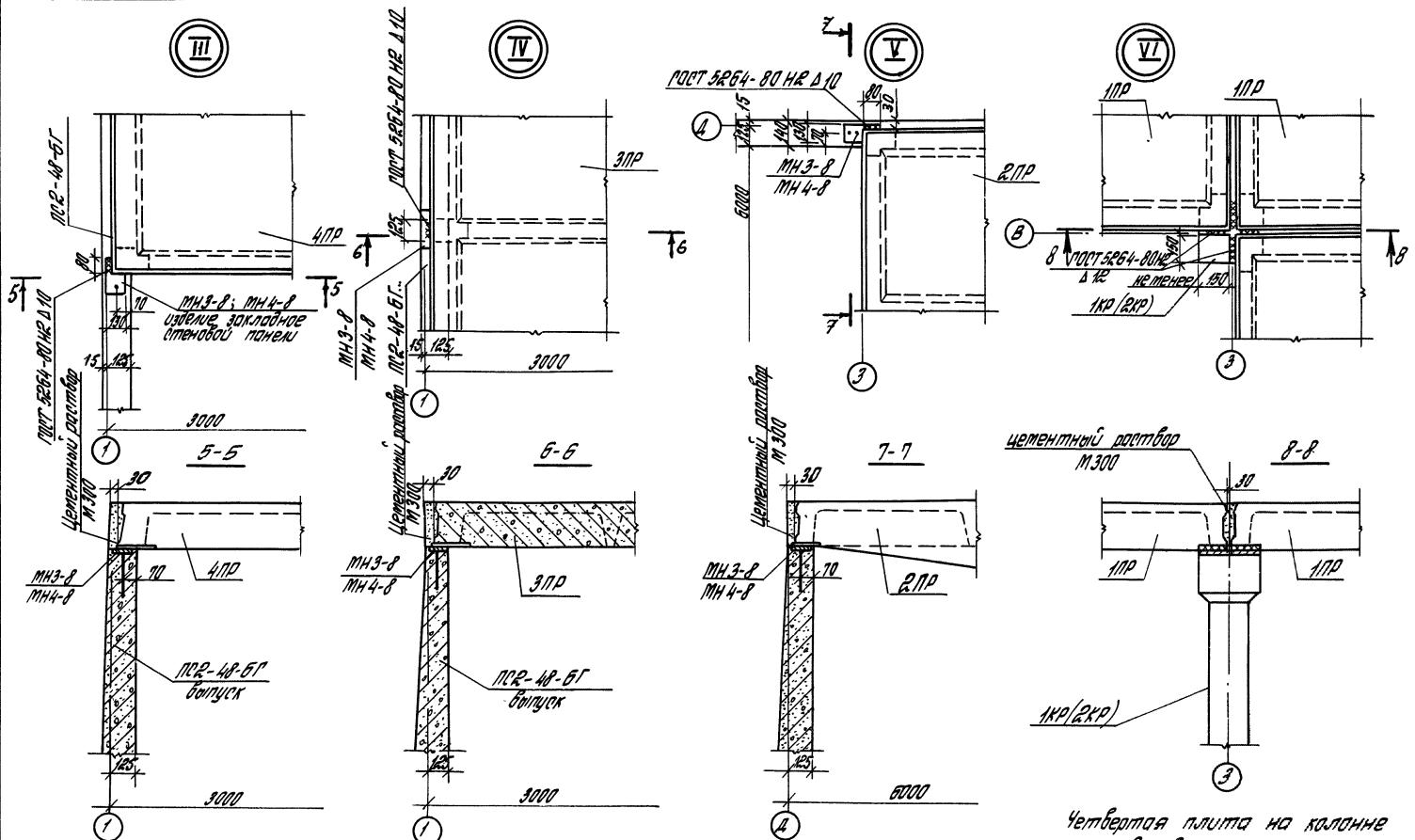


(II)

3900.1-10.0-3-1

243 96-01 16

2



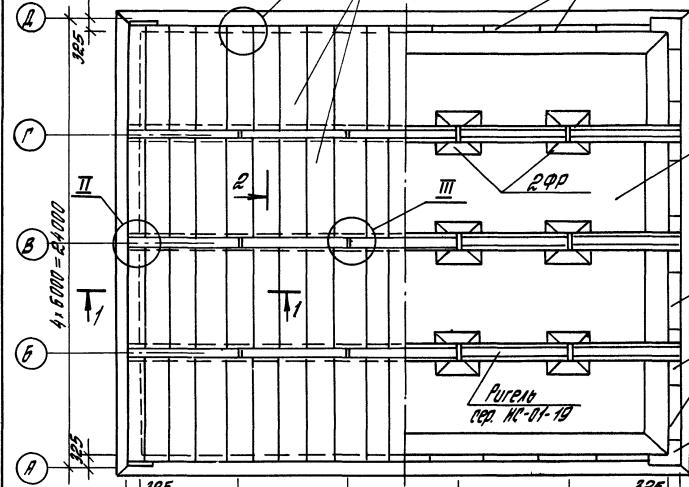
Четвертая плита на колонне  
не приваривается.

3.900.1-10.0-3-1

24396-01 17

Лист 3

Резервуар емк. 32000 м<sup>3</sup> с плоскими отеневыми понеялами III  
Плиты  
сер. 1.442.1-1  
воп. 1-1



Лента 117  
сер. 1.442.1-1

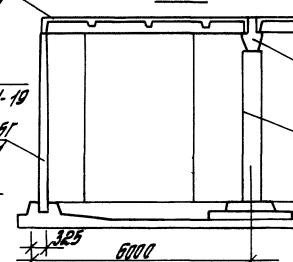
516000 = 30000

ПС1-48-БГ...  
волп. 1-1

2000

325 6000

1 по типу I

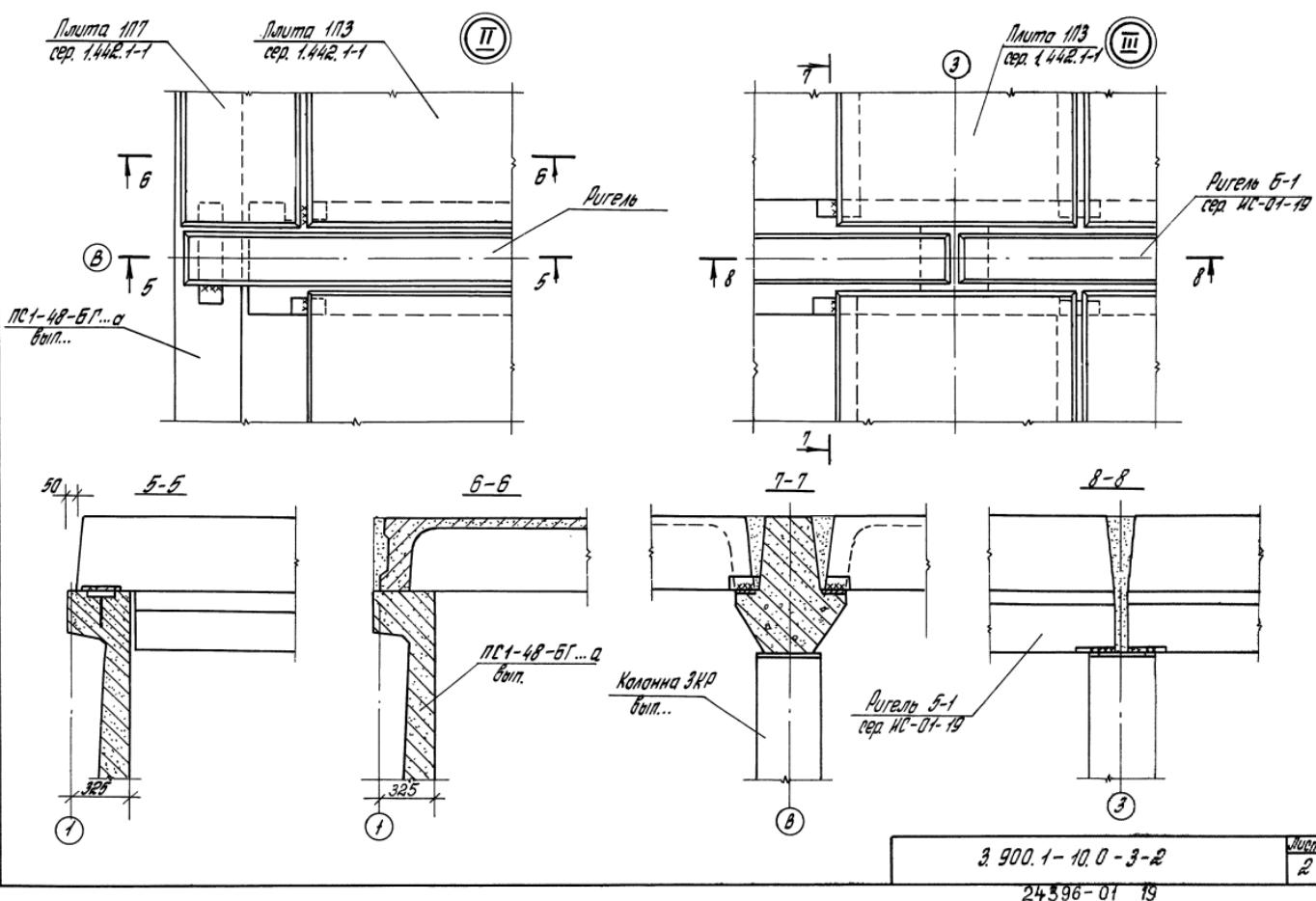


размер	Чернолаз	Грибов	Гавасин	Гавасин
ширина				
высота				
толщина				
длина				
ширина				
высота				
толщина				
длина				

3.900.1-10.0-3-2

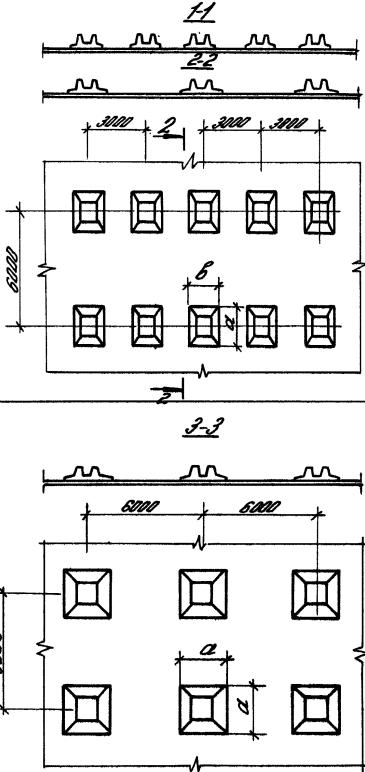
Резервуары  
с центкой колонн б/б  
Мониторинга схема

Устройства  
Листр  
Листов  
ЧИНИПРОМЗДАНИЙ



1Т

## Эскиз



Марка единиц	Расчетная нагрузка на 1 м <sup>2</sup> покрытия		Подпор струйного вод	Монтаж нагрузка	Фундамент под колонну			Масса материала
	на покрытии	на колонну			Марка	размеры, мм	бетон м <sup>3</sup>	
					α	β	сталь, кг	
1ДД1-1	17,2	309,6	—	—	1ДД1	1800	1300	5,04
1ДД1-2	22,5	405,0			1ДД2	2100	1500	
1ДД1-3	27,8	500,4			1ДД1	1800	1300	
1ДД1-4	27,8	500,4			1ДД2	2100	1500	
1ДД2-1	17,2	309,6	—	A-8	2ДД1	1900	1300	5,04
1ДД2-2	22,5	405,0			2ДД2	2400	1800	
1ДД2-3	27,8	500,4			2ДД1	2400	2400	
1ДД2-4	27,8	500,4			2ДД2	2400	2400	
2ДД2-1	18,7	673,2	—	A-8	2ДД1	1900	1300	5,04
2ДД2-2	24,0	884,0			2ДД2	2400	2400	
2ДД2-3	29,3	1094,8			2ДД1	2400	2400	
2ДД2-4	29,3	1094,8			2ДД2	2400	2400	

\* Нагрузка с учетом веса покрытия

Разраб.	Штамп	Лин.
Подпись	Год	Линейка

3.9001-100-3-3

Монолитные блоки разрезных		Блоки бетонные	
<i>Иванов Иван Иванович</i>		<i>Иванов Иван Иванович</i>	

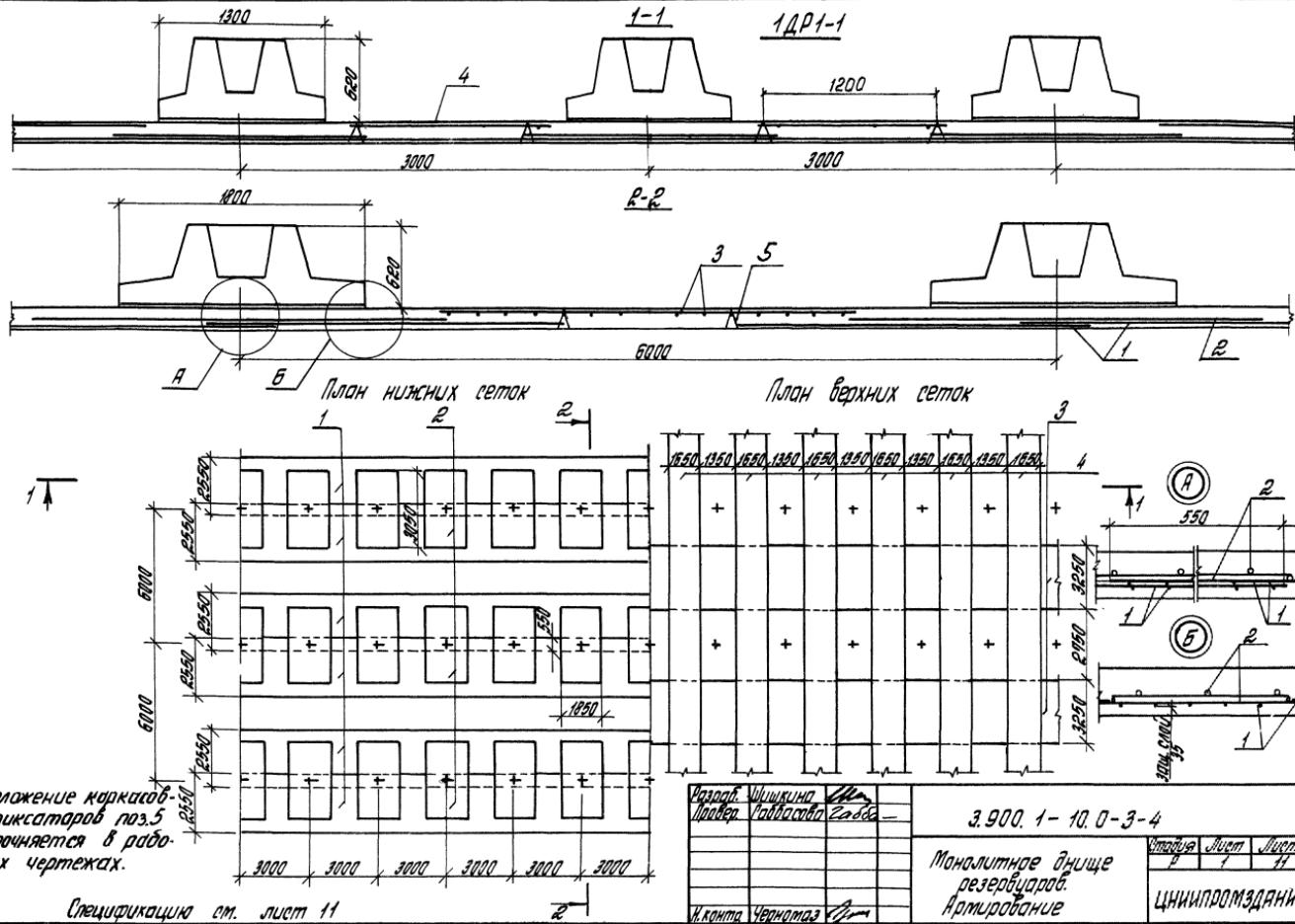
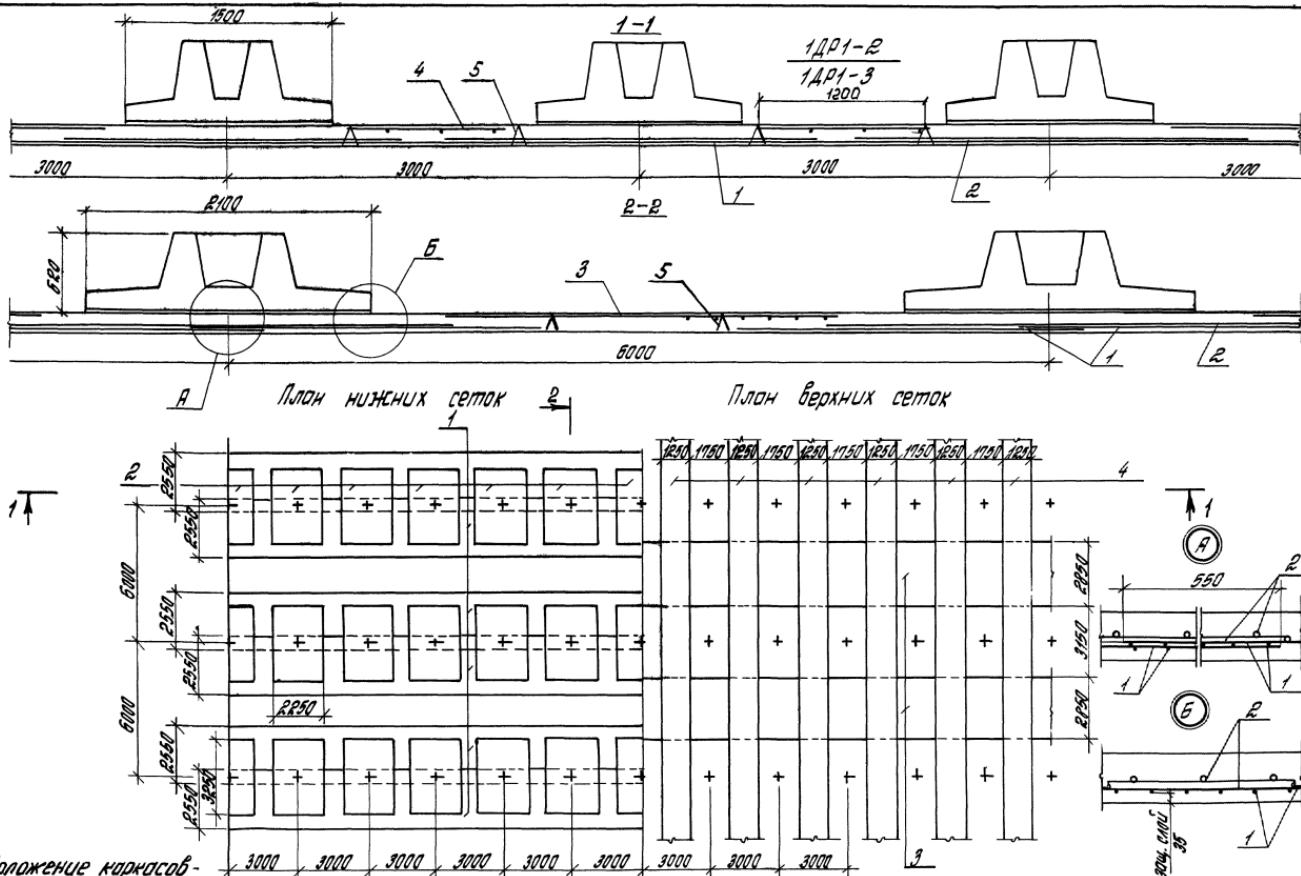


Чертёж  
План нижних сеток  
Лист 1 из 1  
Ильин Иван Ильинич  
Утверждён Членом комитета  
Ильин Иван Ильинич  
Ильин Иван Ильинич  
Ильин Иван Ильинич

3.900. 1 - 10. 0 - 3 - 4

Исполнитель	Лист	Листов
Ильин Иван Ильинич	2	11

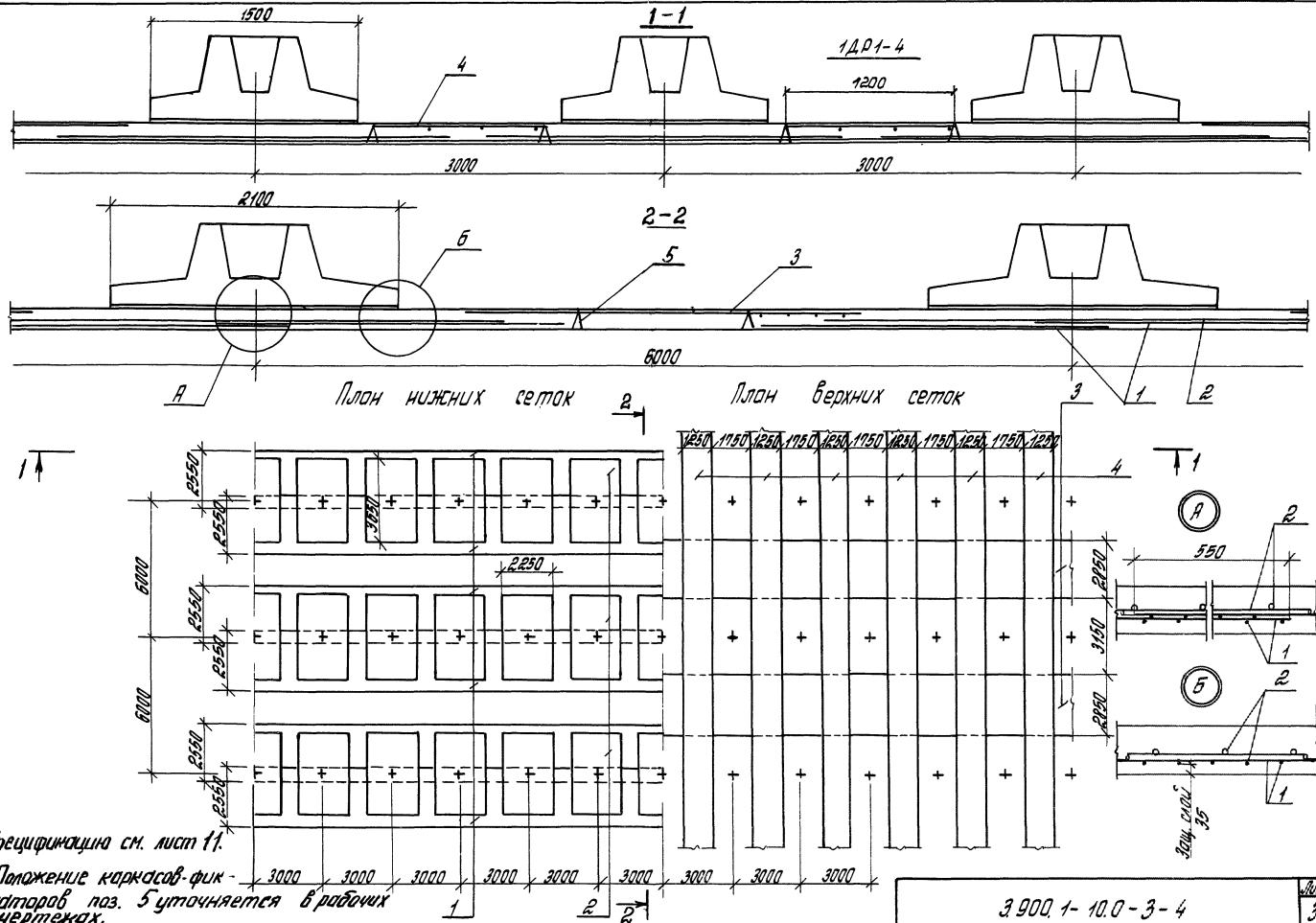
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

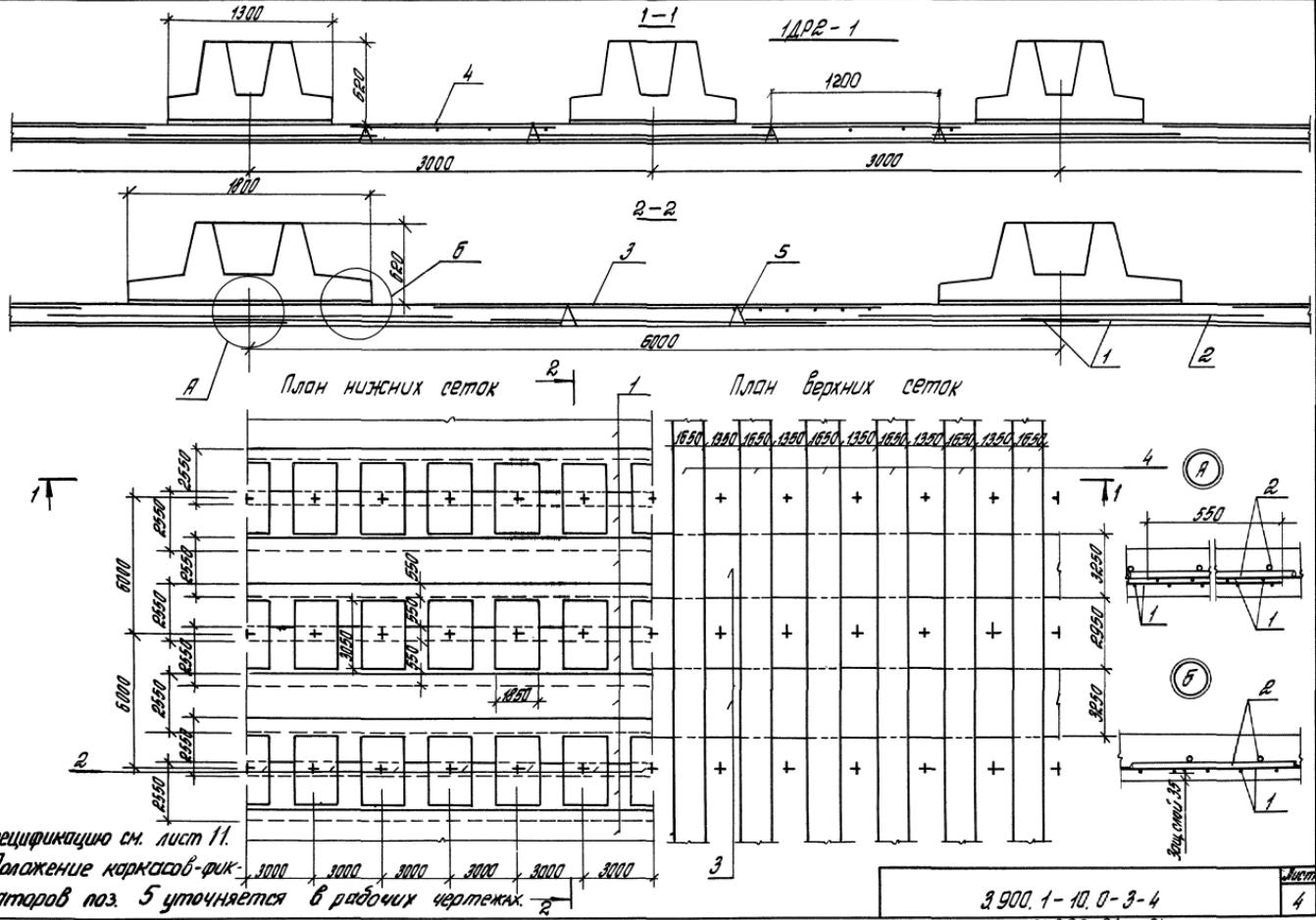


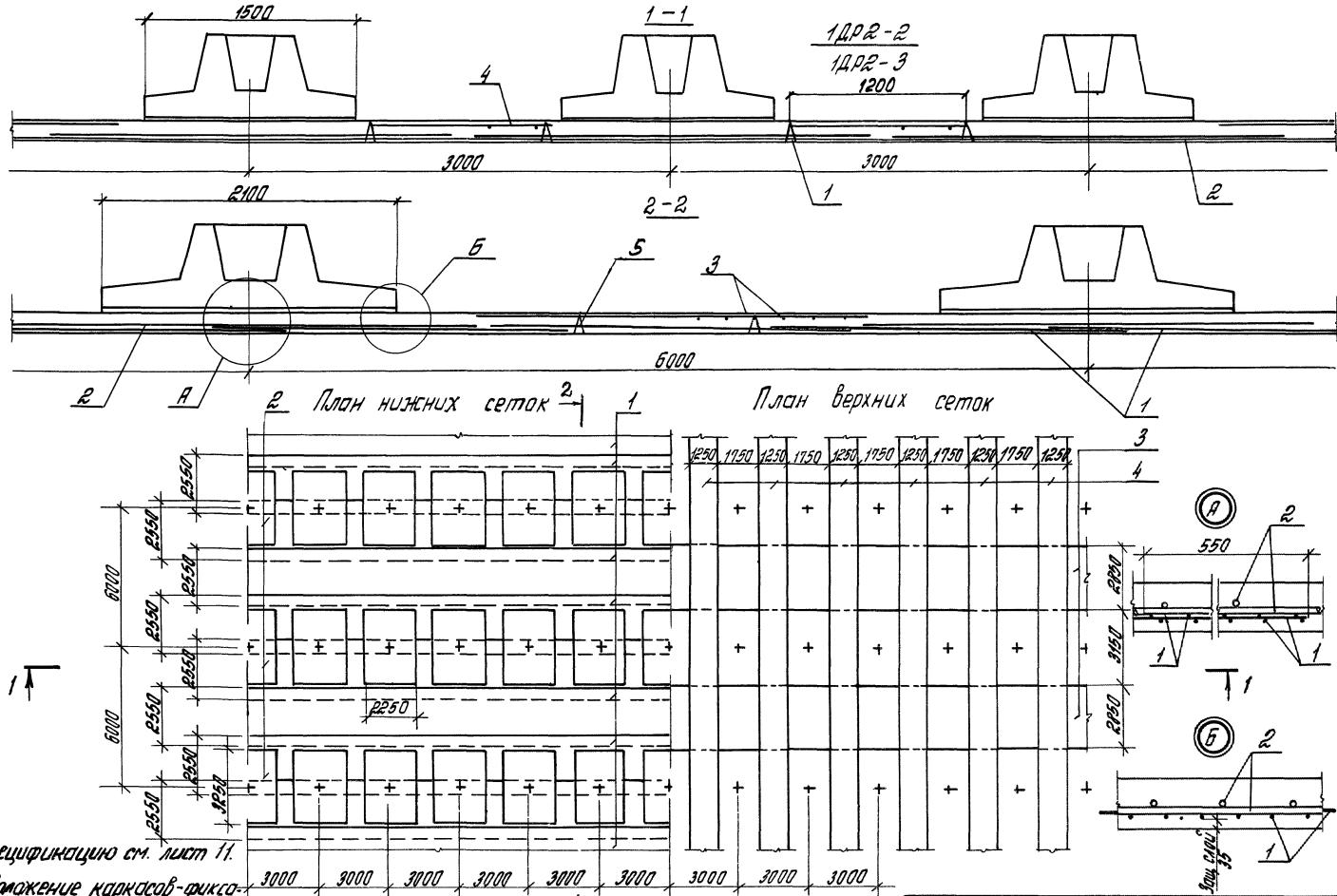
Положение киркособ-  
-фиксаторов поз. 5 уточняется в рабочих чертежах. 2  
Спецификацию см. лист 11.

3.900.1-10.0-3-4

24396-01 22



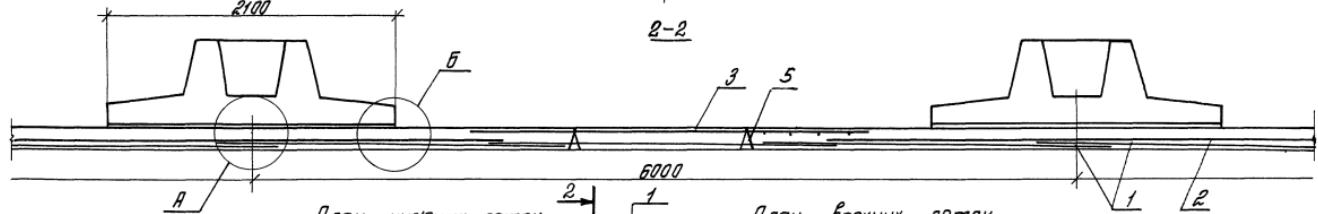
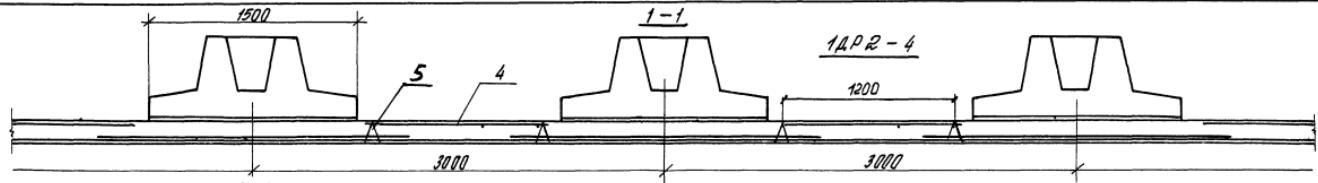




3.900.1-10.0-3-4

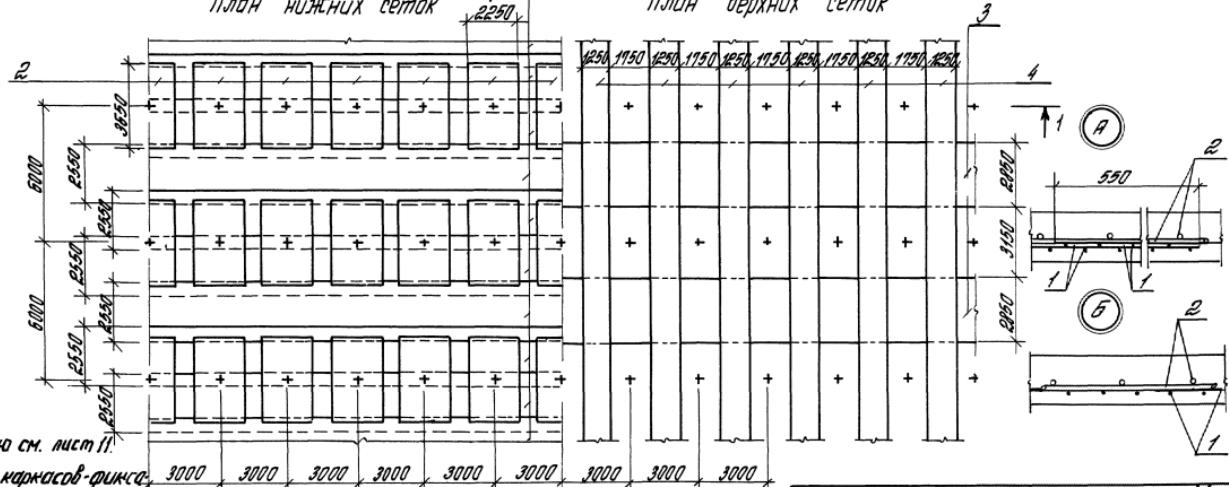
24396-01 25

лист 5



План нижних сеток

План верхних сеток



Спецификацию см. лист 11.

Положение каркасной фиксаторов поз. 5 уточняется в рабочих чертежах.

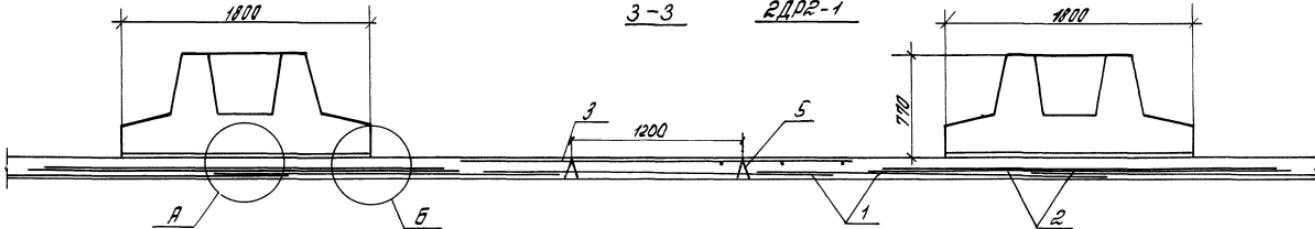
2

3.900.1-10.0-3-4

24396-01 26

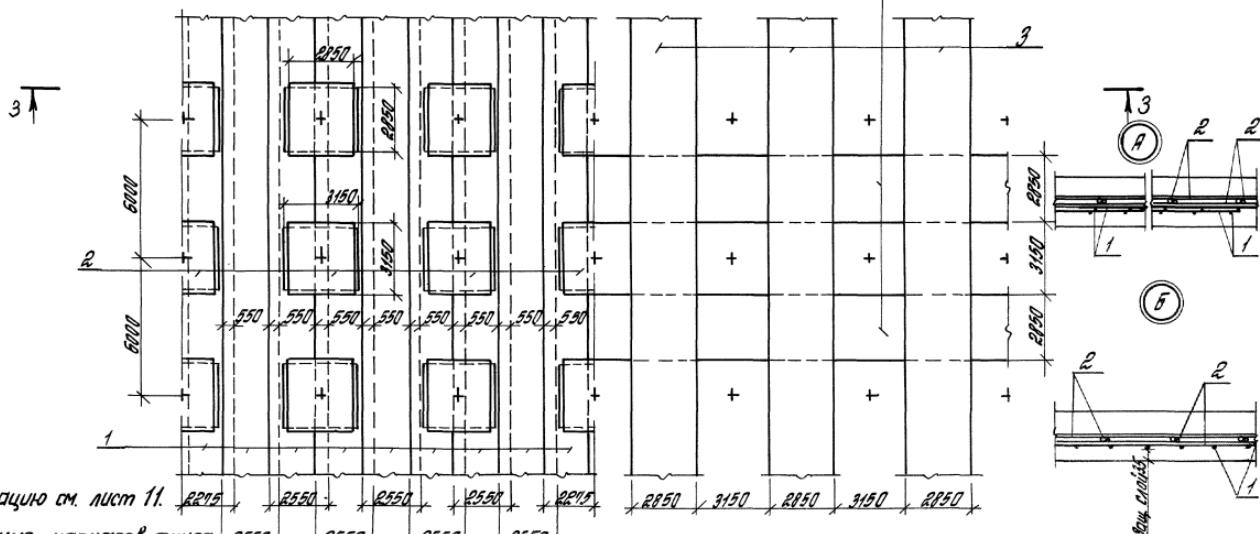
документ

6



План нижних сорток

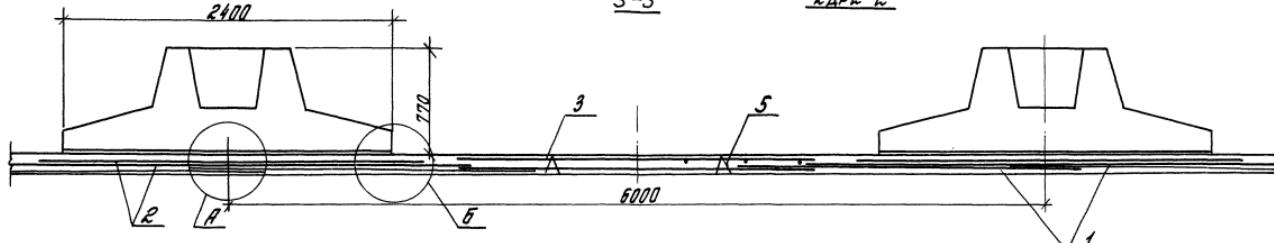
План верхних сорток



3900.1-10.0-3-4

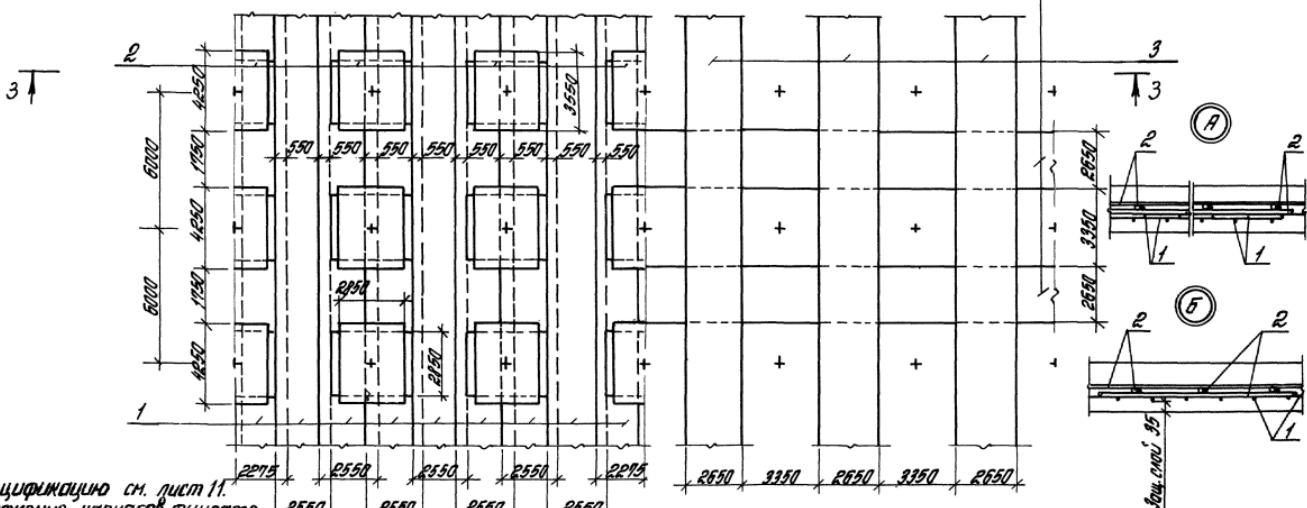
24396-01 27

Лист  
7



План нижних сеток

План верхних сеток



Спецификацию см. лист 11.  
Положение каркасов фиксаторов поз. 5 уточняется в рабочих чертежах.

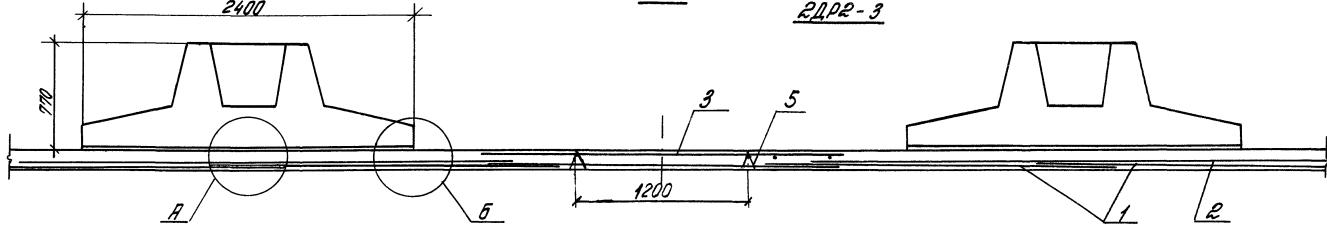
3.900.1-10.0-3-4

24396-01 28

лист 8

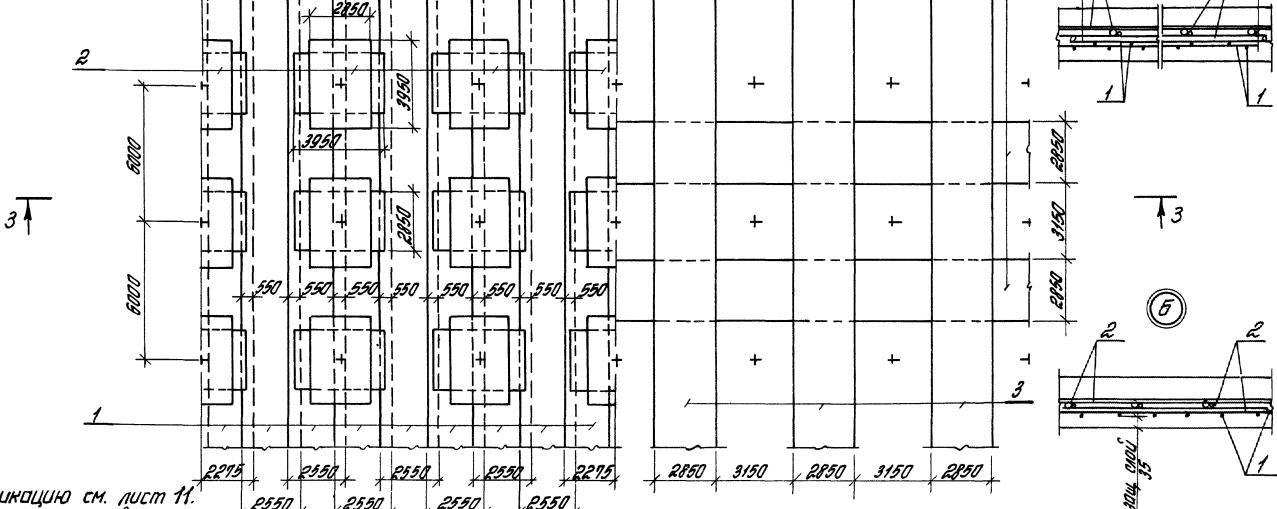
3-3

2402-3



План нижних сеток

План верхних сеток

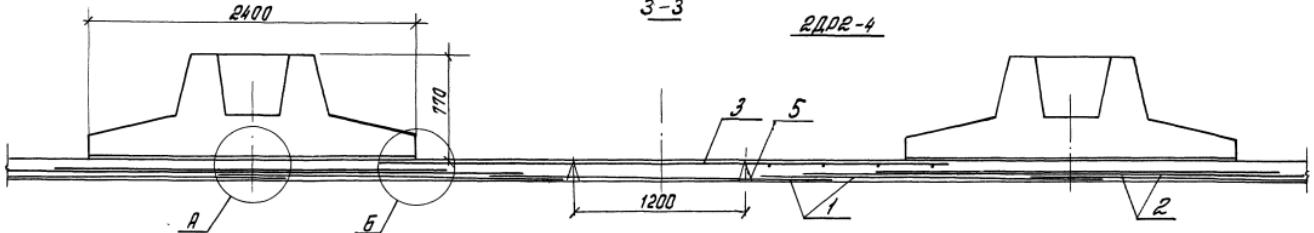


Спецификацию см. лист 11.

Положение каркасов фиксаторов под поз. 5 уточняется в рабочих чертежах.

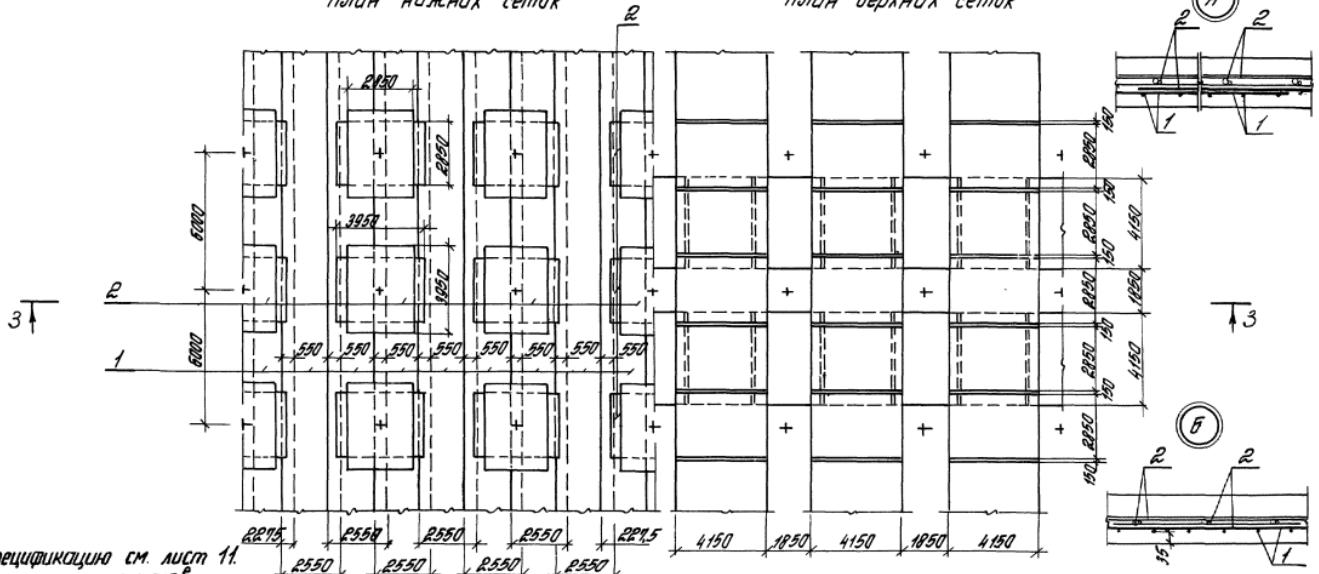
3900.1-10.0-3-4

Лист  
9



План нижних сеток

План верхних сеток



Спецификацию см. лист 11.

Положение каркасно-фиксаторов поз. 5 уточняется в рабочих чертежах.

3900.1-10.0-3-4

24396-01 30

Лист  
10

Марка	Н/з.	Наименование	Кол.	Обозначение документа	Масса, кг	
14Р1-1	1	4C 3801-100 295x600 44,49кг	2	без черт.	242,94	
	2	2C 3801-100 185x305 38,97кг	2	без черт.		
	3	4C 4901-200 325x600 31,06кг	1	без черт.		
	4	4C 4901-200 165x600 19,75кг	2	без черт.		
	5	KP 5-2	1,68кг	10	3.900.1-10.1-2-12	
14Р1-2	1	4C 3801-100 295x600 44,49кг	2	без черт.	269,49	
	2	2C 3801-100 225x325 49,74кг	2	без черт.		
	3	4C 4901-200 295x600 42,05кг	1	без черт.		
	4	4C 4901-200 165x600 10,53кг	2	без черт.		
	5	KP 5-2	1,68кг	10	3.900.1-10.1-2-12	
14Р1-3	1	4C 3801-100 295x600 44,49кг	2	без черт.	294,43	
	2	2C 3801-100 225x325 62,22кг	2	без черт.		
	3	4C 4901-200 295x600 42,05кг	1	без черт.		
	4	4C 4901-200 165x600 10,53кг	2	без черт.		
	5	KP 5-2	1,68кг	10	3.900.1-10.1-2-12	
14Р1-4	1	4C 3801-100 295x600 44,49кг	2	без черт.	360,99	
	2	2C 3801-100 225x325 95,5кг	2	без черт.		
	3	4C 4901-200 295x600 42,05кг	1	без черт.		
	4	4C 4901-200 165x600 10,53кг	2	без черт.		
	5	KP 5-2	1,68кг	10	3.900.1-10.1-2-12	
14Р2-1	1	4C 3801-100 295x600 44,49кг	3	без черт.	281,43	
	2	2C 3801-100 185x305 38,97кг	2	без черт.		
	3	4C 4901-200 325x600 31,06кг	1	без черт.		
	4	4C 4901-200 165x600 13,75кг	2	без черт.		
	5	KP 5-2	1,68кг	10	3.900.1-10.1-2-12	
14Р2-2	1	4C 3801-100 295x600 44,49кг	3	без черт.	313,95	
	2	2C 3801-100 185x305 38,97кг	2	без черт.		
	3	4C 4901-200 325x600 42,05кг	1	без черт.		
	4	4C 4901-200 165x600 10,53кг	2	без черт.		
	5	KP 5-2	1,68кг	10	3.900.1-10.1-2-12	

Марка	Н/з.	Наименование	Кол.	Обозначение документа	Масса, кг
14Р2-3	1	4C 3801-100 295x600 44,49кг	3	без черт.	338,82
	2	2C 3801-100 225x325 62,22кг	2	без черт.	
	3	4C 4901-200 295x600 42,05кг	1	без черт.	
	4	4C 4901-200 165x600 10,53кг	2	без черт.	
	5	KP 5-2	1,68кг	10	3.900.1-10.1-2-12
14Р2-4	1	4C 3801-100 295x600 44,49кг	3	без черт.	405,48
	2	2C 3801-100 225x325 95,5кг	2	без черт.	
	3	4C 4901-200 295x600 42,05кг	1	без черт.	
	4	4C 4901-200 165x600 10,53кг	2	без черт.	
	5	KP 5-2	1,68кг	10	3.900.1-10.1-2-12
24Р2-1	1	4C 3801-100 295x600 44,49кг	3	без черт.	299,19
	2	4C 4901-200 295x315 35,76кг	2	без черт.	
	3	4C 4901-200 295x600 38,19кг	2	без черт.	
	4	KP 5-2	1,68кг	10	3.900.1-10.1-2-12
24Р2-2	1	4C 3801-100 295x600 44,49кг	3	без черт.	362,85
	2	2C 3801-100 225x325 57,55кг	2	без черт.	
	3	4C 4901-200 295x600 38,19кг	2	без черт.	
	4	KP 5-2	1,68кг	10	3.900.1-10.1-2-12
24Р2-3	1	4C 3801-100 295x600 44,49кг	3	без черт.	453,87
	2	2C 3801-100 225x325 94,08кг	2	без черт.	
	3	4C 4901-200 295x600 57,71кг	2	без черт.	
	4	KP 5-2	1,68кг	10	3.900.1-10.1-2-12
24Р2-4	1	4C 3801-100 295x600 44,49кг	3	без черт.	573,87
	2	2C 3801-100 225x325 128,87кг	2	без черт.	
	3	4C 4901-200 295x600 44,49кг	4	без черт.	
	4	KP 5-2	1,68кг	10	3.900.1-10.1-2-12

3.900.1-10.0-3-4

лист  
11

Обозначение	Бронетурбинные изделения (кг)								00220:			
	Бронетурина КПД-222											
	III						09-I					
	1981 5781-82						1981 6129-80					
	$\phi 6$	$\phi 8$	$\phi 10$	$\phi 12$	$\phi 14$	$\phi 16$	$\phi 18$	Итого:	$\phi 4$	$\phi 5$	Итого:	
1.001-1	43,62	23,38		54,16				124,16	14,9	106,88	124,70	242,94
1.001-2	16,64	63,99		88,26				149,89	12,7	106,88	119,98	269,47
1.001-3	16,64	63,99			94,22			174,85	12,7	106,88	119,58	294,46
1.001-4	16,64	33,77	52,76			138,24		244,41	12,7	106,88	118,58	380,99
1.002-1	43,62	23,38		54,16				124,16	14,9	151,31	166,27	287,43
1.002-2	16,64	63,99		88,26				149,89	12,7	151,31	164,07	313,96
1.002-3	16,64	63,99			94,22			174,85	12,7	151,31	164,07	338,92
1.002-4	16,64	33,77	52,76			138,24		244,41	12,7	151,31	164,07	405,40
2.002-1		67,54	58,3					125,84	8,84	184,51	173,35	299,19
2.002-2		108,00		94,58				202,84	8,84	151,31	160,21	382,85
2.002-3		45,04	105,5		143,12			283,66	8,84	151,31	162,21	463,87
2.002-4			223,98			187		410,98	14,52	151,31	162,89	573,87

Проект	Шукин	Пис			39001-10.0-3-РС		
Подпись	Лапинов	Засек					
				Монолитное днище резервуаров Бескомпактность ряда конструкций		Статика Пистолет Р	
						ЦНИИПРОМЗДРАНИИ	

Иванов Чепелев Гур

24396-01 (32)