

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР
ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА

ТИПОВЫЕ ДЕТАЛИ И КОНСТРУКЦИИ
ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

**ИНДУСТРИАЛЬНЫЕ
СТРОИТЕЛЬНЫЕ ИЗДЕЛИЯ**
ДЛЯ ЖИЛИЩНОГО И ГРАЖДАНСКОГО
СТРОИТЕЛЬСТВА

СЕРИЯ ИИ-03-02

ЧАСТЬ II. ГРАЖДАНСКОЕ СТРОИТЕЛЬСТВО

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ИЗДЕЛИЙ

АЛЬБОМ №24^А

ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННЫЕ
ЛЕГКОБЕТОННЫЕ ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЙ
ДЛИНОЙ 626 И 466 см С КРУГЛЫМИ ПУСТОТАМИ

6308

МОСКВА 1961 г.

081

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР
ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА

ТИПОВЫЕ ДЕТАЛИ И КОНСТРУКЦИИ
ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

**ИНДУСТРИАЛЬНЫЕ
СТРОИТЕЛЬНЫЕ ИЗДЕЛИЯ**
ДЛЯ ЖИЛИЩНОГО И ГРАЖДАНСКОГО
СТРОИТЕЛЬСТВА

СЕРИЯ ИИ-03-02

ЧАСТЬ II. ГРАЖДАНСКОЕ СТРОИТЕЛЬСТВО
РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ИЗДЕЛИЙ
АЛЬБОМ №24^A

ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННЫЕ
ЛЕГКОБЕТОННЫЕ ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЙ
ДЛИНОЙ 626 И 466 см С КРУГЛЫМИ ПУСТОТАМИ

РАЗРАБОТАНЫ
ГПИ Горстройпроект Главстрой-
проекта с участием НИИЖБ АС
и А СССР и НИИСМ СНХ ВССР

ВВЕДЕНЫ
В ДЕЙСТВИЕ ПРИКАЗОМ
Госстроя СССР от
15 августа 1961 г. № 24

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОВ

МОСКВА 1961 г.

С О Д Е Р Ж А Н И Е

УР. МАШИННОЕ СОДЕРЖАНИЕ
 А.С. ЛАСОВСКИЙ
 НИИЖБ
 ЛАБОРАТОРИЯ И ВЫБОР КОНСТ.
 КОРИНОВ Н.А.
 Проверка
 ПОЛОВИН В.В.
 П. Ф. ФЕДУЛИН
 Инженер
 КОЛПАКОВ В.В.
 Локшин А.А.
 Ю. ОРАША
 БОГДАНОВ Б.Н.
 ЗАМ. ПРОЕКТА
 БОГДАНОВ Б.Н.
 ВОДА
 ПРОЕКТИРОВАНИЕ
 ПРОЕКТИРОВАНИЕ

СОДЕРЖАНИЕ	МАРКА	Лист С-1	Стр. 2
Пояснительная записка			3-6
<u>РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ</u>			
<u>Предварительно напряженные легкобетонные панели длиной 626см с круглыми пустотами</u>			
а) Армирование стержнями из стали 30 хгпс			
6260 x 990 x 220	ПКБ3-10	1	9
6260 x 990 x 220	ПКБ3-10	2	10
6260 x 790 x 220	ПКБ3-8	3	11
6260 x 790 x 220	ПКБ3-8	4	12
		5	14
		6	15
		7	16
		8	17
б) Армирование стержнями из стали 25гпс (упрочненной вытяжкой до 5500кг/см ² , но при удлинении не более 3.5%).			
6260. x 990 x 220	ПКБ3-10	9	18
6260 x 990 x 220	ПКБ3-10	10	19
6260 x 790 x 220	ПКБ3-8	11	20
6260 x 790 x 220	ПКБ3-8	12	21
		13	22
		14	23
		15	24
		16	25
		16	26
<u>Предварительно напряженные легкобетонные панели длиной 466см с круглыми пустотами</u>			
в) Армирование стержнями из стали 25гпс (упрочненной вытяжкой до 5500кг/см ² , но при удлинении не более 3.5%).			
4660 x 990 x 220	ПК47-10	17	27
4660 x 990 x 220	ПК47-10	18	28
4660 x 790 x 220	ПК47-8	19	29
4660 x 790 x 220	ПК47-8	20	30
		21	31
		22	32
		23	33
		24	34
Профиль продольных граней панелей и детали заделки отверстий в торце панелей		25	35
Детали расположения арматуры в крайних и средних ребрах		26	36
Примеры применения сварных сеток по сортаменту ГОСТ 8478-57.		27	37
г) Вариант панелей перекрытий шириной 99см. (Симметричное армирование)		28-39	38-50
Железобетонные изделия	С О Д Е Р Ж А Н И Е		Листов 24 А
Серия ИИ-03-02			Лист С-1

ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

В альбом № 24^А включены рабочие чертежи предварительно напряженных легкобетонных панелей длиной 626 и 466 см, с круглыми пустотами, разработанные в соответствии с НИТУ 123-55, инструкцией СН10-57 и ВТУ по проектированию конструкций из легких бетонов с искусственными заполнителями (НИИЖБ 1958г.). При расчете и разработке рабочих чертежей панелей были учтены следующие дополнительные указания, изложенные в письме НИИЖБ № 5/28 от 5/IV-196г.:

1. Модуль упругости бетона принят равным 150000 кг/см² исходя из бетона марки 200 и применения крупных пористых заполнителей (шлаковая пемза, аглопорит и керамзит) с объемным весом 500-700 кг/м³ и мелкого заполнителя из кварцевого песка, Объемный вес легкого бетона принят 1800 кг/м³.

Применение крупных заполнителей с объемным весом более 700 кг/м³ допускается при условии, чтобы объемный вес бетона не превышал 1800 кг/м³.

2. Величина потерь предварительного напряжения в арматуре из сталей 30ХГ2С и 25Г2С от усадки и ползучести легкого бетона, на основании экспериментальных данных, принята 1200 кг/см².

3. Коэффициент снижения жесткости при длительном действии нагрузки $\theta = 2$.

Расчет панелей произведен с коэффициентом условий работ $m = 1,1$, принимаемым для изделий, изготовленных на заводах и специально оборудованных полигонах при систематической проверке прочности бетона, арматуры и изделий. Принятие коэффициента условий работы $m = 1,1$ приводит к снижению расхода стали на рабочую арматуру примерно на 10%. В случае отсутствия установок для испытания арматуры на разрыв должен быть произведен перерасчет панелей с коэффициентом $m = 1,0$, с соответствующей переработкой чертежей.

Каждой панели присвоена своя марка; так, например, ПТК 63-10 обозначает панель с круглыми пустотами под тяжелую нагрузку, длиной 626 см и шириной 99 см.

Внесение изменений в обозначение марок изделий не допускается. Марки изделий проставляются на чертежах и спецификациях проектов, в заказах строительных организаций заводам-изготовителям и на изделиях. Различный вид стали, примененной для рабочей арматуры и разновидности легкого бетона не отражаются на маркировке изделий и указываются текстом в паспортах изделий.

В альбоме приведены варианты армирования:

1. Для панелей длиной 626 см - стержневая арматура из стали 30ХГ2С (ГОСТ 5058-57) и 25Г2С, упрочненной вытяжкой до 5500кг/см², но с удлинением не более 3,5% (ГОСТ 7314-55).

2. Для панелей длиной 466 см - только стержневая арматура из стали 25Г2С с указанным выше упрочнением, т.к. применение стали 30ХГ2С, при сортаменте с наименьшим диаметром 10 мм, приводит к перерасходу стали.

Рабочая арматура из стали 25Г2С может заменяться арматурой из стали 35ГС / ЧМТУ 223-59 / с аналогичным упрочнением.

ЦНИИЧМ

Замена диаметров, марки стали, вида и шага рабочей арматуры, указанных в рабочих чертежах, допускается лишь при достаточных обоснованиях и должна производиться в соответствии с НИТУ 123-55 с СН10-57 без уменьшения прочности и жесткости изделий.

В панелях шириной 990 мм расположение рабочей арматуры даже исходя из шага между упорами для натяжения рабочих стержней в 370 мм, при этом, в одном из крайних ребер ставится сварной каркас. В равной степени рекомендуется армирование этих панелей с симметричным расположением рабочих стержней в 4-х ребрах с шагом 370-185-370 мм.

Рабочие чертежи панелей шириной 990 мм с симметричным армированием приведены на листах 28-39.

ИИ-03-02

Альбом № 24^А

Панели перекрытий рассчитаны на следующие нормативные нагрузки;

№ п/п	Наименование нагрузок	Нагрузки в кг/м ²		
		Панели ПК		Панели ПТК
		в школах	в больницах и санаториях	
1	2	3	4	5
1.	Собственный вес панели	220	220	220
2.	Вес конструкции пола	110	160	180
3.	Вес перегородок	70	70	200
4.	Временная	200	150	300
	Полная нормативная нагрузка	600	600	900

При расчете на прочность приняты следующие расчетные нагрузки:

При нормативной 600 кг/м²

$$400 \times 1,1 + 200 \times 1,4 = 720 \text{ кг/м}^2$$

При нормативной 900 кг/м²

$$600 \times 1,1 + 300 \times 1,3 = 1050 \text{ кг/м}^2$$

Расчет панелей на прогиб произведен по нормативным нагрузкам; при этом, вес перегородок учтен в размере 40% их полного веса.

Длительно действующие нагрузки для определения прогиба приняты:

При нормативной 600 кг/м²

$$600 - (150 + 70 \times 0,6) = 408 \text{ кг/м}^2$$

При нормативной 900 кг/м²

$$900 - (300 + 200 \times 0,6) = 480 \text{ кг/м}^2$$

При иных соотношениях длительно действующей и временной нагрузок панели должны быть проверены расчетом на прочность и жесткость исходя из действительных нагрузок.

Значения начальных предварительных напряжений (σ_0), и зависящих от них усилий натяжения на один стержень (N), указанные в рабочих чертежах, определены исходя из принятой

ИИ 6308

на заводах поточно-агрегатной или конвейерной технологии с натяжением арматуры на упоры, при одновременном натяжении стержней домкратами.

В соответствии с этим, при определении значения σ_0 , величина потерь предварительного напряжения от деформации поддонов не учитывались (см. рекомендации, приведенные в " Указаниях по усилению стальных поддонов при изготовлении предварительно напряженных железобетонных изделий, разработанные НИИЖБ АСИА СССР). При неодновременном натяжении стержней эти потери должны уточняться в зависимости от заводских условий и технологии натяжения.

Дополнительные потери предварительного напряжения при применении электротермического способа натяжения стержневой арматуры из стали 30ХГ2С и 25Г2С должны определяться в соответствии с указаниями " Временной инструкции по технологии изготовления предварительно напряженных железобетонных конструкций " НИИЖБ АСИА СССР 1959г. (приложение У1)", с учетом точности натяжения, достигаемого на оборудовании завода.

Значения начальных предварительных напряжений σ_0 и усилий натяжений N , указанные на рабочих чертежах при учете перечисленных выше изменений технологии натяжения, должны быть увеличены на значения дополнительных потерь от деформации поддонов и применения электротермического способа натяжения. Максимальные значения начальных предварительных напряжений не должны превышать $0,9 R_n$.

Таблица значений первоначальных предварительных напряжений σ_0 , принятых в расчете и рабочих чертежах.

Варианты армирования панелей	Панели длиной 626см		Панели длиной 466см	
	σ_0	σ_0/R_n	σ_0	σ_0/R_n
30ХГ2С ($R_n = 6000$ кг/см ²)	5300	0,88	-	-
25Г2С ($R_n = 5500$ кг/см ²)	4800	0,87	3700	0,67

При расчете панелей учтены следующие потери предварительного напряжения арматуры до обжатия бетона:

Варианты армирования панелей	Типы панелей	Потери предварительного напряжения от деформации захватных приспособлений кг/см ²
30ХГ2С (R _н ^н = 6000 кг/см ²)	ПВ63 ПТВ63	640
25Г2С (R _н ^н = 5500 кг/см ²)	ПВ63 ПТВ63	640
25Г2С (R _н ^н = 5500 кг/см ²)	ПВ47 ПТВ47	880

При определении жесткости панелей учитывался коэффициент I, 2 на пустотность. Величина расчетного прогиба определялась с учетом обратного выгиба от обжатия бетона.

Испытания панелей должны проводиться по ГОСТ 8829-58 "Детали железобетонные сборные. Методы испытаний и оценки прочности, жесткости и трещиностойкости". Этим ГОСТ^{ом} предусматриваются, в частности, особые требования к арматуре, применяемой в изделиях, рассчитанных коэффициентом условий работ $\eta = I, I$ (см. пункт I, примечание 3).

Учитывая, что значения расчетных прогибов с учетом длительности действия нагрузки во всех панелях составляют менее 85% от допускаемого ($\frac{I}{200} l$), при испытании этих панелей можно допустить превышение измеренных прогибов против контрольных до 30% (см. ГОСТ 8829-58, п. I7).

При соотношении длительно действующей и временной нагрузок отличающемся от принятого в рабочих чертежах, соответственно должны быть изменены значения расчетных прогибов и уточнены проценты превышения измеренных прогибов против контрольных (см. ГОСТ 8829-58, п. I7).

Панели с круглыми пустотами запроектированы с одним закрытым торцом, заделываемым в заводских условиях, и процессов формирования панелей.

При изготовлении панелей на действующих установках, непригодных для выпуска панелей с одним заделанным торцом, разрешается формирование с обоими открытыми торцами. Необходимость

последующей заделки открытых торцов панели определяется проектными организациями в зависимости от напряжения в кладке стен на уровне поверхности настла.

Длина натягиваемых стержней на рабочих чертежах условно указана без выпусков для захвата при натяжении. Заготовку натягиваемой арматуры следует выполнить с учетом выпусков, длина которых должна определяться в зависимости от типа захватных приспособлений, принятых на заводе.

Верхние сетки (марка " В ") должны приниматься стандартными по ГОСТ 8478-57 " Сетки сварные для армирования железобетонных конструкций " Примеры применения сеток даны на листе 27. Средние сетки марки " С " рекомендуется изготовлять путем раскрыя стандартных сеток. При отсутствии стандартных сеток, элементы марок " В " и " С " изготавливаются в соответствии с чертежами настоящего альбома.

Обозначение арматуры в рабочих чертежах принято по ГОСТ 5401-50, с учетом изменения № I (см. приложение к приказу Госстроя СССР от 28 июля 1956 г. № 206).

В проектах должны быть даны указания о необходимости тщательного заполнения швов между панелями раствором марки " 100 ", что обусловливается требованиями звукоизоляции и учетом распределения нагрузки на смежные панели.

Изготовление, приемку, испытание, паспортизацию, хранение и транспортирование производить по аналогии с ГОСТ 9561-60.

Панели из легкого бетона, включенные в настоящий альбом, имеют одинаковую несущую способность и маркировку с аналогичными панелями из обычного бетона. Применение изделий из легкого бетона должно быть подтверждено экономической целесообразностью.

При отсутствии широкого опыта изготовления панелей из легкого бетона, до их массового выпуска следует наряду с отработкой технологии, провести необходимые испытания опытных панелей на прочность и жесткость.

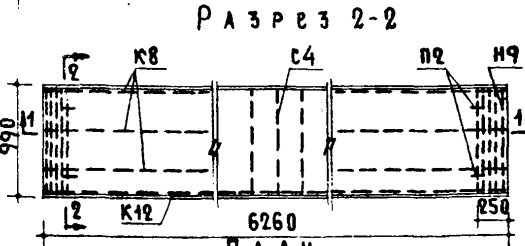
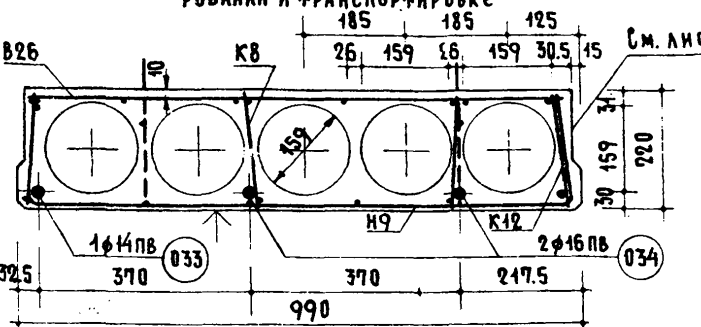
Ил. 6308

ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННЫЕ
ЛЕГКОБЕТОННЫЕ ПАНЕЛИ
ПЕРЕКРЫТИЙ С КРУГЛЫМИ
ПУСТОТАМИ

АРМИРОВАННЫЕ СТЕРЖНЯМИ
ИЗ СТАЛИ 30ХГ2С

(КОЭФФИЦИЕНТ УСЛОВИЙ РАБОТ $m=1,1$)

ПРОЕКТИРОВА БОДАЛОВ Б.И. ДРЖАНОВ В.В. ЛОЖКИН А.Д. МАЛАННИКОВ И БЫРОВА В.Л. ГОЛОВИН В.В. ЛАВРЕНТАСЬ ИЛИН В.И. НИКОЛОВ. КОНСТР. КОР № 8 ИЛ.



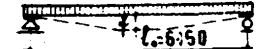
Характеристика изделия		
Вес	кг	1310
Объем бетона	м ³	0,729
Приведенная толщина бетона	см	41,7
Вес стали	кг	40,4
Расход стали на 1 м ² изделия	кг	6,5
Расход стали на 1 м ³ бетона	кг	55,5
Марка легкого бетона		200
Кубиковая прочность бетона к моменту опускания натяжения	кг/см ²	140

Примечания:

1. Панель разработана в соответствии с СН10-57, НИТУ423-55 и дополнительными указаниями НИИЖБ АС и А СССР с коэффициентом условий работ η=1,1. Расчет панелей произведен с учетом совместной работы смежных панелей, при тщательном задании швов раствором марки 100.
2. Контроль жесткости и прочности производить по ГОСТ 8829-58.
3. Нижняя плоскость, отмеченная знаком ↑, должна быть подготовлена под покраску.
4. Арматурные элементы см. на листе 4.

Нагрузки (включая собственный вес панелей):
 Расчетная нагрузка по несущей способности — 4053 кг/м²
 Нормативная нагрузка — 900
 Нагрузки при расчете прогиба:
 длительно действующая — 480
 кратковременно действующая — 300
 Расчетный прогиб с учетом длительного действия нагрузки — 290

Схема при испытании

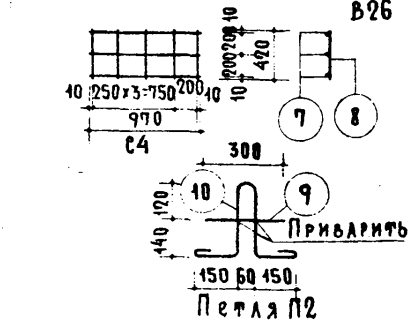
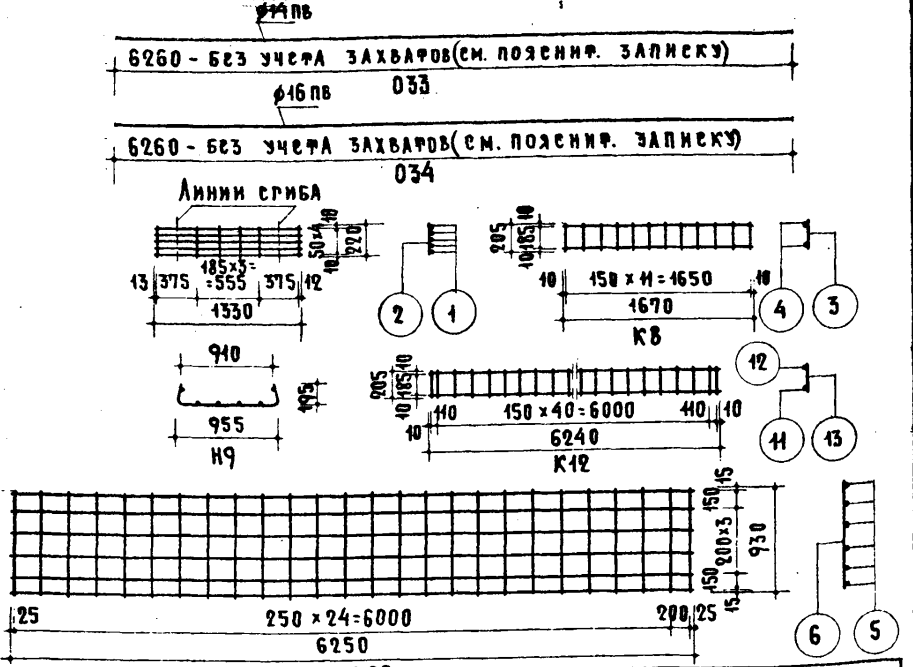


Нагрузки (за вычетом собственного веса панелей):
 Контрольная разрушающая нагрузка — 4130 кг/м²
 Контрольная нагрузка по проверке жесткости и контрольного прогиба — 690
 контрольный прогиб от контрольной нагрузки — 223 мм.

Железобетонные изделия	Предварительно напряженная легковесная панель с круглыми пустотами, армированная стержнями из стали 30 хрс.	Марка	Альбом	Лист
		ПТКБЗ-10	24А	3
Серия ИИ-03-02				

ЛМ.6308

ГОРСТРОЙПРОЕКТ
 ОТДЕЛ ПРОЕКТИРОВАНИЯ
 ЗАМ. ИНЖЕНЕРА
 БОГАЛОВ Б. В.
 ПРОЕКТИРОВАН
 БОГАЛОВ Б. В.
 ОТДЕЛ ИНЖЕНЕРНО-ПРОЕКТИРОВАНИЯ
 ИНЖЕНЕР
 БОГАЛОВ Б. В.
 ПРОЕКТИРОВАН
 БОГАЛОВ Б. В.
 ОТДЕЛ ТЕХНИЧЕСКОГО КОНТРОЛЯ
 ТЕХНИЧЕСКИЙ КОНТРОЛЬ
 БОГАЛОВ Б. В.
 ОТДЕЛ ТЕХНИЧЕСКОГО КОНТРОЛЯ
 ТЕХНИЧЕСКИЙ КОНТРОЛЬ
 БОГАЛОВ Б. В.



С п е ц и ф и к а ц и я с т а л и									
Арматурные элементы	Кол. шт.	мм	φ	На 1 элемент		Вес ст. ст.		Вес ст. ст.	
				Кол. шт.	Длина мм	на элемент	общий		
033	1	—	16 пв	—	6260	6.26	7.56	7.6	—
034	2	—	16 пв	—	6260	6.26	9.88	19.8	—
H9	1	1	5 ф	5	1330	6.65	1.02	2.0	—
	2	2	4 ф	6	220	1.32	0.43	0.3	—
K8	3	3	3 ф	2	205	5.8	0.32	1.9	—
	4	4	3 ф	2	1670	6.24	0.96	1.0	—
K12	1	1	5 ф	1	6240	6.24	15.1	0.83	0.8
	1	1	3 ф	1	6240	6.24	61.7	3.39	3.4
B26	1	1	4 ф	3	970	5.01	0.5	0.5	—
	1	1	4 ф	5	420	3.00	1.26	0.78	3.1
C4	4	4	10	1	960	1.26	—	—	—
P2	4	4	10	1	960	1.26	—	—	—
								Итого	40.4

В ы б о р к а с т а л и						
Диаметр арматуры мм	14 пв	16 пв	5 ф	4 ф	3 ф	10
Длина мм	626	1928	495	7.65	11.6	5.0
Вес кг	7.6	19.8	3.0	0.8	1.6	3.1
Вид арматуры	30 хр 2С					Холоднокатаная
Нормативное сопротивление арматуры К _н , кг/см ²	6000					5500
ГОСТ арматуры	5058-57					6727-53

- П р и м е ч а н и я :**
- Предварительное напряжение рабочей арматуры из стали марки 30Хр2С $\sigma_s = 5300$ кг/см².
 - Необходимое усилие натяжения одного спержня: $\phi 14$ пв $n = 8160$ кг, $\phi 16$ пв $n = 10660$ кг.
 - Испытание арматуры на разрыв является обязательным (т. 1.1, см. ГОСТ 8829-58 и пояснительную записку).
 - Сварные сетки выполняются по ТУ-73-56 и СН 15-57.

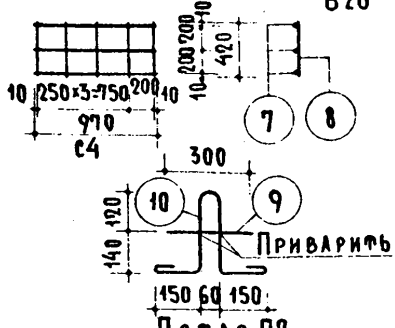
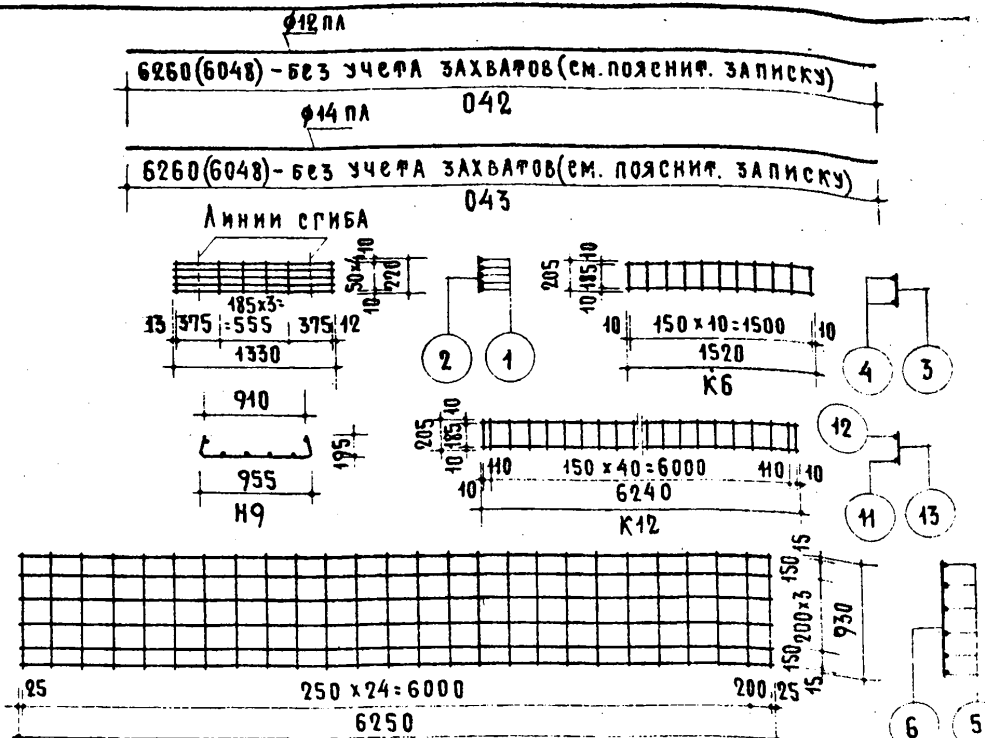
Железобетонные изделия	Предварительно напряженная с круглыми пустотами, армированная спержнями Арматурные элементы.	Легкобетонная панель	Марка	Альбом	Лист
Серия ИИ-03-02			ПК65-10	24А	4

ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННЫЕ
ЛЕГКОБЕТОННЫЕ ПАНЕЛИ
ПЕРЕКРЫТИЙ С КРУГЛЫМИ
ПУСТОТАМИ

АРМИРОВАННЫЕ СТЕРЖНЯМИ ИЗ СТАЛИ 25Г2С
(УПРОЧНЕННОЙ ВЫТЯЖКОЙ ДО 5500 кг/см²,
НО ПРИ УДАЛЕНИИ НЕ БОЛЕЕ 3,5 %)

(КОЭФФИЦИЕНТ УСЛОВИЙ РАБОТ $m=1,1$)

ПРОЕКТАТ БОРАДНОВ Б.И., ДУЖАНОВ П.В., ЛОКШИН К.Д., КАЛАЧНИКОВА И.В., БОБРОВА В.Л., ГОЛОВНИН В.В., КОМЕРОВЕ КОМЕРЪ, КОРНЕВ И.Ж.



СПЕЦИФИКАЦИЯ СТАЛИ									
АРМАТУРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ	№Л	КОЛ ШТ.	№Л	Ф	НА ЭЛЕМЕНТ		ВЕС СТАЛИ	СТАЛИ	
					КОЛ ШТ.	ДЛИНА СТЕЖИ		НА ЭЛЕМ.	ОБЩИЙ ВЕС
042	1	—	14	14	—	6048	6.05	5.37	5.4
043	2	—	14	14	—	6048	6.05	7.30	14.6
Н9	2	1	5	5	1330	6.65	1.02	2.0	
			4	4	220	1.32	0.13	0.3	
K6	6	3	3	3	205	5.3	0.29	1.7	
			4	4	1520	5.3	0.29	1.7	
K12	1	11	5	5	6240	6.24	0.96	1.0	
			12	12	6240	6.24	0.96	1.0	
B26	1	5	3	3	6250	15.1	0.83	0.8	
			6	6	930	61.7	3.39	3.4	
C4	1	7	4	3	970	5.01	0.5	0.5	
П2	4	9	10	1	420	1.26	0.78	3.1	
			10	1	950	1.26	0.78	3.1	
							Итого		32.8

ВЫБОРКА СТАЛИ							
Диаметр арматуры мм	12	14	5	4	3	10	
Длина м	6.05	14.6	19.54	7.65	10.86	5.0	
Вес кг	5.4	14.6	3.0	0.8	5.9	3.1	
Вид арматуры	25	Г2С	ХОЛОДНОКВА	СТ3			
Нормативное сопротивление арматуры кг/см²	5500		5500		2400		
Группа арматуры	Г3	А-55	В727-53		2590		

- П р и м е ч а н и я :**
- Предварительное напряжение рабочей арматуры из стали марки 25Г2С упрочнением выжаткой до 5500 кг/см², но при удлинении не более 3.5%.
σ_н = 4800 кг/см²
 - Необходимое усилие натяжения одного стержня φ12 ПЛ n = 5430 кг
φ14 ПЛ n = 7390 кг.
 - Непыфание арматуры на разрыв является обязательным (п.11, см. пост 8829-58 и пояснительную записку).
 - Данные стержней 042, 043 (6048 мм) определены с учетом последующей выжатки на 3.5%.
 - Сварные сетки выполняются по ФУ-73-56 и СН15-57.

Железобетонные изделия	Предварительно напряженная легкобетонная панель с круглыми пустотами	Марка	Альбом	Лист
	Армированная стержнями из стали 25Г2С (упрочненной выжаткой до 5500 кг/см², но при удлинении не более 3.5%) арматурные элементы.			
Серия ИИ-03-02				

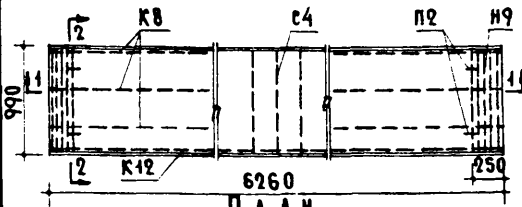
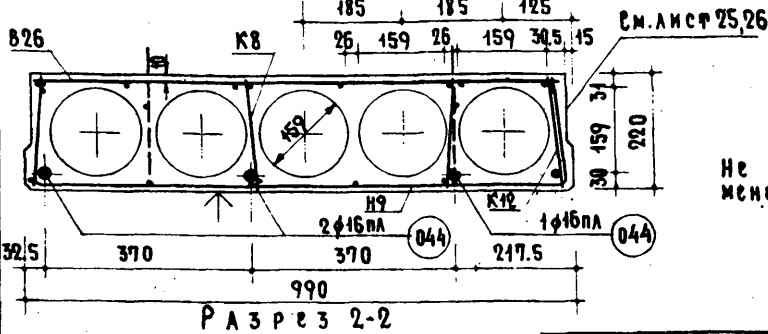
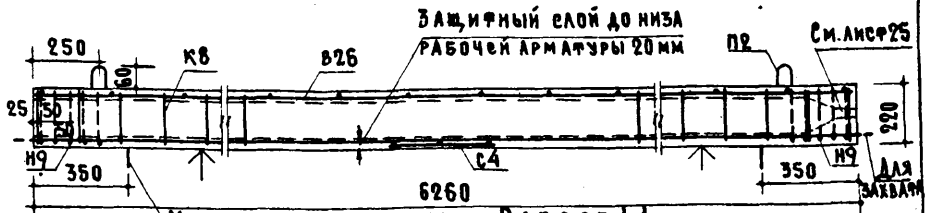
Ил. 6303

НИИЖБ
Лаб. бетонных
и железобетонных конструкций
Корнев Н.А.

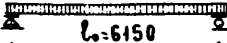
М.И. Сидорова
Б.В. Боброва
В.П. Головин
В.В. Калачников

Нормы
В.В. Локвин
А.Д. Аджанов
В.В. Борданов

Отдел
проектирования
железобетонных
изделий

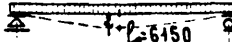


П л а н
Р а с ч е т н а я с х е м а



Нагрузки (включаяющие собствен. вес панели):
 Расчетная нагрузка по несущей способности — 1050 кг/м²
 Нормативная нагрузка — 900
 Нагрузки при расчете прогиба:
 длительно действующая — 480
 кратковременно действующая — 300
 Расчетный прогиб с учетом длитель-ного действия нагрузки — 270 л.

С х е м а п р и и с п ы т а н и и



Нагрузки (за вычетом собствен. веса панели):
 Контрольная разрывающая нагрузка — 1430 кг/м²
 Контрольная нагрузка по проверке жесткости и контрольного прогиба — 690
 контрольный прогиб от контрольной нагрузки — 22.4 мм.

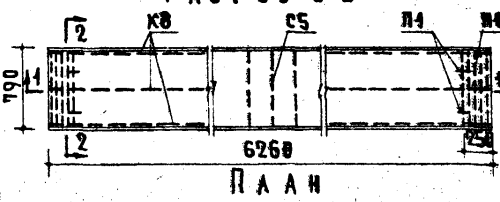
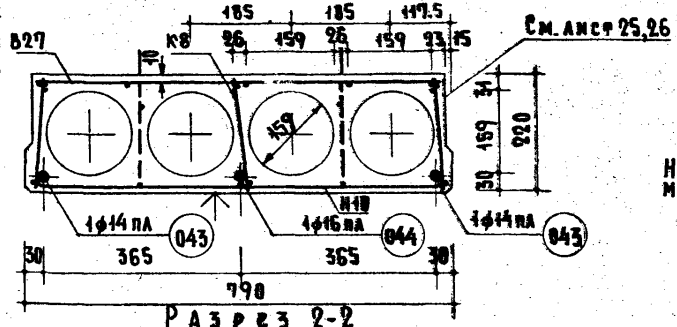
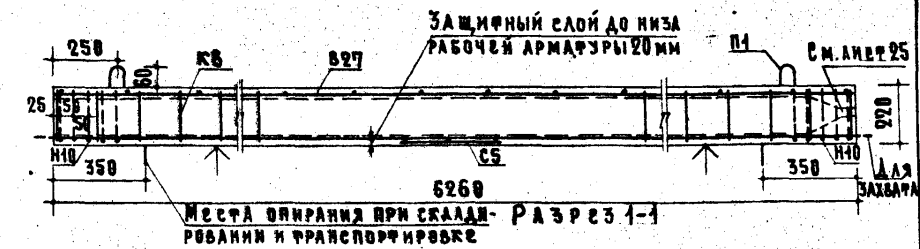
ХАРАКТЕРИСТИКА ИЗДЕЛИЯ	
Вес	кг 1310
Объем бетона	м ³ 0.729
Приведенная площадь бетона	см 41.7
Вес стали	кг 41.6
Расход стали на 1 м ² изделия	кг 6.72
Расход стали на 1 м ³ бетона	кг 57.0
Марка легкого бетона	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпущения нагрузки не менее	кг/см ² 140

П р и м е ч а н и я :

1. Панель разработана в соответствии с СН10-57, НИТУ123-55 и дополнительными указаниями НИИЖБ АСИ АСССР с коэффициентом условий работ П-1.1. Расчет панелей произведен с учетом совместной работы смежных панелей, при тщательной заливке швов раствором марки 100.
2. Контроль жесткости и прочности производить по ГОСТ 8829-58.
3. Нижняя плоскость, отмеченная знаком ↑, должна быть подготовлена под покраску.
4. Арматурные элементы см. на листе 12.

Железобетонное изделие	Предварительно напряженная легковесная панель с круглыми пустотами, армированная стержнями из стали 25р2с (прочность выразкой до 5500 кг/см ² , но при удлинении не более 3%)	Марка	Альба	Лист
Серия	НИ-03-02	ПК63-10	24А	41

ОТРАСЛЬ ПРОЕКТИРОВАНИЯ
 ГОЛОВИНИ В.В. БОГДАНОВ Б.Н. БОЖАНОВЫЙ В.А. ЛОКВИН А.А. КЛАДНИКОВЫЙ В.В. БОБРОВА С.М. ГОЛОВИНИ В.В. ИВАНОВ С.А. КОРЕВ Н.А.



ХАРАКТЕРИСТИКА ИЗДЕЛИЯ	
Вес	КГ 1040
Объем бетона	М ³ 0,575
Приведенная толщина бетона	СМ 47
Вес стали	КГ 53,1
Расход стали на 1 м ² изделия	КГ 6,7
Расход стали на 1 м ³ бетона	КГ 57,5
Марка легкого бетона	200
Классовая прочность бетона к моменту отрыва при растяжении не менее	КГ/СМ 140

Расчетная схема

$l_0 = 6150$

Нагрузки (включающие собственный вес панелей):

Расчетная нагрузка по несущей способности — 1050 кг/м²

Нормативная нагрузка — 700

Нагрузки при расчете прогиба:

длительно действующая — 480

кратковременно действующая — 300

Расчетный прогиб с учетом длительного действия нагрузки — 300

Схема при испытании

$l_0 = 6150$

Нагрузки (за вычетом собственного веса панелей):

Контрольная разрушающая нагрузка — 130 кг/м²

Контрольная нагрузка по проверке жесткости и контрольного прогиба — 690

Контрольный прогиб от контрольной нагрузки — 21,9 мм.

П р и м е ч а н и я :

1. Панель разработана в соответствии с СН 18-57, НИТУ 123-55 и дополнительными указаниями НИИЖБ АС и АСР с коэффициентом условий работы $\gamma = 1,1$. Расчет панелей произведен с учетом совместной работы железных панелей, при тщательной заливке швов раствором марки 100.

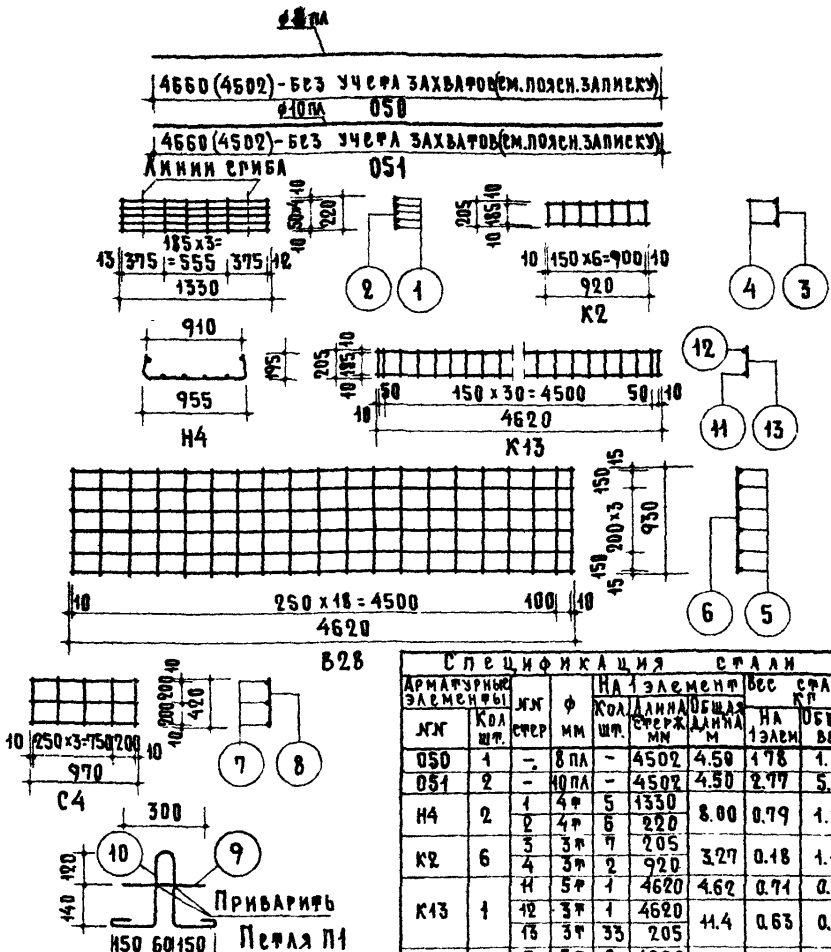
2. Контроль жесткости и прочности производить по ГОСТ 8829-58.

3. Нижняя плоскость, отмеченная знаком ∇ , должна быть подготовлена под покраску.

4. Арматурные элементы см. на листе 16.

Железобетонные изделия	Предварительно напряженная легковесная панель с круглыми пустотами, армированная стержнями из стали 25гпс (упрочненной вытяжкой до 5500 кг/см ² , но при удлинении не более 3,5%)	Марка	Альбом	Лист
Серия ИМ-03-82		ПК63-8	24А	15

ПРЕДВАРИТЕЛЬНЫЕ РАБОТЫ ПО ПРОВЕРКЕ ПРОЧНОСТИ И ДЛИНЫ СТЕЖА
 БОГАТОВ Б.Н. КИЖАНОВ В.В. ЛОКШИН А.Д. КАЛАНЖИКОВАН В.Б. БОБРОСА В.П. РАЛОВИН В.В. КОМБРОВ... ЛОРНОВ И.А.



АРМАТУРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ		ММ		Ф		НА 1 ЭЛЕМЕНТ		ВЕС СТАЛИ		
ММ	КОД ШТ.	КОЛ. СТЕЖ.	КОЛ. ДЛИН	ОБЩАЯ ДЛИНА М	ОБЩАЯ ДЛИНА М	НА 1 ЭЛЕМ.	ОБЩИЙ ВЕС	КГ	КГ	
050	1	-	8 ПЛ	-	4502	4.50	178	1.8		
051	2	-	10 ПЛ	-	4502	4.50	217	5.5		
H4	2	1	4 П	5	1330	8.00	0.79	1.6		
		2	4 П	6	220					
		3	3 П	7	205					
K2	6	4	3 П	2	920	3.27	0.18	1.1		
		11	5 П	1	4620					
K13	1	12	3 П	1	4620	4.4	0.63	0.6		
		13	3 П	33	205					
		14	5 П	6	4620					
828	1	6	3 П	20	930	46.3	2.5	2.5		
C4	1	7	4 П	3	970	5.01	0.5	0.5		
		8	4 П	5	420					
		9	8	1	300					
		10	8	1	920					
P1	4					1.22	0.48	1.9		
								Итого	16.2	

ВЫБОРКА		СТАЛИ				
ДИАМЕТР АРМАТУРЫ ММ	ВЛН	НОП	5 П	4 П	3 П	8
ДЛИНА М	4.5	9.0	4.62	21.04	7.2	4.9
ВЕС КГ	1.8	5.5	0.7	2.1	4.2	1.9
ВИД АРМАТУРЫ	25 ГРС ХОЛОДНОФ.					СРЗ
НОРМАТИВНОЕ СОПРОТИВЛ АРМАТУРЫ R _н , МПа/кг/см ²	5500					5500
ГОСТ АРМАТУРЫ	7314-55					6727-53

П р и м е ч а н и я :

- Предварительное напряжение рабочей арматуры из стали марки 25 ГРС упороченной вытяжкой до 5500 кг/см², но при удлинении не более 3.5%.
G_н = 3700 кг/см².
- Необходимое усилие натяжения одного стержня: φ8 ПЛ N=1860 кг, φ10 ПЛ N=2910 кг.
- Испытание арматуры на разрыв является обязательным (тс=1.1, см ГОСТ 8829-58 и пояснительную записку).
- Длины стерж. 050-051 (4502 мм) определены с учетом последующей вытяжки на 3.5%.
- Сварные сетки выполняются по ЧЗ-73-56 и СН45-57.

Железобетонные изделия	Предварительно напряженная легковесная панель с круглыми пустотами	Марка	Альбом	Лист
Серия ИИ-03-02	Армированная стержнями из стали 25 ГРС (упороченной вытяжкой до 5500 кг/см ² , но при удлинении не более 3.5%) Арматурные элементы.	ПК47-10	24А	18

Ил. 6308

Корнев Н.К.

Гулабо

Док

Бурова В.П.

Милославич

Калачников

Локшина А.Д.

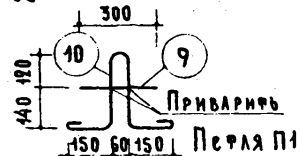
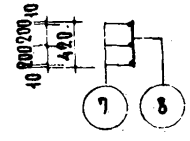
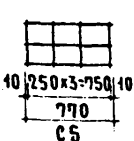
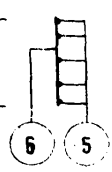
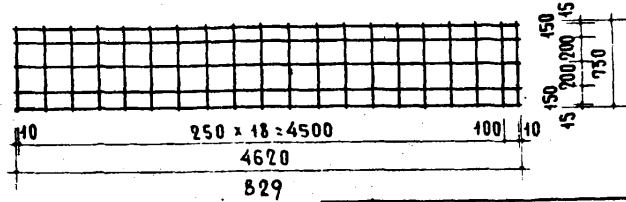
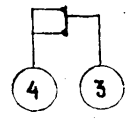
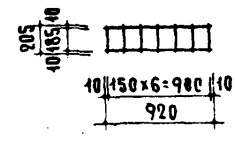
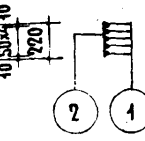
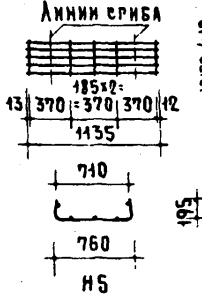
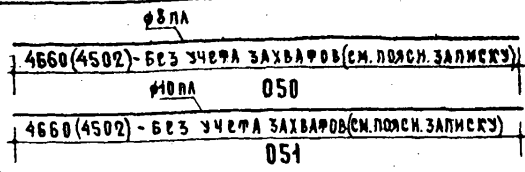
Жанов В.

Локшина А.Д.

Локшина А.Д.

Локшина А.Д.

Локшина А.Д.



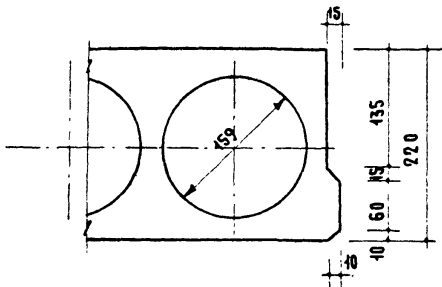
АРМАТУРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ		ММ		НА 1 ЭЛЕМЕНТ		ВСЕ СТАЛИ	
ММ	КОЛ. ШТ.	Ф	КОЛ. СТЕЖ.	ДЛИНА ММ	ОБЪЕМ НА ЭЛЕМЕНТ М	НА ЭЛЕМЕНТ М	ОБЩИЙ ВЕС КГ
050	2	—	8	4502	4.5	1.78	3.6
051	1	—	10	4502	4.5	2.77	2.8
Н5	2	1	4	5	1135	6.78	0.67
		2	4	5	220		
К2	6	3	3	7	205	3.27	0.18
		4	3	2	920		
Б29	1	5	3	5	4620	37.7	2.1
		6	3	20	730		
С5	1	7	4	3	770	4.0	0.4
		8	4	4	420		
П1	4	9	8	1	300	1.22	0.48
		10	8	1	920		
Итого							13.2

ВЫБОРКА		СТАЛИ				
ДИАМЕТР АРМАТУРЫ ММ	8	10	4	3	8	
ДЛИНА	М	9.0	4.5	17.56	57.32	4.9
ВЕС	КГ	3.6	2.8	1.7	3.2	1.9
ВИД АРМАТУРЫ	25 ГРС ХОЛОДНОР. (С. 3)					
НОРМАТИВНОЕ СОПРОТИВЛ. АРМАТУРЫ R _н , R _с КГ/СМ ²	5500 5500 2400					
ГОСТ АРМАТУРЫ	7344-55 6727-53 2390-57					

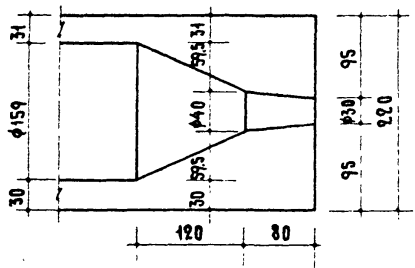
- Примечания:
- Предварительное напряжение рабочей арматуры из стали марки 25 ГРС (прочной выжатой до 5500 кг/см², но при удлинении не более 3.5% $\epsilon_s = 3700$ кг/см²).
 - Необходимое усилие натяжения одного стержня: $\phi 8$ па $n = 1860$ кг, $\phi 10$ па $n = 2910$ кг.
 - Испытание арматуры на разрыв является обязательным (п. 1.1 см. ГОСТ 8829-58 и пояснительную записку).
 - Длины стержней 050; 051 (4502 мм) определены с учетом последующей выжатки на 3.5%.
 - Сварные сетки выполняются по ТУ-73-56 и СН 15-57.

Железобетонные изделия	Предварительно напряженная асбобетонная панель с круглыми пустотами армированная стержнями из стали 25 ГРС (прочной выжатой до 5500 кг/см ² , но при удлинении не более 3.5%) Арматурные элементы.	Марка ПК49-8	А560М	Лист 22
Серия ИИ-03-02				

ГОР. СТРОИТЕЛЬСТ. ЗАМ. РА. ИНЖЕНЕР. МАШ. ОТДЕЛ
 ОФАСА РИПОВОРО
 ПРОЕКТИРОВАНИИ
 БОГАДАНОВ В. И. ЮСАНОВ П. В.
 ДОМОВ
 ЛОКШИН А. Д.
 КАЛАННИКОВАН В.
 БОБОВА В. П.
 МАШИНИСТ
 КОЗЛОВ
 ПРОЕКТИРОВАНИИ
 ГОЛОВИН В. В.
 АС-ИАС-СЕР
 НИИЖБ
 МАБУР АСРГОС АРМ
 ИВЕРПРОП КОНСТ. КОРИЕВ Н. А.



Профиль продольных граней панели

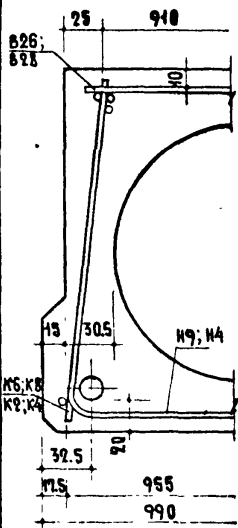


Деталь заделки отверстий в форце панели

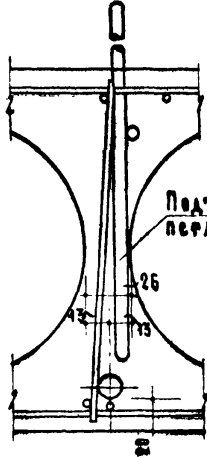
ЖЕЛАЗОБЕТОННЫЕ ИЗДЕЛИЯ	ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННЫЕ АСРКОНЕТОННЫЕ ПАНЕЛИ ДЛИНОЙ 626 СМ И 466 СМ С КРУГЛЫМИ ПУСФОРАМИ. ПРОФИЛЬ ПРОДОЛЬНЫХ ГРАНЕЙ ПАНЕЛИ И ДЕТАЛЬ ЗАДЕЛКИ ОТВЕРСТИЙ В ФОРЦЕ ПАНЕЛИ.	МАРКА	АЛЬБОМ	Лист
Серия ИИ-03-02		-	24 ^А	25

ИИ.630R

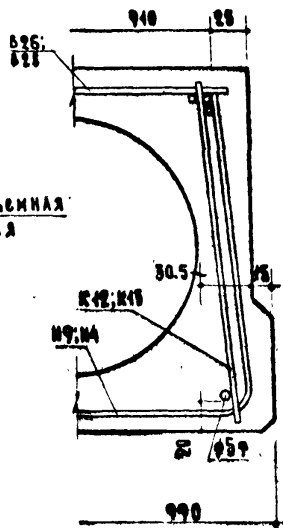
ПРОЕКТИРОВАЛА БОРАЧЕВ Р.Н. УЖАНОВ Л.Б. ЛОХИНА А.Д. КАЛЧИНОВА И БИБЕРОВА В.П. ГОЛОВИН В.В. ИМПУЛЬСНЫЕ АРМАТУРЫ КОРМ В Ш.Д. И ВЫСОТА КОНСОН



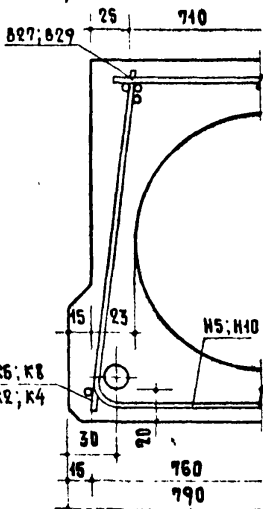
ПК 63-10 ; ППК 63-10
ПК 47-10 ; ППК 47-10



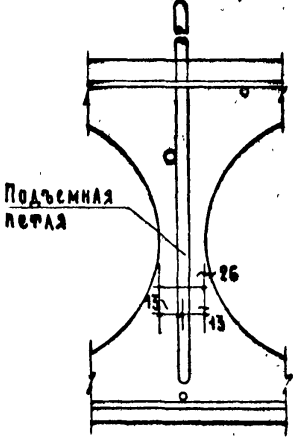
ПК 63-10 ; ППК 63-10
ПК 47-10 ; ППК 47-10



ПК 63-10 ; ППК 63-10
ПК 47-10 ; ППК 47-10



ПК 63-8 ; ППК 63-8
ПК 47-8 ; ППК 47-8

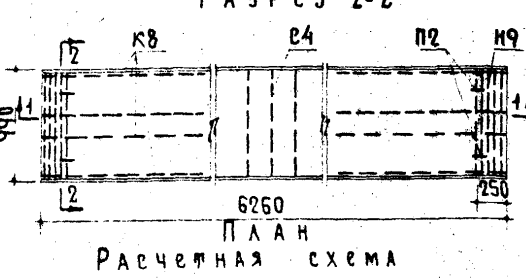
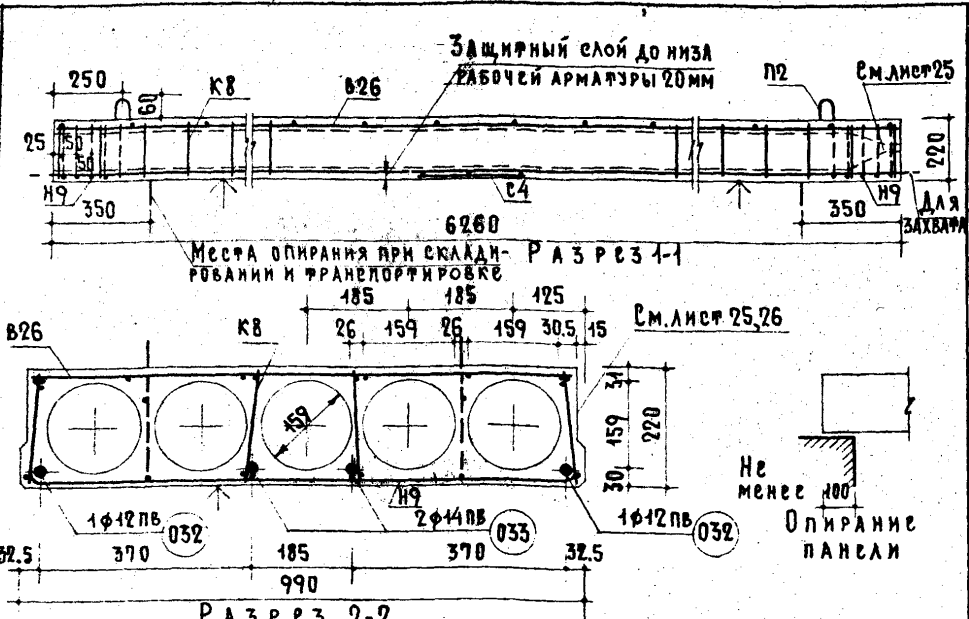


Железобетонные изделия	Предварительно напряженные легковесные панели длиной 626 см и 466 см с круглыми пустотами.	Марка	Альбом	Лист
Серия ИИ-03-02	Детали расположения арматуры в крайних и средних ребрах.	-	24	26

ИИ-03-02
Альбом 24А

ВАРИАНТ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕКРЫТИИ
ШИРИНОЙ 99 СМ
С СИММЕТРИЧНЫМ РАСПОЛОЖЕНИЕМ
РАБОЧЕЙ АРМАТУРЫ

С.р. научный сотрудник
 А.Б. АБСАЕВ
 НИИЖБ
 ЛАБОРАТОРИЯ
 ВНЕОБЫЧНОГО
 КОНСТРУИРОВАНИЯ
 КОРНЕВ НА.
 Проверил
 С.р. техник
 БОБРОВ С.А.
 Инженер
 С.р. техник
 БОБРОВ В.П.
 Руководитель
 МАЛАНКОВ В.В.
 Руководитель
 ДОКШИНА Д.
 Руководитель
 ЖЕЛАНОВ В.
 Руководитель
 МАРКУС И.А.
 Руководитель
 ПРОЕКТИРОВАНИЯ
 ОТДЕЛА
 ТИПОВОГО
 ПРОЕКТИРОВАНИЯ
 ЗАМ. РУКОВОДИТЕЛЯ
 ОТДЕЛА
 ИНЖЕНЕРНО-НАУЧ.
 РАБОТЫ
 ПРОЕКТИРОВАНИЯ
 П.А. ИНЖЕНЕР
 Р.Р. ИНЖЕНЕР
 П.А. ИНЖЕНЕР
 НАЧАЛЬНИК
 ОТДЕЛА
 МАЛАНКОВ В.В.



Характеристика изделия		
Вес	кп	1510
Объем бетона	м ³	0.729
Приведенная толщина бетона	см	11.7
Вес стали	кп	38.1
Расход стали на 1 м ² изделия	кп	6.15
Расход стали на 1 м ³ бетона	кп	52.2
Марка легкого бетона		200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска на растяжение не менее	кп/см	140

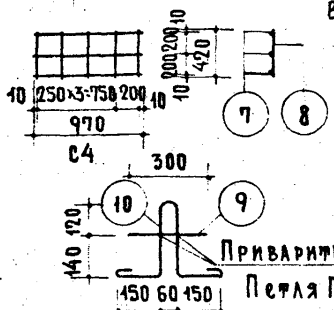
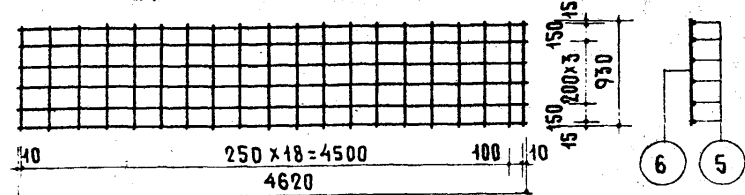
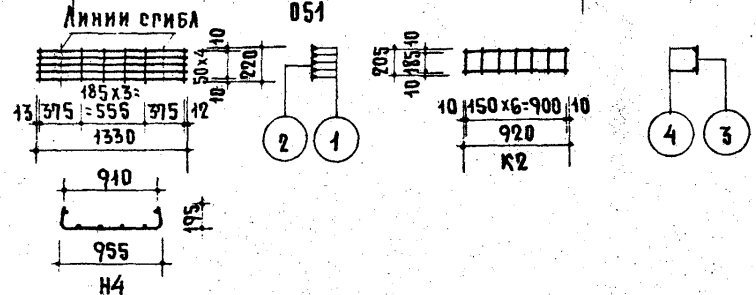
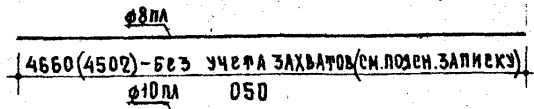
Нагрузки (включая собственный вес панели)
 Расчетная нагрузка по несущей способности = 1050 кг/м²
 Нормативная нагрузка = 900
 Нагрузки при расчете прогиба:
 длительно действующая = 480
 кратковременно действующая = 300
 Расчетный прогиб с учетом длительного действия нагрузки = 260 мм
 Схема при испытании

Нагрузки (за вычетом собственного веса панели):
 Контрольная разрушающая нагрузка = 1130 кг/м²
 Контрольная нагрузка по проверке жесткости и контрольного прогиба = 690
 l - контрольный прогиб от контрольной нагрузки = 23.5 мм.

Примечания:
 1. Панель разработана в соответствии с СН 40-57, НИИЖБ 123-55 и дополнительными указаниями НИИЖБ АСИ АСССР с коэффициентом условий работы η = 1.1. Расчет панелей произведен с учетом совместной работы смежных панелей при тщательной заливке швов раствором марки 100.
 2. Контроль жесткости и прочности производить по ГОСТ 8829-58.
 3. Нижняя плоскость, отмеченная знаком ↑, должна быть покрашена под покраску.
 4. Арматурные элементы см. на листе 31.

Железобетонные изделия	Предварительно напряженная легкобетонная панель с круглыми пустотами, армированная стержнями из стали 30ХГ2С.	Марка	Альбом	Лист
Серия ИИ-03-02		ЛПК63-10	24А	30

Госстройпроект
 Отдел типового проектирования
 Маркус И.А.
 Аржанов И.В.
 Лоршин А.А.
 Калачникова В.В.
 Бобров С.А.
 Бобров С.А.
 Машинист
 Профессор
 Инженер
 С.Т. Техник
 Проверил
 Асия СССР
 НИИЖБ
 ЛАБОРАТОРИИ
 ИМБРОИР. КОИРЕП
 Корнев И.А.



П Р И М Е Ч А Н И Я :

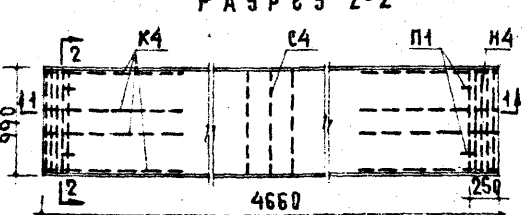
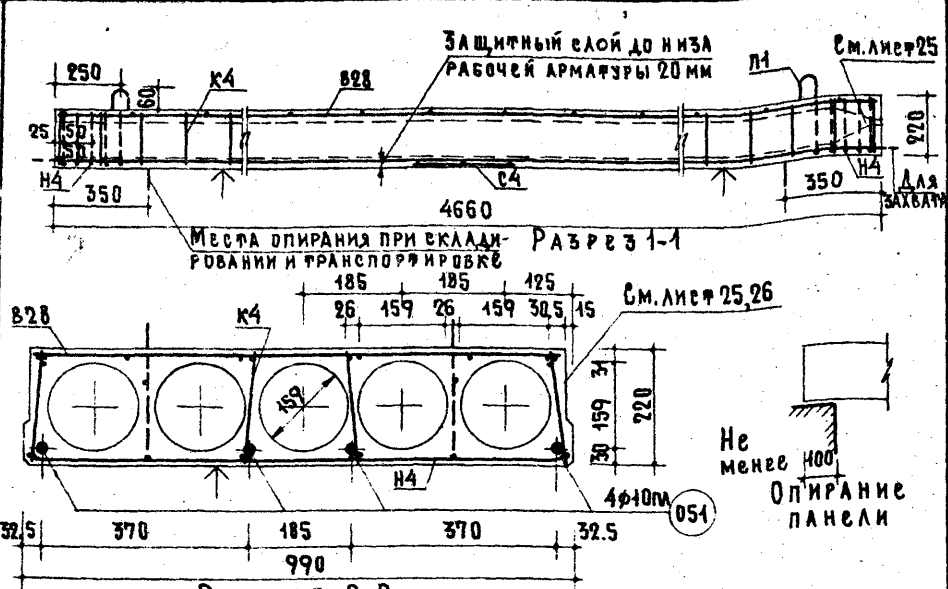
1. Предварительное напряжение рабочей арматуры из стали марки 25Г2С (проченной) выражкой до 5500 кг/см², но при удлинении не более 3,5%.
2. Необходимое усилие натяжения одного стержня: $\sigma_{8\text{Па}} = 1860 \text{ кг}$, $\sigma_{10\text{Па}} = 2910 \text{ кг}$.
3. Испытание арматуры на разрыв ведется с обязательным ($m = 1,1$, см. ГОСТ 8829-58 и пояснительную записку).
4. Длины стержней 050, 051 (4502 мм) определены с учетом последующей выработки на 3,5%.
5. Сварные сетки выполняются по 73-73-56 и СН45-57.

С П Е Ц И Ф И К А Ц И Я С Т А Л И											
АРМАТУРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ	ЛМ	КОЛ. ШТ.	КХ	Ф	НА ШТ.	КОЛ. ЭЛЕМЕНТОВ	ДЛИНА ЭЛЕМЕНТОВ	ОБЩАЯ ДЛИНА	ВЕС НА ЭЛЕМЕНТ	ВЕС НА ЭЛЕМЕНТ	
											ММ
050	3	-	8 Па	-	4502	4,50	1,78	5,3			
051	1	-	10 Па	-	4502	4,50	2,77	2,8			
H4	2	1	4 Ф	5	1330	8,00	0,79	1,6			
		2	4 Ф	6	220						
K2	8	3	3 Ф	7	205	3,27	0,18	1,4			
		4	3 Ф	2	920						
B28	1	5	3 Ф	6	4620	46,3	2,5	2,5			
		6	3 Ф	20	930						
C4	1	7	4 Ф	3	970	5,04	0,5	0,5			
		8	4 Ф	5	420						
П1	4	9	8	1	300	1,22	0,48	1,9			
		10	8	1	920						
Итого									46,0		

В Ы Б О Р К А С Т А Л И					
Диаметр арматуры мм	8 Па	10 Па	4 Ф	3 Ф	8
Длина	М	13,5	4,5	21,01	7,246
Вес	КГ	5,3	2,8	2,1	3,9
Вид арматуры	25 Г2С	ХЛАОДНОР. С73			
Нормативное сопротивление арматуры $\sigma_{\text{н}} \text{ кг/см}^2$	5500	5500			
КРоста арматуры	7314-55	6727-53			

Стеклобетонные изделия	Предварительно напряженная легковесная панель с круглыми пустотами, армированная стержнями из стали 25Г2С (проченной) выражкой до 5500 кг/см ² но при удлинении не более 3,5%. Арматурные элементы.	Марка	Альбом	Лист
Серия ИИ-03-82		ПК47-10	24А	37

СП. НАЗНАЧ. СОСТАВНИК
 АДИАССЕР
 НИЖИБ
 ЛАБОР. ЛЕКОВ. АРМ.
 ИВАНОВ. КОШТ.
 СП. НАЗНАЧ. ПРОЕКТИР.
 ИНЖЕНЕР
 ГАЛАНД, ПРОЕКТИР.
 НАУЧ.
 МАРКУС И.А.
 СП. НАЗНАЧ. ПРОЕКТИР.
 ИНЖЕНЕР
 ГАЛАНД, ПРОЕКТИР.
 НАУЧ.
 МАРКУС И.А.
 СП. НАЗНАЧ. ПРОЕКТИР.
 ИНЖЕНЕР
 ГАЛАНД, ПРОЕКТИР.
 НАУЧ.
 МАРКУС И.А.



План
РАСЧЕТНАЯ СХЕМА

Нагрузки (включаящие собственн. вес панели):
 Расчетная нагрузка по несущей способности — 1050 кН/м²
 Нормативная нагрузка — 900
 Нагрузки при расчете прогиба:
 длительно действующая — 480
 кратковременно действующая — 300
 Расчетный прогиб с учетом длительного действия нагрузки — 250 с.

Схема при испытании

Нагрузки (за вычетом собствен. веса панели):
 контрольная разрывающая нагрузка — 1130 кН/м²
 контрольная нагрузка по проверке жесткости и контрольного прогиба — 690
 контрольный прогиб от контрольной нагрузки — 144 мм.

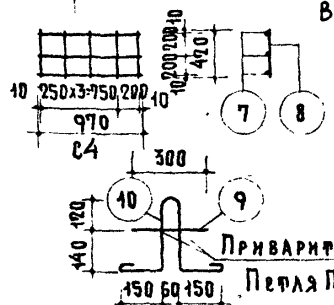
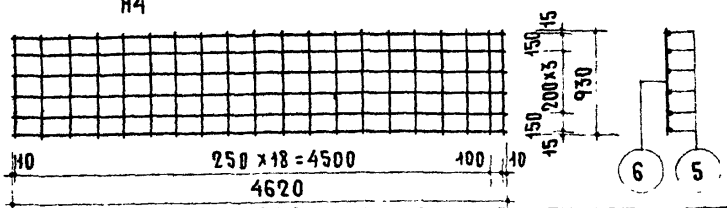
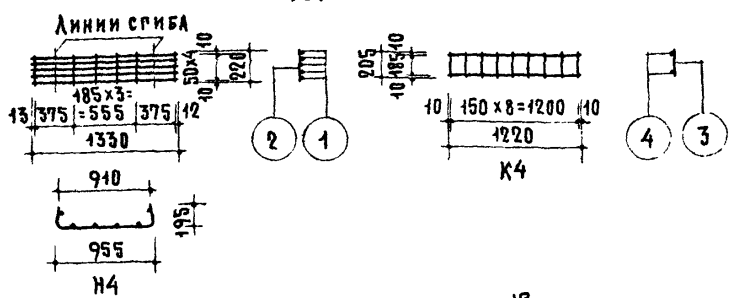
ХАРАКТЕРИСТИКА ИЗДЕЛИЯ	
Вес	кг 985
Объем бетона	м ³ 0,547
Приведенная толщина бетона	см 41,85
Вес стали	кг 19,5
Расход стали на 1 м ³ изделия	кг 4,2
Расход стали на 1 м ³ бетона	кг 35,7
Марка легкого бетона	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпущения нагрузки не менее	кг/см ² 140

Примечания:
 1. Панель разработана в соответствии с СН 10-57, НИТУ 123-55 и дополнительных указаний НИЖБ АС и АСБС с коэффициентом условий работы $\gamma = 1,1$. Расчет панелей произведен с учетом совместной работы смежных панелей, при тщательной заливке швов раствором марки 100.
 2. Контроль жесткости и прочности производить по ГОСТ 8829-58.
 3. Нижняя плоскость, отмеченная знаком \uparrow , должна быть подготовлена под покраску.
 4. Арматурные элементы см. на листе 39.

Железобетонные изделия	Предварительно напряженная легковесная панель с круглыми пустотами, армированная стержнями из стали 25 ГРС (прочностью вытяжкой до 5500 кг/см ² , но при удлинении более 3,5%).	Марка	Альбом	Лист
Серия ИИ-03-02		ИИ-03-02	24	38

4660 (4502) - БЭЗ УЧЕТА ЗАХВАТОВ (СМ. ПОЯС. ЗАПИСКУ)

051



Примечания:

1. Предварительное напряжение рабочей арматуры из стали марки 25Г2С упрочненной вытяжкой до 5500 кг/см², но при удлинении не более 3,5%. $\sigma_s = 3700 \text{ кг/см}^2$
2. Необходимо усиление натяжения одного стержня: $\phi 10 \text{ пп} = 2910 \text{ кг}$
3. Испытание арматуры на разрыв является обязательным ($m = 1.1$, см. ГОСТ 8829-58 и пояснительную записку).
4. Длина стержня 051 (4502 мм) определена с учетом последующей вытяжки на 3,5%.
5. Сварные сетки выполняются по ПЗ-73-56 и СН 15-57.

СПЕЦИФИКАЦИЯ СТАЛИ									
АРМАТУРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ	КЖ	Кол шт.	КЖ стерж.	φ мм	НА ЭЛЕМЕНТ ШТ	ДЛИНА СТЕРЖНЯ мм	ОБЩАЯ ДЛИНА м	ВЕС СТАЛИ кг	
								НА ЭЛЕМЕНТ	ВЕС
051	4	-	10 пп	-	4502	4.50	2.77	11.1	
H4	2	1	4 п	5	1330	8.00	0.79	1.6	
			4 п	6	220				
K4	8	3	3 п	9	205	4.28	0.24	1.9	
			3 п	2	1220				
B28	1	5	3 п	6	4620	46.3	2.5	2.5	
			3 п	20	930				
B4	1	7	4 п	3	970	5.01	0.5	0.5	
			4 п	5	420				
П1	4	9	8	1	300	1.22	0.48	1.9	
			8	1	920				
Итого								19.5	

ВЫБОРКА СТАЛИ					
Диаметр арматуры	мм	10 пп	4 п	3 п	8
Длина	м	78.0	21.01	80.54	4.9
Вес	кг	11.1	2.1	4.4	1.9
Вид арматуры		25 Г2С	ХОЛОДНОФ.	Ст 3	
Нормативное сопротивление арматуры, кг/см ²		5500	5500	2400	
Класс арматуры		7314-55	6727-53	2501	

Железобетонный Предварительно напряженная легковесная панель с круглыми пустотами, марка Альбон Акт

Серия ИИ-03-02 Армированная стержнями из стали 25Г2С (упрочненной вытяжкой до 5500 кг/см² не при удлинении не более 3,5%) Арматурные элементы. марка А7-10 24А 39

ПРОЕКТИРОВАНИЕ: МАРКУС И.А., АБЖАНОВ Т.В., ЛОКШИН А.Д., КАЛАНЧИКОВА К.А., ДУБРОВА О.П., ДУБРОВИЧ В.П.