

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1. 030. 9-2

ПЕРЕГОРОДКИ ПАНЕЛЬНЫЕ ЗДАНИЙ
ПРОМЫШЛЕННЫХ И СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ

выпуск 0

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ
ГОССТРОЯ СССР

Москва, А-445, Смоленск ул. 22

Сдано в печать XI 1986 года

Заказ № 12631 Тираж 310 экз

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

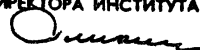
СЕРИЯ 1. 030. 9-2

ПЕРЕГОРОДКИ ПАНЕЛЬНЫЕ ЗДАНИЙ
ПРОМЫШЛЕННЫХ И СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ
выпуск 0
МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

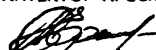
РАЗРАБОТАНЫ ИНСТИТУТАМИ

ЦИНИПРОМЗДАНИЙ

ЗАМ. ДИРЕКТОРА ИНСТИТУТА


 С. М. ГЛИКИН

ГЛАВНЫЙ АРХИТЕКТОР ПРОЕКТА

 Н. С. ЕРМОЛИН

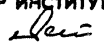
ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ

ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ИНСТИТУТА

 П. С. БУТАЕВ

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ

ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ИНСТИТУТА

 Н. Ф. ДОВГИЯ

ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА

 А. М. МОНИН

ПРИ УЧАСТИИ НИИСК

ЗАМ ДИРЕКТОРА ИНСТИТУТА

 И. А. ПУКАШЕНКО

Утверждены и введены в
действие Госстроем СССР с 01.07.85.
Постановление от 22.03.85 № 37

№ п/п	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.
21	1.030.9 - 2. 0-19	НОМЕНКЛАТУРА МЕЛЕЗОБЕ- ТОННЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК ДЛЯ ОДНО- ЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРО- МЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	59...63
22	0-20	РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ И ТАБЛИ- ЦА РАСЧЕТНЫХ НАГРУЗОК НА МЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОЛОННЫ ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК ОДНО- ЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШ- ЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	64...69
23	0-21	НОМЕНКЛАТУРА СТАЛЬНЫХ КО- ЛОНН ФАХВЕРКА И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯ- ТИЙ	70
24	0-22	РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ КОЛОНН; ТАБЛИЦА РАСЧЕТНЫХ НАГРУЗОК НА СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ ФАХВЕР- КА ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖ- НЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕН- НЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	71...74
25	0-23	НОМЕНКЛАТУРА СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА ПЕРЕГО- РОДОК МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДА- НИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	75
26	0-24	РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ СТАЛЬ- НЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА ПЕ- РЕГОРОДОК МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	76
27	0-25	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖ- НОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ.	77
28	0-26	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖ- НОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ ШАГ КОЛОНН 6 м.	78

№ п/п	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.
29	1.030.9 - 2. 0-27	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ. ШАГ КОЛОНН 6 м.	79
30	0-28	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН 12 м	80
31	0-29	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ	81
32	0-30	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНО- ЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ	82
33	0-31	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖ- НОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ	83
34	0-32	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДА- НИИ ВЫСОТОЙ 10,0 м С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ 0-20 т. ШАГОМ КОЛОНН И СТАЛЬНЫХ ФЕРМ 6 или 12 м	84
35	0-33	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДА- НИИ ВЫСОТОЙ 10,8 м С МОСТОВЫ- МИ КРАНАМИ Q=10 т. ШАГ КОЛОНН 6 м.	85
36	0-34	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 10,8 м С МОС- ТОВЫМИ КРАНАМИ Q=10 т.	86
37	0-35	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 10,8 м С МОС- ТОВЫМИ КРАНАМИ Q=20 т.	87

1.030.9-2.0-00

Лист

2

№ п/п	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.
38	1.030.9 - 2. 0-36	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 10,8 м С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ Q=20Т. ШАГ КОЛОНН И СТАЛЬНЫЕ ФРАК ПОКРЫТИЯ 12 м.	88
39	0-37	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 12 м С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ Q=20Т.	89
40	0-38	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 12 м С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ Q=30Т.	90
41	0-39	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 10,8 м С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ Q=30Т.	91
42	0-40	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ. ШАГ КОЛОНН 6 м.	92
43	0-41	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОПУСТОТЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,3 м.	93
44	0-42	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОПУСТОТЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,6 м.	94
45	0-43	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОПУСТОТЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,2 м.	95
46	0-44	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОПУСТОТЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м.	96
47	0-45	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОПУСТОТЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА 6 м.	97

№ п/п	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.
48	1.030.9 - 2. 0-46	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ РЕБРИСТЫХ ПЛИТ. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,5 м.	98
49	0-47	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ РЕБРИСТЫХ ПЛИТ. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,6 м.	99,100
50	0-48	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ РЕБРИСТЫХ ПЛИТ. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,2 м.	101,102
51	0-49	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ РЕБРИСТЫХ ПЛИТ. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м.	103,104
52	0-50	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420-12. ПЕРЕКРЫТИЕ ТИПА 1. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,6 м.	105...108
53	0-51	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420-12. ПЕРЕКРЫТИЕ ТИПА 1. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м.	109...112
54	0-52	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420-12. ПЕРЕКРЫТИЕ ТИПА 2. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м.	113...115
55	0-53	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420-6. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ РЕБРИСТЫХ ПЛИТ Л=400 мм. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м.	116, 117
56	0-54	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420-6. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ РЕБРИСТЫХ ПЛИТ Л=300 мм. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м.	118,119

1.030.9 - 2.0-00

Лист

3

№ п/п	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	Стр
57	1.030.9 - 2.0-55	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420-Б. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОПУСТОТЫХ ПЯЧЕЛЕВ. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м.	120
58	0-56	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК С ПРОЕМАМИ В ЗДАНИЯХ С КАРКАСОМ 1.020-1.	121
59	0-57	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК С ПРОЕМАМИ В ЗДАНИЯХ С КАРКАСОМ 1.420-10.	122
60	0-58	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ЗДАНИЯХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ВЫСОТОЙ 3,0 м ШИРИНОЙ 18 м ПРИ СТРОПИЛЬНОЙ КОНСТРУКЦИИ - ЖЕЛЕЗОБЕТОННАЯ ФЕРМА ИЛИ ЖЕЛЕЗОБЕТОННОЙ РАМЕ	123
61	0-59	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ЗДАНИЯХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ВЫСОТОЙ 2,7 м ШИРИНОЙ 18/6+6+6 м ПРИ СТРОПИЛЬНОЙ КОНСТРУКЦИИ - ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ БАЛКИ И ФЕРМА.	124
62	0-60	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ЗДАНИЯХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ВЫСОТОЙ 2,4 м ШИРИНОЙ 18/9+9 м ПРИ СТРОПИЛЬНОЙ КОНСТРУКЦИИ - ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ БАЛКИ.	125
63	0-61	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ЗДАНИЯХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ВЫСОТОЙ 2,4 м ШИРИНОЙ 18 м ПРИ СТРОПИЛЬНОЙ КОНСТРУКЦИИ - СТАЛЬНАЯ ФЕРМА	126
64	0-62	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ЗДАНИЯХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ВЫСОТОЙ 3 м ШИРИНОЙ 21 м ПРИ ЖЕЛЕЗОБЕТОННОЙ РАМЕ.	127
65	0-63	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ЗДАНИЯХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ВЫСОТОЙ 2,4 м ШИРИНОЙ 2 (7,5+6+7,5) м ПРИ СТРОПИЛЬНОЙ КОНСТРУКЦИИ - ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ БАЛКИ И ФЕРМА.	128

№ п/п	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	Стр
66	1.030.9 - 2.0-64	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ЗДАНИЯХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ВЫСОТОЙ 3 м ШИРИНОЙ 21 м ПРИ СТРОПИЛЬНОЙ КОНСТРУКЦИИ - СТАЛЬНАЯ ФЕРМА	129
67	0-65	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ЗДАНИЯХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ВЫСОТОЙ 2,7 м ШИРИНОЙ 27 м ПРИ СТРОПИЛЬНОЙ КОНСТРУКЦИИ - ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ БАЛКИ И ФЕРМА.	130
68	0-66	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ЗДАНИЯХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ВЫСОТОЙ 3,0 м С ШИРОКОМ РАЗВЕРКОВЫМ КОЛОННЫ 3 И 6 м	131
69	0-67	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ЗДАНИЯХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ВЫСОТОЙ 2,4 м ШИРИНОЙ 2,7 м ПРИ СТРОПИЛЬНОЙ КОНСТРУКЦИИ - ЖЕЛЕЗОБЕТОННАЯ БАЛКА НА РАСТОЯНИИ 6 м ОТ НАРУЖНОЙ СТЕНЫ	132
70	0-68	ПРИМЕРЫ УСТРОЙСТВА ДВЕРНЫХ ПРОЕМОВ В ПЕРЕГОРОДКАХ ЗДАНИЙ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	133
71	0-69	ПРИМЕРЫ СХЕМ СТАЛЬНОГО РАЗВЕРКА ДЛЯ ПОПЕРЕЧНЫХ И ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ. СХЕМЫ 1...7	134, 135
72	0-70	УЗЕЛ КРЕПЛЕНИЯ КИРПИЧНОЙ КЛАДКИ К Ж.-Б. КОЛОННЕ	136
73	0-71	ПРИМЕР ЗАПОЛНЕНИЯ ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	137

1.030.9 - 2.0-00

6/100

4

№ л/л	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР
74	1.030.9-2.0-72	ПРИМЕРЫ КРЕПЛЕНИЯ ЗАПОЛНЕНИЯ ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДОК. УЗЕЛ Б; В.	138
75	0-73	ПРИМЕРЫ КРЕПЛЕНИЯ ЗАПОЛНЕНИЯ ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДОК. УЗЕЛ Г; Д; Е	139
76	0-74	ПРИМЕР ЗАПОЛНЕНИЯ УЧАСТКОВ ПЕРЕГОРОДОК В ЗОНЕ ФОНАРЯ.	140
77	0-75	ПРИМЕР ПЕРЕСЕЧЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ	141
78	0-76	ПРИМЕРЫ УСТРОЙСТВА ПЕРЕГОРОДОК В МЕСТАХ ПЕРЕСЕЧЕНИЯ И ТЕМПЕРАТУРНЫХ ШВАХ	142
79	0-77	ПРИМЕРЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ ЭЛЕКТРОПРОВОДОВ В ПЕРЕГОРОДКАХ.	143
80	0-78	ПРИМЕРЫ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ И ГИПСОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ С КАНАЛАМИ ДЛЯ ЭЛЕКТРОПРОВОДОВ. УЗЛЫ 1...4	144, 145
81	0-79	ЗОНЫ ВОЗМОЖНОГО РАСПОЛОЖЕНИЯ ОТВЕРСТИЙ В ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ (СЕМЫ 1...3) И ГИПСОБЕТОННЫХ (СЕМЫ 4...6) ПАНЕЛЯХ	146
82	0-80	ПРИМЕРЫ КРЕПЛЕНИЯ КРАЙСТЕННОВ К ПАНЕЛЯМ ПЕРЕГОРОДОК	147

1. Общая часть.

1.1. Настоящая серия выпущена взамен серий 1.431-14, 1.431-15, 1.431-20 и 1.831-1 в составе:

Выпуск 0. Материалы для проектирования.

Выпуск 1. Панели железобетонные.

Рабочие чертежи.

Выпуск 2. Панели гипсобетонные.

Рабочие чертежи.

Выпуск 3. Панели каркасно-обшивные.

Рабочие чертежи.

Выпуск 4. Колонны фаяверка стальные.

Рабочие чертежи.

Выпуск 5. Колонны фаяверка железобетонные.

Рабочие чертежи.

Выпуск 6. Узлы.

Рабочие чертежи.

Выпуск 7. Изделия стальные.

Часть 1. Изделия арматурные и закладные к панелям.

Рабочие чертежи.

Часть 2. Изделия арматурные и закладные к железобетонным колоннам.

Изделия соединительные.

Рабочие чертежи.

1.2. Конструкции перегородок данной серии разработаны для:

— одноэтажных производственных крановых и бескрановых зданий высотой от 3,0 до 18,0 м, выполняемых из типовых железобетонных и стальных конструкций по унифицированным габаритным схемам;

— многоэтажных зданий промышленных предприятий — с каркасами по сериям 1.420-12 с высотами этажей 3,6; 4,8; 6,0 и 7,2 м; 1.420-6 с высотами этажей 4,8; 6,0 и 7,2 м; 1.020-1 и 1.020-1/83 с высотами этажей 3,3; 3,6; 4,2; 4,8; 6,0; 7,2 м; (для зданий с высотой этажа 5,4 м в конкретном проекте разработать колонны фаяверка перегородок по типу колонн для высоты этажа 6,0 м).

— одноэтажных сельскохозяйственных зданий высотой 2,4; 2,7; 3,0 и 3,6 м, выполняемых из типовых железобетонных конструкций по унифицированным габаритным схемам.

Серии конструкций каркаса одноэтажных зданий, применительно к которым разработаны перегородки, указаны в таблицах ключей подбора колонн фаяверка перегородок. При использовании элементов перегородок в зданиях с другими конструкциями каркаса панели, колонны фаяверка и монтажные узлы применяются по настоящей серии, а металлические элементы верхних частей колонн фаяверка, при необходимости, разрабатываются в конкретном проекте.

1.3. Перегородки применяются в зданиях, возводимых в I-IV районах по скоростному напору ветра и районах с сейсмичностью не более 6 баллов.

ИЗВ. ОТД.	БРОДСКИЙ	26	
И. КОНТ.	ЧУМАКОВА	26	
И. СПЕЦ.	КОРТЕЦКИЙ	26	
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА	26	
ИСПОЛН.	КОРТЕЦКИЙ	26	
ПРОВЕР.	ЧУМАКОВА	26	

1.030.9-2.0-00 ПЗ

Пояснительная
записка

Страна	Лист	Листов
Р	1	14
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАНИИПРОЕКТ		

1.4. ХАРАКТЕРИСТИКИ ПЕРЕГОРОДОК.

1.4.1. Перегородки, разрабатываемые в данной серии, имеют предел огнестойкости 0,25 часа.

Предел распространения огня в перегородках, выполняемых из железобетонных панелей и из трехслойных щитов (толщиной 85 мм) с каркасом из холодногнутых профилей и средним слоем из минераловатных плит равен 0, а в перегородках из гипсобетонных панелей, каркасно-обшивных щитов с каркасом из деревянных брусков — менее 40 см.

Если необходимо отделить помещение с пожароопасным производством от других помещений, предел огнестойкости перегородок из железобетонных панелей может быть доведен до 0,75 часа. Для этого все стальные элементы перегородок следует покрыть или облицевать одним из следующих специальных материалов: фосфатным покрытием ОФП-2 мм толщиной 10 мм по ГОСТ 23791-79, вспучивающимся покрытием ВПМ-2 толщиной 4 мм по ГОСТ 25134-82, цементно-песчаной штукатуркой толщиной 25 мм или гипсокартонными листами толщиной 15 мм по ГОСТ 6266-81.

В одноэтажных производственных зданиях верхнюю часть перегородок с пределом огнестойкости 0,75 часа необходимо выполнять из трехслойных щитов толщиной 110 мм с каркасом из стальных холодногнутых профилей и средним слоем из минераловатных плит.

Описание конструкции каркасно-обшивных щитов см. пункт 3.1.

1.4.2. Величины изоляции воздушного шума в активных полосах частот и индексы изоляции воздушного шума панелями перегородок, разрабатываемыми в настоящей серии, приведены в таблице 1:

Таблица 1										
№ п/п	ТИПЫ ПАНЕЛЕЙ	Звуконизолирующая способность перегородок, ДБ								Индекс изоля- ции воз- душного шума
		Частота, Гц								
		63	125	250	500	1000	2000	4000	8000	
1	ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ С ОБЪЕМНОЙ МАССОЙ 2400 кг/м³	30	30	30	36	44	51	58	60	39
2	ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ С ОБЪЕМНОЙ МАССОЙ 1600 кг/м³	30	34	34	40	47	54	60	60	42
3	ГИПСОБЕТОННЫЕ С ОБЪЕМНОЙ МАССОЙ 1250 кг/м³	28	28	28	36	43	50	58	60	38
4	КАРКАСНО-ОБШИВНЫЕ С ЗАПОЛНЕНИЕМ МИ- НЕРАЛОВАТНЫМИ ПЛИТАМИ С ОБШИВ- КОЙ ГИПСОКАРТОННЫ- МИ ЛИСТАМИ.	20	21	32	40	49	52	49	57	44
5	КАРКАСНО-ОБШИВНЫЕ С ЗАПОЛНЕНИЕМ ЦЕМЕНТНЫМ ФИБРО- ЛИТОМ И ОБШИВКОЙ ГИПСОКАРТОННЫМИ ЛИСТАМИ.	20	24	25	33	41	46	42	50	34
6	КАРКАСНО-ОБШИВНЫЕ С ЗАПОЛНЕНИЕМ МИНЕРАЛОВАТНЫМИ ПЛИТАМИ И ОБШИВ- КОЙ АСБЕСТОЦЕМЕН- ТНЫМИ ЛИСТАМИ.		35	36	42	46	43	50		42
7	КАРКАСНО-ОБШИВНЫЕ С ЗАПОЛНЕНИЕМ ЦЕМЕНТНЫМ ФИБРО- ЛИТОМ И ОБШИВКОЙ АСБЕСТО-ЦЕМЕНТНЫ- МИ ЛИСТАМИ.		33	32	40	46	42	49		42

1.4.3. Герметичность и газонепроницаемость перегородок не предусмотрены.

1.5. Перегородки могут применяться в помещениях с наличием в них неагрессивных, слабоагрессивных и среднеагрессивных газово-воздушных сред.

1.6. В настоящем выпуске даны примеры решения перегородок с использованием всей номенклатуры панелей, разработанных в настоящей серии.

В конкретных проектах, при соответствующем обосновании, схемы перегородок могут быть другими, как в части расположения панелей относительно колонн здания (прислонное или межколонное расположение) так и в части набора панелей, что может быть вызвано, в частности, применением сокращенной номенклатуры панелей для конкретных районов строительства.

На примерах решения перегородок марки панелей даны без указания материала, из которого они изготовлены.

Узлы замаркированы также без указания вариантов узлов, соответствующих виду панелей и наличию динамических воздействий, оказываемых на каркас здания. Конкретизация марок панелей и типов узлов производится на монтажных схемах в конкретных проектах в зависимости от принятых видов панелей и наличия динамических воздействий на каркас здания (см. пункт 4.12).

1.7. В настоящей серии разработаны следующие виды панелей:

а) железобетонные из тяжелого бетона марки М150 с объемной массой $2,4 \text{ т/м}^3$;

б) железобетонные из легкого бетона марок М75 и М100 с объемной массой $1,6 \text{ т/м}^3$;

в) гипсобетонные из гипсобетона марки М50 с объемной массой $1,25 \text{ т/м}^3$ по ГОСТ 9574-80;

г) каркасно-обшивные с деревянным каркасом, обшитым листовым материалом (асбестоцемент, гипсокартон),

и заполнением минераловатными плитами (матами) или цементным фибролитом.

Номенклатуру панелей см. на док.-05;-06;-08.

1.8. Для бескрановых зданий применимы все панели перегородок, разработанные в данной серии. Для крановых зданий и зданий с оборудованием, оказывающим динамическое воздействие на каркас здания, применимы панели из тяжелого и легкого бетонов, каркасно-обшивные панели с асбестоцементной обшивкой.

1.9. Железобетонные панели приняты с номинальными высотами 3,0; 2,75; 1,8; 1,5; 1,2; 0,9 и 0,6 м (см. док.-03).

Гипсобетонные панели приняты с номинальными высотами 3,0; 2,75; 1,5 и 1,2 м; каркасно-обшивные панели - 1,2 м (см. док.-04-08). В конкретных проектах для перегородок из гипсобетонных и каркасно-обшивных панелей в многэтажных зданиях могут быть разработаны доборные каркасно-обшивные панели высотой 0,6 м и 0,9 м по типу панелей, разработанных в вып. 3 данной серии.

Широкая номенклатура панелей обеспечивает устройство перегородок с различным расположением их относительно колонн зданий и примыканием к различным типовым конструкциям покрытий и перекрытий, а также дает возможность создания для различных районов строительства сокращенных оптимальных номенклатур с учетом местных условий.

1.10. В панелях высотой 2,985 м проемы для дверей приняты размерами 1020×2415 и 1520×2415 мм; в панелях высотой 2,735 м - размерами 1020×2115 и 1520×2115 мм. Привязка дверных проемов к одному краю панели и расстояние между проемами

(при двух проемах) для панелей различной длины приняты постоянными по условиям технологии изготовления железобетонных панелей. Для взаимозаменяемости панелей привязка дверных проемов в гипсобетонных панелях принята одинаковой с привязкой в железобетонных панелях.

Перемышка под дверным проемом, если она мешает установке дверной коробки или устройству пола, должна быть удалена после установки и закрепления панели в проектном положении.

1.11. Колонны фаяверка перегородок одноэтажных зданий промышленных предприятий разработаны в двух вариантах: железобетонные и стальные. В зданиях с несущими железобетонными колоннами следует, как правило, применять железобетонные колонны фаяверка: в зданиях с несущими стальными колоннами — стальные колонны фаяверка.

При проектировании железобетонных колонн фаяверка перегородок предусмотрено, что высота на опоре железобетонных подстропильных конструкций — 600 мм. В случае, когда высота на опоре железобетонных подстропильных конструкций 700 мм, высота колонн фаяверка перегородок должна быть принята по размеру, указанному в скобках в номенклатуре железобетонных колонн фаяверка (см. док.-19). В этом случае армирование колонн принимается соответственно маркам колонн, разработанных в данной серии, при этом длина продольных стержней каркасов поз. 1 и поз. 3 (см. вып. 7, 4.2 док.-1.00.0СБ и док.-2.00.0СБ) принимается на 100 мм короче, а марке колонны и соответствующим ей маркам продольных каркасов присваивается дополнительный индекс — У („укороченная“) в конце обозначения марки (например, КБ 72-У; КЛ 72-У; КР 40-У).

Колонны фаяверка перегородок многоэтажных зданий для помещений с высотой этажа 3,6 м и более приняты стальными (см. док.-23).

Колонны фаяверка одноэтажных сельскохозяйственных зданий приняты железобетонными по серии 1.823-1 (см. док.-16).

Ключи для подбора колонн фаяверка перегородок смотрите на док.-09...-13; -15...-18.

1.12. Фундаменты под колонны фаяверка перегородок выполняются в конкретном проекте.

Нагрузки на фундаменты от колонн фаяверка перегородок приведены в таблицах на док.-20; -22.

1.13. Крепление панелей перегородок к железобетонным колоннам в бескрановых зданиях и в зданиях с кранами легкого и среднего режимов работы предусмотрено при помощи распорных дюбелей, устанавливаемых в отверстия, образованные путем сверления с помощью ручного механизированного инструмента. Конструкция дюбеля, разработанного ВНИИмонтажспецстроем, приведена в приложении к вып. 7. ч. 2.

Места сверления отверстий, устанавливаемых при монтаже панелей перегородок и показанных на чертежах монтажных узлов, должны быть уточнены в конкретном проекте с целью исключения возможности разрушения рабочей арматуры железобетонных конструкций.

Крепление панелей к железобетонным колоннам в зданиях с кранами тяжелого режима работы или с оборудованием, оказывающим динамическое воздействие на каркас здания, предусмотрено при помощи соединительных изделий, привариваемых к закладным изделиям, устанавливаемым в железобетонных колоннах при их изготовлении (см. вып. 6 док.-0.220).

Аналогичное крепление панелей перегородок принято в зданиях сельскохозяйственных предприятий.

Крепление панелей к стальным конструкциям предусмотрено при помощи соединительных изделий, привариваемых к этим конструкциям.

1.14. Указания по монтажу.

1.14.1. Монтаж панелей перегородок в одноэтажных зданиях предусматривается после завершения монтажа наружных ограждающих конструкций.

Монтаж панелей перегородок в многоэтажных зданиях предусматривается одновременно с монтажом каркаса здания при наличии наружного стенового ограждения данного этажа, но до монтажа плит вышележащего перекрытия.

Установку и фиксацию панелей в проектном положении под ригелями рекомендуется производить с помощью „Устройства для временного закрепления в проектном положении панельных перегородок“, выполненного в соответствии с описанием изобретения к авторскому свидетельству № 708041.

При монтаже панелей перегородок длиной более 3,0 м до монтажа наружных стен необходимо предусматривать временное крепление верха панелей перегородок в середине пролета.

При монтаже перегородок многоэтажных зданий не в створе колонн здания они должны быть временно, до установки вышележащего перекрытия, закреплены.

1.14.2. Конструкции перегородок одноэтажных зданий допускают демонтаж перегородок без повреждения элементов зданий и элементов самих перегородок.

1.14.3. Железобетонные панели перегородок данной серии рассчитаны на нагрузки II и IV ветровых районов и могут применяться соответственно в I, II и III, IV ветровых районах.

Элементы фаяверка, узлы крепления, гипсобетонные и каркасно-обшивные панели приняты одинаковыми для всех ветровых районов.

2. Нагрузки и расчет конструкций.

2.1. Нагрузки на перегородки приняты:

а) от собственного веса элементов перегородок — вертикальные;

б) от ветра — горизонтальные.

Нагрузки от собственного веса приняты:

в эксплуатационной стадии с коэффициентом перегрузки $\mu = 1.1$, в остальных случаях $\mu = 1.0$; при расчете железобетонных конструкций в стадии подъема при палубке и монтаже коэффициент динамичности принят $\mu = 1.25$, в стадии транспортировки $\mu = 1.8$.

Коэффициент перегрузки для ветровой нагрузки принят для всех расчетов $\mu = 1.0$.

Расчетные ветровые нагрузки в соответствии с п. 6.8 СНиП II-6-74 на перегородки с массой более 100 кг/м^2 приняты 14 кгс/м^2 для II-го ветрового района и 22 кгс/м^2 для IV-го ветрового района.

Нагрузка на перегородки с массой 100 кг/м^2 и менее принята 11 кгс/м^2 .

При расчете конструкций учтен коэффициент надежности по назначению $\gamma_n = 0.95$, соответствующий II классу ответственности зданий и сооружений.

2.2. РАСЧЕТ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК
ПРОИЗВЕДЕН НА:

а) ИЗГИБ ОТ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ВЕТРОВЫХ НАГРУЗОК;
б) СОВМЕСТНОЕ ДЕЙСТВИЕ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ВЕТРОВЫХ НАГРУЗОК И ВЕРТИКАЛЬНЫХ НАГРУЗОК ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПАНЕЛИ И ВЕСА ВЫШЕЛЕЖАЩИХ ПАНЕЛЕЙ, ПЕРЕДАЮЩЕГОСЯ ЧЕРЕЗ ФИКСИРУЮЩИЕ ПРОКЛАДКИ С УЧЕТОМ СЛУЧАЙНОГО ЭКСЦЕНТРИСМЕТА $e_{\text{ср}}^{\text{а}} = 1.0 \text{ см}$. СОГЛАСНО П. 1.22 СНиП-21-75;

в) МЕСТНОЕ СМЯТИЕ ПРИ ОПИРАНИИ ПАНЕЛЕЙ НА НАБЕТОНКИ ФУНДАМЕНТОВ И СТАЛЬНЫЕ СТОЛБИКИ;

г) ИЗГИБ В ПЛОСКОСТИ ПАНЕЛИ ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПРИ ВЫЕМКЕ ЕЕ ИЗ ОПАЛУБОЧНОЙ ФОРМЫ В ВЕРТИКАЛЬНОМ ПОЛОЖЕНИИ ПРИ 70% ПРОЕКТНОЙ ПРОЧНОСТИ БЕТОНА;

д) ИЗГИБ ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПРИ ПОДЪЕМЕ ИЗ ПОЛОЖЕНИЯ НАКЛОНА ПОД УГЛОМ 8° К ВЕРТИКАЛИ; ПРИ ЭТОМ ПРОЧНОСТЬ БЕТОНА ПРИНЯТА РАВНОЙ 100% ПРОЕКТНОЙ.

2.3. РАСЧЕТ ГИПСОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК ПРОИЗВЕДЕН НА УСИЛИЯ, УКАЗАННЫЕ В П.П. 2.2. а, б, г; ПРИ ЭТОМ РАСЧЕТ НА УСИЛИЯ ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПРИ СЪЕМЕ С КАНТОВАТЕЛЯ ПРОИЗВЕДЕН БЕЗ УЧЕТА ПРОЧНОСТИ ГИПСОБЕТОННОЙ СМЕСИ, Т.Е. УЧТЕНА РАБОТА ТОЛЬКО ДЕРЕВЯННОГО КАРКАСА.

ПРОИЗВЕДЕН ТАКЖЕ РАСЧЕТ НА СМЯТИЕ ДЕРЕВЯННОЙ ОБВЯЗКИ ПО ПЛОЩАДКАМ ОПИРАНИЯ, ОБРАЗОВАННЫМ ФИКСИРУЮЩИМИ ПРОКЛАДКАМИ.

2.4. РАСЧЕТ КАРКАСНО-ОБШИВНЫХ ПАНЕЛЕЙ ПРОИЗВЕДЕН НА ВЕТРОВУЮ НАГРУЗКУ ДЛЯ IV-ГО ВЕТРОВОГО РАЙОНА И НА НАГРУЗКУ ОТ ВЫШЕЛЕЖАЩИХ ПАНЕЛЕЙ

С ОБЩЕЙ ВЫСОТОЙ САМОНЕСУЩЕГО УЧАСТКА, РАВНОЙ 6.0 м.

2.5. РАСЧЕТ КОЛОНН ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК ПРОИЗВЕДЕН НА УСИЛИЯ:

а) ОТ ВЕТРОВЫХ НАГРУЗОК В СОЧЕТАНИИ С СОБСТВЕННЫМ ВЕСОМ КОЛОННЫ И ВЕСОМ ПАНЕЛЕЙ, ОПИРАЮЩИХСЯ НА КОЛОННУ В СООТВЕТСТВИИ С РАСЧЕТНЫМИ СХЕМАМИ, ПРИВЕДЕННЫМИ НА ДОК.-20, -22 ДАННОГО ВЫПУСКА; ПРИ ОТЛИЧИИ РАСЧЕТНОЙ СХЕМЫ КОЛОННЫ В КОНКРЕТНОМ ПРОЕКТЕ ОТ ПРИНЯТОЙ В ДАННОЙ СЕРИИ НЕОБХОДИМО ВЫПОЛНИТЬ ПОВЕРОЧНЫЙ РАСЧЕТ КОЛОННЫ ФАХВЕРКА НА ПРОЧНОСТЬ;

б) ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА, ВОЗНИКАЮЩИЕ ПРИ ПОДЪЕМНО-ТРАНСПОРТНЫХ ОПЕРАЦИЯХ; ПРИ ЭТОМ ПРОЧНОСТЬ БЕТОНА ПРИНИМАЛАСЬ РАВНОЙ 70% ПРОЕКТНОЙ.

2.6. РАСЧЕТ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОНСТРУКЦИЙ ПРОИЗВЕДЕН В СООТВЕТСТВИИ С ГЛАВОЙ СНиП-21-75 „БЕТОННЫЕ И ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОНСТРУКЦИИ. НОРМЫ ПРОЕКТИРОВАНИЯ“, РАСЧЕТ СТАЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ - В СООТВЕТСТВИИ С ГЛАВОЙ СНиП II-23-81 „СТАЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ. НОРМЫ ПРОЕКТИРОВАНИЯ“.

2.7. ПОДБОР ПО НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ ПЛИТ ПОКРЫТИЯ РАЗМЕРОМ $3 \times 12 \text{ м}$, К КОТОРЫМ КРЕПЯТСЯ КОЛОННЫ ФАХВЕРКА ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК, ПРОИЗВОДИТЬ С УЧЕТОМ УКАЗАНИЙ ПРИВЕДЕННЫХ НА ДОКУМЕНТЕ 1.030.9-2.6-012.0, ЛИСТ 3.

3. КОНСТРУКТИВНОЕ РЕШЕНИЕ ПЕРЕГОРОДОК.

3.1. ПЕРЕГОРОДКИ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПО ВЫСОТЕ ДЕЛЯТСЯ НА ДВЕ ЧАСТИ: НИЖНЯЯ ЧАСТЬ ПЕРЕГОРОДКИ ВЫПОЛНЯЕТСЯ ИЗ ПАНЕЛЕЙ, ВЕРХНЯЯ ЧАСТЬ - ИЗ КАРКАСНО-ОБШИВНЫХ ЩИТОВ ПО СТАЛЬНОМУ КАРКАСУ.

В ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДКАХ КРАНОВЫХ ЗДАНИЙ ПО

УСЛОВИЯМ МОНТАЖА ИЗ КАРКАСНО-ОБШИВНЫХ ЩИТОВ МОЖЕТ ВЫПОЛНЯТЬСЯ ТАКЖЕ ЧАСТЬ ПЕРЕГОРОДКИ ПОД ПОДКРЫШНОЙ БАЛКОЙ.

Конструкции заполнения из каркасно-обшивных щитов разрабатываются в конкретных проектах по типу решений, приведенных на док.-71...-74-76 данного выпуска, и с учетом степени агрессивного воздействия газовой воздушной среды.

Конструкция щитов состоит из каркаса, обшитого с двух сторон плоскими асбестоцементными листами толщиной 10 мм по ГОСТ 18124-75, и средним слоем из минераловатных плит. Каркас щитов в железобетонных и гипсобетонных перегородках с пределом огнестойкости 0,25 часа выполняется из стальных холодногнутых профилей сеч. 65х25х0,6 мм, а в перегородках с пределом огнестойкости 0,75 часа - из профилей сеч. 90х25х0,6 мм по ТУ 67-522-83. В перегородках из каркасно-обшивных панелей конструкция щитов выполняется аналогично панелям. Крепление асбестоцементных листов к стальному каркасу осуществляется при помощи самосверлящих самонарезающих винтов по ТУ 400-28-392-81, устанавливаемых с шагом 200 мм.

3.2. Панельная часть перегородки решена по самонесущей конструктивной схеме. Все нижние железобетонные панели перегородок одноэтажных зданий и первого этажа многоэтажных зданий, включая панели с дверными проемами, глухие гипсобетонные панели высотой 2985 и 2735 мм, каркасно-обшивные панели устанавливаются на набетонки на обрезах фундаментов колонн без фундаментных балок; гипсобетонные глухие панели высотой 1485, 1185 мм и гипсобетонные панели с дверными проемами устанавливаются на фундаментные балки.

Перегородки I-го этажа многоэтажных зданий с каркасом по серии 1.020-1 или 1.020-1/83 и высотой этажа 3,3 м, не имеющие факверковых стоек, устанавливаются на утеплении в бетонной подготовке пола сечением 200х400 (н) мм.

Если при раскладке панелей под перекрытием образуется щель, то она заполняется кирпичной кладкой на цементном растворе (см. примечание на док.-70).

В серии приведены примеры решения перегородок многоэтажных зданий для конструкций каркаса наиболее часто применяемых в строительстве зданий промышленных предприятий (см. док.-41...-57).

3.3. Длина площадок опирания панелей на набетонки (из бетона М100) фундаментов принята 340 мм для прислонного расположения панелей и 190 мм - для межколонного расположения панелей; длины площадок опирания на стальные столбики - 190 мм и 140 мм по всей ширине панелей.

При установке панелей перегородок на плиты перекрытий в помещениях с высотой этажа до 3,3 м включительно, подкладки в местах опирания у концов панели должны быть размером не менее 50х340 мм; при установке панелей в помещениях с высотой этажа более 3,3 м размеры подкладок должны быть 50х680 мм.

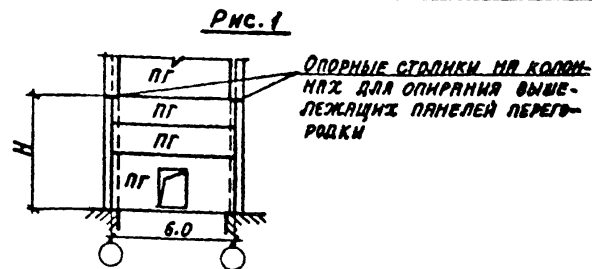
Опирающие вышележащих панелей на нижележащие осуществляется через асбестоцементные подкладки размером 50х300х15 мм.

Для опирания гипсобетонных панелей могут быть применены также деревянные подкладки.

3.4. ПРЕДЕЛЬНАЯ ВЫСОТА САМОНЕСУЩЕГО УЧАСТКА ПЕРЕГОРОДКИ H ИЗ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ (СМ. РИС. 1) ДОЛЖНА ПРИНИМАТЬСЯ ПО ТАБЛИЦЕ 2:

ТАБЛИЦА 2

ХАРАКТЕРИСТИКА УСЛОВИЙ РАБОТЫ ПАНЕЛИ		ПРЕДЕЛЬНАЯ САМОНЕСУЩАЯ ВЫСОТА H ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК, м			
		ТИПЫ НИЖНИХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК			
II ВЕТРОВОЙ РАЙОН, $q = 14 \text{ кг/м}^2$	ДЛИНА УЧАСТКА ОПИРАНИЯ ПАНЕЛЕЙ, а, мм	1	2	3	5,4
		1,5 ÷ 3,0 м	2,7 ÷ 3,0 м	2,7 ÷ 3,0 м	
III ВЕТРОВОЙ РАЙОН, $q = 22 \text{ кг/м}^2$	140	6,4	—	—	
	190	8,7	8,7	8,7	
	340	9,8	9,8	9,8	
	140	5,6	—	—	
	190	7,6	7,6	7,2	
	340	10,8	10,8	7,2	
	140	6,4	—	—	
	190	8,7	8,7	8,7	
	340	9,8	9,0	9,0	
	140	5,6	—	—	
	190	7,2	7,2	7,2	
	340	7,2	7,2	7,2	



При применении панелей с вырезами по данной серии для устройства отверстий в перегородках (см. п.3.11) необходимо руководствоваться следующими условиями:

3.4.1. Глухие панели с вырезами шириною 360 мм и менее могут применяться наравне с глухими панелями без вырезов.

3.4.2. Глухие панели с вырезами шириной от 360 мм до 860 мм могут применяться при высоте вышележащего участка до 6 м

3.4.3. Панели с дверными проемами, имеющие вырезы, на нагрузку от вышележащих панелей не рассчитаны.

3.4.4. Панели с высотой 0,6 м применяются как доборные и рассчитаны на нагрузку вышележащего участка перегородки (например, из кирпичной кладки) высотой не более 0,5 м.

3.4.5. Высота самонесущего участка перегородки из гипсобетонных и каркасно-обшивных панелей не должна превышать 6,0 м. В многоэтажных зданиях с высотой этажа 7,2 м высоту самонесущего участка допускается принимать на всю высоту помещения. При высоте перегородки из гипсобетонных или каркасно-обшивных панелей более 6 м необходима установка в качестве несущих элементов железобетонных панелей опирающихся на колонны через стальные столики (по типу узла

в вып. 6, док. - 036.0).

3.5. Если в производственных зданиях в процессе эксплуатации возможны случаи механических воздействий на перегородку из гипсобетонных и каркасно-обшивных панелей, нижнюю часть перегородки рекомендуется выполнять из железобетонных панелей.

3.6. При устройстве в перегородках окон передача горизонтальных нагрузок от оконного заполнения на соединяющие панели не допускается.

При устройстве окон в перегородках следует устанавливать ветровые ригели, опирающиеся на конструкции каркаса здания или колонны фаяверка.

3.7. Панель перегородки над воротами должна опираться на стальные столы на железобетонных колоннах. Опирающие панели на раму ворот не допускается (см. вып. 6, док. - 036.0).

3.8. К верхней части железобетонных и стальных колонн фаяверка перегородок, привариваются, как правило, стальные элементы, или соединительные изделия, которые крепятся к конструкциям покрытия и служат одновременно для крепления к ним верхней части заполнения перегородки. Кверху основных колонн здания также крепятся стальные элементы, служащие для крепления к ним верхней части заполнения перегородки (см. док. - 71).

3.9. Антикоррозийная защита бетона и арматуры панелей приведена в таблице 3.

Антикоррозийная защита цементного раствора в швах панелей производится герметизирующей мастикой ГОСТ 4791-79. При наличии в помещении газовой среды, агрессивной по отношению к цементному раствору, рекомендуется заполнение швов резиновыми

уплотняющими прокладками по ГОСТ 19177-81 с последующей обмазкой герметизирующей мастикой по ГОСТ 4791-79.

Антикоррозийная защита железобетонных и стальных колонн и других элементов фаяверка должна быть такой же, как и других аналогичных конструкций каркаса здания.

Антикоррозийная защита соединительных изделий и сварных швов в монтажных узлах при нормальной относительной влажности воздуха и отсутствии агрессивной среды при креплении панелей к железобетонным колоннам должна быть выполнена в виде металлического покрытия в соответствии с п. 3.18⁴, СНиП II-28-73⁵.

В узлах крепления панелей упорные уголки и болты притяжки должны иметь металлическое покрытие. Остальные детали соединительных изделий следует окрашивать также, как и стальные конструкции.

Антикоррозийную защиту соединительных изделий во влажных и агрессивных средах следует принимать одинаковой с защитой аналогичных элементов наружных стен.

Все мероприятия по антикоррозийной защите, принятые в соответствии с указаниями настоящего пункта, должны быть оговорены в конкретном проекте.

3.10. Температурные швы в перегородках следует совмещать с температурными швами здания.

3.11. Размеры и расположение отверстий в перегородках для пропуска различных коммуникаций должны быть предусмотрены в конкретных проектах. Примеры устройства отверстий даны на док. -56; -57.

При устройстве в перегородках отверстий рекомендуется использовать укороченные панели и панели с вырезами.

В тех случаях, когда количество и размеры отверстий не позволяют применять панели, в перегородках устраивается сплошной проем, который после пропуска коммуникаций заделывается кирпичной кладкой в соответствии с деталями на док. -70.

3.12. Прямоугольные отверстия в перегородках из железобетонных панелей допускается устраивать путем образования при их изготовлении вырезов с помощью установки заглушек у верхних граней глухих панелей. Могут быть приняты следующие размеры вырезов (h x b): 150 x 170, 300 x 300, 300 x 600, 450 x 600, 450 x 900, 600 x 670, 600 x 860, 1000 x 1010 мм.

Конструирование таких панелей выполняется в конкретных проектах с учетом мест крепления этих панелей к конструкциям здания, и обеспечения приопорной передачи нагрузки от веса вышележащих панелей.

Дополнительные марки панелей с вырезами допускается разрабатывать в конкретных проектах в случаях их массового применения в строительстве. Маркировка таких панелей должна включать дополнительный индекс.

3.13. Круглые отверстия диаметром до 120 мм в перегородках допускается образовывать путем сверления в готовых панелях. В гипсобетонных панелях допускается также образование прямоугольных отверстий размерами до 600 x 600 специальным инструментом типа дисковой пилы и др. Возможные зоны расположения отверстий даны на схемах, помещенных на док. -79.

Дополнительные указания по устройству отверстий в перегородках см. п. 4.6.

3.14. Крепление опорных конструкций для инженерного оборудования к перегородкам из железобетонных элементов рекомендуется производить с помощью распорных дюбелей типа ДРК м10, устанавливаемых в отверстия диаметром 12 мм, просверленные в железобетонных элементах перегородок. Допускаются также крепления к железобетонным и гипсобетонным панелям с помощью болтов, устанавливаемых в сквозные отверстия, просверленные в панелях.

3.15. Нагрузки от навешиваемого на железобетонные панели (за исключением панелей высотой H=585 и 885 мм) инженерного оборудования допускается:

а) при высоте самонесущего участка перегородки не более 50% предельной высоты (см. табл. на листе 8) крепление к панелям перегородок инженерного оборудования массой до P=300 кг на б.п.м. перегородки с плечом „А“ относительно плоскости панели до 150 мм, либо массой до P=180 кг на б.п.м. с плечом „А“ до 250 мм; (см. док. -80).

б) при высоте самонесущего участка перегородки от 50% до 80% предельной высоты допускается крепление к панелям инженерного оборудования массой до 180 кг на 6 п.м. перегородки с плечом относительно плоскости панели до 150 мм.

На перегородки из гипсобетонных панелей при высоте самонесущего участка не более 80% предельной высоты допускается крепление к панелям инженерного оборудования массой до 30 кг на 3 п.м. с плечом до 100 мм.

3.16. Прокладка скрытых электрических проводов предусматривается в вертикальных и горизонтальных швах панелей и каналах, образованных в панелях при их изготовлении. Примеры прокладки скрытых электропроводок в перегородках показаны на док. - 77, - 78.

Опнубочные рабочие чертежи панелей с каналами и отверстиями для электропроводок необходимо выполнять в конкретном проекте с использованием примеров, приведенных в настоящем выпуске. Маркам панелей в этом случае присваивается дополнительный индекс Э.

Приведенным в качестве примеров решениями предусмотрен способ изготовления панелей с использованием извлекаемых каналообразователей; такой способ образования каналов является рекомендуемым, так как не требует специальных изделий (трубок из полиэтилена, винилпласта и т.п.) для образования каналов. Однако, при соответствующем обосновании, допустимо применение способа образования каналов путем закладки специальных трубок.

3.17. Устройство слаботочных проводок в панельных перегородках (телефон, радио и т.д.) рекомендуется производить открытым способом.

3.18. Рекомендации в части размещения проводок даны на основании работы „Устройство скрытой проводки в панелях перегородок“, выполненной Харьковским Промстройинипроектом совместно с Куйбышевским проектно-технологическим бюро ВНИИПРОЕКТЭЛЕКТРОМОНТАЖ.

4. УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ.

4.1. При применении настоящей серии в строительстве панели перегородок, колонны фаяверка и монтажные узлы выполняются по чертежам данной серии.

4.2. В конкретных проектах выполняются чертежи:

- а) фундаментов под колонны фаяверка перегородок;
- б) схем перегородок в увязке с конструкциями здания;
- в) конструкций верхних каркасно-обшивных частей перегородок одноэтажных зданий.

4.3. На чертежах железобетонных колонн фаяверка перегородок одноэтажных производственных зданий в серии предусмотрены закладные изделия для крепления этих колонн к фундаментам и конструкциям покрытия. При необходимости в конкретном проекте должны быть предусмотрены дополнительные закладные изделия для крепления элементов перегородок. Также в конкретном проекте должны быть предусмотрены закладные изделия в колоннах каркаса здания для крепления элементов перегородок (см. вып. 6, док. - 020.0).

4.4. По согласованию с заводами-изготовителями в конкретных проектах могут быть предусмотрены железобетонные панели с каналами для электропроводок (см. п. 3.16) и панели с вырезами в верхней части (см. п. 3.12).

4.5. При разработке схем перегородок из гипсобетонных панелей марки панелей принимаются по номенклатуре на док.-06;-07 с учетом вырезов в панелях. Учитывая, что гипсобетонные панели изготавливаются без вырезов, а вырезы устраиваются непосредственно перед установкой панелей в проектное положение, сводные спецификации и заказы на гипсобетонные панели даются без учета вырезов в панелях.

4.6. Отверстия в перегородках, образуемые путем сверления, (см. п. 3.13), как правило, должны быть указаны на архитектурно-строительных чертежах.

В тех случаях, когда договором на выполнение проектных работ обусловлена выдача рабочих чертежей проекта по частям, и чертежи соответствующих технологических, сантехнических, электротехнических и других специализированных частей проекта выдаются после выдачи архитектурно-строительных чертежей, мелкие отверстия, не требующие конструктивных решений, должны быть указаны в соответствующих технологических, электротехнических, сантехнических и других рабочих чертежах в виде строительных заданий (см. письмо Госстроя СССР и Госплана СССР от 30.10.1972 г. № 63-Д и ВМ-1942/46-784).

4.7. Марки железобетонных и гипсобетонных панелей имеют следующую структуру:

ПГ ХХ.ХХ-Х-Х-ВХГ-ХХ-Э

					тип конструкции-панель перегородки
					длина панели в дм (округленно)
					высота панели в дм (округленно)
					обозначение, характеризующее несущую способность по скоростному напору ветра (только для железобетонных панелей): 1- для I района 2- для II района
					обозначение, характеризующее материал панели: Г-тяжелый бетон; Л-легкий бетон; Г-гипсобетон;
					обозначение, характеризующее наличие вырезов (только для панелей с вырезами), где: В-вырез; Х-номер типоразмера выреза; Г-индекс, определяющий расположение панели у температурного шва здания.
					обозначение, характеризующее наличие дверных проемов (только для панелей с дверными проемами), где: Д- один дверной проем в средней части панели; 1Д- один дверной проем, смещенный к боковой грани панели; 2Д- два дверных проема.
					обозначение, характеризующее наличие каналов и отверстий для электропроводок.

1.030.9-2.0-00ПЗ

ЛКЗ

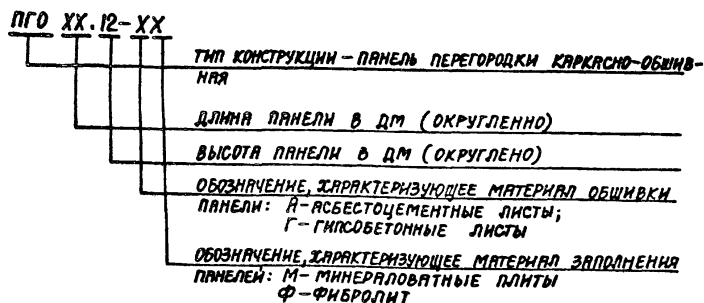
12

Например: ПГ 60.30-4-Г-панель перегородки длиной 5,98 м, высотой 2,985 м, 4-го типа по несущей способности (для I-го и II-го ветровых районов), из тяжелого бетона,

ПГ 55.30-2-А-88-2Д-панель перегородки длиной 5,98 м, высотой 2,985 м, 2-го типа по несущей способности (для III; IV-го ветровых районов) из легкого бетона с вырезами и двумя дверными проемами.

ПГ 58.30-Г-Д-панель перегородки длиной 5,760 м, высотой 2,985 м из гипсобетона с дверным проемом, расположенным в средней части панели.

4.8. Марки каркасно-обшивных панелей имеют следующую структуру:

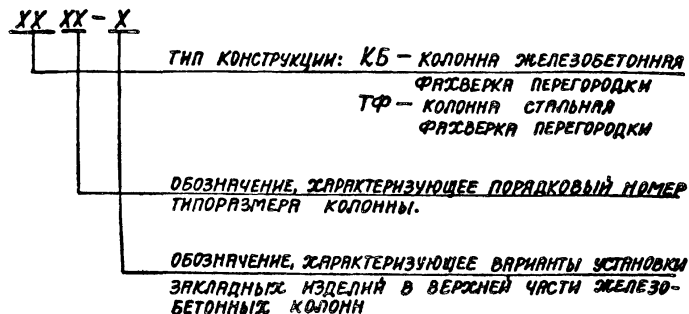


Например: ПГО 60.12-Г-М-панель перегородки каркасно-обшивная длиной 5,98 м, высотой 1,185 м с обшивкой гипскартонными листами и заполнением из минераловатных плит.

ПГО 57.12-А-Ф-панель перегородки каркасно-обшивная длиной 5,76 м, высотой 1,185 м с обшивкой

асбестоцементными листами и заполнением из фибролита.

4.9. Марки колонн фаяверка перегородок одноэтажных зданий промышленных предприятий имеют следующую структуру:



Например: КБ 9-колонна фаяверка железобетонная с порядковым номером типоразмера - 9.

КБ 41-2-колонна фаяверка железобетонная с порядковым номером типоразмера 41 и порядковым номером 2 дополнительного варианта по установке закладных деталей.

ТФ 5-колонна фаяверка стальная с порядковым номером типоразмера 5.

4.10. Марки колонн фаяверка перегородок одноэтажных сельскохозяйственных зданий имеют следующую структуру:

СК2-ХХ-1 - Х

МАРКА КОЛОННЫ ПО СЕРИИ
1.823-1, вып. 1

МАРКА СТАЛЬНОЙ НАСАДКИ

Например: СК2-36-1-4 обозначает: колонна
фаяверка перегородки, состоящая из железобетонной
колонны марки СК2-36-1 по серии 1.823-1, вып. 1
и насадки стальной марки Н4.

4.11. Марки колонн фаяверка перегородок много-
этажных зданий промышленных предприятий
имеют следующую структуру:

СФ ХХ

ТИП КОНСТРУКЦИИ - КОЛОННА СТАЛЬНАЯ ФАЯВЕРКА
ПЕРЕГОРОДКИ

ОБОЗНАЧЕНИЕ, ХАРАКТЕРИЗУЮЩЕЕ ПОРЯДКОВЫЙ
НОМЕР ТИПОРАЗМЕРА КОЛОННЫ

Например: СФ-15 - колонна стальная фаяверка
перегородки многоэтажного здания с порядковым
номером типоразмера - 15.

4.12. Марки монтажных узлов состоят из порядко-
вого номера узла и дополнительного буквенного
индекса. Часть узлов не имеют буквенного индекса.
Эти узлы могут быть применены для перегородок
из всех видов панелей в любых зданиях.

Монтажные узлы с индексом „Г“ предназна-
чены для применения в зданиях, оборудованных
крайями тяжелого режима работы и с оборудо-
ванием, оказывающим динамическое воздействи-
е на каркас здания. Эти узлы предусматривают
применение дополнительных закладных изделий

в железобетонных конструкциях.

Монтажные узлы с индексом „Д“ предназначены для
применения в зданиях с перегородками из железобетонных
и каркасно-обшивных панелей, кроме зданий, испытываю-
щих динамические воздействия.

Эти узлы предусматривают применение распорных
дюбелей, устанавливаемых в отверстия, образованные
в железобетонных конструкциях.

Монтажные узлы с индексом „Г“ предназна-
чены для применения в зданиях с гипсобетонными пане-
лями и также предусматривают применение распорных
дюбелей.

Все указанные выше монтажные узлы, замярки-
рованные на чертежах данного выпуска, приведены
в выпуске 6 настоящей серии.

4.13. Узлы конструкций, имеющие буквенное обозна-
чение (например „А“, „Б“ и т.д.) и замяркированные на
чертежах данного выпуска, приведены на листах
этого выпуска в качестве примеров решений, разрабо-
тываемых в конкретных проектах (см. док. - 71... - 74).

1.030.9-2.0-00 ПЗ

Таблица 3

Степень агрессивного воздействия газово-воздушной среды	Группа агрессивных газов по СНиП II-28-73*	Относительная влажность воздуха помещений в %	Способы защиты железобетонных панелей				Гипсобетонные и карбасно- обшивные панели		
			Бетона	Арматуры	Бетона	Арматуры			
			Панели из легких бетонов		Панели из тяжелого бетона				
Неагрессивная	Без агрессив- ных газов	≤ 60	Н без защиты	Без защиты	Н без защиты	Без защиты	Без защиты		
		61 ÷ 75					Не применяются		
	А	≤ 60					Без защиты	Без защиты	Без защиты
		61 ÷ 75							Не применяются
	Б	≤ 60							Без защиты
Слабоагрессивная	Без агрессив- ных газов	> 75	Не применяются		Н без защиты	Без защиты			Не применяются
	А	> 75							
	Б	61 ÷ 75	П Лаккокрасочное покрытие II группы	Без защиты			Без защиты	Без защиты	
	В	≤ 60	Без защиты						
	Б	> 75	Не применяются						П Лаккокрасочное покрытие II группы
В	61 ÷ 75	П Лаккокрасочное покрытие III группы			Без защиты				
Г	≤ 60	П Лаккокрасочное покрытие II группы	Без защиты	Без защиты					

1. Настоящей таблицей пользоваться совместно с главой СНиП II-28-73* "Защита строительных конструкций от коррозии" и ГОСТ-21.58-83.
2. Применение панелей из легких бетонов не допускается в среднеагрессивных средах, содержащих HCl , HF , SO_2 и NO_2 .
3. Защитные лакокрасочные покрытия бетонной поверхности наносятся со стороны воздействия газовой среды.
4. Буквами "Н" и "П" обозначена плотность бетона (Н - нормальной плотности, П - плотный)

Нач. отд.	Бродский		
Н. контр.	Чумакова		
Гл. спец.	Коротецкий		
Рук. гр.	Чумакова		
Исполн.	Фоминчев		
Провер.	Чумакова		

1.030. 9 - 2.0-01

Способы антикоррозионной защиты панелей перегородок

Страница	Лист	Листов
Р		1

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ

ТАВЛИЦА 4

№ п/п	НАИМЕНОВАНИЕ МАТЕРИАЛА	ГОСТ или ТУ	КРАТКАЯ ХАРАКТЕРИСТИКА МАТЕРИАЛА	Группа возгорае- мости материалов	Способ облицовки
1	Листы гипсокартонные	ГОСТ 6266-81	Изготавливается из строительного гип- са с минеральными и органическими добавками и картона	Несгораемый	Крепление шурупами к деревян- ному каркасу при изготовле- нии панелей
2	Листы асбестоцементные плоские	ГОСТ 18124-75	Изготавливаются из портланд- цемента и асбеста	Несгораемый	

ТАВЛИЦА 5

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ОТДЕЛКИ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК

Тип панелей	Краски, эмали	Бумажно-слоистые пластинки толщиной до 1,3 мм ГОСТ 9590-76	Обои имеющие покрытие поливинилхлоридной пленкой на бумажной основе	Поливинилхлоридная пленка на бумажной основе	Вид облицовки
Железобетонные, гипсовые, тонкие и каркасно-обшивные панели	Подготовка поверхности, окраска	Подготовка поверхности, нанесение на тыльную сторону предварительно протертую сторону БСП первого слоя, а через 12-15 минут второго слоя клея КН-2, приклейка БСП.	Подготовка поверхности, нанесение на поверхность панелей и полотнищ обоев клея (клейстер пучной с 10% раствором животного клея), наклеивание полотнищ обоев.	Подготовка поверхности, нанесение на поверхность панелей и полотнищ пленок эпоксидной ПВА, наклеивание полотнищ пленок	Облицовка плитой (керамической, глазурованной, стеклянной, из природного камня и т.д.) и отделка декоративной крошкой

Облицовка сгораемыми материалами поверхности перегородок в коридорах, вестибюлях и холлах зданий (за исключением зданий 5 степени огнестойкости) не допускается.

НАЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ			1.030.9-2.0-02		
Н. АДМТ.	ЧУПАНОВА					
ГЛА СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ					
РЖ. ГР.	ЧУПАНОВА					
МОЛОД.	ЛИТВИНОВА					
				ОБРАЗЦОВЫЕ МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ КАРКАСНО-ОБШИВНЫХ ПАНЕЛЕЙ. МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ОТДЕЛКИ ПАНЕЛЕЙ ПЕРВ- ГОРДОВ	СТАВЛЯЮЩ	ЛИСТОВ
					Р	1
					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОСТРОИНИПРОЕКТ	

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ЛЯНЕЛИ ПЕРЕГОРОДОК толщиной 80 мм

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПАНЕЛИ ПЕРИМЕТРА														
Н мм	Л мм	5 980	5760	5740	5640	5540	5260	5160	5 040	4880	2980	2640	2540	2385
2985	ПГ 60.30	ПГ 58.30 ПГ 58.30-д ПГ 58.30-д1	—	ПГ 56.30 ПГ 56.30-д ПГ 56.30-д1 ПГ 56.30-2д	ПГ 55.30 ПГ 55.30-д ПГ 55.30-д1 ПГ 55.30-2д ПГ 55.30-88 ПГ 55.30-88-д ПГ 55.30-88-д1 ПГ 55.30-88-2д	—	—	ПГ 50.30 ПГ 50.30-д ПГ 50.30-д1	—	ПГ 30.30 ПГ 30.30-д1 ПГ 30.30-81 ПГ 30.30-81-д1 ПГ 30.30-82 ПГ 30.30-82-д1	ПГ 26.30 ПГ 26.30-д1	ПГ 25.30 ПГ 25.30-д1	—	
2735	ПГ 60.27	ПГ 58.27 ПГ 58.27-д ПГ 58.27-д1	—	ПГ 56.27 ПГ 56.27-д ПГ 56.27-д1 ПГ 56.27-2д	ПГ 55.27 ПГ 55.27-д ПГ 55.27-д1 ПГ 55.27-2д	—	—	ПГ 50.27 ПГ 50.27-д ПГ 50.27-д1	—	ПГ 30.27 ПГ 30.27-д1	ПГ 26.27 ПГ 26.27-д1	ПГ 25.27 ПГ 25.27-д1	—	
1785	ПГ 60.18	ПГ 58.18	—	—	ПГ 55.18	—	—	ПГ 50.18	ПГ 49.18	ПГ 30.18	—	—	—	

В ДАННОЙ ТАБЛИЦЕ В МЯРНЫХ ЛАНЕЛЕЙ
УСЛОВНО НЕ ПОКАЗАНЫ ИНДЕКСЫ, ХАРАКТЕ-
РИЗУЮЩИЕ НЕСУЩУЮ СПОСОБНОСТЬ ЛАНЕЛЕЙ
И ВИД БЕТОНА.

Арх. отд.	Бродский	З	
И. контр.	Чумакова	З	
Л. спец.	Коротецкий	З	
Ст. инж.	Чумакова	З	
Исполнит.	Проценко	З	

1.030.9-2.0-03

**ТАБЛИЦА ГАВАРИТНЫХ
РАЗМЕРОВ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ
ЛАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК**

Статья	Лист	Лин.
Р	1	
ХАРЬКОВСКИ ПРОМСТРОЙНИИП		

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПАНЕЛИ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 80 мм /ОКОНЧАНИЕ/

<div><div>H</div><div>mm</div></div> <div><div>L</div><div>mm</div></div>	5980	5760	5710	5640	5540	5260	5160	5040	4880	2980	2640	2540	2385
1485	ПГ 60.15 ПГ 60.15-81 ПГ 60.15-81Т ПГ 60.15-82 ПГ 60.15-83 ПГ 60.15-84 ПГ 60.15-84Т ПГ 60.15-85 ПГ 60.15-85Т ПГ 60.15-86 ПГ 60.15-86Т ПГ 60.15-87 ПГ 60.15-87Т ПГ 60.15-810 ПГ 60.15-811 ПГ 60.15-811Т ПГ 60.15-812 ПГ 60.15-812Т ПГ 60.15-814 ПГ 60.15-814Т	ПГ 58.15	ПГ 57.15	ПГ 56.15	ПГ 55.15 ПГ 55.15-88 ПГ 55.15-89	ПГ 53.15	ПГ 52.15	ПГ 50.15 ПГ 50.15-88 ПГ 50.15-89	ПГ 49.15	ПГ 30.15 ПГ 30.15-81 ПГ 30.15-82 ПГ 30.15-89			ПГ 24.15
1185	ПГ 60.12 ПГ 60.12-81 ПГ 60.12-81Т ПГ 60.12-82 ПГ 60.12-89	ПГ 58.12			ПГ 55.12	ПГ 53.12		ПГ 50.12	ПГ 49.12	ПГ 30.12 ПГ 30.12-81 ПГ 30.12-82		ПГ 25.12	ПГ 24.12
885	ПГ 60.9 ПГ 60.9-81			ПГ 56.9	ПГ 55.9					ПГ 30.9 ПГ 30.9-81	ПГ 26.9	ПГ 25.9	
585	ПГ 60.6 ПГ 60.6-82			ПГ 56.6	ПГ 55.6 ПГ 55.6-89			ПГ 50.6 ПГ 50.6-89		ПГ 30.6 ПГ 30.6-82	ПГ 26.6	ПГ 25.6	ПГ 24.6

1.030.9-2.0-03

Лист

2

Гипсобеетонные панели перегородок толщиной 80 мм

Н мм	L мм	5 980	5 760	5 640	5 540	5 040	2 980	2 640	2 540
2985		ПГ 60.30-Г	ПГ 58.30-Г	ПГ 56.30-Г	ПГ 55.30-Г	ПГ 50.30-Г	ПГ 30.30-Г	ПГ 26.30-Г	ПГ 25.30-Г
		ПГ 60.30-Г-Д	ПГ 58.30-Г-Д	ПГ 56.30-Г-Д	ПГ 55.30-Г-Д	ПГ 50.30-Г-Д	ПГ 30.30-Г-Б1		
		ПГ 60.30-Г-Д1	ПГ 58.30-Г-Д1	ПГ 56.30-Г-Д1	ПГ 55.30-Г-Д1	ПГ 50.30-Г-Д1	ПГ 30.30-Г-Б2		
		ПГ 60.30-Г-2Д		ПГ 56.30-Г-2Д	ПГ 55.30-Г-2Д				
		ПГ 60.30-Г-Б1			ПГ 55.30-Г-Б8				
		ПГ 60.30-Г-Б1-Д			ПГ 55.30-Г-Б8-Д				
		ПГ 60.30-Г-Б1-Д1			ПГ 55.30-Г-Б8-Д1				
		ПГ 60.30-Г-Б1-2Д			ПГ 55.30-Г-Б8-2Д				
		ПГ 60.30-Г-Б1Т							
		ПГ 60.30-Г-Б1Т-Д							
		ПГ 60.30-Г-Б1Т-Д1							
		ПГ 60.30-Г-Б2							
		ПГ 60.30-Г-Б2-Д							
		ПГ 60.30-Г-Б2-Д1							
		ПГ 60.30-Г-Б2-2Д							
2735		ПГ 60.27-Г	ПГ 58.27-Г	ПГ 56.27-Г	ПГ 55.27-Г	ПГ 50.27-Г	ПГ 30.27-Г	ПГ 26.27-Г	ПГ 25.27-Г
		ПГ 60.27-Г-Д	ПГ 58.27-Г-Д	ПГ 56.27-Г-Д	ПГ 55.27-Г-Д	ПГ 50.27-Г-Д			
		ПГ 60.27-Г-Д1	ПГ 58.27-Г-Д1	ПГ 56.27-Г-Д1	ПГ 55.27-Г-Д1	ПГ 50.27-Г-Д1			
		ПГ 60.27-Г-2Д		ПГ 56.27-Г-2Д	ПГ 55.27-Г-2Д				

Нач. отд.	Бродский					1.030.9-2.0-04			
И. контр.	Чутякова								
Гл. спец.	Коротецкий					Таблица габаритных размеров гипсобеетонных панелей перегородок	Старая	Лист	Листов
Ст. инж.	Чутякова						Р	1	2
Исполнит.	Проценко						ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАНИИПРОЕКТ		

Г И П С О В Е Т О Н Н Ы Е Л А Н Е Л И П Е Р Е Г О Р О Д О К т о л щ и н о й 80 м м / о к о н ч а н и я /

<div><div>Н</div><div>мм</div></div> <div><div>L</div><div>мм</div></div>	5 9 8 0	5 7 6 0	5 6 4 0	6 5 4 0	5 0 4 0	2 9 8 0	2 6 4 0	2 5 4 0
1485	ПГ 60.15-Г ПГ 60.15-Г-Б1 ПГ 60.15-Г-Б1Т ПГ 60.15-Г-Б2 ПГ 60.15-Г-Б3 ПГ 60.15-Г-Б4 ПГ 60.15-Г-Б4Т ПГ 60.15-Г-Б5 ПГ 60.15-Г-Б5Т ПГ 60.15-Г-Б6 ПГ 60.15-Г-Б6Т ПГ 60.15-Г-Б7 ПГ 60.15-Г-Б7Т ПГ 60.15-Г-Б10 ПГ 60.15-Г-Б11 ПГ 60.15-Г-Б11Т ПГ 60.15-Г-Б12 ПГ 60.15-Г-Б12Т ПГ 60.15-Г-Б14 ПГ 60.15-Г-Б14Т	ПГ 58.15-Г	ПГ 56.15-Г	ПГ 55.15-Г ПГ 55.15-Г-Б8 ПГ 55.15-Г-Б9	ПГ 50.15-Г ПГ 50.15-Г-Б8 ПГ 50.15-Г-Б9	ПГ 30.15-Г ПГ 30.15-Г-Б1 ПГ 30.15-Г-Б2 ПГ 30.15-Г-Б3	—	—
1185	ПГ 60.12-Г ПГ 60.12-Г-Б1 ПГ 60.12-Г-Б1Т ПГ 60.12-Г-Б2 ПГ 60.12-Г-Б3	ПГ 58.12-Г	—	ПГ 55.12-Г	ПГ 50.12-Г	ПГ 30.12-Г ПГ 30.12-Г-Б1 ПГ 30.12-Г-Б2	—	ПГ 25.12-Г

1.030.9-2.0-04

Лист

2

№№ п/п	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100*, $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			Объем бетона, м ³	Толщина панели, мм	Размеры панели, мм									
			Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т	Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т			H	L	a	b	c					
1		1.030.9-2.1-01.0	ПГ 60.30-1-Т	24,0	3,43	ПГ 60.30-1-Л	24,0	2,29	1,43	80	2985	5980	-	-	-					
2			ПГ 60.30-2-Т	29,5		ПГ 60.30-2-Л	29,5					5760	-	-	-					
3			ПГ 58.30-1-Т	24,1	3,31	ПГ 58.30-1-Л	24,1	2,21	1,38			5640	-	-	-					
4			ПГ 58.30-2-Т	28,6		ПГ 58.30-2-Л	28,6					5540	-	-	-					
5			ПГ 56.30-1-Т	24,0	3,24	ПГ 56.30-1-Л	22,4	2,16	1,35			5040	-	-	-					
6	ПГ 56.30-2-Т		28,3	ПГ 56.30-2-Л		26,7														
7			1.030.9-2.1-02.0	ПГ 55.30-1-Т	23,4	3,17	ПГ 55.30-1-Л	21,8	2,11		1,32		80	2985						
8				ПГ 55.30-2-Т	27,7		ПГ 55.30-2-Л	26,1												
9				ПГ 50.30-1-Т	17,8	2,88	ПГ 50.30-1-Л	17,5	1,92		1,20									
10				ПГ 50.30-2-Т	20,9		ПГ 50.30-2-Л	20,6												
11		ПГ 60.30-1-Т-Б1		24,6	3,38	ПГ 60.30-1-Л-Б1	24,6	2,26	1,41		80	2985				300	300	300		
12		ПГ 60.30-2-Т-Б1		29,2		ПГ 60.30-2-Л-Б1	29,5									300	300	800		
13		ПГ 60.30-1-Т-Б1Т		24,5	3,36	ПГ 60.30-1-Л-Б1Т	24,5	2,24	1,40							300	300	800		
14		ПГ 60.30-2-Т-Б1Т		29,0		ПГ 60.30-2-Л-Б1Т	29,0									300	300	800		
15		ПГ 60.30-1-Т-Б2		23,8	3,38	ПГ 60.30-1-Л-Б2	23,8	2,26	1,41					300	300	800				
16		ПГ 60.30-2-Т-Б2		29,2		ПГ 60.30-2-Л-Б2	29,2													
17	ПГ 55.30-1-Т-Б3	23,3		3,17	ПГ 55.30-1-Л-Б3	21,7	2,11	1,32		5540	150	170	170							
18	ПГ 55.30-2-Т-Б3	28,3			ПГ 55.30-2-Л-Б3	26,7														
19		1.030.9-2.1-02.0		ПГ 60.30-1-Т-Д	29,7	2,71	ПГ 60.30-1-Л-Д	29,4	1,81	1,13		80	2985	5980	-	-	-			
20				ПГ 60.30-2-Т-Д	35,1		ПГ 60.30-2-Л-Д	34,8						5760	-	-	-			
21				ПГ 58.30-1-Т-Д	30,9	2,59	ПГ 58.30-1-Л-Д	30,6	1,73	1,08				5640	-	-	-			
22				ПГ 58.30-2-Т-Д	34,6		ПГ 58.30-2-Л-Д	34,3						5540	-	-	-			
23				ПГ 56.30-1-Т-Д	28,1	2,52	ПГ 56.30-1-Л-Д	27,8	1,68	1,05				5040	-	-	-			
24				ПГ 56.30-2-Т-Д	31,7		ПГ 56.30-2-Л-Д	31,4												
25			ПГ 55.30-1-Т-Д	27,6	2,47	ПГ 55.30-1-Л-Д	27,3	1,65	1,03											
26			ПГ 55.30-2-Т-Д	31,1		ПГ 55.30-2-Л-Д	30,8													
27				1.030.9-2.1-02.0	ПГ 50.30-1-Т-Д	24,4	2,18	ПГ 50.30-1-Л-Д	24,2	1,46	0,91			5040	-	-	-			
28					ПГ 50.30-2-Л-Д	25,5		ПГ 50.30-2-Л-Д	25,5											

* Из бетона марки М100 приняты только панели высотой 2735 и 2985 мм с индексом 2, характеризующим несущую способность панели.

Нач. отд.	Бродский	Ис			1.030.9-2.0-05		
Н. контр.	Чумакова	Ис					
Л. спец.	Коротыцкий	Ис			Наименование железобетонных панелей перегородок		
Рук. гр.	Чумакова	Ис					
Исполн.	Фомичев	Ис			Стандарт Лист Листов Р I Ю		
Провер.	Чумакова	Ис					
					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАНИИ ПРОЕКТ		

N п/п	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100*, $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			Объем бетона, м ³	Толщина панели, мм	Размеры панели, мм									
			Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т	Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т			H	L	a	b	c					
15		1.030.9-2.1-01.0	ПГ 60. 30-1-Т-В1-А	28,6	2,69	ПГ 60. 30-1-Л-В1-А	28,3	1,79	1,12	80	2985	5980	300	300	300					
16			ПГ 60. 30-2-Т-В1-А	32,1		ПГ 60. 30-2-Л-В1-А	31,8	1,78					300	300	800					
17			ПГ 60. 30-1-Т-В2-А	28,1	2,66	ПГ 60. 30-1-Л-В2-А	27,8	1,11					380	300	300					
			18	ПГ 60. 30-2-Т-В2-А		31,6	ПГ 60. 30-2-Л-В2-А	31,3	1,79											
			ПГ 60. 30-1-Т-В3-А	28,5	2,69	ПГ 60. 30-1-Л-В3-А	28,2	1,12					5540	150	170	170				
				ПГ 60. 30-2-Т-В3-А		32,1	ПГ 60. 30-2-Л-В3-А	31,8	1,03											
			ПГ 55. 30-1-Т-В3-А	24,5	2,47	ПГ 55. 30-1-Л-В3-А	24,2	1,65	1,03											
			ПГ 55. 30-2-Т-В3-А	27,6		ПГ 55. 30-2-Л-В3-А	27,3													
19		1.030.9-2.1-03.0	ПГ 60. 30-1-Т-Д1	34,6	2,96	ПГ 60. 30-1-Л-Д1	34,3	1,97	1,23	80	2985	5980	-	-	-					
20			ПГ 60. 30-2-Т-Д1	36,8		ПГ 60. 30-2-Л-Д1	36,5	1,89	1,18				5760	-	-	-				
21			ПГ 58. 30-1-Т-Д1	33,3	2,85	ПГ 58. 30-1-Л-Д1	33,0	1,84	1,15				5640	-	-	-				
22			ПГ 58. 30-2-Т-Д1	36,4		ПГ 58. 30-2-Л-Д1	36,1	1,80	1,13				5640	-	-	-				
23			ПГ 56. 30-1-Т-Д1	30,8	2,76	ПГ 56. 30-1-Л-Д1	30,5	1,61	1,01				5040	-	-	-				
			ПГ 56. 30-2-Т-Д1	33,7		ПГ 56. 30-2-Л-Д1	33,4													
			ПГ 55. 30-1-Т-Д1	29,9	2,71	ПГ 55. 30-1-Л-Д1	29,6													
			ПГ 55. 30-2-Т-Д1	32,9		ПГ 55. 30-2-Л-Д1	32,6													
					ПГ 50. 30-2-Т-Д1	27,8	2,42	ПГ 50. 30-1-Л-Д1	26,8				1,61	1,01						
								ПГ 50. 30-2-Л-Д1	27,5											
24		1.030.9-2.1-04.0	ПГ 60. 30-1-Т-В1-Д1	31,7	2,92	ПГ 60. 30-1-Л-В1-Д1	31,4	1,95	1,22	80	2985	5980	300	300	300					
25			ПГ 60. 30-2-Т-В1-Д1	34,7		ПГ 60. 30-2-Л-В1-Д1	34,4	1,92	1,20				300	300	800					
26			ПГ 60. 30-1-Т-В2-Д1	31,3	2,89	ПГ 60. 30-1-Л-В2-Д1	31,0	1,94	1,21				380	300	300					
			ПГ 60. 30-2-Т-В2-Д1	34,1		ПГ 60. 30-2-Л-В2-Д1	33,8	1,79	1,12				5540	150	170	170				
27			ПГ 60. 30-1-Т-В3-Д1	31,7	2,91	ПГ 60. 30-1-Л-В3-Д1	31,4													
			ПГ 60. 30-2-Т-В3-Д1	34,5		ПГ 60. 30-2-Л-В3-Д1	34,2													
			ПГ 55. 30-1-Т-В3-Д1	28,1	2,69	ПГ 55. 30-1-Л-В3-Д1	27,8													
			ПГ 55. 30-2-Т-В3-Д1	30,5		ПГ 55. 30-2-Л-В3-Д1	30,2													
28		1.030.9-2.1-04.0	ПГ 60. 30-1-Т-2А	33,9	2,47	ПГ 60. 30-1-Л-2А	33,4	1,65	1,03	80	2985	5980	-	-	-					
29			ПГ 60. 30-2-Т-2А	36,4		ПГ 60. 30-2-Л-2А	35,9	1,52	0,95				5640	-	-	-				
			ПГ 56. 30-1-Т-2А	28,8	2,28	ПГ 56. 30-1-Л-2А	28,3	1,49	0,93				5540	-	-	-				
			ПГ 56. 30-2-Т-2А	32,0		ПГ 56. 30-2-Л-2А	31,5													
30			ПГ 55. 30-1-Т-2А	28,6	2,25	ПГ 55. 30-1-Л-2А	28,1													
			ПГ 55. 30-2-Т-2А	31,2		ПГ 55. 30-2-Л-2А	30,7													

* Из бетона марки М100 приняты только панели
высотой 2735 и 2985 мм с индексом 2,
характеризующим несущую способность панели.

1.030.9-2.0-05

Лист

2

N п/п	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100*, $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			Объем бетона, м ³	Толщина панели, мм	Размеры панели, мм							
			Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т	Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т			H	L	a	b	c			
31		1.030.9-2.1-040	ПГ60.30-1-Т-В1-2Д	30,4	2,45	ПГ60.30-1-Л-В1-2Д	29,9	1,63	1,02	80	2985	5980	300	300	300			
32			ПГ60.30-2-Т-В1-2Д	32,5		ПГ60.30-2-Л-В1-2Д	32,0						380	300	300			
33			ПГ60.30-1-Т-В2-2Д	30,2	2,45	ПГ60.30-1-Л-В2-2Д	29,7	1,63	1,02				380	300	300			
			ПГ60.30-2-Т-В2-2Д	32,4		ПГ60.30-2-Л-В2-2Д	31,9						380	300	300			
			ПГ55.30-1-Т-ВВ-2Д	27,5	2,21	ПГ55.30-1-Л-ВВ-2Д	27,0	1,47	0,92				5540	150	170			
ПГ55.30-2-Т-ВВ-2Д	28,9	ПГ55.30-2-Л-ВВ-2Д	28,4	5540		150	170											
34		1.030.9-2.1-070	ПГ30.30-2-Т	9,3	1,70	ПГ30.30-2-Л	9,0	1,14	0,71	80	2985	2980	—	—	—			
35			ПГ26.30-2-Т	8,6	1,51	ПГ26.30-2-Л	8,3	1,01	0,63			2640	—	—	—			
36			ПГ25.30-2-Т	8,1	1,46	ПГ25.30-2-Л	7,8	0,98	0,61			2540	—	—	—			
37		1.030.9-2.1-080	ПГ30.30-2-Т-В1	9,1	1,68	ПГ30.30-2-Л-В1	8,8	1,12	0,70	80	2985	2980	300	300	300			
38			ПГ30.30-2-Т-В2	9,0	1,66	ПГ30.30-2-Л-В2	8,7	1,10	0,69				380	300	300			
39		1.030.9-2.1-080.0	ПГ30.30-2-Т-Д1	11,4	1,25	ПГ30.30-2-Л-Д1	12,1	0,83	0,52	80	2985	2980	—	—	—			
40			ПГ26.30-2-Т-Д1	10,1	1,03	ПГ26.30-2-Л-Д1	10,8	0,69	0,43			2640	—	—	—			
41			ПГ25.30-2-Т-Д1	9,9	0,98	ПГ25.30-2-Л-Д1	10,6	0,66	0,41			2540	—	—	—			
42		1.030.9-2.1-080.0	ПГ30.30-2-Т-В1-Д1	10,2	1,20	ПГ30.30-2-Л-В1-Д1	10,9	0,80	0,50	80	2985	2980	300	300	300			
43			ПГ30.30-2-Т-В2-Д1	11,6	1,20	ПГ30.30-2-Л-В2-Д1	12,3	0,80	0,50				380	300	300			

* Из бетона марки М100 приняты только панели
высотой 2985 и 2985 мм с индексом 2,
характеризующим несущую способность панели

1.030.9-2.0-05

N п/п	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100*, $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			Объем бетона, м ³	Толщина панели, мм	Размеры панели, мм										
			Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т	Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т			H	L	a	b	c						
44		1.030.9-2.1-01.0	ПГ 60.27-1-Т	24,0	3,14	ПГ 60.27-1-Л	22,4	2,10	1,31	80	2735	5980	—	—	—						
45			ПГ 60.27-2-Т	26,9		ПГ 60.27-2-Л	25,3														
46			ПГ 58.27-1-Т	21,0	3,02	ПГ 58.27-1-Л	20,7	2,02	1,26												
47			ПГ 58.27-2-Т	24,8		ПГ 58.27-2-Л	24,5														
48			ПГ 56.27-1-Т	20,8	2,95	ПГ 56.27-1-Л	20,5	1,97	1,23												
			ПГ 56.27-2-Т	24,6		ПГ 56.27-2-Л	24,3														
			ПГ 55.27-1-Т	20,5	2,90	ПГ 55.27-1-Л	20,0	1,94	1,21												
			ПГ 55.27-2-Т	24,0		ПГ 55.27-2-Л	23,7														
	ПГ 50.27-1-Т	16,6	2,64	ПГ 50.27-1-Л	16,3	1,76	1,10														
	ПГ 50.27-2-Т	19,2		ПГ 50.27-2-Л	18,9																
49		1.030.9-2.1-02.0	ПГ 60.27-1-Т-А	30,6	2,45	ПГ 60.27-1-Л-А	30,3	1,63	1,02	80	2735	5980	—	—	—						
50			ПГ 60.27-2-Т-А	34,3		ПГ 60.27-2-Л-А	34,0														
51			ПГ 58.27-1-Т-А	29,9	2,33	ПГ 58.27-1-Л-А	29,6	1,55	0,97												
52			ПГ 58.27-2-Т-А	33,4		ПГ 58.27-2-Л-А	33,1														
			ПГ 56.27-1-Т-А	25,7	2,26	ПГ 56.27-1-Л-А	25,4	1,50	0,94												
			ПГ 56.27-2-Т-А	30,6		ПГ 56.27-2-Л-А	30,3														
53			ПГ 55.27-1-Т-А	26,9	2,21	ПГ 55.27-1-Л-А	26,6	1,47	0,92												
			ПГ 55.27-2-Т-А	30,2		ПГ 55.27-2-Л-А	29,9														
	ПГ 50.27-1-Л-А	23,1	1,94	ПГ 50.27-1-Л-А	23,1	1,30	0,81														
	ПГ 50.27-2-Л-А	23,3		ПГ 50.27-2-Л-А	23,3																
54		1.030.9-2.1-03.0	ПГ 60.27-1-Т-А1	34,4	2,74	ПГ 60.27-1-Л-А1	33,8	1,82	1,14	80	2735	5980	—	—	—						
55			ПГ 60.27-2-Т-А1	37,5		ПГ 60.27-2-Л-А1	36,9														
56			ПГ 58.27-1-Т-А1	33,2	2,62	ПГ 58.27-1-Л-А1	32,6	1,74	1,09												
			ПГ 58.27-2-Т-А1	36,2		ПГ 58.27-2-Л-А1	35,6														
57			ПГ 56.27-1-Т-А1	30,7	2,54	ПГ 56.27-1-Л-А1	30,1	1,70	1,06												
			ПГ 56.27-2-Т-А1	33,6		ПГ 56.27-2-Л-А1	33,0														
			ПГ 55.27-1-Т-А1	29,7	2,50	ПГ 55.27-1-Л-А1	29,1	1,66	1,04												
			ПГ 55.27-2-Т-А1	32,3		ПГ 55.27-2-Л-А1	31,7														
58			ПГ 50.27-1-Л-А1	26,6	2,23	ПГ 50.27-1-Л-А1	26,6	1,49	0,93												
			ПГ 50.27-2-Л-А1	27,2		ПГ 50.27-2-Л-А1	27,2														

* Из бетона марки М100 приняты только панели высотой 2735 и 2985 мм с индексом 2, характеризующим несущую способность панели.

1.030.9-2.0-05

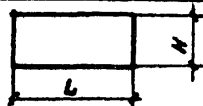
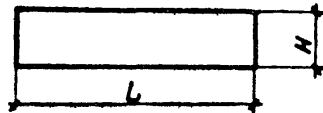
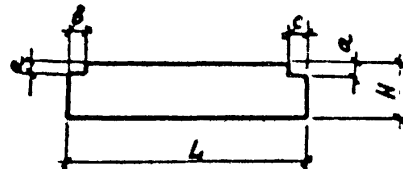
Лист
4

N n/n	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100*, $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			Объем бетона, м³	Толщина панели, мм	Размеры панели, мм										
			Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т	Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т			H	L	a	b	c						
59		1.030.9-2.1-04.0	ПГ 60.27-1-Т-2А	33,3	2,30	ПГ 60.27-1-Л-2А	32,4	1,54	0,96	80	2735	5980	—	—	—						
60			ПГ 60.27-2-Т-2А	35,8		ПГ 60.27-2-Л-2А	34,9						—	—	—						
61			ПГ 56.27-1-Т-2А	29,4	2,14	ПГ 56.27-1-Л-2А	27,7	1,42	0,89				5540	—	—	—					
			ПГ 56.27-2-Т-2А	31,5		ПГ 56.27-2-Л-2А	29,8														
			ПГ 55.27-1-Т-2А	27,7	2,09	ПГ 55.27-1-Л-2А	26,0	0,87													
			ПГ 55.27-2-Т-2А	30,3		ПГ 55.27-2-Л-2А	28,6														
62		1.030.9-2.1-07.0	ПГ 30.27-2-Т	9,6	1,56	ПГ 30.27-2-Л	9,3	1,04	0,65	80	2735	2980	—	—	—						
63			ПГ 26.27-2-Т	6,9	1,39	ПГ 26.27-2-Л	7,6	0,93	0,58				2640	—	—	—					
64			ПГ 25.27-2-Т	6,7	1,34	ПГ 25.27-2-Л	7,4	0,90	0,56				2540	—	—	—					
65		1.030.9-2.1-08.0	ПГ 30.27-2-Т-А1	10,9	1,15	ПГ 30.27-2-Л-А1	11,6	0,77	0,48	80	2735	2980	—	—	—						
66			ПГ 26.27-2-Т-А1	11,2	0,96	ПГ 26.27-2-Л-А1	11,9	0,64	0,40				2640	—	—	—					
67			ПГ 25.27-2-Т-А1	10,3	0,91	ПГ 25.27-2-Л-А1	11,0	0,61	0,38				2540	—	—	—					
68		1.030.9-2.1-05.0	ПГ 60.18-1-Т	11,4	2,04	ПГ 60.18-1-Л	11,1	1,36	0,85	80	1785	5980	—	—	—						
69			ПГ 60.18-2-Т	14,2		ПГ 60.18-2-Л	13,9						—	—	—						
70			ПГ 58.18-1-Т	11,0	1,97	ПГ 58.18-1-Л	10,7	1,31	0,82			5760	—	—	—						
			ПГ 58.18-2-Т	15,2		ПГ 58.18-2-Л	14,9														
71			ПГ 55.18-1-Т	7,9	1,90	ПГ 55.18-1-Л	7,6	1,26	0,79			5540	—	—	—						
			ПГ 55.18-2-Т	14,9		ПГ 55.18-2-Л	14,6														
72			ПГ 50.18-1-Т	7,9	1,73	ПГ 50.18-1-Л	7,6	1,15	0,72			5040	—	—	—						
			ПГ 50.18-2-Т	11,2		ПГ 50.18-2-Л	10,9														
			ПГ 49.18-1-Т	7,3	1,68	ПГ 49.18-1-Л	7,0	1,12	0,70							4880	—	—	—		
			ПГ 49.18-2-Т	9,7		ПГ 49.18-2-Л	9,4														

* Из бетона марки М100 приняты только панели высотой 2735 и 2985 мм с индексом 2, характеризующим несущую способность панели.

1.030.9-2.0-05

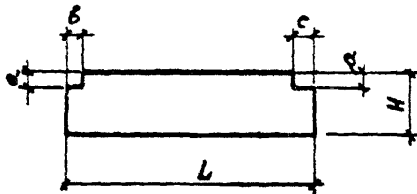
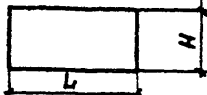
Лист

№ п/п	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100 ^в , $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			Объем бетона, м ³	Толщина панели, мм	Размеры панели, мм					
			Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т	Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т			H	L	a	b	c	
73		1.030.9-2.1.05.0	ПГ 30.18-2-Т	4,9	1,03	ПГ 30.18-2-Л	5,6	0,69	0,43	80	1785	2980	—	—	—	
74			ПГ 60.15-1-Т	9,7	1,70	ПГ 60.15-1-Л	9,4	1,14	0,71	80	1485	5980	—	—	—	
75		ПГ 60.15-2-Т	12,0	ПГ 60.15-2-Л		11,7	5760					—	—	—		
76		ПГ 58.15-1-Т	9,4	ПГ 58.15-1-Л	9,1	5700	—	—	—							
77		ПГ 58.15-2-Т	11,6	ПГ 58.15-2-Л	11,3	5640	—	—	—							
78		ПГ 57.15-1-Т	9,3	ПГ 57.15-1-Л	9,0	5540	—	—	—							
79		ПГ 57.15-2-Т	11,6	ПГ 57.15-2-Л	11,3	5260	—	—	—							
80		ПГ 56.15-1-Т	9,3	ПГ 56.15-1-Л	9,0	5160	—	—	—							
81		ПГ 56.15-2-Т	11,5	ПГ 56.15-2-Л	11,2	5040	—	—	—							
82		ПГ 55.15-1-Т	9,2	ПГ 55.15-1-Л	8,9	4880	—	—	—							
83		ПГ 55.15-2-Т	11,4	ПГ 55.15-2-Л	11,1											
84		ПГ 53.15-1-Т	8,8	ПГ 53.15-1-Л	8,5											
85		ПГ 53.15-2-Т	10,9	ПГ 53.15-2-Л	10,6											
86	ПГ 52.15-1-Т	8,6	ПГ 52.15-1-Л	8,3												
87	ПГ 52.15-2-Т	10,7	ПГ 52.15-2-Л	10,4												
88	ПГ 50.15-1-Т	7,0	ПГ 50.15-1-Л	6,7												
89	ПГ 50.15-2-Т	8,5	ПГ 50.15-2-Л	8,2												
	ПГ 49.15-1-Т	6,9	ПГ 49.15-1-Л	6,6												
	ПГ 49.15-2-Т	8,3	ПГ 49.15-2-Л	8,0												
83		ПГ 60.15-1-Т-Б1	9,4	1,63	ПГ 60.15-1-Л-Б1	9,1	1,12	0,70	80			1485	5980	300	300	300
84		ПГ 60.15-2-Т-Б1	11,8		ПГ 60.15-2-Л-Б1	11,5								300	300	800
85		ПГ 60.15-1-Т-Б1т	9,3	ПГ 60.15-1-Л-Б1т	9,0	380	300	300								
86		ПГ 60.15-2-Т-Б1т	11,6	ПГ 60.15-2-Л-Б1т	11,3	450	300	300								
87		ПГ 60.15-1-Т-Б2	9,3	ПГ 60.15-1-Л-Б2	9,0	600	300	300								
88		ПГ 60.15-2-Т-Б2	11,7	ПГ 60.15-2-Л-Б2	11,4	600	300	800								
89		ПГ 60.15-1-Т-Б3	10,5	ПГ 60.15-1-Л-Б3	10,2	300	360	360								
		ПГ 60.15-2-Т-Б3	11,9	ПГ 60.15-2-Л-Б3	11,6											
		ПГ 60.15-1-Т-Б4	9,5	ПГ 60.15-1-Л-Б4	9,2											
		ПГ 60.15-2-Т-Б4	11,6	ПГ 60.15-2-Л-Б4	11,3											
		ПГ 60.15-1-Т-Б4т	9,1	ПГ 60.15-1-Л-Б4т	8,8											
		ПГ 60.15-2-Т-Б4т	11,3	ПГ 60.15-2-Л-Б4т	11,0											
		ПГ 60.15-1-Т-Б5	9,4	ПГ 60.15-1-Л-Б5	9,1											
		ПГ 60.15-2-Т-Б5	11,7	ПГ 60.15-2-Л-Б5	11,4											

1.030.9-2.0-05

2.2.1

6

№ п/п	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки П150, $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100*, $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			Объем бетона, м^3	Толщина панели, мм.	Размеры панели, мм				
			Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т	Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т			H	L	a	b	c
90		1.030.9-2.1-05.0	ПГ 60.15-1-Т-В5Т	9,3	1,63	ПГ 60.15-1-Л-В5Т	9,0	1,09	0,68	80	1485	5980	300	360	860
91			ПГ 60.15-2-Т-В5Т	11,5		ПГ 60.15-2-Л-В5Т	11,2						600	360	360
92			ПГ 60.15-1-Т-В6	9,2	1,61	ПГ 60.15-1-Л-В6	8,9	1,07	0,67				600	360	860
			ПГ 60.15-2-Т-В6	11,5		ПГ 60.15-2-Л-В6	11,2						600	360	860
93			ПГ 60.15-1-Т-В6Т	8,1	1,56	ПГ 60.15-1-Л-В6Т	7,8	1,04	0,65				680	360	360
			ПГ 60.15-2-Т-В6Т	11,2		ПГ 60.15-2-Л-В6Т	10,9						680	360	360
94			ПГ 60.15-1-Т-В7	9,3	1,61	ПГ 60.15-1-Л-В7	9,0	1,07	0,67				680	360	860
			ПГ 60.15-2-Т-В7	11,3		ПГ 60.15-2-Л-В7	11,0						680	360	860
95			ПГ 60.15-1-Т-В7Т	8,3	1,54	ПГ 60.15-1-Л-В7Т	8,0	1,02	0,64				380	170	170
			ПГ 60.15-2-Т-В7Т	7,4		ПГ 60.15-2-Л-В7Т	7,1						600	170	170
96			ПГ 60.15-1-Т-В10	9,5	1,68	ПГ 60.15-1-Л-В10	9,2	1,12	0,70				680	170	170
			ПГ 60.15-2-Т-В10	11,8		ПГ 60.15-2-Л-В10	11,5						680	170	170
97			ПГ 60.15-1-Т-В11	9,5	1,66	ПГ 60.15-1-Л-В11	9,2	1,10	0,69				1000	170	170
			ПГ 60.15-2-Т-В11	11,8		ПГ 60.15-2-Л-В11	11,5						1000	170	170
98			ПГ 60.15-1-Т-В11Т	9,2	1,61	ПГ 60.15-1-Л-В11Т	8,9	1,07	0,67			150	170	170	
			ПГ 60.15-2-Т-В11Т	11,4		ПГ 60.15-2-Л-В11Т	11,1					300	170	170	
99			ПГ 60.15-1-Т-В12	9,4	1,66	ПГ 60.15-1-Л-В12	9,1	1,10	0,69			150	170	170	
			ПГ 60.15-2-Т-В12	11,7		ПГ 60.15-2-Л-В12	11,4					300	170	170	
100			ПГ 60.15-1-Т-В12Т	9,2	1,61	ПГ 60.15-1-Л-В12Т	8,9	1,07	0,67			150	170	170	
			ПГ 60.15-2-Т-В12Т	11,4		ПГ 60.15-2-Л-В12Т	11,1					300	170	170	
101			ПГ 60.15-1-Т-В14	9,3	1,63	ПГ 60.15-1-Л-В14	9,0	1,09	0,68			150	170	170	
			ПГ 60.15-2-Т-В14	11,6		ПГ 60.15-2-Л-В14	11,3					300	170	170	
102			ПГ 60.15-1-Т-В14Т	9,1	1,54	ПГ 60.15-1-Л-В14Т	8,8	1,02	0,64			150	170	170	
			ПГ 60.15-2-Т-В14Т	11,2		ПГ 60.15-2-Л-В14Т	10,9					300	170	170	
103			ПГ 55.15-1-Т-В8	9,3	1,56	ПГ 55.15-1-Л-В8	9,0	1,04	0,65			150	170	170	
			ПГ 55.15-2-Т-В8	11,7		ПГ 55.15-2-Л-В8	11,4					300	170	170	
104			ПГ 55.15-1-Т-В9	8,0	1,56	ПГ 55.15-1-Л-В9	7,7	1,04	0,65			150	170	170	
			ПГ 55.15-2-Т-В9	13,5		ПГ 55.15-2-Л-В9	13,2					300	170	170	
105			ПГ 50.15-1-Т-В8	9,3	1,42	ПГ 50.15-1-Л-В8	9,0	0,94	0,59			150	170	170	
			ПГ 50.15-2-Т-В8	11,6		ПГ 50.15-2-Л-В8	11,3					300	170	170	
106			ПГ 50.15-1-Т-В9	6,9	1,42	ПГ 50.15-1-Л-В9	6,6	0,94	0,59			150	170	170	
			ПГ 50.15-2-Т-В9	8,4		ПГ 50.15-2-Л-В9	8,1					300	170	170	
107		1.030.9-2.1-09.0	ПГ 30.15-2-Т	4,3	0,84	ПГ 30.15-2-Л	3,8	0,56	0,35	80	1485	2980	—	—	—
108			ПГ 24.15-2-Т	3,8	0,67	ПГ 24.15-2-Л	3,3	0,45	0,28			2385	—	—	—

1.030.9-2.0-05

Лист

7

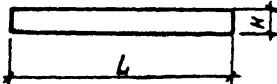
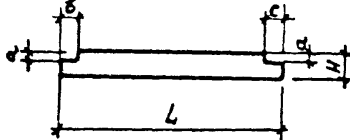
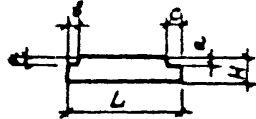
N л/п	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma = 24 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75. М100*, $\gamma = 1.67 \text{ т/м}^3$			Объем бетона, м^3	Толщина панели, мм	Размеры панели, мм				
			Марка панели	Расход стали, кг	масса панели, т	Марка панели	Расход стали, кг	масса панели, т			H	L	a	b	c
108		1.030.9-2.1-09.0	ПГ 30.15-2-Т-81	4,1	0,81	ПГ 30.15-2-Л-81	3,6	0,54	0,34	80	1485	2980	300	300	300
109			ПГ 30.15-2-Т-82	4,1	0,81	ПГ 30.15-2-Л-82	3,6	0,54	0,34				380	300	300
110			ПГ 30.15-2-Т-83	4,0	0,79	ПГ 30.15-2-Л-83	3,5	0,53	0,33				450	300	300
111		1.030.9-2.1-05.0	ПГ 60.12-1-Т	7,4	1,37	ПГ 60.12-1-Л	8,1	0,91	0,57	80	1185	5980	—	—	—
112			ПГ 60.12-2-Т	9,5		ПГ 60.12-2-Л	10,2						—	—	—
113			ПГ 58.12-1-Т	7,1	1,32	ПГ 58.12-1-Л	7,8	0,88	0,55			5760	—	—	—
			ПГ 58.12-2-Т	9,2		ПГ 58.12-2-Л	9,9						—	—	—
114			ПГ 55.12-1-Т	7,0	1,27	ПГ 55.12-1-Л	7,7	0,85	0,53			5540	—	—	—
115			ПГ 55.12-2-Т	9,0		ПГ 55.12-2-Л	9,7						5260	—	—
116			ПГ 53.12-1-Т	6,7	1,20	ПГ 53.12-1-Л	7,4	0,80	0,50			5040	—	—	—
			ПГ 53.12-2-Т	8,6		ПГ 53.12-2-Л	9,3						4880	—	—
117			ПГ 50.12-1-Т	5,1	1,15	ПГ 50.12-1-Л	5,8	0,77	0,48			4680	—	—	—
			ПГ 50.12-2-Т	6,5		ПГ 50.12-2-Л	7,2						—	—	—
118	ПГ 49.12-1-Т	5,0	1,10	ПГ 49.12-1-Л	5,7	0,74	0,46	4880	—	—	—				
	ПГ 49.12-2-Т	6,3		ПГ 49.12-2-Л	7,0				—	—	—				
119		1.030.9-2.1-05.0	ПГ 60.12-1-Т-81	7,2	1,32	ПГ 60.12-1-Л-81	7,9	0,88	0,55	80	1185	5980	300	300	300
120			ПГ 60.12-2-Т-81	9,3		ПГ 60.12-2-Л-81	10,0						300	300	800
121			ПГ 60.12-1-Т-81Т	7,1	1,30	ПГ 60.12-1-Л-81Т	7,8	0,86	0,54				380	300	300
			ПГ 60.12-2-Т-81Т	9,1		ПГ 60.12-2-Л-81Т	9,8								
122			ПГ 60.12-1-Т-82	7,2	1,32	ПГ 60.12-1-Л-82	7,9	0,88	0,55				380	300	300
			ПГ 60.12-2-Т-82	9,2		ПГ 60.12-2-Л-82	9,9								
123			ПГ 60.12-1-Т-89	7,3	1,34	ПГ 60.12-1-Л-89	8,0	0,90	0,56				300	170	170
			ПГ 60.12-2-Т-89	9,4		ПГ 60.12-2-Л-89	10,1								

1.030.9-2.0-05

Лист
8

№ п/п	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100*, $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			Объем бетона, м ³	Толщина панели, мм	Размер панели, мм							
			Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т	Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т			H	L	a	b	c			
121		1.030.9-2.1-09.0	ПГ30.12-2-Т	3,5	0,67	ПГ30.12-2-Л	3,0	0,45	0,28	80	1185	2980	—	—	—			
122			ПГ25.12-2-Т	2,9	0,58	ПГ25.12-2-Л	3,0	0,38	0,24			2540	—	—	—			
123			ПГ24.12-2-Т	2,5	0,50	ПГ24.12-2-Л	2,6	0,34	0,21			2385	—	—	—			
124		1.030.9-2.1-09.0	ПГ30.12-2-Т-В1	3,6	0,65	ПГ30.12-2-Л-В1	3,1	0,43	0,27	80	1185	2980	300	300	300			
125			ПГ30.12-2-Т-В2	3,5	0,52	ПГ30.12-2-Л-В2	3,0	0,42	0,26			2980	380	300	300			
126		1.030.9-2.1-06.0	ПГ60.9-1-Т	5,8	1,01	ПГ60.9-1-Л	6,5	0,67	0,42	80	885	5980	—	—	—			
127			ПГ60.9-2-Т	7,1		ПГ60.9-2-Л	7,8											
128			ПГ56.9-1-Т	5,5	0,96	ПГ56.9-1-Л	6,2	0,64	0,40									
			ПГ56.9-2-Т	6,8		ПГ56.9-2-Л	7,5											
			ПГ55.9-1-Т	5,5	0,94	ПГ55.9-1-Л	6,2	0,62	0,39									
			ПГ55.9-2-Т	6,7		ПГ55.9-2-Л	7,4											
129			ПГ60.9-1-Т-В1	5,5	0,98	ПГ60.9-1-Л-В1	6,2	0,66	0,41	80	885	5980	300	300	300			
			ПГ60.9-2-Т-В1	6,8		ПГ60.9-2-Л-В1	7,5											
130		1.030.9-2.1-09.0	ПГ30.9-2-Т	2,3	0,50	ПГ30.9-2-Л	2,4	0,34	0,21	80	885	2980	—	—	—			
131			ПГ26.9-2-Т	2,2	0,46	ПГ26.9-2-Л	2,3	0,30	0,19			2640	—	—	—			
132			ПГ25.9-2-Т	2,1	0,43	ПГ25.9-2-Л	2,2	0,29	0,18			2540	—	—	—			
133			ПГ30.9-2-Т-В1	2,2	0,48	ПГ30.9-2-Л-В1	2,4	0,32	0,20			80	885	2980	300	300	300	

1.030.9 - 2.0 - 05

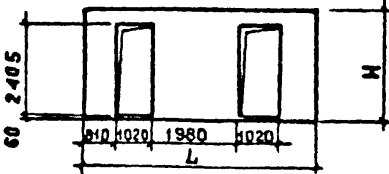
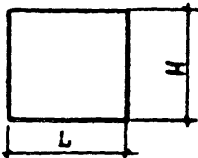
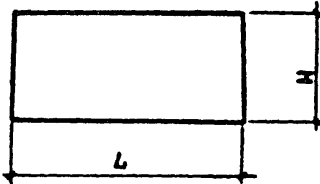
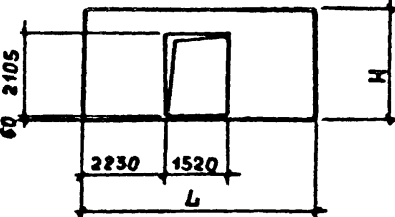
N п/п	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma=2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100*, $\gamma=1,6 \text{ т/м}^3$			Объем бетона м^3	Толщина панели, мм	Размеры панели, мм							
			Марка панели	Расход стали, кг	масса панели, т	Марка панели	Расход стали, кг	масса панели, т			H	L	a	B	C			
134		1.030.0 1-06.0	ПГ 60.6-1-Т	5,1	0,67	ПГ 60.6-1-Л	4,6	0,45	0,28	80	585	5980	—	—	—			
135			ПГ 60.6-2-Т	5,7		ПГ 60.6-2-Л	5,2					5640	—	—	—			
136			ПГ 56.6-1-Т	4,9	0,65	ПГ 56.6-1-Л	4,4	0,43	0,27			5940	—	—	—			
			137	ПГ 56.6-2-Т		5,4	ПГ 56.6-2-Л									4,9	5040	—
138			ПГ 55.6-1-Т	4,8	0,62	ПГ 55.6-1-Л	4,3	0,42	0,26			5940	—	—	—			
			139	ПГ 55.6-2-Т		5,4	ПГ 55.6-2-Л									4,9	5040	—
140			ПГ 50.6-2-Т	4,0	0,58	ПГ 50.6-2-Л	3,5	0,38	0,24	80	585	5980	380	300	300			
141			ПГ 60.6-1-Т-82	6,7	0,62	ПГ 60.6-1-Л-82	6,2	0,42	0,26			5540	300	170	170			
142			ПГ 60.6-2-Т-82	5,5		ПГ 60.6-2-Л-82	5,0											
143			ПГ 55.6-1-Т-89	3,5	0,60	ПГ 55.6-1-Л-89	3,6	0,40	0,25			5040	300	170	170			
144	ПГ 55.6-2-Т-89		4,6	ПГ 55.6-2-Л-89		4,7												
145			ПГ 50.6-2-Т-89	3,3	0,53	ПГ 50.6-2-Л-89	3,4	0,35	0,22	80	585	2980	—	—	—			
146		ПГ 30.6-2-Т	1,7	0,34	ПГ 30.6-2-Л	1,8	0,22	0,14	80			585	2640	—	—	—		
147		ПГ 26.6-2-Т	1,6	0,29	ПГ 26.6-2-Л	1,2	0,19	0,12					80	585	2540	—	—	—
148		ПГ 25.6-2-Т	1,6	0,29	ПГ 25.6-2-Л	1,2	0,19	0,12							80	585	2385	—
149	ПГ 24.6-2-Т	1,5	0,26	ПГ 24.6-2-Л	1,1	0,18	0,11	80		585	2980						380	300
150	ПГ 30.6-2-Т-82	1,6	0,29	ПГ 30.6-2-Л-82	1,2	0,19	0,12		80		585							
151												80	585					
152														80	585			
153								80		585								
154									80		585							

1.030.9-2.0-05

Лист
10

№№ п/п	Эскиз и размеры панели	Площадь панели, м ²	Объем гипсо- бетона марки 50 $\gamma = 1,25 \frac{\text{т}}{\text{м}^3}$	Масса панели, т	Размеры панели, мм		Марка панели	Расход стали, кг	Расход древе- сины, м ³	Расход гвоздей, кг	Обозначение
					Н	Л					
1		80	1,43	1,79	2985	5980	ПГ 60.30 - Г	16,80	0,061	0,222	1.030.9-2.2-1.0
2			1,38	1,73		5760	ПГ 58.30 - Г	16,80	0,065	0,222	
3			1,35	1,69		5640	ПГ 56.30 - Г	16,80	0,065	0,222	
4			1,32	1,65		5540	ПГ 55.30 - Г	16,80	0,061	0,222	
5			1,20	1,50		5040	ПГ 50.30 - Г	16,80	0,058	0,222	
6		80	1,13	1,41	2985	5980	ПГ 60.30 - Г-Д	16,80	0,091	0,371	1.030.9-2.2-2.0
7			1,08	1,35		5760	ПГ 58.30 - Г-Д	16,80	0,086	0,356	
8			1,05	1,31		5640	ПГ 56.30 - Г-Д	16,80	0,086	0,366	
9			1,03	1,29		5540	ПГ 55.30 - Г-Д	16,80	0,087	0,366	
10			0,91	1,14		5040	ПГ 50.30 - Г-Д	8,40	0,082	0,325	
11		80	1,23	1,54	2985	5980	ПГ 60.30 - Г-Д1	16,80	0,087	0,339	1.030.9-2.2-3.0
12			1,18	1,48		5760	ПГ 58.30 - Г-Д1	16,80	0,085	0,339	
13			1,15	1,44		5640	ПГ 56.30 - Г-Д1	16,80	0,108	0,339	
14			1,13	1,41		5540	ПГ 55.30 - Г-Д1	16,80	0,084	0,339	
15			1,01	1,26		5040	ПГ 50.30 - Г-Д1	16,80	0,080	0,339	

Ил. отп.	БРСДСКИЙ	✓				1.030.9-2.0-06		
И. контр.	ЧУТЯКОВА	✓				Номенклатура гипсобетонных панелей перегородок		
Гл. спец.	КОРОТЕЦКИЙ	✓						
Ст. инж.	ЧУТЯКОВА	✓						
Исполнит.	ПОПОВ	✓						
Проект	ЧУТЯКОВА	✓						
						Итого: Лист 1 Харьковский прототипный завод		

№№: п/п	Эскиз и размеры панелей	Толщина панели, мм	Объем гипсо- бетона панели $\gamma = 1,25 \text{ т/м}^3$	Масса панели, т	Размеры панели, мм		Марка панели	Расход стали, кг	Расход древесины, м ³	Расход гвоздей, кг	Обозначение
					Н	Л					
16		80	1,03	1,29	2985	5980	ПГ 60.30 - Г-2Д	16,80	0,098	0,365	1.030.9- 2.0-4.0
17			0,95	1,19		5640	ПГ 56.30 - Г-2Д	16,80	0,094	0,354	
18			0,93	1,16		5540	ПГ 55.30 - Г-2Д	16,80	0,094	0,354	
19		80	0,71	0,89	2985	2980	ПГ 30.30 - Г	8,40	0,037	0,132	1.030.9- 2.0-6.0
20			0,63	0,79		2640	ПГ 26.30 - Г	8,40	0,036	0,133	
21			0,61	0,76		2540	ПГ 25.30 - Г	8,40	0,034	0,133	
22		80	1,31	1,64	2735	5980	ПГ 60.27 - Г	15,56	0,065	0,222	1.030.9- 2.0-1.0
23			1,26	1,58		5760	ПГ 58.27 - Г	15,56	0,063	0,222	
24			1,23	1,54		5640	ПГ 56.27 - Г	15,56	0,063	0,222	
25			1,21	1,51		5540	ПГ 55.27 - Г	15,56	0,061	0,222	
26			1,10	1,38		5040	ПГ 50.27 - Г	15,56	0,057	0,212	
27		80	1,02	1,28	2735	5980	ПГ 60.27-Г-Д	15,56	0,088	0,371	1.030.9- 2.0-2.0
28			0,97	1,21		5760	ПГ 58.27-Г-Д	15,56	0,083	0,356	
29			0,94	1,18		5640	ПГ 56.27-Г-Д	15,56	0,083	0,366	
30			0,92	1,15		5540	ПГ 55.27-Г-Д	15,56	0,082	0,366	
31			0,81	1,01		5040	ПГ 50.27-Г-Д	7,78	0,079	0,325	

1.030.9- 2.0-06

Лист

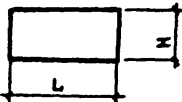
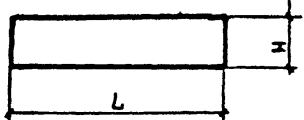
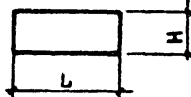
2

№№ п/п	Эскиз и размеры панели	Толщина панели, мм	Объем гипсо- бетона марки М50 $\gamma = 1,25 \frac{\text{т}}{\text{м}^3}$	Масса панели, т	Размеры панели, мм		Марка панели	Расход стали, кг	Расход древесины, м ³	Расход гвоздей, кг	Обозначение
					Н	Л					
32		80	1,14	1,43	2735	5980	ПГ 60.27-Г-Д1	15,56	0,084	0,339	1.030.9- 2.0-3.0
33			1,09	1,36		5760	ПГ 58.27-Г-Д1	15,56	0,081	0,339	
34			1,06	1,33		5640	ПГ 56.27-Г-Д1	15,56	0,081	0,339	
35			1,04	1,30		5540	ПГ 55.27-Г-Д1	15,56	0,080	0,339	
36			0,93	1,16		5040	ПГ 50.27-Г-Д1	15,56	0,076	0,339	
37		80	0,96	1,20	2735	5980	ПГ 60.27-Г-2Д	15,56	0,095	0,385	1.030.9- 2.0-4.0
38			0,89	1,11		5640	ПГ 56.27-Г-2Д	15,56	0,092	0,354	
39			0,87	1,09		5540	ПГ 55.27-Г-2Д	15,56	0,091	0,354	
40		80	0,65	0,81	2735	2980	ПГ 30.27-Г	7,78	0,036	0,132	1.030.9- 2.0-5.0
41			0,58	0,73		2640	ПГ 26.27-Г	7,78	0,035	0,133	
42			0,56	0,70		2540	ПГ 25.27-Г	7,78	0,033	0,133	
43		80	0,71	0,89	1485	5980	ПГ 60.15-Г	3,0	0,053	0,189	1.030.9- 2.0-6.0
44			0,68	0,85		5760	ПГ 58.15-Г	6,0	0,050	0,168	
45			0,67	0,84		5640	ПГ 56.15-Г	6,0	0,050	0,168	
46			0,66	0,83		5540	ПГ 55.15-Г	6,0	0,048	0,168	
47			0,60	0,75		5040	ПГ 50.15-Г	6,0	0,045	0,168	

1.030.9- 2.0-06

Лист

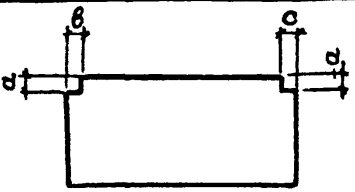
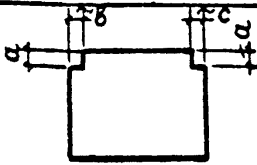
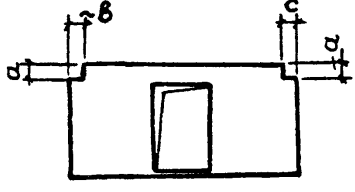
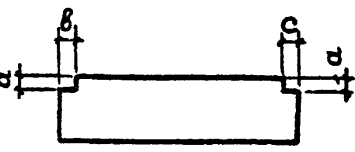
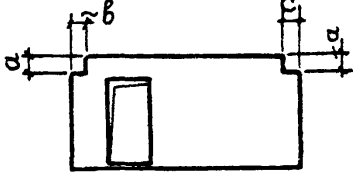
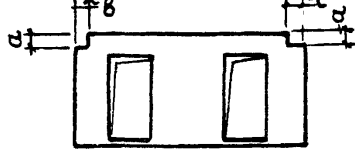
3

№№ п/п	Эскиз и размеры панели	Толщина панели, мм	Объем гипсо- бетона марки 50 $\gamma = 1,257$ м ³ /м ²	Масса панели т	Размеры панели, мм		Марка панели	Расход стали, кг	Расход древесины м ³	Расход гвоздей, кг	Обозначение
					Н	Л					
48		80	0,35	0,44	1485	2980	ПГ 30.15 - Г	3,0	0,029	0,127	1.030.9- 2.0 - 6.0
49		80	0,57	0,71	1185	5980	ПГ 60.12 - Г	6,0	0,047	0,198	1.030.9- 2.0 - 7.0
50			0,55	0,69		5760	ПГ 58.12 - Г	6,0	0,045	0,187	
51			0,53	0,66		5540	ПГ 55.12 - Г	6,0	0,043	0,187	
52			0,48	0,60		5040	ПГ 50.12 - Г	6,0	0,040	0,187	
53		80	0,28	0,35	1185	2980	ПГ 30.12 - Г	3,0	0,026	0,119	1.030.9- 2.0 - 7.0
54			0,24	0,30		2540	ПГ 25.12 - Г	3,0	0,023	0,119	

1.030.9- 2.0 - 06

Лист

4

№№ п/п	Эскиз панели	Марка панели	Размеры вырезов, мм			№№ п/п	Эскиз панели	Марка панели	Размеры вырезов, мм		
			а	б	с				а	б	с
1		ПГ 60.30 - Г - В1	300	300	300	16		ПГ 30.30 - Г - В1	300	300	300
2		ПГ 60.30 - Г - В1т	300	300	800	17		ПГ 30.30 - Г - В2	380	300	300
3		ПГ 60.30 - Г - В2	380	300	300						
4		ПГ 55.30 - Г - В8	150	170	170	18		ПГ 60.18 - Г - В1	300	300	300
5		ПГ 60.30 - Г - В1-Д	300	300	300	19		ПГ 60.18 - Г - В2	380	300	300
6		ПГ 60.30 - Г - В1т-Д	300	300	800	20		ПГ 60.18 - Г - В3	460	300	300
7		ПГ 60.30 - Г - В2-Д	380	300	300	21		ПГ 60.18 - Г - В7	680	360	360
8		ПГ 55.30 - Г - В8-Д	150	170	170	22		ПГ 60.18 - Г - В7т	680	360	860
9		ПГ 60.30 - Г - В1-Д1	300	300	300	23		ПГ 60.18 - Г - В11	600	170	170
10		ПГ 60.30 - Г - В1т-Д1	300	300	800	24		ПГ 60.18 - Г - В11т	600	170	670
11		ПГ 60.30 - Г - В2-Д1	380	300	300	25		ПГ 60.18 - Г - В14	1000	170	170
12		ПГ 55.30 - Г - В8-Д1	150	170	170	26		ПГ 60.18 - Г - В14т	1000	170	670
13		ПГ 60.30 - Г - В1-2Д	300	300	300	27		ПГ 55.18 - Г - В8	150	170	170
14		ПГ 60.30 - Г - В2-2Д	380	300	300	28		ПГ 50.18 - Г - В8	150	170	170
15		ПГ 55.30 - Г - В8-2Д	150	170	170						

При изготовлении панелей устройство вырезов, указанных в данной таблице, не предусмотрено. Эти вырезы устраиваются перед установкой панели в проектное положение.

В настоящей таблице дана маркировка панелей с вырезами, требующимися в соответствии с принятыми в данной серии монтажными схемами.

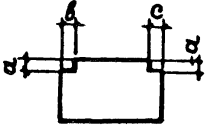
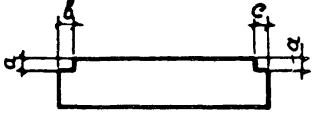
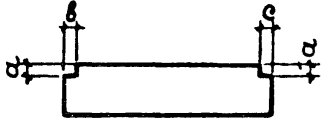
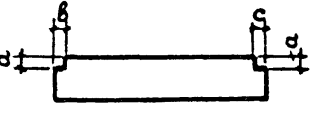
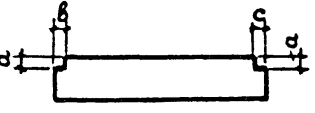
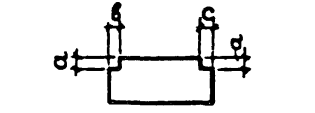
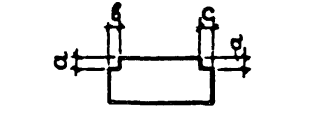
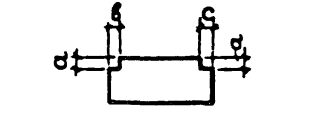
Вырезы обозначаются дополнительными индексами В1, В1т, В2, В3, В7, В7т, В8, В11, В11т, В14, В14т. Указания об устройстве вырезов, необходимых для пропуска коммуникаций, даны в пояснительном записке, п.п. 3.Н...3.19.

Кач. отд.	Бридский	З
Н. контр.	Чумакова	З
Л. констр.	Коротецкий	З
Ст. инж.	Чумакова	З
Исполн.	Фотичев	З
Провер.	Чумакова	З

1-030.9-2.0-07

Таблица маркировки
гипсобеетонных панелей
с вырезом.

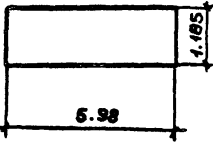
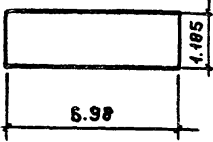
Стация	Лист	Листов
Р	1	2
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИНПРОЕКТ		

№№ п/п	Эскиз панели	Марка панели	Размеры вырезов, мм			№№ п/п	Эскиз панели	Марка панели	Размеры вырезов, мм		
			а	б	с				а	б	с
29		ПГ 30.18 - Г - В1	300	300	300	47		ПГ 60.15 - Г - В12	680	170	170
30		ПГ 30.18 - Г - В2	380	300	300	48		ПГ 60.15 - Г - В12Т	680	170	670
31		ПГ 30.18 - Г - В3	450	300	300	49		ПГ 60.15 - Г - В14	1000	170	170
32		ПГ 60.15 - Г - В1	300	300	300	50		ПГ 60.15 - Г - В14Т	1000	170	670
33		ПГ 60.15 - Г - В1Т	300	300	800	51		ПГ 55.15 - Г - В8	150	170	170
34		ПГ 60.15 - Г - В2	380	300	300	52		ПГ 55.15 - Г - В9	300	170	170
35		ПГ 60.15 - Г - В3	450	300	300	53		ПГ 50.15 - Г - В8	150	170	170
36		ПГ 60.15 - Г - В4	600	300	300	54		ПГ 50.15 - Г - В9	300	170	170
37		ПГ 60.15 - Г - В4Т	600	300	800	55		ПГ 30.15 - Г - В1	300	300	300
38		ПГ 60.15 - Г - В5	300	360	360	56		ПГ 30.15 - Г - В2	380	300	300
39		ПГ 60.15 - Г - В5Т	300	360	860	57		ПГ 30.15 - Г - В3	450	300	300
40		ПГ 60.15 - Г - В6	600	360	360	58		ПГ 60.12 - Г - В1	300	300	300
41		ПГ 60.15 - Г - В6Т	600	360	860	59		ПГ 60.12 - Г - В1Т	300	300	800
42		ПГ 60.15 - Г - В7	680	360	360	60		ПГ 60.12 - Г - В2	380	300	300
43		ПГ 60.15 - Г - В7Т	680	360	860	61		ПГ 60.12 - Г - В9	300	170	170
44		ПГ 60.15 - Г - В10	380	170	170	62		ПГ 30.12 - Г - В1	300	300	300
45		ПГ 60.15 - Г - В11	600	170	170	63		ПГ 30.12 - Г - В2	380	300	300
46		ПГ 60.15 - Г - В11Т	600	170	670						

1.0309 - 2.0 - 07.

Лист

2

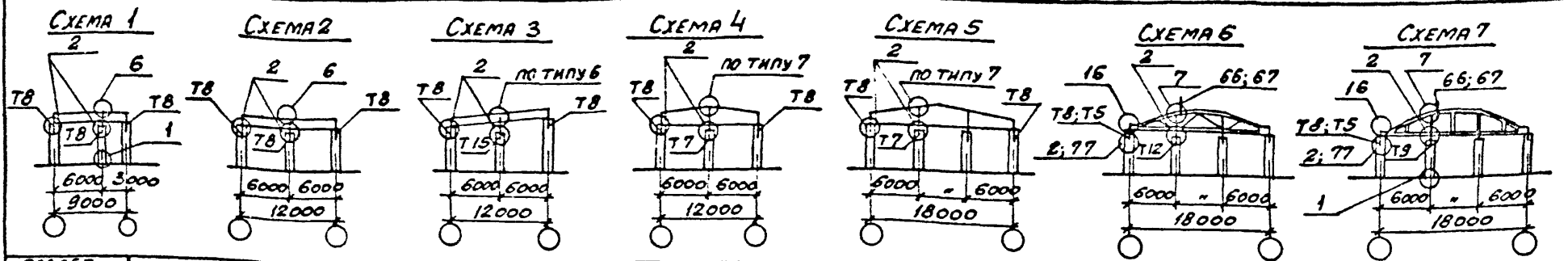
N/П п.п	Эскиз и размеры панелей, м	Толщина панели, мм	Марка панели	Расход материалов					Масса панели, кг	Обозначение
				Объем древесины, м ³	Объем заполнителя, м ³	Расход обшивочной материи, м ²	Расход стали, кг	Расход шпуров, кг		
1		80	ПГО 60.12-А-М	0,082	0,57	14,2	10,7	1,0	363,6	1.030.9 - 2.3-01
2		95	ПГО 60.12-А-Ф	0,1	0,43	14,2	10,7	1,0	461,3	1.030.9 - 2.3-01
3		80	ПГО 60.12-Г-М	0,082	0,57	14,2	10,7	1,0	296,2	1.030.9 - 2.3-01
4		95	ПГО 60.12-Г-Ф	0,1	0,43	14,2	10,7	1,0	340,6	1.030.9 - 2.3-01
5		80	ПГО 57.12-А-М	0,08	0,65	13,7	10,7	1,0	351,6	1.030.9 - 2.3-03
6		95	ПГО 57.12-А-Ф	0,1	0,41	13,7	10,7	1,0	416,3	1.030.9 - 2.3-03
7		80	ПГО 57.12-Г-М	0,08	0,55	13,7	10,7	1,0	235,2	1.030.9 - 2.3-03
8		95	ПГО 57.12-Г-Ф	0,1	0,41	13,7	10,7	1,0	330,0	1.030.9 - 2.3-03

Нач. отд.	Бродский	✓
Н. контр.	Чулякова	✓
Гл. спец.	Короткий	✓
Рук. гр.	Чулякова	✓
Исполн.	Литвинова	✓
Провер.	Чулякова	✓

1.030.9-2.0-08

Номенклатура каркасно-
обшивных панелей
перегородок.

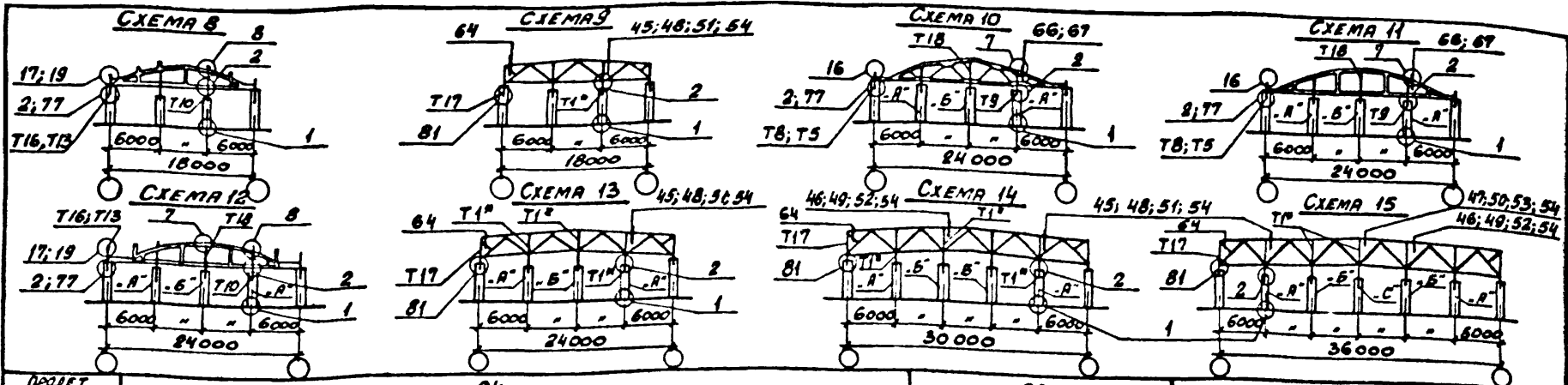
Станция	Лист	Листов
Р		
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТНО-ТРОИНИПРОЕКТ		



ПРОЛЕТ ЗДАНИЯ, М		9	12				18				24	
ТИП КРОВЛИ		ПЛОСКАЯ	ПЛОСКАЯ	ОДНОСКАТНАЯ	ДВУСКАТНАЯ	СКАТНАЯ	СКАТНАЯ	СКАТНАЯ	МЯПОУКЛОННАЯ	МЯЛОУКЛОННАЯ	СКАТНАЯ	
СЕРИЯ СТРОПИЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ		1.462.1-10/80	1.462.1-1/81	1.462.1-1/81	1.462.1-3/80	1.462.1-3/80	ПК-01-129/78	1.463- 3 вып. 1	1.463- 3 вып. 8	1.460-8, вып. 1 1.460.2-10, в. 1 1.460.3-17, в. 1	ПК- 01- 129/78	
КОЛ-ВО КОЛОНН СЕРИИ КОЛОНН		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	
МЕСТО ФАЙБЕР- КОЛОНН ПО СХЕМЕ		—	—	—	—	—	—	—	—	—	А	Б
ВЫСОТА ДО НИЖА СТРОПИЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ ПОКРЫТИЯ, М	3,0	КБ1; Т8	КБ1; Т8	КБ1; Т15	КБ1; Т7	—	—	—	—	—	—	—
	3,6	КБ2; Т8	КБ2; Т8	КБ2; Т15	КБ2; Т7	—	—	—	—	—	—	—
	4,2	КБ3-1; Т8	КБ3-1; Т8	КБ3-1; Т15	КБ3-1; Т7	—	—	—	—	—	—	—
	4,8	КБ5-1; Т8	КБ5-1; Т8	КБ5-1; Т15	КБ5-1; Т7	КБ5-1; Т7	КБ5-1; Т12	КБ5-1; Т9	КБ5-1; Т10	КБ5-2;Т1*(Т2*)	КБ5-1; Т9	КБ5-1; Т18
	5,4	КБ6-1; Т8	КБ6-1; Т8	КБ6-1; Т15	КБ6-1; Т7	—	—	—	—	—	—	—
	6,0	КБ8-1; Т8	КБ8-1; Т8	КБ8-1; Т15	КБ8-1; Т7	КБ8-1; Т7	КБ8-1; Т12	КБ8-1; Т9	КБ8-1; Т10	КБ8-2;Т1*(Т2*)	КБ8-1; Т9	КБ8-1; Т18
	7,2	—	КБ11-1; Т8	КБ11-1; Т15	КБ11-1; Т7	КБ11-1; Т7	КБ11-1; Т12	КБ11-1; Т9	КБ11-1; Т10	КБ11-2;Т1*(Т2*)	КБ11-1; Т9	КБ11-1; Т18
	8,4	—	КБ18-1; Т8	КБ18-1; Т15	КБ18-1; Т7	КБ18-1; Т7	КБ18-1; Т12	КБ18-1; Т9	КБ18-1; Т10	КБ18-2;Т1*(Т2*)	КБ18-1; Т9	КБ18-1; Т18
	9,6	—	КБ29-1; Т8	КБ29-1; Т15	КБ29-1; Т7	КБ29-1; Т7	КБ29-1; Т12	КБ29-1; Т9	КБ29-1; Т10	КБ29-2;Т1*(Т2*)	КБ29-1; Т9	КБ29-1; Т18
	10,8	—	—	—	—	КБ41-1; Т7	КБ41-1; Т12	КБ41-1; Т9	КБ41-1; Т10	КБ41-2;Т1*(Т2*)	КБ41-1; Т9	КБ41-1; Т18
	12,0	—	—	—	—	КБ55-1; Т7	КБ55-1; Т12	КБ55-1; Т9	КБ55-1; Т10	КБ55-2;Т1*(Т2*)	КБ55-1; Т9	КБ55-1; Т18
	13,2	—	—	—	—	—	КБ68-1; Т12	КБ68-1; Т9	КБ68-1; Т10	КБ68-2;Т1*(Т2*)	КБ68-1; Т9	КБ68-1; Т18
14,4	—	—	—	—	—	КБ80-1; Т12	КБ80-1; Т9	КБ80-1; Т10	КБ80-2;Т1*(Т2*)	КБ80-1; Т9	КБ80-1; Т18	

- В СКОБКАХ УКАЗАНА МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА "Т2", ПРИМЕНЯЕМОГО ПРИ НАЛИЧИИ РАСПОРОВ ПО НИЖНИМ ПОЯСАМ СТАЛЬНЫХ СТРОПНИЛЬНЫХ ФЕРМ.
- КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" НА КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ СМОТРИТЕ 1.030.9-2.0-14
- УЗЛЫ КРЕПЛЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" К ЭЛЕМЕНТАМ ЗДАНИЯ ДАНЫ В ВЫПУСКЕ 6; КОНСТРУКЦИЯ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" РАЗРАБОТАНА В ВЫПУСКЕ 4 ДАННОЙ СЕРИИ.

ИЗМ. ОТД.	БРЛДСКИЙ				1.030.9-2.0-09		
И.КОНТР.	ЧУМАКОВА						
ГЛА. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ						
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА						
ИСПОЛНИТЕЛЬ	ОРМАНОВ						
ПРОВЕРИЛ	ЧУМАКОВА						
					КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОЛОНН ФАЙБЕРС И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" ПОД РЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОВ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ		
					СТАНДА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
					Р	1	2
					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		

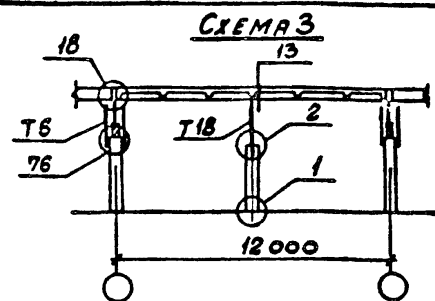


ПРОЕКТ ЗДАНИЯ, М		24				30				36			
ТИП КРОВЛИ		СКАТНАЯ				МАЛОУКЛОННАЯ				МАЛОУКЛОННАЯ			
СЕРИЯ СТРОПильНЫХ КОНСТРУКЦИЙ		1.463-3, В.В.П. 1				1.460-8, В.В.П. 1 1.460-2-10, В.В.П. 1 1.460-3-15, В.В.П. 1 1.460-3-17, В.В.П. 1				1.460-8, В.В.П. 1 1.460-2-10, В.В.П. 1 1.460-3-15, В.В.П. 1 1.460-3-17, В.В.П. 1			
КОМПЛЕКТ СИСТЕМЫ ФАХСОВ		11				12				13			
МЕСТО ФИКСИРОВАНИЯ КАБЕЛЯ ПО СХЕМЕ		А		Б		А		Б		А		Б	
ВЫСОТА ДО НИЖА СТРОПильНЫХ КОНСТРУКЦИЙ ЛАХТЫ, М.	3,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	3,6	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	4,2	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	4,8	КБ5-1; Т9	КБ5-1; Т18	КБ5-1; Т10	КБ5-1; Т18	КБ5-2; Т1*(Т2*)	КБ5-2; Т1*(Т2*)	—	—	—	—	—	—
	5,4	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	6,0	КБ8-1; Т9	КБ8-1; Т18	КБ8-1; Т10	КБ8-1; Т18	КБ8-2; Т1*(Т2*)	КБ8-2; Т1*(Т2*)	КБ8-2; Т1*(Т2*)	КБ8-2; Т1*(Т2*)	—	—	—	—
	7,2	КБ11-1; Т9	КБ11-1; Т18	КБ11-1; Т10	КБ11-1; Т18	КБ11-2; Т1*(Т2*)	КБ11-2; Т1*(Т2*)	КБ11-2; Т1*(Т2*)	КБ11-2; Т1*(Т2*)	КБ11-2; Т1*(Т2*)	КБ11-2; Т1*(Т2*)	КБ11-2; Т1*(Т2*)	КБ11-2; Т1*(Т2*)
	8,4	КБ18-1; Т9	КБ18-1; Т18	КБ18-1; Т10	КБ18-1; Т18	КБ18-2; Т1*(Т2*)	КБ18-2; Т1*(Т2*)	КБ18-2; Т1*(Т2*)	КБ18-2; Т1*(Т2*)	КБ18-2; Т1*(Т2*)	КБ18-2; Т1*(Т2*)	КБ18-2; Т1*(Т2*)	КБ18-2; Т1*(Т2*)
	9,6	КБ29-1; Т9	КБ29-1; Т18	КБ29-1; Т10	КБ29-1; Т18	КБ29-2; Т1*(Т2*)	КБ29-2; Т1*(Т2*)	КБ29-2; Т1*(Т2*)	КБ29-2; Т1*(Т2*)	КБ29-2; Т1*(Т2*)	КБ29-2; Т1*(Т2*)	КБ29-2; Т1*(Т2*)	КБ29-2; Т1*(Т2*)
	10,8	КБ41-1; Т9	КБ41-1; Т18	КБ41-1; Т10	КБ41-1; Т18	КБ41-2; Т1*(Т2*)	КБ41-2; Т1*(Т2*)	КБ41-2; Т1*(Т2*)	КБ41-2; Т1*(Т2*)	КБ41-2; Т1*(Т2*)	КБ41-2; Т1*(Т2*)	КБ41-2; Т1*(Т2*)	КБ41-2; Т1*(Т2*)
	12,0	КБ55-1; Т9	КБ55-1; Т18	КБ55-1; Т10	КБ55-1; Т18	КБ55-2; Т1*(Т2*)	КБ55-2; Т1*(Т2*)	КБ55-2; Т1*(Т2*)	КБ55-2; Т1*(Т2*)	КБ55-2; Т1*(Т2*)	КБ55-2; Т1*(Т2*)	КБ55-2; Т1*(Т2*)	КБ55-2; Т1*(Т2*)
	13,2	КБ68-1; Т9	КБ68-1; Т18	КБ68-1; Т10	КБ68-1; Т18	КБ68-2; Т1*(Т2*)	КБ68-2; Т1*(Т2*)	КБ68-2; Т1*(Т2*)	КБ68-2; Т1*(Т2*)	КБ68-2; Т1*(Т2*)	КБ68-2; Т1*(Т2*)	КБ68-2; Т1*(Т2*)	КБ68-2; Т1*(Т2*)
	14,4	КБ80-1; Т9	КБ80-1; Т18	КБ80-1; Т10	КБ80-1; Т18	КБ80-2; Т1*(Т2*)	КБ80-2; Т1*(Т2*)	КБ80-2; Т1*(Т2*)	КБ80-2; Т1*(Т2*)	КБ80-2; Т1*(Т2*)	КБ80-2; Т1*(Т2*)	КБ80-2; Т1*(Т2*)	КБ80-2; Т1*(Т2*)

1.030.9-2.0-09

Лист

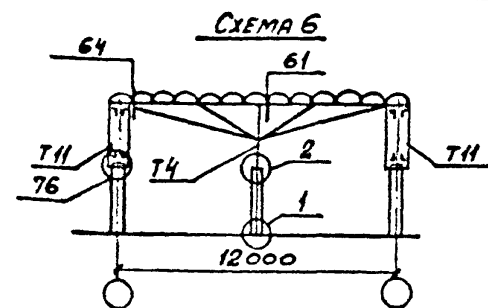
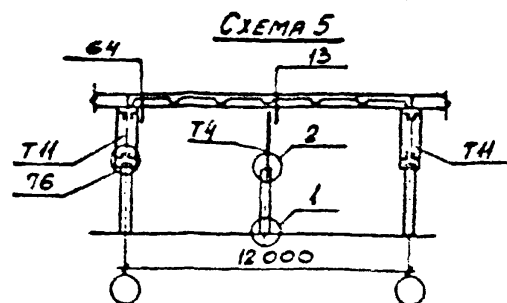
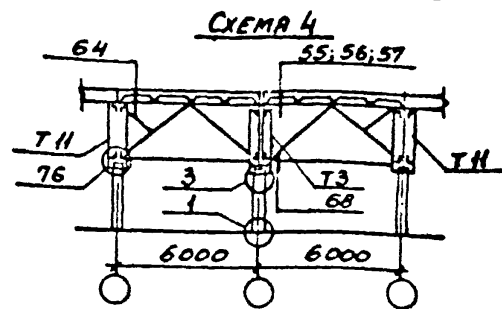
2



высота до низа стропильных
конструкций покрытия, т

НАЧ. ОТА.	БРОДСКИЙ	75	
Н. КОНТР.	ЧУМАКОВА	75	
ГЛ. СПЕЦ.	КОРДЦЕВ	75	
РИК. ГР.	ЧУМАКОВА	75	
ИСПОЛНИТ.	БОРИЩЕВ	75	
ПРОВЕРИЛ	ЧУМАКОВА	75	

СТАНДА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Р	1	2
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИПРОЕКТ		



Типы колонн каркаса здания		Колонны для крановых зданий															
Разодрем-ность крана		Колонны по серии 1.424.1-5															
Тип кровли		Q = 10 т				Q = 20 т				Q = 30 т							
Серия конструкции покрытия		Малосклонная		Скатная		Малосклонная		Скатная		Малосклонная				Скатная			
Высота монтажной схемы		1.463-3, вып. 8		ПК-01-129/78 1.463-3, вып. 1		1.460-8, вып. 1 1.460-2-10, вып. 1 1.460-3-15, вып. 1 1.460-3-17, вып. 1		1.463-3, вып. 8		ПК-01-129/78 1.463-3, вып. 1		1.460-8, вып. 1 1.460-2-10, вып. 1 1.460-3-15, вып. 1 1.460-3-17, вып. 1		1.463-3, вып. 8		ПК-01-129/78 1.463-3, вып. 1	
Широтная конструкция		1	3	1	2	4	5; 6	1	3	1	2	4	5; 6	1	3	1	2
Высота до низа стропильных конструкций покрытия, м		6	12	6	12	6	12	6	12	6	12	6	12	6	12	6	12
4,8		—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
6,0		—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
7,2		—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
8,4		КБ13; Т3	КБ16-2; Т18	КБ13; Т5	КБ27	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
9,6		КБ20; Т3	КБ24-2; Т18	КБ20; Т5	КБ38	КБ25-1; Т3	КБ25-2; Т4	КБ21; Т3	КБ25-2; Т18	КБ21; Т5	КБ39	—	—	—	—	—	—
10,8		КБ34; Т3	КБ35-2; Т18	КБ34; Т5	КБ52	КБ36-1; Т3	КБ36-2; Т4	КБ32; Т3	КБ36-2; Т18	КБ32; Т5	КБ53	КБ36-1; Т3	КБ36-2; Т4	КБ32; Т3	КБ36-2; Т18	КБ32; Т5	КБ53
12,0		КБ45; Т3	КБ49-2; Т18	КБ45; Т5	КБ65	КБ50-1; Т3	КБ50-2; Т4	КБ46; Т3	КБ50-2; Т18	КБ46; Т5	КБ66	КБ51-1; Т3	КБ51-2; Т4	КБ47; Т3	КБ51-2; Т18	КБ47; Т5	КБ67
13,2		КБ60; Т3	КБ62-2; Т18	КБ60; Т5	КБ78	КБ63-1; Т3	КБ63-2; Т4	КБ61; Т3	КБ63-2; Т18	КБ61; Т5	КБ79	КБ63-1; Т3	КБ63-2; Т4	КБ61; Т3	КБ63-2; Т18	КБ61; Т5	КБ79
14,4		КБ73; Т3	КБ76-2; Т18	КБ73; Т5	КБ84	КБ77-1; Т3	КБ77-2; Т4	КБ74; Т3	КБ77-2; Т18	КБ74; Т5	КБ85	КБ77-1; Т3	КБ77-2; Т4	КБ74; Т3	КБ77-2; Т18	КБ74; Т5	КБ85

1.030.9 - 2.0-10

инст

2

Пролет здания, м		18,0	24,0	30,0	36,0
Серия строительной конструкции		1.460,2 - 10 вып. I 1.460 - 8 вып. I 1.460,3 - 15 вып. I 1.460,3 - 17 вып. I			
ИИ схемы		1	2	3	4
Отметка вер- хней основной колонны "Н"	6.0	ТФ1; Т1,Т2	ТФ1; Т1,Т2		
	7.2	ТФ2; Т1,Т2	ТФ2; Т1,Т2		
	8.4	ТФ3; Т1,Т2	ТФ3; Т1,Т2		
	9.6	ТФ4; Т1,Т2	ТФ4; Т1,Т2	ТФ4; Т1,Т2	ТФ4; Т1,Т2
	10.8	ТФ5; Т1,Т2	ТФ5; Т1,Т2	ТФ5; Т1,Т2	ТФ5; Т1,Т2
	12.0	ТФ6; Т1,Т2	ТФ6; Т1,Т2	ТФ6; Т1,Т2	ТФ6; Т1,Т2
	13.2	ТФ7; Т1,Т2	ТФ7; Т1,Т2	ТФ7; Т1,Т2	ТФ7; Т1,Т2
	14.4	ТФ8; Т1,Т2	ТФ8; Т1,Т2	ТФ8; Т1,Т2	ТФ8; Т1,Т2
	15.6		ТФ9; Т1,Т2	ТФ9; Т1,Т2	ТФ9; Т1,Т2
	16.8		ТФ10; Т1,Т2	ТФ10; Т1,Т2	ТФ10; Т1,Т2
	18.0		ТФ11; Т1,Т2	ТФ11; Т1,Т2	ТФ11; Т1,Т2

1. Стальной элемент Т1 приклеивается в колоннах фазверка, которые в пещерном пространстве не пересекают связи покрытия. Стальной элемент Т2 приклеивается в колоннах фазверка для пропускa связей по нижнему поясу стропильных ферм покрытия.

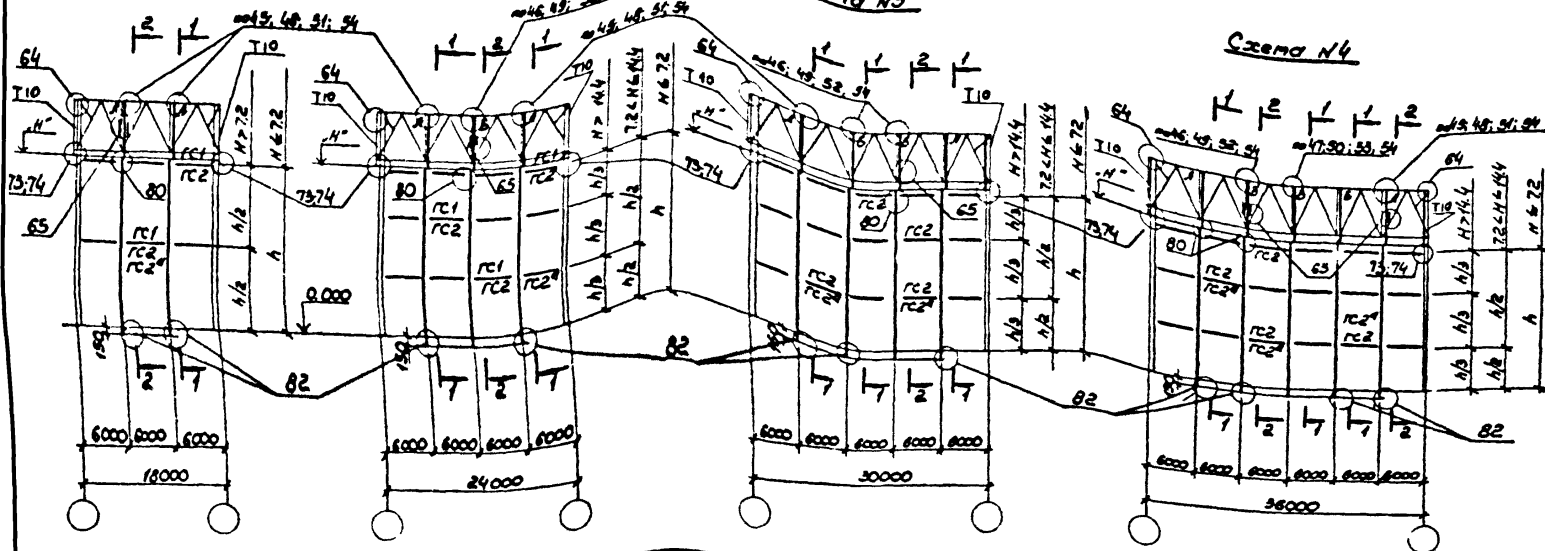
[illegible]

Схема N1

Схема N2

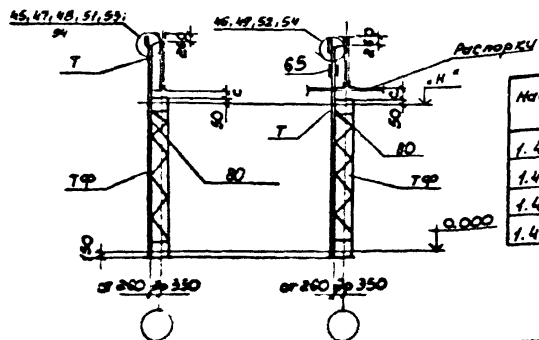
Схема N3

Схема N4



1-1

2-2

 $h = H - 200$ 

Наименование серии	Размер С, мм
1.460-2-10 Б.1	100
1.460-8 Б.1	
1.460-3-13Б.1	
1.460.3-17 Б.1	230

1. Распорки РС1 - для колонн размером 300 мм ст. док. 1.030.9-24-08
Распорки РС2, РС2^а - для колонн размером ≥ 400 мм ст. док. 1.030.9-24-08
2. "Н" - отметка верха основной колонны цеха.
3. Разрезы 1-1 и 2-2 показаны условно, из треугольного положения определяется в конкретном проекте.
4. Запаркованные узлы приведены в в.п. в настоящей серии.
5. Точки А, Б, В - точки, фиксирующие места крепления стального элемента "Т" к стропильным фермам по соответствующим узлам.

1.030.9-2.0-11

2013г. 06 50

Лист

2

Тип основных колонн здания		Колонны для бескрановых зданий		Колонны для зданий с тросовыми кранами									
		Сер. 1.423-4 вып.1	Серия 1.424-4 вып.2	Серия 1.424-4 вып.2		Серия 1.424-4 вып.1				Серия 1.424-4 вып.4			
Грузоподъемность кранов				Q = 10; 20т		Q = 10; 20т				Q = 30; 50т			
тип кровли		Малоуклонная											
Серия стропильной конструкции													
НН схемы		1÷3		1.460-8 вып.1		1.460.2-10 вып.1		1.460.3-15 вып.1		1.460.3-17 вып.1			
Шаг стропильных конструкций		6	6	6	4; 5	1÷3	4; 5	1÷3	4; 5	1÷3	4; 5	1÷3	4; 5
Отметка верха основной колонны "Н"	6.0		ТФ12; Т3		12	6	12	6	12	6	12	6	12
	7.2		ТФ13; Т3										
	8.4		ТФ14; Т3	ТФ14; Т3	ТФ14; Т4								
	9.6	ТФ15; Т3		ТФ15; Т3	ТФ15; Т4								
	10.8	ТФ16; Т3				ТФ23; Т3	ТФ23; Т4			ТФ23; Т3	ТФ23; Т4		
	12.0	ТФ17; Т3				ТФ24; Т3	ТФ24; Т4	ТФ27; Т3	ТФ27; Т4	ТФ24; Т3	ТФ24; Т4	ТФ27; Т3	ТФ27; Т4
	13.2	ТФ18; Т3				ТФ25; Т3	ТФ25; Т4	ТФ28; Т3	ТФ28; Т4	ТФ25; Т3	ТФ25; Т4	ТФ28; Т3	ТФ28; Т4
	14.4	ТФ19; Т3				ТФ26; Т3	ТФ26; Т4	ТФ29; Т3	ТФ29; Т4	ТФ26; Т3	ТФ26; Т4	ТФ29; Т3	ТФ29; Т4
	15.6	ТФ20; Т3						ТФ30; Т3	ТФ30; Т4			ТФ30; Т3	ТФ30; Т4
	16.8	ТФ21; Т3						ТФ31; Т3	ТФ31; Т4			ТФ31; Т3	ТФ31; Т4
	18.0	ТФ22; Т3						ТФ32; Т3	ТФ32; Т4			ТФ32; Т3	ТФ32; Т4

Стальные колонны фахверка продольных перегородок ст. в документе 1.030.9-2.4-02 (л.1÷2)

Изм. отз.	Сметочный	Л-1		1.030.9-2.0-12									
Гл. спец.	Капитальный	Л-1											
Рук. зр.	Крыженик	Л-1											
Ст. инж.	Ярцева	Л-1											
Установ.	Рябович	Л-1											
Провер.	Ярцева	Л-1											
Установ.	Зимченко	Л-1											
										Канон для подбора стальных колонн фахверка и стальных элементов "Т" продольных перегородок одноэтажных зданий промышленных предприятий			
										Лист	Лист	Лист	Лист
										ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ			

Схема №1
Серия покрытия
1.460.2-108мм1

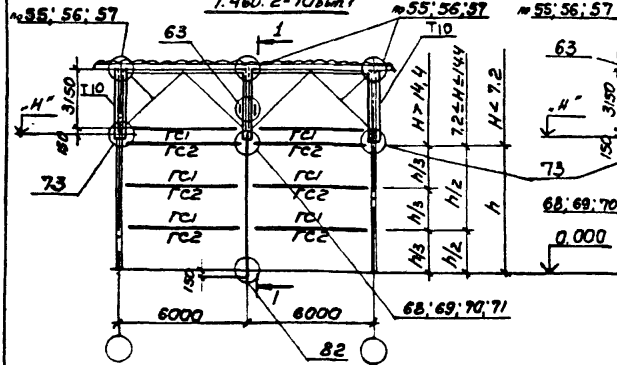


Схема №2
Серия покрытия
1.460-86мм1; 1.460.3-158мм1

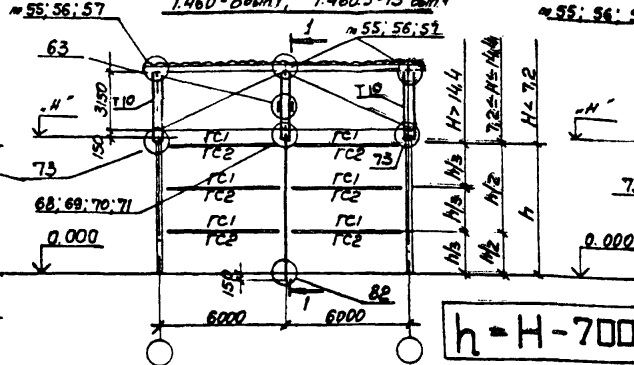
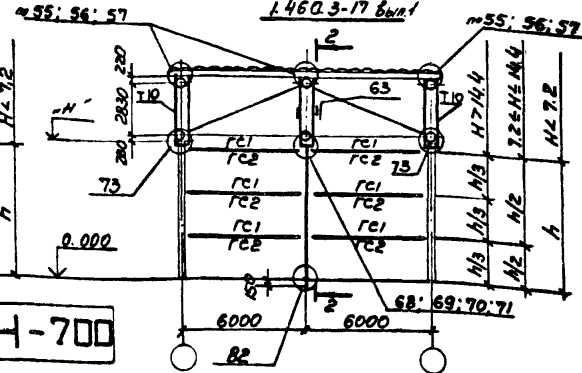


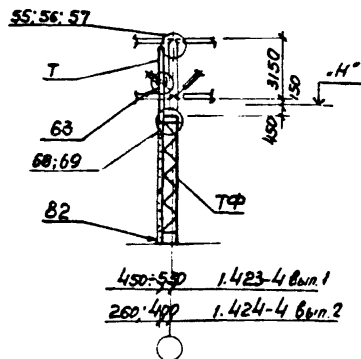
Схема №3
Серия покрытия
1.460.3-178мм1



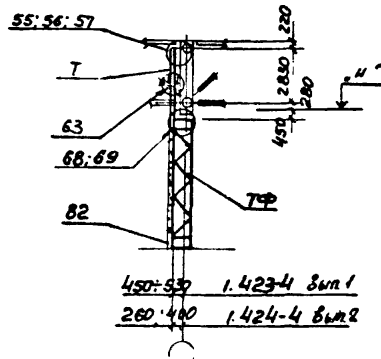
$h = H - 700$

1-1

(серия колонн 1.423-46мм1 и 1.424-46мм2)

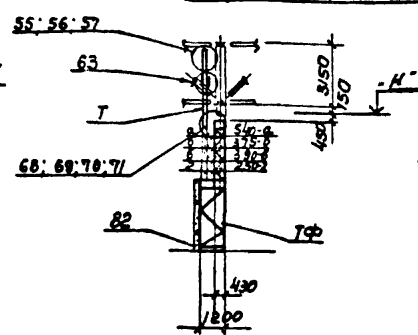


2-2

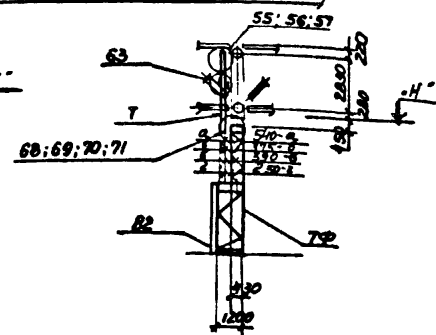


1-1

(серия колонн 1.424-46мм1 и 1.424-48мм4)



2-2



- Распорки ГС1 - для колонн размером 300 мм.
Распорки ГС2; ГС2^а - для колонн размером ≥ 400 мм.
- Размеры "а", "б", "в" и "г" см. в таблице документа 1.030.9-2.0-13.а.2
- "Н" - отметка верха основной колонны.
- Затаркированные узлы приведены в вып. 6 настоящей серии.

Нах. от.	Светлинский	✓
Гл. спец.	Капитанов	✓
Рук. пр.	Корнеевский	✓
Ст. инж.	Ярцева	✓
Инж.	Федотов	✓
Проект.	Ярцева	✓
Н. контр.	Капитанов	✓

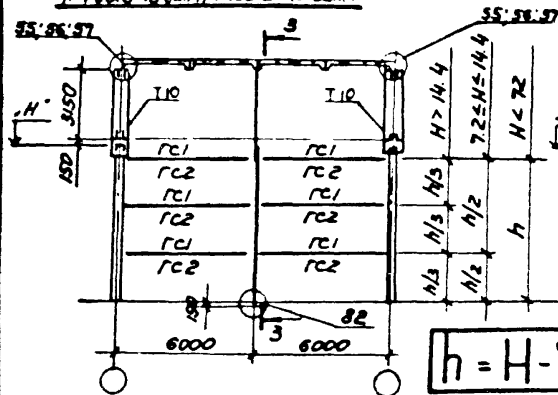
1.030.9-2.0-13

Схемы стальных колонн
для проверки правильности пе-
регородок одноэтажных зда-
ний промышленного назначения

Лист	Лист	Лист
Р	1	2
ХАЛКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАНИЕ		

Схема №4
Серия покрытия

1.460.3-15 вкл 1, 1.460.2-10 вкл 1



3-3

(серия колонн 1.423-4 вкл 1 и 1.424-4 вкл 2)

4-4

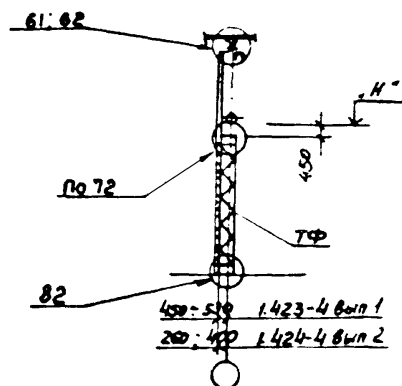
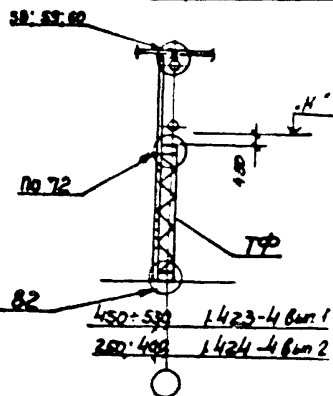
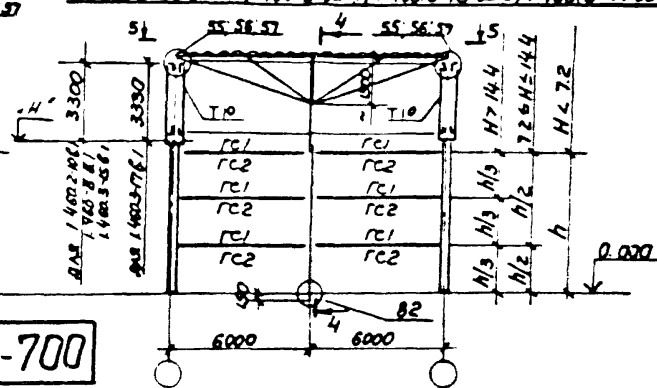


Схема №5
Серия покрытия

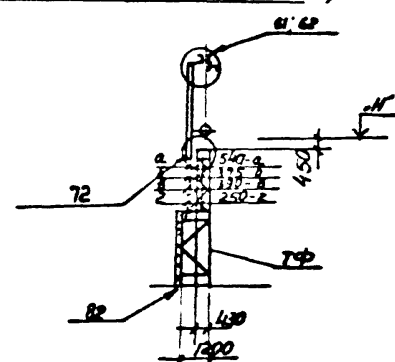
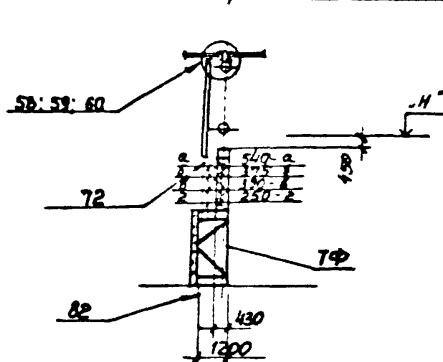
1.460.2-10 вкл 1, 1.460.8 вкл 1, 1.460.3-15 вкл 1, 1.460.3-17 вкл 1



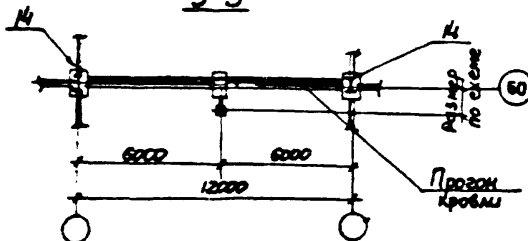
3-3

(серия колонн 1.424-4 вкл 1 и 1.424-4 вкл 4)

4-4



5-5



Серия колонн	Тип колонн	Привязки колонн в мм.
1.424-4 вкл 1	Металлические колонны с проходами	а 130÷240
1.424-4 вкл 4	Металлические колонны без проходов	б 215÷325
1.424-4 вкл 4	Металлические колонны с проходами	в 0÷90
1.424-4 вкл 4	Металлические колонны без проходов	г 0÷90

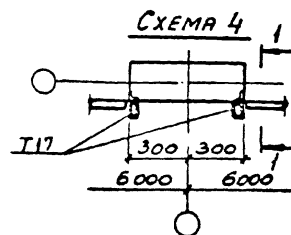
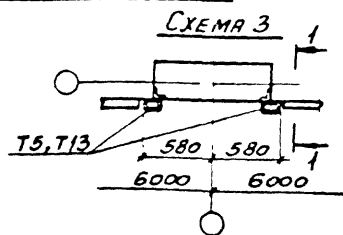
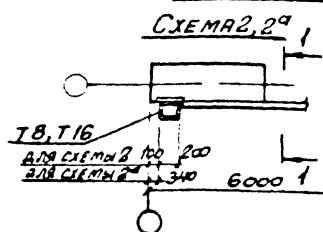
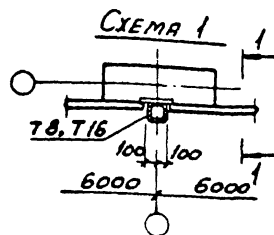
1.030.9-2.0-13

Лист

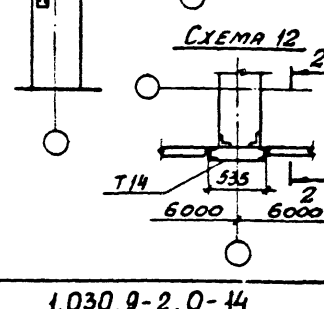
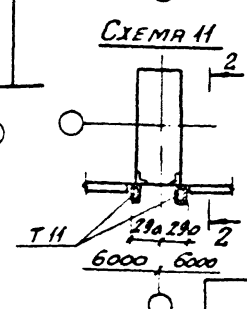
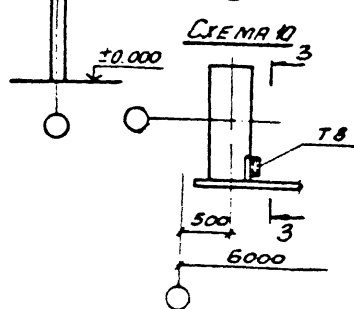
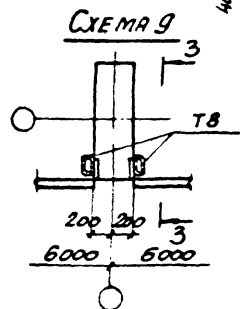
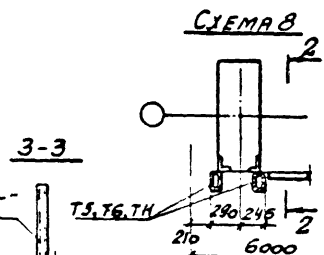
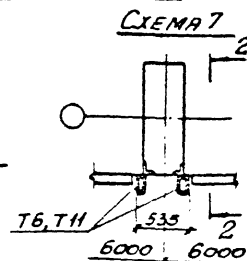
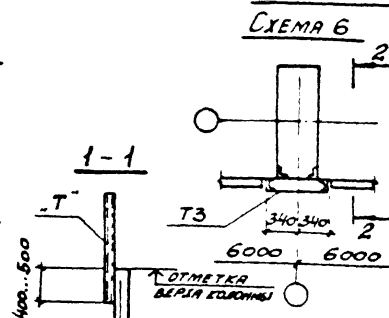
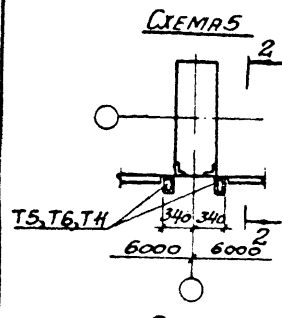
2

СХЕМА РАСПОЛОЖЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ Т НА КОЛОННАХ КАРКАСА ЗДАНИЯ

І. ПОПЕРЕЧНЫЕ ПЕРЕГОРОДКИ



ІІ. ПРОДОЛЬНЫЕ ПЕРЕГОРОДКИ



1.030.9-2.0-14

Лист

2

Схема I

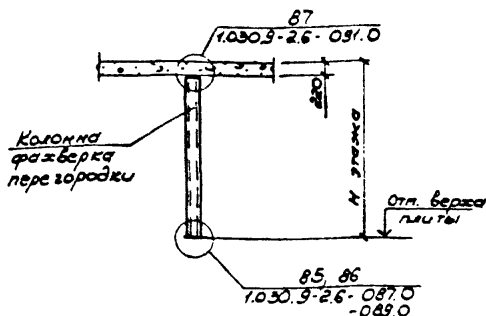


Схема II

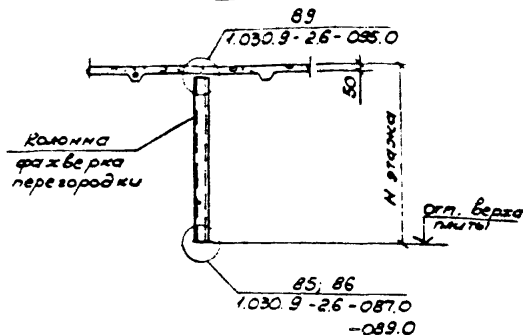
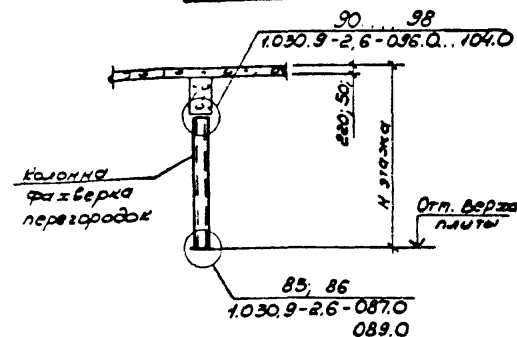


Схема III



Пестоло- лаже- ние стойки		Тип здания по серии													
		Серия 1020-1/В3				По серии 1.420-12						По серии 1.420-6			
		Под плитой перекрытия		Под ригелем высотой, мм		Под плитой перекрытия		Под плитой покрытия		Под ригелем высотой 800		Под ригелем покрытия высотой		Под плитой перекрытия	
		Пустотной Схема I	Ребристой Схема II	430 Схема II	600 Схема II	Пустотной Схема I	Ребристой Схема II	I тип покрытия	II тип покрытия	I тип Схема II	II тип Схема II	I тип 800 покрытия	II тип 800 покрытия	Пустотной Схема I	Ребристой Схема II
Поперечная перегородка не в отборе панелей	3.6	СФ4	СФ5			СФ5	СФ7		СФ1						
	4.2	СФ9	СФ11												
	4.8	СФ14	СФ16			СФ16	СФ18	СФ15	СФ10	СФ6				СФ14	СФ16
	6.0	СФ22	СФ24			СФ24	СФ26	СФ23	СФ26	СФ17				СФ22	СФ24
	7.2					СФ30	СФ31	СФ29	СФ27	СФ25				СФ31	СФ30
Поперечная перегородка в отборе панелей	3.6			СФ3	СФ2										
	4.2			СФ8	СФ6										
	4.8			СФ13	СФ12				СФ10	СФ6					СФ10
	6.0			СФ21	СФ20				СФ19	СФ17					СФ19
	7.2								СФ27	СФ25					СФ27
Продольная перегородка не в отборе панелей	3.6			СФ3	СФ2				СФ1			СФ1			
	4.2			СФ8	СФ6										
	4.8			СФ13	СФ12				СФ10	СФ16	СФ10	СФ6			СФ10
	6.0			СФ21	СФ20				СФ19	СФ17	СФ19	СФ17			СФ19
	7.2								СФ27	СФ25	СФ27	СФ28			СФ27

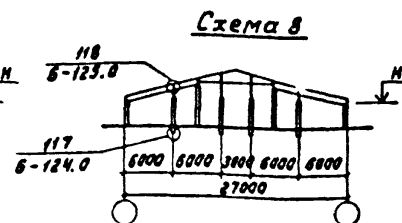
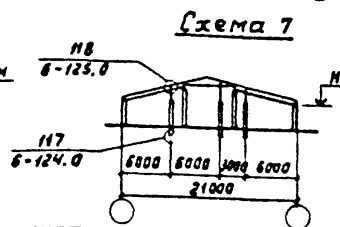
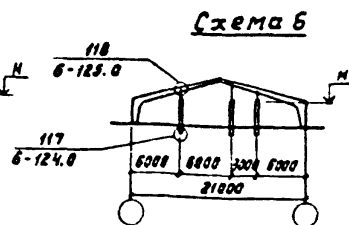
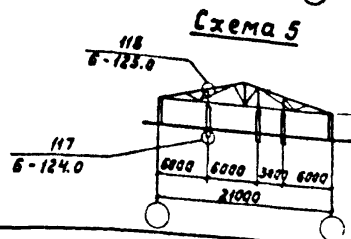
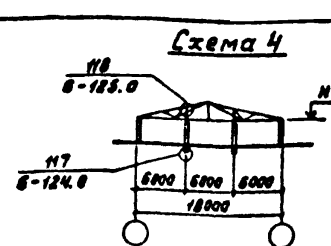
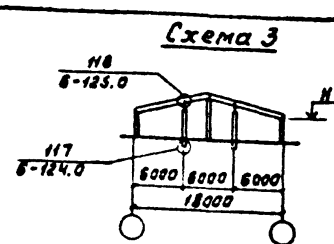
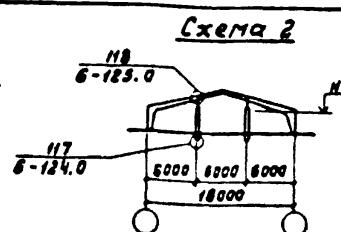
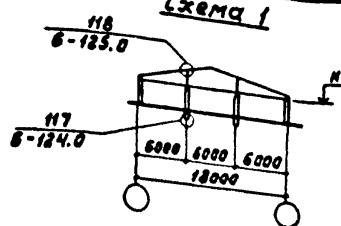
При необходимости опирания панелей на колонну фазверка панелей перегородок применять соответствующую марку колонны с индексом * (см документ 23).

Лич. отв.	Сметный	С
Ин. спец.	Контингент	И
Рис. гр.	Контингент	К
Усп. пр.	Контингент	У
Пров. пр.	Контингент	П
Н. контр.	Контингент	Н

1.030.9-20-15

Ключ для подбора стальных колонн фазверка перегородок многоэтажных зданий промышленных предприятий.

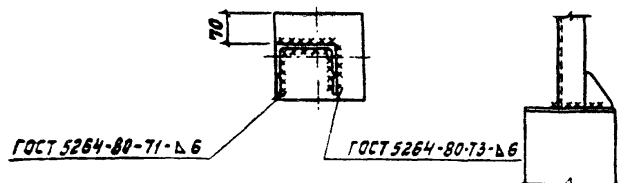
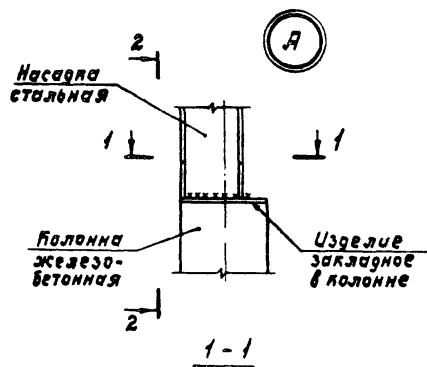
Страница	Лист	Листов
9	1	1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ		



Ширина здания, м		18				21			27
Стропильная конструкция	тип	железобетонная ферма	железобетонная рама	железобетонные балки (9×9) м	стальная ферма	стальная ферма	железобетонная рама	железобетонные балки и ферма (7,5×8+7,5) м	железобетонные балки и ферма (9×9+9) м
	серия	1.063.1-1 вып.1	1.822.1-2/82	1.862-2 вып.1	1.860-5 вып.1	1.860-5 вып.1	1.822.1-2/82	1.862-2 вып.1 1.063.1-1 вып.2	1.862-2 вып.1 1.063.1-1 вып.2
Исходы		1	2	3	4	5	6	7	8
Отметка верха колонны каркаса и	2,4	СК 2-33-1-6	—	СК 2-42-1-2	СК 2-33-1-4	СК 2-33-1-4 СК 2-33-1-9	—	СК 2-42-1-1 СК 2-42-1-4	СК 2-42-1-2 СК 2-42-1-10
	2,7 2,55 для рамы	СК 2-36-1-6	СК 2-42-1-2	СК 2-42-1-3	СК 2-36-1-4	СК 2-36-1-4 СК 2-36-1-9	СК 2-42-1-2 СК 2-42-1-7	СК 2-42-1-2 СК 2-42-1-7	СК 2-48-1-1 СК 2-48-2-9
	3,0	СК 2-36-1-8	—	СК 2-48-1-2	СК 2-36-1-7	СК 2-36-1-7 СК 2-36-1-10	—	СК 2-48-1-1 СК 2-48-1-4	СК 2-48-1-2 СК 2-48-2-10
	3,6	СК 2-42-1-8	—	СК 2-48-1-5	СК 2-42-1-7	—	—	—	—

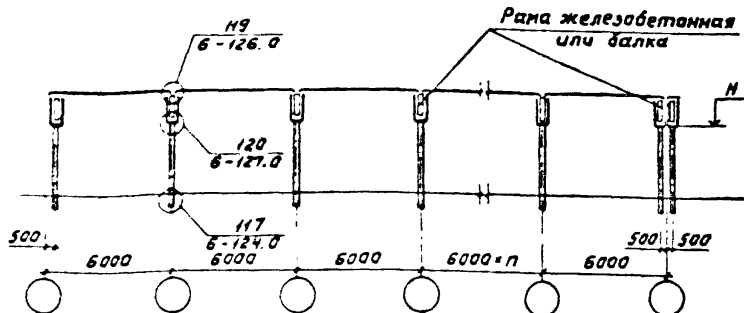
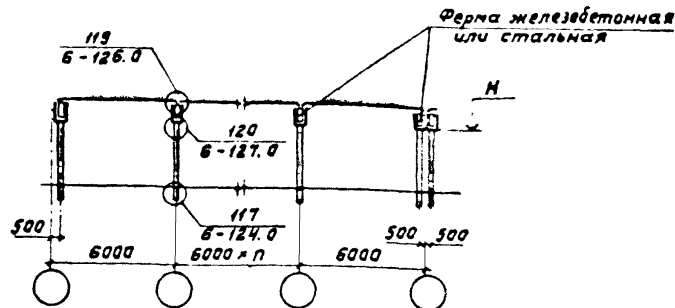
1. Колонна фахверка состоит из железобетонной колонны принимаемой по серии 1.823-1 вып. 1 и стальной насадки (см документ 1.030.9-2.7-2-059.0)
2. На схемах плиты покрытия условно не показаны.
3. В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2

--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--



Марка колонны фахверка	Железобетонная колонна по серии 1823-1	Марка стальной насадки по документу 13303-27-8- -0350	Нагрузка от скорост- ного напора ветра, Т/п.м		Опорные реакции, Т	
			φ ₁	φ ₂	R _a	R _б
СК 2 - 33-1-4	СК 2-33-1	Н 4	0,16	0,08	0,28	0,22
СК 2 - 33-1-6		Н 6			0,28	0,23
СК 2 - 33-1-9		Н 9			0,30	0,26
СК 2 - 36-1-4	СК 2-36-1	Н 4			0,30	0,25
СК 2 - 36-1-6		Н 6			0,31	0,25
СК 2 - 36-1-7		Н 7			0,31	0,26
СК 2 - 36-1-8		Н 8			0,32	0,27
СК 2 - 36-1-9		Н 9			0,32	0,28
СК 2 - 36-1-10		Н 10			0,33	0,30
СК 2 - 42-1-1	СК 2-42-1	Н 1			0,34	0,25
СК 2 - 42-1-2		Н 2			0,34	0,26
СК 2 - 42-1-3		Н 3			0,35	0,28
СК 2 - 42-1-4		Н 4			0,35	0,29
СК 2 - 42-1-7		Н 7			0,36	0,31
СК 2 - 42-1-8		Н 8			0,37	0,33
СК 2 - 42-1-10		Н 10			0,38	0,35
СК 2 - 48-1-1	СК 2-48-1	Н 1			0,38	0,29
СК 2 - 48-1-2		Н 2			0,39	0,31
СК 2 - 48-1-4		Н 4			0,40	0,34
СК 2 - 48-1-5		Н 5			0,40	0,35
СК 2 - 48-2-9	СК 2-48-2	Н 9	0,41	0,38		
СК 2 - 48-2-10		Н 10	0,42	0,40		

[illegible]



Ключ для подбора колонн фаяхверка

Таблица расчетных нагрузок

Ширина здания, м		18, 21		18 (9+9)	21 (7,5+6+7,5)	27 (9+9+9)
Стропильная конструкция	тип	Железобетонная ферма	Железобетонная рама	Железобетонные балки	Железобетонные балки и железобетонная ферма	Железобетонные балки и железобетонная ферма
	серия	1.053.1-1 вып.1 1.860-5 вып.1	1.822.1-2/82	1.882-2 вып.1	1.862-2 вып.1 1.063.1-1 вып.1	1.862-2 вып.1 1.063.1-1 вып.1
Отметка верха колонны каркаса Н	2,4	СК 2-33-1	—	СК 2-42-1	СК 2-42-1	СК 2-42-1
	2,7 2,55 (для рамы)	СК 2-36-1	СК 2-42-1	СК 2-48-1	СК 2-42-1	СК 2-48-1
	3,0	СК 2-36-1	—	СК 2-48-1	СК 2-48-1	СК 2-48-1
	3,6	СК 2-42-1	—	СК 2-48-1	СК 2-48-1	СК 2-48-1

Марка колонны фаяхверка	Нагрузка от скоростного напора ветра, т/п.м		Опорные реакции, т	
	q ₁	q ₂	R _а	R _б
СК 2-33-1	0,16	0,08	0,23	0,28
СК 2-36-1			0,26	0,31
СК 2-42-1			0,33	0,36
СК 2-48-1			0,36	0,41

1. Марки колонн фаяхверка при железобетонной раме или железобетонных балках и ферме - даны из условия расположения продольной перегородки на расстоянии 6 м от наружной стены.
2. Расчетная схема колонны фаяхверка см. документ 1.030.9-2.0-17.
3. В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

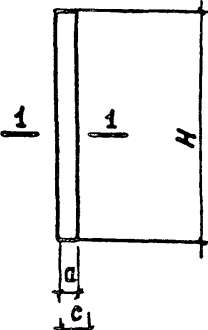
1.030.9-2.0-18		Статус	Лист	Листов
Ключ для подбора и таблица расчетных нагрузок железобетонных колонн фаяхверка продольных перегородок зданий сельскохозяйственного назначения		Р	1	1
ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ				

№/п/п	Эскиз	Обозначение	Марка колонны	Размеры колонны, мм							Марка бетона	Расход материалов		Масса колонны, т										
				H	L ₁	L ₂	a	B	c	d		Бетон, м ³	Сталь, кг											
25		1.030.9- 2.5-1.0-18	КБ 18-1	8400	—	—	400	300	—	—	200	1,01	76,7	2,53										
26		— 19	КБ 18-2										80,6											
27		— 20	КБ 19										82,5											
28		1.030.9- 2.5-2.0-06	КБ 20	9000 (8900)	5800	3200 (3100)			350	50		1,03	85,1	2,58										
29		— 07	КБ 21		5200	3800 (3700)							1,02		86,7									
30		— 08	КБ 22		6400	2600 (2500)									1,04	85,4								
31		1.030.9- 2.5-1.0-21	КБ 23	9250	—	—		400	350	50		1,50	97,9	3,75										
32		1.030.9- 2.5-2.0-09	КБ 24-1		5800	3450							1,41		103,8									
33		— 10	КБ 24-2		5200	4050									1,40	112,2								
34		— 11	КБ 25-1										6400			2850			1,42	104,4				
35	— 12	КБ 25-2	9300		4700										1,39					78,7				
36	— 13	КБ 26-1											4100			1,41	78,9							
37	— 14	КБ 26-2	9600			—			—			1,54					88,5							
38	— 15	КБ 27											99,3											
39	— 16	КБ 28												94,2										
40	1.030.9- 2.5-1.0-22	КБ 29-1	10200 (10100)	—	—				300	100		1,50			105,9									
41	— 23	КБ 29-2											6400		3800 (3700)	1,48	106,3							
42	— 24	КБ 30												7600	2600 (2500)		1,53	105,7						
43	1.030.9- 2.5-3.0	КБ 31	10450	—	—				500	—		—		2,09	118,8									
44	— 01	КБ 32													7000	3450			400	100		1,95	122,3	
45	— 02	КБ 33																					131,3	
46		1.030.9- 2.5-1.0-25	КБ 34	10450	7000	3450			500	400		100	1,95	122,3	4,88									
47		1.030.9- 2.5-3.0-03	КБ 35-1											131,3										
48		— 04	КБ 35-2																					

1.030.9-2.0-19

Лист

2

№ л/п	Эскиз	Обозначение	Марка колонны	Размеры колонн, мм						Марка бетона	Расход материалов		Масса колонны, т					
				H	L ₁	L ₂	a	b	c		d	Бетон, м ³		Сталь, кг				
49		1.030.9- 2.5-3.0-05	КБ 36-1	10450	6400	4050	500	400	400	100	200	1,93	122,4	4,82				
50		-06	КБ 36-2										131,6					
51		-07	КБ 37-1										122,4					
52		-08	КБ 37-2										131,6					
53		1.030.9- 2.5-2.0-17	КБ 38	10500	5800	4700			450	50		2,01	102,7	5,02				
54		-18	КБ 39									1,99	102,6	4,99				
55		-19	КБ 40									2,02	102,6	5,05				
56		1.030.9- 2.5-1.0-26	КБ 41-1									10800	—	—	—	—	2,16	121,0
57		-27	КБ 41-2	127,1														
58		1.030.9- 2.5-2.0-20	КБ 42	11100	4600	6500			450	50		2,09	107,6	5,23				
59		-21	КБ 43									2,10	104,2	5,26				
60		1.030.9- 2.5-1.0-28	КБ 44						11400 (11300)	—		—	—	—	2,28	126,8	5,70	
61		1.030.9- 2.5-3.0-09	КБ 45	8200	3200 (3100)	400									100	2,15	130,4	5,38
62		-10	КБ 46													2,13	130,3	5,32
63		1.030.9- 2.5-4.0	КБ 47													350	150	2,05
64		1.030.9- 2.5-1.0-29	КБ 48						—	—		2,33	129,5	5,83				
65	1.030.9- 2.5-3.0-11	КБ 49-1	11650	8200	3450	400			100	2,19		133,1	5,48					
66	-12	КБ 49-2										142,3						
67	-13	КБ 50-1										7600	4050	2,17	133,0	5,42		
68	-14	КБ 50-2													152,2			
69	1.030.9- 2.5-4.0-01	КБ 51-1	11700	7000	4700	350			150	2,09		132,9	5,22					
70	-02	КБ 51-2										141,3						
71	1.030.9- 2.5-3.0-15	КБ 52										400	100	2,15	108,8	5,38		
72	-16	КБ 53												2,13	108,9	5,32		

1.030.9-2.0-19

NN п/п	Эскиз	Обозначение	Марка колонны	Размеры колонн, мм							Марка бетона	Расход материала		Масса колонны, т				
				H	b ₁	b ₂	a	б	c	d		Бетон, м ³	Сталь, кг					
73		1.030.9- 2.5-3.0 -17	КБ 54	11700	7600	4100	500	400	400	100	200	2.18	109,1	5,44				
74		1.030.9- 2.5-1.0 -30	КБ 55-1	12000	—	—			—	—		2.4	131,9	6,00				
75		— 31	КБ 55-2	—	—	—			—	137,8								
76		1.030.9- 2.5-2.0 -22	КБ 56	12300	5800	6500			450	80		2.33	116,1	5,83				
77		— 23	КБ 57		5200	7100						2.32	118,3	5,80				
78		— 24	КБ 58		6400	5900						2.34	118,3	5,86				
79		— 32	КБ 59		—	—						—	—	2.52	159,9	6,30		
80		1.030.9- 2.5-4.0 -03	КБ 60	12600 (12500)	9400	3200 (3100)			350	150		2.33	141,1	5,82				
81		— 04	КБ 61	8800	3800 (3700)	2.29						141,1	5,73					
82		— 05	КБ 62-1	12850	9400	3460						2.36	151,0 159,4	5,91				
83	— 06	КБ 62-2	—										—		—			
84		— 07	КБ 63-1		8800	4050			400	100		2.33	151,5 159,9	5,82				
85		— 08	КБ 63-2										2.57		162,9	6,43		
86		1.030.9- 2.5-1.0 -33	КБ 64	—	—	—			—	—		2.39	117,7	5,38				
87		1.030.9- 2.5-3.0 -18	КБ 65	12900	8200	4700			350	150		2.37	117,6	5,38				
88		— 19	КБ 66		7600	5300						2.26	116,8	5,86				
89		1.030.9- 2.5-4.0 -09	КБ 67		—	—			—	—		2.64	168,0 172,1	6,60				
90		1.030.9- 2.5-1.0 -34	КБ 68-1	13200	—	—			400	100		2.44	144,7	6,10				
91		— 35	КБ 68-2	—	—	—						2.42	144,6	6,04				
92			1.030.9- 2.5-3.0 -20	КБ 69	13500	7000						6500	2.46	144,6	6,16			
93	— 21		КБ 70	6400		7100						2.76	172,3	6,90				
94	— 22		КБ 71	7600		5900			—	—		2.57	158,8	6,42				
95			1.030.9- 2.5-1.0 -36	КБ 72	13800	—			—	—		—	—	—	—	—	—	
96		1.030.9- 2.5-4.0 -10	КБ 73	14600 (14700)	10600	3200 (3100)	—	—	350	150	—	—	—					

1.030.9-2.0-19

Лист

4

N п/п	МАРКА КОЛОННЫ	МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА	РАСЧЕТНАЯ СХЕМА	Н. М	С. М	С. М	ВЕЛИЧИНА НАГРУЗОК НА КОЛОННУ				ВЕЛИЧИНА ОПОРНЫХ РЕАКЦИЙ					
							ВЕТЕР Ф. Т/С 10 М	ВЕС КОЛОННЫ Н/С Т/С	ВЕС ПАЛЕЛЕЛ		R _A , Т/С	R _B , Т/С	N, Т/С			
									N ₂ , Т/С	N ₃ , Т/С						
6	КБ5-1	T-11	I	—	Q ₁₉	—	Q ₁₃₂	1,12	5,96		0,54	0,54	7,1			
7	КБ5-2	T-1*							8,30		0,55	0,55	7,4			
8	КБ8-1	T-3						1,28	6,86	0,63	0,63	8,1				
9	КБ6-2	T-3							8,90	0,73	0,73	8,2				
10	КБ 7	T-3						1,32	7,38	0,77	0,77	8,7				
11	КБ8-1	T-11						1,40	7,02	0,76	0,76	8,4				
12	КБ8-2	T-1*							7,63	0,80	0,80	9,0				
13	КБ9	T-3		0,52				1,55	7,68	0,62	0,82	0,82	9,9			
14	КБ10	T-3		—								2,14	8,82	0,90	0,90	11,0
15	КБ11-1	T-11										2,25	8,46	0,90	0,90	10,7
16	КБ11-2	T-1*											9,29	0,96	0,96	11,5
17	КБ12	T-3										2,43	9,72	0,90	0,90	12,1
18	КБ13	T-3	II	1,5	Q ₂₄	Q ₁₉		2,32	1,80	7,94	0,91	0,91	12,1			
19	КБ14	T-3		2,1		—		2,34	2,52	7,22	0,92	0,92				
20	КБ15	T-3	I					2,52	10,30	—	1,00	1,00	12,8			
21	КБ16-1	T-4	II	1,5		Q ₁₉		2,38	1,80	8,58	0,93	0,93				
22	КБ16-2										0,93	0,93				
23	КБ17-1	T-4		2,1				2,39	2,52	7,86	0,86	0,86				
24	КБ17-2										0,86	0,86				
25	КБ18-1	T-11	I			—		2,63	9,9	—	0,90	0,90	12,5			
26	КБ18-2	T-1*		0,54					10,44	0,65	1,00	1,00	13,9			
27	КБ19	T-3		0,62		Q ₁₉		2,81			1,10	1,10	14,0			
28	КБ20	T-3	II	2,7				2,68	3,24	7,94	1,0	1,0	13,9			

1.030.9-2.0-20

2

N №	МАРКА КОЛОННЫ	МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА	РАСЧЕТНАЯ СХЕМА	H, М	P ₁ , М	P ₂ , М	ВЕЛИЧИНА НАГРУЗОК НА КОЛОННУ				ВЕЛИЧИНА ОПОРНЫХ РЕАКЦИЙ		
							ВЕТЕР ТЕ ^Ф / Д М	ВЕС КОЛОННЫ Тс ^Н Тс	ВЕС ПАНЕЛЕЙ		R _A , Тс	R _B , Тс	N, Тс
									Тс ^{Н2} Тс	Тс ^{Н3} Тс			
29	КБ 21	Т-3	I	2,1	0,24	0,19	0,132	2,65	2,52	8,66	1,00	1,00	13,8
30	КБ 22	Т-3		3,3				2,70	3,96	7,20	1,00	1,00	13,9
31	КБ 23	Т-3		1,05				3,90	10,44	1,26	1,06	1,06	15,6
32	КБ 24-1	Т-4	II	2,7	0,19	3,53		3,24	8,58	1,00	1,00	15,4	
33	КБ 24-2					1,00		1,00					
34	КБ 25-1					3,67		2,52	9,3	1,03	1,03	15,5	
35	КБ 25-2					3,70		3,96	7,86	1,03	1,03		
36	КБ 26-1					3,62		1,80	5,64	0,79	0,79		14,1
37	КБ 26-2					3,66		2,52	4,92	0,79	0,79		
38	КБ 27	—	III	1,5	0,24	0,24		4,00	10,44	1,50	0,95	0,95	15,9
39	КБ 28			2,1				1,10		1,10			
40	КБ 29-1	Т-11	I	1,26		0,14		4,24	2,23	1,10	1,10	16,9	
41	КБ 29-2	Т-1*		3,90				4,68	7,94	1,00	1,00	16,5	
42	КБ 30	Т-3	II	1,86		3,85		3,96	8,66	1,00	1,00		
43	КБ 31	Т-3		3,9		3,98		5,40	7,20	1,08	1,08	16,6	
44	КБ 32	Т-3		3,3		5,44		10,44	2,70	1,20	1,20	18,6	
45	КБ 33	Т-3	I	4,5	0,29	0,19		5,08	4,68	8,58	1,10	1,10	18,3
46	КБ 34	Т-3		2,25				5,01	3,96	9,3	1,10	1,10	
47	КБ 35-1	Т-4	II	3,9				1,10	1,10				
48	КБ 35-2				1,10	1,10							
49	КБ 36-1	Т-4		3,3	1,10	1,10							
50	КБ 36-2				1,10	1,10							

1.030.9-2.0-20

N п/п	МАРКА КОЛОНЫ	МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА	РАСЧЕТНАЯ СХЕМА	H ₁ , М	C ₁ , М	C ₂ , М	ВЕЛИЧИНА НАГРУЗОК НА КОЛОННУ				ВЕЛИЧИНА ОПОРНЫХ РЕАКЦИЙ						
							ВЕТЕР Ф, ТЕ / П.М.	ВЕС КОЛОНЫ N ₁ , ТЕ	ВЕС ПАНЕЛЕЙ		R _A , ТЕ	R _B , ТЕ	N, ТЕ				
									N ₂ , ТЕ	N ₃ , ТЕ							
51	КБ37-1	Т-4	II	4,5		0,19		5,13	5,4	7,86	115	115	18,4				
52	КБ37-2										115	115					
53	КБ39	—	III	2,7		0,24		5,22	3,24	5,64	100	100	14,1				
54	КБ39			2,1							110	110					
55	КБ40			3,3							0,9	0,9					
56	КБ41-1	Т-11	I	1,95		0,29		5,62	10,44	2,34	110	110	18,4				
57	КБ41-2	Т-1*		2,64						3,17	1,30	19,2					
58	КБ42	—	III	1,5		0,24		5,44	1,8	7,80	0,95	0,95	15,0				
59	КБ43			2,1							0,95	0,95	15,1				
60	КБ44	Т-3	I	3,02	0,29	0,29	0,132		5,93	10,44	3,62	1,25	1,25	20,0			
61	КБ45	Т-3	II	5,1		0,19						1,10	1,10	19,7			
62	КБ46			4,5	0,14				5,59	5,4	8,66	1,20	1,20	16,6			
63	КБ47								1,10	1,10							
64	КБ48	Т-3	I	3,45		0,29			6,06	10,44	4,14	1,30	1,30	20,6			
65	КБ49-1	Т-4	II	5,1		0,19			5,70	6,12	8,58	1,20	1,20	20,4			
66	КБ49-2											1,20	1,20				
67	КБ50-1			4,5		0,14			5,64	5,4	9,30	1,20	1,20	20,3			
68	КБ50-2											1,20	1,20				
69	КБ51-1											1,10	1,10	20,1			
70	КБ51-2											1,10	1,10				
71	КБ52	—	III	3,9		0,19			5,60	4,68	5,64	1,0	1,0	15,9			
72	КБ53			3,3								1,0	1,0				

1030.9-2.0-20

Лист

4

N №	МАРКА КОЛОННЫ	МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА	РАСЧЕТ- НАЯ СХЕМА	H, М	P ₁ , М	P ₂ , М	ВЕЛИЧИНА НАГРУЗОК НА КОЛОННУ				ВЕЛИЧИНА ОПОРНЫХ РЕАКЦИЙ		
							ВЕТЕР q, тс/п.м	ВЕС КОЛОННЫ N ₁ , тс	ВЕС ПАНЕЛЕЙ		R _A , тс	R _B , тс	N, тс
									N ₂ , тс	N ₃ , тс			
73	КБ54	—	III	4,5	0,24	0,19	0,132	5,88	5,40	4,92	0,96	0,96	16,2
74	КБ55-1	T-11	I	3,46		0,29		6,49	10,44	4,16	1,20	1,20	21,1
75	КБ55-2	T-1*		3,84				4,61		1,30	1,30	21,5	
76	КБ56	—	III	2,7		0,24		6,06	3,24	7,80	1,0	1,0	17,1
77	КБ57			2,1				6,03	2,52	8,52	1,0	1,0	
78	КБ58			3,3				6,09	3,96	7,08	1,0	1,0	
79	КБ59	T-3	I	4,2		0,29		6,55	10,44	5,06	1,1	1,1	22,0
80	КБ60	T-3	II	6,3		0,14		6,05	7,56	7,92	1,20	1,20	21,5
81	КБ61	T-3		5,7				6,00	6,84	8,66	1,44	1,44	21,5
82	КБ62-1	T-4		6,3				6,15	7,56	8,58	1,30	1,30	22,3
83	КБ62-2										1,30	1,30	
84	КБ63-1	T-4		5,7				6,05	6,84	9,30	1,26	1,26	22,2
85	КБ63-2										1,26	1,26	
86	КБ64	T-3	I	4,65		0,29		6,69	10,44	5,58	1,40	1,40	22,7
87	КБ65	—	III	5,1		0,19		6,22	6,12	5,64	1,05	1,05	18,0
88	КБ66			4,5				6,16	5,4	6,36	1,04	1,04	
89	КБ67			0,14		5,89		1,04		1,04	17,7		
90	КБ68-1	T-11	I	4,45		0,29		6,86	10,44	6,22	1,40	1,40	22,5
91	КБ68-2	T-1*		5,04				6,04	1,40	1,40	23,3		
92	КБ69	—	III	3,9		0,19		6,34	4,68	7,80	1,10	1,10	18,8
93	КБ70			3,3				6,28	3,96	8,52	1,10	1,10	
94	КБ71			4,5				6,41	5,40	7,08	1,10	1,10	18,9

1.030.9-2.0-20

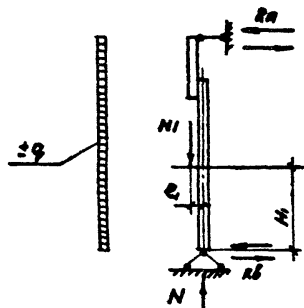
ЛМЕТ
5

N П/п	МАРКА КОЛОННЫ	МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА	РАСЧЕТ- НАЯ СХЕМА	H, М	P, М	P ₂ , М	ВЕЛИЧИНА НАГРУЗОК НА КОЛОННУ				ВЕЛИЧИНА ОПОРНЫХ РЕАКЦИЙ					
							ВЕТЕР В, ТС / Д. М	ВЕС КОЛОННЫ Н ₁ , ТС	ВЕС ПАНЕЛЕЙ		R _A , ТС	R _B , ТС	N, ТС			
									Н ₂ , ТС	Н ₃ , ТС						
95	КБ 72	Т-3	I	5,42	0,29	0,29	0,132	7,18	10,44	650	1,40	1,40	24,1			
96	КБ 73	Т-3	II	7,5		0,14		6,68	9,00	7,94	1,30	1,30	23,6			
97	КБ 74	Т-3		6,9				6,58	8,28	8,66	1,30	1,30	23,5			
98	КБ 75	Т-3	I	5,85		0,34		8,77	10,44	7,02	1,50	1,50	26,2			
99	КБ 76-1	Т-4	II	7,5	0,19	0,132		8,23	9,0	8,58	1,40	1,40	25,8			
100	КБ 76-2										1,40	1,40				
101	КБ 77-1			6,9				8,13	8,28	9,3	1,40	1,40	25,7			
102	КБ 77-2										1,40	1,40				
103	КБ 78	—	III	6,3				8,07	7,56	5,64	1,20	1,20	21,3			
104	КБ 79			5,7				7,98	6,84	6,36	1,20	1,20	21,2			
105	КБ 80-1	Т-11	I	5,55	0,34			0,132	9,00	10,44	6,66	1,50	1,50	26,1		
106	КБ 80-2	Т-1*		6,24								7,49	1,50	1,50	26,9	
107	КБ 81	—	III	5,1	0,24				0,132	8,32	6,12	7,80	1,20	1,20	22,2	
108	КБ 82			4,5									8,43	5,40	8,52	1,20
109	КБ 83									8,07	8,52	1,20				1,20
110	КБ 84			7,5	0,19					0,132	8,82	9,00	5,64	1,30	1,30	23,4
111	КБ 85			6,9										8,73	8,28	
112	КБ 86			6,3							8,91	7,56	7,80	1,30	1,30	24,3
113	КБ 87			5,7							8,82	6,84	8,52	1,25	1,25	24,2
114	КБ 88			7,5							9,66	9,00	7,80	1,40	1,40	26,5
115	КБ 89			6,9							9,57	8,28	8,62	1,40	1,40	26,5

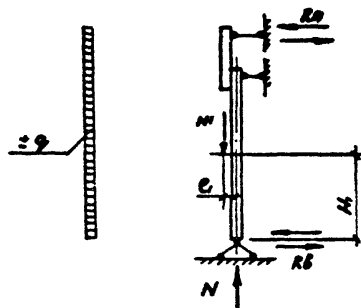
1.030 9-2.0-20

Лист
6

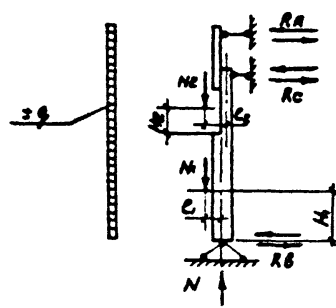
Схema I



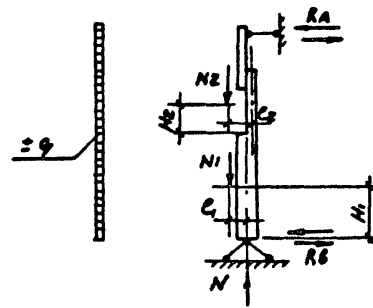
Схema I



Схema II



Схema IV



№ п.п.	Марка колонны	Марка стального элемента	Расчетная схема	H_1 м	H_2 м	e м	e_2 м
1	ТФ1	Т1; Т2	I	3,1	—	0,22	—
2	ТФ2	Т1; Т2	I	6,4	—	0,22	—
3	ТФ3	Т1; Т2	I	6,4	—	0,27	—

Величины нагрузок на колонны			Величины опорных реакций			
Ветер q , тс/м. п.	Вес панелей		R_A , тс	R_B , тс	R_c , тс	N , тс
	N_1 , тс	N_2 , тс				
0,132	8,0	—	0,8	0,8	—	8,3
	5,3	—	0,8	0,8	—	5,6
	7,0	—	0,9	0,9	—	7,3

В расчетных схемах зафиксировано положение продольной силы, которое определяет предельное (по несущей способности) состояние колонны. В конкретном пролете при расположении точки приложения силы ниже фиксированной, необходимо произвести поперечный расчет колонны.

Нач. отс.	Светличенко	
Гл. инж.	Капитанов	
Рук. пр.	Кореньский	
Ст. инж.	Ярица	
Усл. инж.	Белавин	
Провер.	Ярица	
Н. конт.	Капитанов	

1.030.9-2.0-22

Расчетные схемы колонн, таблица
расчетных нагрузок на стальные
колонны факториз. перерасчет
однотактных зданий,
промышленных предприятий.

Страница	Лист	Листов
Р	1	4

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОИПРОЕКТ

№№ п.п.	Марка колонны	Марка стального элемента	Расчетная схема	H ₁ м	H ₂ м	e ₁ м	e ₂ м
4	ТФ4	Т1; Т2	I	6,4	—	0,32	—
5	ТФ5	Т1; Т2	I	6,4	—	0,32	—
6	ТФ6	Т1; Т2	I	6,4	—	0,32	—
7	ТФ7	Т1; Т2	I	6,4	—	0,32	—
8	ТФ8	Т1; Т2	I	8,7	—	0,37	—
9	ТФ9	Т1; Т2	I	8,7	—	0,37	—
10	ТФ10	Т1; Т2	I	8,7	—	0,37	—
11	ТФ11	Т1; Т2	I	8,7	—	0,37	—
12	ТФ12	Т3	II	3,1	—	0,22	—
13	ТФ13	Т3	II	6,4	—	0,22	—
14	ТФ14	Т3 Т4	II I	6,4	—	0,27	—
15	ТФ15	Т3 Т4	II I	6,4	—	0,32	—

Величина нагрузок на колонны			Величины опорных реакций			
Ветер q, тс/м.п.	Вес панелей		R _A тс	R _B тс	R _C тс	N тс
	N1 тс	N2 тс				
0,132	8,5	—	1,1	1,1	—	9,0
	10,0	—	1,2	1,2	—	10,4
	11,6	—	1,3	1,3	—	12,0
	13,0	—	1,4	1,4	—	13,6
	11,8	—	1,5	1,5	—	12,4
	13,3	—	1,6	1,6	—	14,0
	14,8	—	1,7	1,7	—	15,5
	16,5	—	0,3	0,7	—	17,2
	7,7	—	0,3	0,7	1,0	8,1
	5,0	—	0,3	0,7	1,1	5,4
	6,5	—	0,3	0,7	1,2	7,0
	8,5	—	0,3	0,9	1,4	9,0
			1,1	1,1	—	

1030.9-2.0-22

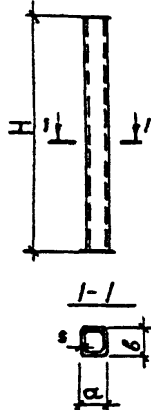
№№ п.п.	Марка колонны	Марка стального элемента	Расчетная схема	H ₁ м	H ₂ м	e ₁ м	e ₂ м
16	ТФ16	Т3	II	6,4	—	0,32	—
17	ТФ17	Т3	II	6,4	—	0,32	—
18	ТФ18	Т3	II	6,4	—	0,32	—
19	ТФ19	Т3	II	8,7	—	0,37	—
20	ТФ20	Т3	II	8,7	—	0,37	—
21	ТФ21	Т3	II	8,7	—	0,37	—
22	ТФ22	Т3	II	8,7	—	0,37	—
23	ТФ23	Т3	III	6,4	1,6	0,67	0,6
		Т4	IV				
24	ТФ24	Т3	III	6,4	1,6	0,67	0,6
		Т4	IV				
25	ТФ25	Т3	III	6,4	1,6	0,67	0,6
		Т4	IV				
26	ТФ26	Т3	III	8,7	1,6	0,67	0,6
		Т4	IV				
27	ТФ27	Т3	III	6,4	1,6	0,67	0,6
		Т4	IV				

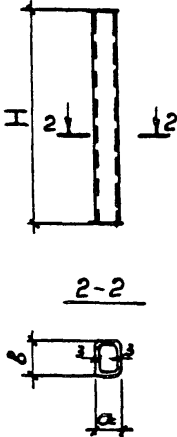
Величины нагрузок на колонны			Величины опорных реакций			
Ветер	Вес панелей		R _A тс	R _B тс	R _C тс	N тс
q тс/м.п.	N ₁ тс	N ₂ тс				
0,132	9,6	—	0,3	1,0	1,4	10,2
	11,2	—	0,3	1,1	1,5	11,8
	12,7	—	0,3	1,2	1,6	13,3
	11,3	—	0,3	1,2	1,7	11,9
	12,8	—	0,3	1,3	1,9	13,4
	14,3	—	0,3	1,4	1,9	15,0
	16,0	—	0,3	1,5	2,0	16,6
	3,0	7,9	0,3	1,2	1,5	11,5
	4,6	7,9	0,3	1,2	1,5	13,0
	6,1	7,9	0,3	1,4	1,7	14,6
	4,6	7,9	0,3	1,2	1,5	13,2
	4,5	7,9	0,3	1,2	1,5	13,1

№№ р.п	Марка колонны	Марка стального элемента	Расчетная схема	H ₁ м	H ₂ м	e м	e ₂ м
28	ТФ 28	ТЗ	II	8,4	1,8	0,67	0,62
		Т4	IV				
29	ТФ 29	ТЗ	II	8,7	1,6	0,67	0,62
		Т4	IV				
30	ТФ 30	ТЗ	II	8,7	1,6	0,67	0,62
		Т4	IV				
31	ТФ 31	ТЗ	II	8,7	1,6	0,67	0,62
		Т4	IV				
32	ТФ 32	ТЗ	II	8,7	1,6	0,67	0,62
		Т4	IV				

Величины нагрузок на колонны			Величины опорных реакций			
Ветер q тс/м.п.	Вес панелей		R _n тс	R тс	R _c тс	N тс
	N1 тс	N2 тс				
0,132	6,1	7,9	0,3	1,4	1,4	14,7
			—	—	—	—
	4,8	7,9	0,3	1,2	1,2	13,2
			—	—	—	—
	4,6	9,5	0,3	1,6	1,6	14,8
			—	—	—	—
	6,3	9,5	0,3	1,8	1,8	16,4
			—	—	—	—
	7,9	9,5	0,3	1,8	2,1	18,0
			1,9	1,9	—	—

1030,9-2.0-22

Эскиз конструкции	Марка колонн	Габаритные размеры, мм		Масса кг	
		H	Сечение		
			a		b
	сф 1	2670	100	100	43
	сф 2	2870			46
	сф 3	3020			48
	сф 4	3250			51
	сф 5	3420			54
	сф 6	3470			54
	сф 7	3520			55
	сф 8	3620			56
	сф 9	3850			59
	сф 10	3870			59
	сф 11	4020			62
	сф 12	4070			63
	сф 13	4220			65
	сф 14	4450			68
	сф 15	4520			69
	сф 16	4620			70
	сф 17	4670			71
	сф 18	4720			72
	сф 19	5070			77
	сф 20	5270	90	125	72
	сф 21	5420			74
	сф 22	5650			77
	сф 23	5780			79
	сф 24	5820			79
	сф 25	5870			80

Эскиз конструкции	Марка колонн	Габаритные размеры, мм		Масса кг	
		H	Сечение		
			а		б
	сф 26	5920	120	160	81
	сф 27	6270			85
	сф 28	6850			92
	сф 29	6920			93
	сф 30	7020			94
	сф 31	7120			95
	сф 2*	2870			42
	сф 3*	3020			43
	сф 6*	3470			50
	сф 8*	3620			51
	сф 12*	4070			57
	сф 13*	4220			59
	сф 20*	5270			72
	сф 21*	5420			74

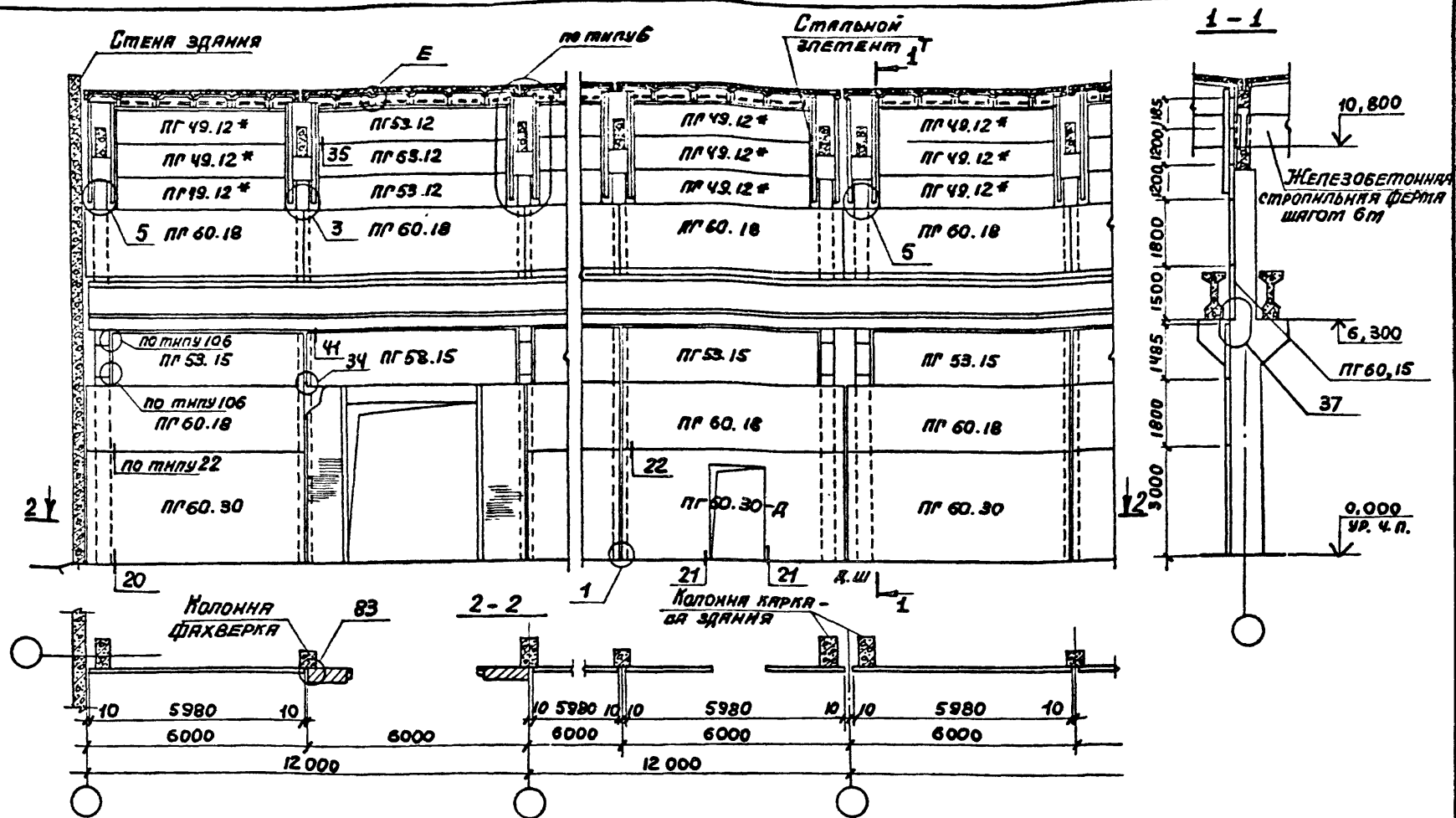
Колонны фахверка с индексом * устанавливаются в стеновом ограждении, имеющем проемы.

Нав. отд.	Светличный	✓
Гл. спец.	Капитанов	✓
Рук. гр.	Корзунки	✓
Ст. инж.	Ярцева	✓
Исполн.	Зинченко	✓
Провер.	Ярцева	✓
Провер.	Корзунки	✓
Н. контр.	Капитанов	✓

1.030.9 - 2.0 - 23

Номенклатура стальных колонн фахверка перегородок многоэтажных зданий промышленных предприятий

Стация	Лист	Листов
Р		1
ХАРКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИЦПРОЕКТ		



* Заполнение межферменного пространства панелями возможно только при ширине нижнего пояса стропильной фермы не более 300 мм и установке стального элемента Т по узлу 5.

Исполн.	Бродский	Л.А.
И. контр.	Чутякова	Ч.А.
Ил. спец.	Кортецкий	Л.А.
Ст. инж.	Чутякова	Л.А.
Исполнил	Лотинев	Л.А.
Проверил	Чутякова	Ч.А.

1.030.9-2.0-35

Пример решения продольной перегородки в одноэтажном здании высотой 10,8 м с типовыми краями Q=20 т

Страница	Лист	Листов
Р	1	1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИЙ ПРОЕКТ		

Стена здания

по типу Я

Г

Стальной элемент Т

1

пр 49. 12

пр 53. 12

пр 53. 12

пр 49. 12

35 пр 53. 12

пр 53. 12

пр 49. 12

пр 53. 12

пр 53. 12

пр 60. 18

пр 60. 18

пр 60. 18

по типу 28

пр 58. 18

28 пр 58. 18

пр 58. 18

по типу 28

пр 60. 30

по типу 28 пр 60. 18

пр 60. 30

по типу 28

пр 60. 30

пр 60. 30 - Д

21

20

Колонна
Фрахверка

84

2 - 2

Колонна карка-
са здания

21

21

10

5980

10

6000

6000

12000

10

5980

10

5980

10

6000

12000

1 - 1

Стальная
стропильная
ферма шагом 6м

12,000

пр 60. 15

8,100

42; 75

1185
1200
1200
1800
1500
1785
3000
3000

0,000

ур. ч.п.

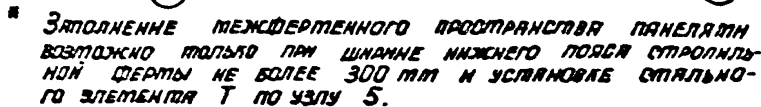
12

Нач. отд.	Бродский	
Н. контр.	Чутякова	
М. спец.	Королевский	
Рук. гр.	Чутякова	
Нач. отд.	Доминчев	
Проверка	Чутякова	

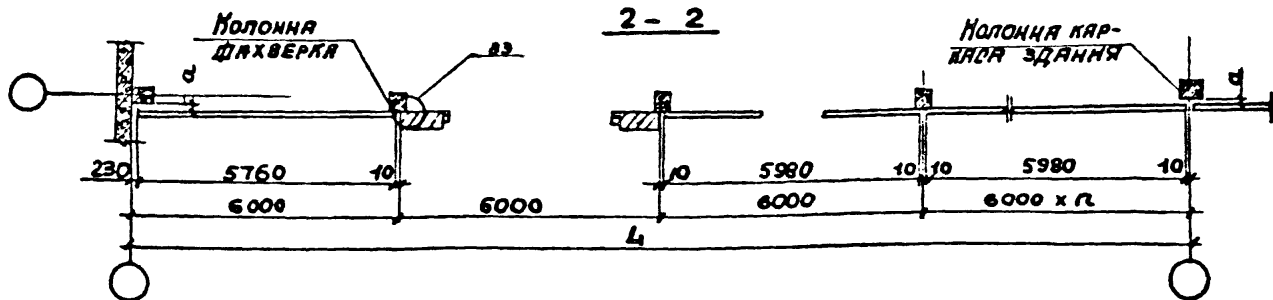
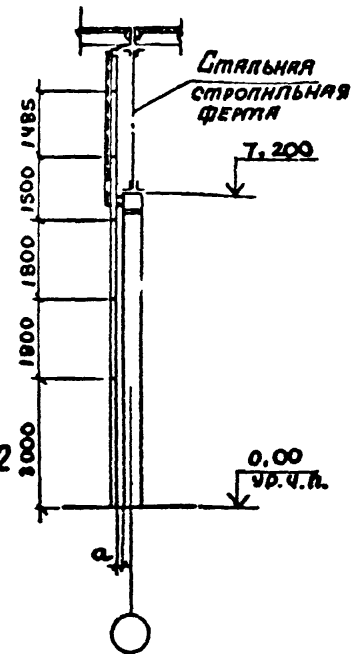
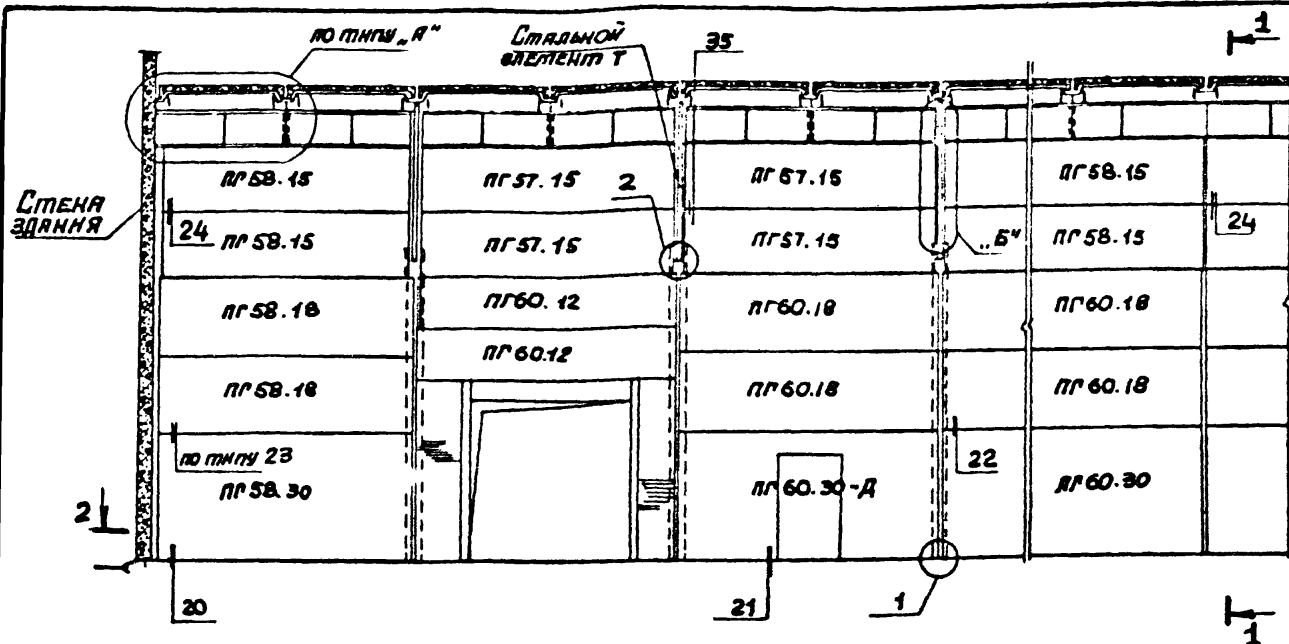
1.030. 9 - 2.0 - 37

Пример решения продоль-
ной перегородки в одноэтаж-
ном здании высотой 12 м с
мостовыми кранами Q-20 т

Стация	Лист	Листов
Р		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		



20434-01 90



L	a	n
30 000	50	1
36 000	100	2

На данной схеме показаны перегородки для случаев, когда ширина стропильной фермы больше ширины основной колонны здания. При ширине стропильной фермы меньшей ширины основной колонны перегородку устанавливать приходится к основной колонне (по типу монтажной схемы, показанной на док. - 27).

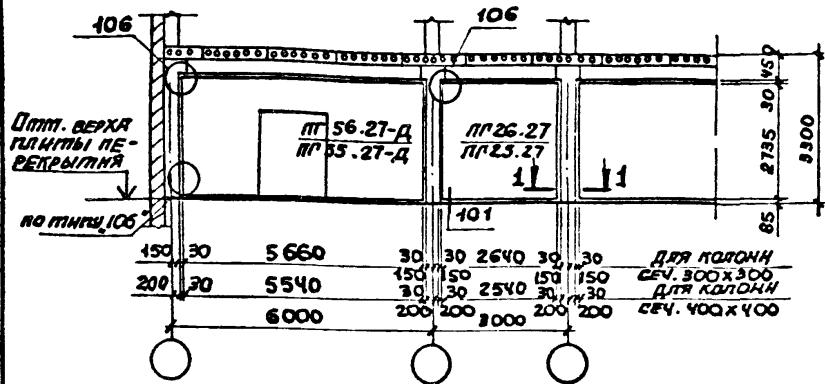
Исполнитель	Проверен	Утвержден
Б.К.С.С.С.	Б.К.С.С.С.	Б.К.С.С.С.
Б.К.С.С.С.	Б.К.С.С.С.	Б.К.С.С.С.
Б.К.С.С.С.	Б.К.С.С.С.	Б.К.С.С.С.
Б.К.С.С.С.	Б.К.С.С.С.	Б.К.С.С.С.

1.030.9 - 2.0 - 40

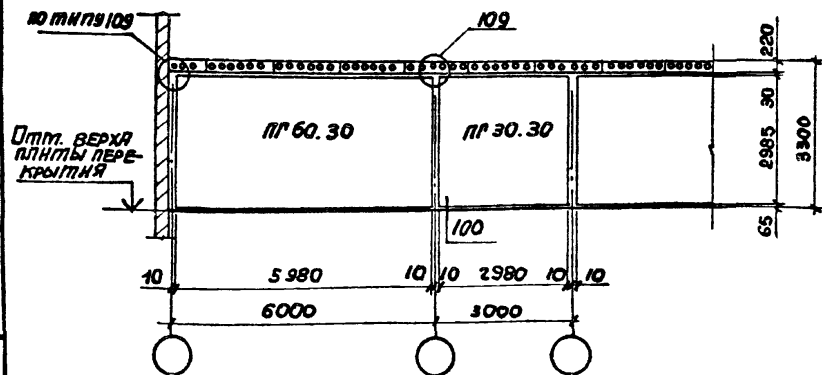
Пример решения поперечной перегородки в одноэтажном здании высотой 7.2 м без подвальных ярусов. Шаг колонн 6 м.

Стальная	Лист	Листов
Р		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТНИКИПРОЕКТ		

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



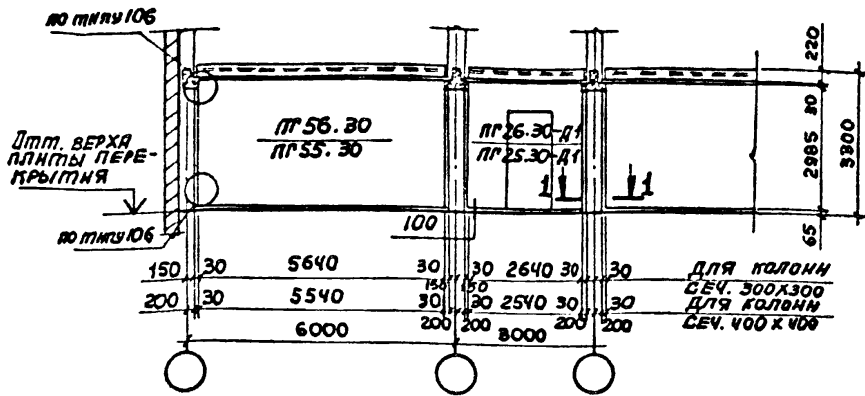
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



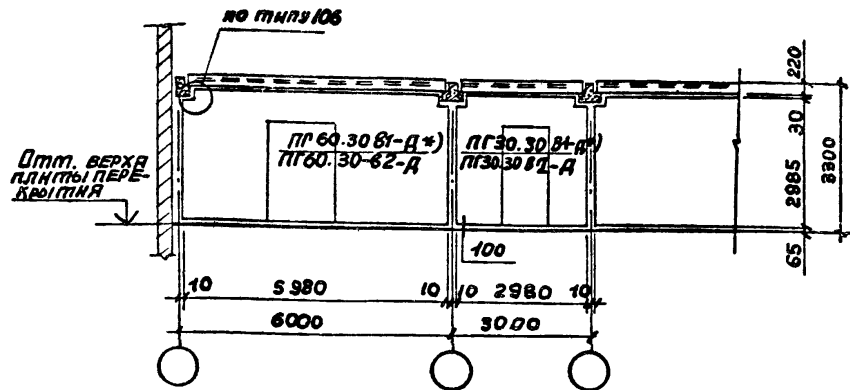
*) Панели ПГ 60.30-В1-Д и ПГ 30.30-В1-Д применяются при напички ригеля высотой 450 мм; панели ПГ 60.30-В2-Д и ПГ 30.30-В2-Д - при ригеле высотой 600 мм.

Сечение 1-1, 2-2 см. документ - 46.

ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВОРЕ КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ

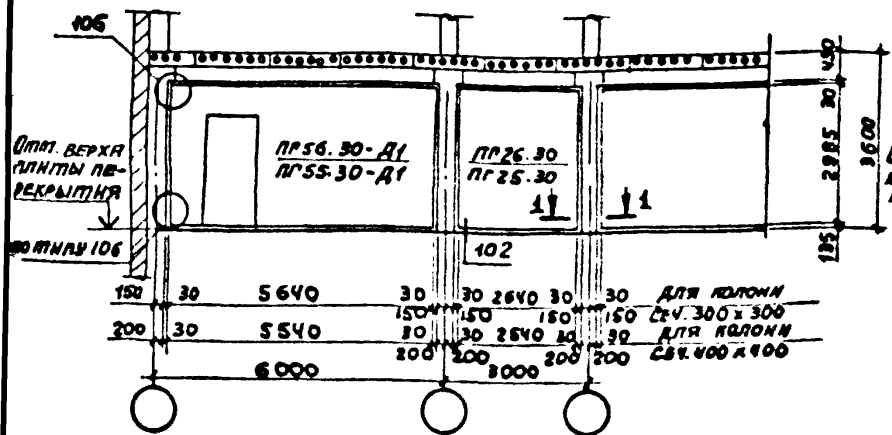


Продольная перегородка
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

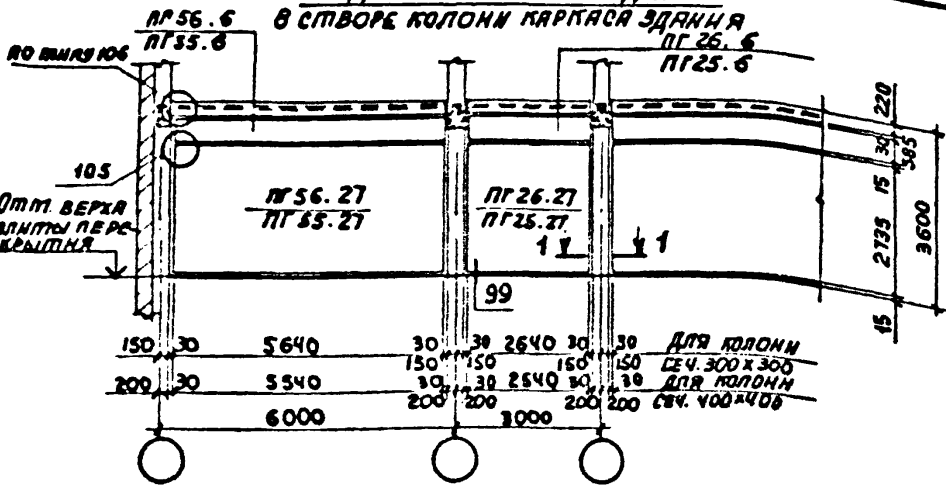


Нач. отд.	Бродский	Б	1. 030.9 - 2.0 - 41	Примеры решения переродок зданий с жарксом по серии 1. 020-1. Перекрытия из многослойных панелей. Высота этажа 3,3 м.	Страница	Лист	Листов
Н. контр.	Чутякова	Ч			2		1
Л. спец.	Хортецкий	Х					
Рук. гр.	Чутякова	Ч					
Исполн.	Потычев	П					
Проверил	Чутякова	Ч					
							ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОСТ

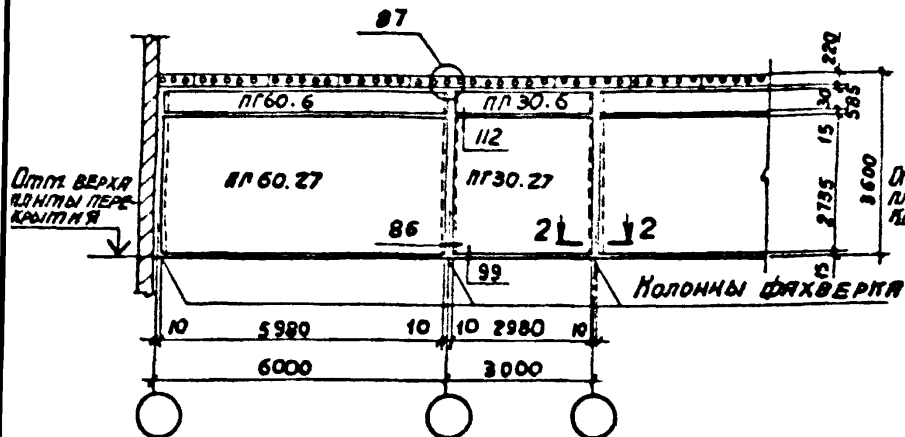
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТОРЕ ПОЛОНА КАРКАСА ЗДАНИЯ



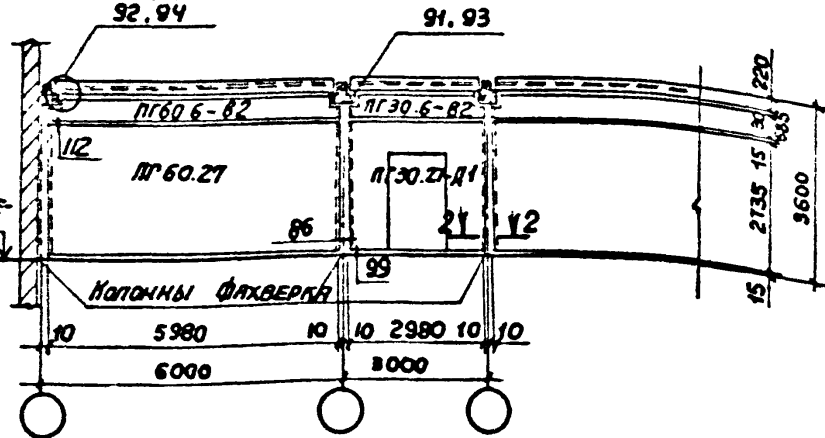
Продольная перегородка
в створе колонн каркаса здания



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
НЕ В СТВОРЕ КОЛОННЫ ЛАРКАСА ЗДАНИЯ



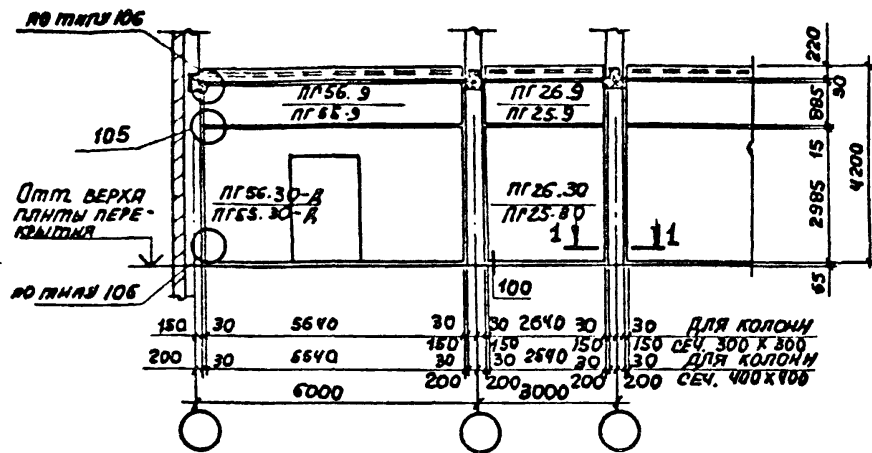
Параллельная перегородка
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



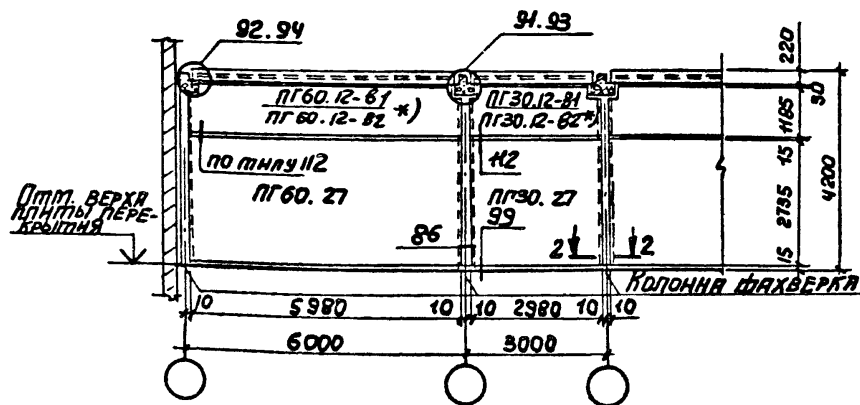
Раскладка панелей в поперечной перегородке в створе колонн при ригеле высотой 600 мм и многослойных панелях перекрытия и сетке колонн 9х6 м такая же, как в перегородке на этаже соответствующей высоты в здании с ребристым плитным перекрытием и ригелями высотой 600 мм. Сечения 1-1, 2-2 см. документ - 46.

[illegible]

Продольная перегородка
в створе колонн крылся здания



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРТЯСА ЗДАНИЯ

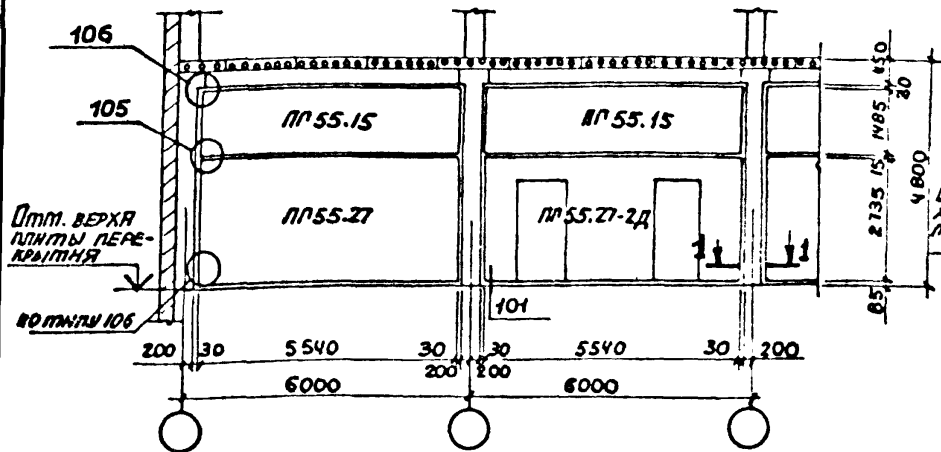


Сечения 1-1, 2-2 см. документ -46.

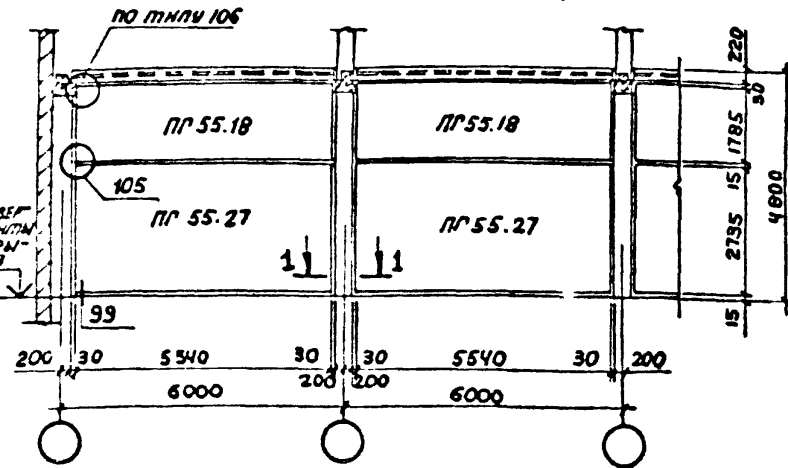
Нач. отд.	Бродский	И		1.030.9 - 2.0 - 43	ПАКЕТЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕТОРО- ДОК ЗДАНИИ С МАРАКТОМ ПО СЕ- РИИ 1.020.-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОПЛОСКО- СТНЫХ ЛАНДЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА - 3,20	Утверд.	Лист	Листов
Н. КОНТР.	ЧУПАКОВА	И				1		1
И. СПЕЦ.	КОРОПЕЦКИН	И						
Зук. гр.	ЧУПАКОВА	И						
Исполнит.	ДОМИТЧЕВ	И						
Проектир.	ЧУПАКОВА	И						

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		
-----------------------------------	--	--

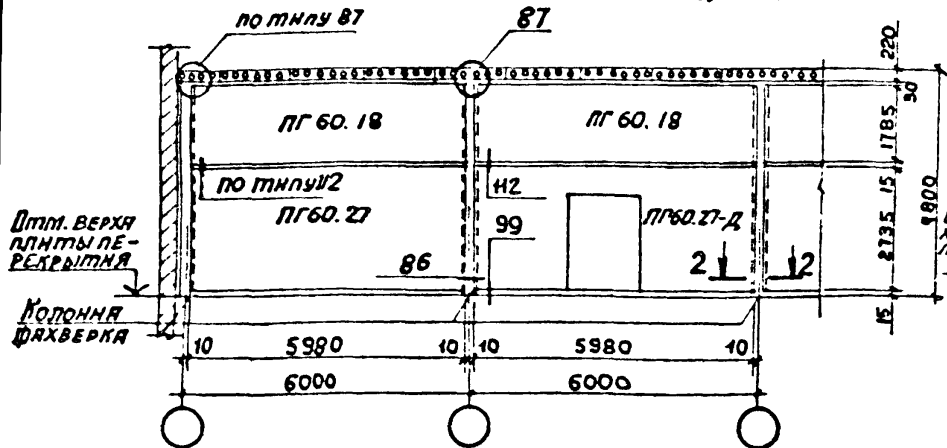
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



Продольная перегородка
в створе колонн каркаса здания



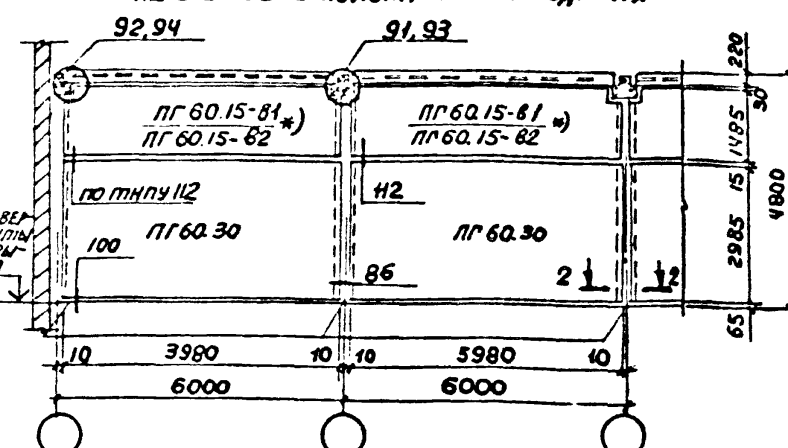
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
по тилу 87 87



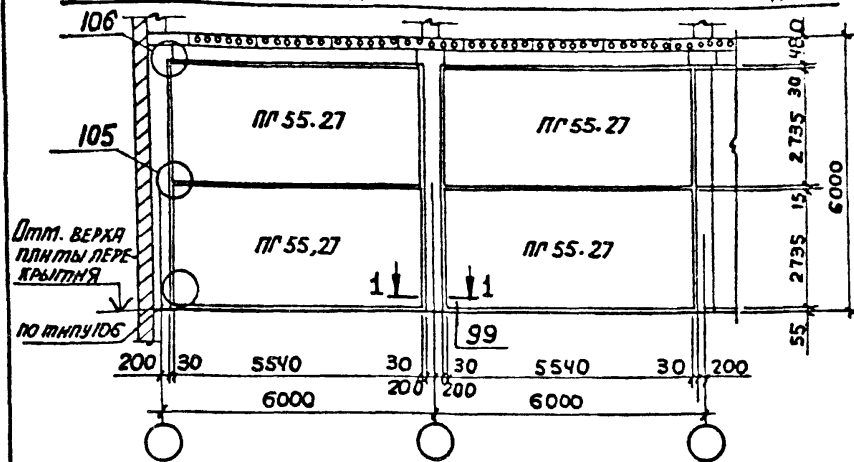
Пякелн пг 60.15 - 81 применяются при нап-
чии ргеля выскотой 450 мм, пгелн
пг 60.15 - 82 - при ргеле выскотой 600 мм

СЛУЖЕБНЫЕ 1, 2-2 вт. документ - 46.

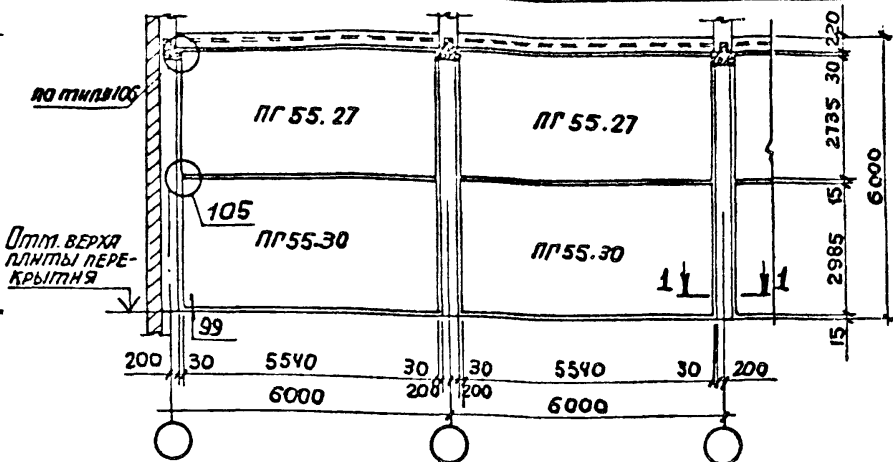
Продольная перегородка
НЕ В СТОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ

[illegible]

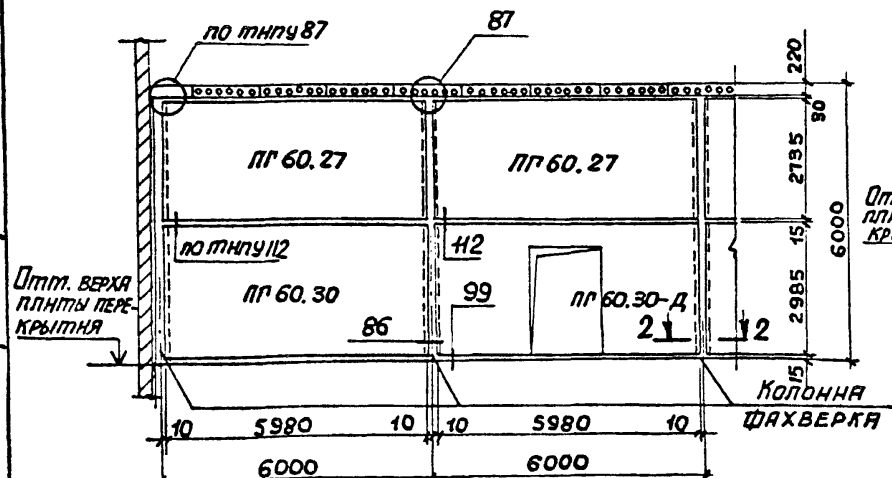
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



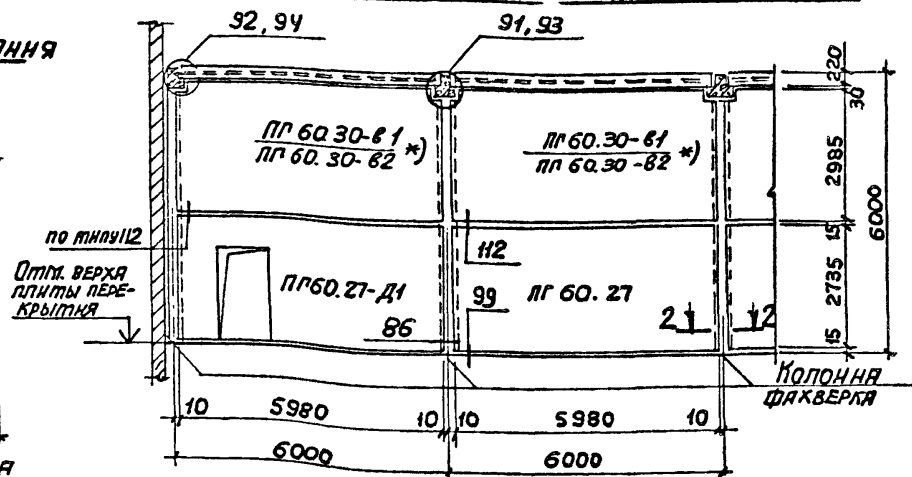
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



*) Панели ПГ 60.30-Б1 применяются при наличии ригеля высотой 450 мм; панели ПГ 60.30-Б2 — при ригеле высотой 600 мм.
Сечения 1, 2-2 см. документ - 46

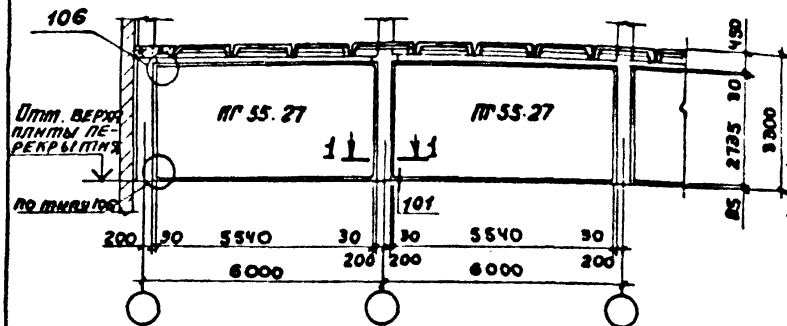
Ил. отд. Бродский
М. контр. Чутакоса
Л. спец. Кортецкий
Рук. гр. Чутакоса
Колонн. Лопатчев
Проверил Чутакоса

1.030. 9-2.0-45

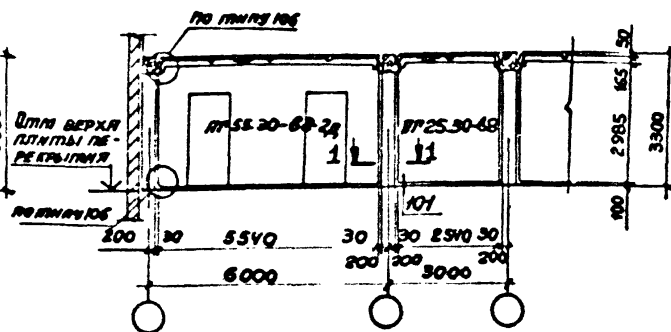
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕ-
ГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ
ПО СЕРИИ П-20. -1. ПЕРЕКРЫ-
ТКИ ИЗ МОНОЛИТНЫХ БЕТОН-
НЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА 6,0 м.

Страница Лист Листов
Р
ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОЕКТИРОВАНИИ ПРОЕКТ

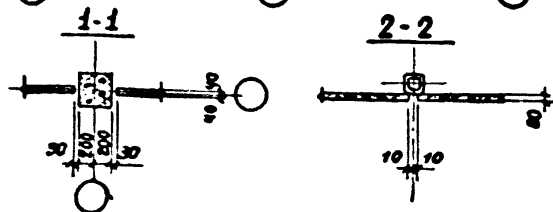
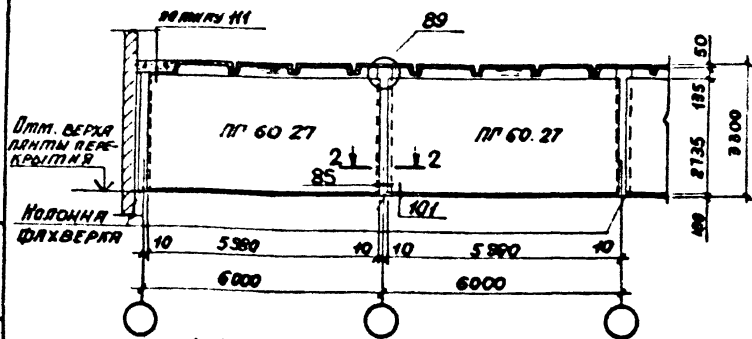
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТОБОРЕ КОЛОНЫ КАРТИСА ЗДАНИЯ
 ВЫСОТА РИГЕЛЯ 450 мм



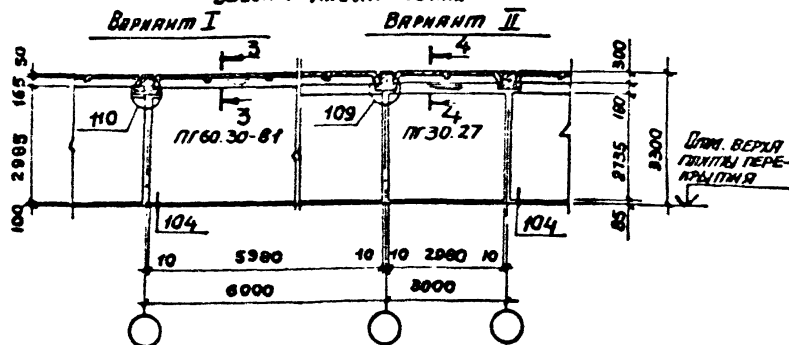
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТОБОРЕ КОЛОНЫ КАРТИСА ЗДАНИЯ
 ВЫСОТА РИГЕЛЯ 450 мм



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТОБОРЕ КОЛОНЫ КАРТИСА ЗДАНИЯ
 ВЫСОТА РИГЕЛЯ 450 мм



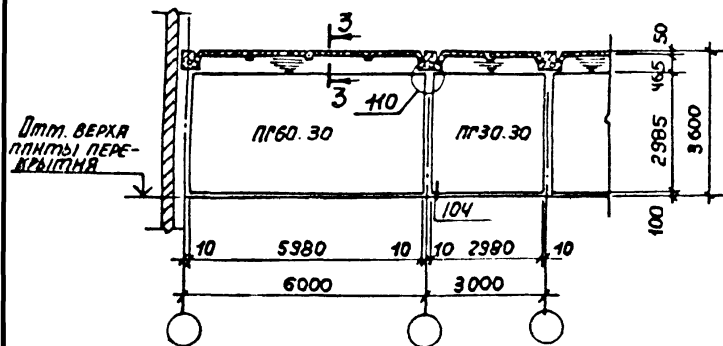
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТОБОРЕ КОЛОНЫ КАРТИСА ЗДАНИЯ
 ВЫСОТА РИГЕЛЯ 450 мм



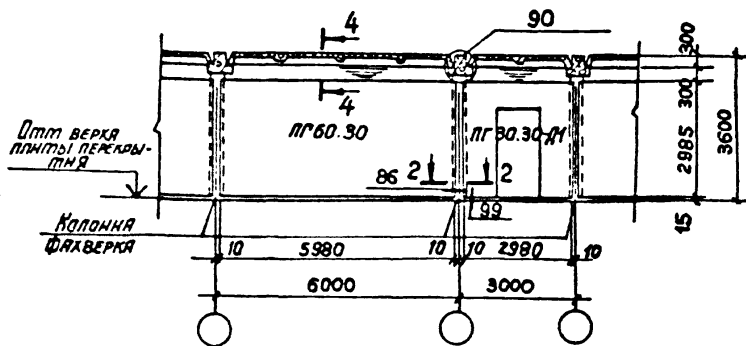
Сечение 3-3 и 4-4 см. документ-47

НАЧ. ОТДЕЛА	И. КОПЧЕНКО	1.030.9-2.0-46	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ	С. П. П. П.
И. КОПЧЕНКО	И. КОПЧЕНКО		ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАР	Р
ОТ СПЕЦИАЛИСТА	ОТ СПЕЦИАЛИСТА		КАСОТ ПО СЕРИИ 1.020-1.	1
С. П. П. П.	С. П. П. П.		ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ ЖЕЛАЗНЫХ	ХАРЬКОВСКИЙ
ЖЕЛАЗНЫХ ДОМКОВ	ЖЕЛАЗНЫХ ДОМКОВ		БЛИН ВЫСОТА ЭТАЖА 3.3 м.	ПРОЕКТИРОВАТЕЛЬ
ПРОЕКТИРОВАТЕЛЬ	ПРОЕКТИРОВАТЕЛЬ			

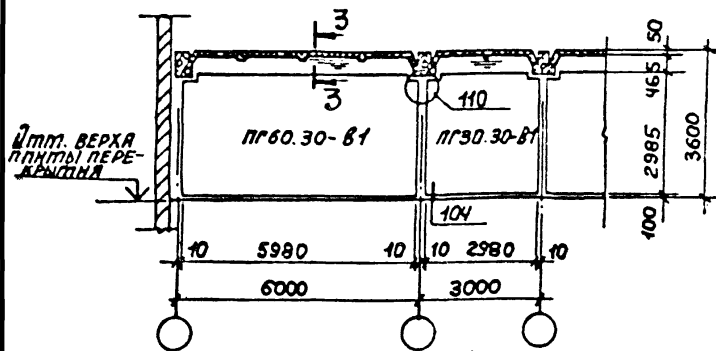
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания
Высота ригеля 450 мм. Вариант I



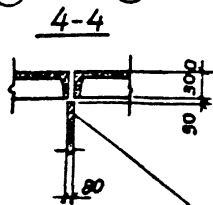
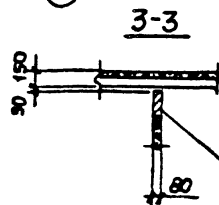
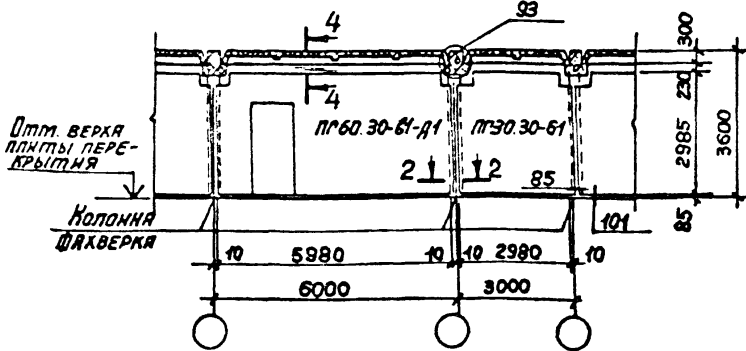
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания
Высота ригеля 450 мм. Вариант II



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания
Высота ригеля 600 мм. Вариант I



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания
Высота ригеля 600 мм. Вариант II



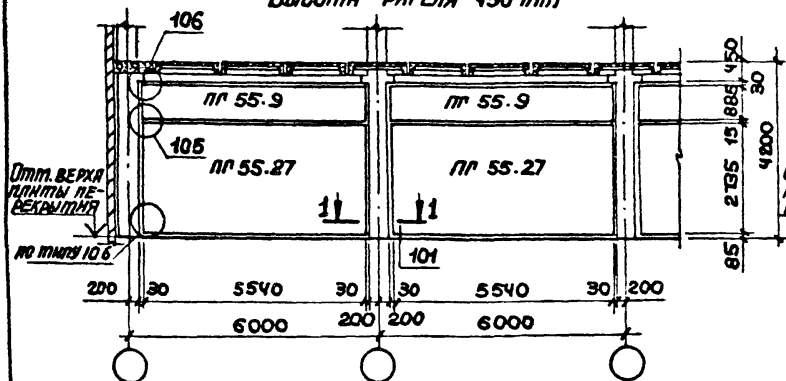
Указания по заполнению
участка перегородки кирпич-
ной кладкой смотрите на
листе 0-70.

Лист 2-2 ст. документ - 46

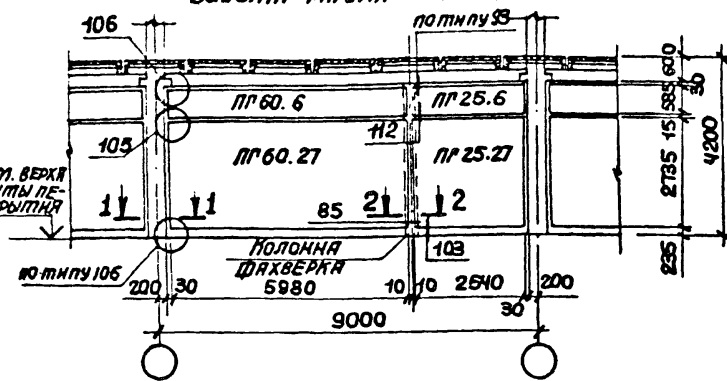
1.030. 9-2.0-47

2

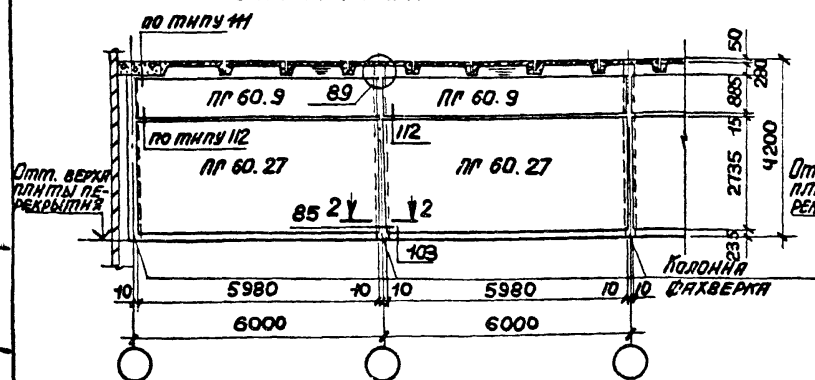
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
Высота ригеля 450 мм



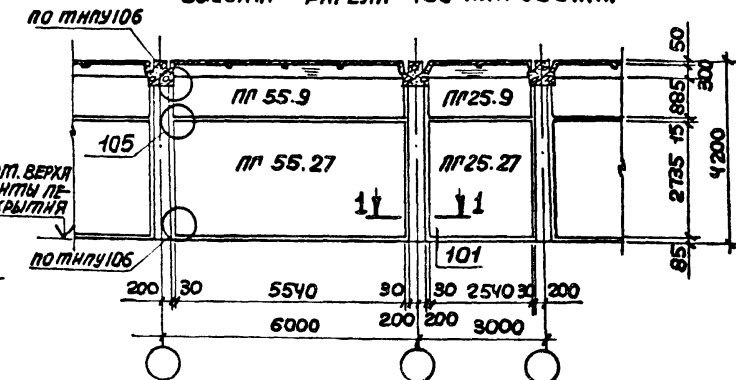
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
Высота ригеля 600 мм



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
Высота ригеля 450 или 600 мм



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
Высота ригеля 450 или 600 мм

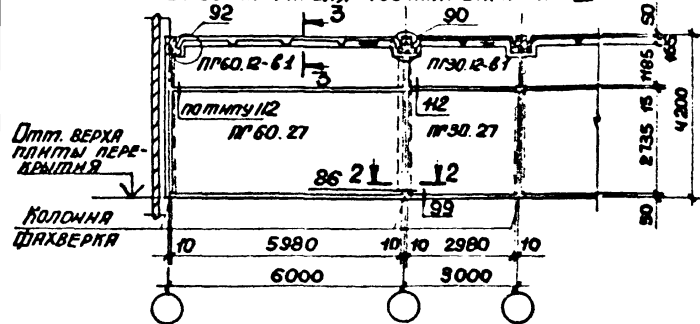


Сечение 1-1 и 2-2 см. документ -46

НАЧ. ОТДЕЛА	УЧ. ОТДЕЛА	1.030. 9-2. 0-48	Станд. лист	Лист 02
И. КОМП. УЧ. ОТДЕЛА	И. КОМП. УЧ. ОТДЕЛА		Р	1
П. СПЕЦ. КОМП. УЧ. ОТДЕЛА	П. СПЕЦ. КОМП. УЧ. ОТДЕЛА			2
Р. К. Г. Р. УЧ. ОТДЕЛА	Р. К. Г. Р. УЧ. ОТДЕЛА			
И. ПОЛН. ПРОЦЕНКО	И. ПОЛН. ПРОЦЕНКО			
ПРОВЕР. ЧУПЯКОВА	ПРОВЕР. ЧУПЯКОВА			
		ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДКИ ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020 - 1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ РЕБРИСТОЙ ПЛИТЫ. Высота этажа 4,2 м.		
				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ

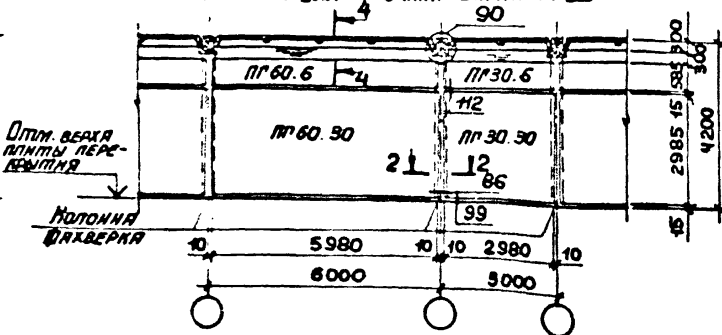
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 450 мм. Вариант I



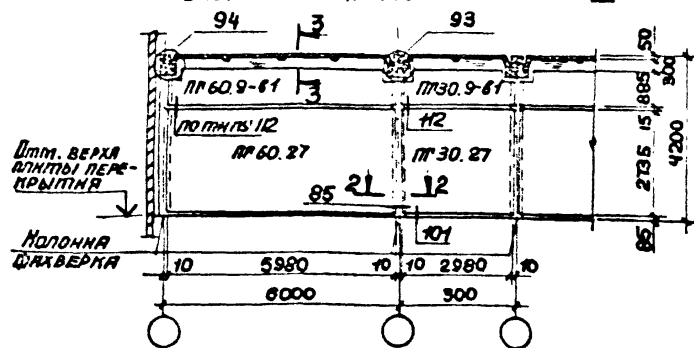
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 450 мм. Вариант II



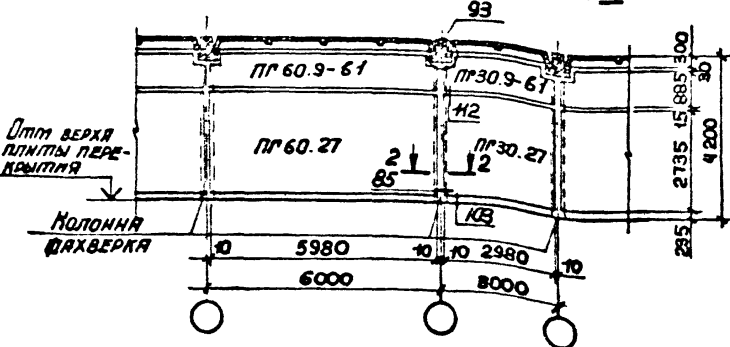
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 600 мм. Вариант I



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 600 мм. Вариант II



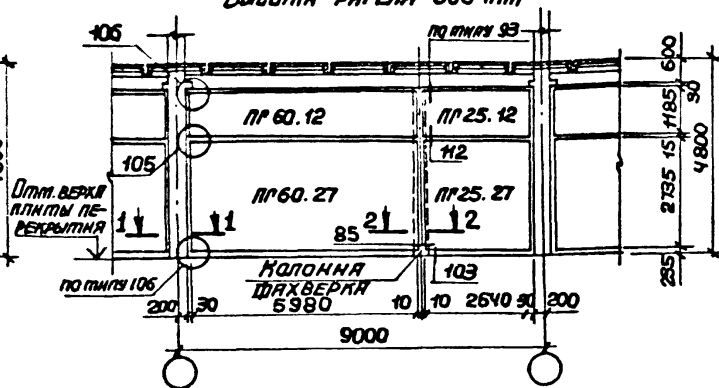
Сечение 2-2 см. документ - 46,
сечения 3-3 и 4-4 - см. документ - 47

1.030. 9-2.0-48

Лист

2

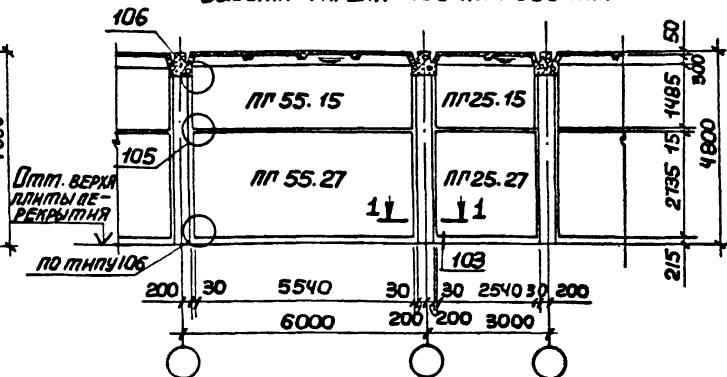
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
Высота ригеля 600 мм



Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 450 или 600 мм

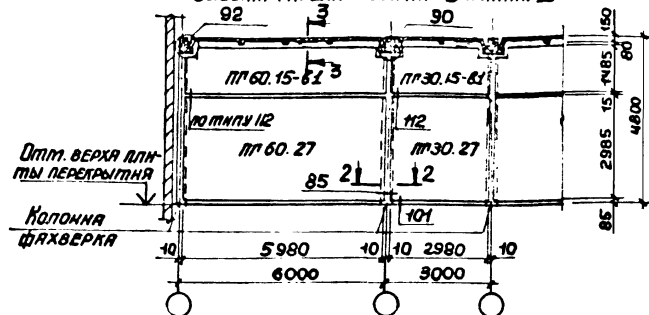
1



- | | | | | | | | |
|------------------|-----------|---|----------------|--|---------|------|--|
| ИЗЧ.ОТД | БРОДСКИЙ | Б | 1.030.9-2.0-49 | ПРИНЯТО РЕШЕНИЕ ПЕРЕГО-
ДОК ЗДАНИЙ С АРХИТЕКОМ ПО
СЕРИИ 1.020.-1. ПЕРЕКРЫТИЕ
ИЗ БЕТОННЫХ ПЛИТ.
ВЫСОТА ВСТАЖА 4,8 м | Старший | Лист | Листов |
| И. КОНСТ. | ЧУПАНОВА | Ч | | | Р | 1 | 2 |
| ОТ. СПЕЦ. | КОРОЛЕНКО | К | | | | | |
| ВЗ. ГР. | ЧУПАНОВА | Ч | | | | | |
| ИСПОЛНИ-
ТЕЛЬ | ПРОЦЕНКО | П | | | | | |
| ПРОВЕРКА | ЧУПАНОВА | Ч | | | | | ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОЕКТНО-ИЗЫСКАТЕЛЬСКИЙ
ПРОЕКТИРОВАЛЬНИК |

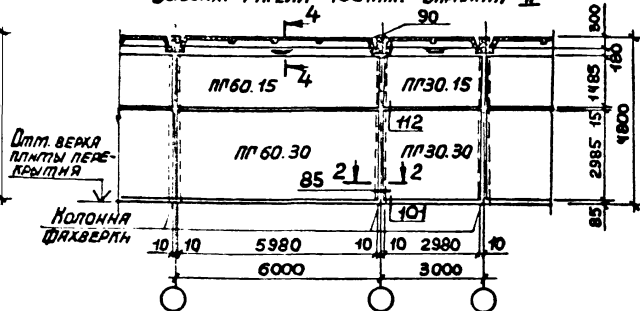
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 450 мм. Вариант I



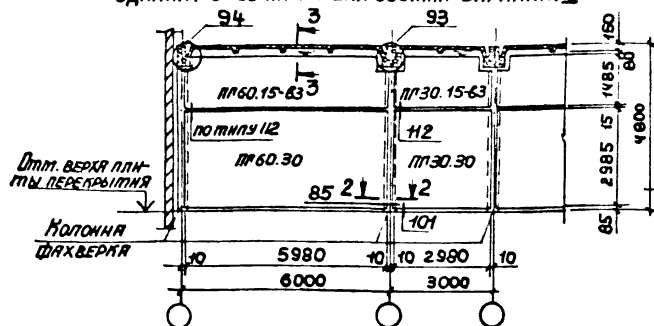
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 450 мм. Вариант II



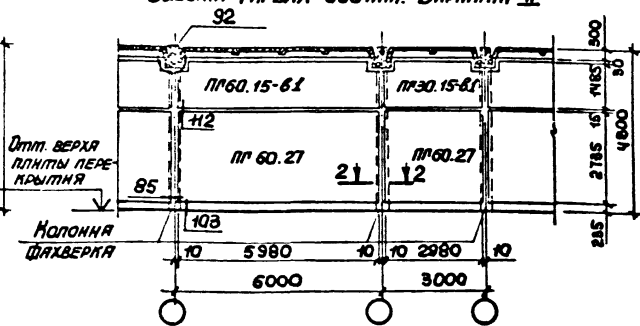
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 600 мм. Вариант I



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 600 мм. Вариант II



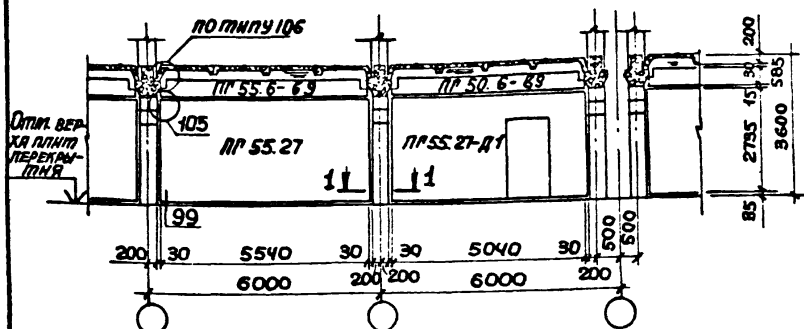
Сечение 2-2 см. док. -46, сечения 3-3 и 4-4 см. док. -47

1.030.9-2.0-49

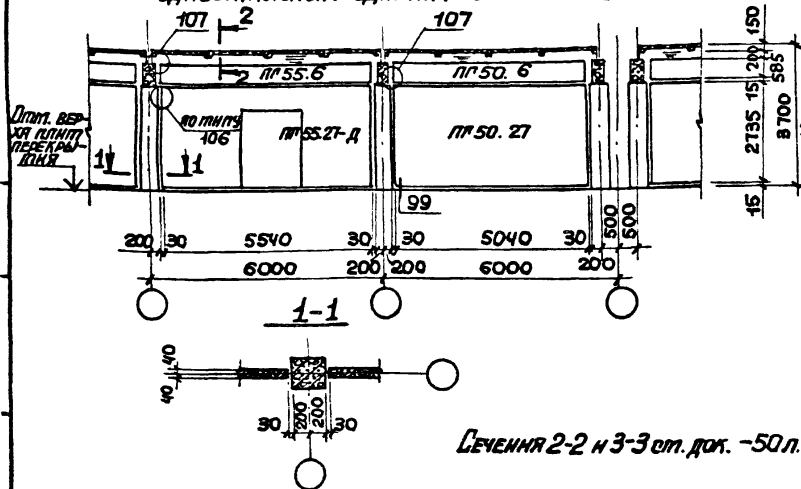
Лист

2

Продольная перегородка в створе колонн
каркаса здания

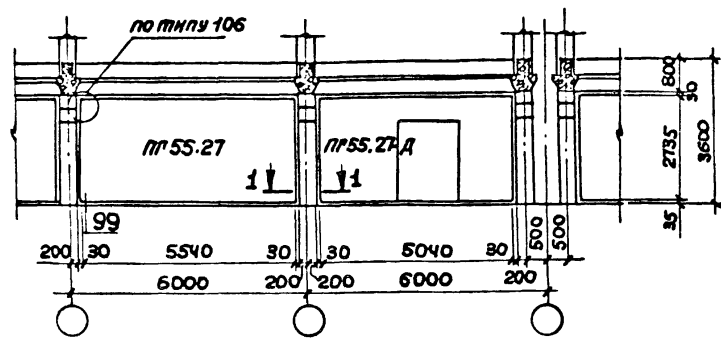


Продольная перегородка в створе колонн
маркасы здания. Покрытие из плит для
одноэтажных зданий. Вариант I

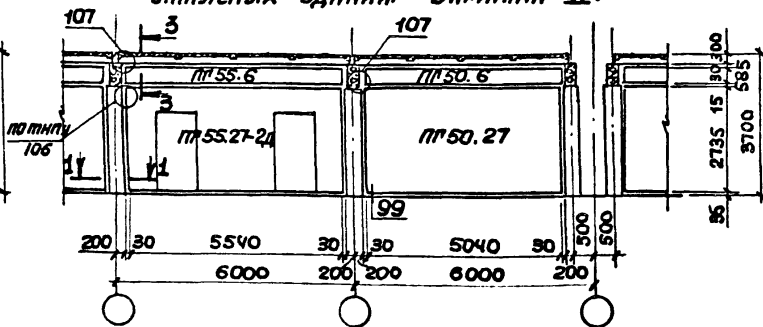


СЛУЖЕБНЫЕ 2-2 И 3-3 ОТ. ДОК. - 50 Л. 2

Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания
при наличии продольного ригеля



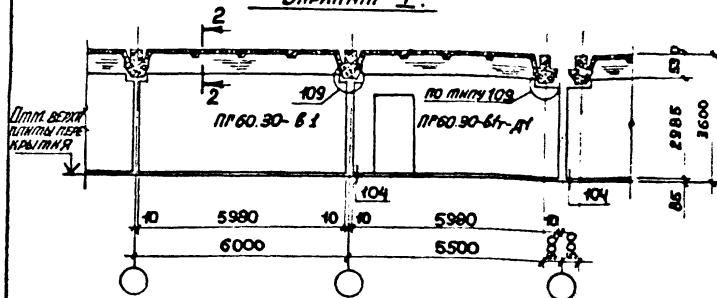
Продольная перегородка в отворе колонн каркаса
здания. Покрытие из плит для одно-
этажных зданий. Вариант II.



Иван. Отд.	Бродский	25	1.030.9-2.0-50	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОВ ЗДАНИЙ С КАРЯ- СОМ ПО СЕРИИ 1.422.0-12. ПЕЧАТНЫЕ ЛИСТЫ 1. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,6 м.	Стандарт	Лист	Листов
И. Архите	Чушкова	26			Р	1	4
И. Конст	Коростелкин	27					
И. Ук. Рук	Чушкова	28					
И. Норматив	Лосицкий	29					
И. Проверка	Чушкова	30					

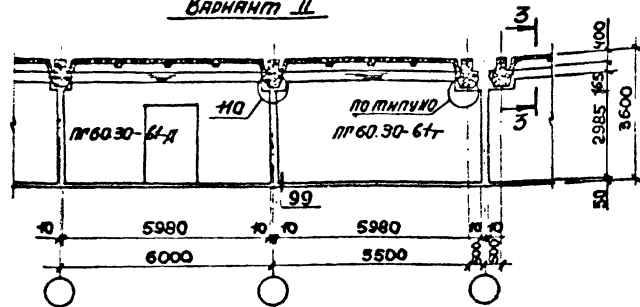
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания.

Вариант I.



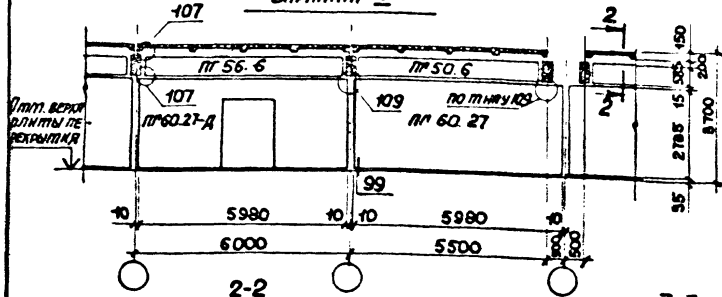
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания.

Вариант II.



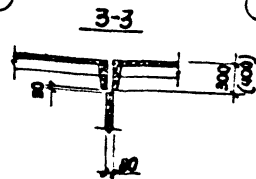
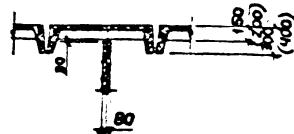
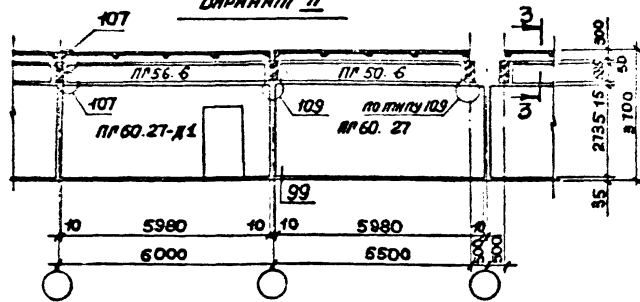
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания. Покрытие из плит для одноэтажных зданий.

Вариант I.



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания. Покрытие из плит для одноэтажных зданий.

Вариант II.

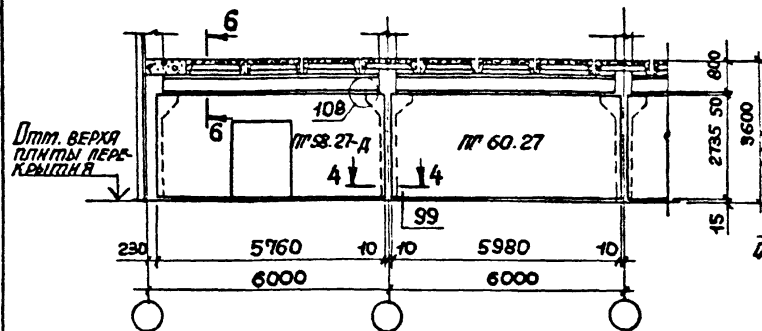


Сечение 5-5 от доп. -50 л.3

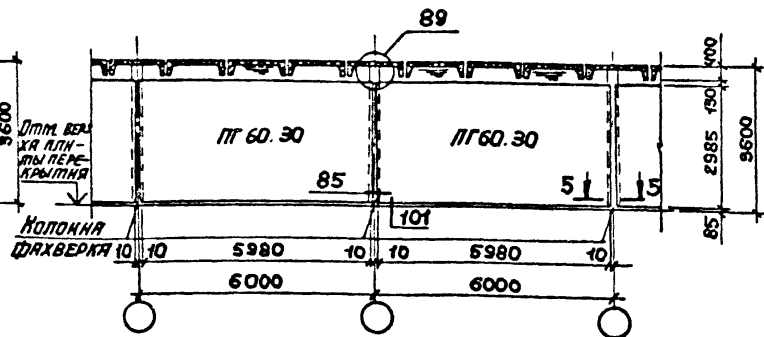
1.030. 9-2.0-50

2

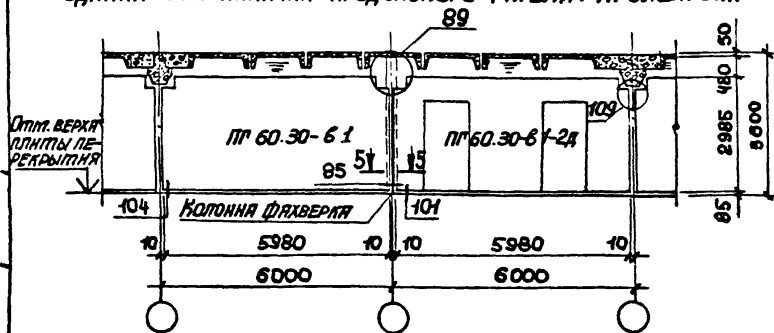
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИСЛОНЕНА К КОЛОННАМ
КАРКАСА ЗДАНИЯ. Пролет 6 м



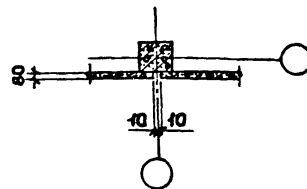
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН
КАРКАСА ЗДАНИЯ. Пролет 6 м



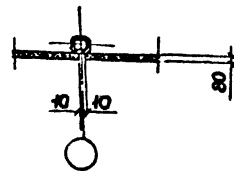
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА
ЗДАНИЯ ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНОГО РИГЕЛЯ. Пролет 6 м.



4-4

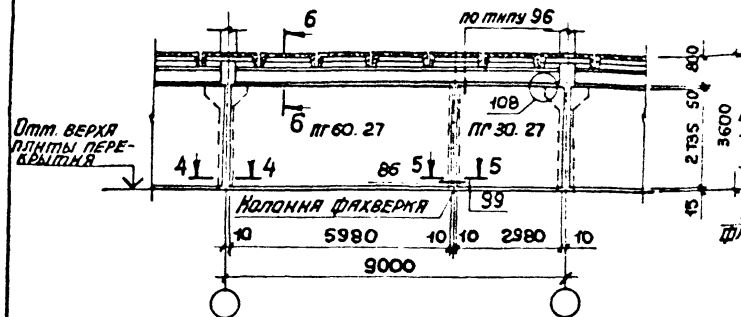


5-5

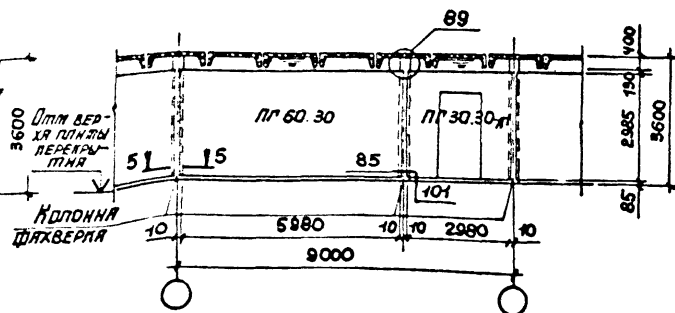


Сечение 6-6 см. дол. - 51 л.3

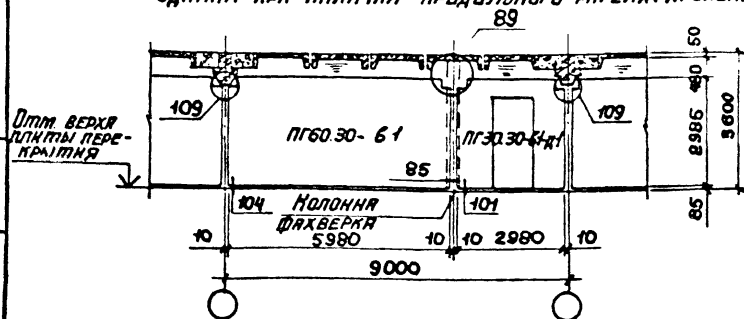
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИСЛОЖНО К КОЛОННАМ
КАРКАСА ЗДАНИЯ. Пролет 9м



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН
КАРКАСА ЗДАНИЯ. Пролет 9м.



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА
ЗДАНИЯ ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНОГО РИГЕЛЯ. Пролет 9м.

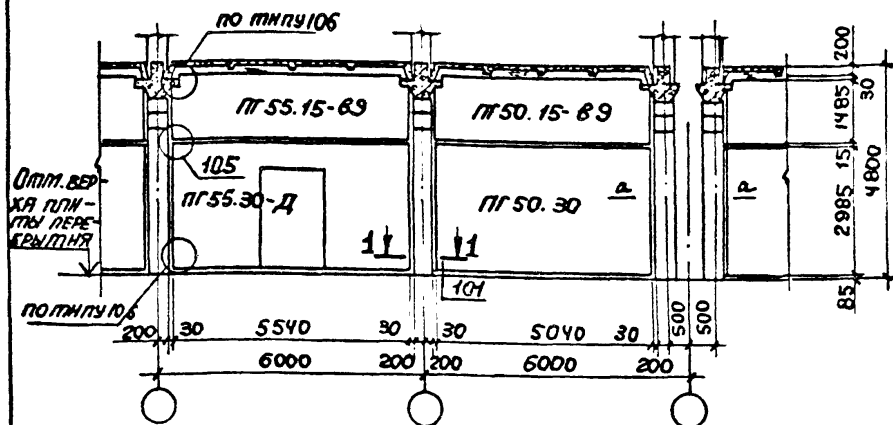


Лечения 4-4 и 5-5 ст. док. -50 л.3
Лечение 6-6 - док. -51 л.3

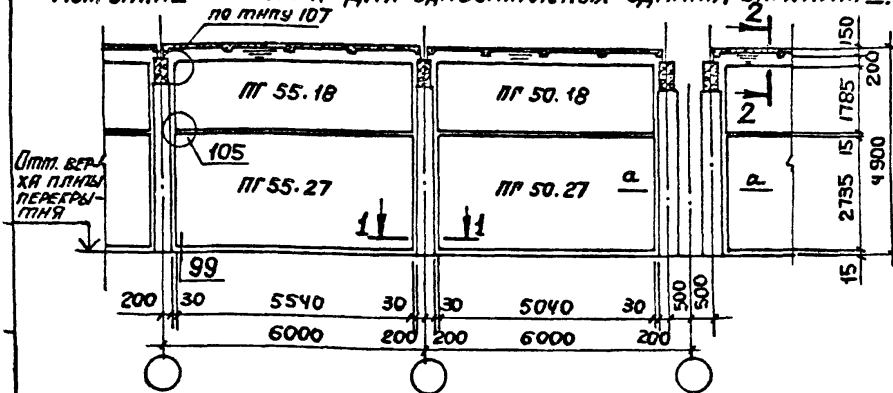
1.030.9-2.0-50

4

Продольная перегородка в створе
колонн ларжаса здания

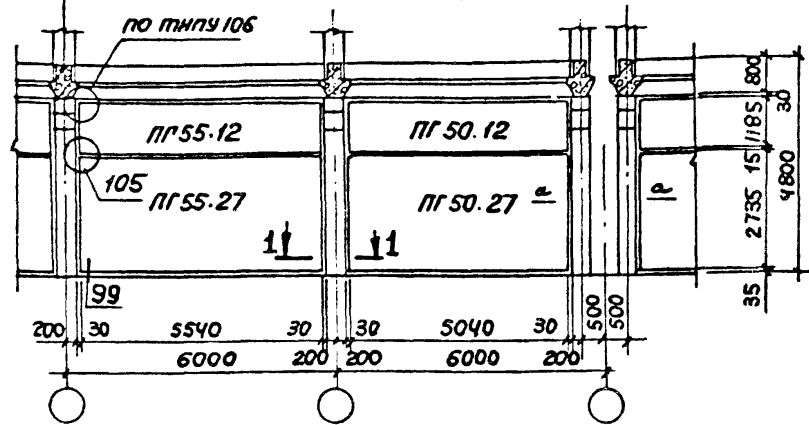


Продольная перегородка в створе половки каркаса здания
Покрывные из плит для одноэтажных зданий, В. Я. Яковлев.

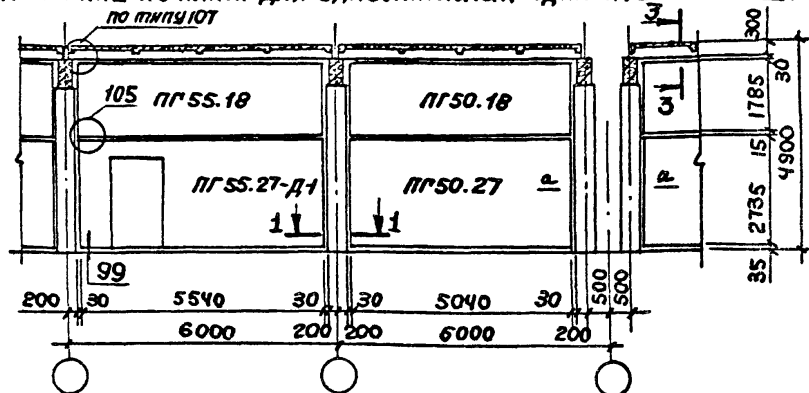


1. Монтажные схемы перегородок для высот этажей 6,0 м и 7,2 м аналогичны соответствующим монтажным схемам перегородок для этажа высотой 4,8 м при условии добавления необходимого количества панелей перегородок высотой 1,2 м.
2. Сечение 1-1 от. док. - 50 л. 1, сечения 2-2 и 3-3 - док. - 50 л. 2; сечение а-а ск. док. - 76.

Продольная перегородка в створе колонн каякса
здания при наличии продольного ригеля

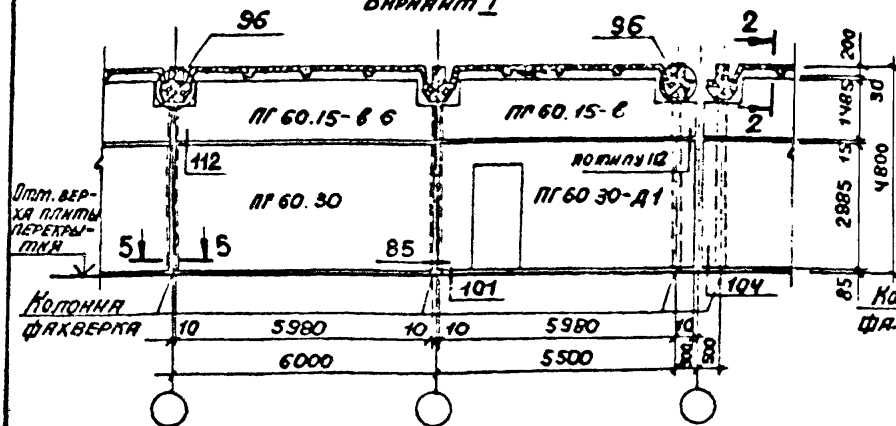


Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания
Покрывные из плит для одноэтажных зданий. Вариант II.

[illegible]

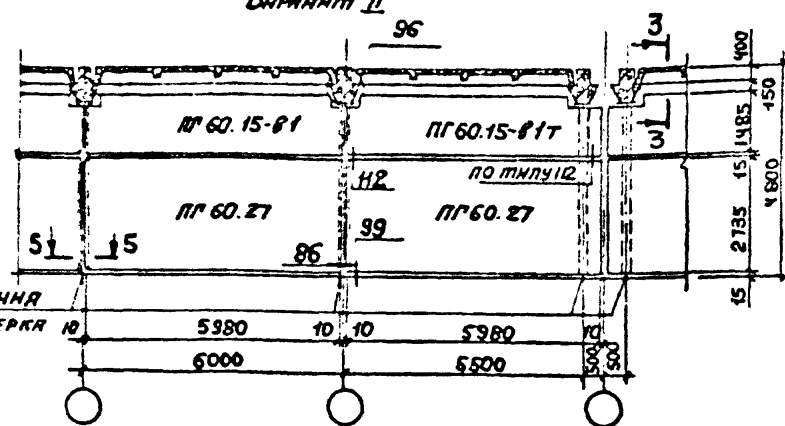
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ

Вариант I



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ

Вариант II

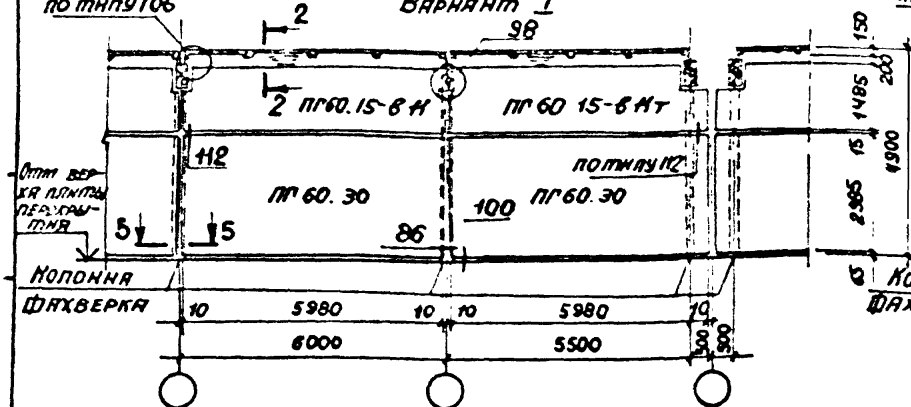


ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ

ПОКРЫТИЕ ИЗ ПЛИТ ДЛЯ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ

по типу 106

Вариант I

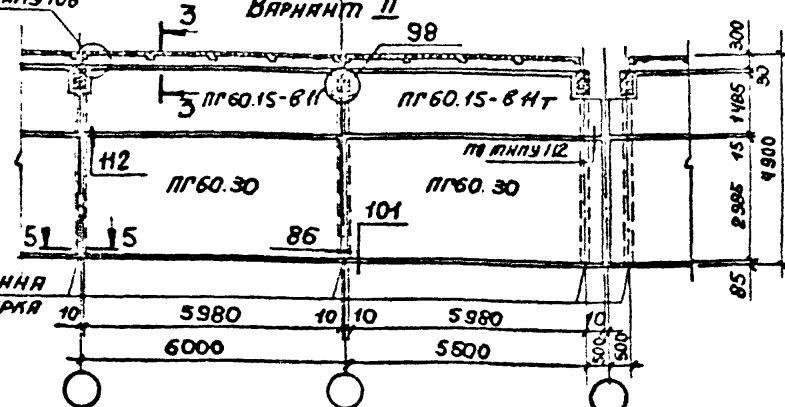


ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ

ПОКРЫТИЕ ИЗ ПЛИТ ДЛЯ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ.

по типу 106

Вариант II



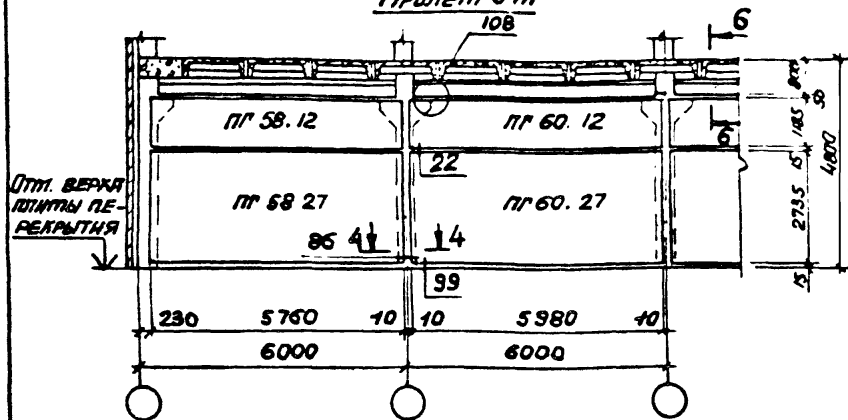
Сечение 2-2 и 3-3 см. док. - 50 л.2, сечение 5-5 - док. - 50 л.3

1.030.9-2.0-51

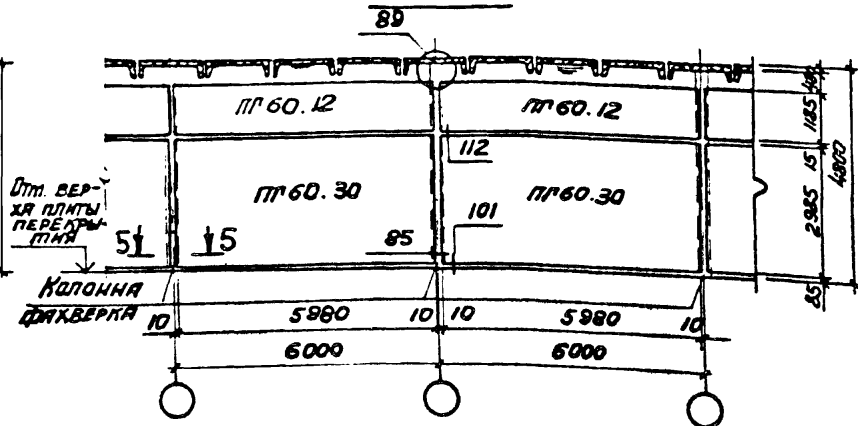
1/2

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИВЛЮКНО К КОЛОННАМ КАРКАСА ЗДАНИЯ. ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ.

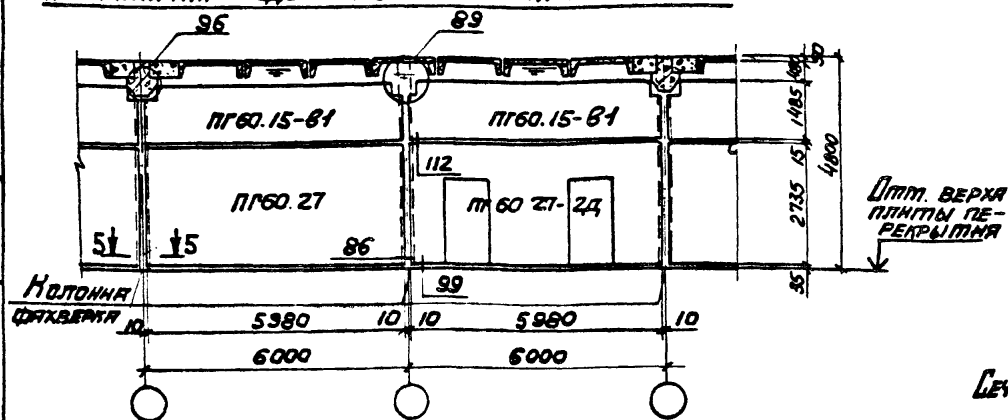
Пролет 6 м



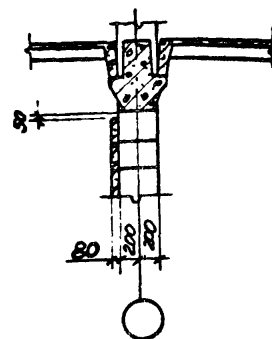
Пролет 6 м



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНОГО РИГЕЛЯ. Пролет 6 м.



6-6



Сечения 4-4 и 5-5 см. док. -50 л.3.

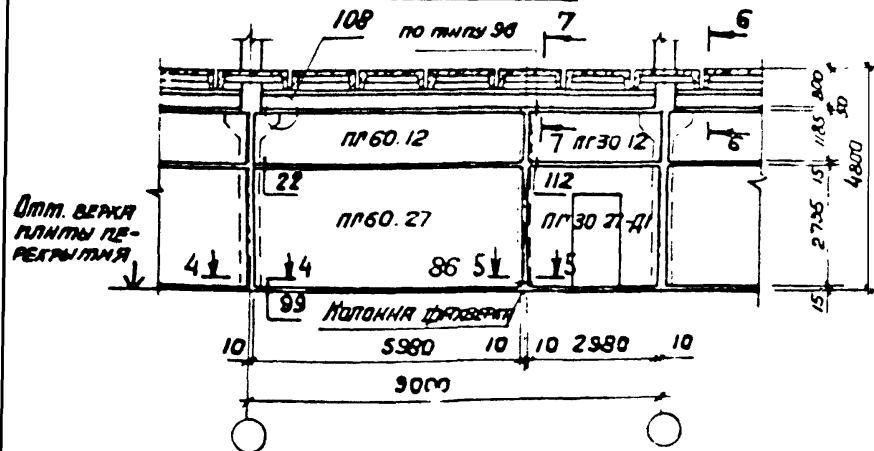
1.030.9-2.0-51

20434-01 112

Лист
8

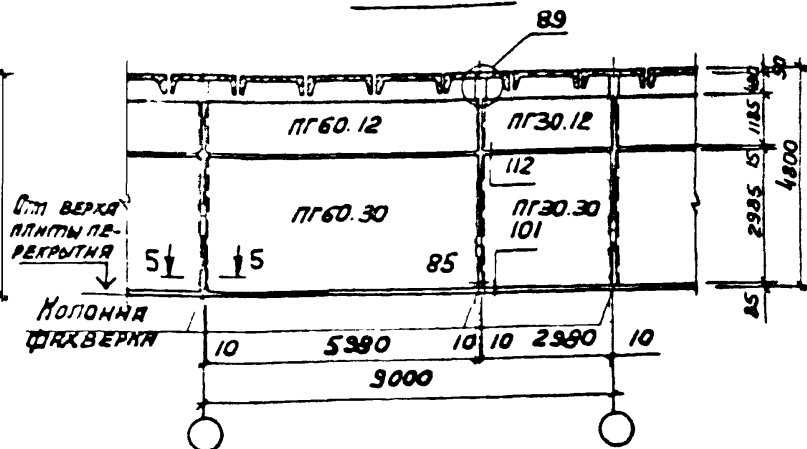
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИСОЕДИНЕНА К КОЛОННАМ КАРКАСА ЗДАНИЯ.

ПРОЛЕТ 9 м



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

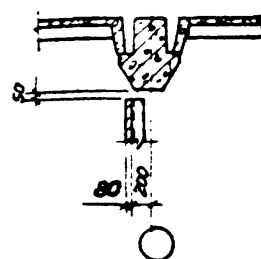
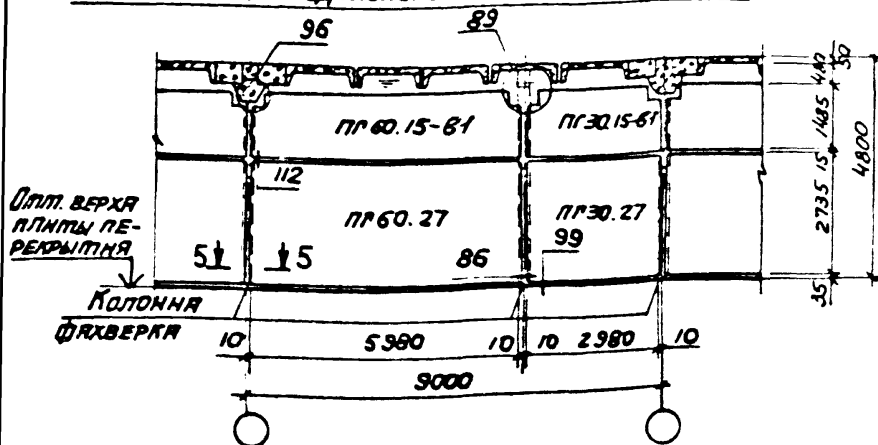
ПРОЛЕТ 9 м



7-7

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНОГО РИГЕЛЯ. ПРОЛЕТ 9 м.

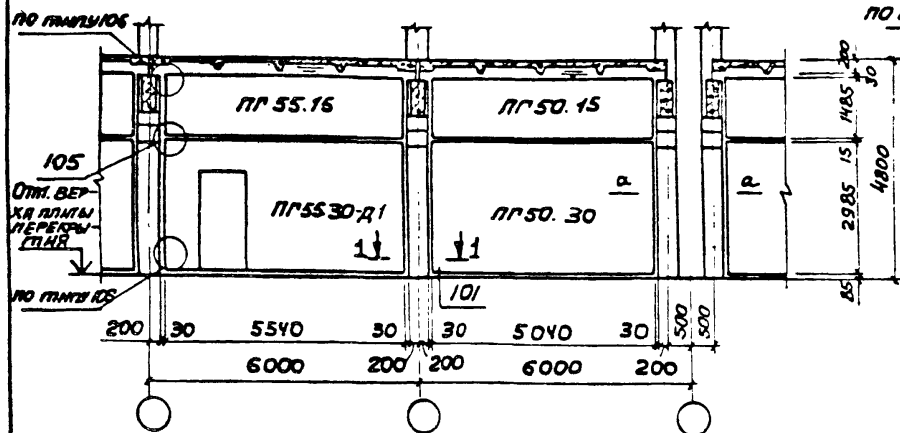


Сечение 4-4 и 5-5 см. док. - 50 л. 3
Сечение 6-6 - док. - 51 л. 3

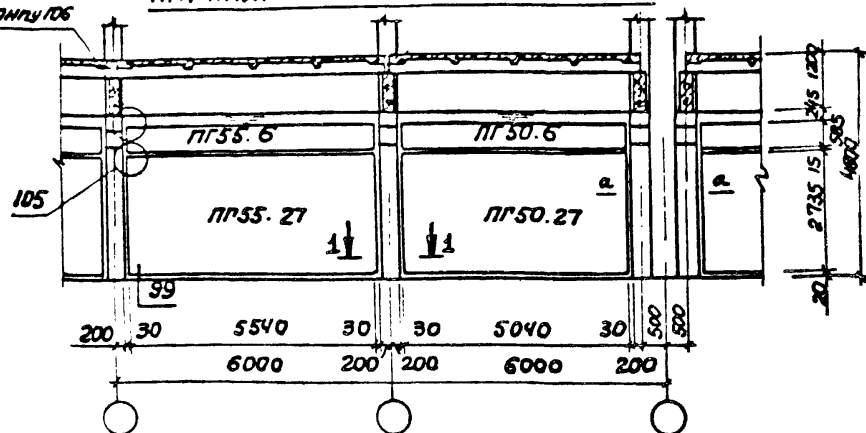
1.030.9-2.0-51

4

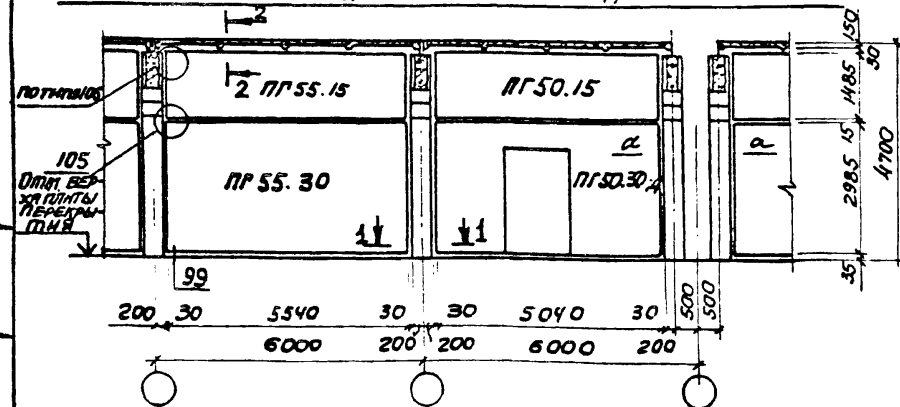
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



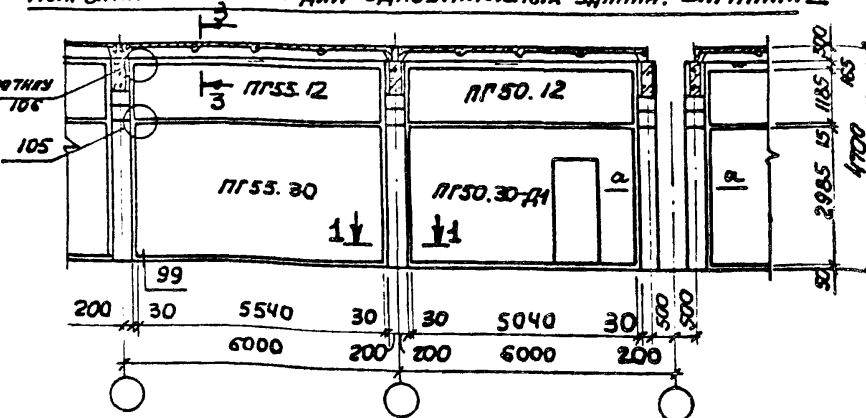
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНОГО РИГЕЛЯ



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПОКРЫТИЕ ИЗ ПЛИТ ДЛЯ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ. ВАРИАНТ I



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПОКРЫТИЕ ИЗ ПЛИТ ДЛЯ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ. ВАРИАНТ II



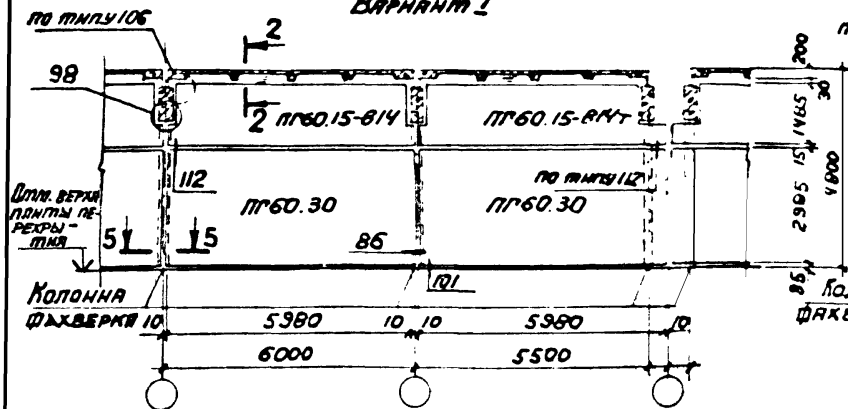
1. Монтажные схемы перегородок для высот этажей 6,8 м и 7,2 м аналогичны соответствующим монтажным схемам перегородок для этажа высотой 4,8 м при условии добавления необходимого количества панелей перегородок высотой 1,2 м.
2. Сечение 1-1 см. док. - 50 л. 1 сечения 2-2 и 3-3 - док. - 50 л. 2 сечение а-а см док. 76.

НАЧ. ОТЗ.	БРАДСКИЙ	✓
И. КОМП.	БУЛАКОВА	✓
И. ЛЕКТОР	КОРОТЕЦКАЯ	✓
СТ. НАЧ.С.	ЧУМАКОВА	✓
ПРОЕКТИР.	ЧУМАКОВА	✓

1.030.9-2.0-52		Страница	Лист	Листов
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420.-12. ПЕРЕКРЫТИЕ ПЛАН 2. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м.		7	1	3
		ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		

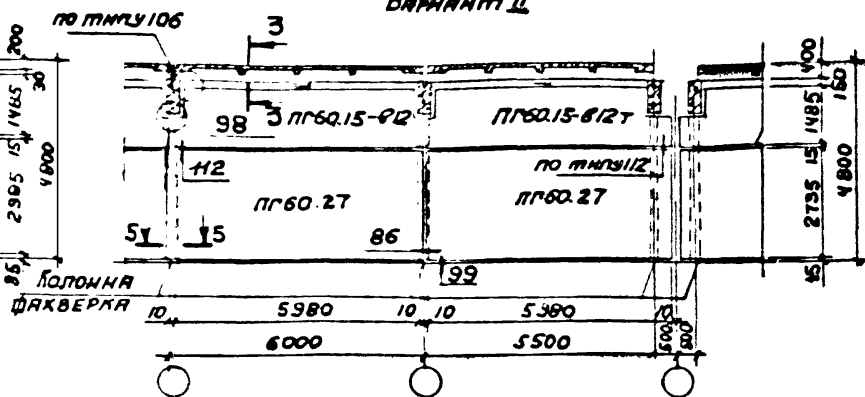
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Вариант I



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

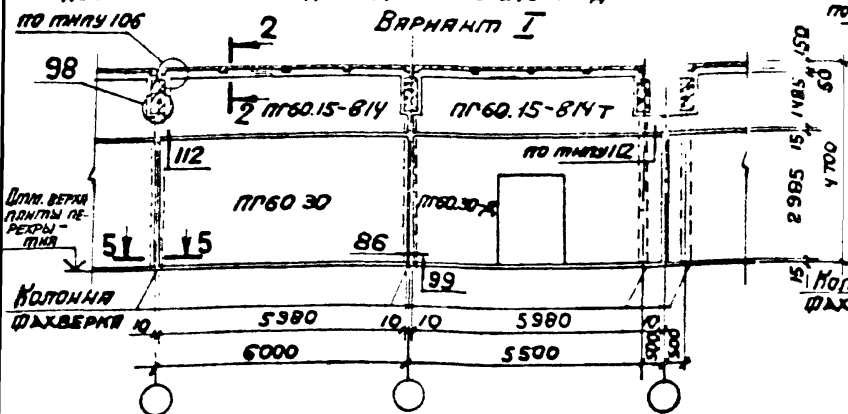
Вариант II



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Покрытие из плит для одноэтажных зданий

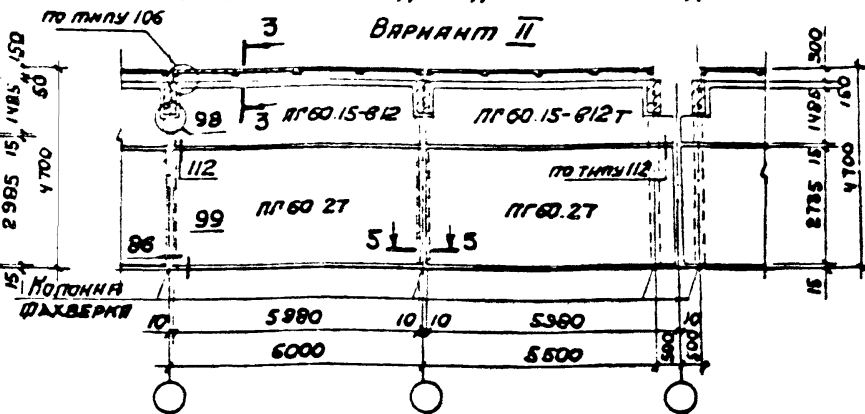
Вариант I



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Покрытие из плит для одноэтажных зданий

Вариант II



Сечение 2-2 и 3-3 см. док - 50 л. 2

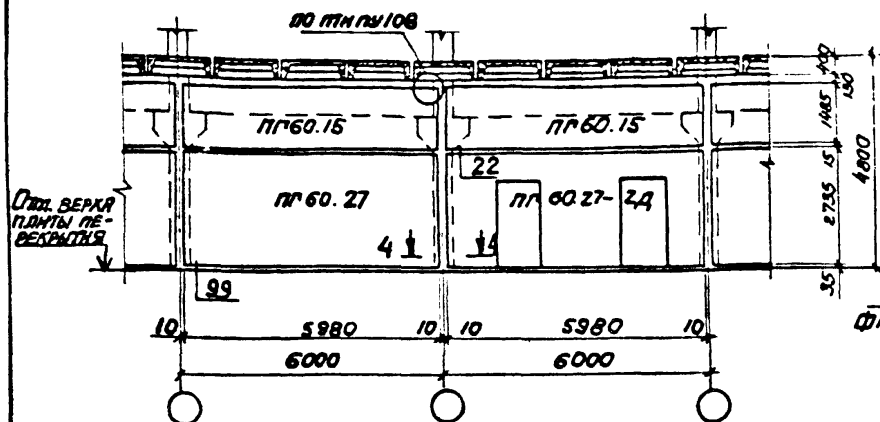
Сечение 5-5 - док - 50 л. 3.

1.030.9-2.0-52

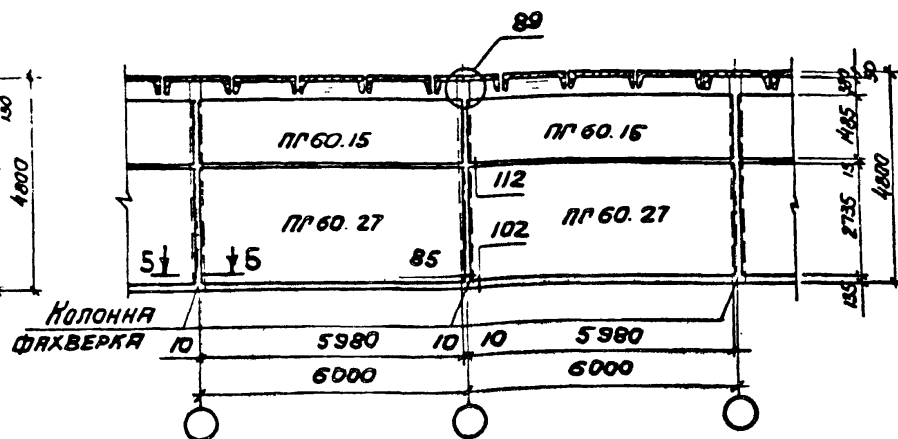
Лист

2

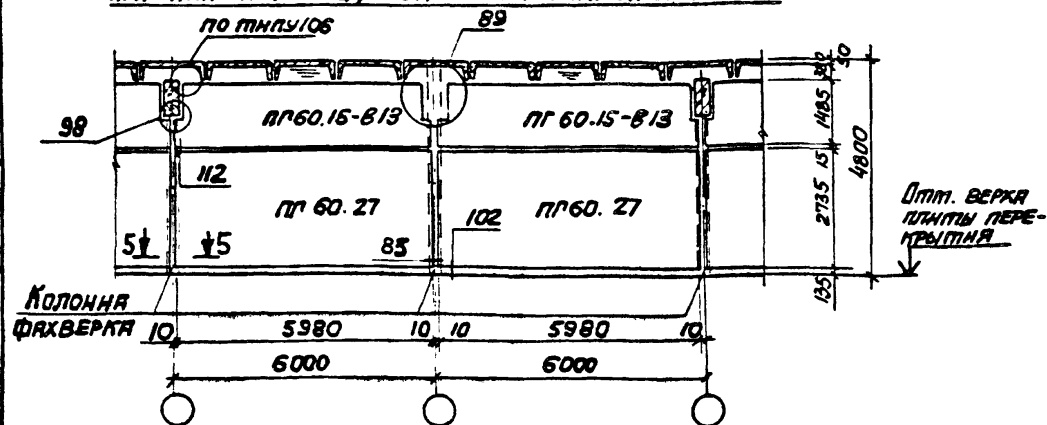
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИСЛОННО К КОЛОННАМ КАРКАСА ЗДАНИЯ
ПРОЛЕТ 6 М.



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
ПРОЛЕТ 6 М



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНОГО РИГЕЛЯ. ПРОЛЕТ 6 М.

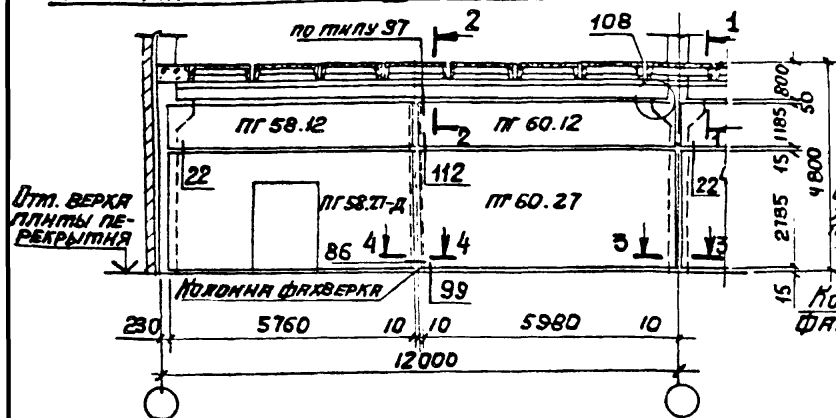


Сечения 4-4 и 5-5 см. док. 0-50 л. 3

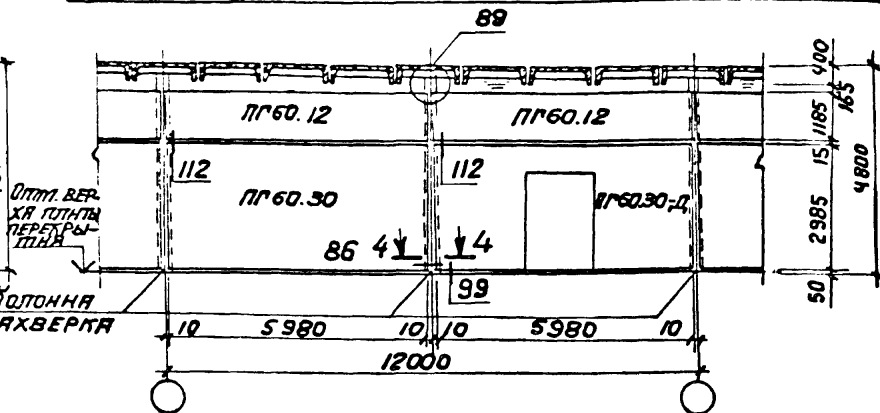
1.030.9-2.0-52

1607
3

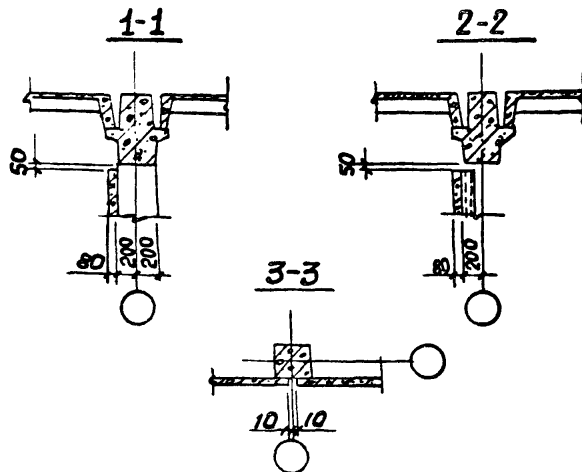
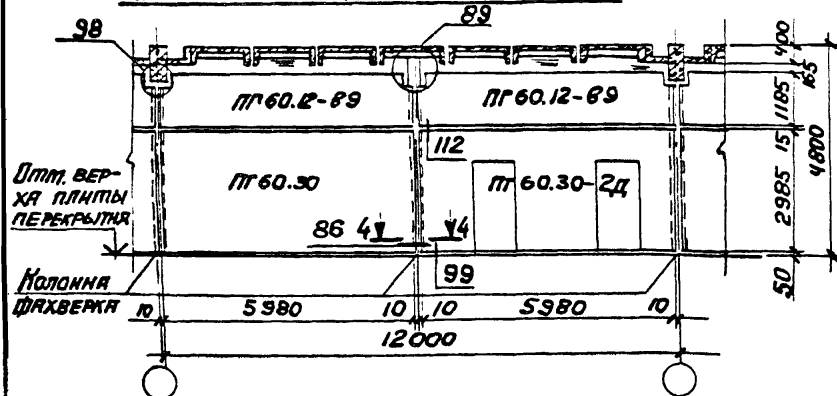
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИСЛОЖНО К КОЛОННАМ КАРКАСА ЗДАНИЯ



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



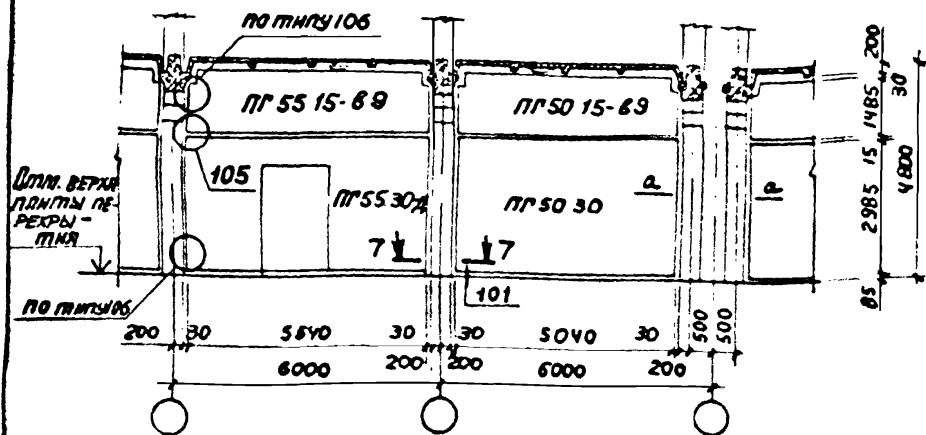
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНЫХ РИГЕЛЕЙ



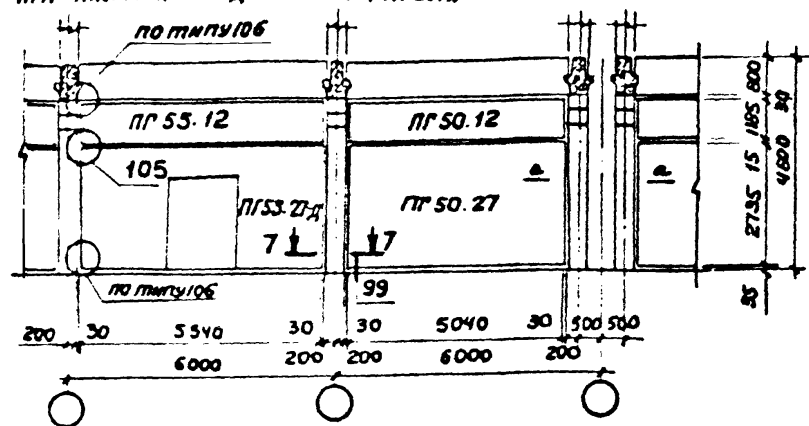
1. Монтажные схемы перегородок для высот этажей 6,0 м и 7,2 м аналогичны соответствующим монтажным схемам перегородок для этажей высотой 4,8 м при условии добавления необходимого количества панелей перегородок высотой 1,2 м.
2. Сечение 4-4 см. док. - 54 л. 1.

И.О.И.О.Д. БРОДСКИЙ	И.О.И.О.Д. ЧУПЯКОВА	И.О.И.О.Д. КОРОТЕЦКИН	И.О.И.О.Д. ЧУПЯКОВА	И.О.И.О.Д. ПРОЦЕНКО	И.О.И.О.Д. ЧУПЯКОВА
1	1	1	1	1	1
1.030.9-2.0-53	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420-6. ПЕРЕГРОДКИ ИЗ РЕБРИСТЫХ ПЛИТ Н=400 мм ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м				
СТАНДАРТ	Лист	1	2	ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ	

ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

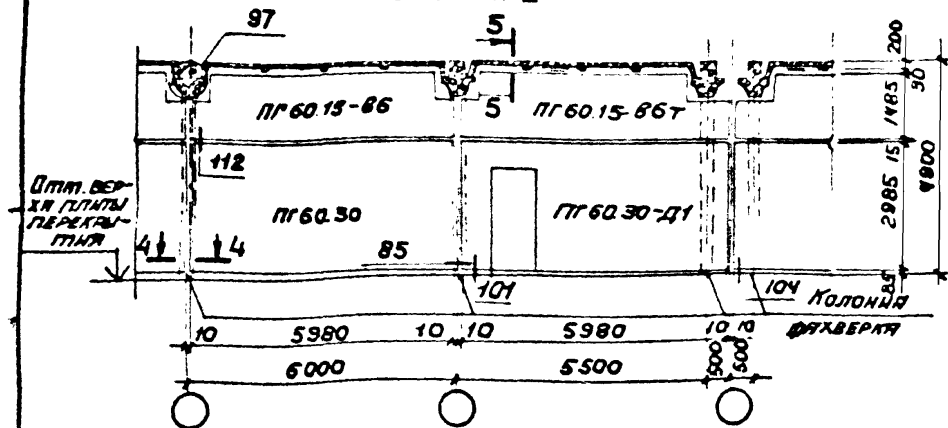


ПРОДОЛЬНЫЕ ПЕРЕГОРОДКИ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНОГО РИГЕЛЯ



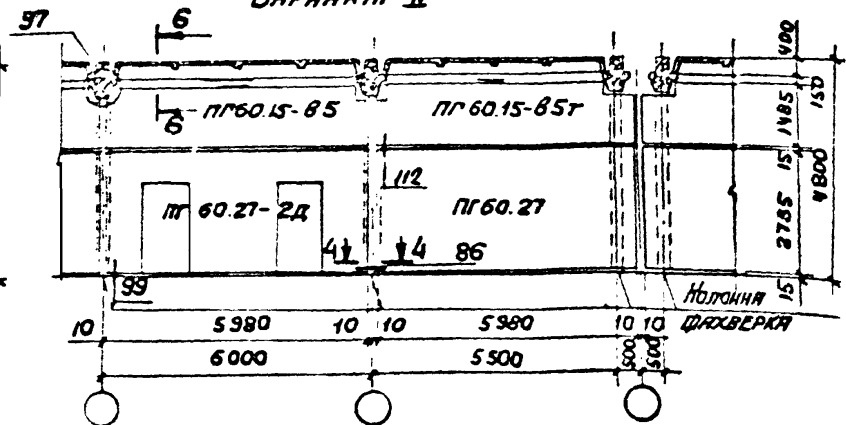
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

ВАРИАНТ I



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

ВАРИАНТ II

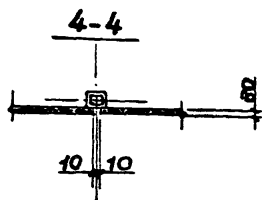
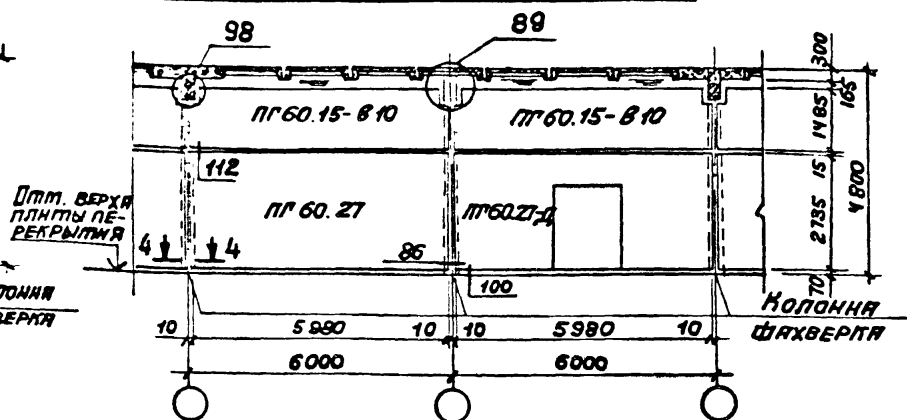


Сечения 4-4... 6-6 см. док. - 54 л. 1, сечения 7-7- док. - 54 л. 2;
сечение 2-2 - док. - 76.

1.030.9-2.0-53

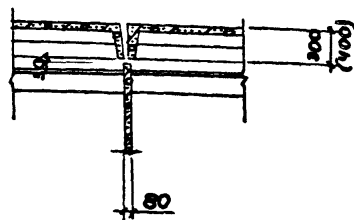
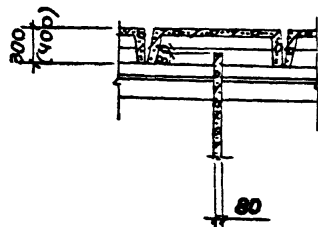
2

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ
ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНЫХ ПРОФИЛЕЙ



5-5

6-6

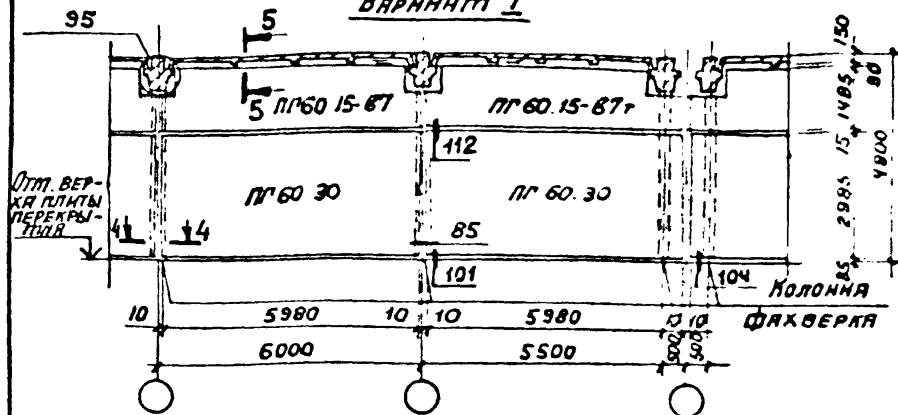


МОНТАЖНАЯ СХЕМА ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ АРСЛАННО
К КОЛОННАМ ТАКАЯ ЖЕ, КАК ПРИ ПЕРЕКРЫТИИ ИЗ РЕБРИ-
СТЫХ ПЛИТ $h = 400$ мм.

Нач. отд. Бродякин	И.И.	1.030.9-2.0-54	ПРАЙТЕРЫ РЕШЕНИЕ ПЕРЕ- ГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРИЯСОМ ПО СЕРИИ 1.420-6. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ РЕЗЕРВНЫХ ПЛИТ $h=300$ мм. Высота стяжки 4,8 м	Страница	Лист	Листов
Н. Комит. Чуяткова	И.И.			Р	1	2
Д. Кондр. Коротечкин	И.И.					
С. Ланж. Чуяткова	И.И.					
И. Попов. Проценко	И.И.					
Проблема Чуяткова	И.И.					
				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАНИИ ПРОЕК. ИТ		

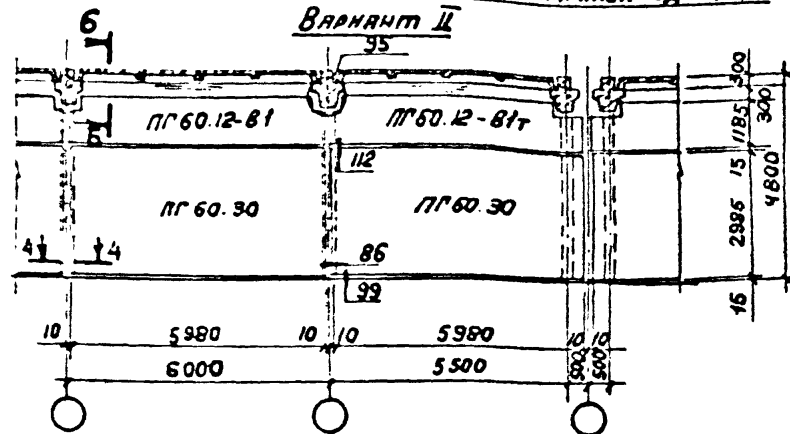
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Вариант I

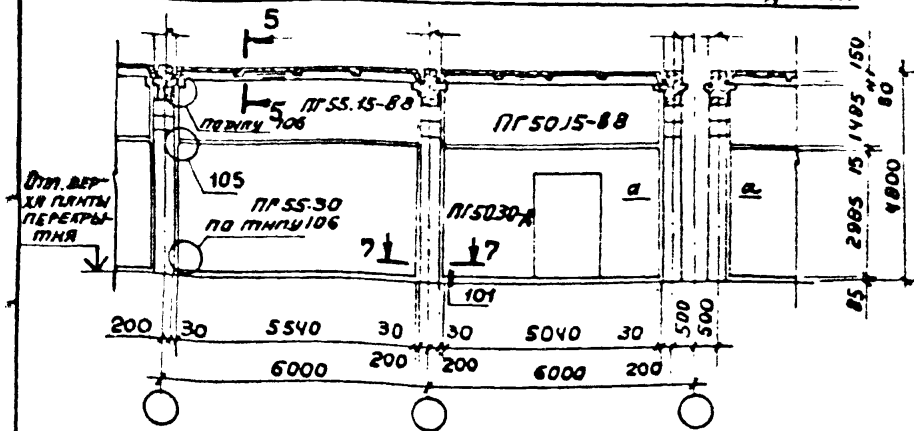


Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

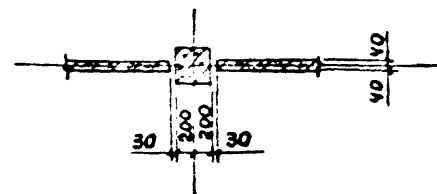
Вариант II



Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания



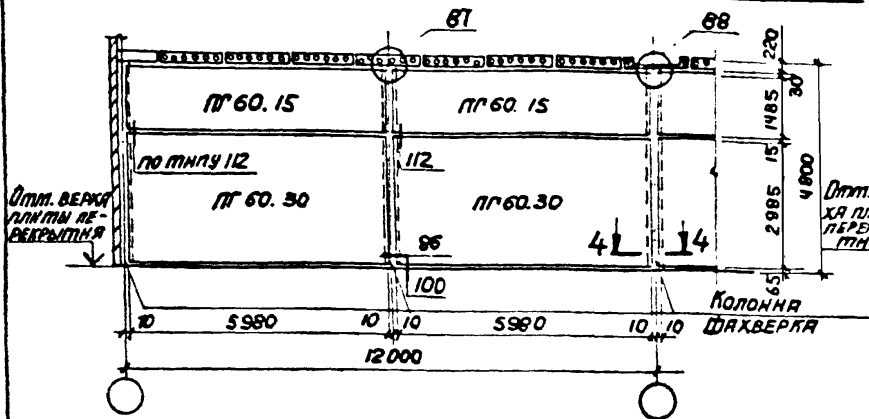
7-7



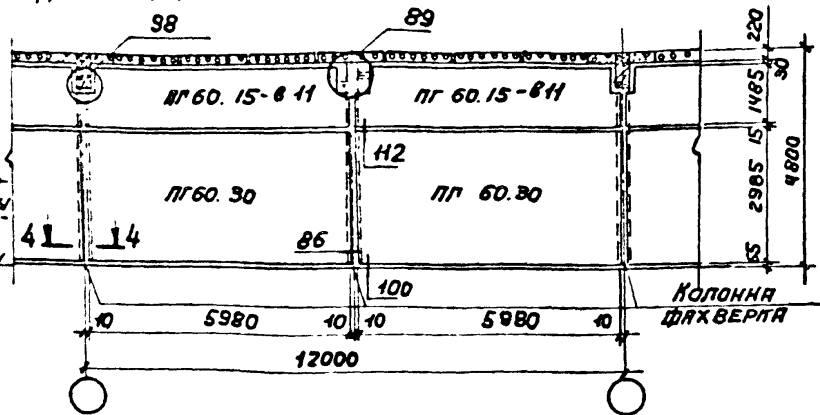
1. Монтажная схема продольной перегородки в створе колонн при наличии продольного ригеля такая же, как при перекрытии из ребристых плит $h = 400$ мм.
2. Сечения 4-4... 6-6 см. док. - 54 л. 1, сечения 2-2 см. док. - 16.

1.030.9-2.0-54

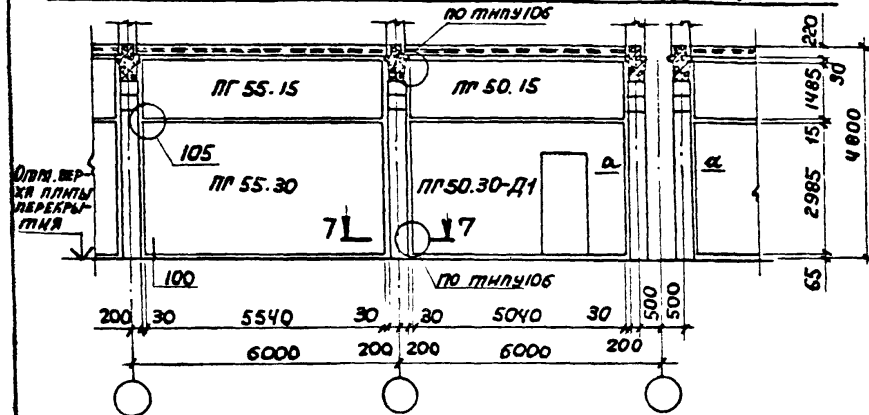
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНЫ ПАРКЯСЯ ЗДАНИЯ



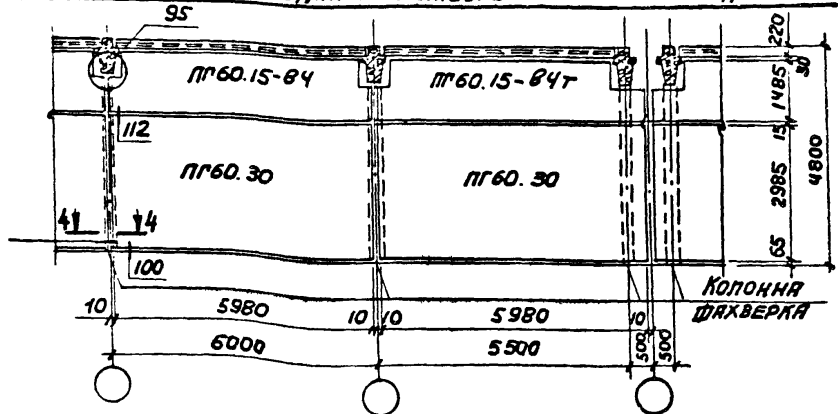
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КРАТКАЯ
ЗДАНИЯ ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНЫХ АНГЕЛЕЙ



Продольная переторжка в створе колонн каркаса здания



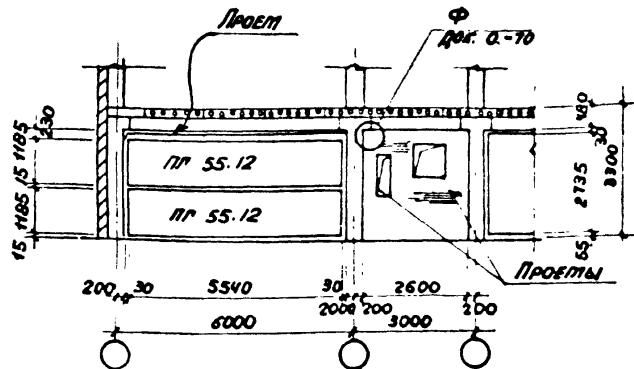
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания



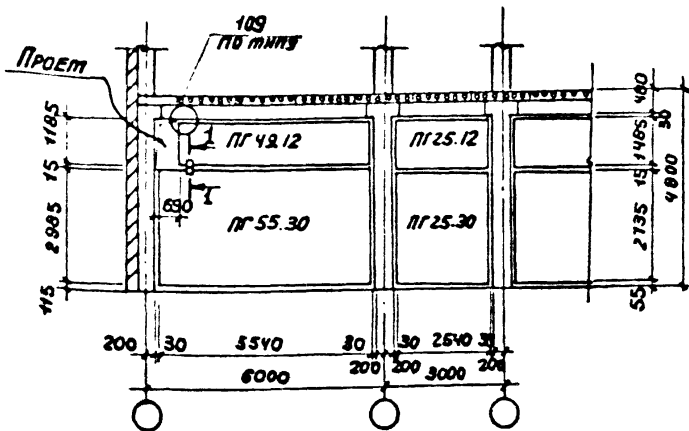
1. МОНТАЖНАЯ СХЕМА ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ ПРИСЛОННО К КОЛОННАТ ТАКАЯ ЖЕ, КАК ПРИ ПЕРЕКРЫТИИ ИЗ РЕБРЫСТЫХ ПЛИТ. Ст. ДОКУМЕНТ - 53, л. 1
2. МОНТАЖНАЯ СХЕМА ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОТВОРЕ КОЛОННЫ ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНОГО РИГЕЛЯ ТАКАЯ ЖЕ, КАК ПРИ ПЕРЕКРЫТИИ ИЗ РЕБРЫСТЫХ ПЛИТ. Ст. ДОКУМЕНТ - 53, л. 2.
3. СЕЧЕНИЕ 4-4 Ст. ДОК. - 54 л. 1, СЕЧЕНИЕ 7-7 - ДОК. - 54 л. 2, СЕЧЕНИЕ 9-9 - ДОК. 76

Нач. отд.	БЕЛЕНСКИЙ	22	1.030.9-2.0-55	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕТОРО- ДОК ЗАДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО БЕ- РНИН 1.420-Б. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОУСТОПНЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ШТАНДА 4, 6 м.	Старший	Лист	Листов
Н.КОНСТ.	ЧУПРИКОВА	22			Р		1
Н.КОНСТ.	КОРОТЕЦКИЙ	20					
Ул. гр.	ЧУПРИКОВА	21					
Исполн.	ПРОЦЕНКО	20.05					
Проверил	ЧУПРИКОВА	21					
				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТНО-ИЗЫСКАТЕЛЬСКИЙ ПРОЕКТ			

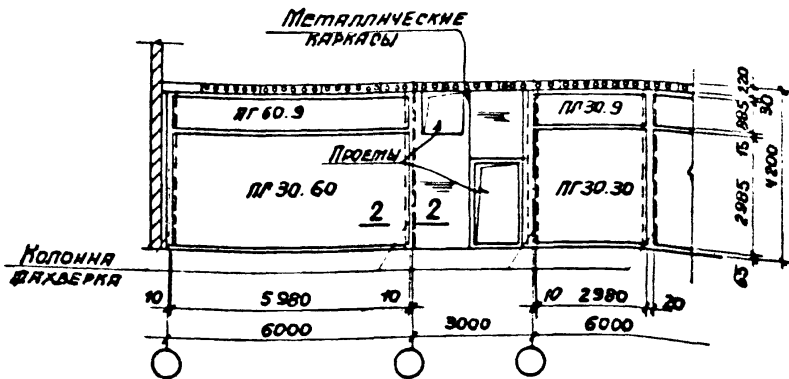
ПЕРЕГОРОДКА С ПРЕДОМ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ
ДЛЯ ПРОПУСКА КОММУНИКАЦИЙ



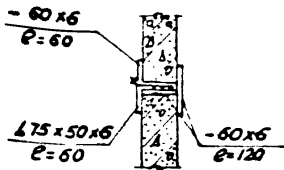
ПЕРЕГОРОДКА С ПРЕДМЕТ, ОБРАЗОВАННЫМ ПУТЕМ
УСТАНОВКИ УКОРОЧЕННОЙ ПАНЕЛИ



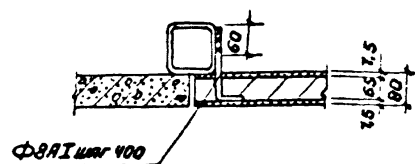
Перегородка с проемами в кирпичной вставке.



1-1



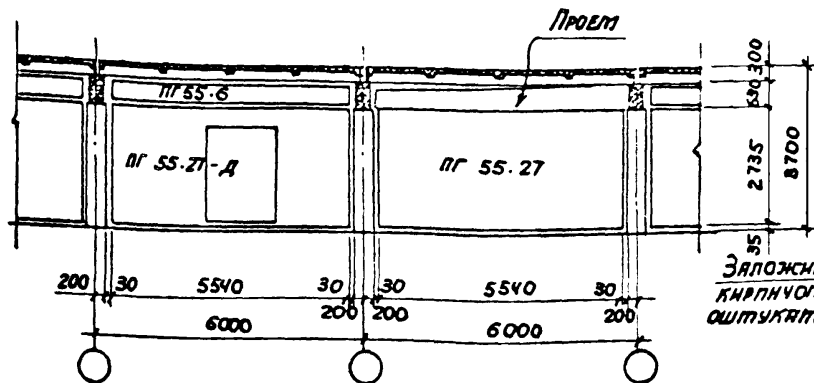
2-2

[illegible]

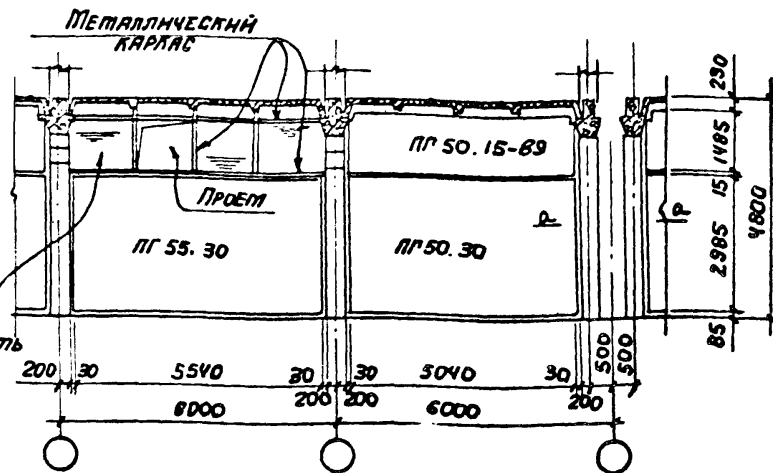
1.030.9-2.0-56

ПАМЯТКА РЕШЕНИЯ ПЕРЕ- ГОРОДОК С ПРОЕКТАМИ В ЗДАНИЯХ В КАРКАСНОЙ С. 020-1/83	Всп. Лист	Листов
	Р	1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАТЕЛЬСКИЙ ЦЕНТР		

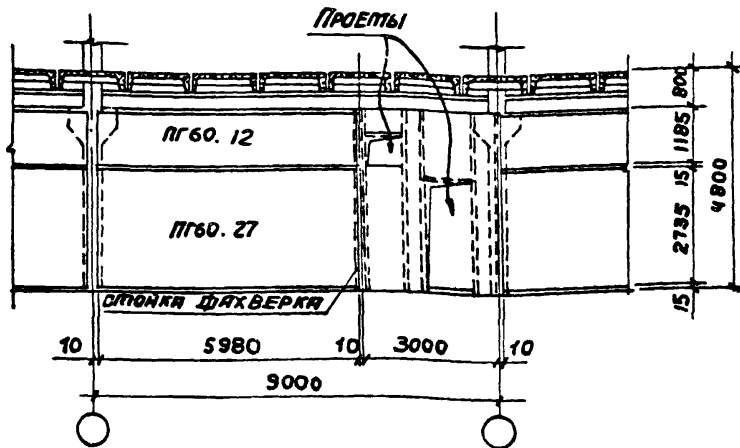
ПЕРЕГОРОДКА С ПРОЕТОМ
ДЛЯ ПРОПУСКА ПОТТУНКАЦЫЙ



ПЕРЕГОРОДКА С ПРОЕМОМ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ



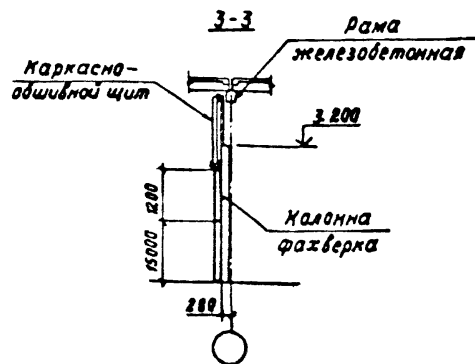
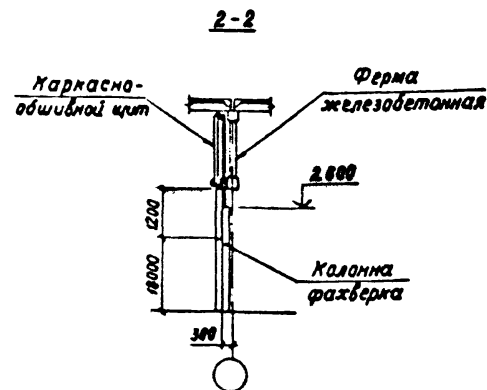
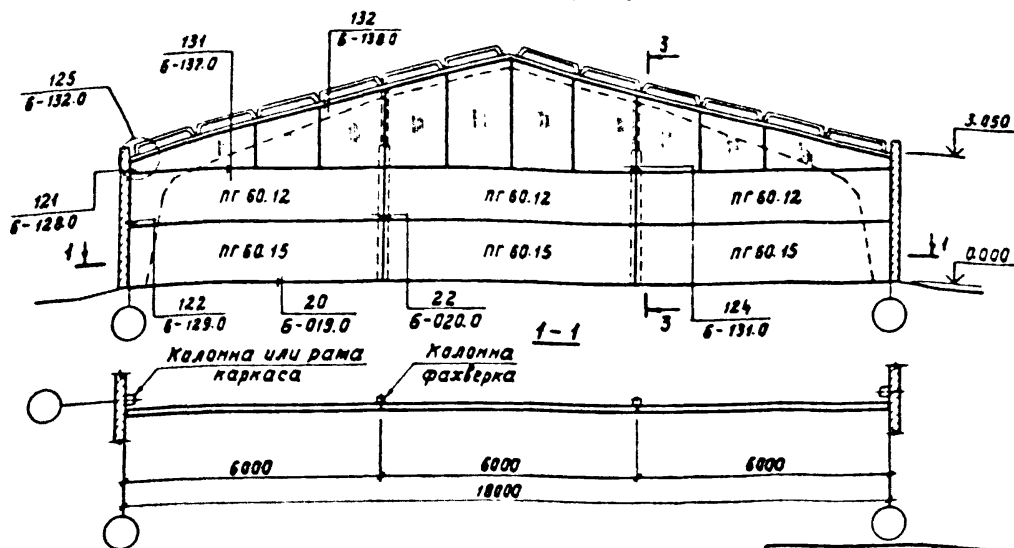
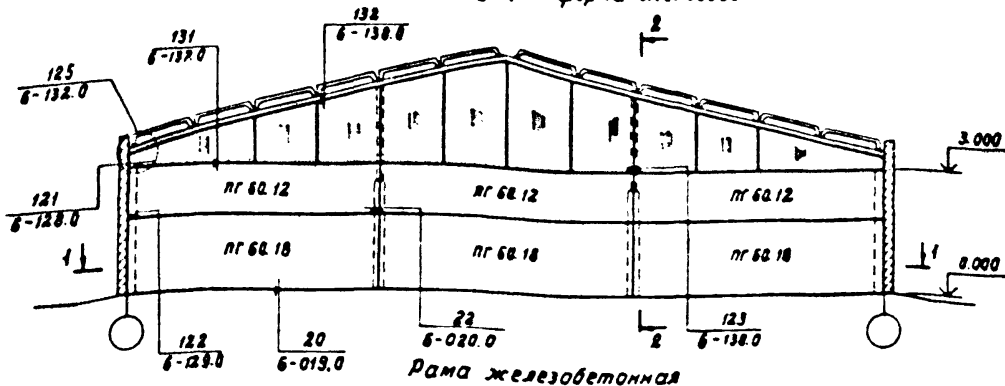
ПЕРЕГОВОРЫ с ПРОЕКТАМИ
в КАРКАСНО-ОБШИННОМ УЧАСТИИ



СЛУЖБЕ А-А СМ. ДОК.-76.

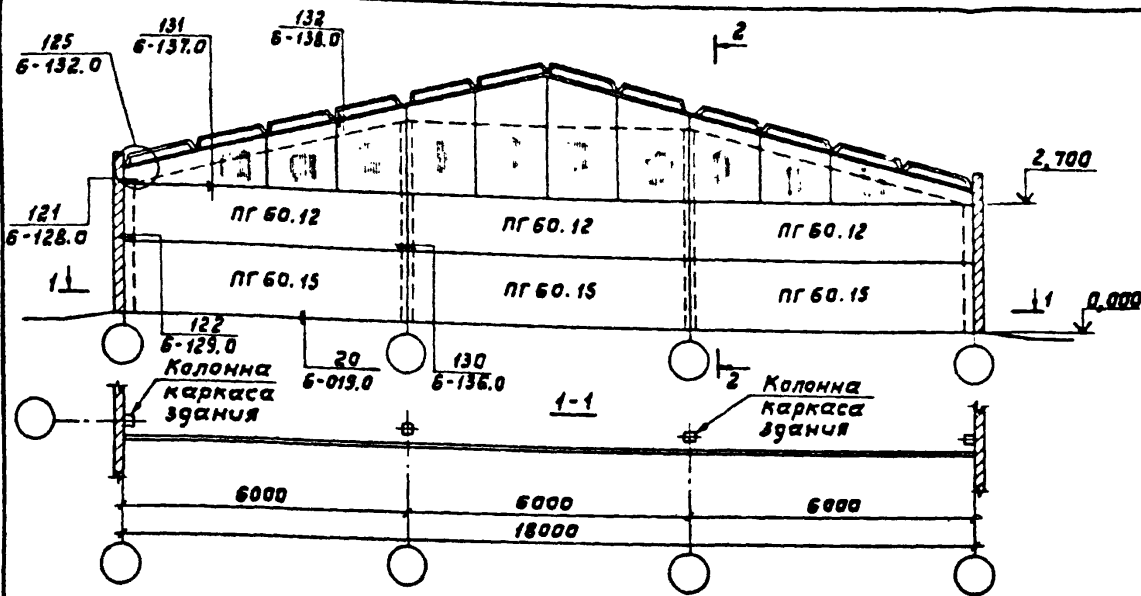
[illegible]

Стропильная конструкция - ферма железобетонная

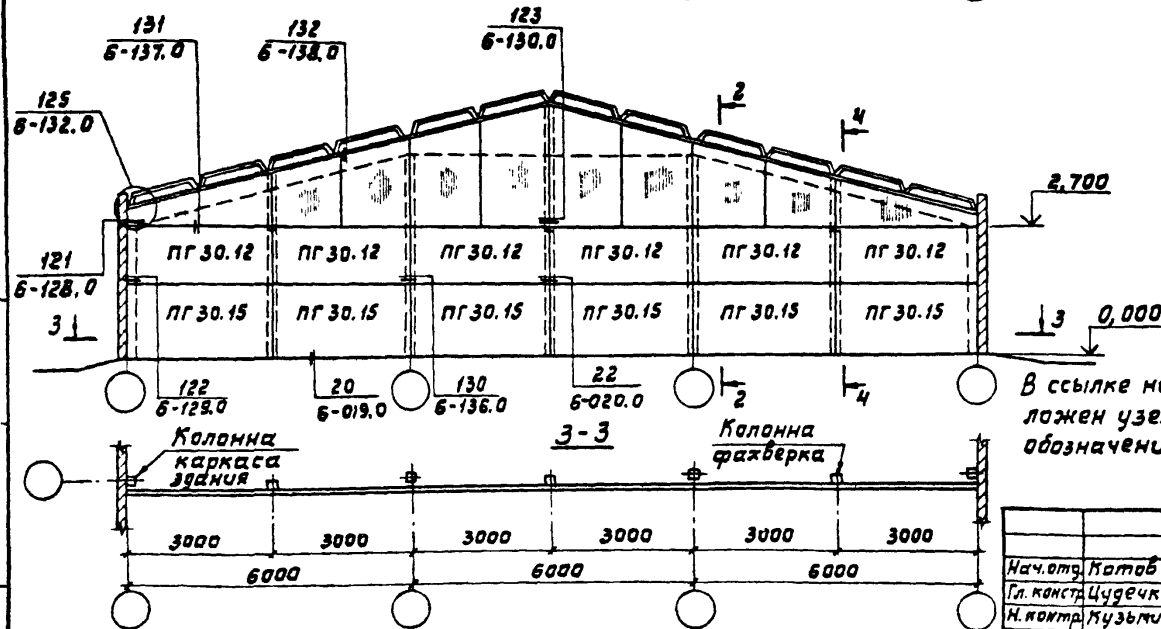
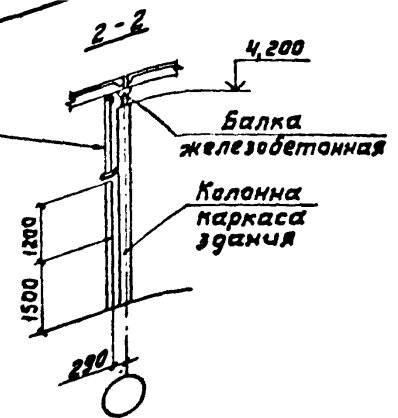


В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2

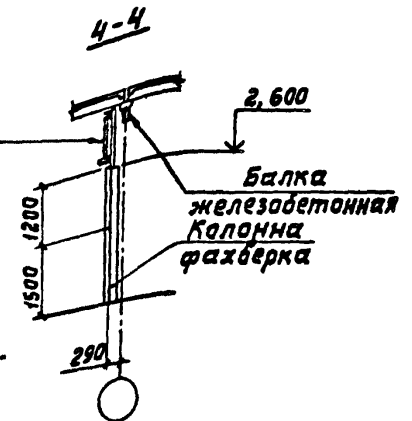
			1.030.9-2.0-58		
Мат. ст.	Мат. ст.	Мат. ст.	Примеры, решения поперечной перегородки в здании сельск. жилищных предприятий высотой 3,0 м шириной 1,8 м при стропильной конструкции железобетонной фермы и при железобетонной раме	Стадия	Лист
ГЛАВСТ. ЦУБЕНКИ	ГЛАВСТ. ЦУБЕНКИ	ГЛАВСТ. ЦУБЕНКИ		Р	1
М.В.СТ. КУЗЬМИНА	М.В.СТ. КУЗЬМИНА	М.В.СТ. КУЗЬМИНА		ГИПРОНИСЕЛХОЗ	
ГЛАВСТ. ЛЯХИНА	ГЛАВСТ. ЛЯХИНА	ГЛАВСТ. ЛЯХИНА			
С.В.СТ. КУЗЬМИНА	С.В.СТ. КУЗЬМИНА	С.В.СТ. КУЗЬМИНА			



Каркасно-обшивной щит



Каркасно-обшивной щит



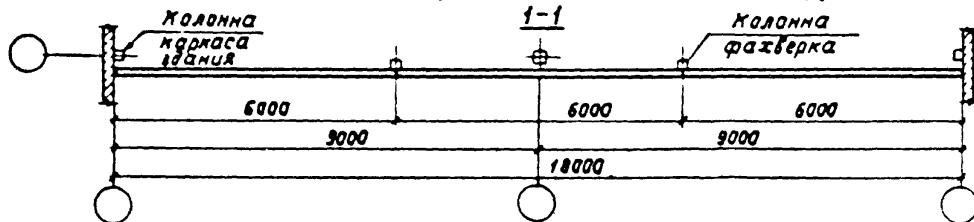
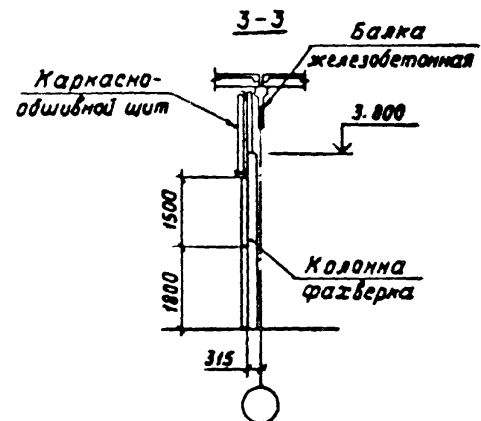
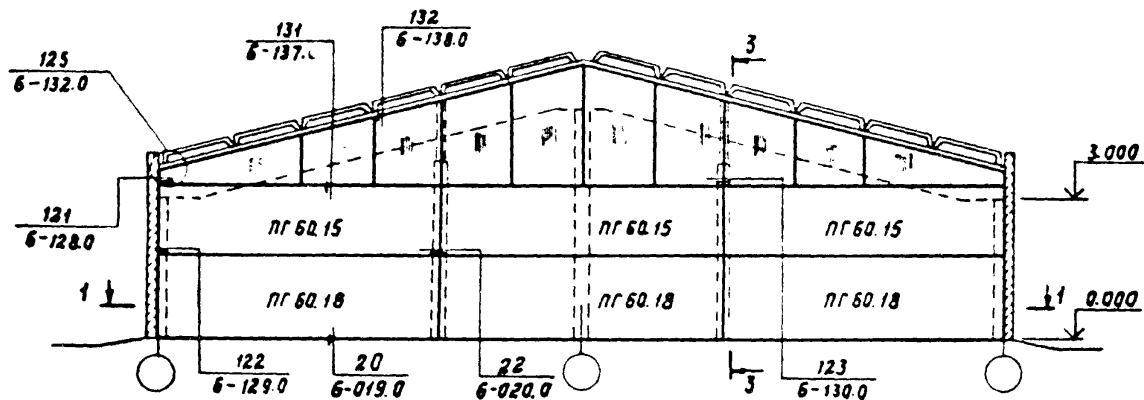
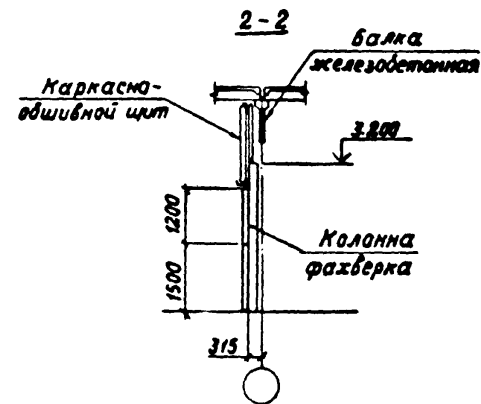
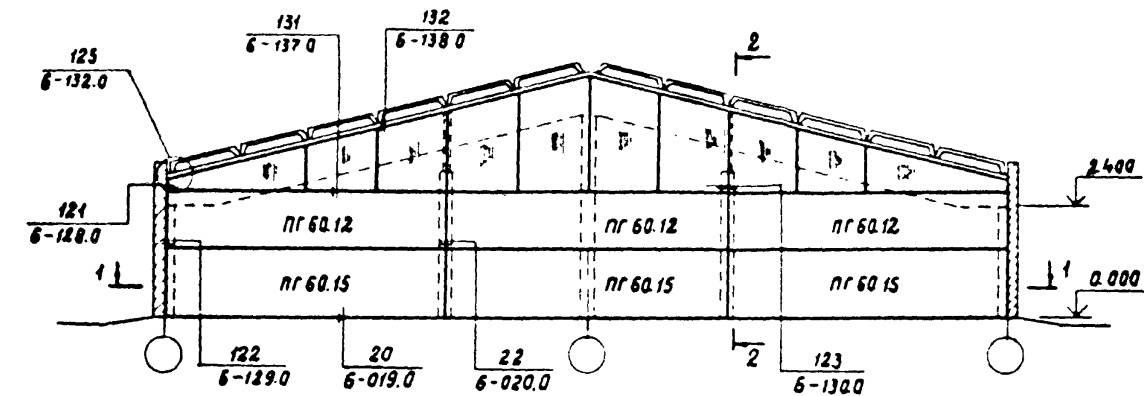
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

1.030.9-2.0-59					
Нач. отд.	Котов				
Гл. констр.	Цудечкус				
Н. проект.	Кузьмина				
Гл. спец.	Ляжина				
Ст. инж.	Варгина				
Гл. спец.	Ляжина				
Пример решения поперечной перегородки в здании сельскохозяйственных предприятий высотой 2,7 м шириной 18 (6*6) м при стропильной конструкции железобетонные балки и ферма			Старая	Лист	Листов
			Р		1
ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ					

20434-01 125

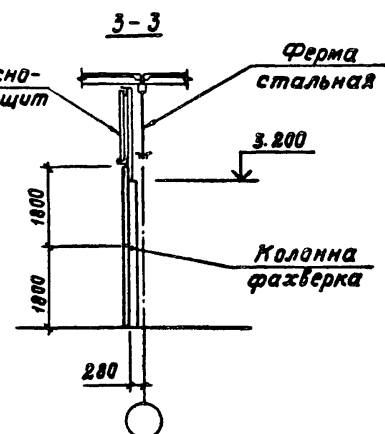
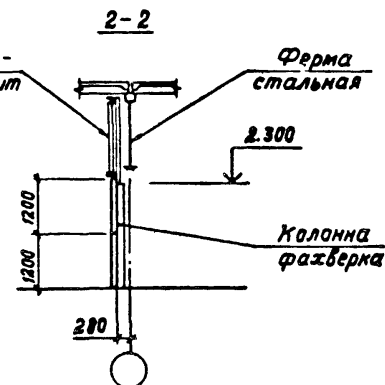
копировала Лизунова

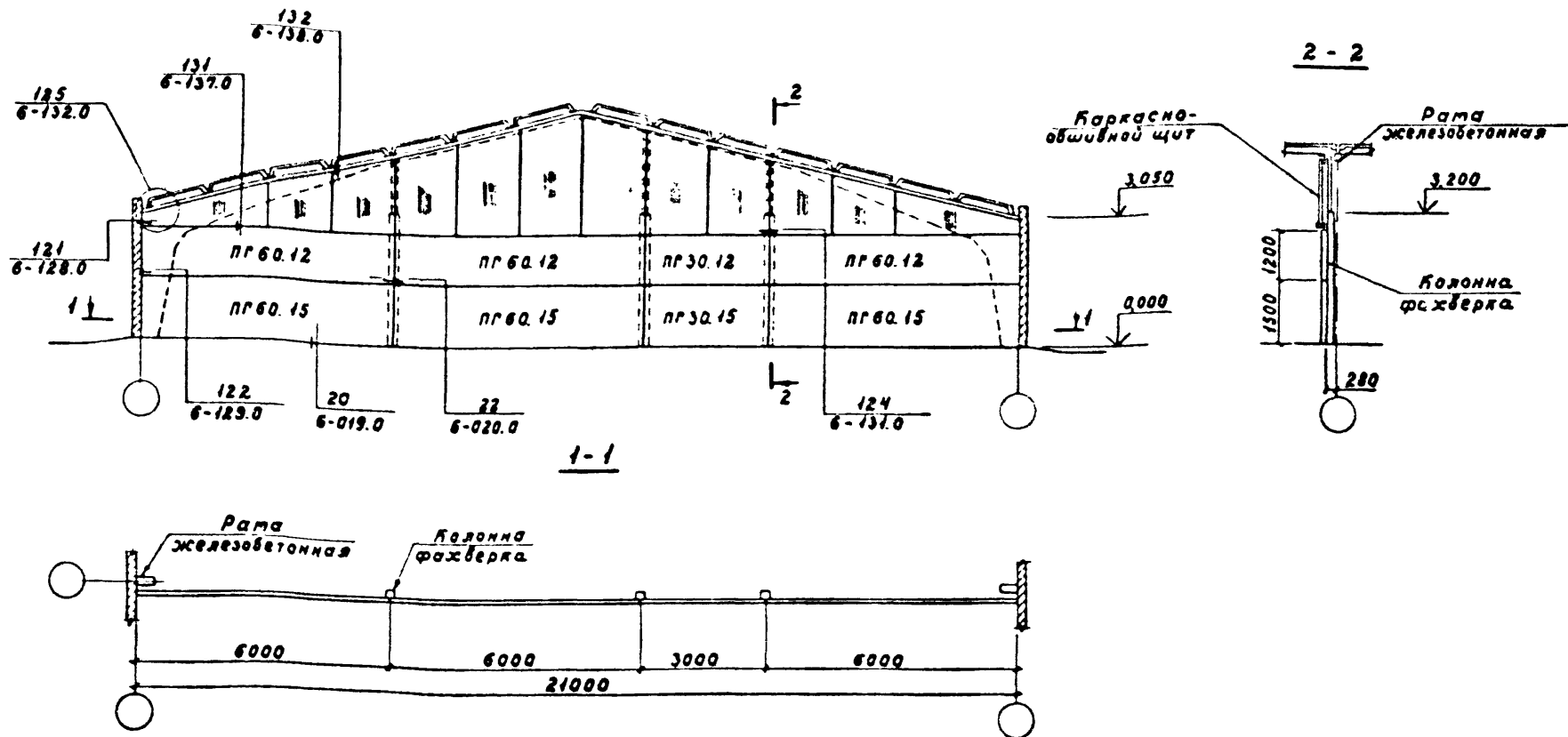
Формат А3



В ссылке на документ, где расположен узел условно опущено обозначение серии 1.030.9-2

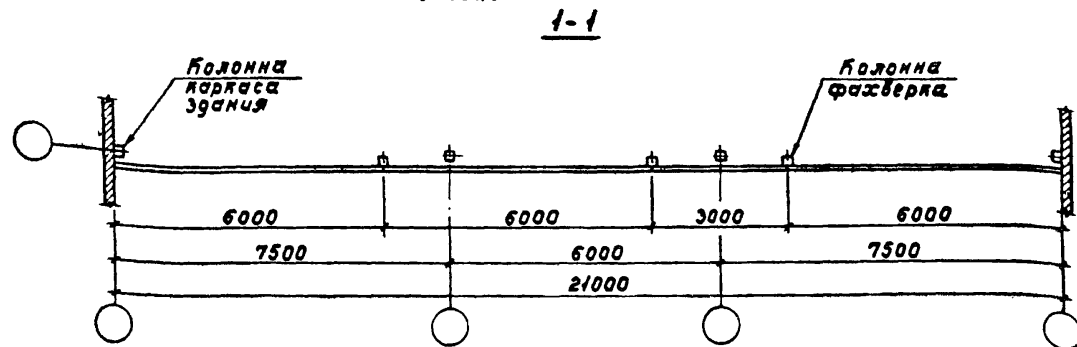
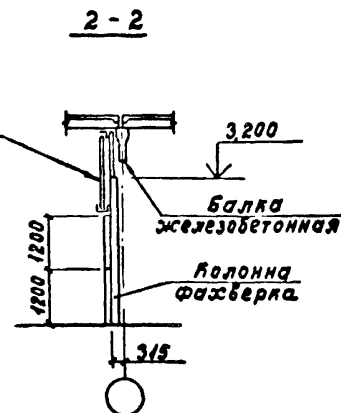
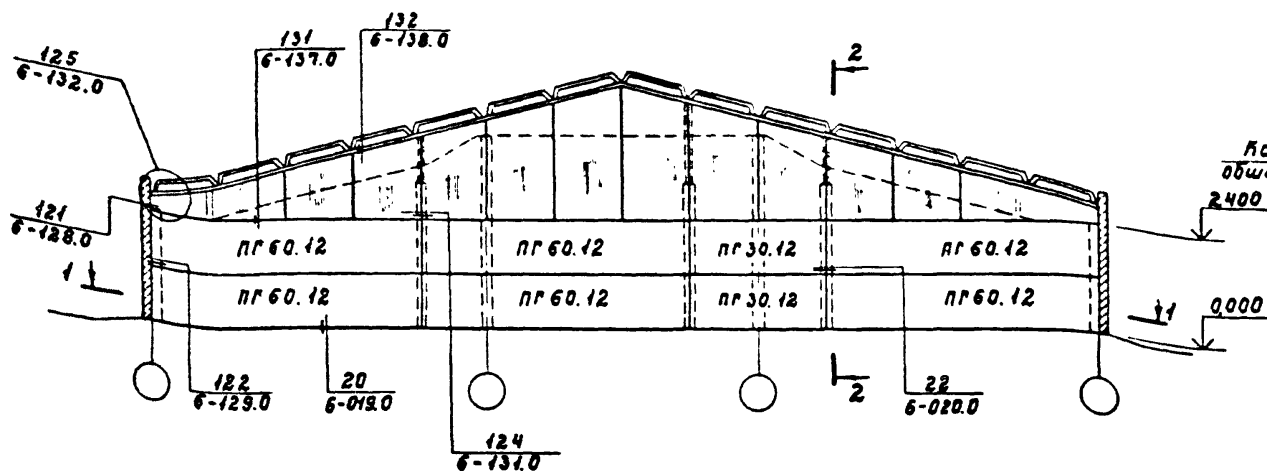
				1.030.9-2.0-60		
Исполн.	Котов	М.И.		Примеры решения поперечной перегородки в зданиях сельскохозяйственных предприятий высотой 2,4 и 3,0 м шириной 18 (3+9) м при строительно-конструкции железобетонные балки	Статус	Лист
Гл. инж.	Кузьмина	Л.И.			Р	1
Ст. инж.	Кузьмина	Л.И.			ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ	
Гл. инж.	Кузьмина	Л.И.				

[illegible]



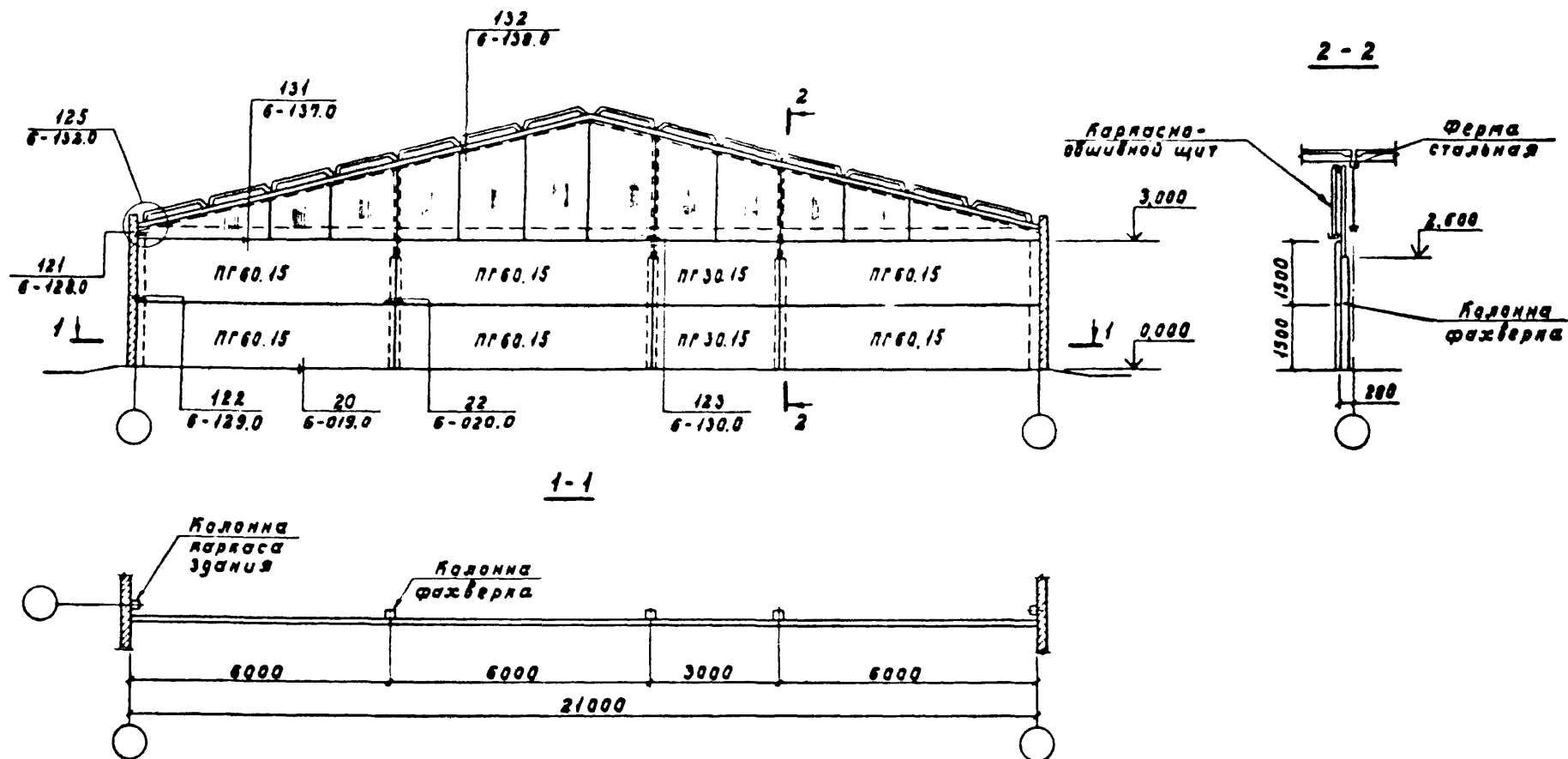
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1030 9-2.

					1030.9-2.0-62			
Начерт.	Каталог				Пример решения поперечной перегородки в зданиях сельскохозяйственных предприятий высотой 3 м шириной 21 м при железобетонной раме	Статус	Лист	Листов
Гл. архитектор	Гл. архитектор					Р		1
Инж. А. С. Сидорова	Инж. А. С. Сидорова				ГИПРОПРОЕКТ СЕЛЬХОЗ			
Инж. А. С. Сидорова	Инж. А. С. Сидорова							
Лист 1				Лист 1				
Лист 1				Лист 1				



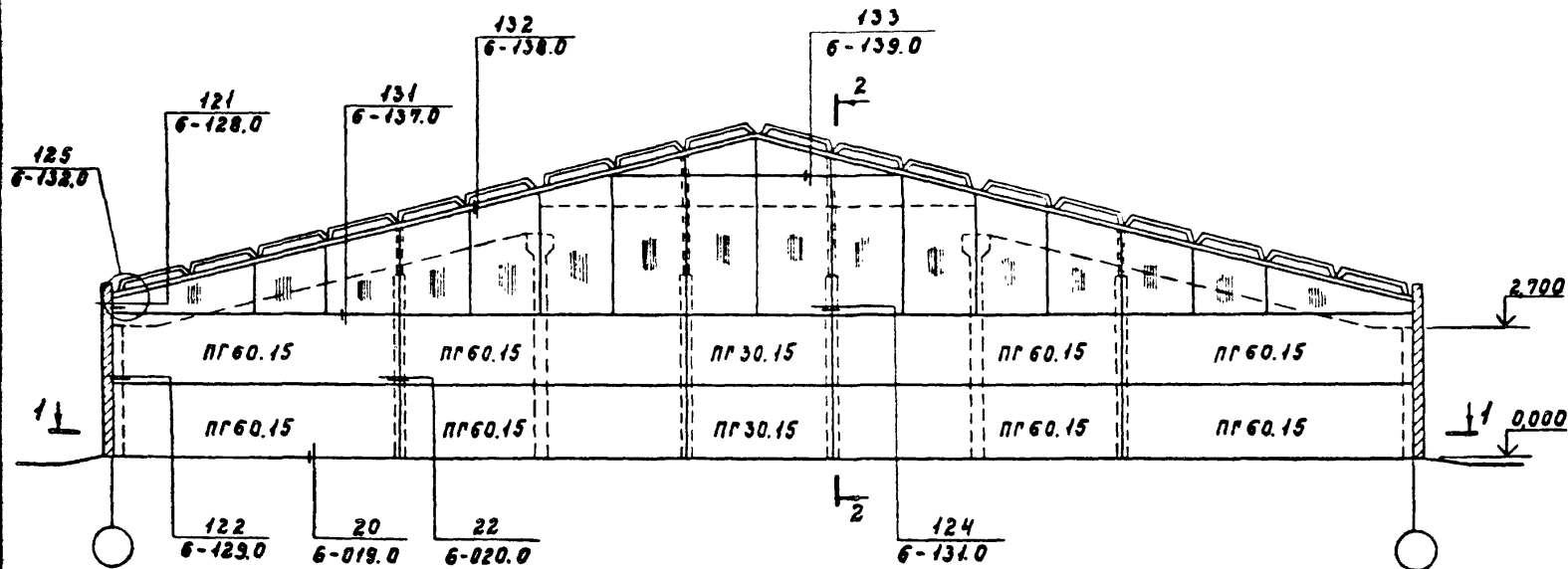
В ссылке на документ, где расположен узел,
условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

Нач.отр. Котов	1.030.9-2.0-63	Пример решения поперечной перегородки в зданиях сельскохозяйственных предприятий высотой 2,4 м шириной 21(7,5+6+7,5) м при стропильной конструкции - железобетонные балки и ферма.	Стадия	Лист	Листов
Гл. констр. Цудевичис			Р	1	1
М. контр. Пузымина					
Гл. спец. Люшина					
Ст. инж. Варгина					
Гл. спец. Люшина					

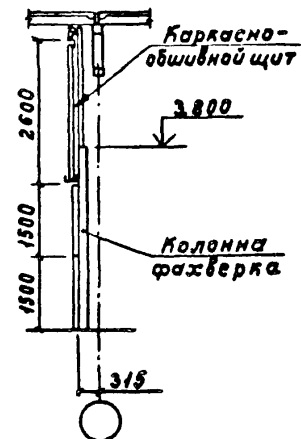


В ссылке на документ, где расположен узел,
условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

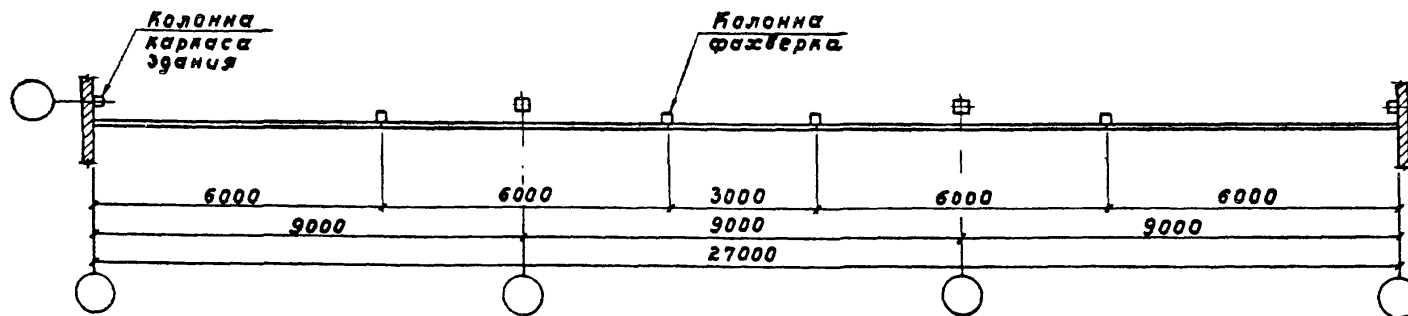
				1.030.9-2.0-64		
Мач.отр	Котлов	Л.П.		Пример решения поперечной перегородки в здании сельскохозяйственного предприятия высотой 3 м шириной 21 м при устройстве конструкции - стальной фермы	Статия	Лист
Г.Л.К.стр.	Судачев	Л.П.			Р	1
И.Контр.	Кузнецова	Л.П.				
Г.Л.С.П.	Лякина	Л.П.				
И.Н.Ж.	Богданович	Л.П.				
Г.Л.С.П.	Лякина	Л.П.			ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ	



2-2



1-1



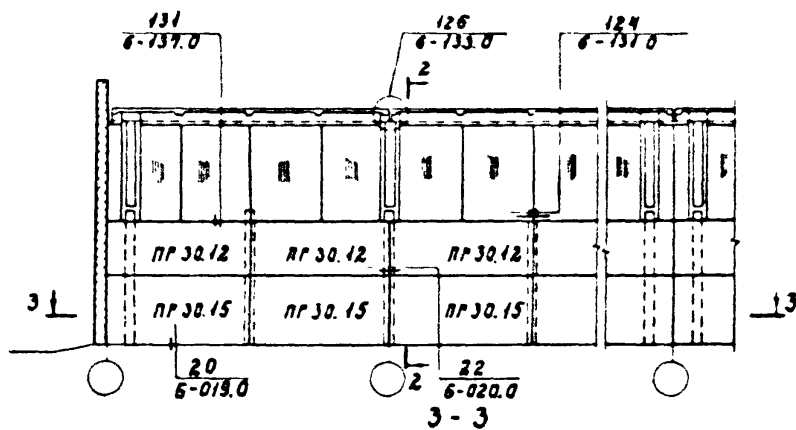
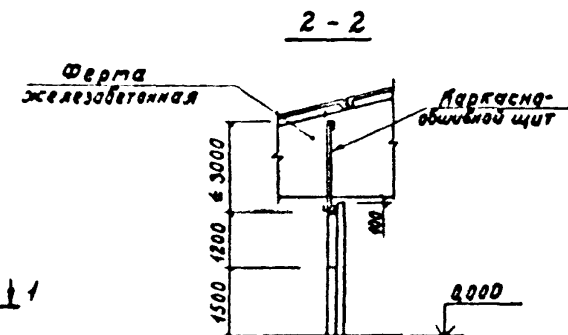
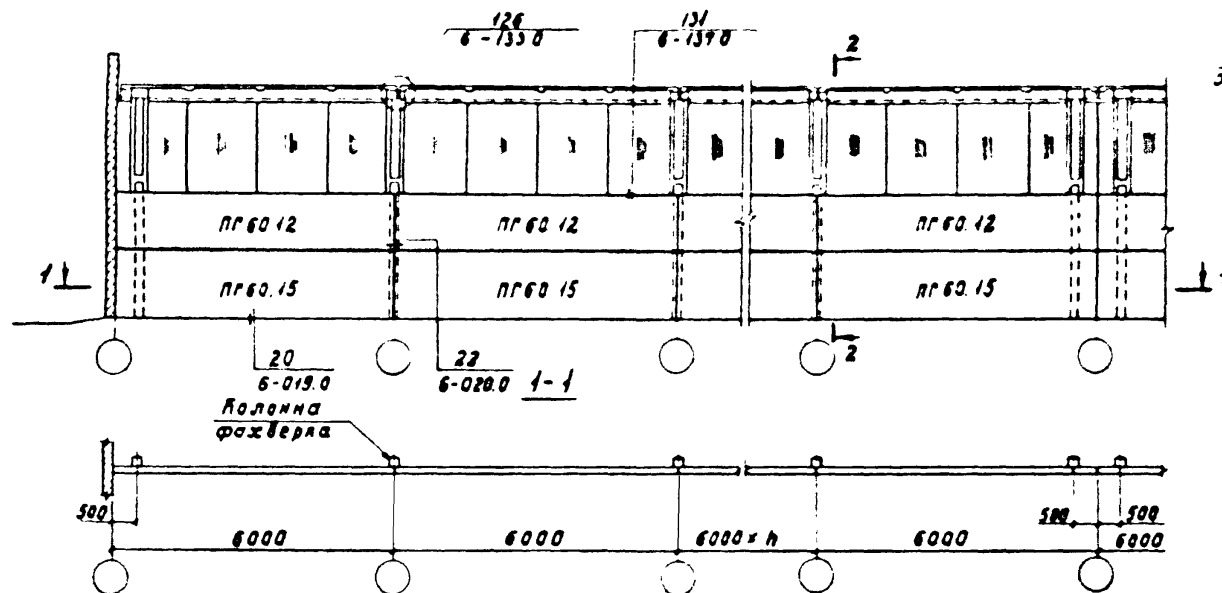
В ссылке на документ, где расположен узел,
условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

				1.030.9-2.0-65			
Нач.пр.	Котов			Пример решения поперечной перегородки в зданиях сельскохозяйственных предприятий высотой 2,7м шириной 27м пристроенной конструкции железобетонные балки и ферма	Стадия	Лист	Листов
Гл.констр.	Цуревич				Р		1
Н.контр.	Бузыкина						
Гл.спец.	Люкина						
И.жс.	Епанешникова						
Гл.спец.	Люкина						

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ

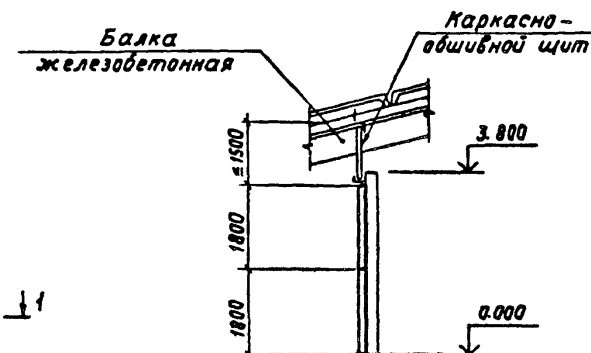
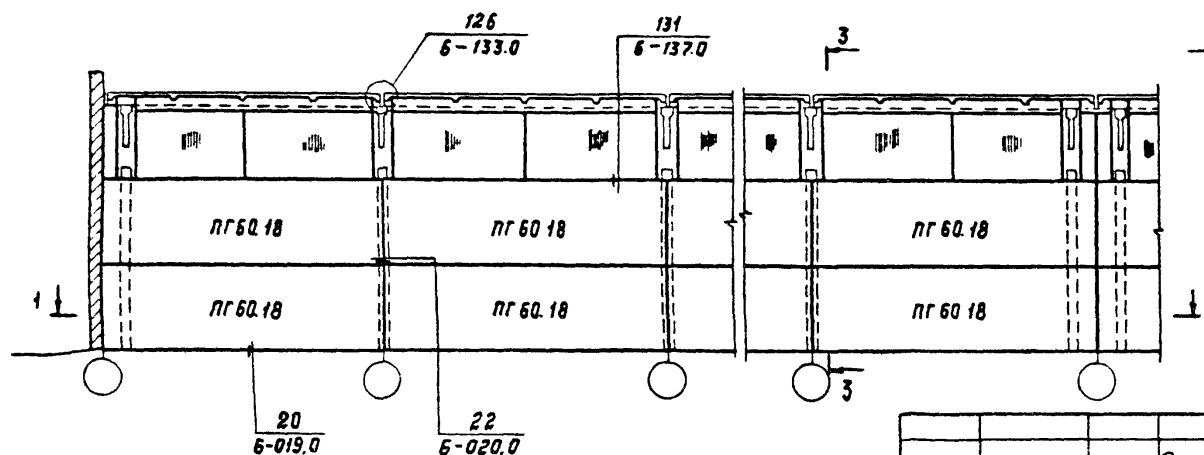
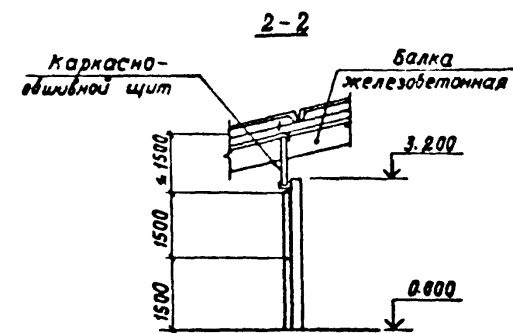
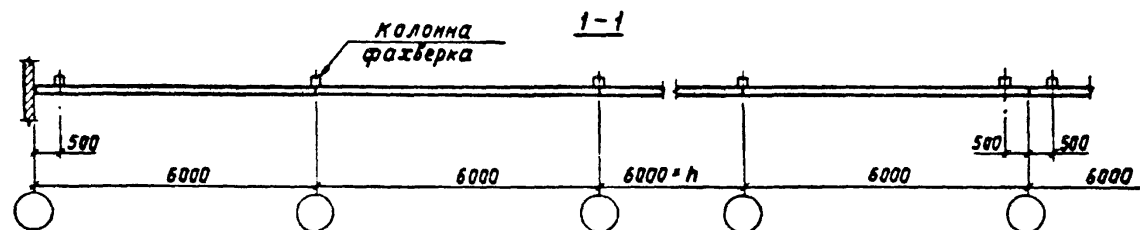
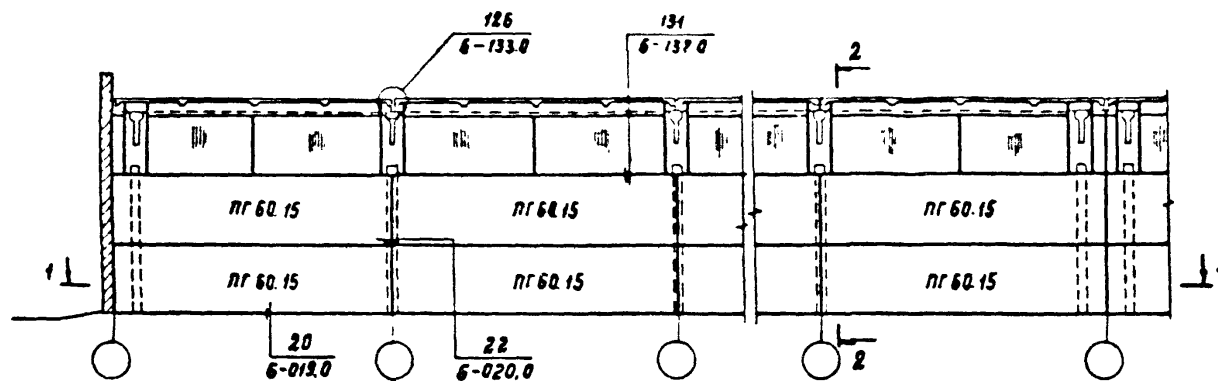
20434-04 131

Формат А3



В связи с тем, что документ, где расположен узел, условно опущен обозначение серии 1.030.9-2.

1.030.9-2.0-66				Статус		
Исполн.	Лавров	Черт.	Лавров	Р	Лист	Листов
Главн. инж.	Кузнецов	Лавров	Лавров	ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Инж. Кузнецов	Лавров	Лавров	Лавров			
Струк. Кузнецов	Лавров	Лавров	Лавров			
Лавров	Лавров	Лавров	Лавров	Формат А3		



В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

1.030.9-2.0-67			
Нач. отд. Котов	Кузмина	Лист	Листов
Гл. констр. Цудечкис	Кузмина	Р	1
Н. констр. Кузмина	Кузмина	ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ	
Гл. спец. Люжина	Кузмина		
Ст. инж. Кузмина	Кузмина		
Гл. спец. Люжина	Кузмина	Формат А3	

Схема 1

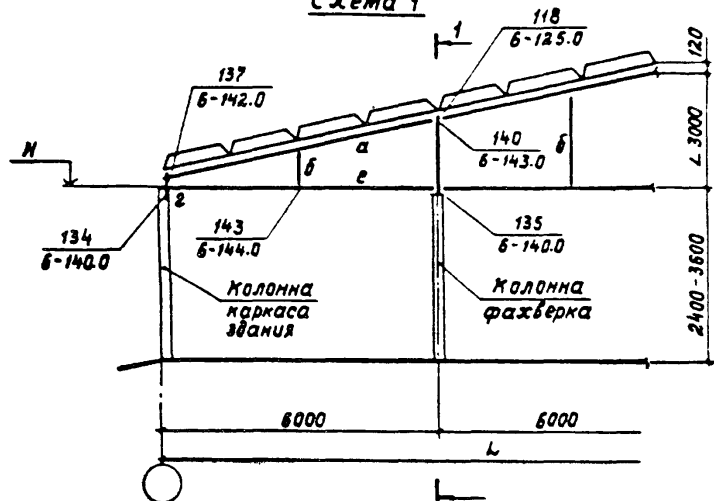
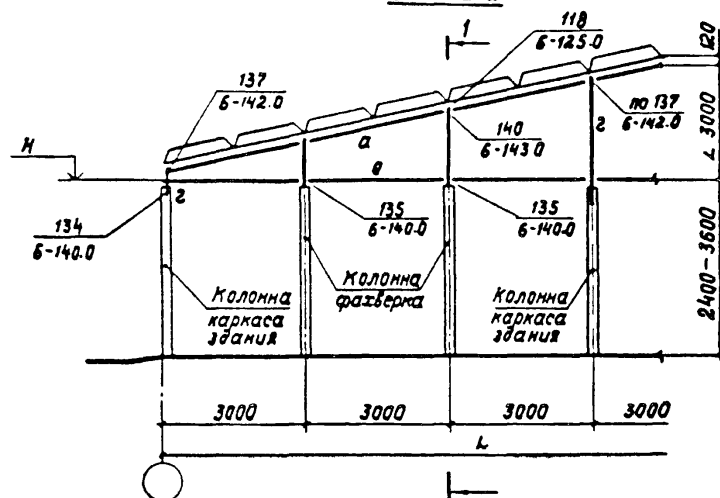


Схема 2



1-1

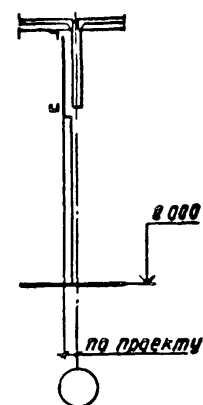


Схема 3

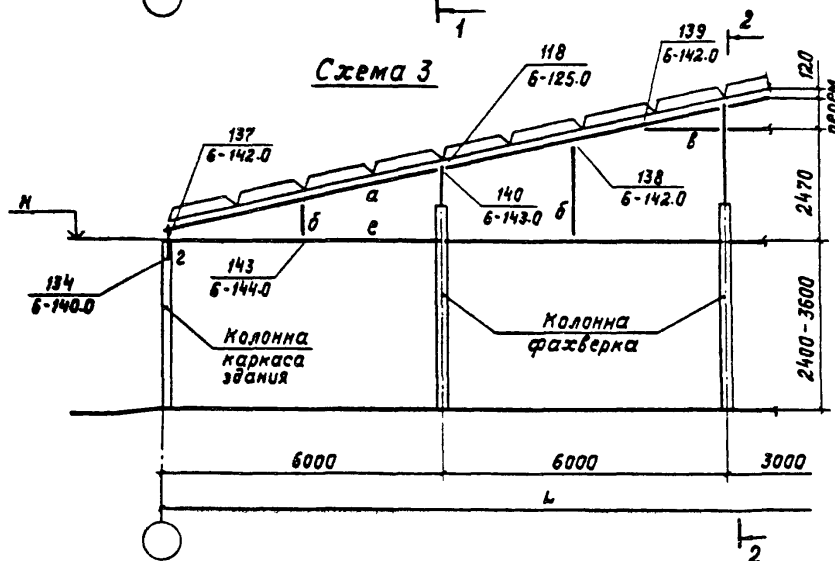
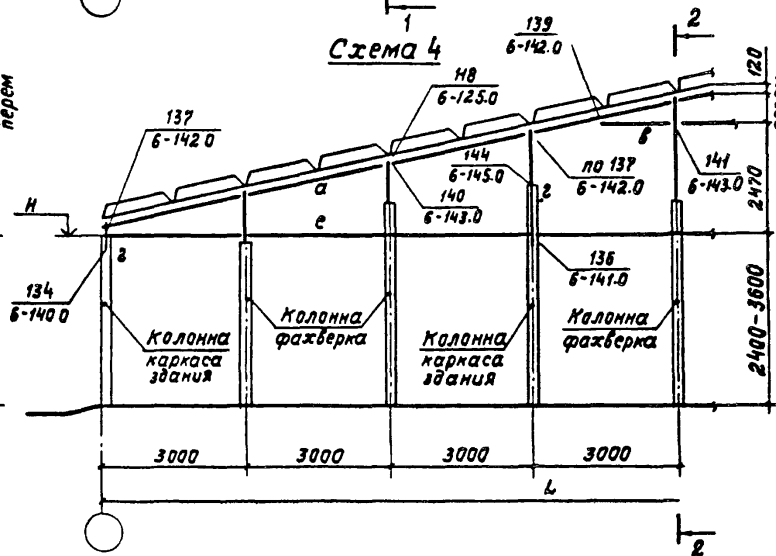
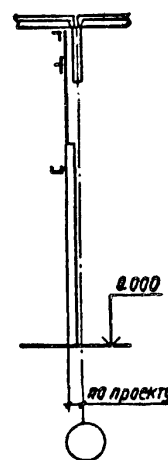


Схема 4



2-2



1. Таблица сечений - см. лист 2.
2. Всылке на документ, где расположен узел условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

1.030.9-2.0-69

нач. отд.	Котов	М.В.
гл. констр.	Чудечкис	Л.В.
н. контр.	Кузьмина	Л.В.
гл. спец.	Ляжина	Л.В.
ст. инж.	Матвеева	Л.В.
гл. спец.	Ляжина	Л.В.

Примеры схем стального факверка для поперечных и продольных перегородок зданий сельскохозяйственных предприятий. Схемы 1...?

Стадия Лист Листов
Р 1 2

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ

Схема 5

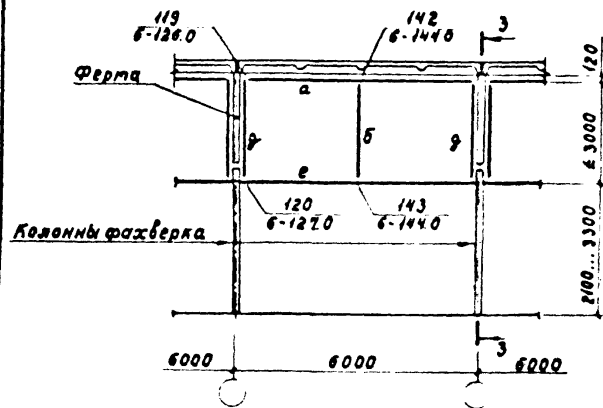


Схема 7

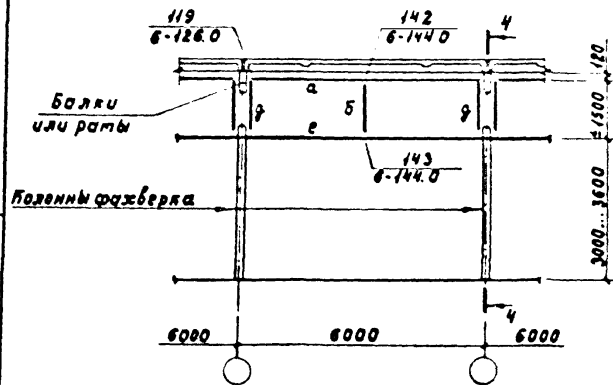
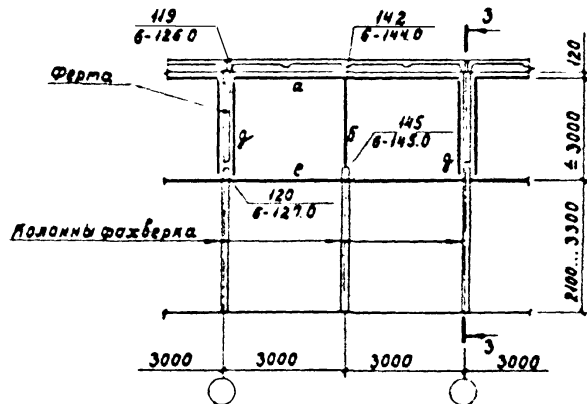
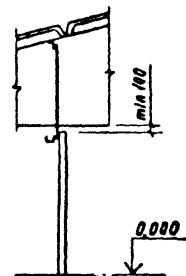


Схема 6



3-3



4-4

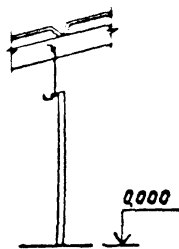


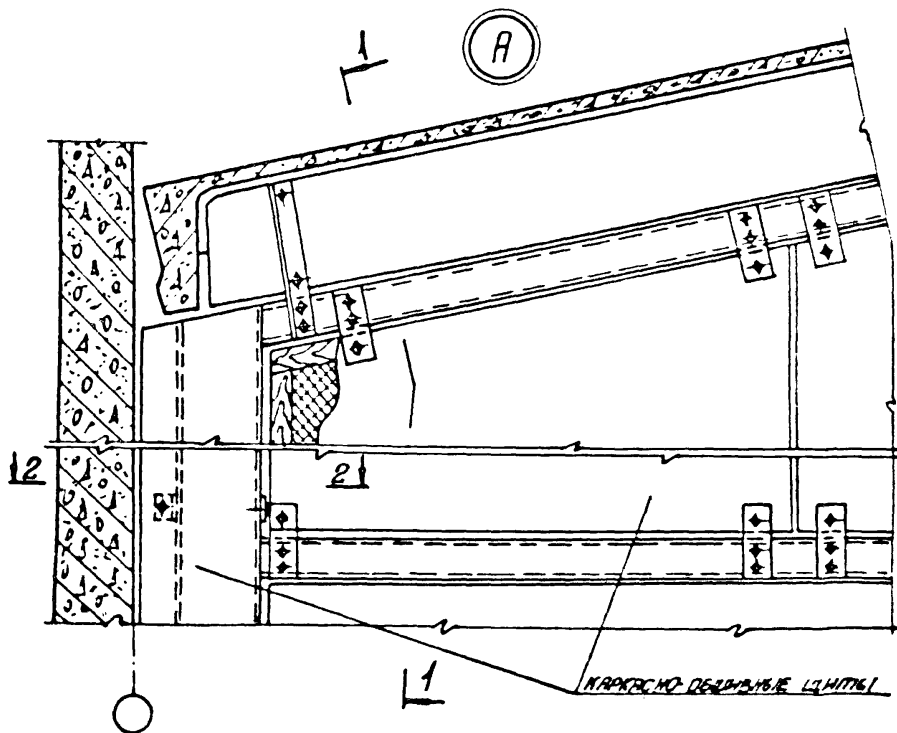
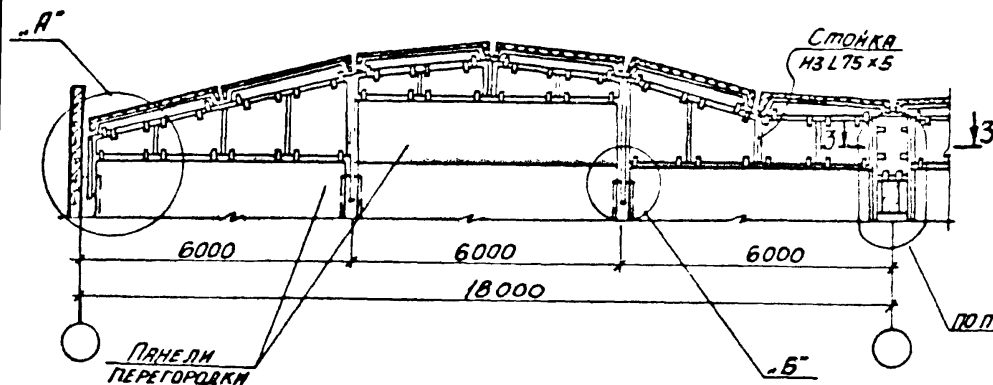
Таблица сечений

Марка	Сечение	Состав сечения
а		ГМ. L 120x100x6
б		ГМ. L 30x50x4
в		ГМ. L 120x100x6 - 60x4
г		по проекту
д		2ГМ. L 50x50x4 ГМ. L 40x25x2.5
е		ГМ. L 100x50x4

1030.9-2.0-69

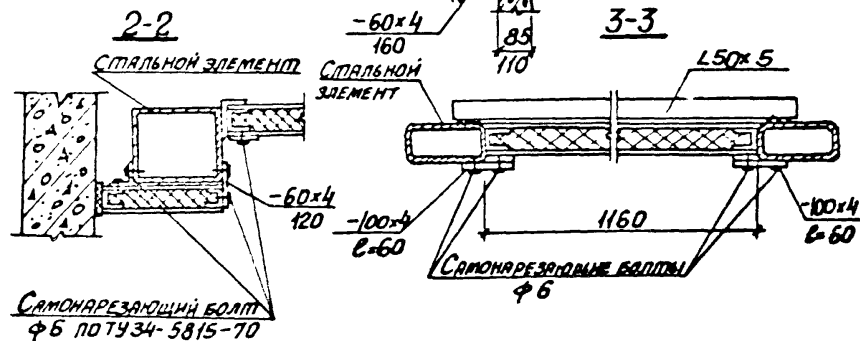
Лист

2



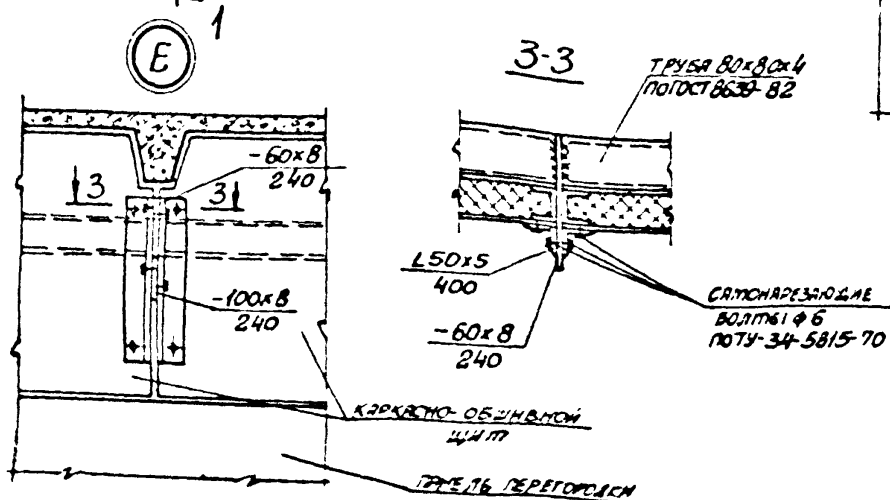
Самонарезающие болты
φ6 по ТУ 34-5815-70

Прокладки из упругого материала условно не показаны



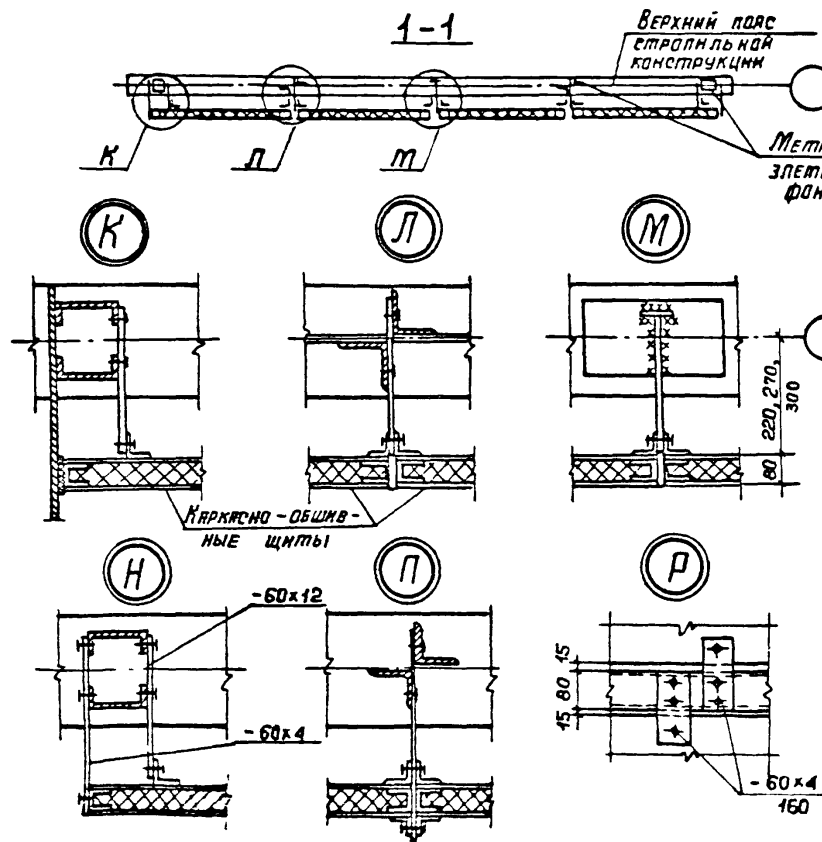
Полный фасад перегородки см. документ 1.030.9-2.0-28

ИЗДАНИЕ	ВЕРСИЯ	ЛИСТ	ЧЕТАКОВА	1.030.9-2.0-71	ПРИМЕР ЗАПОЛНЕНИЯ ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗАЯВЛЕНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	Лист	Листов
1	1	1	1	1	1	1	1
ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ
ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ
ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ
ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ
ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ
ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ
ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ
ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ	ПРОЕКТ



УЗЕЛ -Д- — НА ДОКУМЕНТЕ 1.030.9-2.0-39.

20438-01 140



2-2

Р

м-
с
я
н
е)

80x80x4
9645-68

-60x4
160

80x80x4
9645-68

ПОЩЕ

815-70
-60x4
160

-60x4
160

-100x12

65 220, 270,
110 320

3-3

-60x12

ГЛ 50x4
ГОСТ 8276-63

ГЛ 50x4

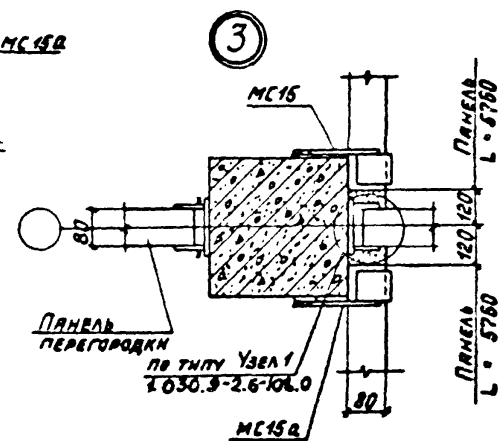
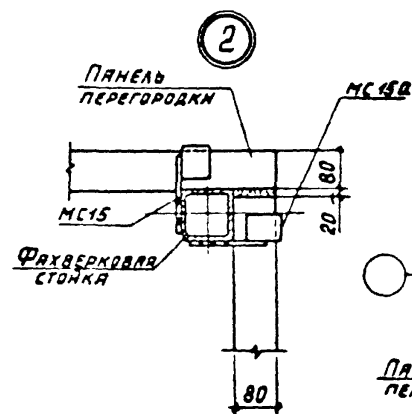
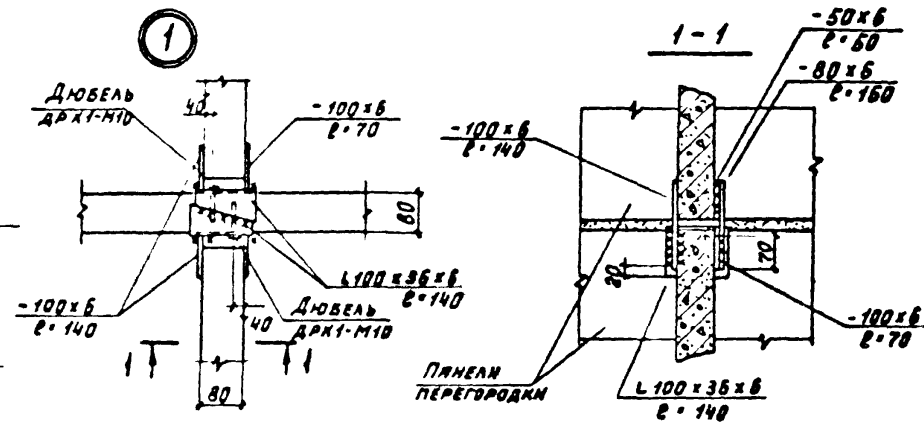
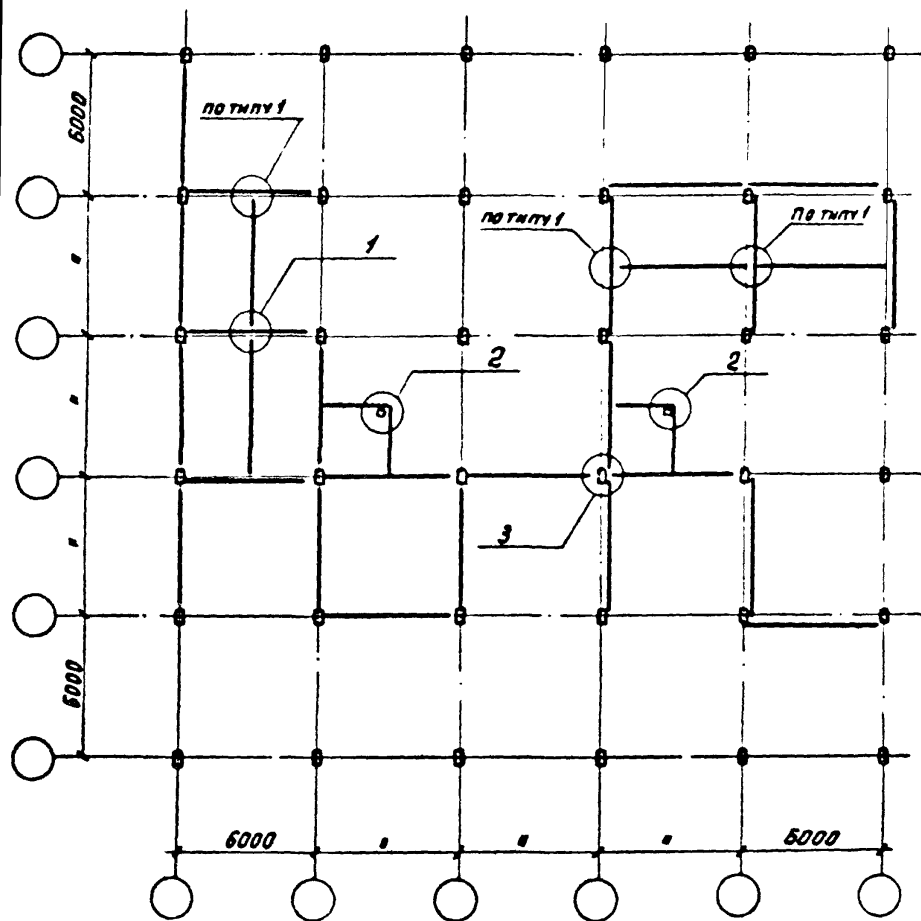
-100x12

65 220, 270,
110 320

Нач отд	Бродский	1/2	
Н комп	ЧутакOVA	1/2	
Ил спец.	Коропецкий	1/2	
Ст инж.	ЧутакOVA	1/2	
Исполн.	Проценко	1/2	
Провер	ЧутакOVA	1/2	

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОЙНИКОБЪЕКТ

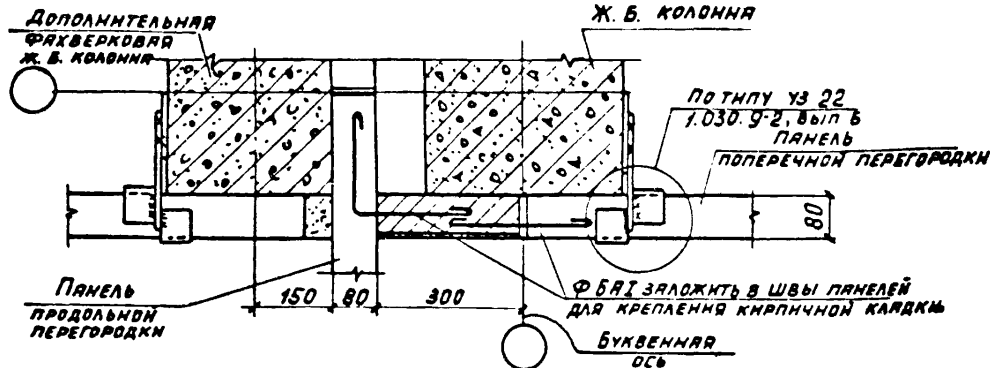
ПРИМЕР ПЕРЕСЕЧЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК
В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ



НАЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ					1.030.9-2.0-75		
И. КОНТР.	ЧУМАКОВА					ПРИМЕР ПЕРЕСЕЧЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК В МНОГО- ЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ		
ГЛ. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ							
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА							
ИСПОЛН.	ШУМЧЕВ							
ПРОВЕР.	ЧУМАКОВА							
						СТЯЖА	АНЕТ	АНСТОВ
						Р	1	1
						ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАНИЙ ПРОЕКТ		

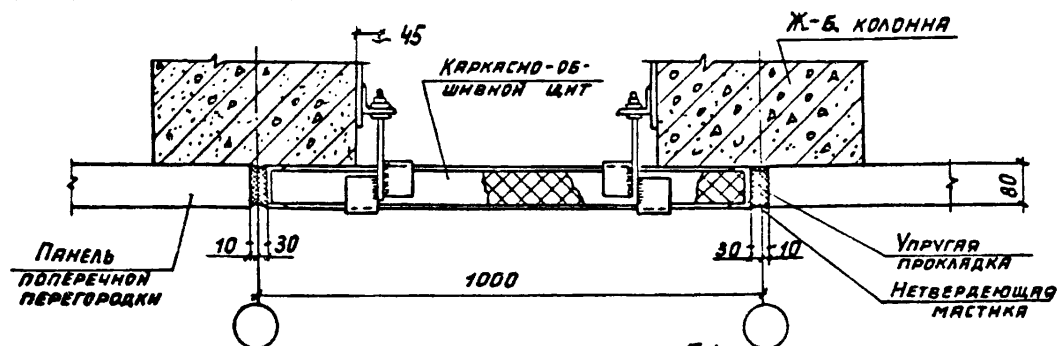
ДЕТАЛЬ ПЛАНА „С“ (см. док 27)

ПРИМЕР ПЕРЕСЕЧЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ И ПОПЕРЕЧНОЙ
ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ПРОМЫШЛЕННЫХ ЗДАНИЯХ
Ж.Б. КОЛОННА



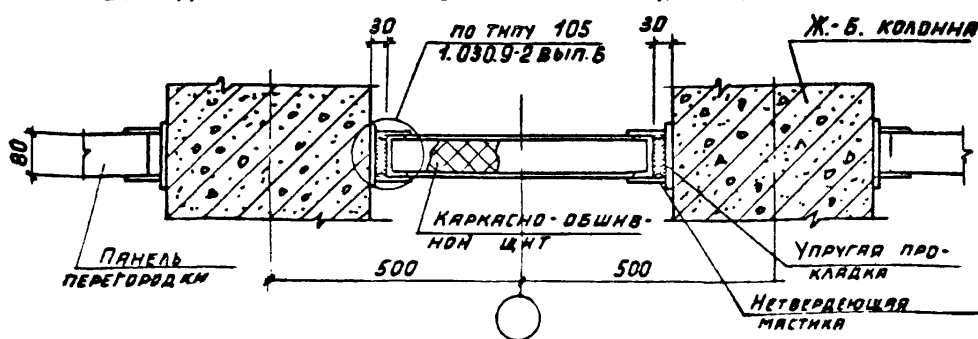
ДЕТАЛЬ ПЛАНА „У“ (см. док 25)

ПРИМЕР УСТРОЙСТВА ПЕРЕГОРОДКИ В ЗОНЕ ПРОДОЛЬНОГО
ТЕМПЕРАТУРНОГО ШВА СО ВСТАВКОЙ ДЛЯ ПРИСЛОННОГО РАСПОЛОЖЕНИЯ ПАНЕЛЕЙ



а-а (см. док -51...57)

ПРИМЕР УСТРОЙСТВА ПЕРЕГОРОДКИ В ЗОНЕ ТЕМПЕРАТУРНОГО
ШВА ДЛЯ МЕЖКОЛОННОГО РАСПОЛОЖЕНИЯ ПАНЕЛЕЙ



1. ПРИ НАЛИЧИИ ПЕРЕСЕЧЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ И ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ПРОМЫШЛЕННЫХ ЗДАНИЯХ НЕОБХОДИМО УСТАНАВЛИВАТЬ ДОПОЛНИТЕЛЬНУЮ ФАХВЕРКОВУЮ КОЛОННУ ДЛЯ КРЕПЛЕНИЯ ПАНЕЛЕЙ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ. МАРКА ДОПОЛНИТЕЛЬНОЙ ФАХВЕРКОВОЙ КОЛОННЫ ПРИНИМАЕТСЯ ТАКАЯ ЖЕ, КАК МАРКА ФАХВЕРКОВОЙ КОЛОННЫ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ ПРИ СООТВЕТСТВУЮЩИХ ГАБАРИТЕ ЗДАНИЯ И ТИПЕ СТРОПНАЛЬНОЙ КОНСТРУКЦИИ. ПРИВЯЗКА ДОПОЛНИТЕЛЬНОЙ ФАХВЕРКОВОЙ КОЛОННЫ ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ В КОНКРЕТНОМ ПРОЕКТЕ В ЗАВИСИМОСТИ ОТ РАЗМЕРОВ ОСНОВНОЙ КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ.

2. КРЕПЛЕНИЕ КАРКАСНО-ОБШИВНОГО ЦИТА В ЗОНЕ ПРОДОЛЬНОГО ТЕМПЕРАТУРНОГО ШВА ОСУЩЕСТВЛЯЕТСЯ ПО ТИПУ КРЕПЛЕНИЯ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК К КОЛОННАМ, ПОКАЗАННОМУ В ВЫПУСКЕ 6 ДАННОЙ СЕРИИ.

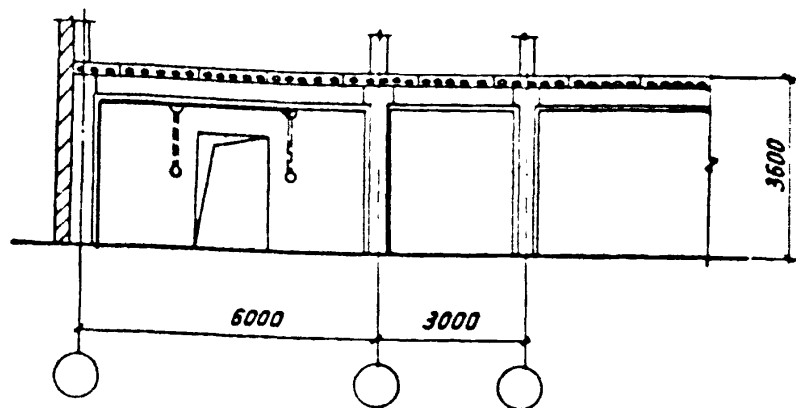
МЕСТА РАСПОЛОЖЕНИЯ УЗЛОВ КРЕПЛЕНИЯ КАРКАСНО-ОБШИВНЫХ ЦИТОВ ОПРЕДЕЛЯЮТСЯ В КОНКРЕТНОМ ПРОЕКТЕ В ЗАВИСИМОСТИ ОТ ПРИНЯТОЙ КОНСТРУКЦИИ ЦИТОВ.

3. ДЛЯ ПЕРЕГОРОДОК С ОГНЕСТОЙКОСТЬЮ 0,75 ЧАСА ВМЕСТО КАРКАСНО-ОБШИВНОГО ЦИТА ТОЛЩИНОЙ 85ММ НЕОБХОДИМО УСТАНОВИТЬ КАРКАСНО-ОБШИВНОЙ ЦИТ ТОЛЩИНОЙ 110ММ НА МЕТАЛЛИЧЕСКОМ КАРКАСЕ, ВЫПОЛНЕННОМ В СООТВЕТСТВИИ С ТРЕБОВАНИЕМ ГЛАВЫ СН И П П-2-80

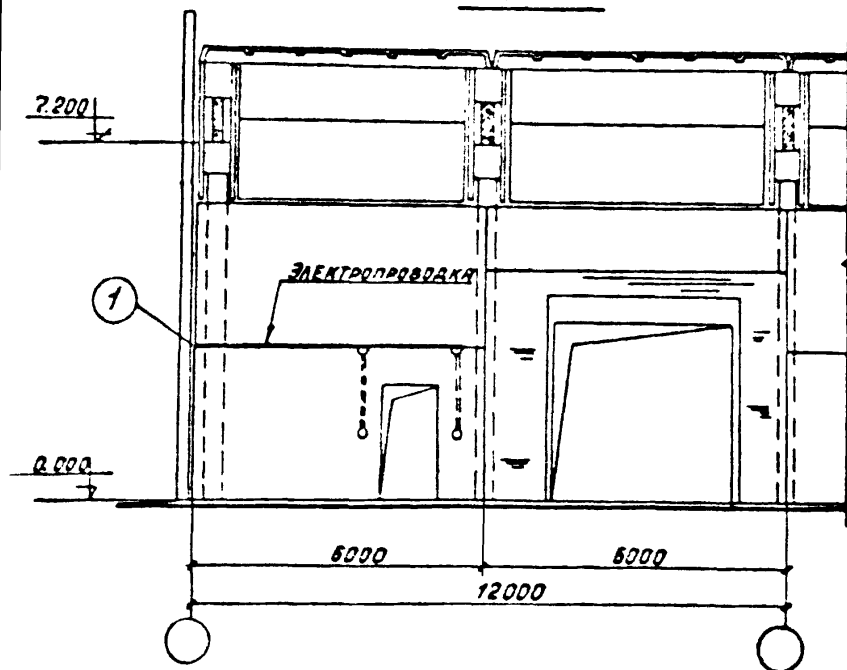
„ПРОТИВОПОЖАРНЫЕ НОРМЫ ПРОЕКТИРОВАНИЯ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ“

НАЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ	4		1.030.9-2.0-76		
Н. КОНТ.	ЧУМАКОВА	4				
ГЛ. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ	4		ПРИМЕРЫ УСТРОЙСТВА ПЕРЕГОРОДОК В МЕСТАХ ИХ ПЕРЕСЕЧЕНИЯ И В ТЕМПЕРАТУРНЫХ ШВАХ		
РУК. РА.	ЧУМАКОВА	4				
ИСПОЛН.	ФОМИЧЕВ	4				
ПРОВЕР.	ЧУМАКОВА	4				
				СТАДИИ	ЛИСТ	ЛИСТОВ
				Р		1
				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		

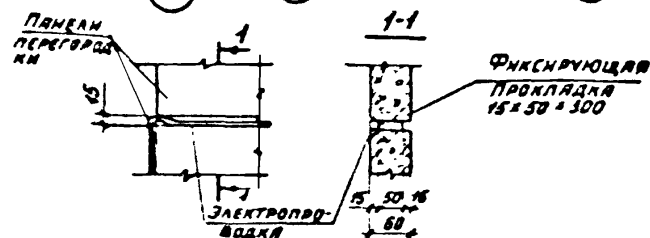
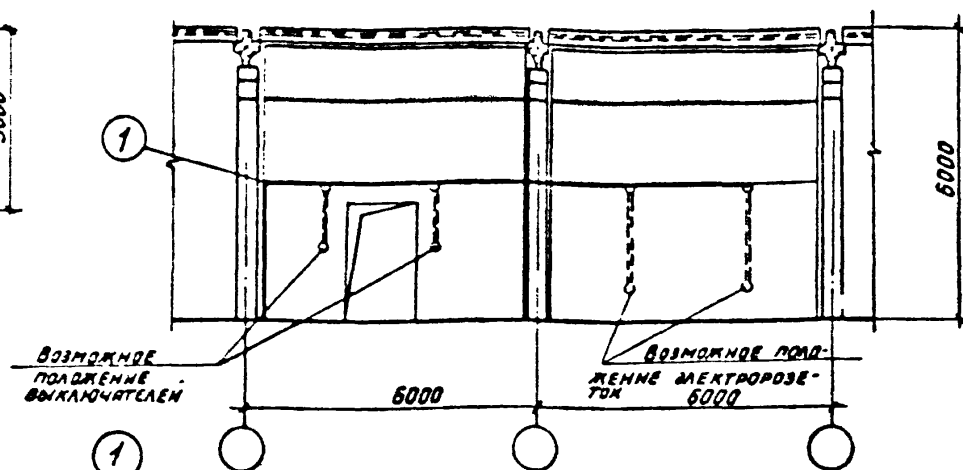
ПЕРЕГОРОДКА В ЗДАНИИ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1



ПЕРЕГОРОДКА В ОДНОЭТАЖНОМ ПРОМЫШЛЕННОМ ЗДАНИИ



ПЕРЕГОРОДКА В ЗДАНИИ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420-6



УСТРОЙСТВО СКРЫТЫХ ЭЛЕКТРИЧЕСКИХ ПРОВОДОВ И ИЗГОТОВЛЕНИЕ ПАНЕЛЕЙ С КАНАЛАМИ ДЛЯ ЭЛЕКТРОПРОВОДОВ ПРОИЗВОДИТЬ В СООТВЕТСТВИИ С ТРЕБОВАНИЯМИ ГЛАВЫ II-1 ПУЭ 76. ЭЛЕКТРОПРОВОДКИ И. УКАЗАНИЙ ПО ВЫПОЛНЕНИЮ ЭЛЕКТРОПРОВОДОВ В КАНАЛАХ СТРОИТЕЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ, ИЗГОТОВЛЯЕМЫХ НА ЗАВОДАХ ДОМОСТРОИТЕЛЬНЫХ КОМБИНАТОВ СТРОЙИНДУСТРИИ СН 386-74.

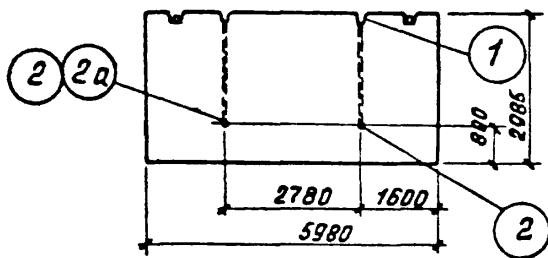
НЧ ОТД	БРОДСКИЙ		
Н. КОНТ	ЧУМАКОВА		
П. КОНСТ	КОРОТЕЦКАЯ		
Р. К. Г.	ЧУМАКОВА		
М. ПОЛН	ПЕТРОВИЧ		
ПРОВЕР	ЧУМАКОВА		

1.030.9-2.0-77

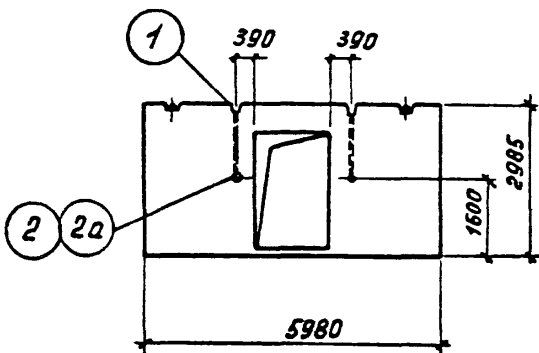
ПРИМЕРЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ ЭЛЕКТРОПРОВОДОВ В ПЕРЕГОРОДКАХ

СТРАНА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Р		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ		

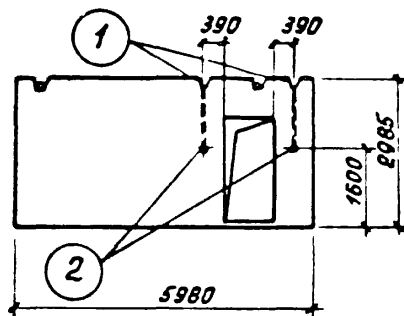
ЛГ 60.30-1-Т



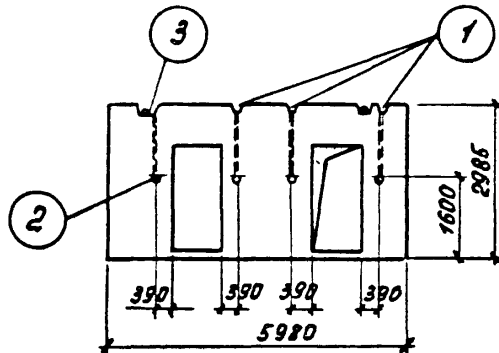
ЛГ БО. 30-1-Т-Д



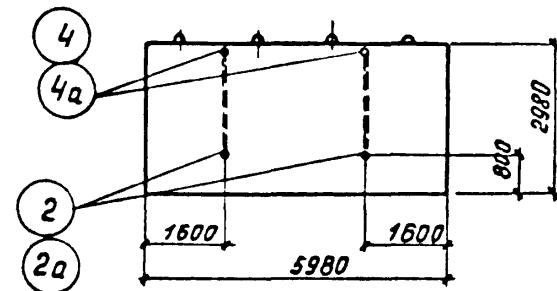
ПГ 60.30-1-Г-Д1



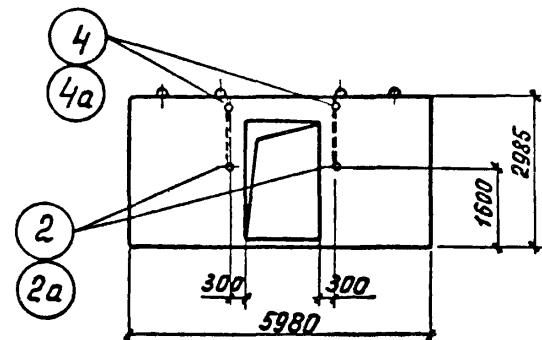
ПГ 60. 30-1-Т-2Д



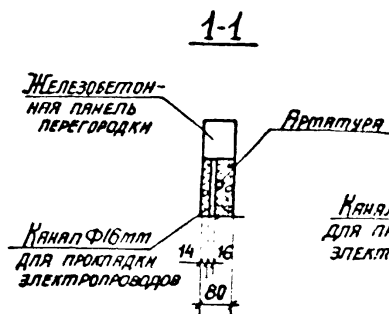
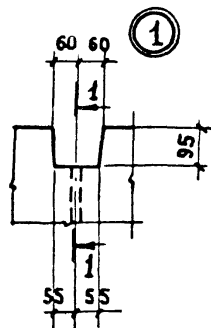
ПГ 60.30-Г



ЛГ 60. 30-Г-Д



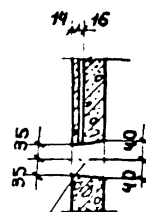
ИЗЧ.ОТД	БРОДСКИЙ	72	1.030.9-2.0-78	ПРИМЕРЫ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ, И ГИПСОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ С КАНАЛАМИ ДЛЯ ЭЛЕКТРО- ПРОВОДОВ Узлы 1...4	СТАНДА	ЛНСТ	ЛНСТОВ
И.КОНТР.	ЧУМАКОВА	72			Р	1	2
И.КОМП.	КОРОТЕЦКИЙ	72			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАТЕЛЬСКИЙ		
РУК.ГР.	ЧУМАКОВА	72					
ИСПОЛНИМ	АНТОНОВА	72					
ПРОВЕР.	ЧУМАКОВА	72					



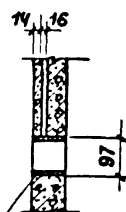
2 2a

2-2
(для узла 2)

2-2
(для узла 2а)

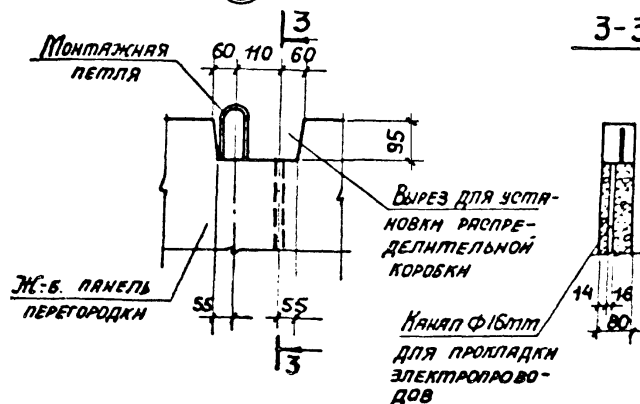


Отверстие
для выключате-
ля или штеп-
сельной розетки

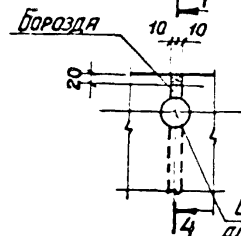


Стяжка
закладной
У92

3



3-3



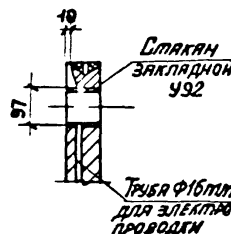
4 4a

4-4
(для узла 4)

4-4
(для узла 4а)



Отверстие
для установки
распределитель-
ной коробки



1.030.9-2.0-78

