

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЯ 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 ЗДАНИЯ И СООРУЖЕНИЯ

СЕРИЯ 1. 030. 9-2

ПЕРЕГОРОДКИ ПАНЕЛЬНЫЕ ЗДАНИЙ
ПРОМЫШЛЕННЫХ И СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ

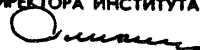
ВЫПУСК 0

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

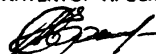
РАЗРАБОТАНЫ ИНСТИТУТАМИ

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

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 20.03.85 № 37*

№ п/п	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.
1	1.030.9-2.0-00	СОДЕРЖАНИЕ	2...6
2	0-00 ПЗ	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	7...20
3	0-01	СПОСОБЫ АНТИКОРРОЗИОННОЙ ЗАЩИТЫ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДК	21
4	0-02	ОБЛИЦОВОЧНЫЕ МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ КАРКАСНО-ОБШИВНЫХ ПАНЕЛЕЙ. МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ОТДЕЛКИ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДК.	22
5	0-03	ТАБЛИЦА ГАБАРИТНЫХ РАЗМЕРОВ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДК	23,24
6	0-04	ТАБЛИЦА ГАБАРИТНЫХ РАЗМЕРОВ ГИПСОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДК.	25,26
7	0-05	НОМЕНКЛАТУРА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДК	27...36
8	0-06	НОМЕНКЛАТУРА ГИПСОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДК.	37...40
9	0-07	ТАБЛИЦА МАРКНОВЕН ГИПСОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ С ВЫРЕЗОМ.	41,42
10	0-08	НОМЕНКЛАТУРА КАРКАСНО-ОБШИВНЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДК	43
11	0-09	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОЛОНН ФАХТВЕРКА И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	44,45
12	0-10	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОЛОНН ФАХТВЕРКА И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	46,47
13	0-11	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХТВЕРКА И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	48,49

№ п/п	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.
14	1.030.9-2.0-12	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХТВЕРКА И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	50
15	0-13	СХЕМЫ СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХТВЕРКА ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	51,52
16	0-14	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА МАРК СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" И УЗЛОВ ИХ КРЕПЛЕНИЯ ДЛЯ КОЛОНН КАРКАСА ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	53,54
17	0-15	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХТВЕРКА ПЕРЕГОРОДК МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	55
18	0-16	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА КОЛОНН ФАХТВЕРКА ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДК ЗДАНИЙ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	56
19	0-17	РАСЧЕТНАЯ СХЕМА И ТАБЛИЦА РАСЧЕТНЫХ НАГРУЗОК НА КОЛОННЫ ФАХТВЕРКА ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДК ЗДАНИЙ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	57
20	0-18	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА И ТАБЛИЦА РАСЧЕТНЫХ НАГРУЗОК ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОЛОНН ФАХТВЕРКА ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДК ЗДАНИЙ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	58

НАЧОЛ	СМАСЕНА	22			1.030.9-2.0-00	СОДЕРЖАНИЕ	СТРАНА ЗНАТ ДИСТА		
НАКОТР	ЧУМАКОВА	22					Р	1	5
НАСТА	КОРТЕЦКА	22					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИТЕЛЕКТ		
НАММ	ЧУМАКОВА	22							
НАМЗН	ЛАЛЕУН	22							
НАСВР	ЧУМАКОВА	22							

№ 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 Q=20 Т ШАГОМ КОЛОНН И СТАЛЬНЫХ ФЕРМ 6 КМ 12 М	84
35	0-33	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДА- НИИ ВЫСОТОЙ 10,0 М С МОСТОВЫ- МИ КРАНАМИ Q=10 Т. ШАГ КОЛОНН 6 М.	85
36	0-34	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 10,0 М С МОС- ТОВЫМИ КРАНАМИ Q=10 Т.	86
37	0-35	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 10,0 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 КРАЯМИ Q=20Т. ШАГ КОЛОНН И СТАЛЬНЫЕ ФУНД ПОКРЫТИЯ 12М.	88
39	0-37	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 12 м С МОСТОВЫМИ КРАЯМИ Q=20Т.	89
40	0-38	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 12 м С МОСТОВЫМИ КРАЯМИ Q=30Т.	90
41	0-39	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 10,8 м С МОСТОВЫМИ КРАЯМИ 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 МНОГОПУСТОТНЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,3 м.	93
44	0-42	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОПУСТОТНЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,6 м.	94
45	0-43	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОПУСТОТНЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,2 м.	95
46	0-44	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОПУСТОТНЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м.	96
47	0-45	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОПУСТОТНЫХ 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 МНОГОПЛОСКОСТНЫХ ПАНЕЛЕЙ. 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) 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 РАЗВЕРКОВЫХ КОЛОНН 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 И. - Б. КОЛОННЕ.	136
73	0-71	ПРИМЕР ЗАПОЛНЕНИЯ ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	137

№ 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 КАМЫШТАЙНОВ К ПАНЕЛЯМ ПЕРЕГОРОДОК	147

1.030.9-2.0-00

Лист
5

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 фахверка стальные.

Рабочие чертежи.

Выпуск 5. Колонны фахверка 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 фахверка 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 фахверка перегородок. При использовании элементов перегородок в зданиях с другими конструкциями каркаса панели, колонны фахверка и монтажные узлы применяются по настоящей серии, а металлические элементы верхних частей колонн фахверка, 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.

Исполн.	Бродский	Л.С.	
В. контр.	Чумакова	Л.С.	
В. спец.	Кортецкий	Л.С.	
Рук. гр.	Чумакова	Л.С.	
Исполн.	Кортецкий	Л.С.	
Провер.	Чумакова	Л.С.	

1.030.9-2.0-00 ПЗ

Пояснительная
записка

Страна	Лист	Листов
Р	1	14
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТОРНИИПРОЕКТ		

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 85мм) 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-2мм толщиной 10мм по ГОСТ 23791-79, вспучивающимся покрытием ВПМ-2 толщиной 4мм по ГОСТ 25134-82, цементно-песчаной штукатуркой толщиной 25мм или гипсокартонными листами толщиной 15мм по ГОСТ 6266-81.

В одноэтажных производственных зданиях верхнюю часть перегородок с пределом огнестойкости 0,75 часа необходимо выполнять из трехслойных щитов толщиной 110мм 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, разработанными в настоящей серии, приведены в таблице 1:

№ п/п	ТИПЫ ПАНЕЛЕЙ	Звукоизолирующая способность перегородок, ДБ								ИНДЕКС ИЗОЛЯЦИИ ВОЗДУШНОГО ШУМА
		Частота, Гц								
		63	125	250	500	1000	2000	4000	8000	
1	ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ С ОБЪЕМНОЙ МАССОЙ 2400 КГ/М ³	30	30	30	36	44	51	58	60	39
2	ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ С ОБЪЕМНОЙ МАССОЙ 1600 КГ/М ³	30	34	34	40	47	54	60	60	42
3	ГИПСОБЕТОННЫЕ С ОБЪЕМНОЙ МАССОЙ 1250 КГ/М ³	28	28	28	36	43	50	58	60	38
4	КАРКАСНО-ОБШИВНЫЕ С ЗАПОЛНЕНИЕМ МИНЕРАЛОВАТНЫМИ ПЛИТАМИ С ОБШИВКОЙ ГИПСОКАРТОННЫМИ ЛИСТАМИ.	20	21	32	40	49	52	49	57	44
5	КАРКАСНО-ОБШИВНЫЕ С ЗАПОЛНЕНИЕМ ЦЕМЕНТНЫМ ФИБРОЛИТОМ И ОБШИВКОЙ ГИПСОКАРТОННЫМИ ЛИСТАМИ.	20	24	25	33	41	46	42	50	34
6	КАРКАСНО-ОБШИВНЫЕ С ЗАПОЛНЕНИЕМ МИНЕРАЛОВАТНЫМИ ПЛИТАМИ И ОБШИВКОЙ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ЛИСТАМИ.		35	36	42	46	43	50		42
7	КАРКАСНО-ОБШИВНЫЕ С ЗАПОЛНЕНИЕМ ЦЕМЕНТНЫМ ФИБРОЛИТОМ И ОБШИВКОЙ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫМИ ЛИСТАМИ.		33	32	40	46	42	49		42

1.4.3. Герметичность и леггазонепроницаемость перегородок не предусмотрены.

1.030.9-2.0-00 ПЗ

Лист

2

1.5. Перегородки могут применяться в помещениях с наличием в них неагрессивных, слабоагрессивных и среднеагрессивных газо-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 расположения) 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, ч. 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 режима 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 фазверка, 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 $n=1.1$, в остальных случаях $n=1.0$; при расчете железобетонных конструкций в стадии подъема при палубке и монтаже коэффициент динамичности принят $n=1.25$, в стадии транспортировки $n=1.8$.

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

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 ЭКСЦЕНТРИСИТЕТА $e_0^a = 1.0$ см. СОГЛАСНО П. 1.22 СНиП II-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 θ° 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 II-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 3x12 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 ДЕЛАТСЯ 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 ГАЗОВО-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 ХОЛОДНОГЛУТЫХ ПРОФИЛЕЙ СЕЧ. 65x25x0,6 мм, А В ПЕРЕГОРОДКАХ С ПРЕДЕЛОМ ОГНЕСТОЙКОСТИ 0,75 ЧАСА - ИЗ ПРОФИЛЕЙ СЕЧ. 90x25x0,6 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 САМОСВЕРЛЯЮЩИХ САМОНАРЕЗАЮЩИХ ВИНТОВ ПО ТУ 400-28-392-81, УСТАНОВЛИВАЕМЫХ 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 УСТАНОВЛИВАЮТСЯ НА НАБЕТОНКИ НА ОБРЕЗАХ ФУНДАМЕНТОВ КОЛОНЫ БЕЗ ФУНДАМЕНТНЫХ БАЛОК; ГИПСОБЕТОННЫЕ ГЛУХИЕ ПАНЕЛИ ВЫСОТОЮ 1485, 1185 мм И ГИПСОБЕТОННЫЕ ПАНЕЛИ С ДВЕРНЫМИ ПРОЕМАМИ УСТАНОВЛИВАЮТСЯ 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 ФАХВЕРКОВЫХ СТОЕК, УСТАНОВЛИВАЮТСЯ НА УТОЛЩЕННЫЕ В БЕТОННОЙ ПОДГОТОВКЕ ПОЛА СЕЧЕНИЕМ 200x400 (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 СТОЛКИ - 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 50x340 мм; ПРИ УСТАНОВКЕ ПАНЕЛЕЙ В ПОМЕЩЕНИЯХ С ВЫСОТОЙ ЭТАЖА БОЛЕЕ 3,3 м РАЗМЕРЫ ПОДКЛАДОК ДОЛЖНЫ БЫТЬ 50x680 мм.

ОПИРАНИЕ ВЫШЕЛЕЖАЮЩИХ ПАНЕЛЕЙ НА НИЖНЕЛЕЖАЩИЕ ОСУЩЕСТВЛЯЕТСЯ ЧЕРЕЗ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫЕ ПОДКЛАДКИ РАЗМЕРОМ 50x300x15 мм.

ДЛЯ ОПИРАНИЯ ГИПСОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ МОГУТ БЫТЬ ПРИМЕНЕНЫ ТАКЖЕ ДЕРЕВЯННЫЕ ПОДКЛАДКИ.

1.030.9-2.0-00 ПЗ

20439-01 14

Лист
7

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

Рис. 1

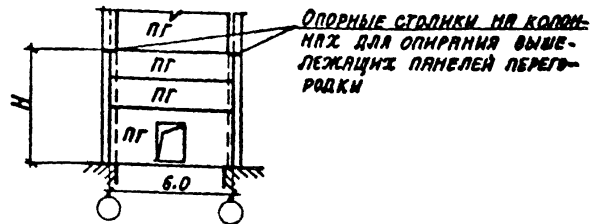


Таблица 2

ХАРАКТЕРИСТИКА УСЛОВИЙ РАБОТЫ ПАНЕЛИ		ПРЕДЕЛЬНАЯ САМОНЕСУЩАЯ ВЫСОТА H ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК, м				
		Типы нижних панелей перегородок				
		1	2	3	4	
II ВЕТРОВОЙ РАЙОН, $q = 14 \text{ кг/м}^2$ ПАНЕЛИ ИЗ ЛЕГКОГО БЕТОНА ИЗ ТИПОВЫХ ПАНЕЛЕЙ ИЗ ЛЕГКОГО БЕТОНА, $\chi = 1.5$ / м, $\chi = 2.0$ / м, $\chi = 2.0$ / м, $\chi = 2.0$ / м	Длина участка опирания панели, а, мм	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	
	III ВЕТРОВОЙ РАЙОН, $q = 22 \text{ кг/м}^2$ ПАНЕЛИ ИЗ ЛЕГКОГО БЕТОНА ИЗ ТИПОВЫХ ПАНЕЛЕЙ ИЗ ЛЕГКОГО БЕТОНА, $\chi = 1.5$ / м, $\chi = 2.0$ / м, $\chi = 2.0$ / м, $\chi = 2.0$ / м	Длина участка опирания панели, а, мм	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
			5,4			

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 шириной 360 мм и менее могут применяться наряду 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 столбики (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 соединные панели не допускается.

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

3.7. Панель перегородки над воротами должна опираться на стальные столики на железобетонных колоннах. Опирание панелей на раму ворот не допускается (см. вып. 6, док. - 038.0).

3.8. К верхней части железобетонных и стальных колонн фаяхверка 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. Антикоррозионная защита бетона и арматуры панелей приведена в таблице 3.

Антикоррозионная защита цементного раствора в швах панелей производится герметизирующей мастикой ГОСТ 14791-79. 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 14791-79.

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

Антикоррозионная 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.

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

Все мероприятия по антикоррозионной 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 л.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 л.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 электропроводов в перегородках показаны на док. - 77, - 78.

Опытные рабочие чертежи панелей с каналами и отверстиями для электропроводов 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 каналобразователей; 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 проводов в панельных перегородках (телефон, радио и т.д.) рекомендуется производить открытым способом.

3.18. Рекомендации в части размещения проводов 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 зданий (см. письмо Госстроя 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 СКОРОСТИ НАПОРУ ВЕТРА (ТОЛЬКО ДЛЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ): 1- для I района 2- для II района
	ОБОЗНАЧЕНИЕ, ХАРАКТЕРИЗУЮЩЕЕ МАТЕРИАЛ ПАНЕЛИ: Т-ТЯЖЕЛЫЙ БЕТОН; Л-ЛЕГКИЙ БЕТОН; Г-ГИПСБЕТОМ;
	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 ЭЛЕКТРОПРОВОДОВ.

1.030.9-2.0-00ПЗ

Лист
12

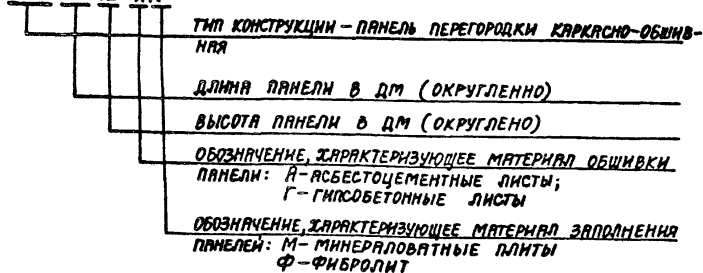
Например: ПГ60.30-4-Г-панель перегородки длиной 5,98 м, высотой 2,985 м, 4-го типа по несущей способности (для I-го и II-го ветровых районов), из тяжелого бетона,

ПГ55.30-2-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.

ПГ58.30-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:

ПГО ХХ.12-ХХ

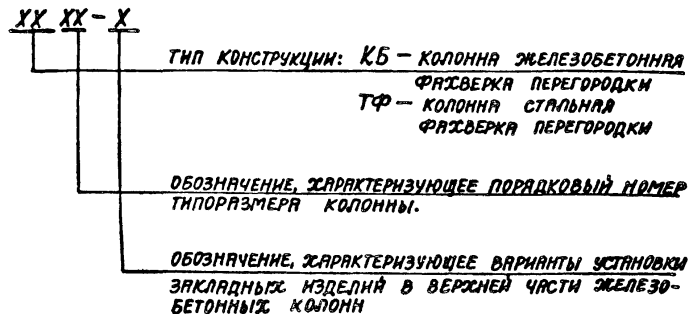


Например: ПГО 60.12-Г-М-панель перегородки каркасно-обшивная длиной 5,98 м, высотой 1,185 м с обшивкой гипскартонными листами и заполнением из минераловатных плит.

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 ФАХСВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ИМЕЮТ СЛЕДУЮЩУЮ СТРУКТУРУ:



Например: КБ9-колонна факсверка железобетонная с порядковым номером типоразмера - 9.

КБ41-2-колонна факсверка железобетонная с порядковым номером типоразмера 41 и порядковым номером 2 дополнительного варианта по установке закладных деталей.

ТФ5-колонна факсверка стальная с порядковым номером типоразмера 5.

4.10. МАРКИ КОЛОНН ФАХСВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖНЫХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ ИМЕЮТ СЛЕДУЮЩУЮ СТРУКТУРУ:

1.030.9-20-00 ПЗ

СК2-XX-1 - X

МАРКА КОЛОННЫ ПО СЕРИИ
1.823-1, вып. 1

МАРКА СТАЛЬНОЙ НАСАДКИ

Например: СК2-36-1-4 обозначает: колонна
фрагверка 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 фрагверка перегородок много-
этажных зданий промышленных предприятий
имеют следующую структуру:

СФ XX

ТИП КОНСТРУКЦИИ - КОЛОННА СТАЛЬНАЯ ФРАГВЕРКА
ПЕРЕГОРОДКИ

ОБОЗНАЧЕНИЕ, ХАРАКТЕРИЗУЮЩЕЕ ПОРЯДКОВЫЙ
НОМЕР ТИПОРАЗМЕРА КОЛОННЫ

Например: СФ-15 - колонна стальная фрагверка
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
кранами тяжелого режима работы и с оборудо-
ванием, оказывающим динамическое воздействие
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, замарки-
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 замаркированные 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

14

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 агрессивных газов	≤ 60	Н Без защиты	Без защиты	Н Без защиты	Без защиты	Без защиты	
		61 ÷ 75					Не применяются	
	А	≤ 60					Без защиты	Не применяются
		61 ÷ 75					Без защиты	Без защиты
Б	≤ 60	Без защиты	Без защиты					
Слабоагрессивная	Без агрессивных газов	> 75	Не применяются		Н Без защиты	Без защиты	Не применяются	
		А	> 75	Не применяются				
	Б	61 ÷ 75	П Лаккокрасочное покрытие II группы	Без защиты			Без защиты	Без защиты
		Б	≤ 60					
Среднеагрессивная	Б	> 75	Не применяются		П Лаккокрасочное покрытие II группы	Без защиты	Не применяются	
	В	61 ÷ 75	П Лаккокрасочное покрытие III группы	Без защиты				Без защиты
		Г	≤ 60				П Лаккокрасочное покрытие II группы	

- Настоящей таблицей пользоваться совместно с главой СНиП II-28-73* "Защита строительных конструкций от коррозии" и ГОСТ-21.58-83.
- Применение панелей из легких бетонов не допускается в среднеагрессивных средах, содержащих HCl, HF, SO₂ и NO₂.
- Защитные лакокрасочные покрытия бетонной поверхности наносятся со стороны воздействия газовой среды.
- Буквами "Н" и "П" обозначена плотность бетона (Н - нормальной плотности, П - плотный)

Нач. отд.	БГОДСКАЯ		
Н. контр.	Чумакова		
Гл. спец.	Коротейкин		
Рук. гр.	Чумакова		
Исполн.	Фотачев		
Провер.	Чумакова		

1.030.9-2.0-01

Способы антикоррозионной защиты панелей перегородок

Страница	Лист	Листов
Р		1

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ

ОБЛИЦОВОЧНЫЕ МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ КАРКАСНО-ОБШИВНЫХ ПАНЕЛЕЙ

ТАБЛИЦА 4

№№ р/п	НАИМЕНОВАНИЕ МАТЕРИАЛА	ГОСТ или ТУ	КРАТКАЯ ХАРАКТЕРИСТИКА МАТЕРИАЛА	ГРУППА ВОЗГОРАЕ- МОСТИ МАТЕРИАЛОВ	СПОСОБ ОБЛИЦОВКИ
1	Листы гипсокартонные	ГОСТ 6266-81	Изготавливается из строительного гипса с минеральными и органическими добавками и картона	Несгораемый	Крепление шурупами к деревянному каркасу при изготовлении панелей
2	Листы асбестоцементные плоские	ГОСТ 18124-75	Изготавливаются из портланд-цемента и асбеста	Несгораемый	

ТАБЛИЦА 5

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ОТДЕЛКИ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК

Тип панелей	Краски, эмали	Бумажно-слоистые пластины толщиной до 1,3 мм ГОСТ 9590-76	Обои походящие покрытые поливинилхлоридной пленкой на бумажной основе	Поливинилхлоридная пленка на бумажной основе	Вид облицовки
Железо-бетонные, гипсобетонные и каркасно-обшивные панели	Подготовка поверхности, окраска	Подготовка поверхности, нанесение на тыльную 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 эмульсии ПВА, наклеивание полотнищ пленок	Облицовка плитками (керамическими, глазурованными, стеклянными, 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. КОНТР.	ЧУПАНОВА					
ГЛ. СПЕЦ.	КОРОТЦЫН					
РИС. ГР.	ЧУПАНОВА					
ИСПОЛН.	ЛИТВИНОВА					
					СТАВЛЯКИСТ	ЛИСТОВ
					2	1
					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАЛЬНИК	

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ЛЯНЕЛИ ПЕРЕГОРОДОК толщиной 80 мм

Н мм	5 980	5760	5740	5640	5540	5260	5160	5040	4880	2980	2640	2540	2 885
2865	ЛГ 60.30 ЛГ 60.30-Д ЛГ 60.30-Д1 ЛГ 60.30-2Д ЛГ 60.30-В1 ЛГ 60.30-В1-Д ЛГ 60.30-В1-Д1 ЛГ 60.30-В1Т ЛГ 60.30-В1Т-Д ЛГ 60.30-В1Т-Д1 ЛГ 60.30-В2 ЛГ 60.30-В2-Д ЛГ 60.30-В2-Д1 ЛГ 60.30-В2-2Д	ЛГ 58.30 ЛГ 58.30-Д ЛГ 58.30-Д1	---	ЛГ 56.30 ЛГ 56.30-Д ЛГ 56.30-Д1 ЛГ 56.30-2Д	ЛГ 55.30 ЛГ 55.30-Д1 ЛГ 55.30-2Д ЛГ 55.30-В8 ЛГ 55.30-В8-Д ЛГ 55.30-В8-Д1 ЛГ 55.30-В8-2Д	---	---	ЛГ 50.30 ЛГ 50.30-Д ЛГ 50.30-Д1	---	ЛГ 30.30 ЛГ 30.30-Д1 ЛГ 30.30-В1 ЛГ 30.30-В1-Д1 ЛГ 30.30-В2 ЛГ 30.30-В2-Д1	ЛГ 26.30 ЛГ 26.30-Д1	ЛГ 25.30 ЛГ 25.30-Д1	---
2735	ЛГ 60.27 ЛГ 60.27-Д ЛГ 60.27-Д1 ЛГ 60.27-2Д	ЛГ 58.27 ЛГ 58.27-Д ЛГ 58.27-Д1	---	ЛГ 56.27 ЛГ 56.27-Д ЛГ 56.27-Д1 ЛГ 56.27-2Д	ЛГ 55.27 ЛГ 55.27-Д ЛГ 55.27-Д1 ЛГ 55.27-2Д	---	---	ЛГ 50.27 ЛГ 50.27-Д ЛГ 50.27-Д1	---	ЛГ 30.27 ЛГ 30.27-Д1	ЛГ 26.27 ЛГ 26.27-Д1	ЛГ 25.27 ЛГ 25.27-Д1	---
1765	ЛГ 60.18	ЛГ 58.18	---	---	ЛГ 55.18	---	---	ЛГ 50.18	ЛГ 49.18	ЛГ 30.18	---	---	---

В ДАННОЙ ТАБЛИЦЕ В ЯВНЫХ ПАНЕЛЯХ УСЛОВНО НЕ ПОКАЗАНЫ ИНДЕКСЫ, ХАРАКТЕРИЗУЮЩИЕ НЕСУЩУЮ СПОСОБНОСТЬ ПАНЕЛЕЙ И ВИД БЕТОНА.

ИЗЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ	З	
И. КОМП.	ЧУМАКОВА	З	
П. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ	З	
СТ. НИЖ.	ЧУМАКОВА	З	
ИСПОЛН.	ПРОЦЕНКО	З	

1.030.9-2.0-03

ТАБЛИЦА ГАРАНТИЙНЫХ РАЗМЕРОВ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК

Страница	Лист	Лин.
Р	1	

ХАРЬКОВСКИ
ПРОЕКТИРОВАНИЕ

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПАНЕЛИ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 80 мм /ОКОНЧАНИЕ/

Н мм	L мм	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 55.15			ПГ 50.15		ПГ 30.15			
	ПГ 60.15-86	ПГ 58.15	ПГ 57.15	ПГ 56.15	ПГ 55.15-88	ПГ 53.15	ПГ 52.15	ПГ 50.15-88	ПГ 49.15	ПГ 30.15-84	_____	_____	ПГ 24.15	
	ПГ 60.15-88Т				ПГ 55.15-89			ПГ 50.15-89		ПГ 30.15-82				
	ПГ 60.15-87									ПГ 30.15-89				
	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														
1185	ПГ 60.12													
	ПГ 60.12-81										ПГ 30.12			
	ПГ 60.12-81Т	ПГ 58.12	_____	_____		ПГ 55.12	ПГ 53.12		ПГ 50.12	ПГ 49.12	ПГ 30.12-81	_____	ПГ 25.12	ПГ 24.12
	ПГ 60.12-82										ПГ 30.12-82			
885	ПГ 60.9	_____	_____	ПГ 56.9	ПГ 55.9	_____	_____	_____	_____	_____	ПГ 30.9	ПГ 26.9	ПГ 25.9	_____
	ПГ 60.9-81										ПГ 30.9-81			
585	ПГ 60.6	_____	_____	ПГ 56.6	ПГ 55.6	_____	_____	_____	_____	_____	ПГ 30.6	ПГ 26.6	ПГ 25.6	ПГ 24.6
	ПГ 60.6-82				ПГ 55.6-89				ПГ 50.6-89		ПГ 30.6-82			

1.030.9-2.0-03

Лист

2

Гипсобетонные 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
		2 985	ПГ 60.30-Г ПГ 60.30-Г-Д ПГ 60.30-Г-Д1 ПГ 60.30-Г-2Д ПГ 60.30-Г-В1 ПГ 60.30-Г-В1-Д ПГ 60.30-Г-В1-Д1 ПГ 60.30-Г-В1-2Д ПГ 60.30-Г-В1Т ПГ 60.30-Г-В1Т-Д ПГ 60.30-Г-В1Т-Д1 ПГ 60.30-Г-В2 ПГ 60.30-Г-В2-Д ПГ 60.30-Г-В2-Д1 ПГ 60.30-Г-В2-2Д	ПГ 58.30-Г ПГ 58.30-Г-Д ПГ 58.30-Г-Д1	ПГ 56.30-Г ПГ 56.30-Г-Д ПГ 56.30-Г-Д1 ПГ 56.30-Г-2Д	ПГ 55.30-Г ПГ 55.30-Г-Д ПГ 55.30-Г-Д1 ПГ 55.30-Г-2Д ПГ 55.30-Г-ВВ ПГ 55.30-Г-ВВ-Д ПГ 55.30-Г-ВВ-Д1 ПГ 55.30-Г-ВВ-2Д	ПГ 50.30-Г ПГ 50.30-Г-Д ПГ 50.30-Г-Д1	ПГ 30.30-Г ПГ 30.30-Г-В1 ПГ 30.30-Г-В2	ПГ 26.30-Г
2 735	ПГ 60.27-Г ПГ 60.27-Г-Д ПГ 60.27-Г-Д1 ПГ 60.27-Г-2Д	ПГ 58.27-Г ПГ 58.27-Г-Д ПГ 58.27-Г-Д1	ПГ 56.27-Г ПГ 56.27-Г-Д ПГ 56.27-Г-Д1 ПГ 56.27-Г-2Д	ПГ 55.27-Г ПГ 55.27-Г-Д ПГ 56.27-Г-Д1 ПГ 56.27-Г-2Д	ПГ 50.27-Г ПГ 50.27-Г-Д ПГ 50.27-Г-Д1	ПГ 30.27-Г	ПГ 26.27-Г	ПГ 25.27-Г	

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

ГИПСОВЕШОННЫЕ ПАНЕЛИ ПЕРЕГОРОДОК толщиной 80 мм /окончание/

Н мм	L мм	5980	5760	5640	5540	5040	2980	2640	2540
1485	ПГ 60.15-Г	ПГ 58.15-Г	ПГ 56.15-Г	ПГ 55.15-Г ПГ 55.15-Г-88 ПГ 55.15-Г-89	ПГ 50.15-Г ПГ 50.15-Г-88 ПГ 50.15-Г-89	ПГ 30.15-Г ПГ 30.15-Г-81 ПГ 30.15-Г-82 ПГ 30.15-Г-83	_____	_____	_____
	ПГ 60.15-Г-81								
	ПГ 60.15-Г-81Т								
	ПГ 60.15-Г-82								
	ПГ 60.15-Г-83								
	ПГ 60.15-Г-84								
	ПГ 60.15-Г-84Т								
	ПГ 60.15-Г-85								
	ПГ 60.15-Г-85Т								
	ПГ 60.15-Г-86								
	ПГ 60.15-Г-88Т								
	ПГ 60.15-Г-87								
	ПГ 60.15-Г-87Т								
	ПГ 60.15-Г-810								
	ПГ 60.15-Г-811								
	ПГ 60.15-Г-811Т								
	ПГ 60.15-Г-812								
	ПГ 60.15-Г-812Т								
ПГ 60.15-Г-814									
ПГ 60.15-Г-814Т									
1485	ПГ 60.12-Г	ПГ 58.12-Г	_____	ПГ 55.12-Г	ПГ 50.12-Г	ПГ 30.12-Г ПГ 30.12-Г-81 ПГ 30.12-Г-82	_____	_____	ПГ 25.12-Г
	ПГ 60.12-Г-81								
	ПГ 60.12-Г-81Т								
	ПГ 60.12-Г-82								
	ПГ 60.12-Г-83								

№№ 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												
3			ПГ 58.30-1-Т	24,1	ПГ 58.30-1-Л	24,1	2,21	1,38	5760				-	-	-				
4			ПГ 58.30-2-Т	28,6	ПГ 58.30-2-Л	28,6													
5			ПГ 56.30-1-Т	24,0	ПГ 56.30-1-Л	22,4	2,16	1,35					5640	-	-	-			
	ПГ 56.30-2-Т	28,3	ПГ 56.30-2-Л	26,7															
	ПГ 55.30-1-Т	23,4	ПГ 55.30-1-Л	21,8	2,11	1,32	5540	-		-	-								
	ПГ 55.30-2-Т	27,7	ПГ 55.30-2-Л	26,1															
	ПГ 50.30-1-Т	17,8	ПГ 50.30-1-Л	17,5	1,92	1,20		5040	-	-	-								
	ПГ 50.30-2-Т	20,9	ПГ 50.30-2-Л	20,6															
6		1.030.9-2.1-01.0	ПГ 60.30-1-Т-В1	24,6	3,38	ПГ 60.30-1-Л-В1			24,6	2,26	1,41	80	2985	5980	300	300	300		
7			ПГ 60.30-2-Т-В1	29,2		ПГ 60.30-2-Л-В1	29,5												
8			ПГ 60.30-1-Т-В1Т	24,5	ПГ 60.30-1-Л-В1Т	24,5	2,24		1,40	300	300				800				
9			ПГ 60.30-2-Т-В1Т	29,0	ПГ 60.30-2-Л-В1Т	29,0													
			ПГ 60.30-1-Т-В2	23,8	ПГ 60.30-1-Л-В2	23,8	2,26	1,41	330							300	300		
	ПГ 60.30-2-Т-В2	29,2	ПГ 60.30-2-Л-В2	29,2															
	ПГ 55.30-1-Т-В8	23,3	ПГ 55.30-1-Л-В8	21,7	2,11	1,32	5540	150				170	170						
	ПГ 55.30-2-Т-В8	28,5	ПГ 55.30-2-Л-В8	26,7															
10		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
11			ПГ 60.30-2-Т-Д	35,1		ПГ 60.30-2-Л-Д			34,8										
12			ПГ 58.30-1-Т-Д	30,9	ПГ 58.30-1-Л-Д	30,6			1,73	1,08	5760			-		-	-		
13			ПГ 58.30-2-Т-Д	34,6	ПГ 58.30-2-Л-Д	34,3													
			ПГ 56.30-1-Т-Д	28,1	ПГ 56.30-1-Л-Д	27,8	1,68	1,05	5640	-		-	-						
			ПГ 56.30-2-Т-Д	31,7	ПГ 56.30-2-Л-Д	31,4													
			ПГ 55.30-1-Т-Д	27,6	ПГ 55.30-1-Л-Д	27,3	1,65	1,03		5540		-	-	-					
			ПГ 55.30-2-Т-Д	31,1	ПГ 55.30-2-Л-Д	30,8													
14	ПГ 50.30-2-Т-Д	24,4	ПГ 50.30-1-Л-Д	24,2	1,46	0,91	5040	-				-	-						
			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.

Исполн.	Бродский	ЛС
Н. контр.	Чумакова	ЛС
Гл. спец.	Коротецкий	ЛС
Рук. гр.	Чумакова	ЛС
Исполн.	Фомичев	ЛС
Провер.	Чумакова	ЛС

1.030.9-2.0-05

Номенклатура
железобетонных панелей
Перегородок

Статус	Р	Л	Ю
	Харьковский Промстройинипроект		

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. 80-1-Т-В1-А	28,6	2,69	ПГ 60. 30-1-Л-В1-А	28,3	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					300	300	800			
17			ПГ 60. 30-1-Т-В1-А	28,1	2,66	ПГ 60. 30-1-Л-В1-А	27,8	1,78			380	300	300				
			18	ПГ 60. 30-2-Т-В1-А		31,6	ПГ 60. 30-2-Л-В1-А							31,3			
			ПГ 60. 30-1-Т-В2-А	28,5	2,69	ПГ 60. 30-1-Л-В2-А	28,2	1,79			380	300	300				
				ПГ 60. 30-2-Т-В2-А		32,1	ПГ 60. 30-2-Л-В2-А							31,8			
			ПГ 55. 30-1-Т-ВВ-А	24,5	2,47	ПГ 55. 30-1-Л-ВВ-А	24,2	1,65			150	170	170				
				ПГ 55. 30-2-Т-ВВ-А		27,6	ПГ 55. 30-2-Л-ВВ-А							27,3			
19		1.050.9-2.1-03.0	ПГ 60. 30-1-Т-А1	34,6	2,96	ПГ 60. 30-1-Л-А1	34,3	1,97	80	2985	5980	-	-	-			
20			ПГ 60. 30-2-Т-А1	36,8		ПГ 60. 30-2-Л-А1	36,5					1,89	5760	-	-	-	
21			ПГ 58. 30-1-Т-А1	33,3	2,85	ПГ 58. 30-1-Л-А1	33,0	1,84			5640			-	-	-	
			22	ПГ 58. 30-2-Т-А1		36,4	ПГ 58. 30-2-Л-А1					36,1					
			ПГ 56. 30-1-Т-А1	30,8	2,76	ПГ 56. 30-1-Л-А1	30,5	1,80			5640	-	-	-			
				ПГ 56. 30-2-Т-А1		33,7	ПГ 56. 30-2-Л-А1					33,4					
			ПГ 55. 30-1-Т-А1	29,9	2,71	ПГ 55. 30-1-Л-А1	29,6	1,61			5040	-	-	-			
				ПГ 55. 30-2-Т-А1		32,9	ПГ 55. 30-2-Л-А1					32,6					
23				ПГ 50. 30-2-Т-А1	27,8	2,42	ПГ 50. 30-1-Л-А1	26,8			1,01						
							ПГ 50. 30-2-Л-А1	27,5									
24		1.050.9-2.1-03.0	ПГ 60. 30-1-Т-В1-А1	31,7	2,92	ПГ 60. 30-1-Л-В1-А1	31,4	1,95	80	2985	5980	300	300	300			
25			ПГ 60. 30-2-Т-В1-А1	34,7		ПГ 60. 30-2-Л-В1-А1	34,4					1,92	300	300	800		
26			ПГ 60. 30-1-Т-В1-А1	31,3	2,89	ПГ 60. 30-1-Л-В1-А1	31,0	1,94			380					300	300
			27	ПГ 60. 30-2-Т-В1-А1		34,1	ПГ 60. 30-2-Л-В1-А1					33,8					
			ПГ 60. 30-1-Т-В2-А1	31,7	2,91	ПГ 60. 30-1-Л-В2-А1	31,4	1,79			5940	150	170	170			
				ПГ 60. 30-2-Т-В2-А1		34,5	ПГ 60. 30-2-Л-В2-А1								34,2		
			ПГ 55. 30-1-Т-ВВ-А1	28,1	2,69	ПГ 55. 30-1-Л-ВВ-А1	27,8	1,65			5980	-	-	-			
				ПГ 55. 30-2-Т-ВВ-А1		30,5	ПГ 55. 30-2-Л-ВВ-А1								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	1,03	80	2985	5640	-	-	-			
29			ПГ 60. 30-2-Т-2А	36,4		ПГ 60. 30-2-Л-2А	35,9					1,52	5540	-	-	-	
			ПГ 56. 30-1-Т-2А	28,8	2,28	ПГ 56. 30-1-Л-2А	28,3	1,49			-			-	-		
				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	0,95			-	-	-				
				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						300	300	300	
33			ПГ60.30-1-Т-В2-2Д	30,2	ПГ60.30-1-Л-В2-2Д	29,7	380	300	300							
			ПГ60.30-2-Т-В2-2Д	32,4		ПГ60.30-2-Л-В2-2Д	31,9					5540	150	170	170	
			ПГ55.30-1-Т-ВВ-2Д	27,5	2,21	ПГ55.30-1-Л-ВВ-2Д	27,0	1,47	0,92							
			ПГ55.30-2-Т-ВВ-2Д	28,9		ПГ55.30-2-Л-ВВ-2Д	28,4									
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									
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								
			ПГ 56.27-2-Т-2А	31,5		ПГ 56.27-2-Л-2А	29,8																	
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								ПГ 26.27-2-Л								
64	ПГ 25.27-2-Т	6,7	1,34	ПГ 25.27-2-Л	7,4	0,90	0,56																	
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						
67			ПГ 25.27-2-Т-А1	10,3		0,91	ПГ 25.27-2-Л-А1									11,0	0,61	0,38						
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															
			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															
			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															
			ПГ 50.18-2-Т	11,2		ПГ 50.18-2-Л	10,9																	
72			ПГ 49.18-1-Т	7,3	1,68	ПГ 49.18-1-Л	7,0	1,12	0,70															
			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

№№ 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			Н	Л	а	б	с								
73		1.030.9-2.1.050	ПГ 30.18-2-Т	4,9	1,03	ПГ 30.18-2-Л	5,6	0,69	0,43	80	1785	2980	-	-	-								
74		1.030.9-2.1-05.0	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																
76			ПГ 58.15-1-Т	9,4	1,63	ПГ 58.15-1-Л	9,1	1,09	0,68														
77			ПГ 58.15-2-Т	11,6		ПГ 58.15-2-Л	11,3																
78			ПГ 57.15-1-Т	9,3	1,63	ПГ 57.15-1-Л	9,0	1,09	0,68														
79			ПГ 57.15-2-Т	11,6		ПГ 57.15-2-Л	11,3																
80			ПГ 56.15-1-Т	9,3	1,61	ПГ 56.15-1-Л	9,0	1,07	0,67														
81			ПГ 56.15-2-Т	11,5		ПГ 56.15-2-Л	11,2																
82			ПГ 55.15-1-Т	9,2	1,58	ПГ 55.15-1-Л	8,9	1,08	0,66														
83			ПГ 55.15-2-Т	11,4		ПГ 55.15-2-Л	11,1																
84				1.030.9-2.1-05.0	ПГ 53.15-1-Т	8,8	1,49	ПГ 53.15-1-Л	8,5							0,99	0,62	80	1485	5980	-	-	-
85					ПГ 53.15-2-Т	10,9		ПГ 53.15-2-Л	10,6														
86	ПГ 52.15-1-Т	8,6			1,46	ПГ 52.15-1-Л	8,3	0,98	0,61														
87	ПГ 52.15-2-Т	10,7				ПГ 52.15-2-Л	10,4																
88	ПГ 50.15-1-Т	7,0			1,44	ПГ 50.15-1-Л	6,7	0,96	0,60														
89	ПГ 50.15-2-Т	8,5				ПГ 50.15-2-Л	8,2																
90	ПГ 49.15-1-Т	6,9			1,39	ПГ 49.15-1-Л	6,6	0,93	0,58														
91	ПГ 49.15-2-Т	8,3				ПГ 49.15-2-Л	8,0																
92		1.030.9-2.1-05.0			ПГ 60.15-1-Т-В1	9,4	1,63	ПГ 60.15-1-Л-В1	9,1	1,12	0,70	80	1485	5980	300	300	300						
93					ПГ 60.15-2-Т-В1	11,8		ПГ 60.15-2-Л-В1	11,5														
94					ПГ 60.15-1-Т-В1Т	9,3	1,63	ПГ 60.15-1-Л-В1Т	9,0	1,09	0,68												
95					ПГ 60.15-2-Т-В1Т	11,6		ПГ 60.15-2-Л-В1Т	11,3														
96			ПГ 60.15-1-Т-В2	9,3	1,66	ПГ 60.15-1-Л-В2	9,0	1,10	0,69														
97			ПГ 60.15-2-Т-В2	11,7		ПГ 60.15-2-Л-В2	11,4																
98			ПГ 60.15-1-Т-В3	10,5	1,66	ПГ 60.15-1-Л-В3	10,2	1,10	0,69														
99			ПГ 60.15-2-Т-В3	11,9		ПГ 60.15-2-Л-В3	11,6																
100			ПГ 60.15-1-Т-В4	9,5	1,63	ПГ 60.15-1-Л-В4	9,2	1,09	0,68														
101			ПГ 60.15-2-Т-В4	11,6		ПГ 60.15-2-Л-В4	11,3																
102			ПГ 60.15-1-Т-В4Т	9,1	1,58	ПГ 60.15-1-Л-В4Т	8,8	1,06	0,66														
103			ПГ 60.15-2-Т-В4Т	11,3		ПГ 60.15-2-Л-В4Т	11,0																
104	ПГ 60.15-1-Т-В5	9,4	1,66	ПГ 60.15-1-Л-В5	9,1	1,10	0,69																
105	ПГ 60.15-2-Т-В5	11,7		ПГ 60.15-2-Л-В5	11,4																		

1.030.9-2.0-05 3.21
6

№ п/п	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки В150, $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100 ^а , $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			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			Н	Л	а	б	с		
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	360		
			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				600	360	860		
			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	360		
			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				680	360	860		
			ПГ 60.15-2-Т-В7Т	7,4		ПГ 60.15-2-Л-В7Т	7,1						380	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				600	170	170		
			ПГ 60.15-2-Т-В10	11,8		ПГ 60.15-2-Л-В10	11,5						600	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				600	170	670		
			ПГ 60.15-2-Т-В11	11,8		ПГ 60.15-2-Л-В11	11,5						680	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				680	170	670		
			ПГ 60.15-2-Т-В11Т	11,4		ПГ 60.15-2-Л-В11Т	11,1						680	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				680	170	670		
			ПГ 60.15-2-Т-В12	11,7		ПГ 60.15-2-Л-В12	11,4						680	170	670		
100			ПГ 60.15-1-Т-В12Т	9,2	1,61	ПГ 60.15-1-Л-В12Т	8,9	1,07	0,67				1000	170	170		
			ПГ 60.15-2-Т-В12Т	11,4		ПГ 60.15-2-Л-В12Т	11,1						1000	170	670		
101	ПГ 60.15-1-Т-В14	9,3	1,63	ПГ 60.15-1-Л-В14	9,0	1,09	0,68	1000	170	170							
	ПГ 60.15-2-Т-В14	11,6		ПГ 60.15-2-Л-В14	11,3			1000	170	670							
102	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							
103	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							
104	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							
105	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			2980	—	—	—						
106		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	—	—	—		
107			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

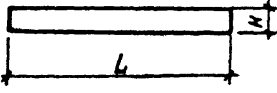
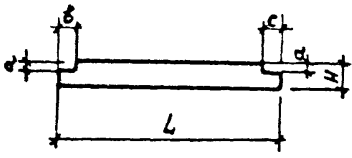
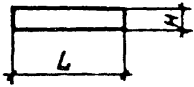
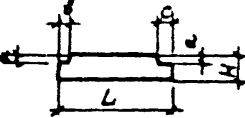
N п/п	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma = 24 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75. М100, $\gamma = 1,67 \text{ т/м}^3$			Объем бетона, м ³	Толщина панели, мм	Размеры панели, мм				
			Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т	Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т			H	L	a	b	c
108		1.030.9-2.1-03.0	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					380	300	300
110			ПГ 30.15-2-Т-83	4,0	0,79	ПГ 30.15-2-Л-83	3,5	0,53					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						5760	-	-
113			ПГ 58.12-1-Т	7,1	1,32	ПГ 58.12-1-Л	7,8	0,88	0,55			5540	-	-	-
			114	ПГ 58.12-2-Т		9,2	ПГ 58.12-2-Л						9,9	5260	-
115			ПГ 55.12-1-Т	7,0	1,27	ПГ 55.12-1-Л	7,7	0,85	0,53			5040	-	-	-
			116	ПГ 55.12-2-Т		9,0	ПГ 55.12-2-Л						9,7	4880	-
117			ПГ 53.12-1-Т	6,7	1,20	ПГ 53.12-1-Л	7,4	0,80	0,50			5040	-	-	-
			118	ПГ 53.12-2-Т		8,6	ПГ 53.12-2-Л						9,3	4880	-
119			ПГ 50.12-1-Т	5,1	1,15	ПГ 50.12-1-Л	5,8	0,77	0,48			4880	-	-	-
			120	ПГ 50.12-2-Т		6,5	ПГ 50.12-2-Л						7,2	300	300
121	ПГ 49.12-1-Т	5,0	1,10	ПГ 49.12-1-Л	5,7	0,74	0,46	300	300	800					
	122	ПГ 49.12-2-Т		6,3	ПГ 49.12-2-Л						7,0	380	300	300	
123	ПГ 60.12-1-Т-81	7,2	1,32	ПГ 60.12-1-Л-81	7,9	0,88	0,55	300	170	170					
	124	ПГ 60.12-2-Т-81		9,3	ПГ 60.12-2-Л-81						10,0	300	300	800	
125	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					
	126	ПГ 60.12-2-Т-81Т		9,1	ПГ 60.12-2-Л-81Т						9,8	300	170	170	
127	ПГ 60.12-1-Т-82	7,2	1,32	ПГ 60.12-1-Л-82	7,9	0,88	0,55	300	170	170					
	128	ПГ 60.12-2-Т-82		9,2	ПГ 60.12-2-Л-82						9,9	300	170	170	
129	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					
	130	ПГ 60.12-2-Т-89		9,4	ПГ 60.12-2-Л-89						10,1	300	170	170	

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	Н	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					5640	—	—	—				
128			ПГ56.9-1-Т	5,5	0,96	ПГ56.9-1-Л	6,2	0,64	0,40			5540	—	—	—				
			ПГ56.9-2-Т	6,8		ПГ56.9-2-Л	7,5					5540	—	—	—				
129				1.030.9-2.1-06.0	ПГ55.9-1-Т	5,5	0,94	ПГ55.9-1-Л	6,2			0,62	0,39	80	885	5980	300	300	300
					ПГ55.9-2-Т	6,7		ПГ55.9-2-Л	7,4							5980	300	300	300
			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					5980	300	300	300				
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 n/p	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		1.030.9-2.1-06.0	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									
136			ПГ 56.6-1-Т	4,9	0,65	ПГ 56.6-1-Л	4,4	0,43	0,27							
			ПГ 56.6-2-Т	5,4		ПГ 56.6-2-Л	4,9									
137			ПГ 55.6-1-Т	4,8	0,62	ПГ 55.6-1-Л	4,3	0,42	0,26							
	ПГ 55.6-2-Т		5,4	ПГ 55.6-2-Л		4,9										
138			1.030.9-2.1-09.0	ПГ 60.6-1-Т-82	6,7	0,62	ПГ 60.6-1-Л-82	6,2	0,42	0,26	80	585	5980	380	300	300
139				ПГ 60.6-2-Т-82	5,5		ПГ 60.6-2-Л-82	5,0								
140				ПГ 55.6-1-Т-89	3,5	0,60	ПГ 55.6-1-Л-89	3,6	0,40	0,25						
				ПГ 55.6-2-Т-89	4,6		ПГ 55.6-2-Л-89	4,7								
141		ПГ 30.6-2-Т		1,7	0,34	ПГ 30.6-2-Л	1,8	0,22	0,14	80	585	2980	—	—	—	
142		ПГ 26.6-2-Т		1,6	0,29	ПГ 26.6-2-Л	1,2	0,19	0,12							
143		ПГ 25.6-2-Т		1,6	0,29	ПГ 25.6-2-Л	1,2	0,19	0,12							
144		ПГ 24.6-2-Т		1,5	0,26	ПГ 24.6-2-Л	1,1	0,18	0,11							
145				ПГ 30.6-2-Т-82	1,6	0,29	ПГ 30.6-2-Л-82	1,2	0,19							0,12

1.030.9-2.0-05

Л.И.С.

10

№№ п/п	Эскиз и размеры панели	Площадь панели, м ²	Объем гипсове- тона марки 50 $\gamma = 1,25 \frac{\text{т}}{\text{м}^3}$	Масса панели, т	Размеры панели, мм		Марка панели	Расход стали, кг	Расход древе- сны, 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	

Илч. отд.	БРСДСКИЙ	✓			1.030.9-2.0-06	
И. контр.	ЧУТЯКОВА	✓				
Гл. спец.	КОРОТЕЦКИЙ	✓				
Ст. инж.	ЧУТЯКОВА	✓				
Исполнитель	САДОВИЧЕВ	✓				
Проектировщик	ЧУТЯКОВА	✓				
Наименование гипсове-тонных панелей перегородок						
					Лист	Листов
					Р	1
					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ	

№№: п/п	Эскиз и размеры панелей	Толщина панели, мм	Объем гипсо- бетона панели $\gamma = 1,25 \gamma_{\text{бет}}$ 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

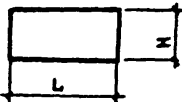
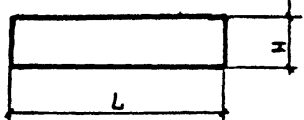
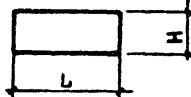
2

№№ 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- 2.0-5.0
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 шпоздеи, 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

№№ 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	450	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	660
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...3.13.

Иж. отд.	БРИДСКИЙ	<i>[Signature]</i>
И.контр.	ЧУТЯКОВА	<i>[Signature]</i>
Л.контр.	КОРОТЕЦКИЙ	<i>[Signature]</i>
Ст.инж.	ЧУТЯКОВА	<i>[Signature]</i>
Исполн.	ОЛТИЧЕВ	<i>[Signature]</i>
Провер.	ЧУТЯКОВА	<i>[Signature]</i>

1-030.9-2.0-07

Таблица маркировки
гипсобетонных панелей
с вырезом.

СТАРЫЯ	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Р	1	2
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТОРНИЙ ЦЕНТР		

№№ 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 - ВН	600	170	170	63	ПГ 30.12 - Г - В2		380	300	300		
46	ПГ 60.15 - Г - ВНТ	600	170	670								

1.0309 - 2.0 - 07.

Лист
2

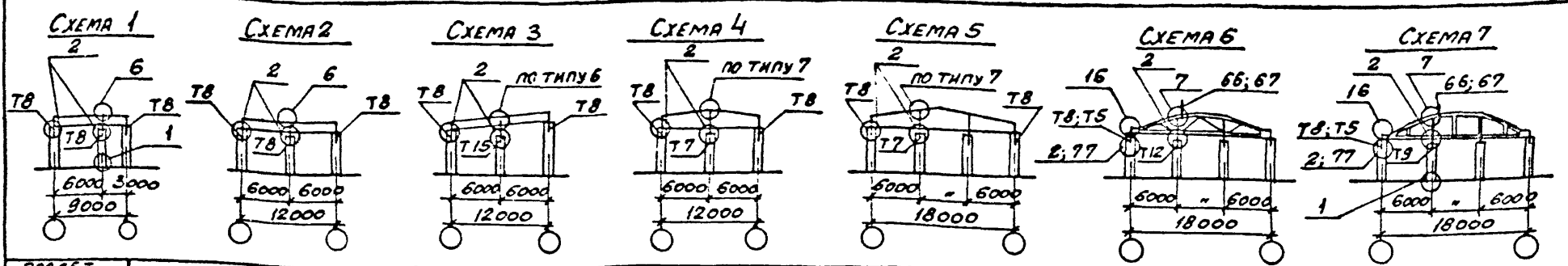
N/П п.п	Эскиз и размеры панелей, м	Толщина панели, мм	Марка панели	Расход материалов					Масса панели, кг	Обозначение
				Объем древесины, м ³	Объем заполнит. м ³	Расход обшивочн. материала, м ²	Расход стали, кг	Расход шурупов, кг		
1		80	ПГО 60.12-А-М	0,082	0,57	14,2	10,7	1,0	363,6	1.030.9 - 2.3-01
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

Илч. отд.	Бродский	✓
И. контр.	Чулякова	✓
Гл. спец.	Короткий	✓
Рук. гр.	Чулякова	✓
Исполн.	Литвинова	✓
Провер.	Чулякова	✓

1.030.9-2.0-08

Номенклатура каркасно-
обшивных панелей
перегородок.

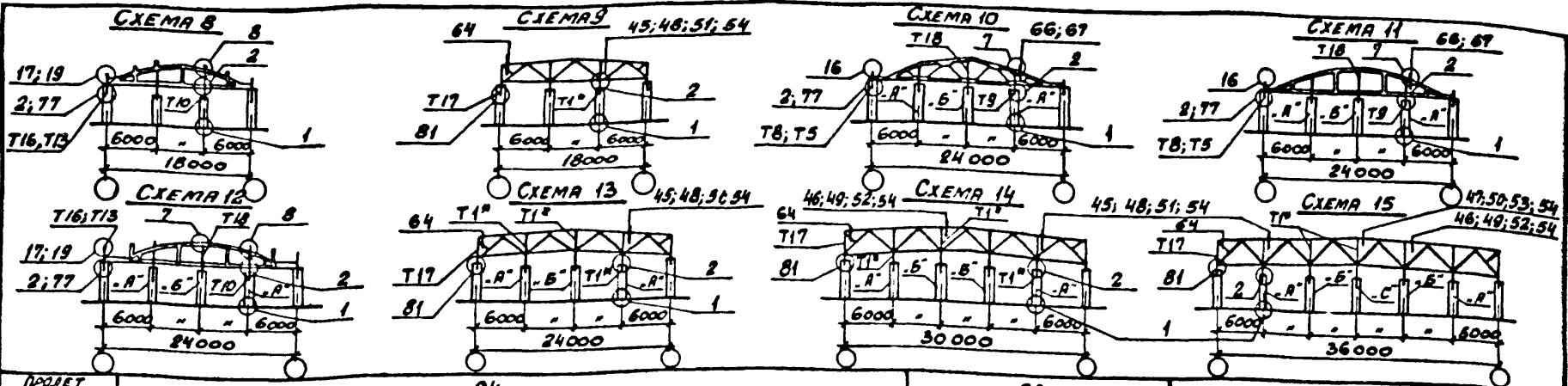
Станя	Лист	Листов
Р		
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		



ПРОЛЕТ ЗДАНИЯ, М	9		12				18				24	
ТИП КРОВЛИ	ПЛОСКАЯ		ПЛОСКАЯ	ОДНОСКАТНАЯ	ДВУСКАТНАЯ	СКАТНАЯ	СКАТНАЯ	СКАТНАЯ	МЯЛОУКЛОННАЯ	МЯЛОУКЛОННАЯ	СКАТНАЯ	
СЕРИЯ СТАЛЬНЫХ 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 В.П.1	1.463-3 В.П.8	1.460-8, В.П.1 1.460.2-10, В.1 1.460.3-17, В.1	ПК-01-129/78	
КОЛ-ВО КОЛОНН	1		2	3	4	5	6	7	8	9	10	
МЕСТО ФАХВЕРЖА КОЛОНН ПО СЕЧЕНИЮ	—		—	—	—	—	—	—	—	—	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	

1. В СКОБКАХ УКАЗАНА МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА "Т2*", ПРИМЕНЯЕМОГО ПРИ НАЛИЧИИ РАСПОРОВ ПО НИЖНИМ ПОЯСАМ СТАЛЬНЫХ СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ.
 2. КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" НА КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ СМОТРИТЕ 1.030.9-2.0-14
 3. УЗЛЫ КРЕПЛЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" К ЭЛЕМЕНТАМ ЗДАНИЯ ДАНЫ В ВЫПУСКЕ 5; КОНСТРУКЦИОННЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ "Т" РАЗРАБОТАНЫ В ВЫПУСКЕ 4 ДАННОЙ СЕРИИ.

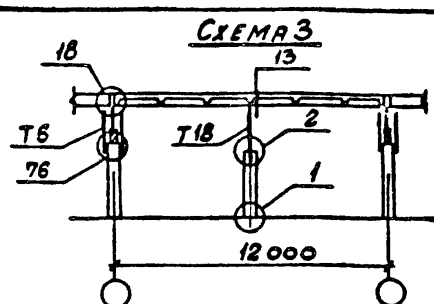
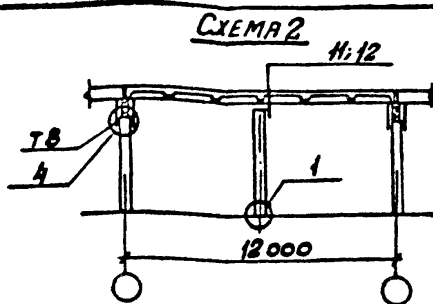
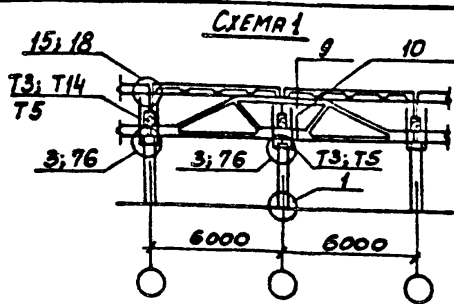
ИЗМ. ОТД.	БРЯДСКИЙ				1.030.9-2.0-09	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОЛОНН ФАХВЕРЖА И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" ПЛЕЧЕВЫХ ПЕРЕКРОДОВ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	СТАНДА ЛИСТ	ЛИСТОВ		
И.КОНТР.	ЧУМАКОВА			Р					1	2
ГЛА. СПЕЦ.	КОРОТЦЕВИЧ									
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА									
КОМП. ЛИН.	ОМНУЧЕВ									
ПРОБ. РАБ.	ЧУМАКОВА									



ПРОЕКТ ЗДАНИЯ, М	24				30				36		
	СКРАТНАЯ		МАЛОУКЛОННАЯ		МАЛОУКЛОННАЯ		МАЛОУКЛОННАЯ		МАЛОУКЛОННАЯ		
СЕРИЯ СТРОПильНЫХ КОНСТРУКЦИЙ	1.463-3, вып. 1		1.463-3, вып. 8		1.460-8, вып. 1 1.460-2-10, вып. 1 1.460-3-15, вып. 1 1.460-3-17, 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		1.460-8, вып. 1 1.460-2-10, вып. 1 1.460-3-15, вып. 1 1.460-3-17, вып. 1		
КОМПЛЕКТОВАНИЕ СИСТЕМЫ ФАХСОВ	11		12		13		14		15		
МЕСТО ФАХСОВ. КАЖДОЙ ПО СХЕМЕ	А	Б	А	Б	А	Б	А	Б	А	Б	С
3,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
3,6	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
4,2	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
4,8	КБ5-1; Т9	КБ5-1; Т18	КБ5-1; Т10	КБ5-1; Т18	КБ5-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ5-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	—	—	—	—	—
5,4	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
6,0	КБ8-1; Т9	КБ8-1; Т18	КБ8-1; Т10	КБ8-1; Т18	КБ8-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ8-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ8-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ8-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	—	—	—
7,2	КБ11-1; Т9	КБ11-1; Т18	КБ11-1; Т10	КБ11-1; Т18	КБ11-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ11-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ11-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ11-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ11-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ11-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ11-2; Т1 ^а (Т2 ^а)
8,4	КБ18-1; Т9	КБ18-1; Т18	КБ18-1; Т10	КБ18-1; Т18	КБ18-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ18-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ18-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ18-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ18-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ18-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ18-2; Т1 ^а (Т2 ^а)
9,6	КБ29-1; Т9	КБ29-1; Т18	КБ29-1; Т10	КБ29-1; Т18	КБ29-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ29-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ29-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ29-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ29-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ29-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ29-2; Т1 ^а (Т2 ^а)
10,8	КБ41-1; Т9	КБ41-1; Т18	КБ41-1; Т10	КБ41-1; Т18	КБ41-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ41-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ41-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ41-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ41-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ41-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ41-2; Т1 ^а (Т2 ^а)
12,0	КБ55-1; Т9	КБ55-1; Т18	КБ55-1; Т10	КБ55-1; Т18	КБ55-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ55-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ55-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ55-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ55-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ55-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ55-2; Т1 ^а (Т2 ^а)
13,2	КБ68-1; Т9	КБ68-1; Т18	КБ68-1; Т10	КБ68-1; Т18	КБ68-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ68-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ68-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ68-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ68-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ68-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ68-2; Т1 ^а (Т2 ^а)
14,4	КБ80-1; Т9	КБ80-1; Т18	КБ80-1; Т10	КБ80-1; Т18	КБ80-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ80-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ80-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ80-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ80-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ80-2; Т1 ^а (Т2 ^а)	КБ80-2; Т1 ^а (Т2 ^а)

1.030.9-2.0-09

Лист
2



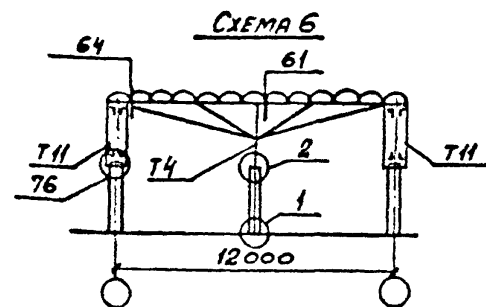
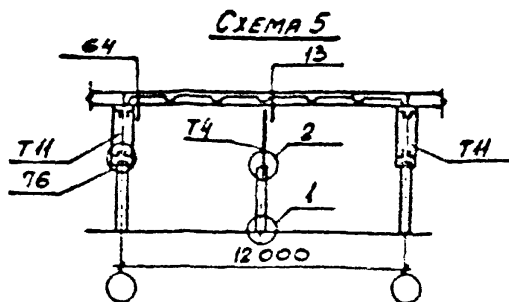
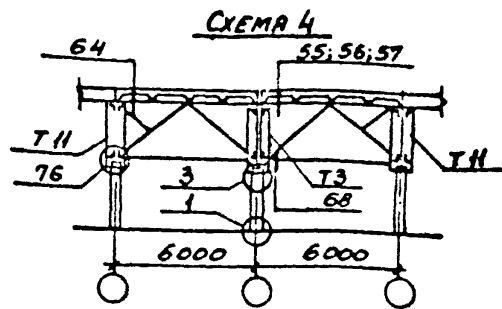
Типы колонн каркаса здания	Колонны для бескрановых зданий				Колонны для крановых зданий										
	Колонны по серии 1.423-3		Колонны по серии 1.423-5		Колонны по серии 1.424.1-5				Колонны по серии 1.424.1-5						
Грузоподъемность крана	—				Q = 5т				Q = 10т						
Тип кровли	Малоуклонная		Скатная		Малоуклонная		Скатная		Малоуклонная		Скатная		Малоуклонная		
Серия конструкции покрытия	1.460-8, в.1 1.460.2-10, в.1 1.460.3-15, в.1 1.460.3-17, в.1	1.463-3, вып. 8	ПК-01-129/78 1.463-3, в.1	1.460-8, в.1 1.460.2-10, в.1 1.460.3-15, в.1 1.460.3-17, в.1	1.463-3, вып. 8	ПК-01-129/78 1.463-3, в.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			
Номер монтажной схемы	4	1	1	4	1	1	4	5; 6	1	3	1	2	4	5; 6	
Шаг стропильных конструкций	6	6	6	6	6	6	6	12	6	12	6	12	6	12	
Высота до низа стропильных конструкций, м	4,8	КБ4; Т3	КБ3-2; Т3	КБ3-2; Т5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
	6,0	КБ7; Т3	КБ6-2; Т3	КБ6-2; Т5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
	7,2	КБ10; Т3	КБ9; Т3	КБ9; Т5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
	8,4	КБ15; Т3	КБ12; Т3	КБ12; Т5	—	—	КБ17-1; Т3	КБ17-2; Т4	КБ14; Т3	КБ17-2; Т18	КБ14; Т5	КБ28	КБ16-1; Т3	КБ16-2; Т4	
	9,6	КБ23; Т3	КБ19; Т3	КБ19; Т5	—	—	КБ26-1; Т3	КБ26-2; Т4	КБ22; Т3	КБ26-2; Т18	КБ22; Т5	КБ40	КБ24-1; Т3	КБ24-2; Т4	
	10,8	—	—	—	КБ34; Т3	КБ30; Т3	КБ30; Т5	КБ37-1; Т3	КБ37-2; Т4	КБ33; Т3	КБ37-2; Т18	КБ33; Т5	КБ54	КБ35-1; Т3	КБ35-2; Т4
	12,0	—	—	—	КБ48; Т3	КБ44; Т3	КБ44; Т5	—	—	—	—	—	—	КБ49-1; Т3	КБ49-2; Т4
	13,2	—	—	—	КБ64; Т3	КБ59; Т3	КБ59; Т5	—	—	—	—	—	—	КБ62-1; Т3	КБ62-2; Т4
	14,4	—	—	—	КБ75; Т3	КБ72; Т3	КБ72; Т5	—	—	—	—	—	—	КБ76-1; Т3	КБ76-2; Т4

1. Ключ для подбора стальных элементов „Т“ на колонны каркаса здания смотрите 1.030-9.2.0-14.
 2. Узлы крепления стальных элементов „Т“ к элементам здания даны в выпуске Б; конструкция элементов „Т“ разработана в выпуске 4 данной серии.

Ил. отв.	Бродский	Л
И. контр.	Чумакова	Л
Гл. спец.	Корощенка	Л
Рис. гр.	Чумакова	Л
Исполнил	Фомичев	Л
Проверил	Чумакова	Л

1.030.9-2.0-10

Ключ для подбора железобетонных колонн фахверка и стальных элементов „Т“ продольных перегородок одноэтажных зданий промышленных предприятий	Стандия	Лист	Листов
	Р	1	2
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ			



Типы колонн, каркаса здания	Колонны для крановых зданий																	
	Колонны по серии 1.424.1-5																	
Разнообразие крана	Q = 10 т				Q = 20 т				Q = 30 т									
	Малосклонная		Скатная		Малосклонная		Скатная		Малосклонная				Скатная					
Серия конструкции покрытия	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	
Число монтажных схем	1	3	1	2	4	5; 6	1	3	1	2	4	5; 6	1	3	1	2		
Ширина монтажной схемы	6	12	6	12	6	12	6	12	6	12	6	12	6	12	6	12		
Высота до низа стропильных конструкций покрытия, м	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 лист 2

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

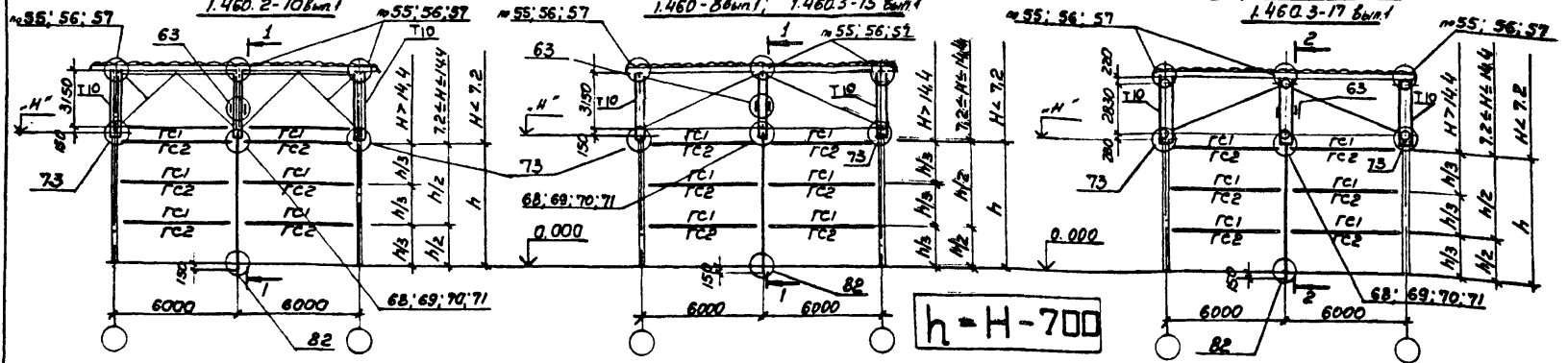
Стальные колонны фахверка продольных перегородок ст. в документе 1.030.9-2.4-02 (л.1÷2)

Иж. отд.	Светличной	Л	1.030.9-2.0-12	Ключ для подбора стальных колонн фахверка и стальных элементов "Т" продольных перегородок одноэтажных зданий промышленных предприятий	Лист	Листов
Гл. спец.	Капулинский	В				
Рук. зр.	Коржиков	Л				
Ст. тех.	Ярцева	Л				
Установл.	Рябович	Л				
Проверил	Ярцева	Л				
Установл.	Зимченко	Л	Р			

Схема №1
Серия покрытия
1.460.2-108мм1

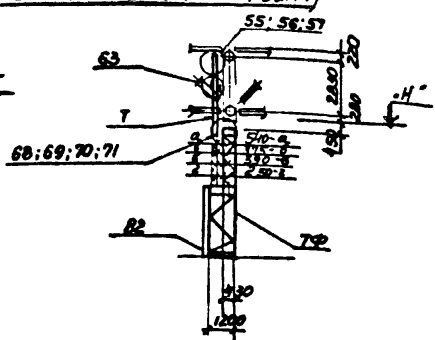
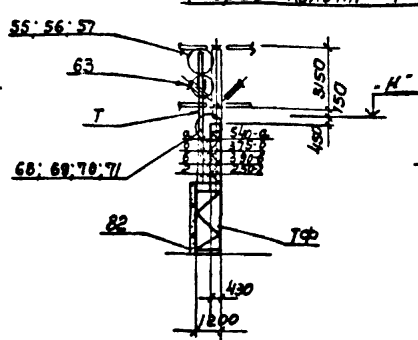
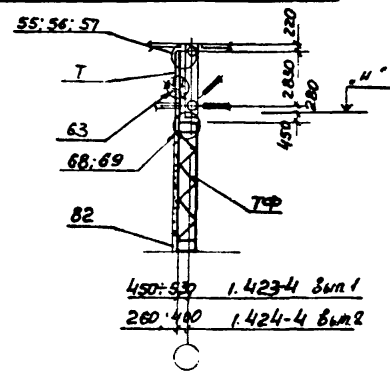
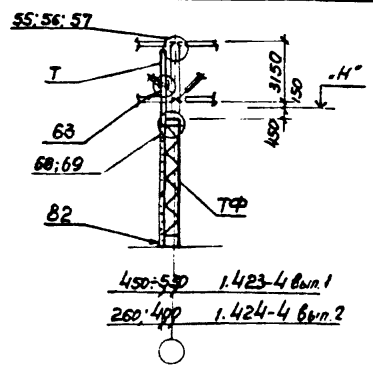
Схема №2
Серия покрытия
1.460-88мм1; 1.460.3-158мм1

Схема №3
Серия покрытия
1.460.3-178мм1



1-1
(серия колонн 1.423-46мм1 и 1.424-46мм2)

1-1
(серия колонн 1.424-46мм1 и 1.424-46мм2)



450-530 1.423-46мм1
260-400 1.424-46мм2

450-530 1.423-46мм1
260-400 1.424-46мм2

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

Нач. отд.	Светлинский	✓
Гл. спец.	Калитинский	✓
Рук. цр.	Корженевский	✓
Ст. инж.	Ярцева	✓
Вспом.	Федина	✓
Проект.	Ярцева	✓
И. контр.	Калитинский	✓

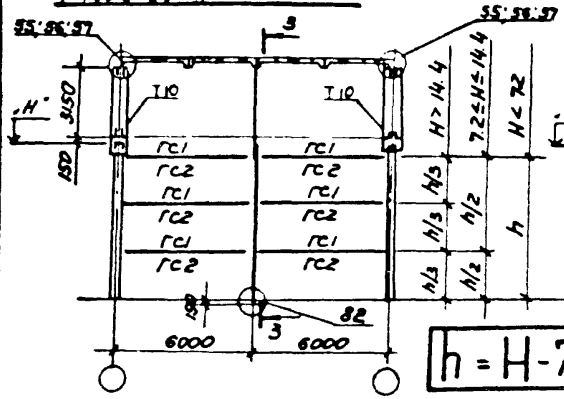
1.030.9-2.0-13

Схемы стальных колонн
Фехверка прокатных пе-
регородок стандартного раз-
мера промышленного производст-
ва

Сдана	Лист	Листов
Р	1	2
ХАЛКОВОСЧ		
ПРОЕКТИРОВАНИЕ		

Схема №4
Серия покрытий

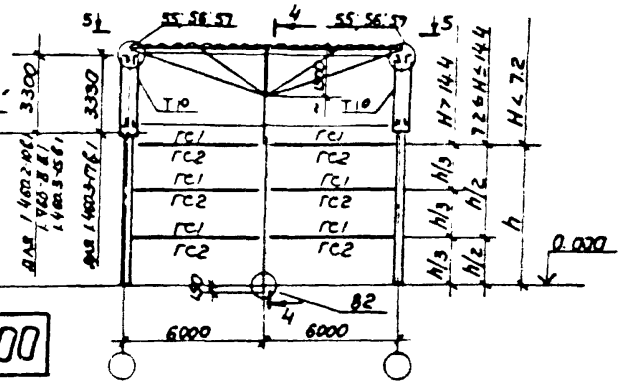
1.460.3-15 вкл, 1.460.2-10 вкл



$h = H - 700$

Схема №5
Серия покрытий

1.460.2-10 вкл, 1.460-8 вкл, 1.460.3-15 вкл, 1.460.3-17 вкл



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

3-3

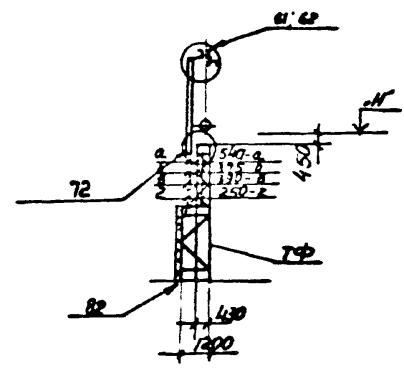
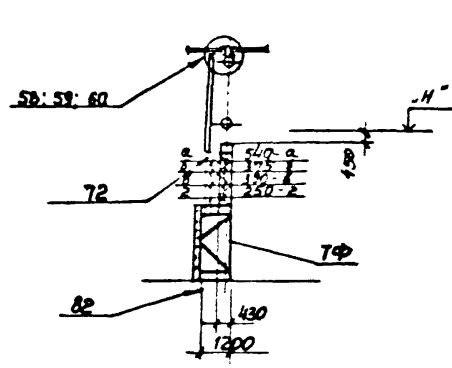
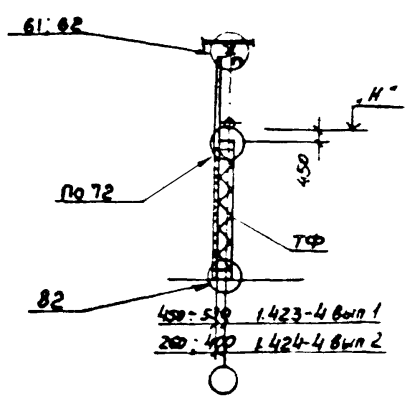
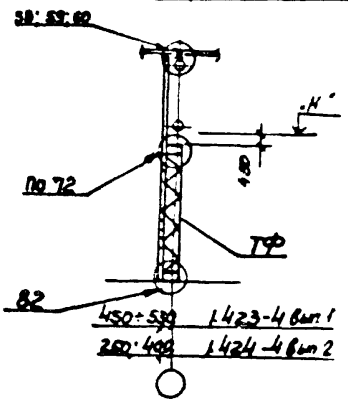
(серия колонн 1.423-4 вкл 1 и 1.424-4 вкл 2)

4-4

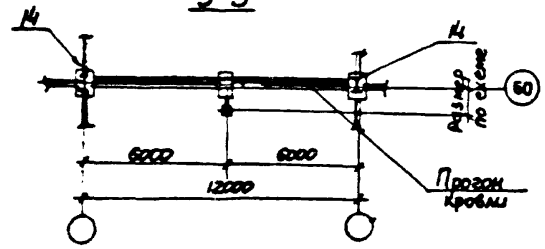
3-3

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

4-4



5-5

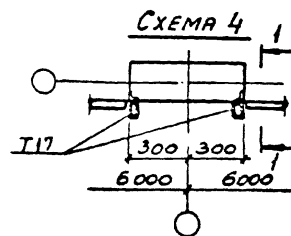
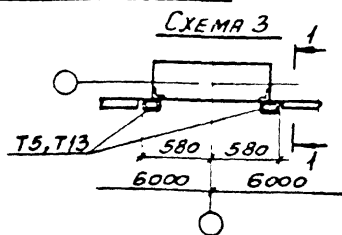
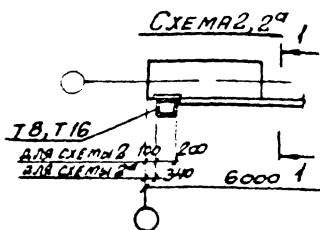
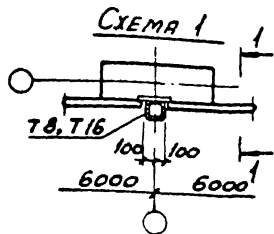


1.030.9-2.0-13

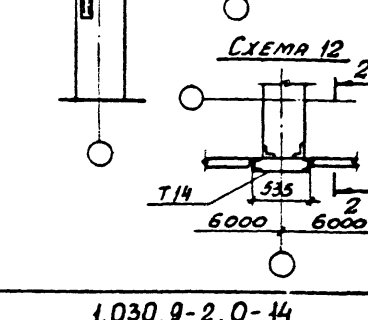
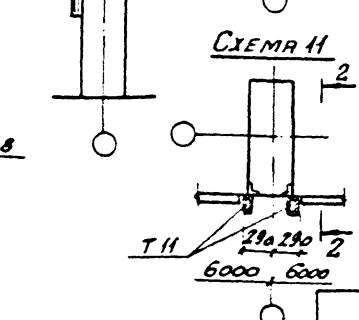
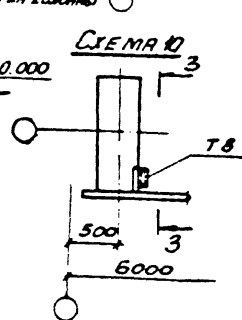
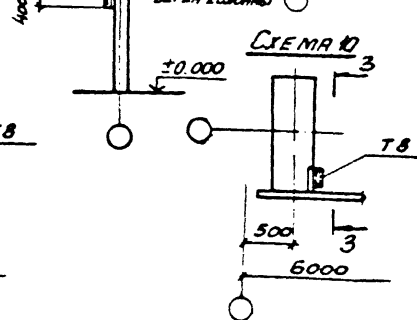
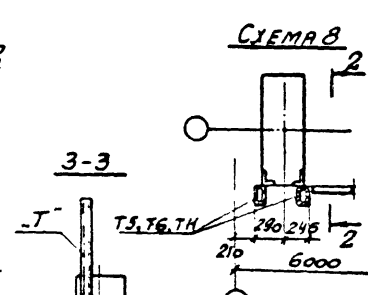
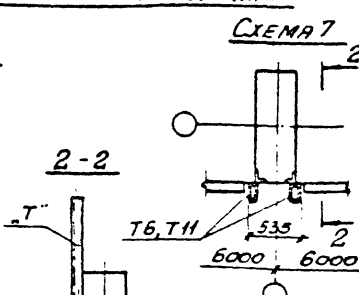
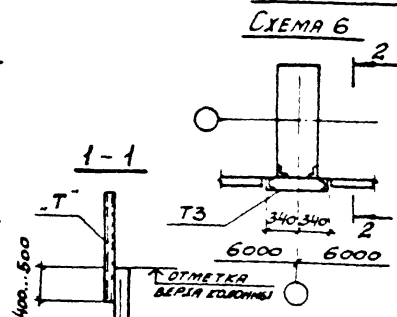
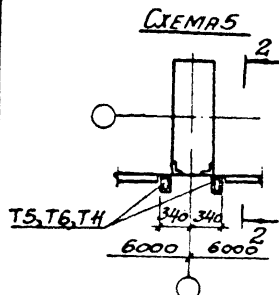
Лист 2

СХЕМА РАСПОЛОЖЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ Т на колоннах каркаса здания

I. ПОПЕРЕЧНЫЕ ПЕРЕГОРОДКИ



II. ПРОДОЛЬНЫЕ ПЕРЕГОРОДКИ



400...500
↑ ДИМЕТР ВЕРХА КОЛОННЫ

±0.000

1.030.9-2.0-14

Лист
2

Схема I

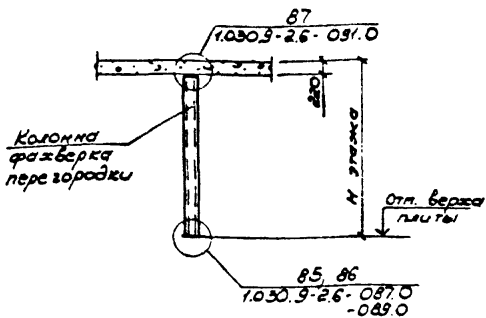


Схема II

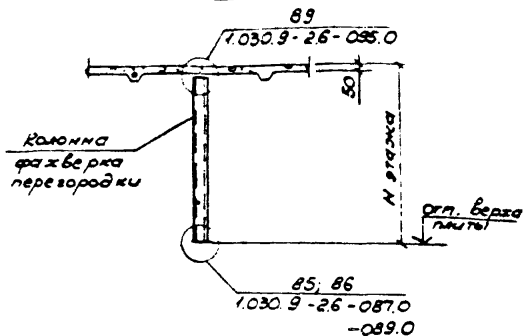
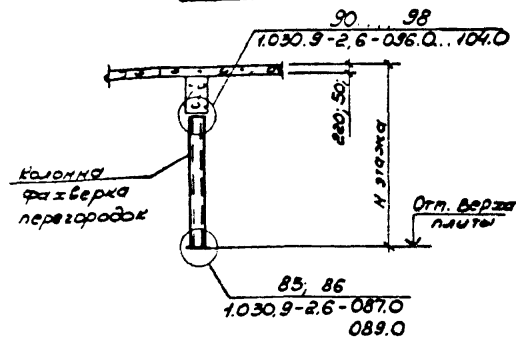


Схема III



Тип здания по серии

Постояльщик фрагмент стойки	Высота этажа, м	Серия 1020-1/83												По серии 1420-12						По серии 1420-6			
		Под плитой перекрытия		Под ригелем высотой, мм		Под плитой перекрытия		Под плитой покрытия		Под ригелем высотой 800		Под ригелем покрытия высотой		Под плитой перекрытия		Под ригелем высотой		Под ригелем перекрытия					
		Пустотной Схема I	Рибристой Схема II	430 Схема II	600 Схема II	Пустотной Схема I	Рибристой Схема II	I тип покрытия	II тип покрытия	I тип Схема II	II тип	800 I тип покрытия	800 II тип покрытия	Пустотной Схема I	Рибристой Схема II	Л1800 Ссв	Л2800 I тип III						
Поперечная перегородка № в отборе при монтаже колонн	3.6	СФ4	СФ5				СФ5	СФ7		СФ1													
	4.2	СФ9	СФ11																				
	4.8	СФ14	СФ16			СФ16	СФ18	СФ15	СФ10	СФ6			СФ14	СФ16	СФ10								
	6.0	СФ22	СФ24			СФ24	СФ26	СФ23	СФ26	СФ17			СФ22	СФ24	СФ19								
	7.2					СФ30	СФ31	СФ29	СФ27	СФ25			СФ31	СФ30	СФ27								
Продольная перегородка № в отборе колонн	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 № в отборе колонн	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					

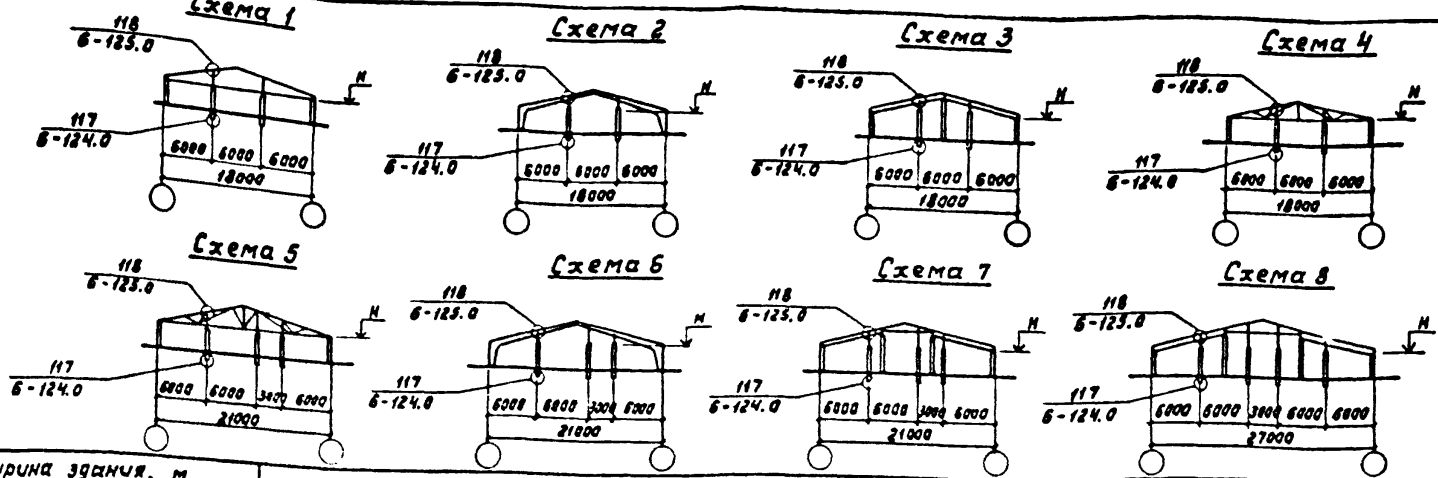
При необходимости опирания панелей на колонну фазверка панелей перегородок применять соответствующую марку колонны с индексом * (см документ 23).

Лич. отв.	Светличенко	С
Ин. спец.	Катрицкий	И
Рис. гр.	Харьковский	Х
Исполн.	Редьян	Р
Провер.	Курдюков	К
Н. контр.	Катрицкий	К

1.030.9-20-15

Ключ для подбора стальные колонны фазверка перегородок многоэтажных зданий промышленные предприятия.

Страница	Лист	Листов
9		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ		



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
Исхемы		1	2	3	4	5	6	7	8
Отметка верха колонны каркаса М	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 2,95 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 2-48-1-10
	3,6	СК 2-42-1-8	—	СК 2-48-1-5	СК 2-42-1-7	—	—	—	—

- 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)
- На схемах плиты покрытия условно не показаны.
- В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

Имя: Катков		1.030.9-2.0-16	
Г.конст. Чудечкис	Г.проект. Лызунова	Плеч для подбора колонн фахверка поперечных перегородок зданий сельскохозяйственных предприятий	Стадия: Лист
Г.л. спец. Лыжина	Инженер: Ефимов		Листов: 1
Г.л. спец. Лыжина	Инженер: Ефимов		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ
Г.л. спец. Лыжина	Инженер: Ефимов		

Расчетная схема колонны фахверка

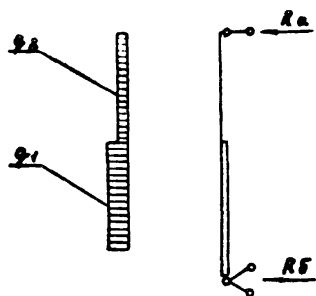
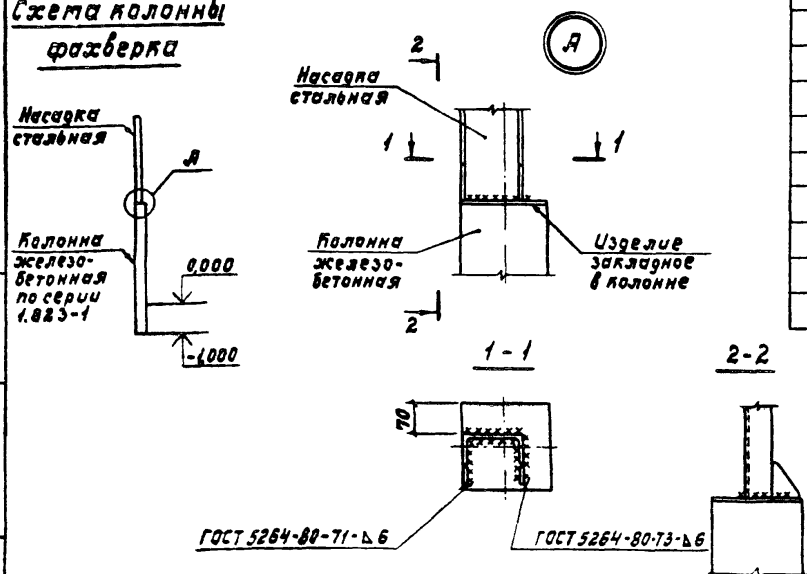


Схема колонны фахверка

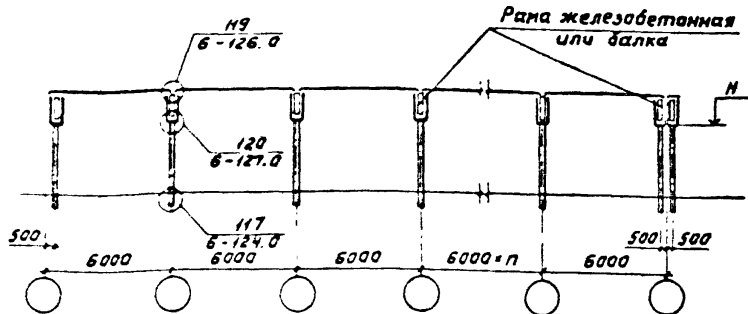
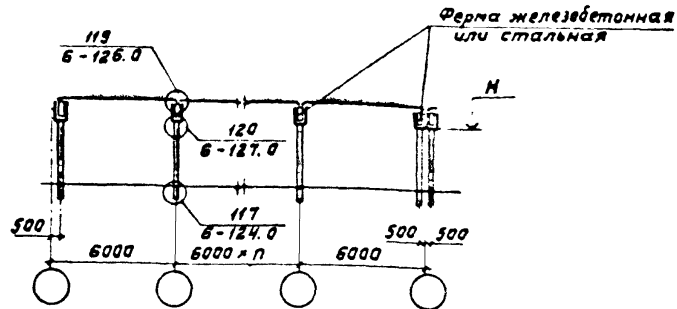


Марка колонны фахверка	Железобетонная колонна по серии 1.823-1	Марка стальной насадки по документу 1.030.9-2.7-2-0 33.0	Нагрузка от скорости ного напора ветра, Т/м.м		Опорные реакции, Т	
			Q_1	Q_2	R_a	R_b
СК 2 - 33-1-4	СК 2 - 33-1	Н 4	0,16	0,08	0,28	0,22
СК 2 - 33-1-6		Н 6			0,28	0,23
СК 2 - 33-1-9		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		

ГОСТ 5264-80-71-Ь6

ГОСТ 5264-80-73-Ь6

			1.030.9-2.0-17		
Нач. отд.	Лотов	<i>Иванов</i>	Расчетная схема и таблица расчетных нагрузок на колонны фахверка поперечных перегородок зданий сельскохозяйственных предприятий	Страница	Лист
Гл. констр.	Игоречкин	<i>ИИ</i>		Р	1
И. контр.	Козьмина	<i>КЗ</i>		ГИПРОНИСЕ ЛЬХОЗ	
Гл. спец.	Ляхина	<i>ЛЛ</i>			
Инж.	Еланешникова	<i>ЕЛ</i>			
Гл. спец.	Ляхина	<i>ЛЛ</i>			



Ключ для подбора колонн фахверка

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

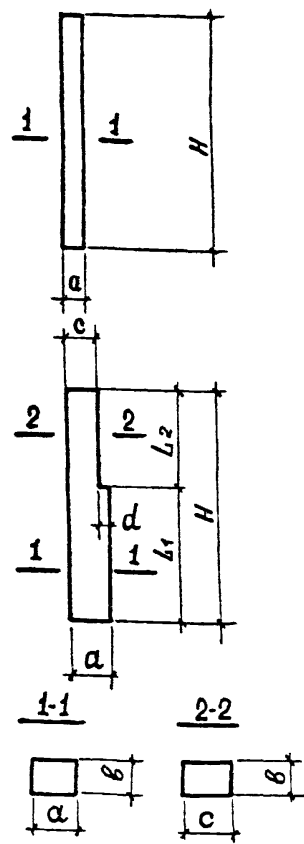
Марка колонны фахверка	Нагрузка от скоростного напора ветра, т/п.м		Опорные реакции, т	
	q ₁	q ₂	R _a	R _б
СК 2-33-1	0,16	0,08	0,23	0,28
СК 2-36-1			0,26	0,31
СК 2-42-1			0,33	0,36
СК 2-48-1			0,36	0,41

1. Марки колонн фахверка 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 фахверка 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

Исполн. Матюш	Статус	Лист	Листов
Ин. констр. Удальцов	Р	1	1
Ин. констр. Кузьмина	ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Ин. спец. Ляхина			
Ст. инж. Заварина			
Ин. спец. Ляхина	Фермат ЯЗ		

п/п	ЗНАК	ОБОЗНАЧЕНИЕ	МАРКА КОЛОНЫ	РАЗМЕРЫ КОЛОНЫ, мм						МАРКА БЕТОНА	РАСХОД МАТЕРИАЛОВ		МАССА КОЛОНЫ, т	
				H	L ₁	L ₂	a	b	c		d	БЕТОН, м ³		СТАЛЬ, кг
1		1.030.9-2.5-1.0	КБ 1	3000							0,27	30,5	0,68	
2		-01	КБ 2	3600							0,32	33,0	0,81	
3		-02	КБ 3-1	4200							0,38	35,4	0,95	
4		-03	КБ 3-2	4200 (4100)							0,38	35,2	0,95	
5		-04	КБ 4	4450							0,4	44,1	1,0	
6		-05	КБ 5-1								0,43	46,2		
7		-06	КБ 5-2	4800	-	-	300				50,5		1,08	
8		-07	КБ 6-1	5400							0,49	50,2	1,23	
9		-08	КБ 6-2	5400 (5300)							0,49	50,0	1,23	
10		-09	КБ 7	5650							0,5	51,2	1,27	
11		-10	КБ 8-1								0,54	53,6		
12		-11	КБ 8-2	6000							57,9		1,35	
13		-12	КБ 9	6600 (6500)							0,59	56,7	1,49	
14		-13	КБ 10	6850							0,82	58,4	2,06	
15		-14	КБ 11-1								0,86	58,9		
16		-15	КБ 11-2	7200							62,8		2,16	
17		-16	КБ 12								0,94	63,9	2,34	
18		1.030.9-2.5-2.0	КБ 13	7800 (7700)	4600	3200 (3100)					0,89	69,5	2,23	
19		-01	КБ 14		5200	2600 (2500)	400			350	50	0,90	69,7	2,25
20		1.030.9-2.5-1.0-17	КБ 15								0,97	69,8	2,42	
21		1.030.9-2.5-2.0-02	КБ 16-1								0,91	78,0		
22		-03	КБ 16-2	8050	4600	3450					81,7		2,29	
23		-04	КБ 17-1							350	50	77,8		
24		-05	КБ 17-2		5200	2850					81,5		2,30	



1. РАЗМЕР В СЛОБКАХ ПРИНИМАТЬ ПРИ ВЫСОТЕ ПОДСТРОПНЫХ ФЕРМ НА ОПОРЕ 700 мм.
2. РАСХОД СТАЛИ НА КОЛОНЫ ПРИВЕДЕН БЕЗ УЧЕТА РАСХОДА СТАЛИ НА СТРОПОВОЧНЫЕ ПРИСПОСОБЛЕНИЯ.

ВЗ. ОД.	Б. ОДСКИИ	Л
Н. КОНТ.	ЧУТЯКОВА	Л
П. СЛЕД.	КОЗЛЕЦКИЙ	Л
СТ. ИНОК.	ЧУТЯКОВА	Л
ИСПОЛН.	ПРОЩЕНКО	Л
ПРОВЕР.	ЧУТЯКОВА	Л

1.030.9-2.0-19

НОМЕНКЛАТУРА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ШАХВЕРКОВЫХ КОЛОНЫ ПЕРЕГОРОДОК ДЛЯ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОТЯЖЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ

Итого	Лист	Листов
Р	1	5

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОЕКТИРОВАТЕЛЬСКИЙ ИНСТИТУТ

№ л/п	Эскиз	Обозначение	Марка колонны	Размеры колонн, мм						Марка бетона	Рабочая 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	200	400	100	1,99	122,4	4,82																														
50		-06	КБ 36-2										131,6																															
51		-07	КБ 37-1										1,98	122,4	4,94																													
52		-08	КБ 37-2											131,6																														
53		1.030.9- 2.5-2.0-17	КБ 38	10500	5800	4700							400	50	2,01	102,7	5,02																											
54		-18	КБ 39															5200	5300	1,99	102,6	4,99																						
55		-19	КБ 40															6400	4100	2,02	102,6	5,05																						
56		1.030.9- 2.5-1.0-26	КБ 41-1	10800	-	-												-	-	2,16	121,0	5,40																						
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																									5200	5900	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																																					7600	3800 (3700)	2,13	130,3	5,32
63		1.030.9- 2.5-4.0	КБ 47																														11650	-	-	350	150	2,05	120,2	5,13				
64		1.030.9- 2.5-1.0-29	КБ 48	8200	3450	-																																			-	2,33	129,5	5,83
65		1.030.9- 2.5-3.0-11	КБ 49-1																																									
66		-12	КБ 49-2	142,3																																								
67		-13	КБ 50-1	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																											400	100	2,09						132,9	5,22		
70	-02	КБ 51-2	141,3																																									
71	1.030.9- 2.5-3.0-15	КБ 52	7000	4700	400	100	2,15	108,8	5,38																																			
72	-16	КБ 53								6400	5300	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	200	400	100	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	-	-	-				-	-	2,39	116,1	5,83					
76		1.030.9-2.5-2.0-22	КБ 56	12300	5800	6500				450	80	2,32	118,3	5,80					
77		-23	КБ 57		5200	7100													
78		-24	КБ 58		6400	5900													
79		-32	КБ 59		-	-													
80		1.030.9-2.5-4.0-03	КБ 60	12600 (12500)	9400	3200 (3100)				500	400	200	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	5,91		
83		-06	КБ 62-2																
84		-07	КБ 63-1																
85		-08	КБ 63-2																
86		1.030.9-2.5-1.0-33	КБ 64	-	-	-									-	2,57	162,9	6,43	
87		1.030.9-2.5-3.0-18	КБ 65	12900	8200	4700									400	100	2,39	117,7	5,38
88		-19	КБ 66		7600	5300													
89		1.030.9-2.5-4.0-09	КБ 67		-	-													
90		1.030.9-2.5-1.0-34	КБ 68-1	13200	-	-									-	-	2,64	166,0	6,60
91		-35	КБ 68-2																
92		1.030.9-2.5-3.0-20	КБ 69	13500	7000	6500									400	100	2,44	144,7	6,10
93		-21	КБ 70		6400	7100													
94		-22	КБ 71		7600	5900													
95		1.030.9-2.5-1.0-36	КБ 72	13800	-	-									-	-	2,76	172,3	6,90
96		1.030.9-2.5-4.0-10	КБ 73	14600 (14700)	10600	3200 (3100)									2,57	158,8	6,42		

1.030.9-2.0-19 Лист 4

№№ п/п	ЭСКИЗ	ОБОЗНАЧЕНИЕ	МАРКА КОЛОННЫ	РАЗМЕРЫ КОЛОНН, мм						МАРКА БЕТОНА	ВЫХОД МАТЕРИАЛОВ		МАССА КОЛОННЫ, Т												
				H	L ₁	L ₂	a	B	c		d	БЕТОН, м ³		СТАЛЬ, кг											
97		1.030.9 - 2.5-4.0-11	КБ 74	15800 (13700)	40000	38500 (3700)	500			350	150	2.53	159,1	6,39											
98		1.030.9 - 2.5-1.0-37	КБ 75		—	—				—	—	2,37	240,0	8,49											
99		1.030.9 - 2.5-4.0-12	КБ 76-1	4050	40600	34500	500	400	600	450	150	200	3,17	206,3	7,91										
100		-13	КБ 76-2																						
101		-14	КБ 77-1																						
102		-15	КБ 77-2														10000	40500							205,3
103			-16	КБ 78	14100	9400	4700	500	400	600	450	150	3,10	171,8	7,76										
104			-17	КБ 79																				3,07	170,4
105			1.030.9 - 2.5-1.0-38	КБ 80-1	14400	—	—	500	400	600	—	—	3,46	249,1	8,64										
106			-39	КБ 80-2																				251,7	
107			1.030.9 - 2.5-3.0-29	КБ 81	14700	8200	6500	500	400	600	500	100	3,27	174,8	8,17										
108			-24	КБ 82																		3,24	173,7	8,11	
109			1.030.9 - 2.5-4.0-18	КБ 83			7600									7100							3,10	173,0	7,76
110			-19	КБ 84	15300	10600	4700	500	400	600	450	150	3,39	211,7	8,48										
111			-20	КБ 85																				3,35	210,9
112		-21	КБ 86	15900	9400	6500	500	400	600	450	150	3,43	216,5	8,57											
113		-22	КБ 87																				3,39	215,2	8,48
114		-23	КБ 88													10600	6500							3,71	274,9
115		-24	КБ 89	17100	40000	7100							3,68	273,7	9,20										

1.030.9-2.0-19

СХЕМА I

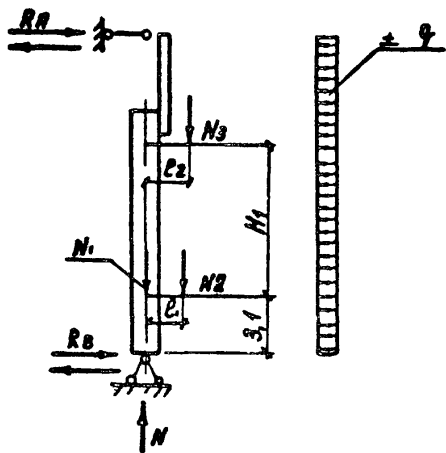


СХЕМА II

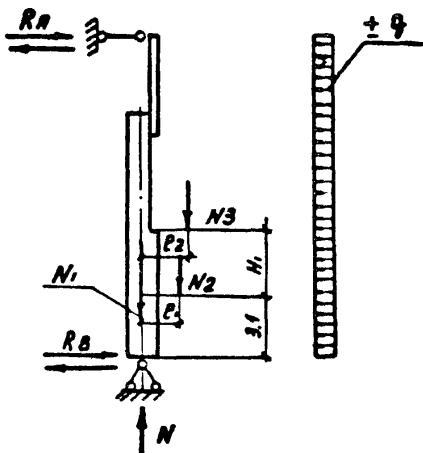
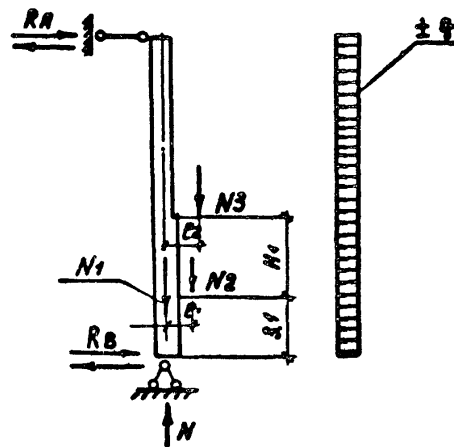


СХЕМА III



N п/п	МАРКА КОЛОННЫ	МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА	РАСЧЕТНАЯ СХЕМА	H ₁ , М	e ₁ , М	e ₂ , М	ВЕЛИЧИНА НАГРУЗОК НА КОЛОННУ				ВЕЛИЧИНА ОПОРНЫХ РЕАКЦИЙ					
							ВЕТЕР ТЕ / П.М	ВЕС КОЛОННЫ		ВЕС ПАНЕЛЕЙ		R _A , ТЕ	R _B , ТЕ	N, ТЕ		
								N ₁ ТЕ	N ₂ ТЕ	N ₂ ТЕ	N ₃ ТЕ					
1	КБ1	Т-7	I		—	—	0,132	0,70	—	—	0,3	0,3	0,7			
2	КБ2	Т-7						0,84	—	—	0,3	0,3	0,8			
3	КБ3-1	Т-7						0,19	—	—	0,99	2,92	—	0,4	0,4	3,9
4	КБ3-2	Т-3									5,42	—	0,5	0,5	6,4	
5	КБ4	Т-3									1,04	5,91	—	0,5	0,5	7,0

НАЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ	Л		1.030.9-2.0-20			
И. КОНТ.	ЧУМЯКОВА	Л					
ГЛА. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ	Л					
РУК. ГР.	ЧУМЯКОВА	Л					
ИСПОЛН.	ГУРОВИЧ	Л					
ПРОВЕР.	ЧУМЯКОВА	Л					
				РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ И ТАБЛИЦА РАСЧЕТНЫХ НАГРУЗОК НА ЖЕЛЕЗО- БЕТОННЫЕ КОЛОННЫ ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДА- НИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	СТАНДА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
					Р	1	6
				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАЛЬНИК			

N п/п	МАРКА КЛАВЫШИ	МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА	РАСЧЕТНАЯ СХЕМА	Н. М	С. М	С.2. М	ВЕЛИЧИНА НАГРУЗОК НА КОЛОННЫ				ВЕЛИЧИНА ОПОРНЫХ РЕАКЦИЙ									
							ВЕТЕР Ф. ТС 10 М	ВЕС КОЛОННЫ Н. ТС	ВЕС ПАЛЕЛЕЛ		R _A , ТС	R _B , ТС	N, ТС							
									№2, ТС	№3, ТС										
6	КБ5-1	Т-11	I	—	0,19	—	0,132	1,12	5,96	0,62	0,54	0,54	7,1							
7	КБ5-2	Т-1*							8,30		0,55	0,55	7,4							
8	КБ6-1	Т-3							1,28		6,86	0,63	0,63	8,1						
9	КБ6-2	Т-3							8,90		0,73	0,73	8,2							
10	КБ 7	Т-3							1,32		7,38	0,77	0,77	8,7						
11	КБ8-1	Т-11							1,40		7,02	0,76	0,76	8,4						
12	КБ8-2	Т-1*									7,63	0,80	0,80	9,0						
13	КБ9	Т-3							0,52		1,55	7,68	0,90	0,82	0,82	9,9				
14	КБ10	Т-3							2,14		8,82	0,90		0,90	11,0					
15	КБ11-1	Т-11							—		—	8,46	0,90	0,90	10,7					
16	КБ11-2	Т-1*										2,25	9,29	0,96	0,96	11,5				
17	КБ12	Т-3										2,43	9,72	0,90	0,90	12,1				
18	КБ13	Т-3							II		1,5	0,19	0,19	2,32	1,80	7,94	0,91	0,91	12,1	
19	КБ14	Т-3							2,1		2,34			2,52	7,22	0,92	0,92			
20	КБ15	Т-3							I		1,5	0,24	0,19	2,52	10,30	—	1,00	1,00	12,8	
21	КБ16-1	Т-4							II					2,1	2,38	1,80	8,58	0,93		0,93
22	КБ16-2														2,39	2,52	7,86	0,86		0,86
23	КБ17-1	Т-4	I	0,54	—	0,19	9,9	—	0,90	0,90				12,5						
24	КБ17-2						2,63	10,44	0,65	1,00	1,00	13,9								
25	КБ18-1	Т-11	II	2,7	0,19	0,19	2,81	0,74	1,10	1,10	14,0									
26	КБ18-2	Т-1*					0,62	2,68	3,24	7,94	1,0	1,0	13,9							
27	КБ19	Т-3					0,54	0,62	0,19	0,19	2,81	0,74	1,10	1,10	14,0					
28	КБ20	Т-3	II	2,7	0,19	0,19	2,68	3,24	7,94	1,0	1,0	13,9								

1.030.9-2.0-20

2

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

1.030.9-2.0-20

N п/п	МАРКА КОЛОННЫ	МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА	РАСЧЕТНАЯ СХЕМА	H ₁ , M	e ₁ , M	e ₂ , M	ВЕЛИЧИНА НАГРУЗОК НА КОЛОННУ				ВЕЛИЧИНА ОПОРНЫХ РЕАКЦИЙ			
							ВЕТЕР q, TC / П.М.	ВЕС КОЛОННЫ		ВЕС ПАНЕЛЕЙ		R _A , TC	R _B , TC	N, TC
								N1, TC	N2, TC	N3, TC				
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				5,19	2,52	6,36	110	110		
55	КБ40			3,3				5,25	3,96	4,92	09	09		
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	130	130	19,2
58	КБ42	—	III	1,5		0,24		5,44	1,8	7,80	095	095	15,0	
59	КБ43			2,1				5,47	2,52	7,08	095	095	15,1	
60	КБ44	Т-3	I	3,02		0,29	0,132	5,93	10,44	3,62	125	125	20,0	
61	КБ45	Т-3	II	5,1				0,19	5,60	6,12	7,94	110	110	19,7
62	КБ46			4,5	0,14	5,59	5,4	8,66	120	120	19,7			
63	КБ47			5,53	0,14	5,53	5,4	8,66	110	110	16,6			
64	КБ48	Т-3	I	3,45		0,29		6,06	10,44	4,14	130	130	20,6	
65	КБ49-1	Т-4	II	5,1				0,19		0,132	5,70	6,12	8,58	120
66	КБ49-2			5,1	5,70	6,12	8,58				120	120	20,4	
67	КБ50-1			4,5	II	4,5	0,14					0,132	5,64	5,4
68	КБ50-2	5,64	120					120						
69	КБ51-1	5,43	110					110	20,1					
70	КБ51-2	5,43	110	110	20,1									
71	КБ52	—	III	3,9		0,19		5,60	4,68	5,64	10	10	15,9	
72	КБ53			3,3				5,53	3,96	6,36	10	10		

1030.9-2.0-20

Лист

4

N №	МАРКА КОЛОННЫ	МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА	РАСЧЕТ- НАЯ СХЕМА	H ₁ , М	P ₁ , М	P ₂ , М	ВЕЛИЧИНА НАГРУЗОК НА КОЛОННУ				ВЕЛИЧИНА ОПОРНЫХ РЕАКЦИЙ				
							ВЕТЕР Ф. ТС / П.М	ВЕЛ 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		0,19		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
80	КБ60	T-3	II	6,3		0,24	0,14	0,132	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			5,89	5,89		5,4	6,36	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				
90	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

ЛК7
5

N №/№	МАРКА КОЛОННЫ	МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА	РАСЧЕТ- НАЯ СХЕМА	H, М	P, М	P ₂ , М	ВЕЛИЧИНА НАГРУЗОК НА КОЛОННУ				ВЕЛИЧИНА ОПОРНЫХ РЕАКЦИЙ			
							ВЕТЕР 9, ТС/0 М	ВЕС КОЛОННЫ Н1, ТС	ВЕС ПАНЕЛЕЙ		R _A , ТС	R _B , ТС	N, ТС	
									№2, ТС	№3, ТС				
95	КБ 72	Т-3	I	5,42	0,29	0,29	Q 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	Q 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			6,3			8,07	7,56	5,64	1,20	1,20		21,3	
103	КБ 78	—	III	5,7	0,34	Q 132	7,98	6,84	6,36	1,20	1,20	21,2		
104	КБ 79			5,55			I	6,24	9,00	10,44	6,66	1,50	1,50	26,1
105	КБ 80-1	Т-11	6,24	7,49							1,50	1,50	26,9	
106	КБ 80-2	Т-1*	III	5,1			0,24	Q 132	8,32	6,12	7,80	1,20	1,20	22,2
107	КБ 81	4,5			8,43	5,40			8,52	1,20	1,20	22,0		
108	КБ 82	7,5		8,07	8,82	9,00	5,64		1,30	1,30	23,4			
109	КБ 83	6,9		8,73	8,28	6,36	1,30		1,30					
110	КБ 84	—	III	6,3	0,19	Q 132	8,91	7,56	7,80	1,30	1,30	24,3		
111	КБ 85			5,7			8,82	6,84	8,52	1,25	1,25	24,2		
112	КБ 86			7,5			9,66	9,00	7,80	1,40	1,40	26,5		
113	КБ 87			6,9			9,57	8,28	8,62	1,40	1,40	26,5		
114	КБ 88													
115	КБ 89													

1.030 9-2.0-20

Лист
6

Экзус конструкции	Марка колонн	Основные заборные размеры, мм						Масса кг
		H	h	a	b	a _н	a _б	
	ТФ1	6200	-	300	160	-	-	296 / 247
	ТФ2	7400	-	300	160	-	-	335 / 277
	ТФ3	8600	-	400	200	-	-	517 / 402
	ТФ4	9800	-	500				588 / 457
	ТФ5	11000	-	500	200	-	-	642 / 485
	ТФ6	12200	-	500	200	-	-	697 / 534
	ТФ7	13400	-	500	200	-	-	757 / 579
	ТФ8	14600	-	500	200	-	-	897 / 673
	ТФ9	15800	-	600	220	-	-	972 / 726
	ТФ10	17000	-	600	220	-	-	1039 / 764
	ТФ11	18200	-	600	220	-	-	1094 / 811
	ТФ12	5650	-	300	160	-	-	278 / 233
	ТФ13	6850	-	300	160	-	-	317 / 262
	ТФ14	8050	-	400	200	-	-	422 / 357
	ТФ15	9250	-	500				478 / 403
	ТФ16	10450	-	500	200	-	-	560 / 440
	ТФ17	11650	-	500	200	-	-	675 / 519
	ТФ18	12850	-	600	220	-	-	724 / 553
	ТФ19	14050	-	600	220	-	-	870 / 654
	ТФ20	15250	-	600	220	-	-	939 / 701
	ТФ21	16450	-	600	220	-	-	1002 / 746
	ТФ22	17650	-	600	220	-	-	1059 / 782
	ТФ23	10450	7050	-	200	430	1200	654 / 514
	ТФ24	11650	8250					732 / 569
	ТФ25	12850	9450					786 / 608
	ТФ26	14050	10650					841 / 647
	ТФ27	11650	7050					737 / 574
	ТФ28	12850	8250					791 / 613
	ТФ29	14050	9450					846 / 652
	ТФ30	15250	10650					987 / 745
	ТФ31	16450	11850					1049 / 789
	ТФ32	17650	13050					1110 / 832

Марка стальных элементов	Сечение элементов	H элемента, мм	Масса, кг	Примечания
Т1; Т1*		3480	158	сварные сечения
Т2; Т2*		3480	226	
Т3		3830	273	230
Т4		3830	250	
Т4		4200	178	сварное сечение
Т18		3650	160	
Т5		2660	63	гнутой профиль
Т6		3010	71	
Т7		1770	40	сварное сечение
Т8		1400	32	
Т15		1570	37	
Т9		2860	91	сварное сечение
Т10		3380	118	
Т13		3810	128	
Т16		3070	77	
Т11		3650	91	гнутой профиль
Т17		3440	80	
Т12		2860	82	сварное сечение

1. В таблице в графе масса металла в числителе указан вес колонн из прокатных профилей, а в знаменателе - из гнутых профилей.
 2. Стальные элементы с индексом* применяются с железобетонными фахверковыми колоннами.

Исп. отд.	Светланский								
Сл. спец.	Капитальский								
Рук. гр.	Корсаковский								
С. инж.	Ярцева								
Строп.	Зинченко								
Провед.	Ярцева								
Исполн.	Фельдман								
Н.контр.	Капитальский								

1.030.9-2.0-21

Номенклатура стальных колонн фахверка и стальных элементов, перегородок одноэтажных зданий и промышленных предприятий.	Сталь	Лист	Листов
	Р		1

ХАРКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ

СХЕМА I

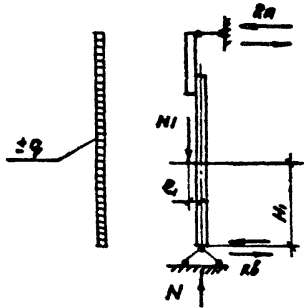


СХЕМА I

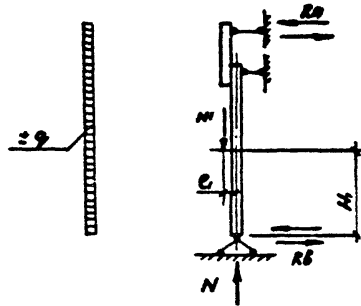


СХЕМА II

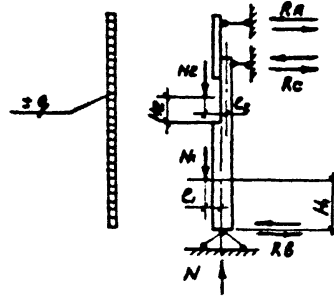
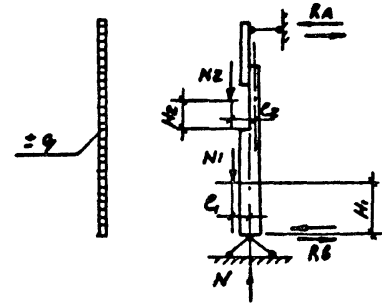


СХЕМА IV



№ п.п.	Марка колонны	Марка стального элемента	Расчетная схема	H_1 , м	H_2 , м	e_1 , 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	-

Ветер	Вес панелей		Величины опорных реакций			
	q , тс/м.п.	N_1 , тс	N_2 , тс	R_A , тс	R_B , тс	R_C , 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 проверочный расчет колонны.

Иск. отс.	Светличенко								
Гл. инж.	Калитвинский								
Рук. пр.	Корвинский								
Ст. инж.	Ярица								
Устран.	Благодубова								
Провер.	Ярица								
Н. конт.	Калитвинский								
1.030.9-2.0-22									
Расчетные схемы колонн, таблица расчетных нагрузок на стальные колонны фабрики, переоборудованной для размещения зданий промышленных предприятий.							Склад	Лист	Листов
							Р	1	4
ХАРЬКОВСКИЙ									
ПРОМСТРОИЦПРОЕКТ									

№№ п.п.	Марка колонны	Марка стального элемента	Расчетная схема	H ₁	H ₂	e ₁	e ₂
				м	м	м	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	II	6,4	-	0,27	-
		Т4	I				
15	ТФ15	Т3	II	6,4	-	0,32	-
		Т4	I				

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
			0,8	0,8	-	
	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	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				
16	ТФ 16	Т3	II	6,4	-	0,32	-	0,132	9,6	-	0,3	1,0	1,4	10,2
17	ТФ 17	Т3	II	6,4	-	0,32	-		11,2	-	0,3	1,1	1,5	11,8
18	ТФ 18	Т3	II	6,4	-	0,32	-		12,7	-	0,3	1,2	1,6	13,3
19	ТФ 19	Т3	II	8,7	-	0,37	-		11,3	-	0,3	1,2	1,7	11,9
20	ТФ 20	Т3	II	8,7	-	0,37	-		12,8	-	0,3	1,3	1,9	13,4
21	ТФ 21	Т3	II	8,7	-	0,37	-		14,3	-	0,3	1,4	1,9	15,0
22	ТФ 22	Т3	II	8,7	-	0,37	-		16,0	-	0,3	1,5	2,0	16,6
23	ТФ 23	Т3	II	6,4	1,6	0,67	0,6		3,0	7,9	0,3	1,2	1,5	11,5
		Т4	IV											
24	ТФ 24	Т3	II	6,4	1,6	0,67	0,6		4,6	7,9	0,3	1,2	1,5	13,0
		Т4	IV											
25	ТФ 25	Т3	III	6,4	1,6	0,67	0,6		6,1	7,9	0,3	1,4	1,7	14,6
		Т4	IV											
26	ТФ 26	Т3	III	8,7	1,6	0,67	0,6		4,6	7,9	0,3	1,2	1,5	13,2
		Т4	IV											
27	ТФ 27	Т3	III	6,4	1,6	0,67	0,6	4,5	7,9	0,3	1,2	1,5	13,1	
		Т4	IV											

1030.9 - 2.0 - 22

Лист

3

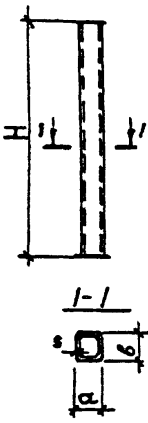
№№ р.п	Марка колонны	Марка стального элемента	Расчетная схема	H ₁	H ₂	C	C ₂
				м	м	м	м
28	ТФ 28	Т3	II	8,4	1,8	0,67	0,62
		Т4	IV				
29	ТФ 29	Т3	II	8,7	1,6	0,67	0,62
		Т4	IV				
30	ТФ 30	Т3	II	8,7	1,6	0,67	0,62
		Т4	IV				
31	ТФ 31	Т3	II	8,7	1,6	0,67	0,62
		Т4	IV				
32	ТФ 32	Т3	II	8,7	1,6	0,67	0,62
		Т4	IV				

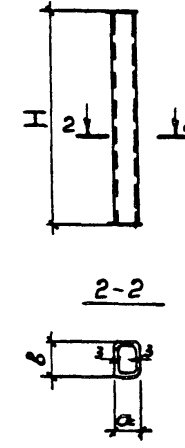
Величина нагрузок на колонны			Величины опорных реакций			
Ветер q тс/м.кв.	Вес панелей		R _н	R	R _с	N
	№1 тс	№2 тс	тс	тс	тс	тс
0,132	6,1	7,9	0,3	1,4	1,4	14,7
	4,8	7,9	0,3	1,2	1,2	13,2
	4,6	9,5	0,3	1,6	1,6	14,8
	6,3	9,5	0,3	1,8	1,8	16,4
	7,9	9,5	0,3	1,8	2,1	18,0
			1,9	1,9	-	

1030,9-2.0-22

Д.С.Т

4

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			
			a		b	
	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	

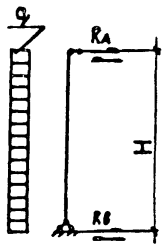
Колонны фахверка с индексом * устанавливаются в стеновом ограждении, имеющем проемы.

Нав. отд.	Светличных	<i>СВ</i>
Гл. спец.	Капитанов	<i>КП</i>
Рук. гр.	Корженюк	<i>КР</i>
Ст. инж.	Ярцева	<i>ЯР</i>
Исполн.	Зинченко	<i>ЗИ</i>
Провер.	Ярцева	<i>ЯР</i>
Провер.	Корженюк	<i>КР</i>
Н. контр.	Капитанов	<i>КП</i>

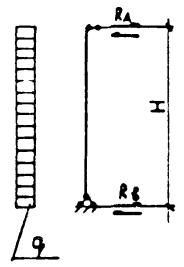
1.030.9 - 2.0 - 23

Наименование стальных колонн фахверка перегородок многоэтажных зданий промышленных предприятий.	Стация	Лист	Листов
	Р		1
ХАРКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИЦПРОЕКТ			

Расчетная схема колонн фахверка	Марка колонн	H	Опорные реакции		N
			RA TC	RB TC	
	сф 1	2670	0,18	0,18	-
	сф 2	2870	0,19	0,19	-
	сф 3	3020	0,20	0,20	-
	сф 4	3250	0,22	0,22	-
	сф 5	3420	0,23	0,23	-
	сф 6	3470	0,23	0,23	-
	сф 7	3520	0,23	0,23	-
	сф 8	3620	0,24	0,24	-
	сф 9	3850	0,25	0,25	-
	сф 10	3870	0,26	0,26	-
	сф 11	4020	0,27	0,27	-
	сф 12	4070	0,27	0,27	-
	сф 13	4220	0,28	0,28	-
	сф 14	4450	0,29	0,29	-
	сф 15	4520	0,30	0,30	-
	сф 16	4620	0,31	0,31	-
	сф 17	4670	0,31	0,31	-
	сф 18	4720	0,31	0,31	-
	сф 19	5070	0,34	0,34	-
	сф 20	5270	0,35	0,35	-
	сф 21	5420	0,36	0,36	-
	сф 22	5650	0,37	0,37	-
	сф 23	5780	0,38	0,38	-
	сф 24	5820	0,38	0,38	-
	сф 25	5870	0,39	0,39	-



Расчетная схема колонн фахверка	Марка колонн	H	Опорные реакции		N
			RA TC	RB TC	
	сф 26	5820	0,39	0,39	-
	сф 27	6270	0,41	0,41	-
	сф 28	6850	0,45	0,45	-
	сф 29	6920	0,46	0,46	-
	сф 30	7020	0,46	0,46	-
	сф 31	7120	0,47	0,47	-
	сф 2*	2870	0,24	0,24	-
	сф 3*	3020	0,25	0,25	-
	сф 6*	3470	0,29	0,29	-
	сф 8*	3620	0,30	0,30	-
	сф 12*	4070	0,34	0,34	-
	сф 13*	4220	0,35	0,35	-
	сф 20*	5270	0,44	0,44	-
	сф 21*	5420	0,45	0,45	-

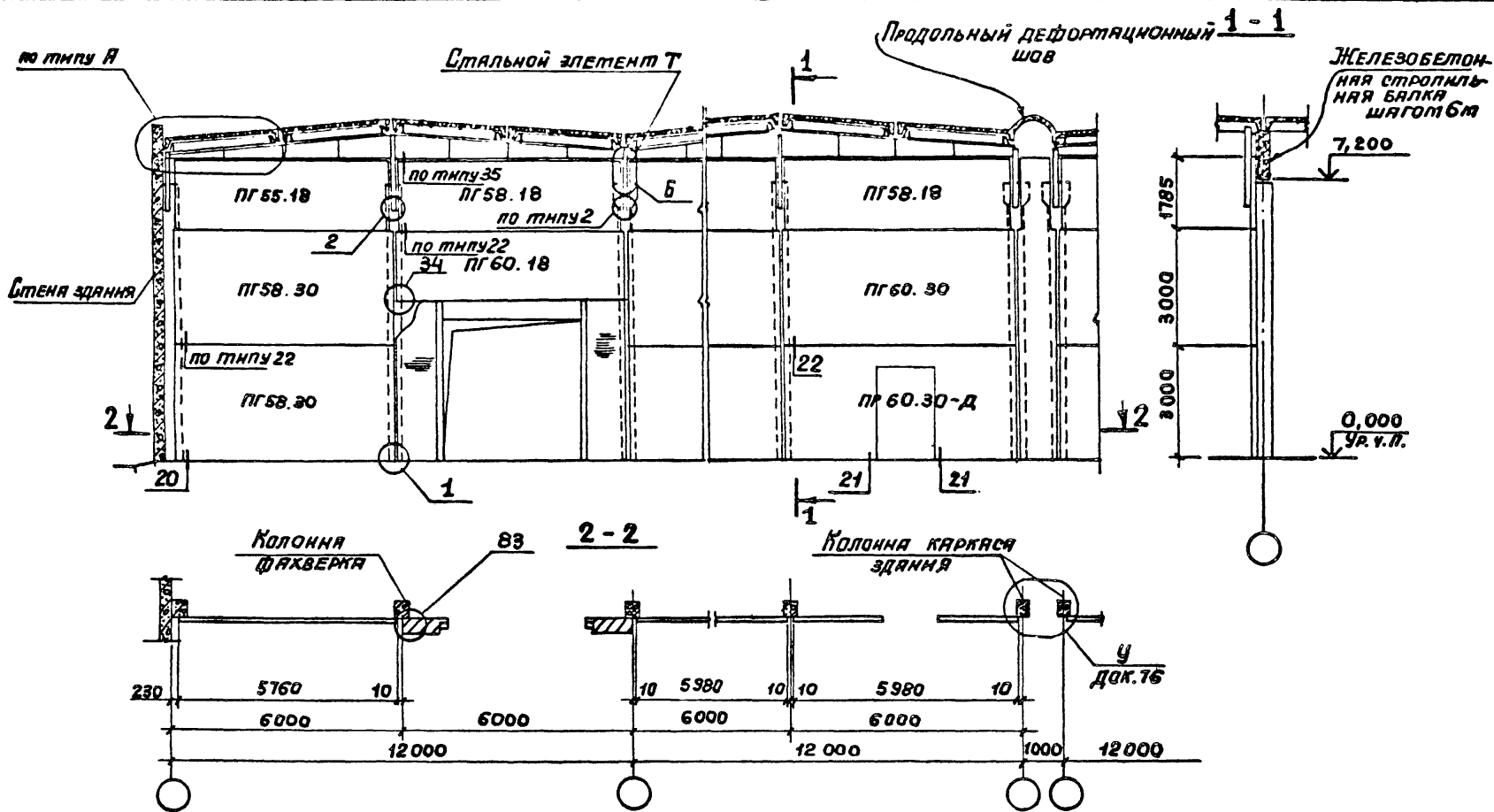


Колонны фахверка с индексом * устанавливаются в стеновом ограждении, имеющем проемы.

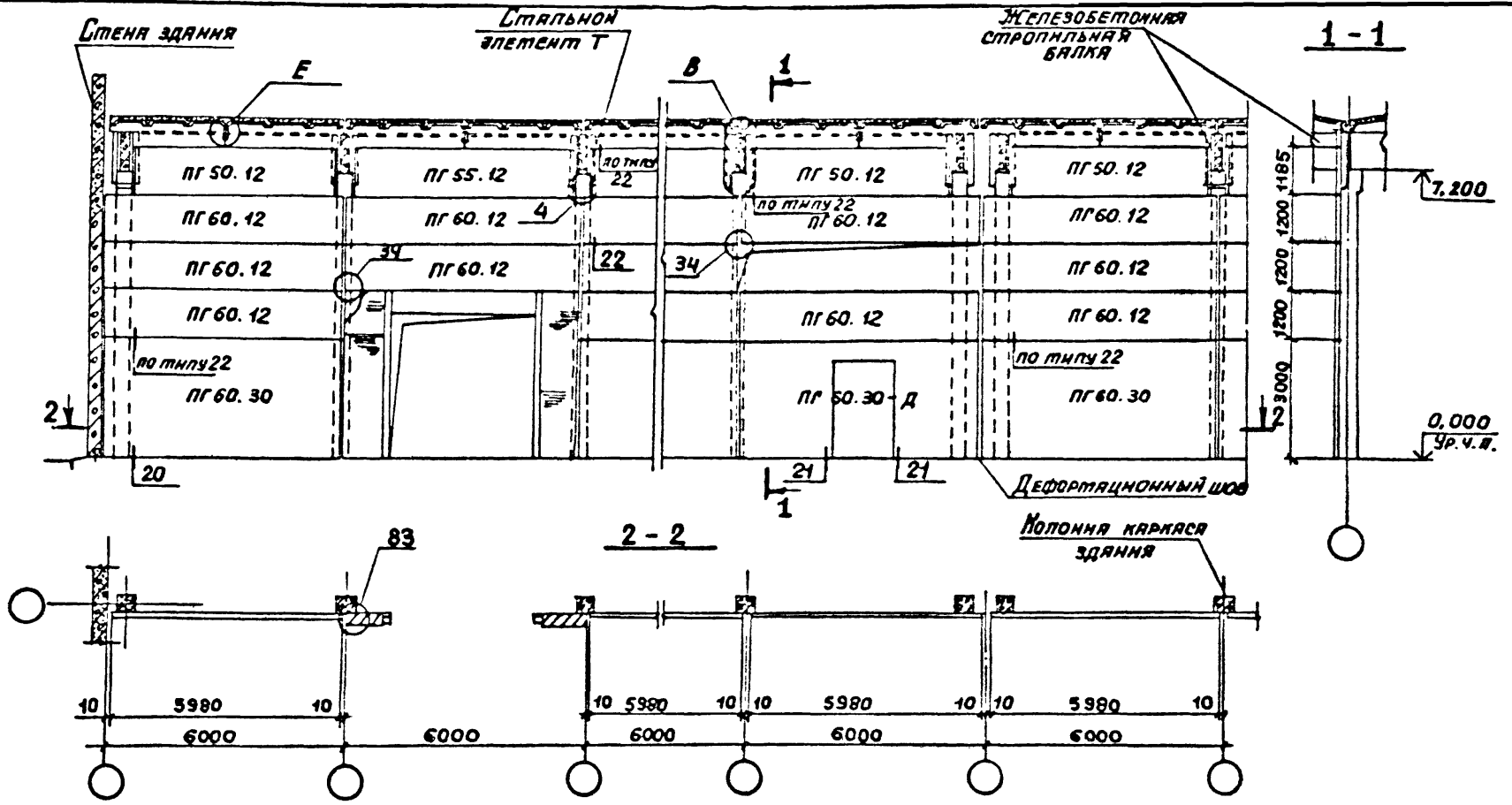
Нав. от	Светлицкий	<input checked="" type="checkbox"/>
Эл. спец.	Калитинский	<input checked="" type="checkbox"/>
Р.ж. гр.	Корсаковский	<input checked="" type="checkbox"/>
Ст. инж.	Ярцева	<input checked="" type="checkbox"/>
Целовик	Зинченко	<input checked="" type="checkbox"/>
Пробер	Ярцева	<input checked="" type="checkbox"/>
Григорьев	Корсаковский	<input checked="" type="checkbox"/>
Н. контр.	Калитинский	<input checked="" type="checkbox"/>

1.030.9-2.0-24

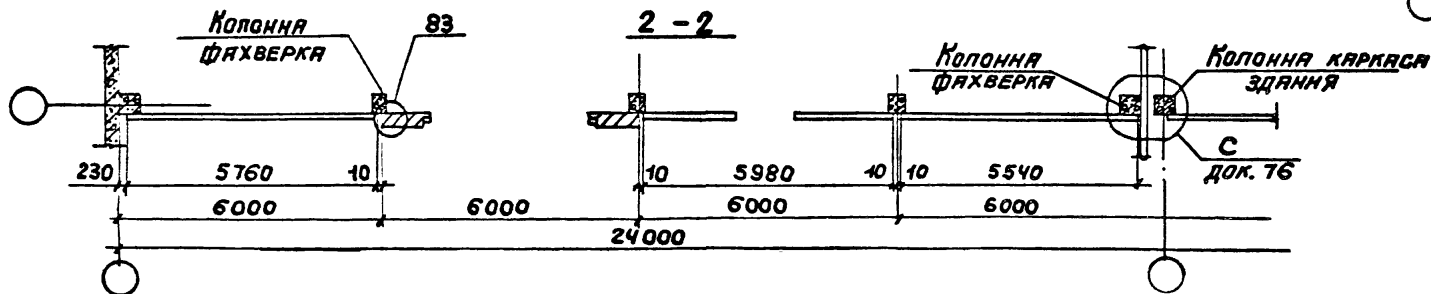
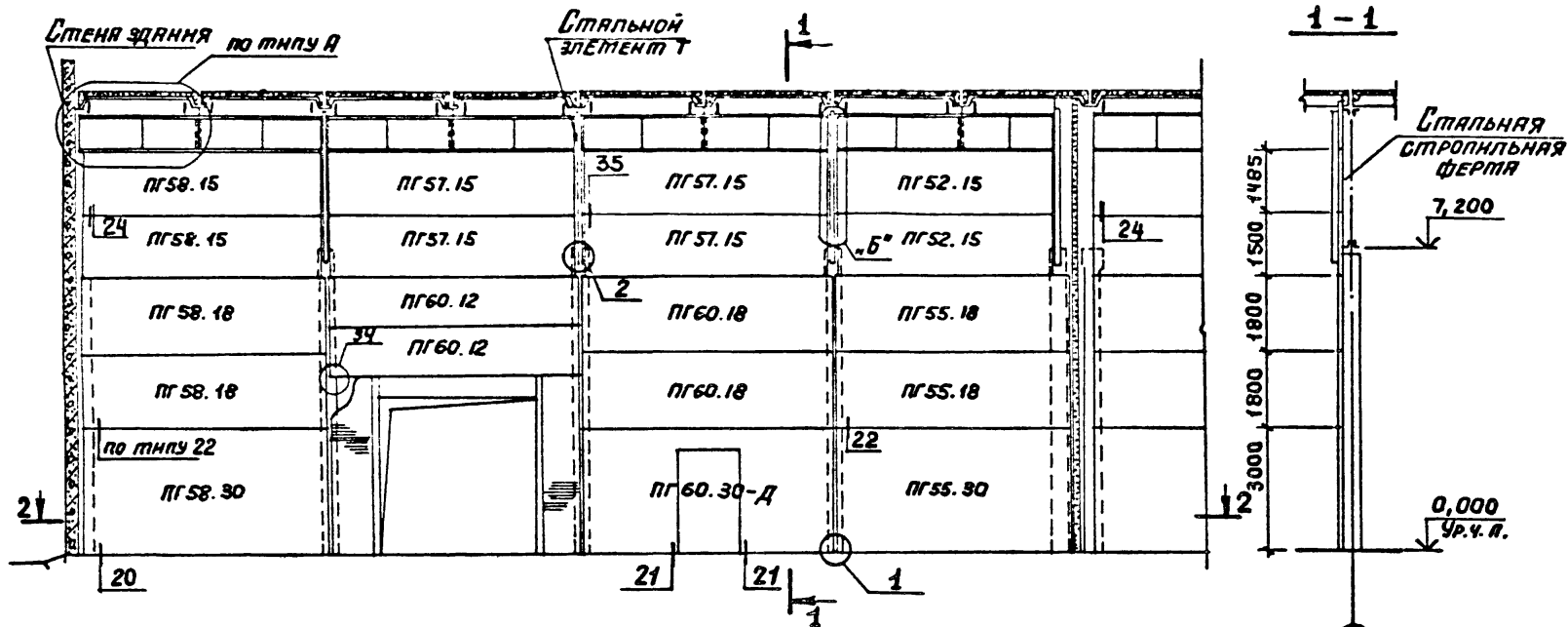
Расчетные схемы стальных колонн фахверка перегородок многоэтажных зданий промышленных предприятий.	Страницы	Лист	Листов
	P	I	I
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ			



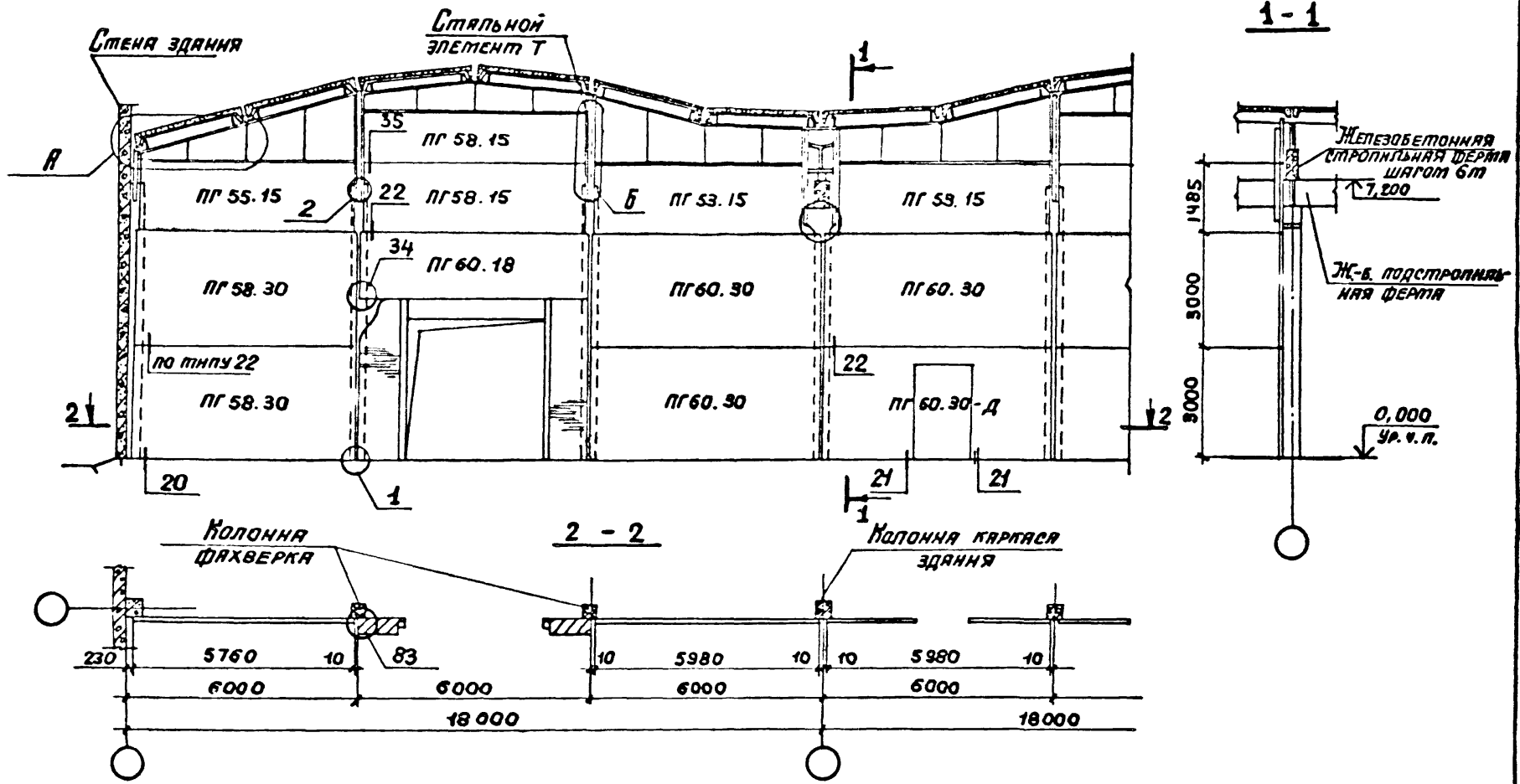
И.О.Д.	Бродский					1.030.9-2.0-25	Стяжка	Плит	Лич. док.
И.Контр.	Коротецкий						2		
Рук. гр.	Чутякова					Пример решения поперечной перегородки в одноэтажном здании высотой 7,2 м без постовых кранов	ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАТЕЛЬСКИЙ		
Исполнил	Потычев								
Проверил	Чутякова								



Имя отч.	Бродский			4.030.9-2.0-26 ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОГО ПЕРЕГРОСКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТой 1,2 м БЕЗ ПОСТОВЫХ ДРЯНОВ. ШАГ КОЛОНН 6 м.	Страна	Лист	Листов
И.контр.	Чутякова				Р		1
Ил. спец.	Коротельский						
Рук. гр.	Чутякова						
Исполнил	Поповичев						
Пробверил	Чутякова						



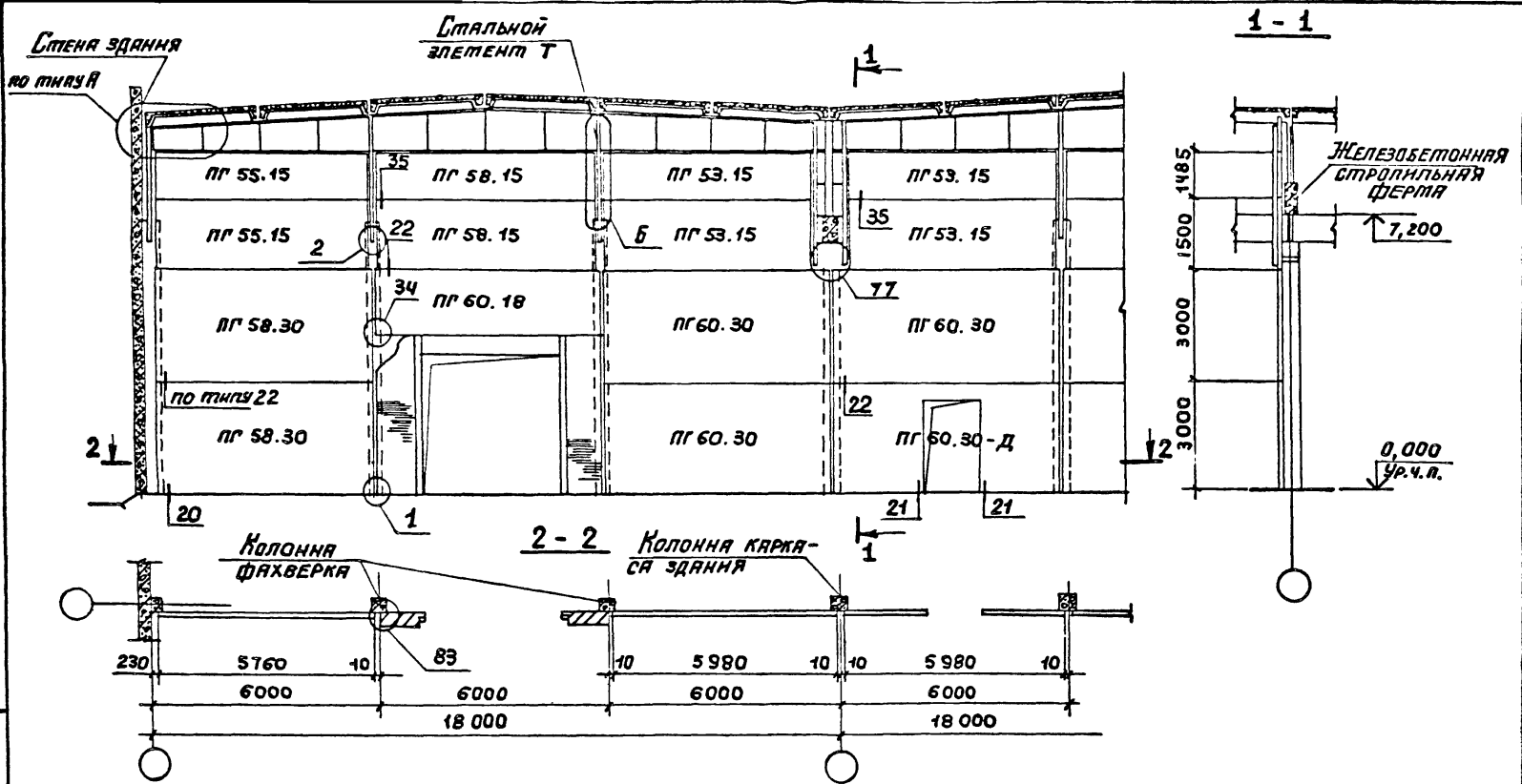
ИЗЧ. ОМОД.	БРОДСКИЙ				1.030.9-2.0-27	Станд.	Лист	Листов
И. КОНСТ.	ЧУПЯКОВА					Р		1
П. СПЕЦ.	КОРОТЦЫН					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		
Р.К. ГР.	ЧУПЯКОВА							
ИЗЛОЖИТ.	ПОПЫЧЕВ				ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧ- НОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНО- ЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ ПОСТОВЫХ КРАНОВ ШИР КОЛОНН 6 м.			
ПРОВЕРИТ.	ЧУПЯКОВА							



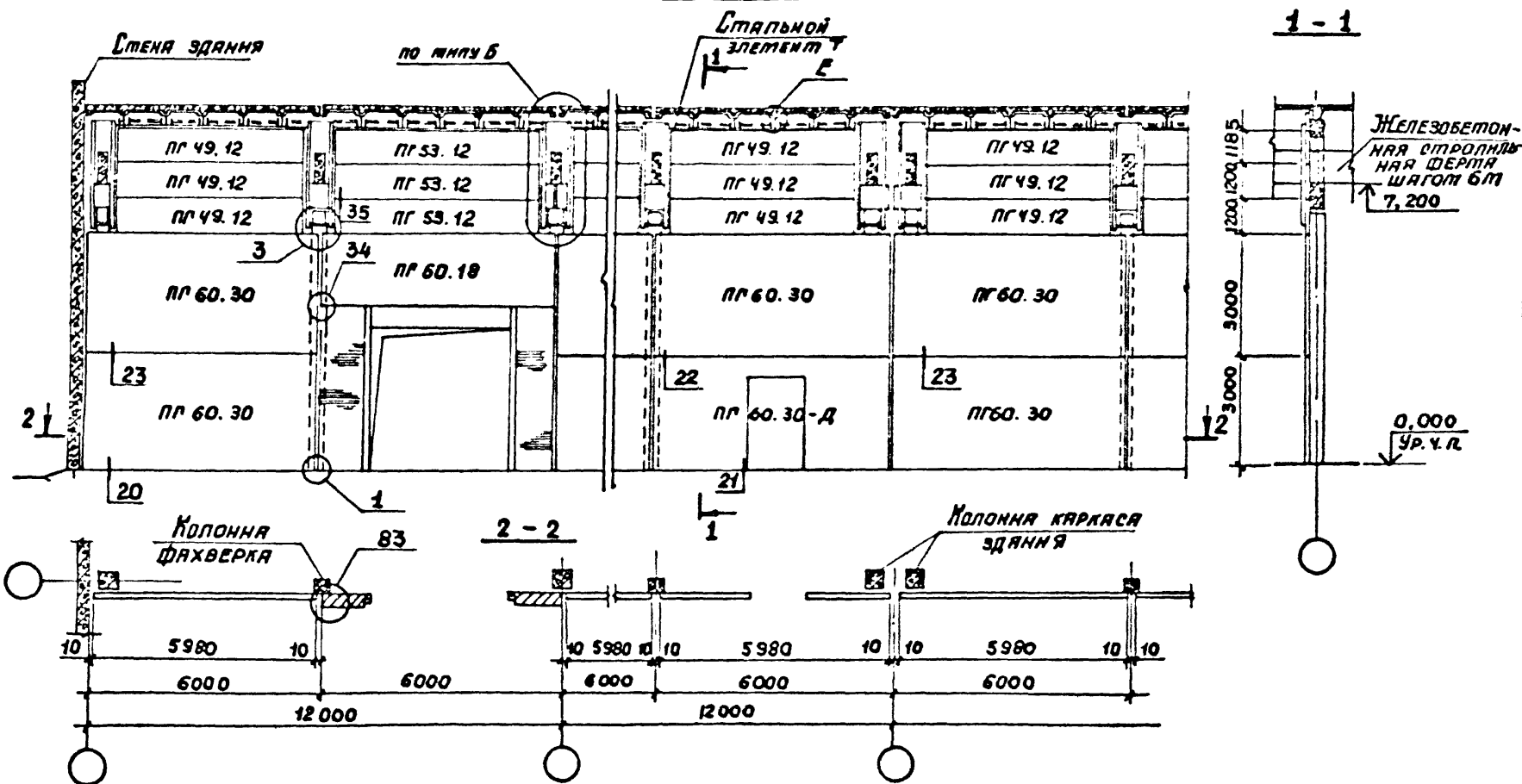
Фрагмент фасада верхней части перегородки
дан на док. Т1

Н.А.У. С.П.А.	Б.С.С.О.К.И.Н.	З.А.			1.030.9-2.0-28			
И.К.О.Н.Т.Р.	Ч.У.Т.Я.К.О.В.Я	З.А.						
О.Т.С.П.Е.Ч.	К.Е.Р.Т.Е.Ц.К.И.Й	З.А.						
В.У.Л.Г.Р.	Ч.У.Т.Я.К.О.В.Я	З.А.						
К.О.Л.О.Н.К.И.	Ч.У.Т.Я.К.О.В.Я	З.А.			Пример решения поперечной перегородки в одноэтажном здании высотой 7,2 м. без постовых краев. Шаг средних колонн 12 м	Стяжка	Лист	Л.К.С.Т.А.В.
С.Р.Е.З.Е.Ж.Т.	Ч.У.Т.Я.К.О.В.Я	З.А.						

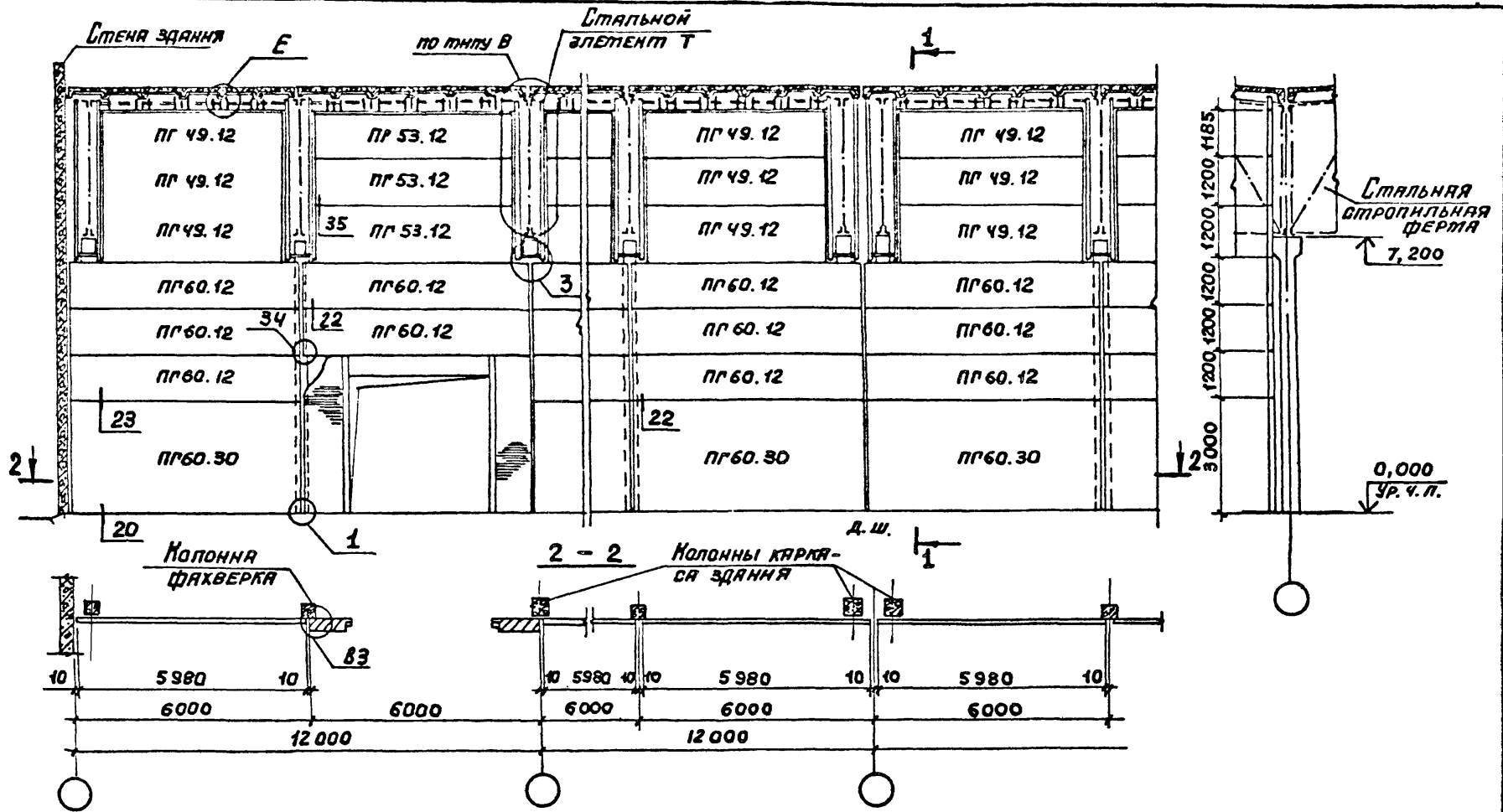
ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОЕКТИРОВАЛЬНИК



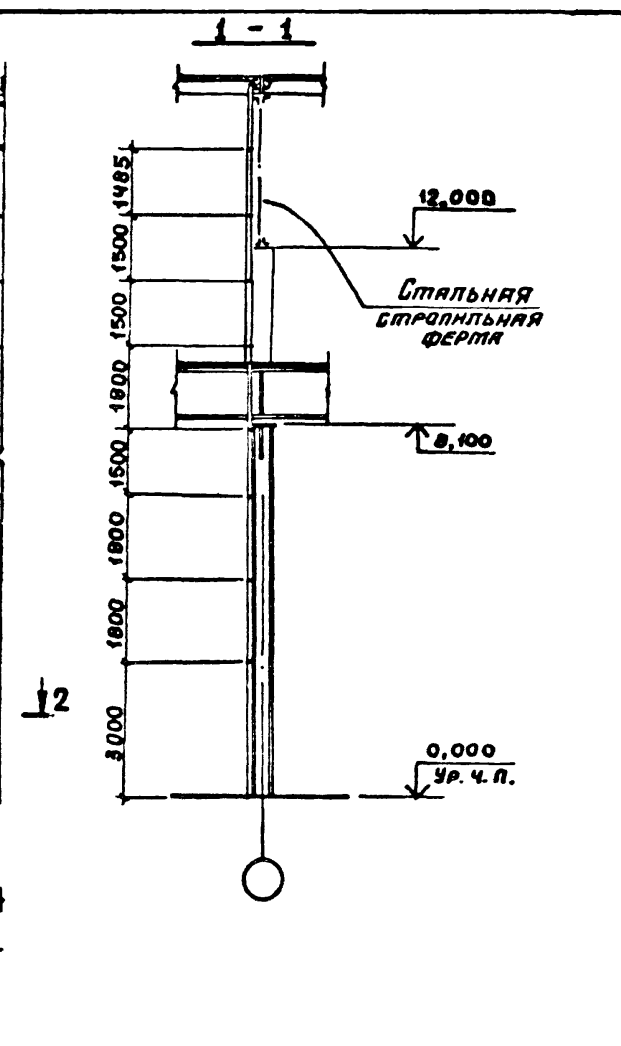
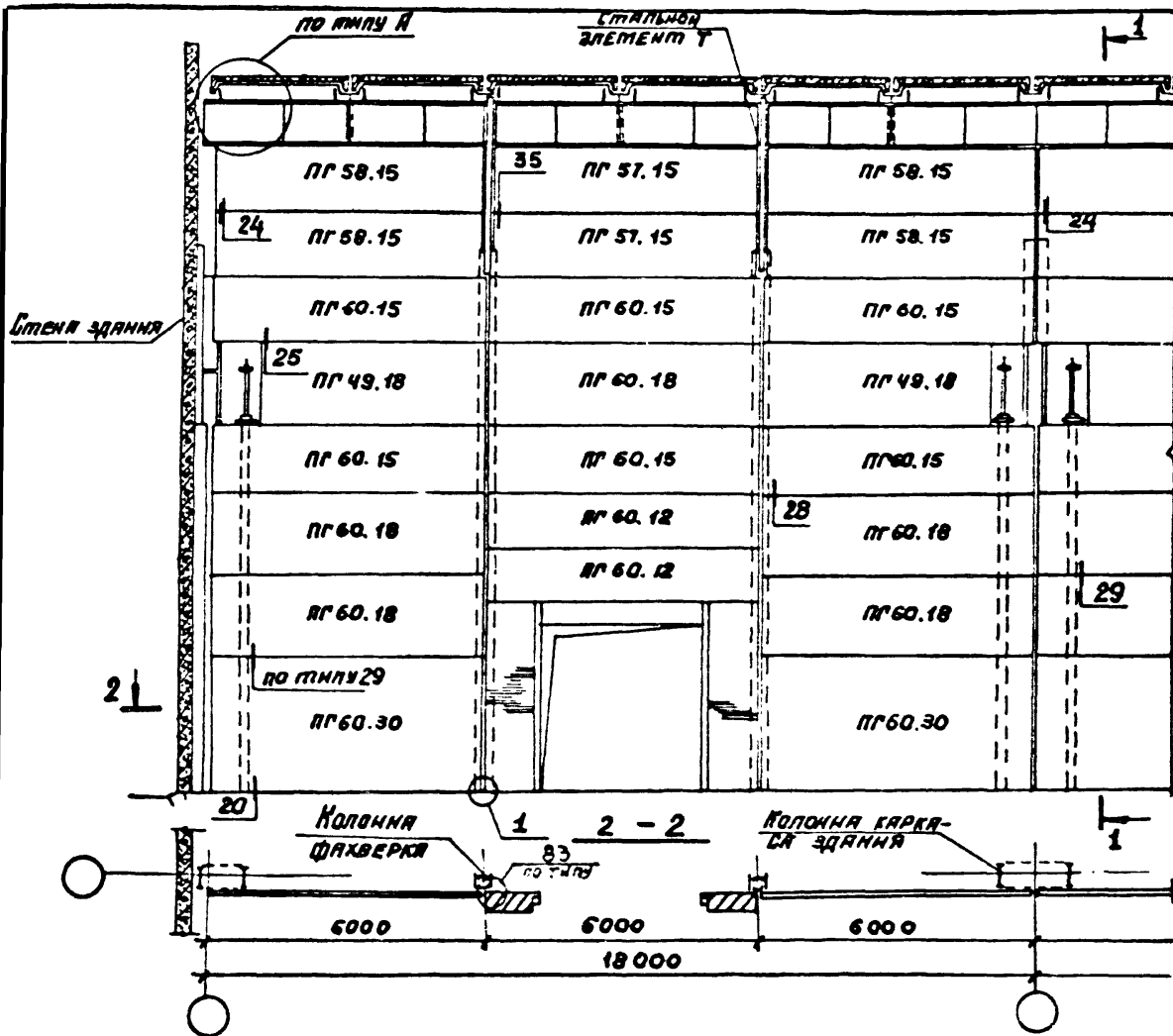
1.030.9-2.0-29			Стация	Лист	Листов
И.р.ч. ОПД	Б.В.О.С.И.Н.А	<i>[Signature]</i>	Р		1
И.К.О.И.Я	Ч.У.Т.А.К.О.В.А	<i>[Signature]</i>	ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		
И.П.С.П.Е.Ц.	И.П.Р.О.Т.Е.Ц.И.Я	<i>[Signature]</i>	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ		
Р.У.К. Г.Р.	Ч.У.Т.А.К.О.В.А	<i>[Signature]</i>			
П.Р.О.Б.Е.Л.И.	Ч.У.Т.А.К.О.В.А	<i>[Signature]</i>			
	И.П.О.Т.И.К.И.Е.В.	<i>[Signature]</i>			



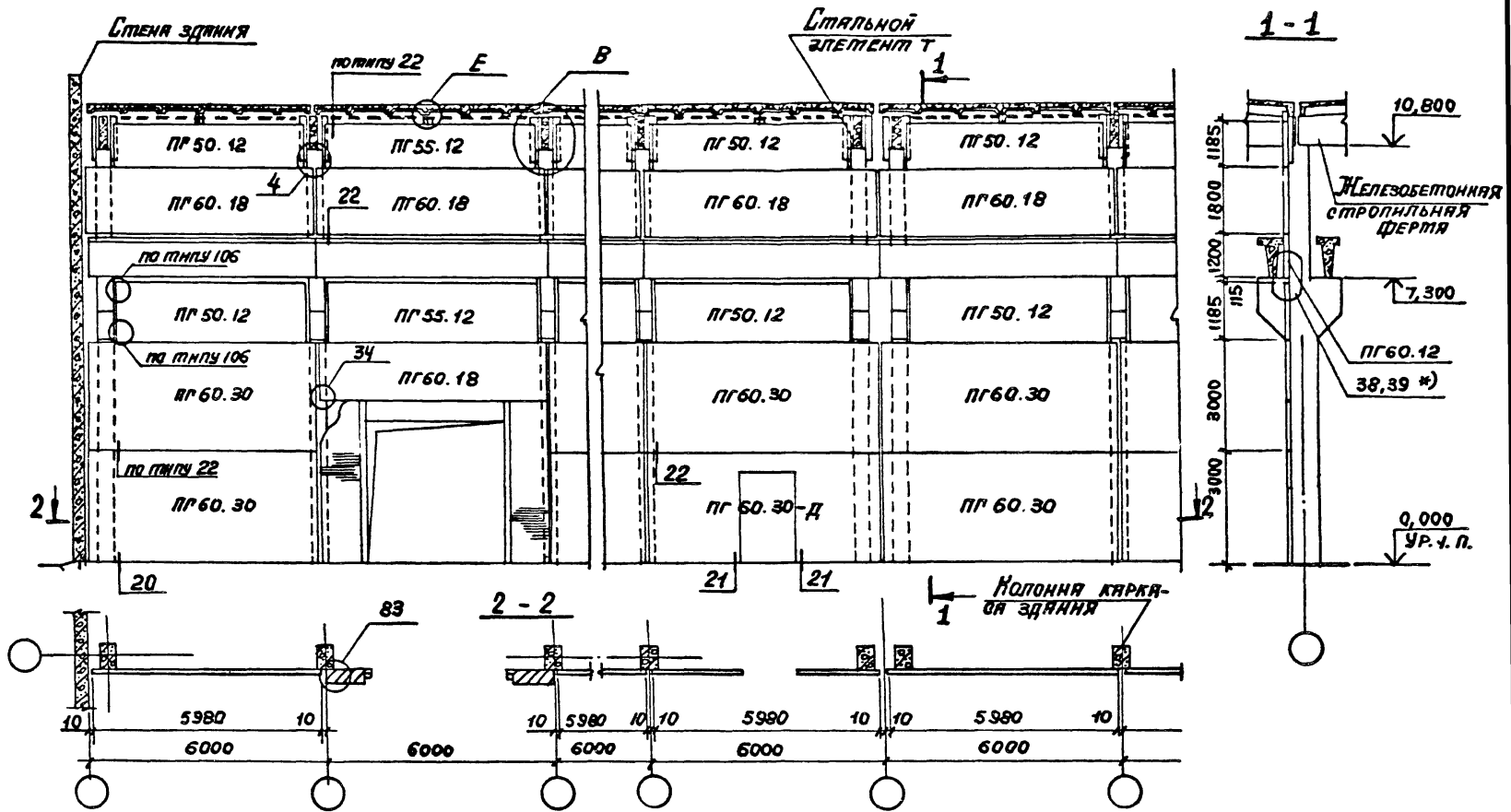
Исполн.	Бродская			1.030.9-2.0-30			
Контр.	Чулякова						
Пр. спец.	Коротченко			ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м. БЕЗ ПОСТОВЫХ КАРКАСОВ	Стяжка	Лист	Листов
Рук. гр.	Чулякова				Р		1
Контроль	Допинчев				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ		
Пробрана	Чулякова						



И.ч. от	Бродская			1.030. 9-2.0-31	Пример решения продольной перегородки в одноэтажном здании высотой 7,2 м без восточных кранов	Стандарт	Лист	Листов
И. контр	Чутякова					Р		1
Гл. спец	Коротецкий					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		
Рук. гр.	Чутякова							
Исполнитель	Ромичев							
Проверил	Чутякова							

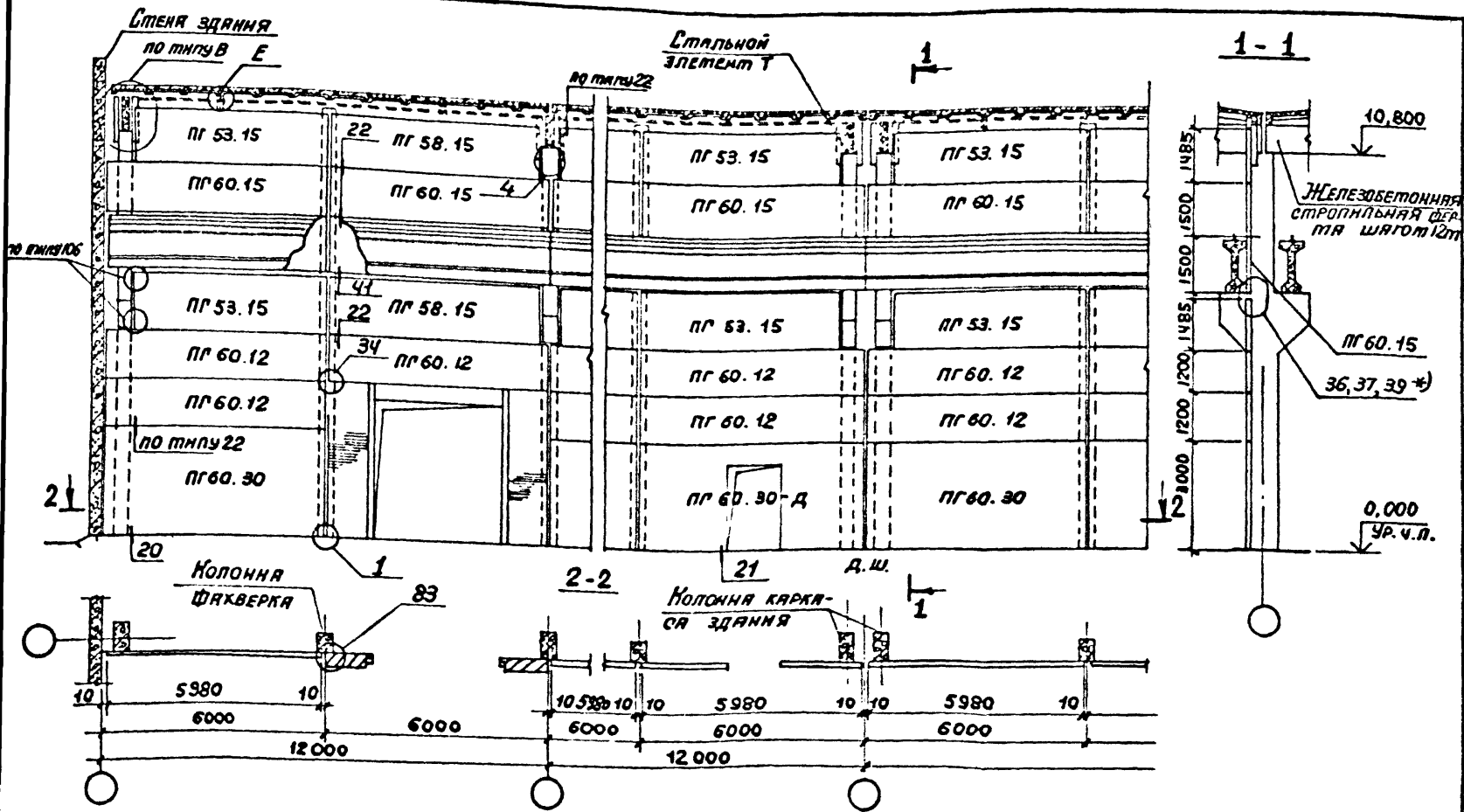


И.в.в.пр.	Б.С.С.С.И.И.				1.030.9-2.0-32		
И.контр.	Ч.У.Т.Я.К.О.В.Я.						
И.л.стед.	В.О.Р.О.Ц.Е.Ц.К.И.И.				ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТой 12,0 м с пос- товыми крайними Φ 201, шагом колонн и стальной ферме 6 м х 12 м		
Р.ж.гр.	Ч.У.Т.Я.К.О.В.Я.						
И.стопини	В.О.Л.И.М.И.Ч.Е.В.						
И.проект	Ч.У.Т.Я.К.О.В.Я.						
					Сталь	Лист	Л.ч.ст.ов
					Р		1
					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАНИИПРОЕКТ		



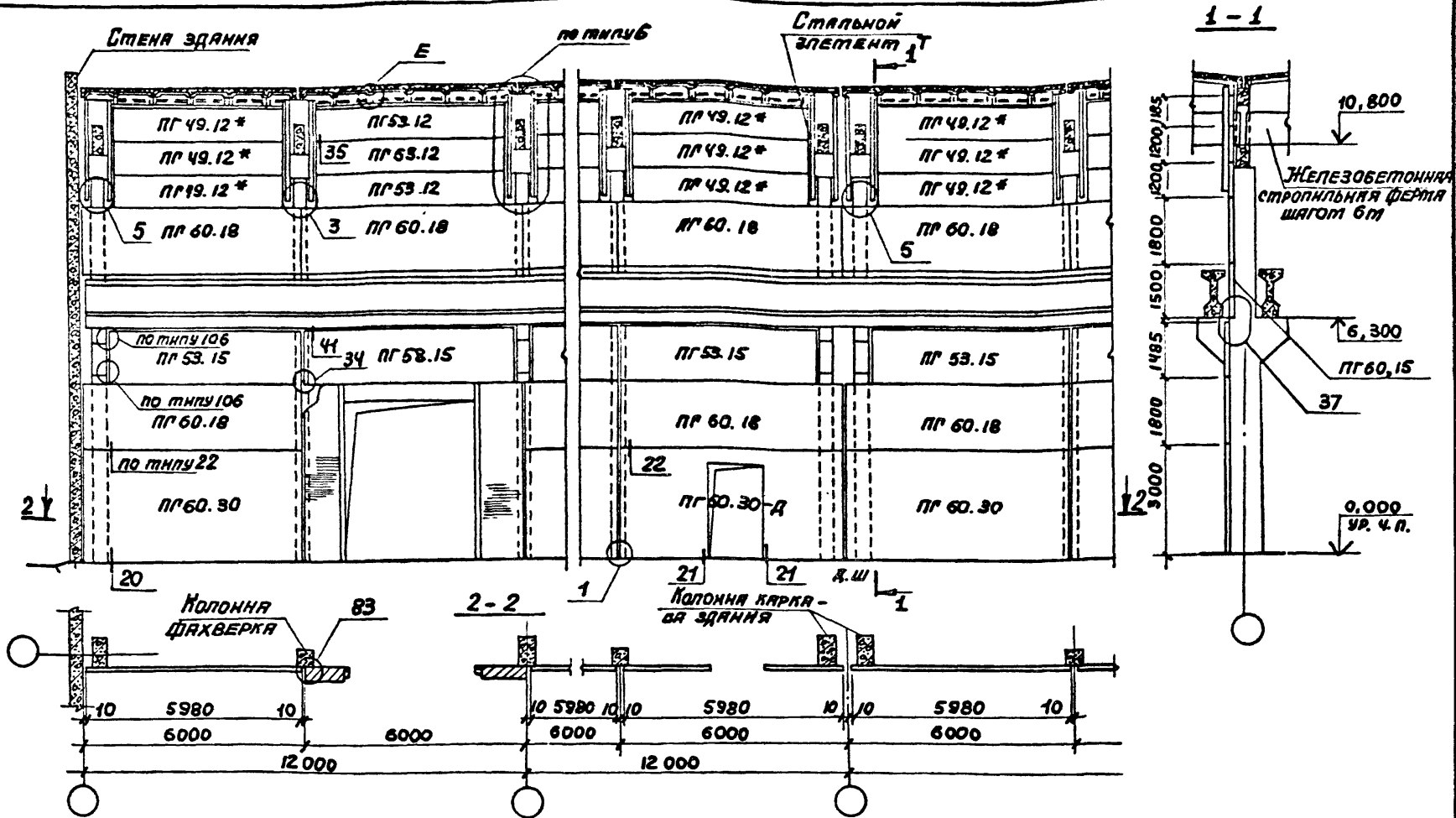
*) При высоте здания $H < 10,8$ м принимать узел 38, при $H = 10,8$ м - узел 39.

И.уч. откд. ВРДЦКМ									
Н. комп. ЧУПАНОВА									
В.п. спец. КОРОТЦКИН									
Ст. налж. ЧУПАНОВА									
Инж. налж. ПОПОВ									
Проектир. ЧУПАНОВА									
1. 030. 9-2.0-33								Стандарт Листов	
ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТой 10,8 м с тросовыми крайними $\varnothing \geq 10$ т. Шаг колонн 6 м.									
								ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАЛЬНИК	



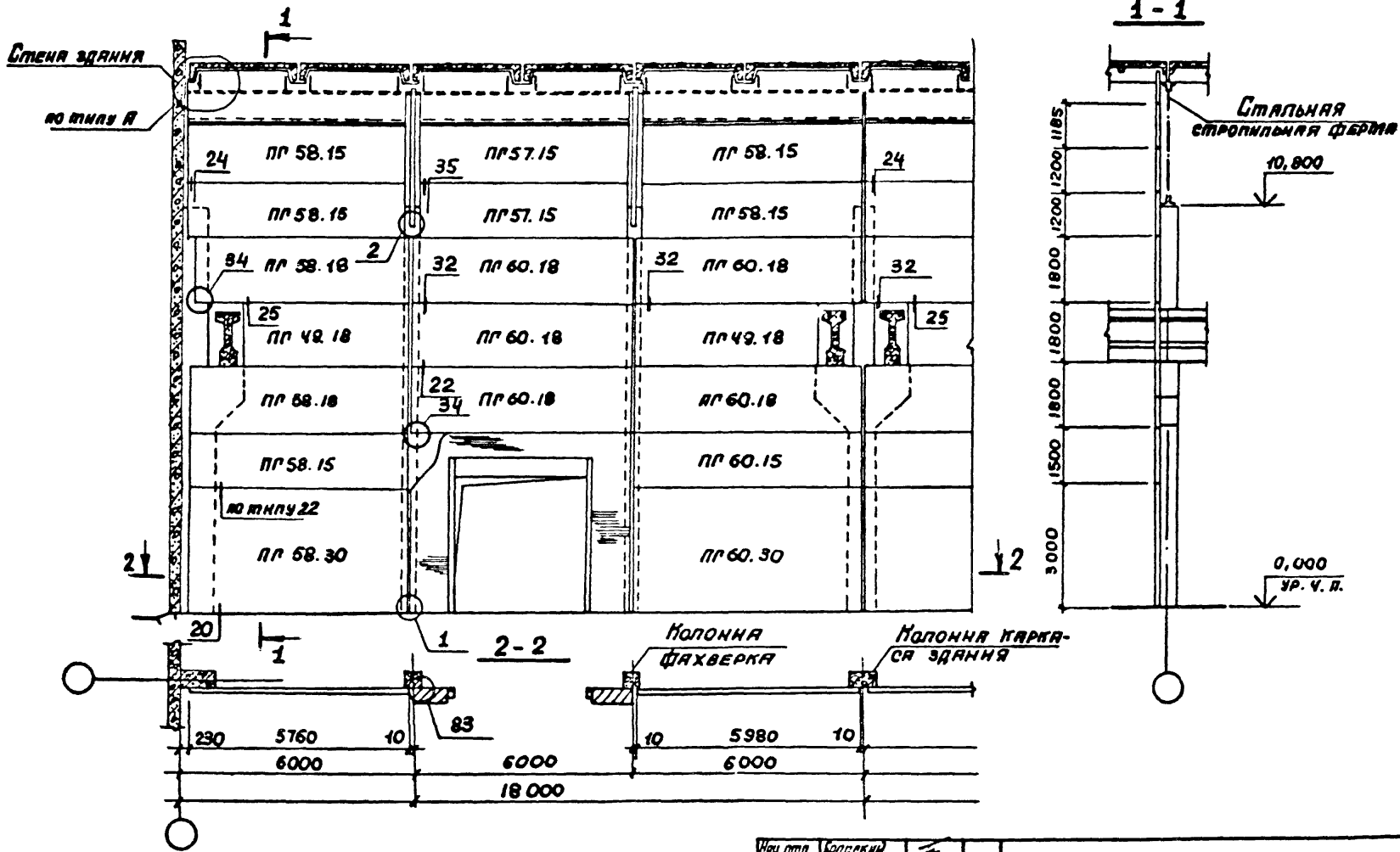
*) При высоте здания $H \geq 13,2$ м принимать узел 36,
 при $H = 10, 8; 12,0$ м - узел 37, при $H < 10, 8$ м - узел 39

Исполн.	Борискин				1.030.9-2.0-34	Итого	Лист	Листов
Контр.	И. П. П. П.					Р		1
Провер.	К. П. П. П.					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАЛЬНИК-ПРОЕКТОР		
Инженер	И. П. П. П.					ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОГО ПЕРЕТОРЖА В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТЫ 10,8 м С МОСТОВЫМИ КРЯЖАМИ $G = 10$ т		
Проектант	И. П. П. П.							



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

Исполн.	Бродский	Ч.			1.030.9-2.0-35
Уч. контр.	Чутякова	Ч.			
Ул. спец.	Кортецкий	Ч.			
Ст. инж.	Чутякова	Ч.			
Исполнил	Фотинчев	Ч.			Пример решения продольной перегородки в одноэтажном здании высотой 10,8 м с типовыми краями Q=20т
Проверил	Чутякова	Ч.			
					Стандия Лист Листов Р 1
					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИТЕЛЬНЫЙ ПРОЕКТ



Инж. отд.	Борискин		
И. контр.	Чутякова		
Пр. спец.	Кротецкий		
Инж. гр.	Чутякова		
Исполнитель	Потинчев		
Проектировщик	Чутякова		

1.030.9-2.0-36

Принятые решения поперечной перегородки в одноэтажном здании высотой 10,8 м с составными крайними В-20т. Шаг колонн и стальных ферм покрытия 12 м.

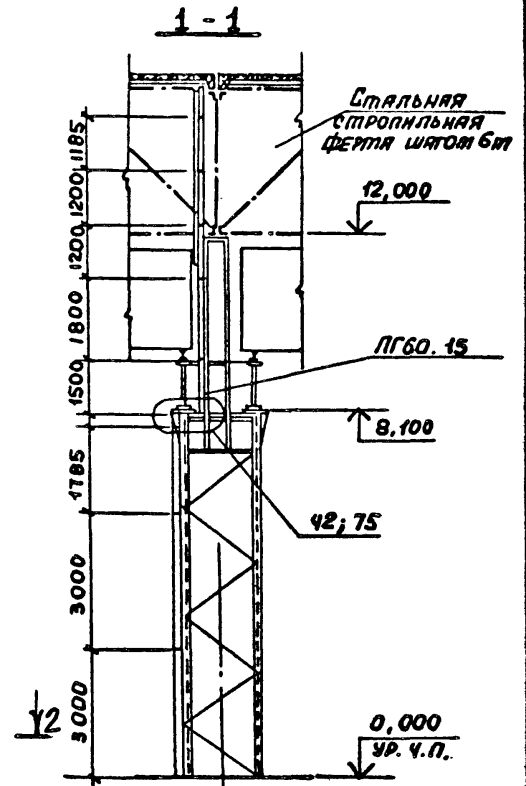
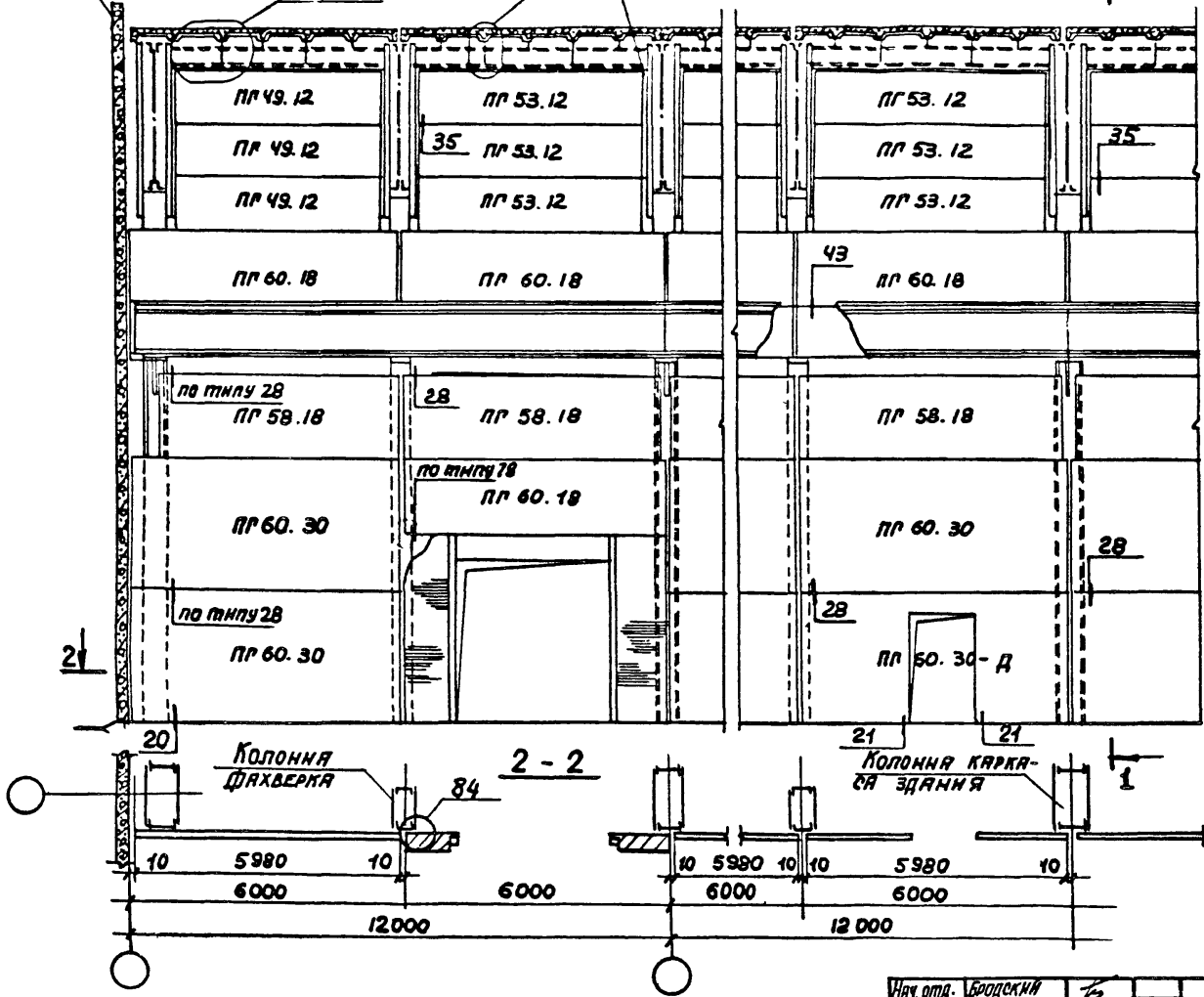
Удьяня	Лист	Листов
Р		1

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОЕКТИРОВАНИЕ

Стена здания

по типу Я

Стальной элемент Т

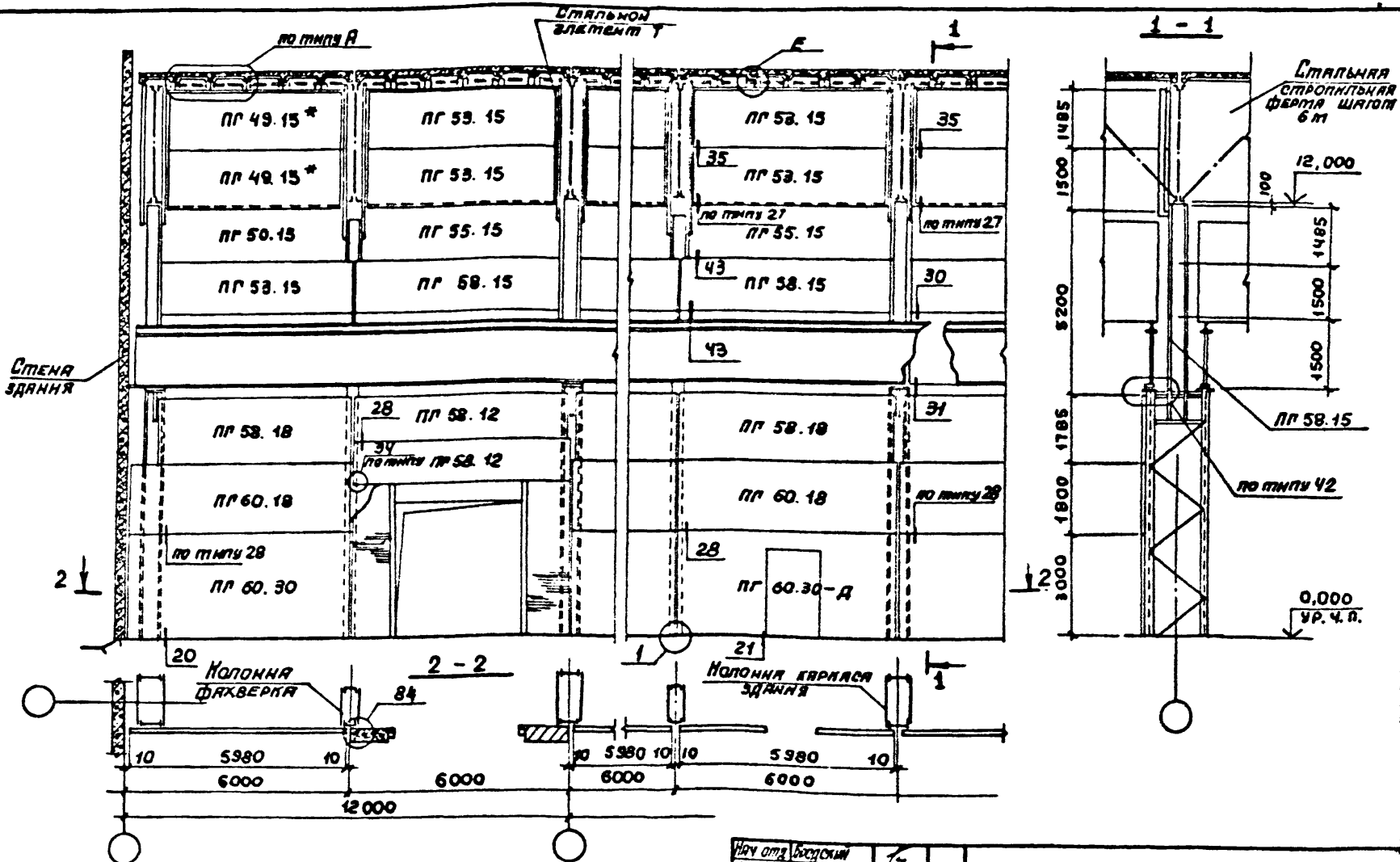


Нач. отд.	Бродский	
Н. контр.	Чутякова	
Мл. спец.	Коротецкий	
Рук. гр.	Чутякова	
Исполнитель	Долгачев	
Проверка	Чутякова	

1.030.9-2.0-37

Пример решения продольной перегородки в одноэтажном здании высотой 12 м с тостовыми кранами Q-20Т

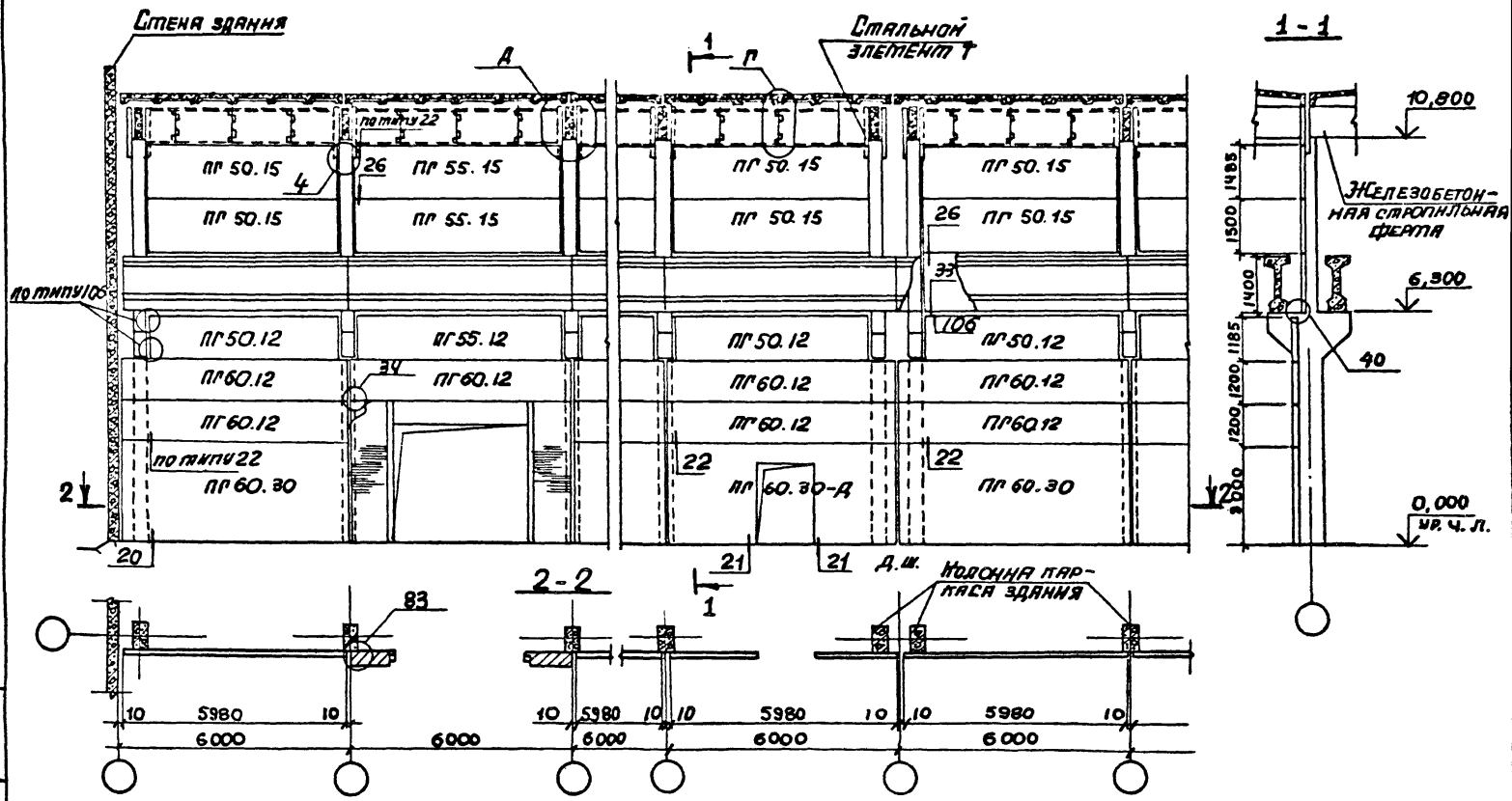
Стаяка	Лист	Листов
Р	1	1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		



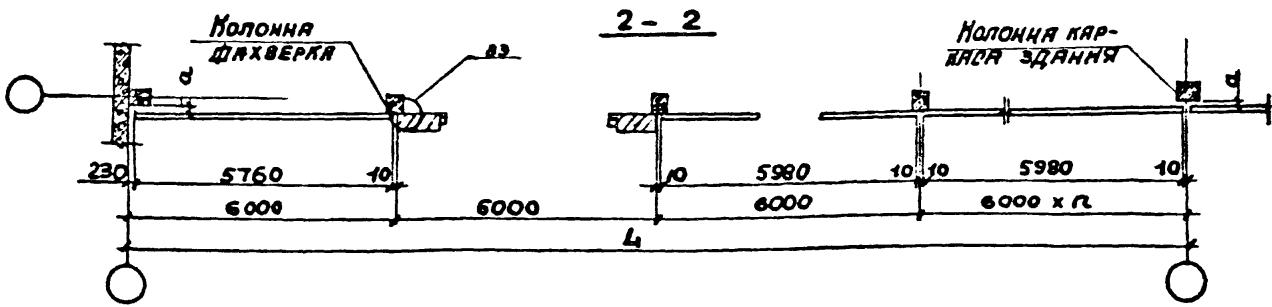
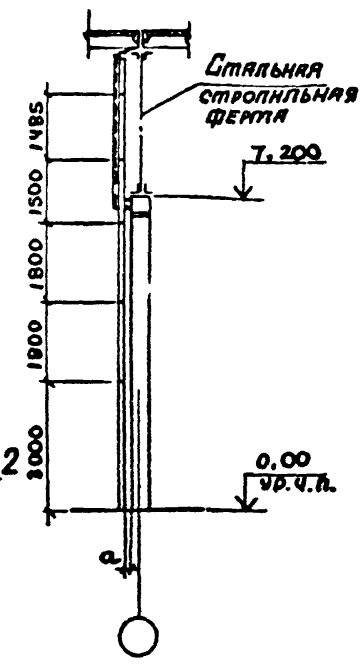
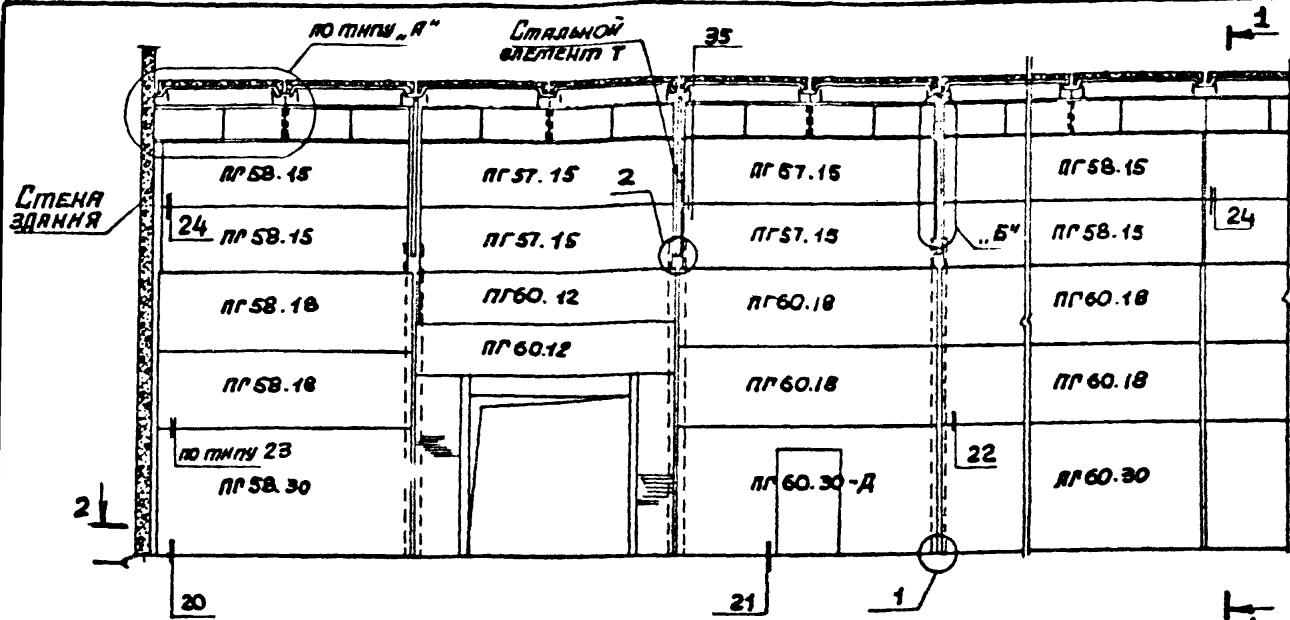
* Заполнение межферменного пространства панелями возможно только при ширине нижнего пояса стропильной фермы не более 300 мм и условии стальной фермы Т по узлу 5.

Имя отца	Будюкин				1.030.9-2.0-38	Лист 1	Рис. 1
Имя мамы	Устинова						
Имя отца	Кородецкий						
Имя мамы	Чулякова						
Имя отца	Спиричев				Пример решения продольной перегородки в одноэтажном здании высотой 12 м с мостом шириной крайних Q=30Т	Лист 1	Рис. 1
Имя мамы	Чулякова						

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОИПРОЕКТ



И.о. архитектора	И.о. инженера	И.о. архитектора	И.о. инженера	1. 030. 9 - 2.0 - 39	Пример решения продольной перегородки в одноэтажном здании высотой 10,8 м с тросовыми кранями Q = 30 т	Имя	Лист	Листов
И.о. архитектора	И.о. инженера	И.о. архитектора	И.о. инженера			Р	1	1
И.о. архитектора	И.о. инженера	И.о. архитектора	И.о. инженера			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		
И.о. архитектора	И.о. инженера	И.о. архитектора	И.о. инженера					
И.о. архитектора	И.о. инженера	И.о. архитектора	И.о. инженера					



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 перегородки устанавливаются параллельно к основной колонне (по типу тон-тажной схемы, показанной на док. - 27).

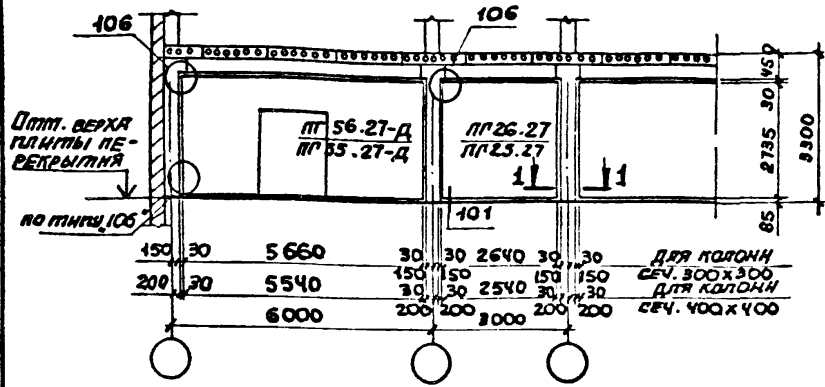
Исполнитель	БРОДСКИЙ		
Проектировщик	ЧУПРАКОВА		
Проверен	ЧУПРАКОВА		
Исполнитель	КОТЛАНЧЕВ		
Исполнитель	ЧУПРАКОВА		
Проверен	ЧУПРАКОВА		

1.030.9 - 2.0 - 40

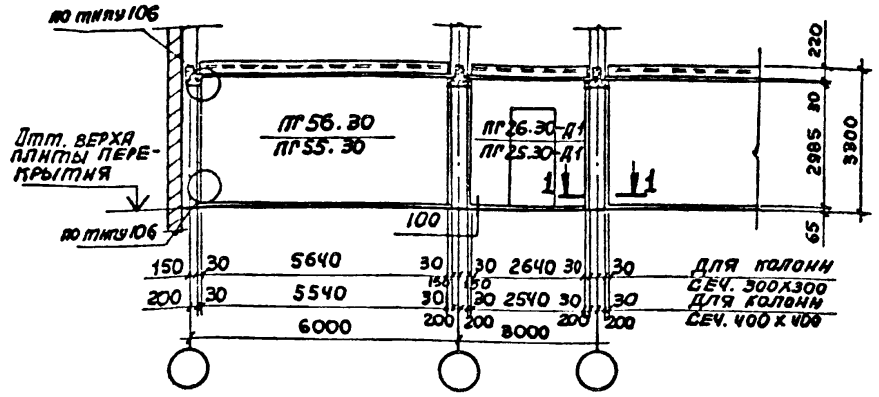
Пример решения поперечной перегородки в одноэтажном здании высотой 7,2 м без поперечных крайних ШИГ колонн 6 м.

Стальная	Лист	Листов
Р		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАЛЬНИКПРОЕКТ		

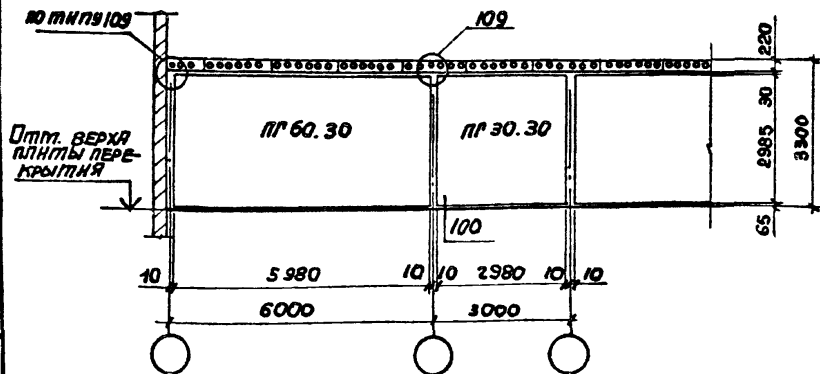
**ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



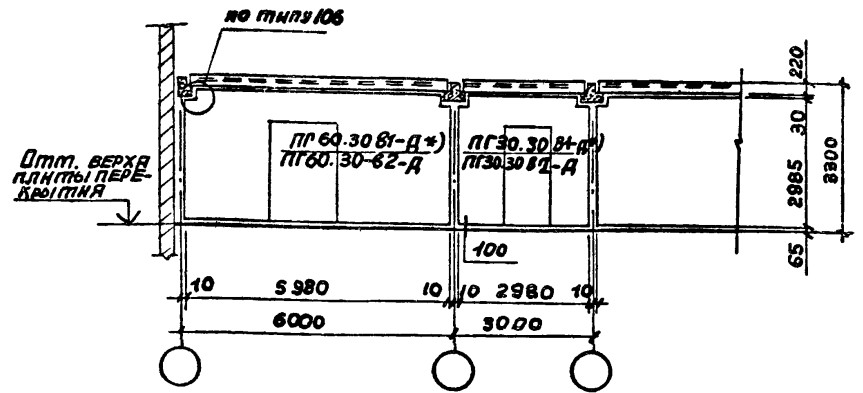
**ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



**ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



**ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**

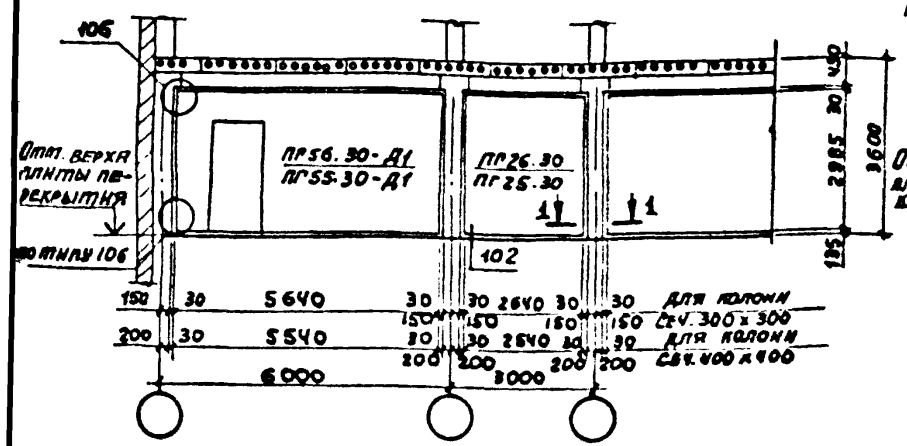


*) Пятели ПГ 60.30-В1-Д и ПГ 30.30-В1-Д применяются при наличии ригеля высотой 450 мм; пятели ПГ 60.30-В2-Д и ПГ 30.30-В2-Д - при ригеле высотой 600 мм.

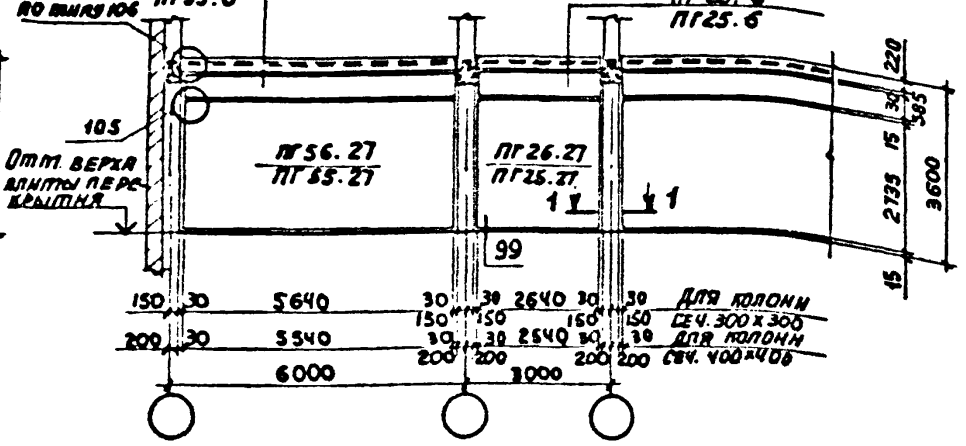
Беченне 1-1, 2-2 ст. документ - 46.

Илч. отд.	Бродский				1.030.9-20-41		
Н.контр.	Чутякова						
Ил. спец.	Каротецкий						
Рук. гр.	Чутякова						
Исполн.	Потычнев						
Пробери	Чутякова						
Примеры решения перегородок зданий с каркасом по серии 1.020-1. Перекрытия из многослойных панелей. Высота этажа 3,3 м.							
					Страница	Лист	Листов
					2	1	1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОСТ							

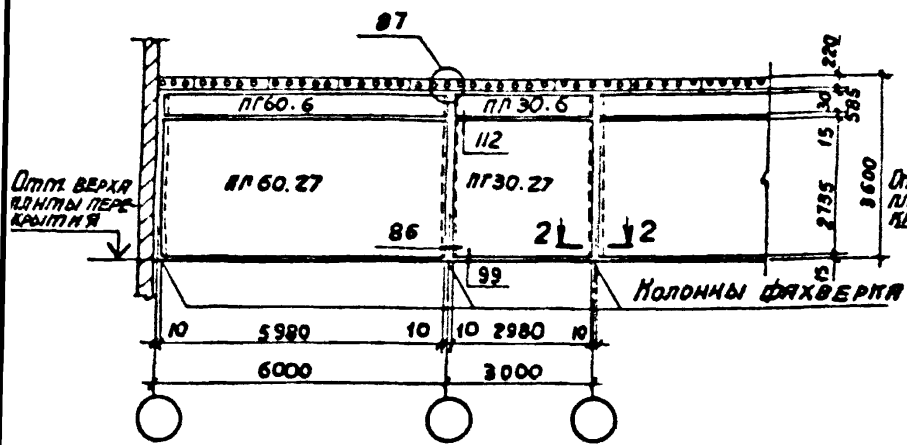
**ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



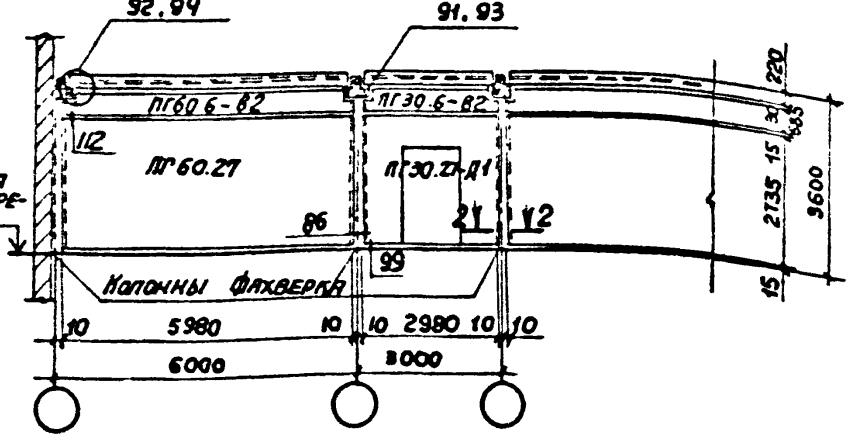
**ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



**ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



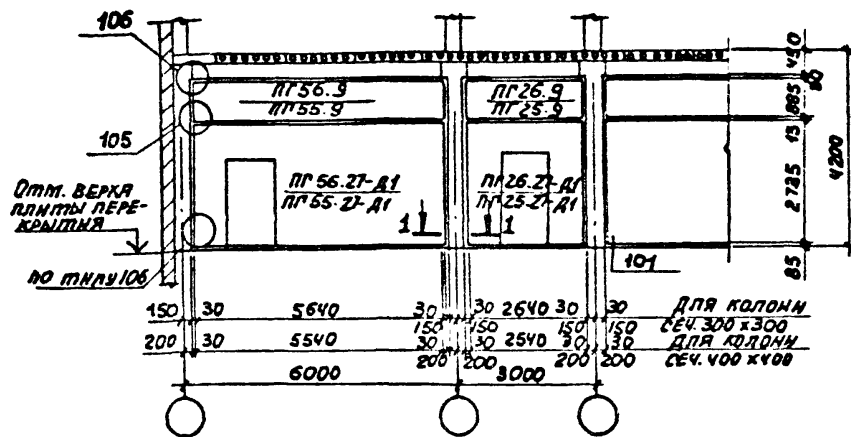
**ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



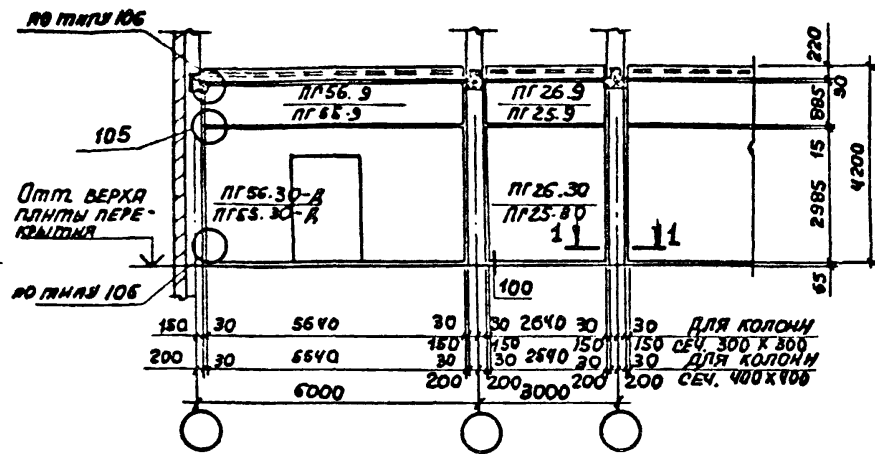
Раскладка панелей в поперечной перегородке в створе колонн при высоте 600 мм и многослойных панелях перекрытия и сетке колонн 9x6 м такая же, как в перегородке на этаже соответствующей высоты в здании с ребристыми плитами перекрытия и ригелями высотой 600 мм. Сечения 1-1, 2-2 см. документ - 46.

Уч. отд.	ВАСИЛИЙ				1. 030. 9 - 2. 0 - 42	Примеры решения перегородок зданий с каркасом по серии 1 020 - 1. Перекрытие из многослойных панелей. Высота этажа 3,6 м.	Страна	Лист	Листов
А. Ю. М. П.	ЧУПЯКОВА	Ч					Р		
П. С. П.	КОСТЕЦКИЙ	К							
В. А. Г.	ВАСИЛОВА	В							
В. А. М. П.	КОСТЯКОВ	К							
В. А. М. П.	ЧУПЯКОВА	Ч							

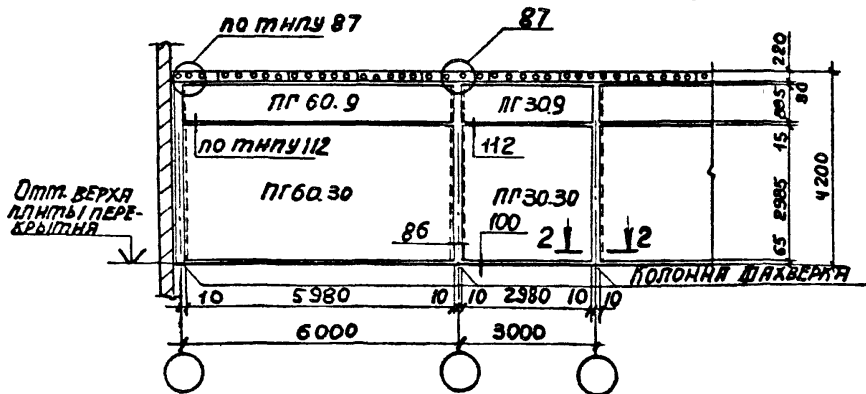
**ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ**



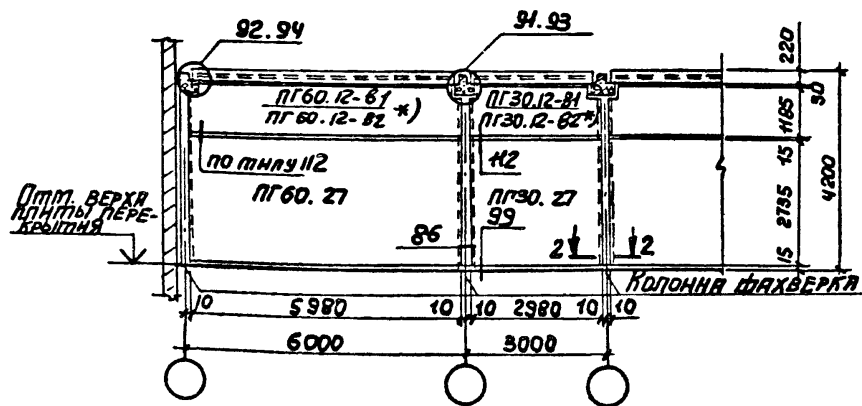
**ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ**



**ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ**



**ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ**



*1) Панели ПГ 60.12-В1 и ПГ 30.12-В1 применяются при напички ригеля высотой 450 мм; панели ПГ 60.12-В2 и ПГ 30.12-В2 - при ригеле 600 мм.

Сечения 1-1, 2-2 см. документа -46.

Исполн.	Бродский							
И. комп.	Чутякова							
Ил. спец.	Лортецкий							
Рук. гр.	Чутякова							
Исполнил	Щотичев							
Проверил	Чутякова							

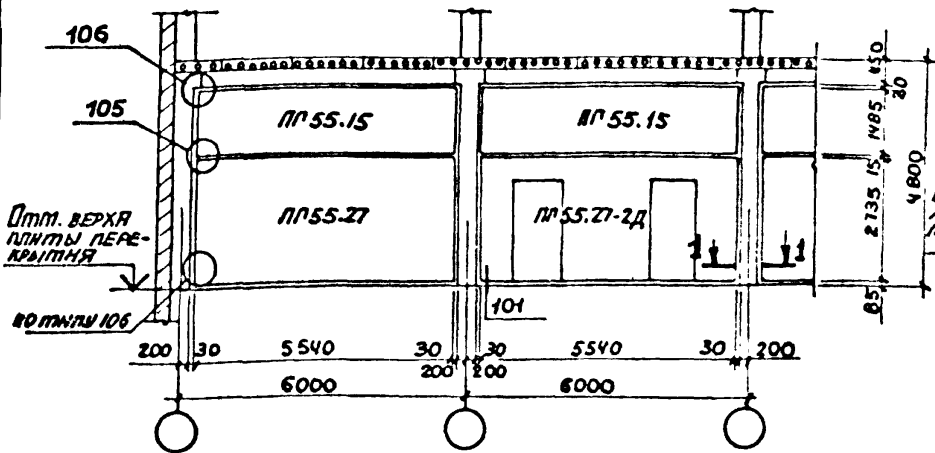
1.030.9 - 2.0 - 43

Примеры решения перегородок зданий с каркасом по серии 1.020.-1. Перекрытия из многослойных панелей. Высота этажа - 4200

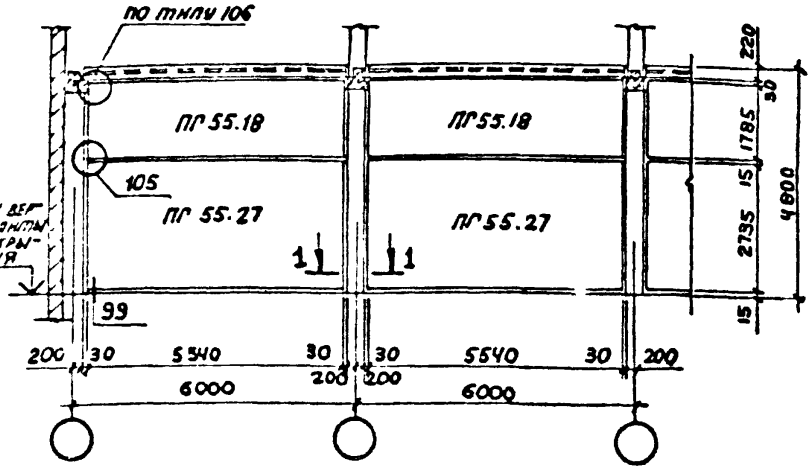
Этадия	Лист	Листов

**ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ**

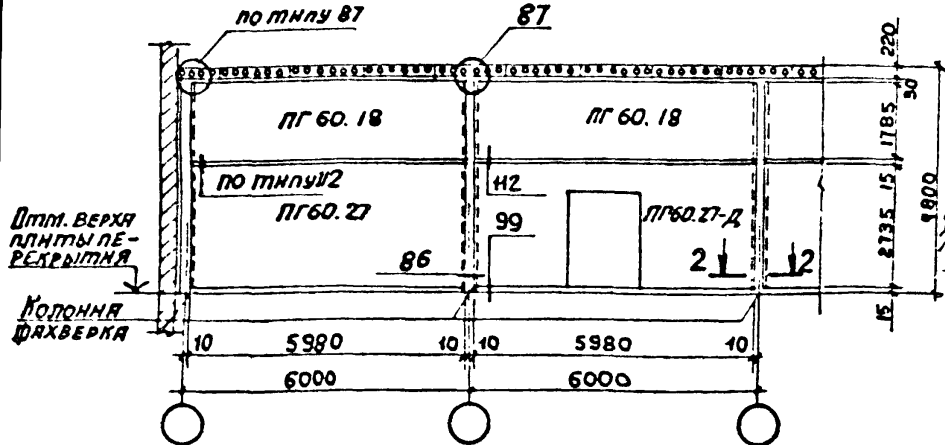
**ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



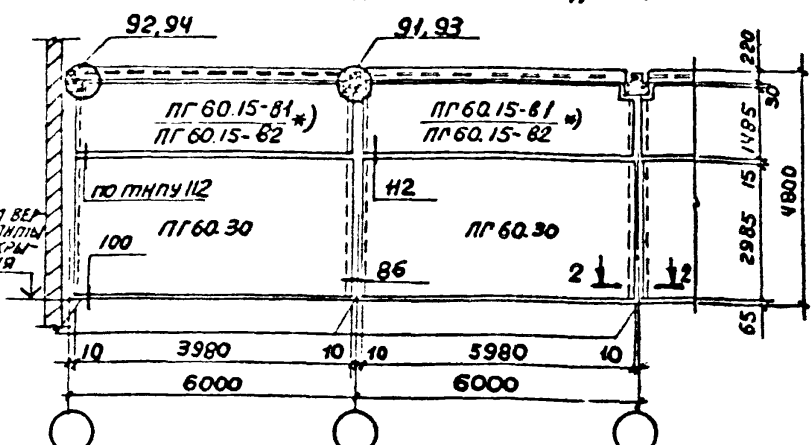
**ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



**ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



**ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**

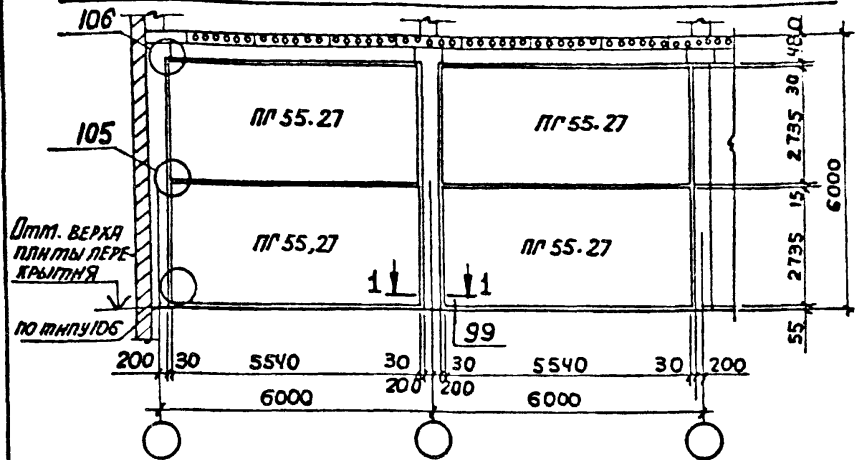


Панели ПГ 60.15-81 применяются при наличии ригеля высотой 450 мм, панели ПГ 60.15-82 - при ригеле высотой 600 мм

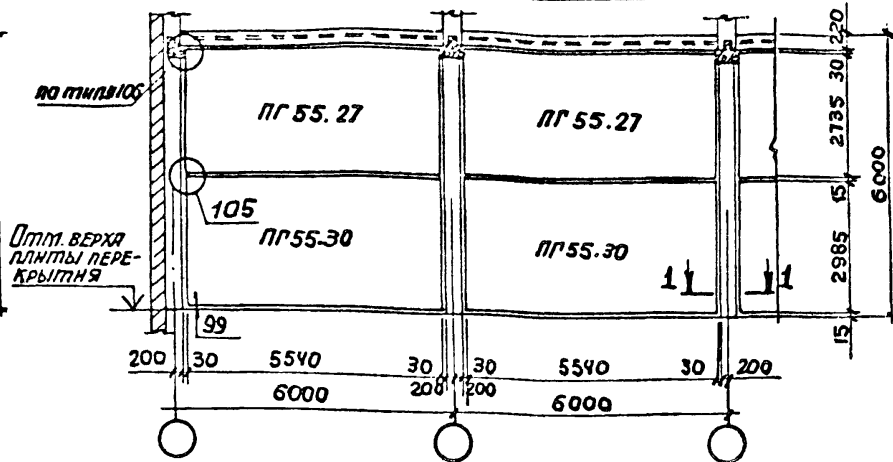
Сечение 1, 2-2 см. документ - 46.

НАЧ. ОП.	С. И. Д.	И. П.		1.030.9-2.0-44	ПРИБОРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕКРЫТИЯ ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ ТИПОГОЛУБИННЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА - 4,80 м.	Связь	Лист	Листов
И. П. Д.	И. П. Д.	И. П. Д.				Р		1
И. П. Д.	И. П. Д.	И. П. Д.						
И. П. Д.	И. П. Д.	И. П. Д.						
					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАЛЬНИК			

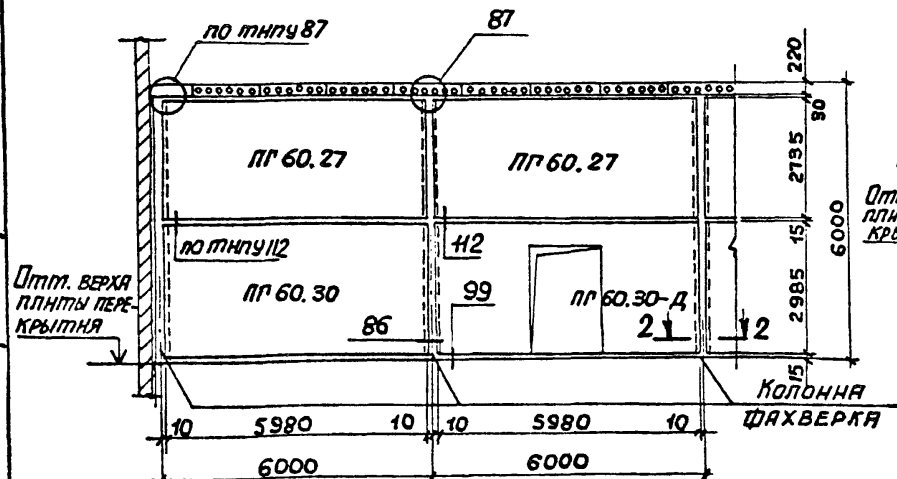
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ



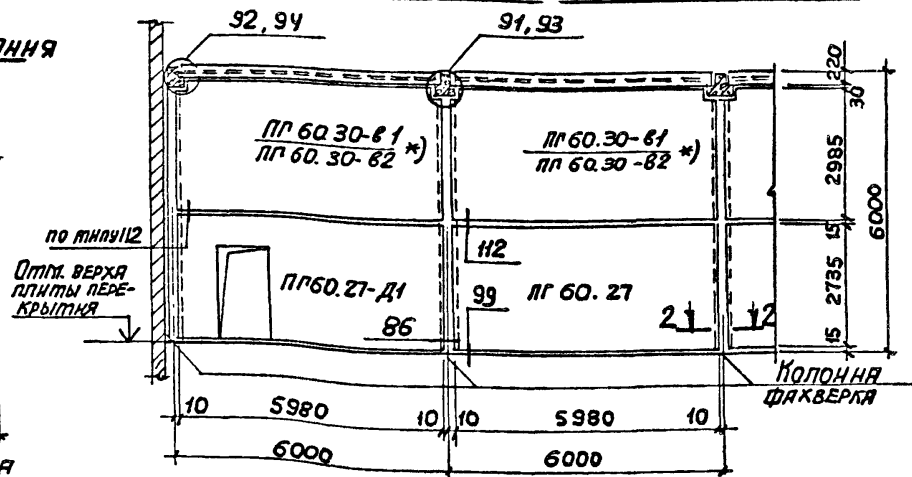
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ



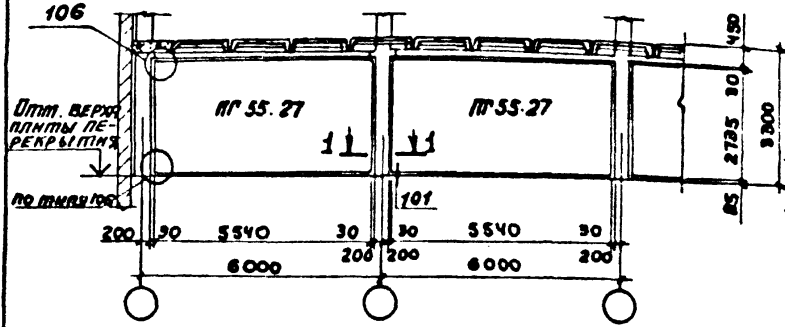
*) Панели ПГ 60.30-Б1 применяются при наличии ригеля высотой 450 мм; панели ПГ 60.30-Б2 - при ригеле высотой 600 мм.
Сечения 1, 2-2 см. документ - 46

Иж. отд. Бродский	
М. контр. Чутякова	
Л. спец. Бортецкая	
Рук. гр. Чутякова	
Кополн. Лопатчев	
Проберил. Чутякова	

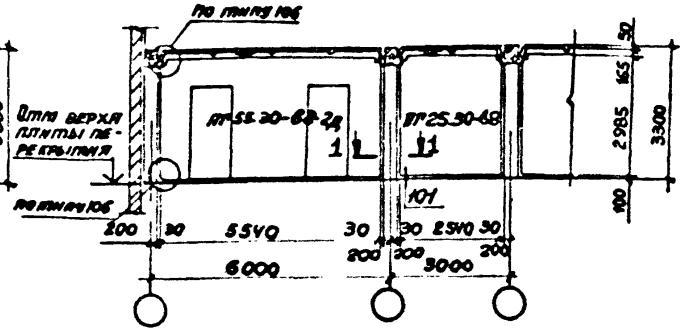
1.030. 9-2.0-45

ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ П20.-1. ПЕРЕКРЫТИЕ - ПЛ. ИЗ МНОГОПЛУСТЯТЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА 6,0 м.	Стандия	Лист	Листов
	Р		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТНО-ИЗЫСКАТЕЛЬСКИЙ ИНСТИТУТ			

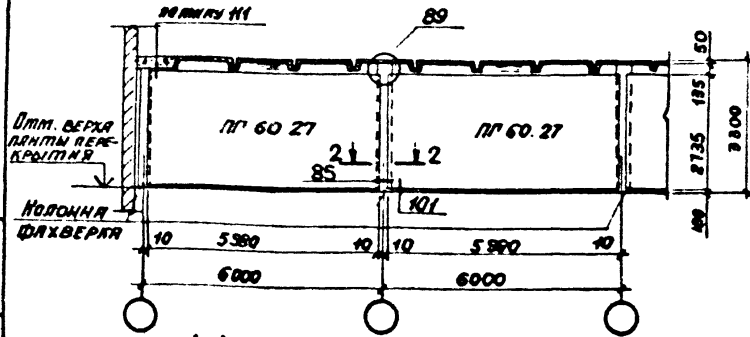
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРТИСА ЗДАНИЯ
 ВЫСОТА РИГЕЛЯ 450 мм



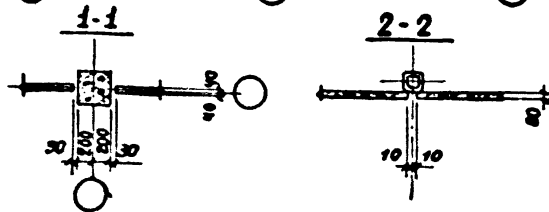
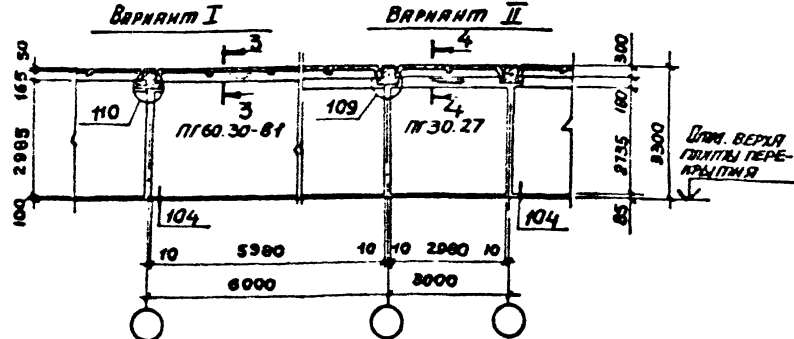
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРТИСА ЗДАНИЯ
 ВЫСОТА РИГЕЛЯ 450 мм



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



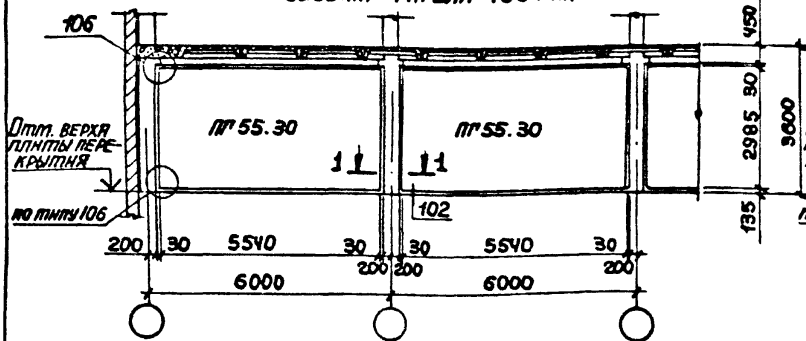
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРТИСА ЗДАНИЯ
 ВЫСОТА РИГЕЛЯ 450 мм



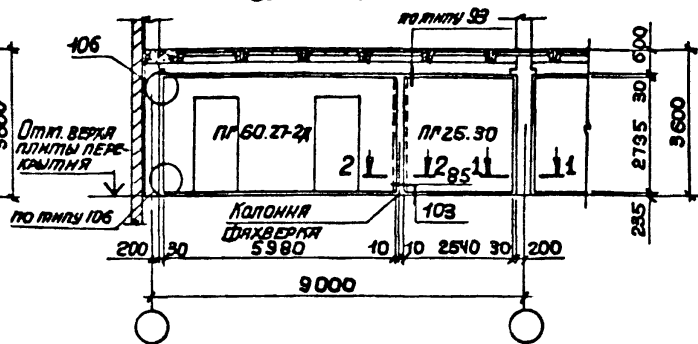
Сечение 3-3 и 4-4 см. документ-47

ИВУ ОТДЕЛЕНИЯ						1.030.9-2.0-46	Страна Лит. Ул. Строит.
И КОМП. ЧУЛКОВА							
ДЛ. СВЕЩ. ПОРЯДКОВ						ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАР- ТАСОТ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ ЖЕЛЕЗНЫХ БЛИН ВЫСОТА ЭТАЖА 3,3 м.	ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАТЕЛЬСКИЙ ЦЕНТР
СТ. НАЗВ. ЧУЛКОВА							
КОЛОНЫ ДОМИКОВ							
ПЕРЕКРЫТИЯ ТАКОВА							

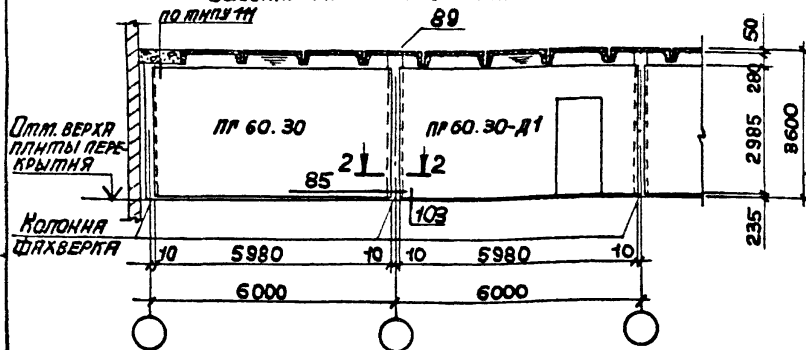
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
 Высота ангеля 450 мм



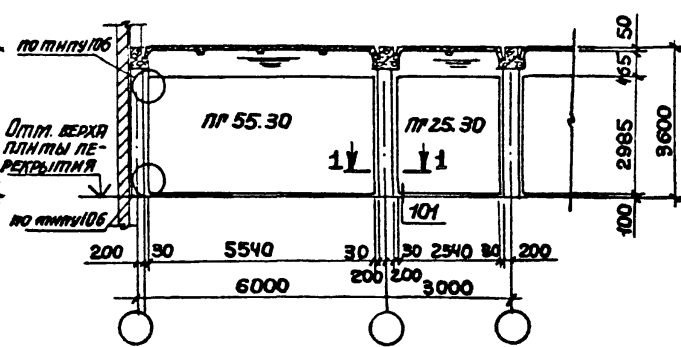
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
 Высота ангеля 600 мм



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



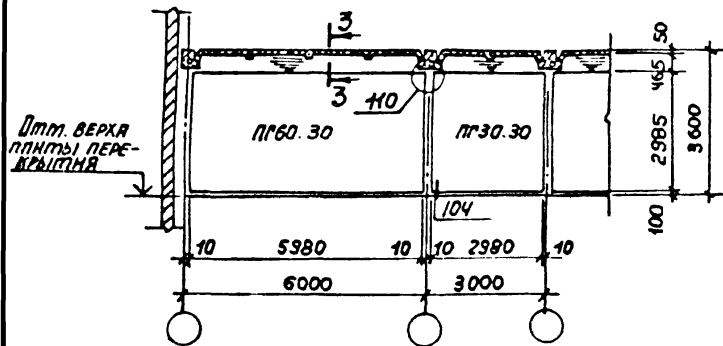
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
 Высота ангеля 450 мм или 600 мм



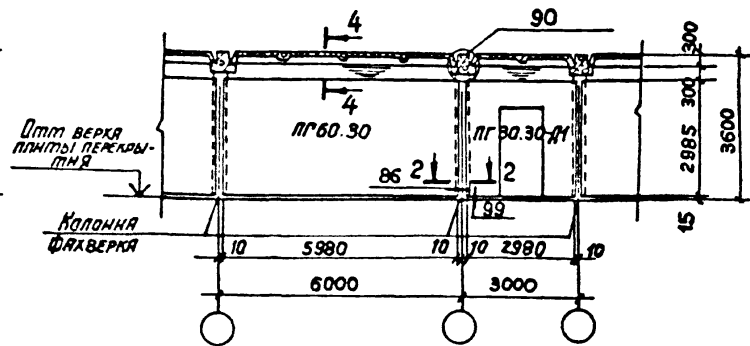
Сечение 1-1, 2-2 см. документ - 46

И.О.С.Д.	Бродский	Л		1.030.9-2.0-47		
И.КОНСТ.	Чутякова	Л		ПЛАНТЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАР- КАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1 ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ ФЕРРИСТЫХ ПЛИТ. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,5 м	Листов	
И.О.С.П.	Королёв	Л			Р	1
Р.К.Г.	Чутякова	Л				2
И.О.П.И.Н.	Полухин	Л			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ	
ПРОВЕРИЛ	Чутякова	Л				

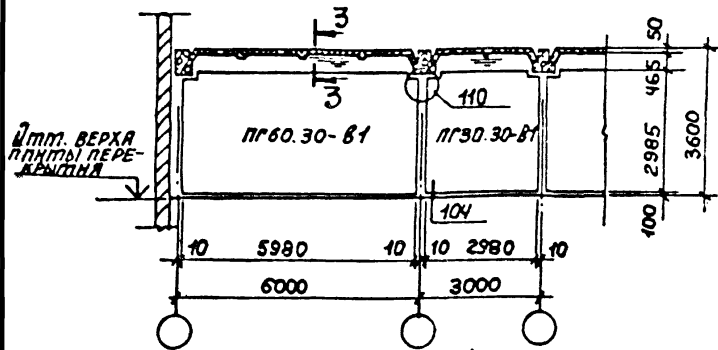
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания
Высота ригеля 450 мм. Вариант I



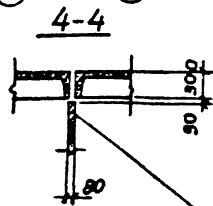
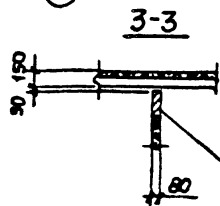
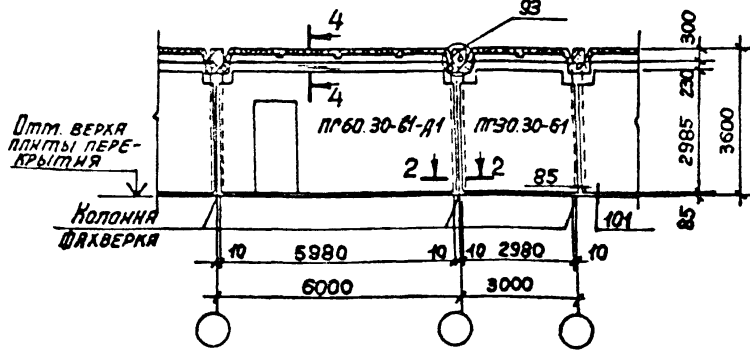
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания
Высота ригеля 450 мм. Вариант II



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



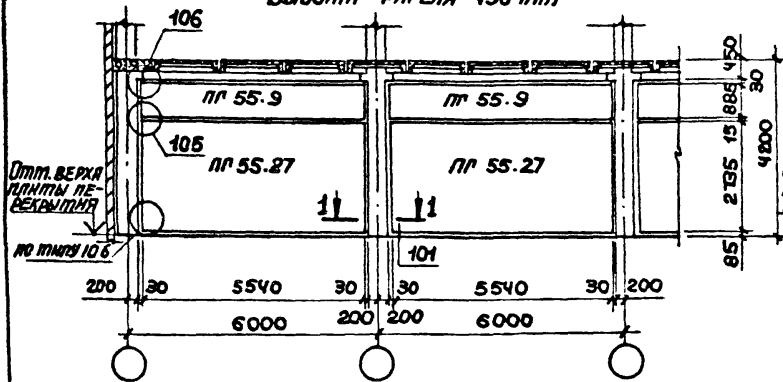
Указания по заполнению
участка перегородки кирпич-
ной кладкой смотрите на
листе 0-70.

Лист 2-2 от документа - 46

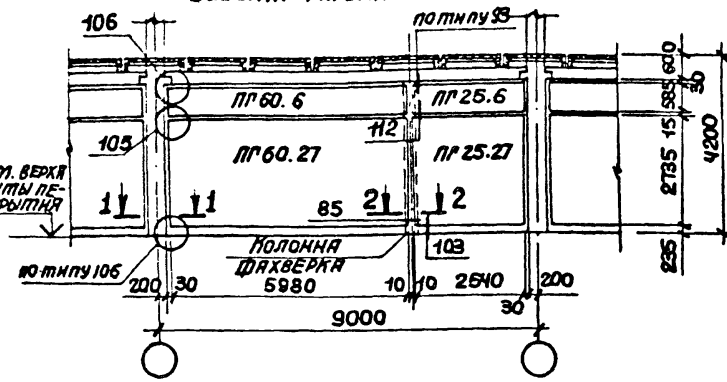
1.030. 9-2.0-47

2

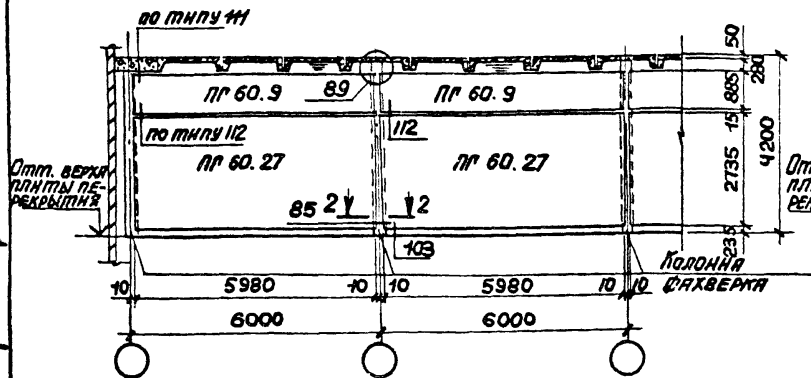
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
Высота ригеля 450 мм



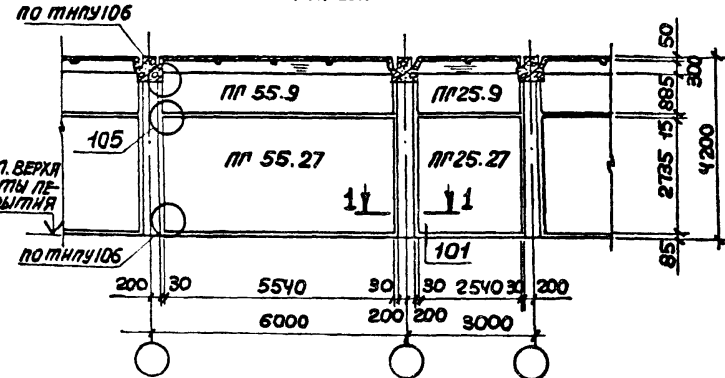
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
Высота ригеля 600 мм



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



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



Сечение 1-1 и 2-2 ст. документ -46

И.в.ч. ОГОБРОДСКИЙ	Ч.С.
И.конт. ЧУПЯКОВА	Ч.С.
П. спец. КОРОТЕЦКАЯ	Ч.С.
Р.к. гр. ЧУПЯКОВА	Ч.С.
Исполнитель ПРОЩЕНКО	Ч.С.
Проектировщик ЧУПЯКОВА	Ч.С.

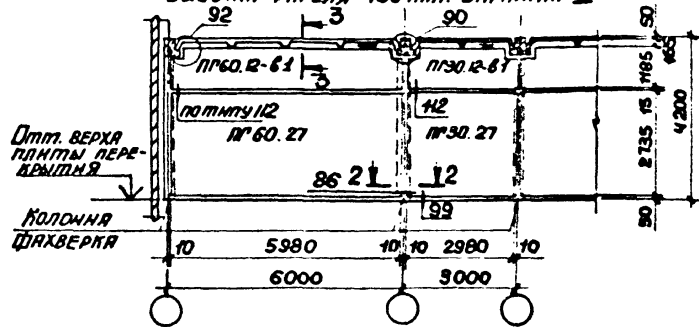
1.030. 9-2.0-48

ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДКИ
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ПО
СЕРИИ 1.030 - 1. ПЕРЕКОРЫТИЕ
ИЗ РЕБРИСТЫХ ПЛИТ. Высота
этажа 4,2 м.

Стандарт	Лист	Инст. 02
Р	1	2
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТНО-СТРОИТЕЛЬНЫЙ ПРОЕКТ		

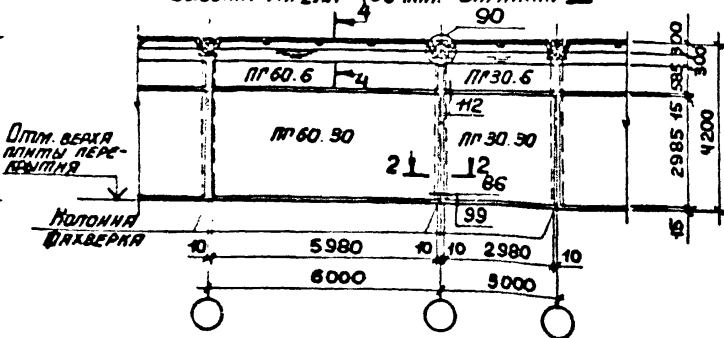
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания.

Высота ригеля 450 мм. Вариант I



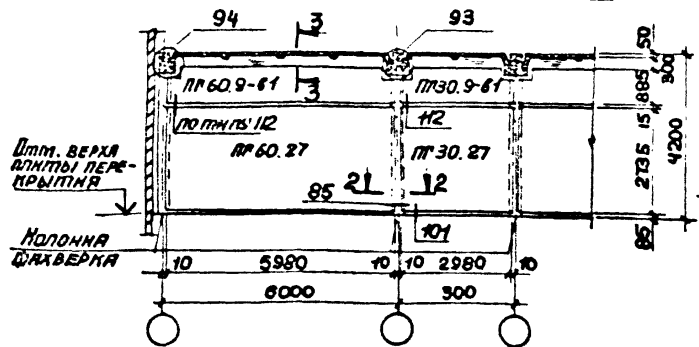
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания.

Высота ригеля 450 мм. Вариант II



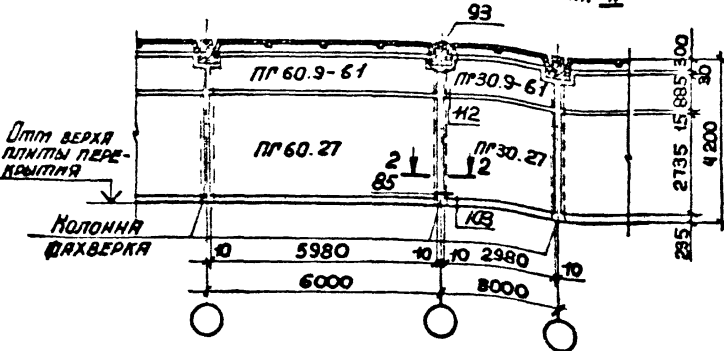
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания.

Высота ригеля 600 мм. Вариант I



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания.

Высота ригеля 600 мм. Вариант II



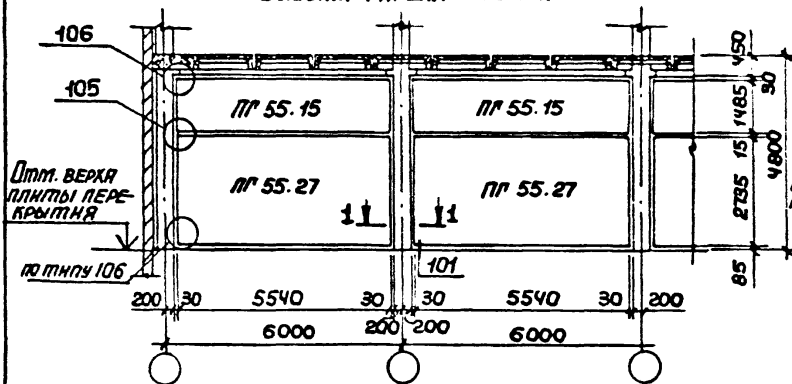
Сечение 2-2 см. документ - 46,
сечения 3-3 и 4-4 - см. документ - 47

1.030. 9-2.0-48

Лист
2

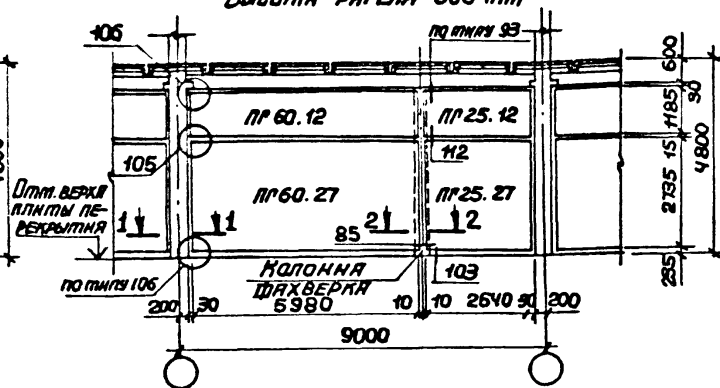
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

Высота ригеля 450 мм



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

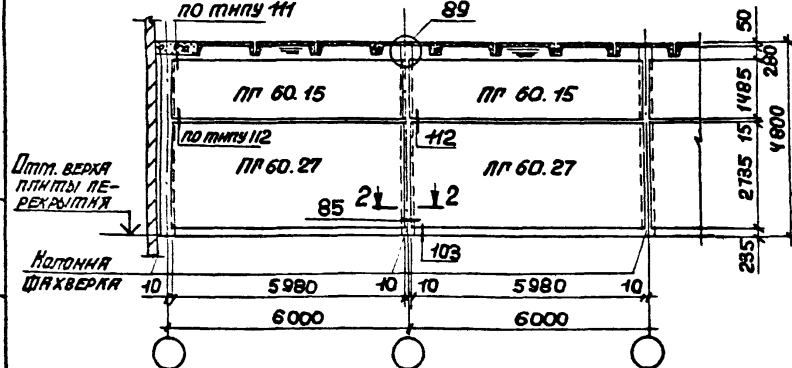
Высота ригеля 600 мм



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

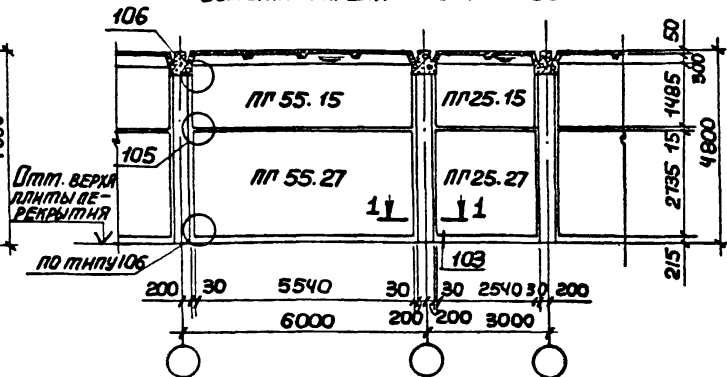
Высота ригеля 450 или 600 мм

по типу 111



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

Высота ригеля 450 или 600 мм



1. Монтажные схемы перегородок для высоты этажа 6,0 м аналогичны соответствующим монтажным схемам перегородок для этажа высотой 4,8 м при условии добавления панелей перегородок высотой 1,2 м
2. Сечение 1 и 2-2 от документа - 46.

И.ч.оп. Бродский	✓								
И.конт. Чутякова	✓								
Пл. спец. Каролецкий	✓								
Рук. гр. Чутякова	✓								
Исполн. Проценко	✓								
Проверка Чутякова	✓								

1.030.9-2.0-49

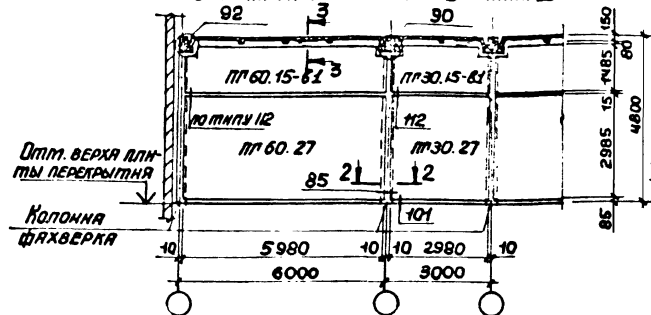
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020.-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ РЕБРИСТЫХ ПЛИТ. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м

Стация	Лист	Листов
Р	1	2

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ

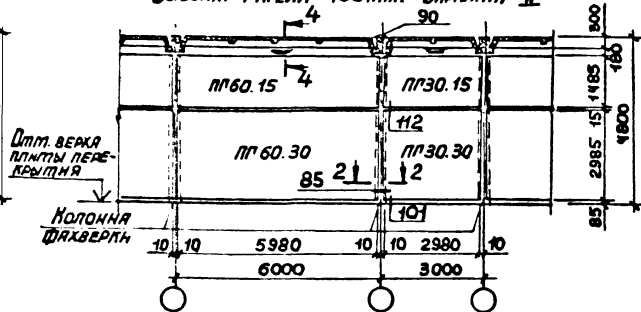
Продольная перегородка не в створе колонн маршаса здания

Высота ригеля 450мм. Вариант I



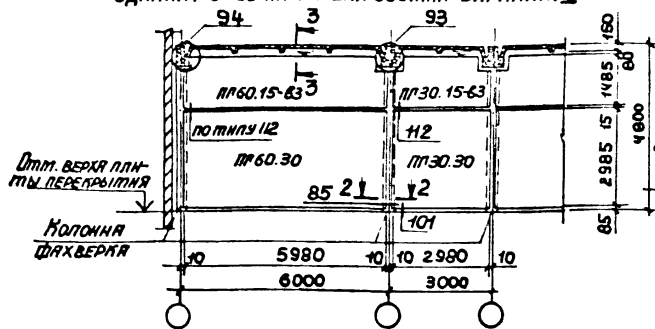
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 450мм. Вариант II



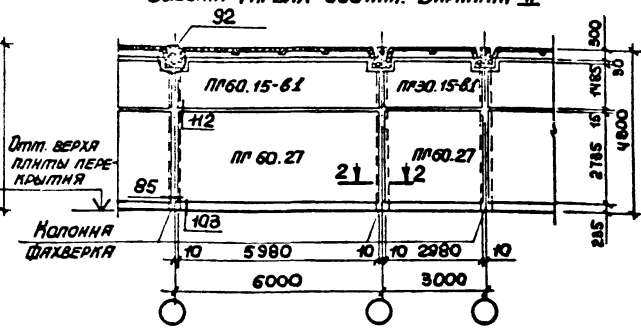
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 600мм. Вариант I



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 600мм. Вариант II



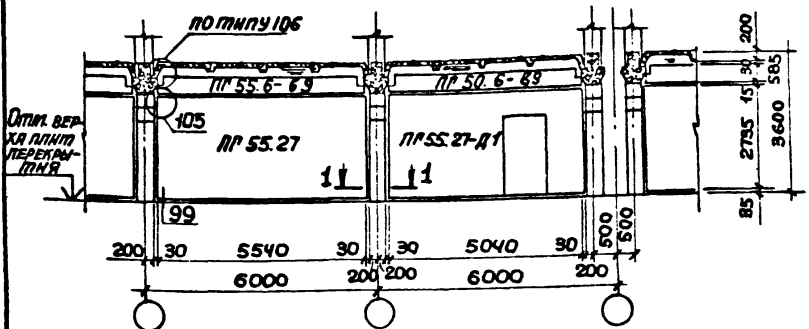
Детали 2-2 ст. док. -46, сечения 3-3 и 4-4 ст. док. -47

1.030.9-2.0-49

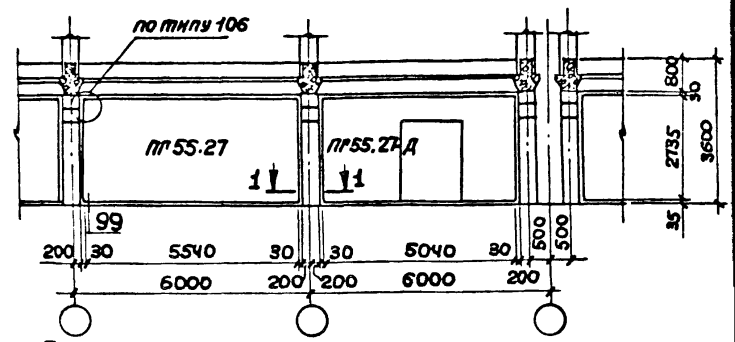
Лист

2

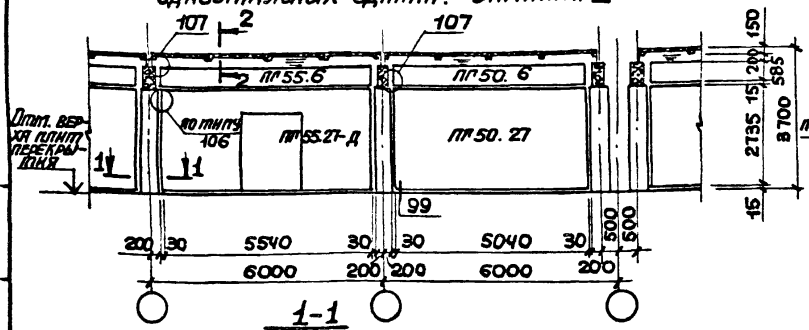
**Продольная перегородка в створе колонн
каркаса здания**



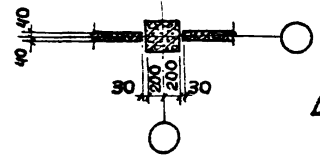
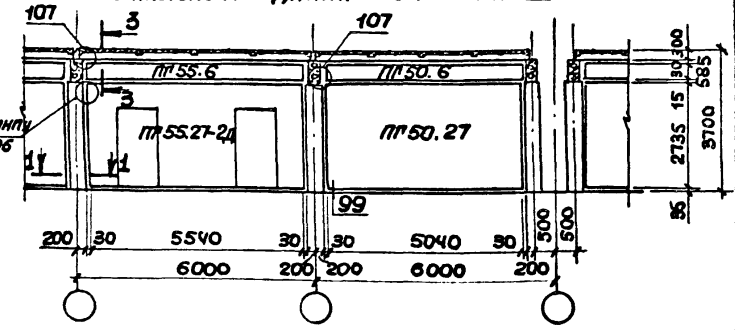
**Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания
при наличии продольного ригеля**



**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 одно-
этажных зданий. Вариант II.**

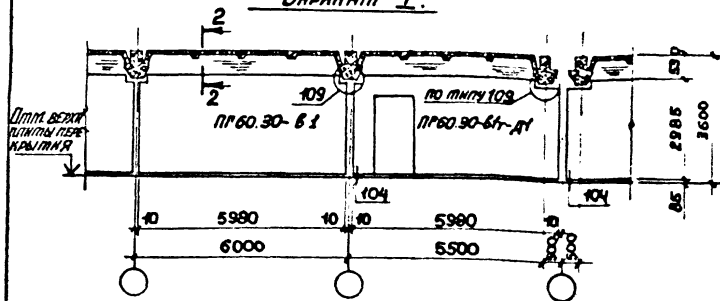


Сечения 2-2 и 3-3 см. док. -50 л. 2

Имя отп.	Бродский	1/2			1.030.9-2.0-50	Стандарт Лист Листов 1 1 4
И.контр.	Чумакова	1/4				
И.контр.	Коротацкий	1/2			Примеры решения перегородок здания с карка- сом по серии 1.42.0-12. Перекрытие типа 1. Высота этажа 3,6 м.	ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ
Руководит.	Чумакова	1/2				
Молодший	Процвенко	1/2				
Проверка	Чумакова	1/2				

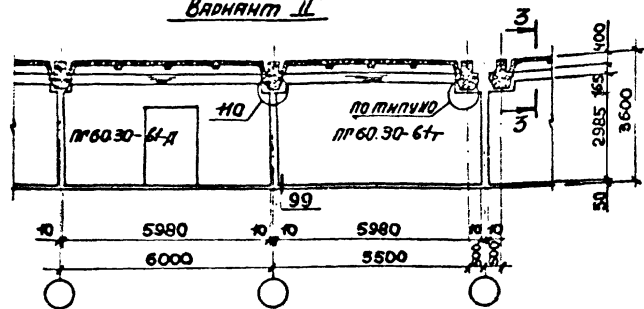
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания.

Вариант I.



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания.

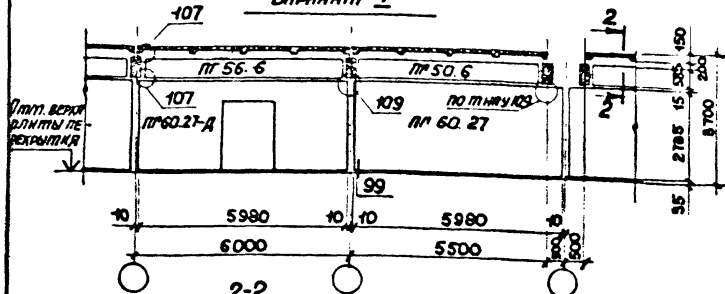
Вариант II.



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса

здания. Покрытие из плит для одноэтажных зданий

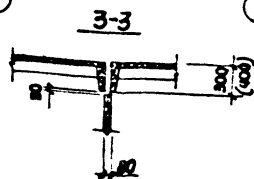
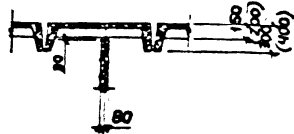
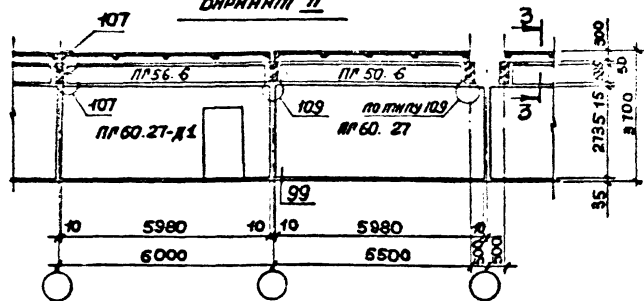
Вариант I.



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса

здания. Покрытие из плит для одноэтажных зданий.

Вариант II.



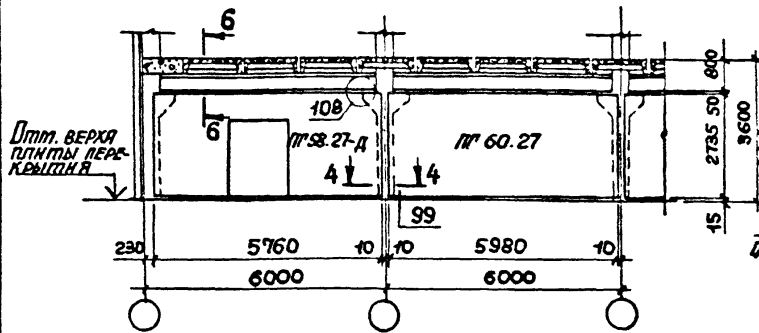
Сечение 5-5 от. док. -50 л.3

1.030. 9-2.0-50

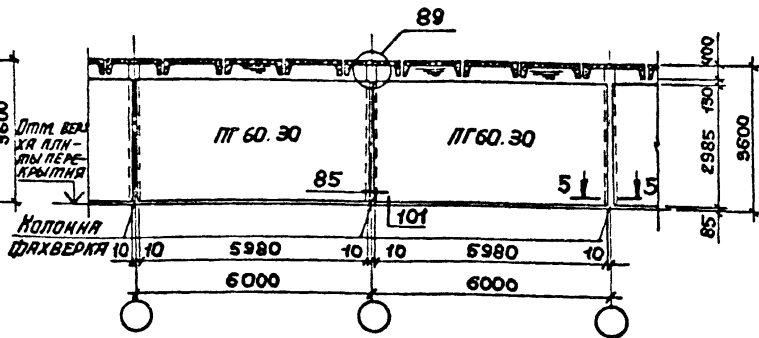
1/40

2

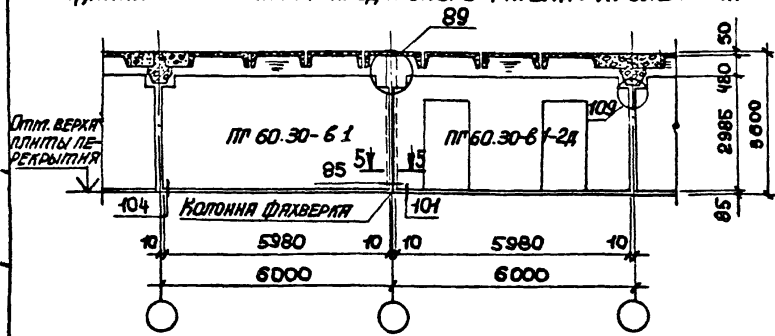
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИСЛОННО К КОЛОННАМ
КАРКАСА ЗДАНИЯ. Пролет 6 м



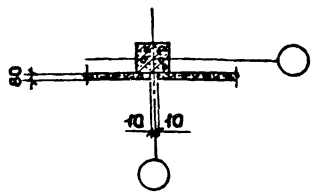
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН
КАРКАСА ЗДАНИЯ. Пролет 6 м



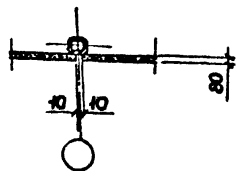
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА
ЗДАНИЯ ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНОГО РИГЕЛЯ. Пролет 6 м.



4-4



5-5

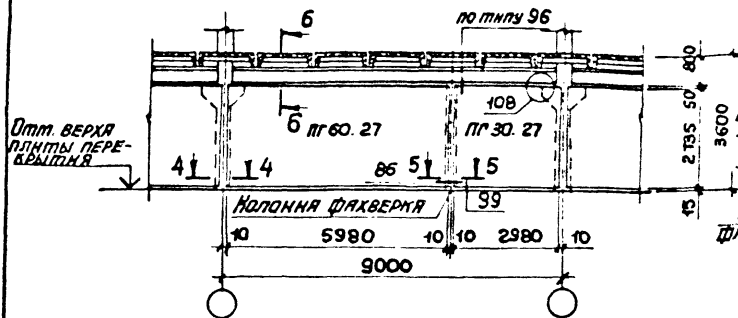


Сечение 6-6 см. док. - 51 л. 3

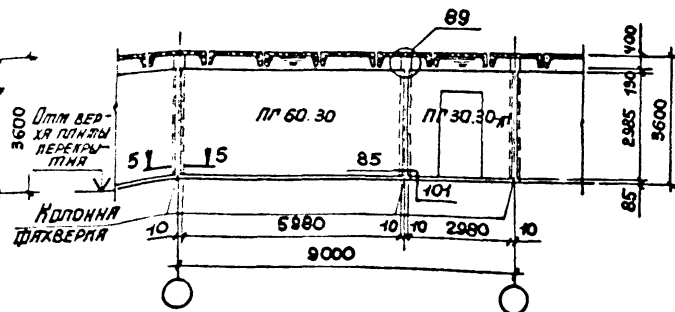
1. 030. 9-2.0-50

108
3

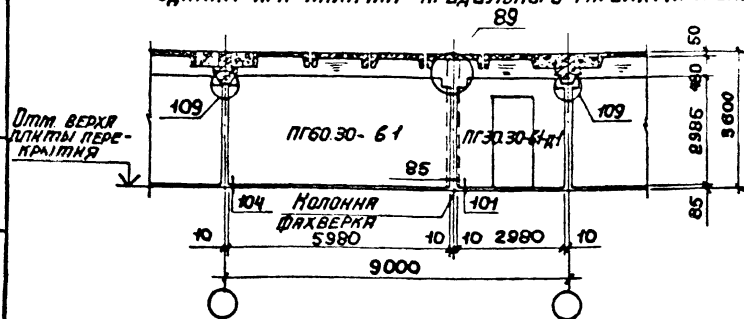
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИСЛОННО К КОЛОННАМ
КАРКАСА ЗДАНИЯ. Пролет 9 м



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



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

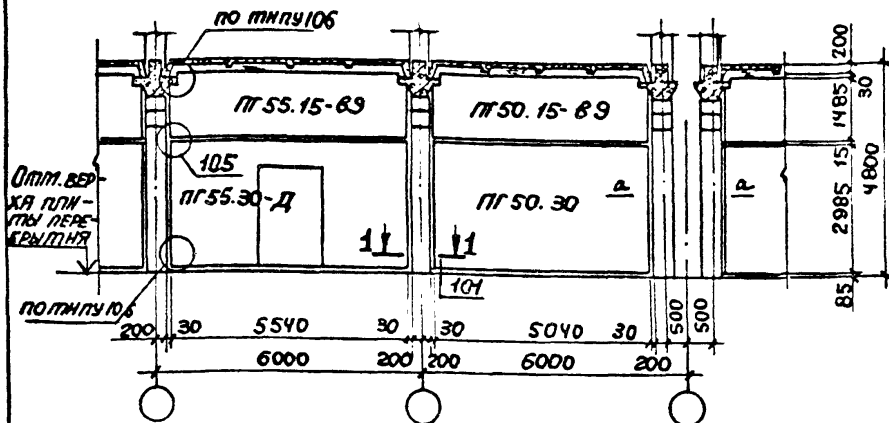


Сечения 4-4 и 5-5 см. док. - 50 л. 3
сечения 6-6 - док. - 51 л. 3

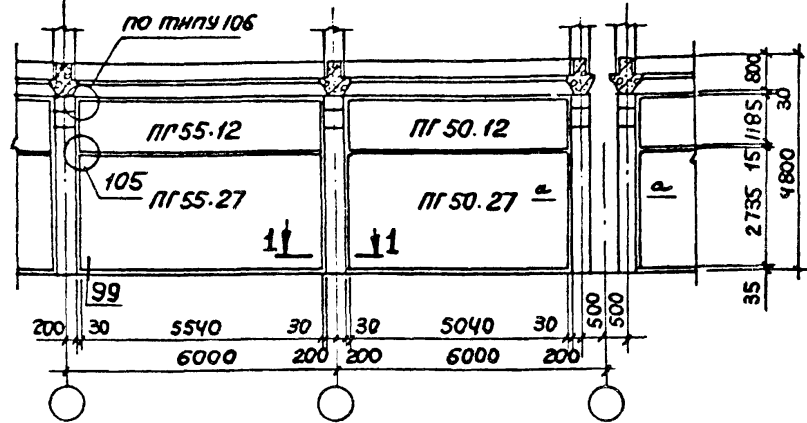
1.030.9-2.0-50

лист
4

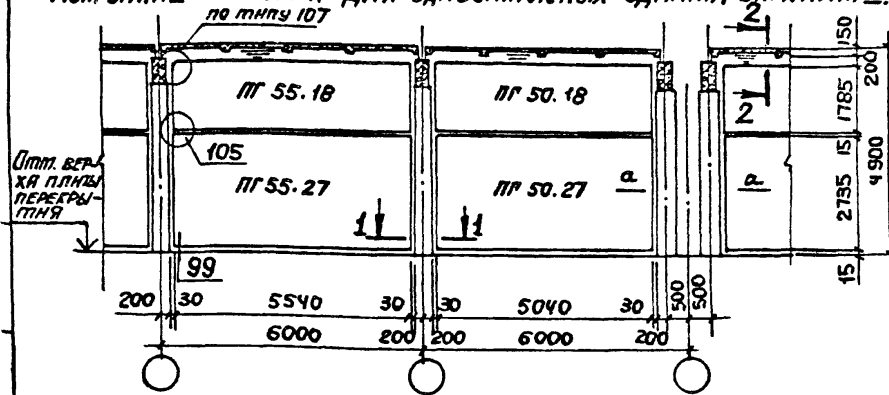
Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания



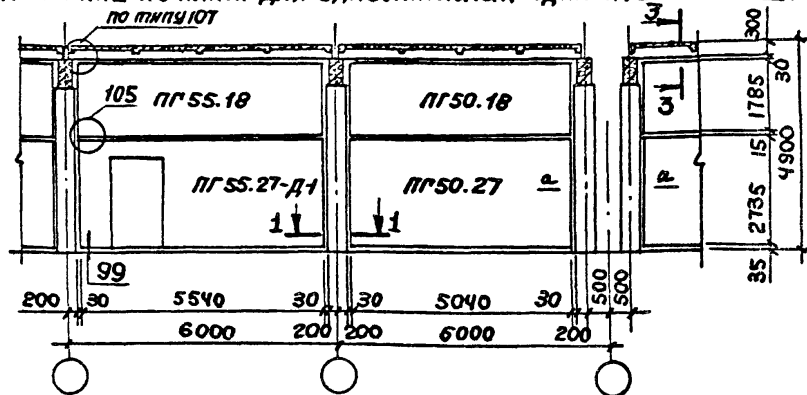
Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания при наличии продольного ригеля



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.

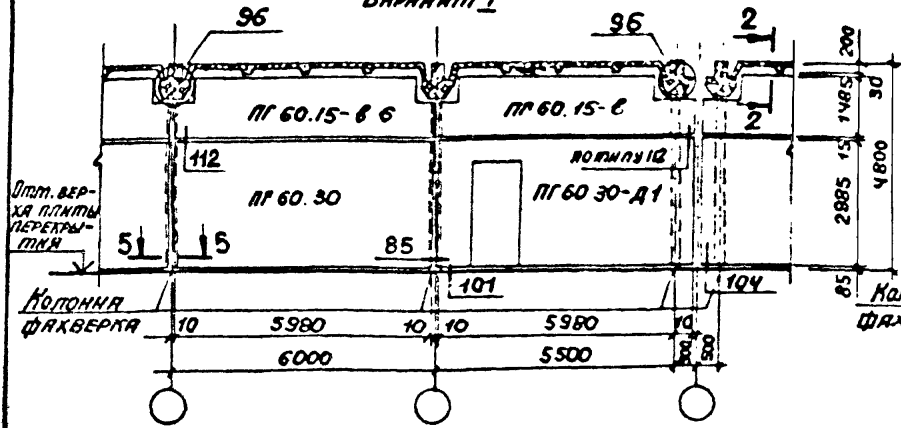


1. Монтажные схемы перегородок для высот этажей 6,0 м и 7,2 м выполняются соответствующим монтажным схемам перегородок для этажа высотой 4,8 м при условии добавления необходимого количества панелей перегородок высотой 1,2 м.
2. Сечение 1-1 см. док. - 50 л.1, сечения 2-2 и 3-3 - док. - 50 л.2; сечение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

Лич. штамп	Бродский	✓		1.030.9-2.0-51	Примеры решения перегородок зданий с каркасом по серии 1.420-12. Перекрытие типа 1. Высота этажа 4,8 м	Ст. инж.	Чутякова	✓	Старший	Линет	Лиснев
Н. конст.	Чутякова	✓				Д	1	2			
Тех. конст.	Хорощевский	✓									
Ст. инж.	Чутякова	✓									
Исполн.	Продеко	✓									
Проверил	Чутякова	✓									

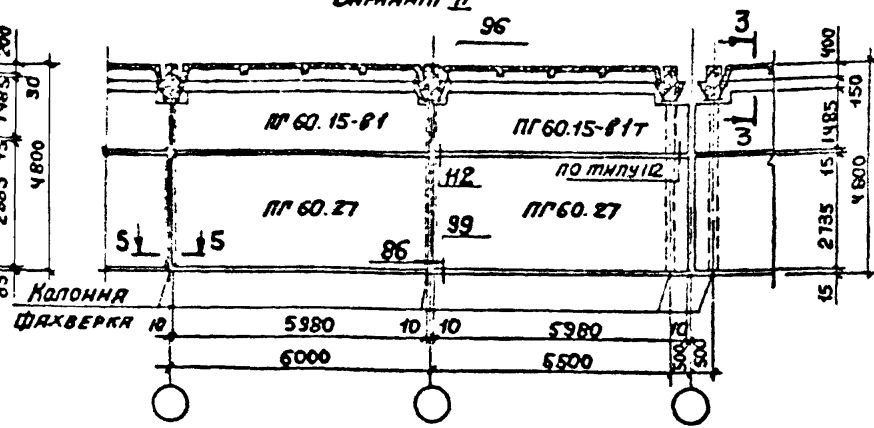
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Вариант I



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

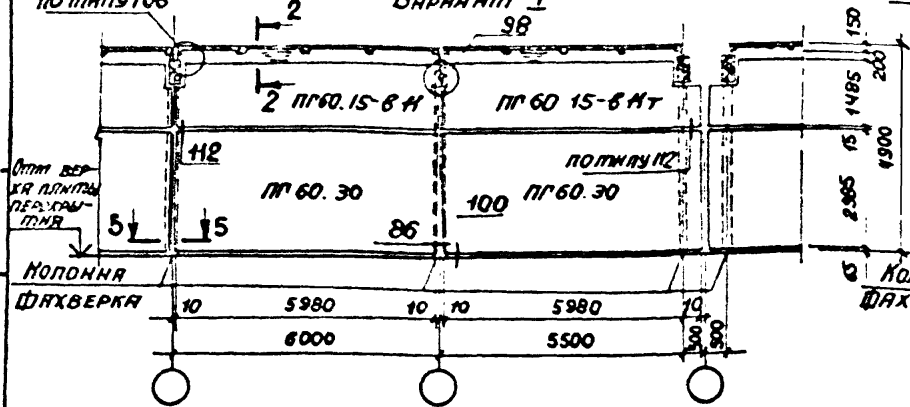
Вариант II



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Покрытие из плит для одноэтажных зданий

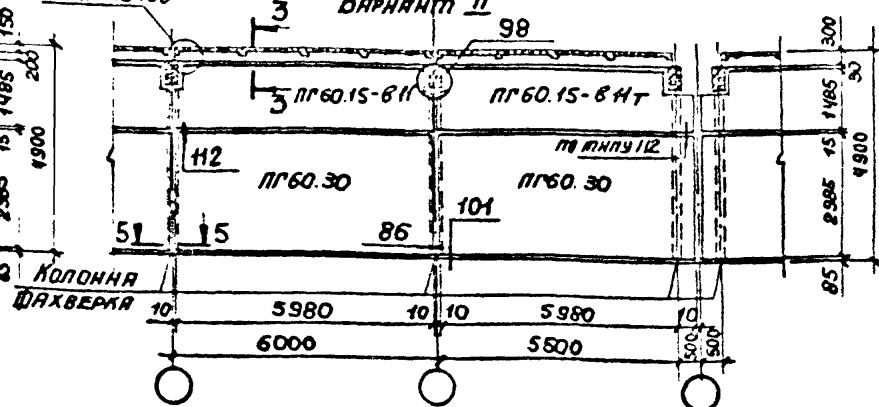
по типу 106 Вариант I



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Покрытие из плит для одноэтажных зданий.

по типу 106 Вариант II



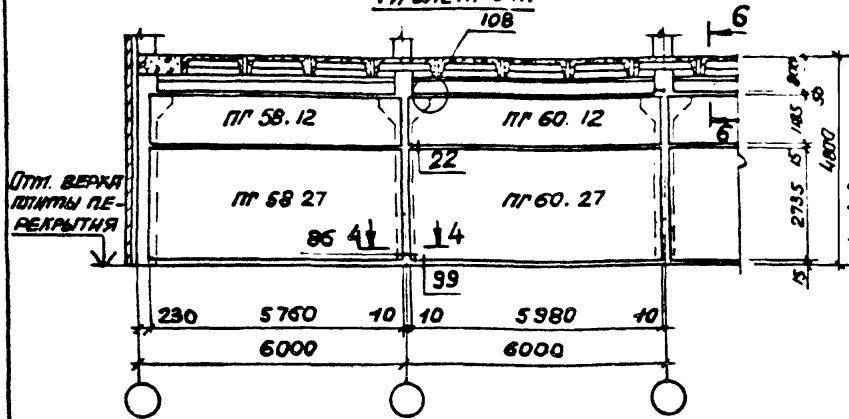
Сечение 2-2 и 3-3 см. док. - 50 л. 2, сечение 5-5 - док. - 50 л. 3

1.030.9-2.0-51

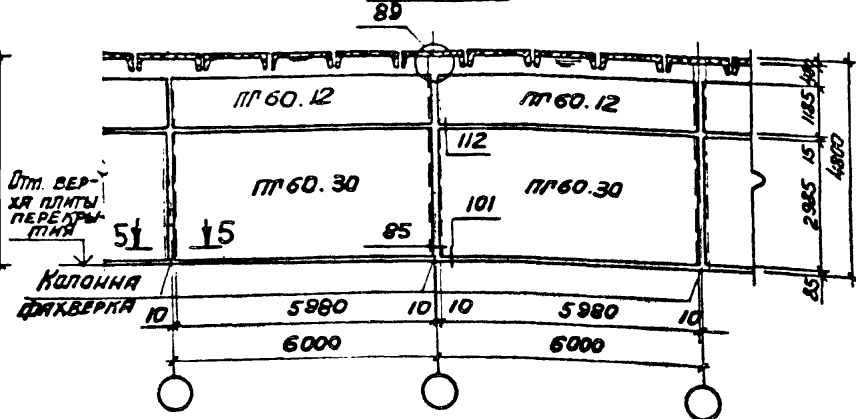
2

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

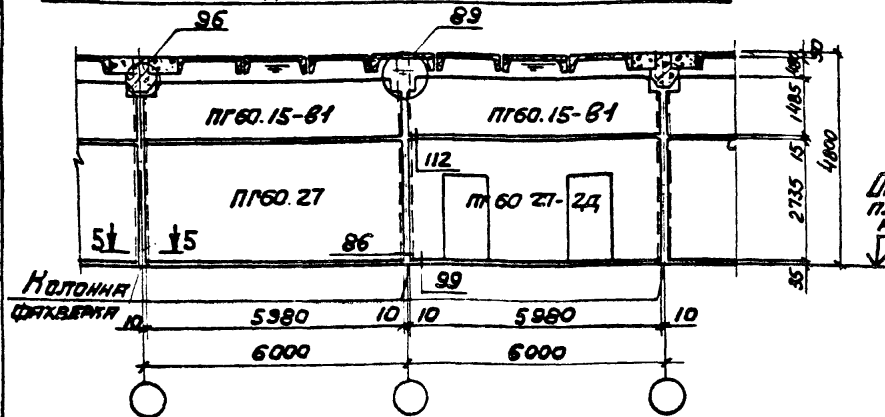
Пролет 6 м



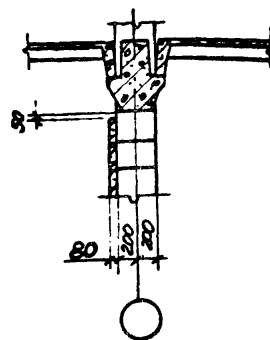
Пролет 6 м



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.

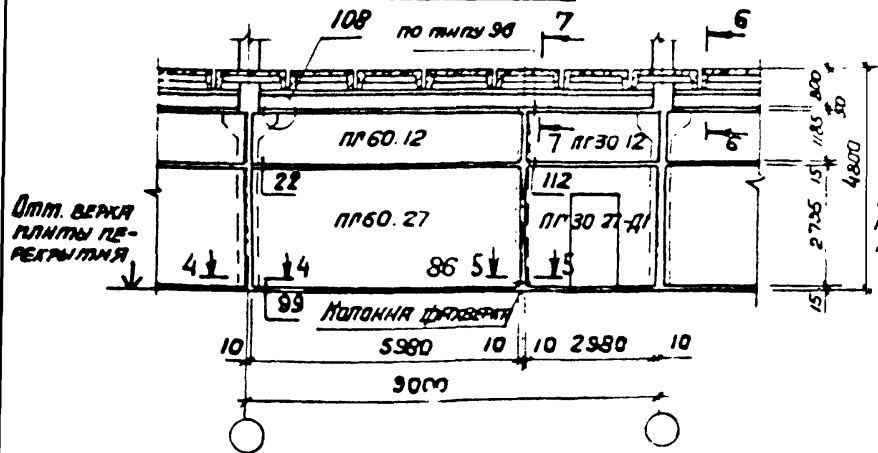
1.030.9-2.0-51

20434-01 112

Лист
3

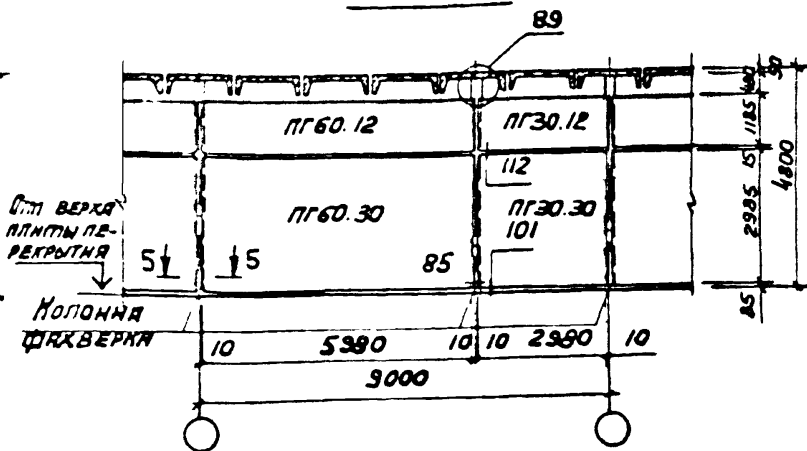
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПАРаллельно к колоннам каркаса здания.

Пролет 9 м



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ в створе колонн каркаса здания

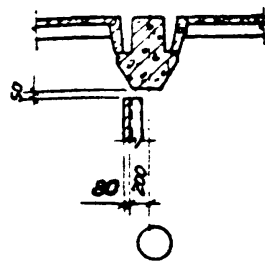
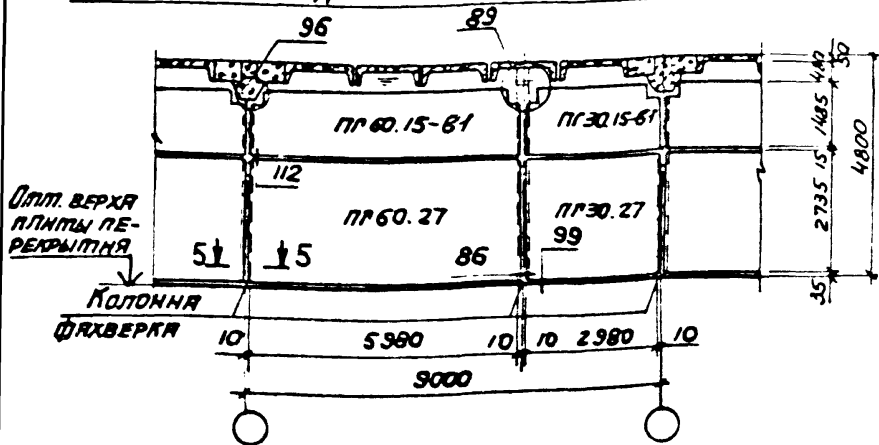
Пролет 9 м



7-7

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ в створе колонн каркаса здания

при наличии продольного ригеля. Пролет 9 м.

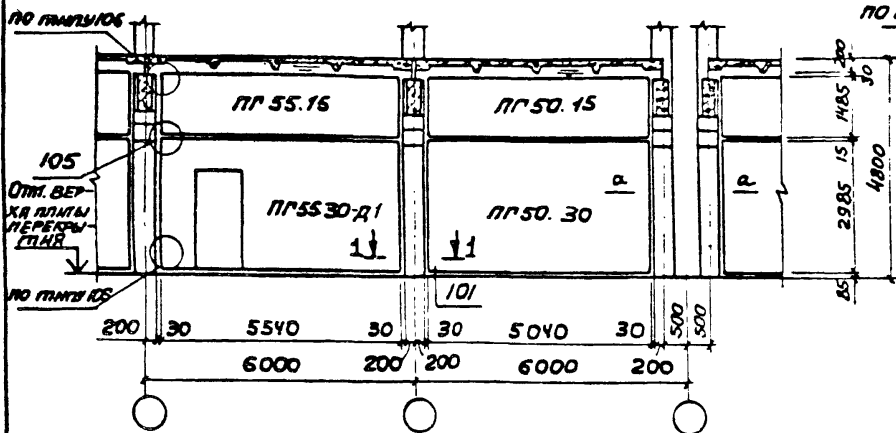


Сечение 4-4 и 5-5 см. док. - 50 л. 3
Сечение 6-6 - док. - 51 л. 3

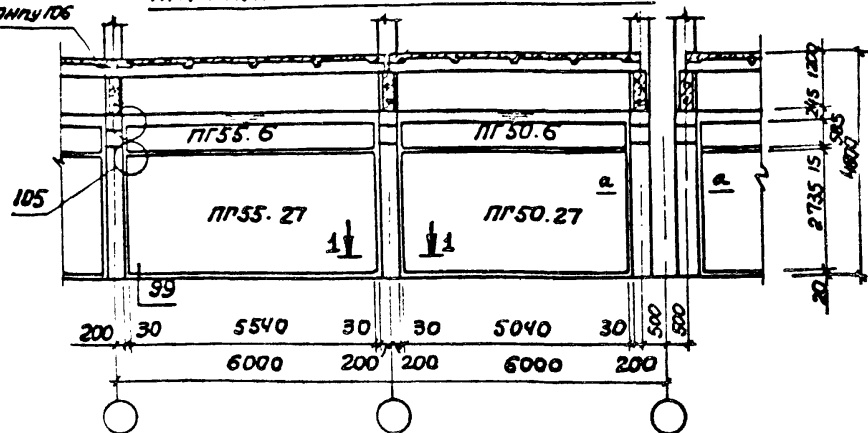
1.030.9-2.0-51

4

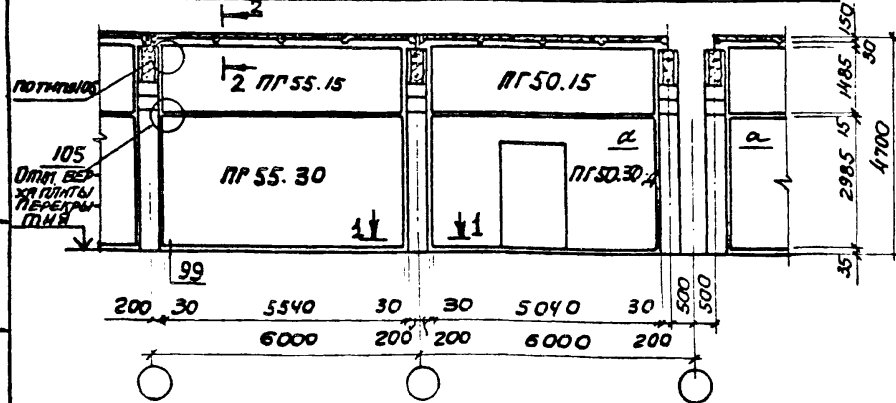
Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания



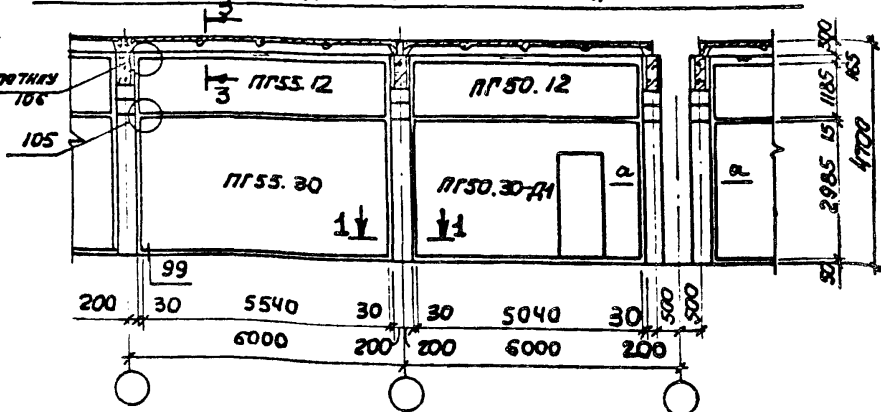
Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания при наличии продольного ригеля



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. 16.

ИВЧ. ОТС	БРАДСКАЯ	С
И. КОМП. ПР	УСЛАКОВА	С
И. АКВИСТ	БОРОТЕНСКАЯ	С
СТ. НАС. Ч	УСЛАКОВА	С
В. ОБЩИНАЛ	ПРЕСНЕКО	С
ПРОЕКТИР	УСЛАКОВА	С

1.030.9-2.0-52

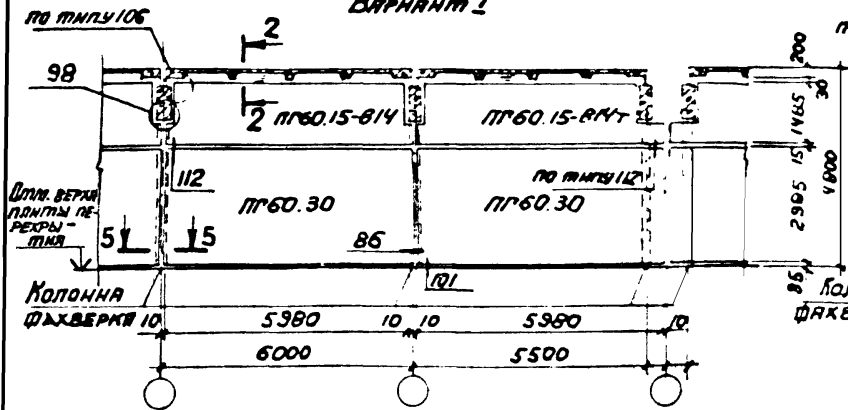
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420.-12. ПЕРЕКРЫТИЕ ПИЛА 2. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 М.

Страна	Лист	Линейка
7	1	3

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ

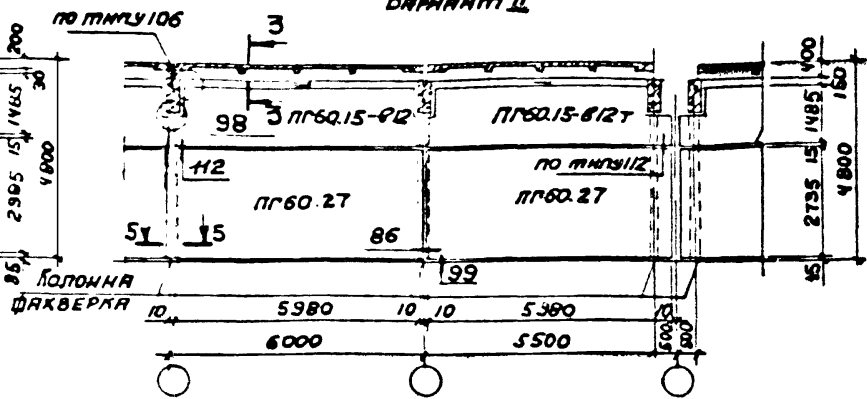
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Вариант I



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

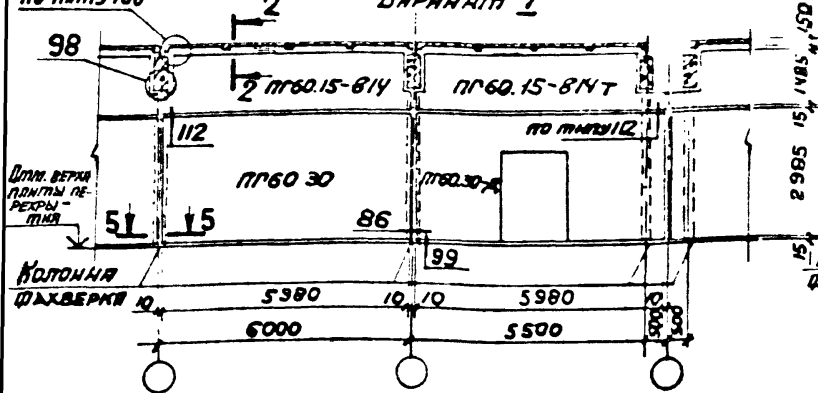
Вариант II



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Покрытие из плит для одноэтажных зданий

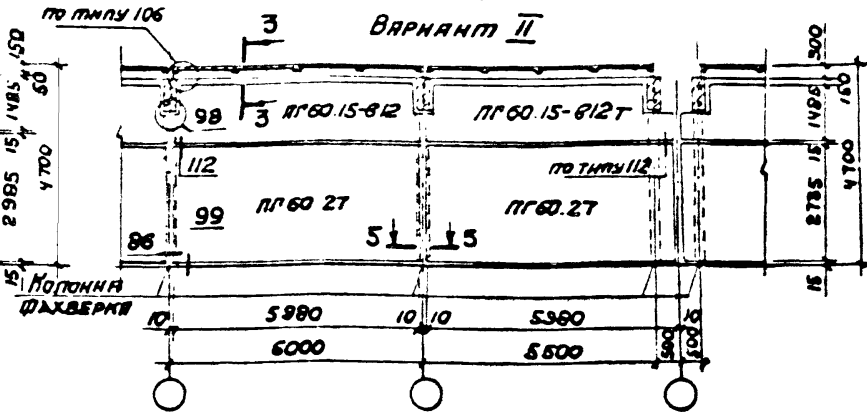
Вариант I



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Покрытие из плит для одноэтажных зданий

Вариант II

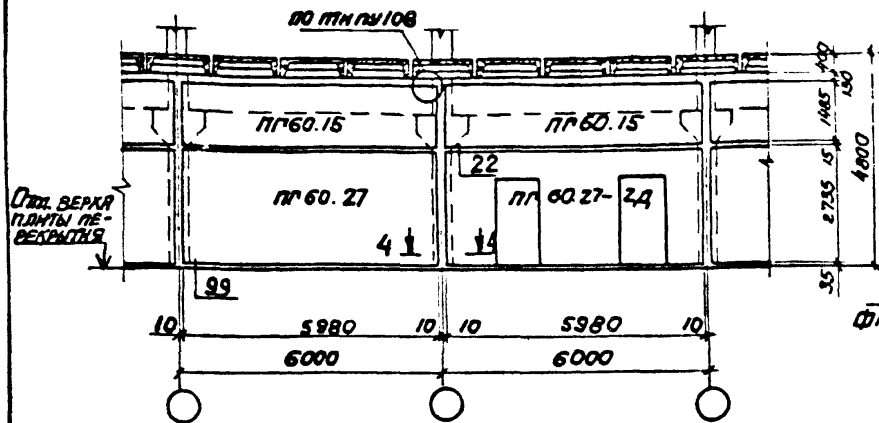


Сечения 2-2 и 3-3 см. док - 50 л. 2
сечение 5-5 - док - 50 л. 3.

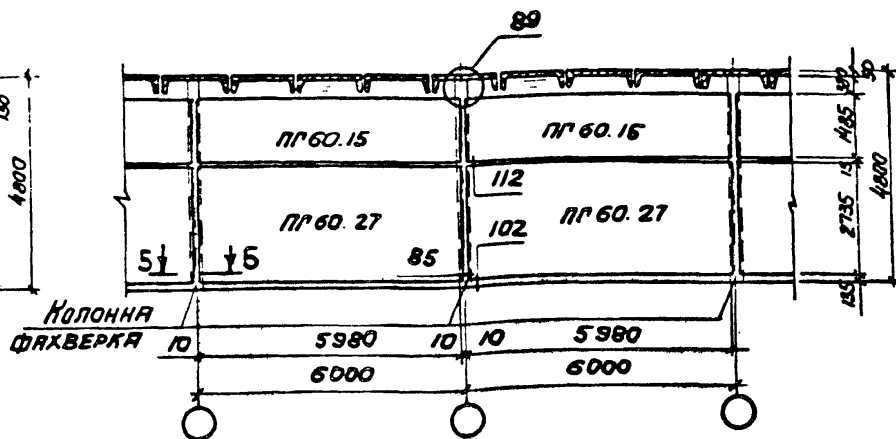
1.030.9-2.0-52

Лист
2

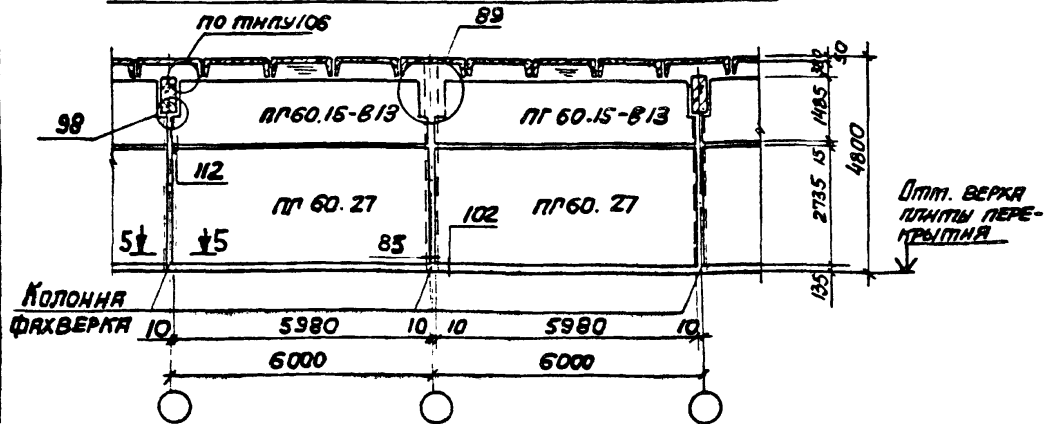
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРДКА ПРИСЛОННО К КОЛОННАМ КАРКАСА ЗДАНИЯ
ПРОЛЕТ 6 М.



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
ПРОЛЕТ 6 М



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНОГО РИГЕЛЯ. ПРОЛЕТ 6 М.



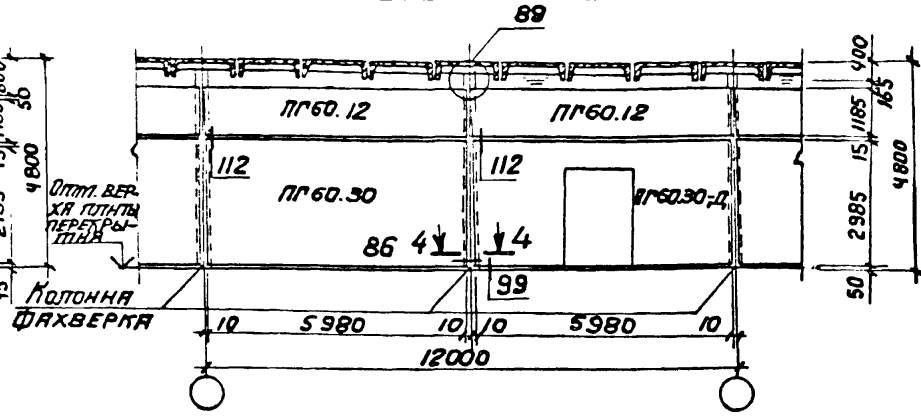
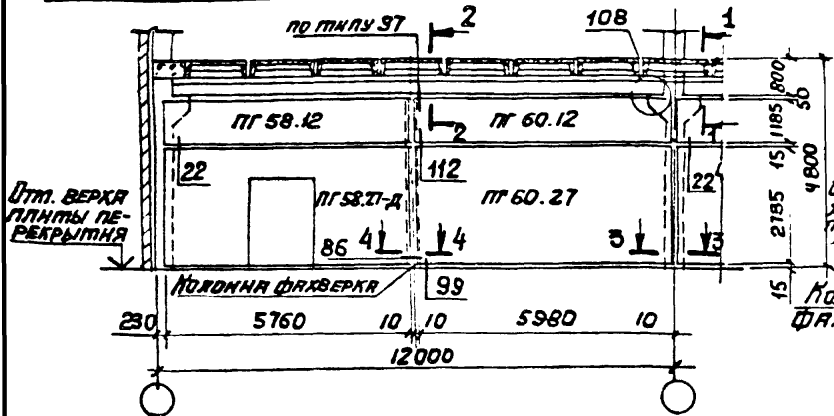
Сечения 4-4 и 5-5 см. док. 0-50 л. 3

1.030.9-2.0-52

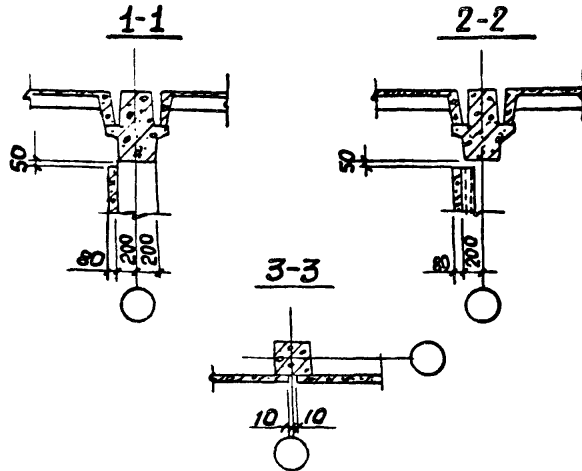
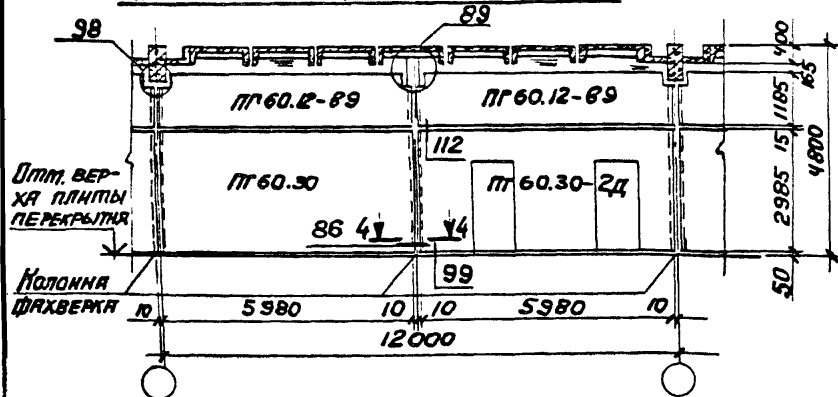
3

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИСЛОЖНО К КОЛОННАТ КАРКАСА ЗДАНИЯ

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНКИ КАРКАСА ЗДАНИЯ



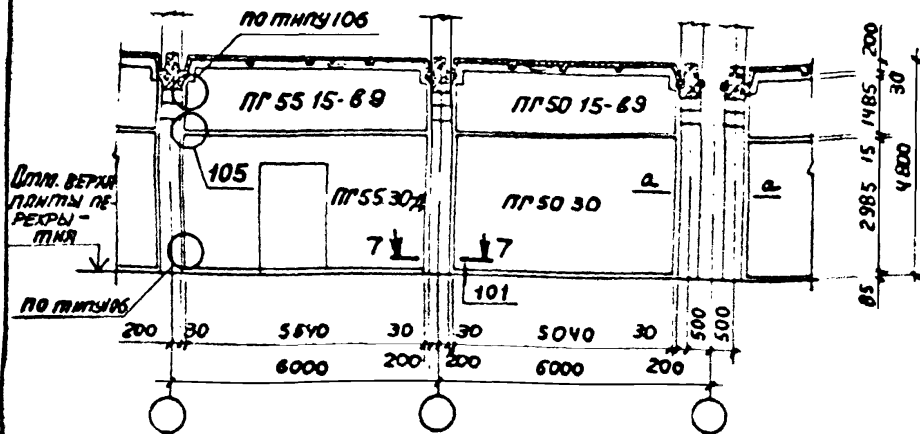
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНКИ КАРКАСА ЗДАНИЯ ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНЫХ РИГЕЛЕЙ



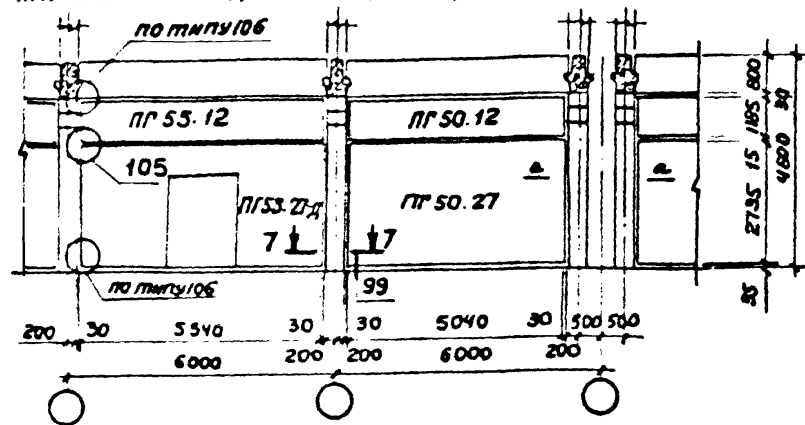
1. МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ПЕРЕГОРОДОК ДЛЯ ВЫСОТ ЭТАЖЕЙ 6,0 м И 7,2 м АНАЛОГНЫ СООТВЕТСТВУЮЩИМ МОНТАЖНЫМ СХЕМАМ ПЕРЕГОРОДОК ДЛЯ ЭТАЖЕЙ ВЫСОТОЙ 4,8 м ПРИ УСЛОВИИ ДОБАВЛЕНИЯ НЕОБХОДИМОГО КОЛИЧЕСТВА ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК ВЫСОТОЙ 1,2 м.
 2. СЕЧЕНИЕ 4-4 см. ДОК. - 54 л. 1.

НАЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ	/			1.030. 9-2.0-53	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЭТАЖА Лист Л.ч.1-2	Р	1	2
И. КОНТР.	ЧУПТАКОВА	/							
И. КОМП.	КОРОТЕЦКИЯ	/							
СТ. НАЧ. СЛ.	КОТЛОВАЯ	/							
ИСТОЛНИК	ПРОЦЕНКО	/			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ				
ПРОВЕРКА	ЧУПТАКОВА	/				ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м			

Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания

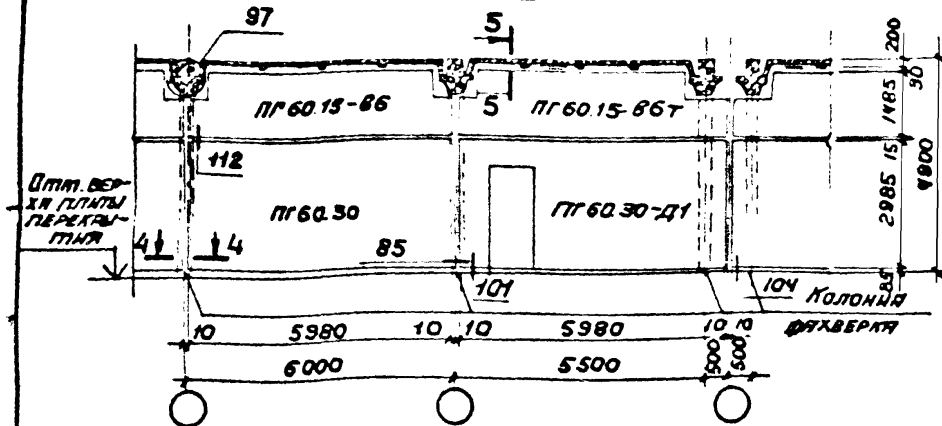


Продольные перегородки в створе колонн каркаса здания при наличии продольного ригеля



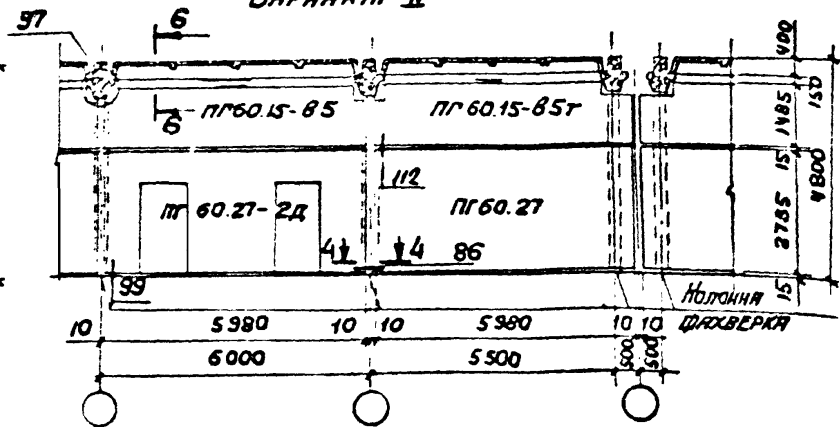
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Вариант I



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Вариант II

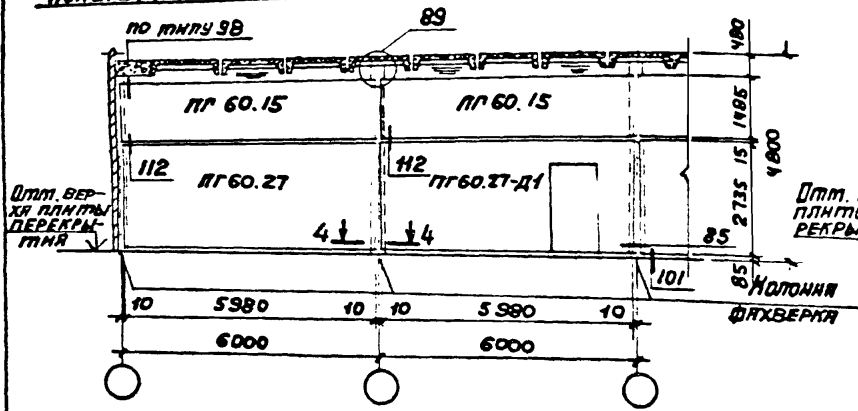


Сечения 4-4... 6-6 см. док. - 54 л. 1, сечения 7-7 - док. - 54 л. 2;
сечения 2-2 - док. - 76.

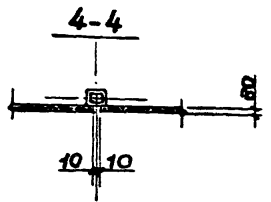
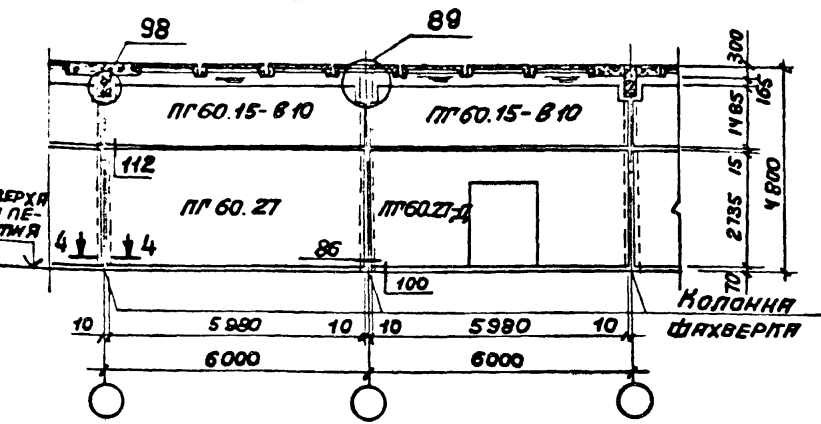
1.030.9-2.0-53

№ стр.
2

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВЕРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

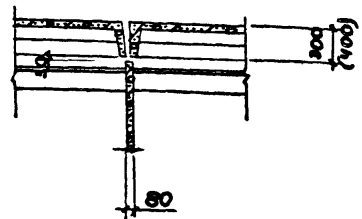
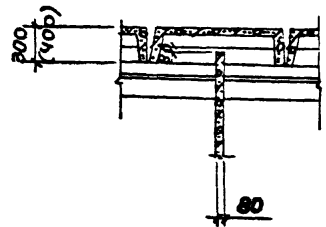


ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВЕРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНЫХ ПРОФИЛЕЙ



5-5

6-6



МОНТАЖНАЯ СХЕМА ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ АКСИОННО К КОЛОННАМ ТАКАЯ ЖЕ, КАК ПРИ ПЕРЕКРЫТИИ ИЗ РЕБРИСТЫХ ПЛИТ $h = 400$ мм.

Исполнитель	Бродячий	Проверено				
И.контр.	Чулякова	Проверено				
И.контр.	Лортецкий	Проверено				
Ст.инж.	Чулякова	Проверено				
Исполнитель	Проценко	Проверено				
Проверено	Чулякова	Проверено				

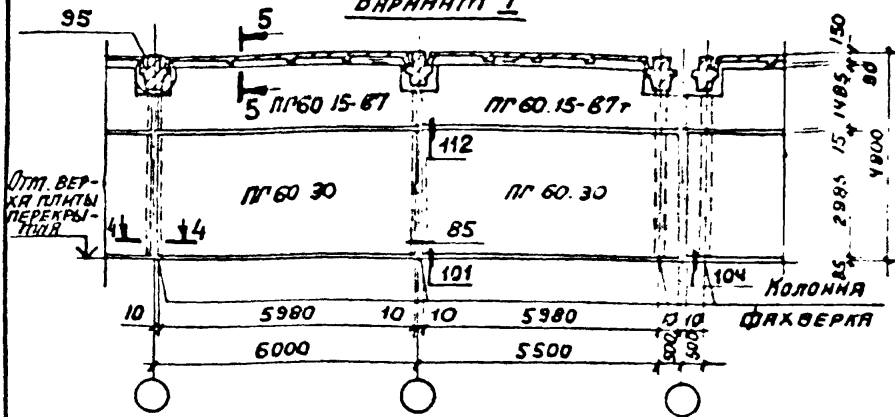
1.030.9-2.0-54

ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420-6. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ РЕБРИСТЫХ ПЛИТ $h = 300$ мм. ВЫСОТА СТЯЖИ 4,8 м.

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОЕКТНЫЙ ИНСТИТУТ

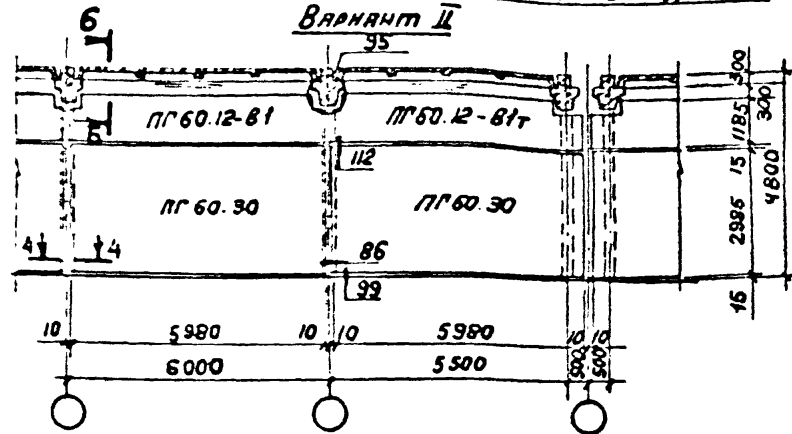
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Вариант I

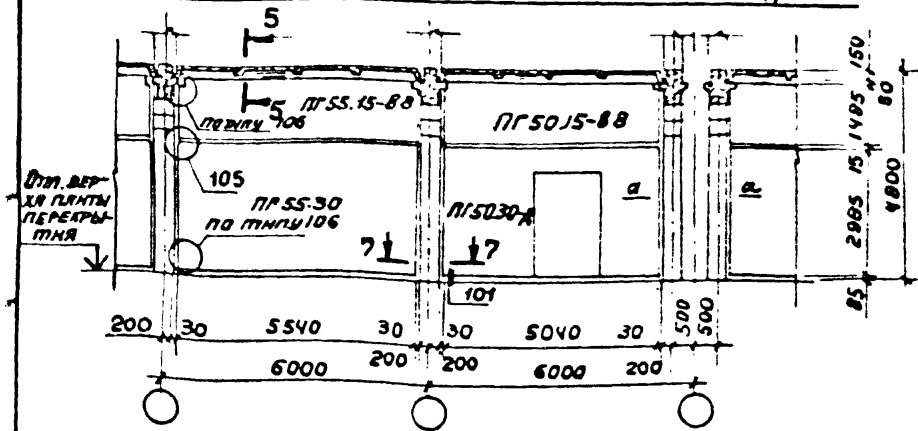


Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

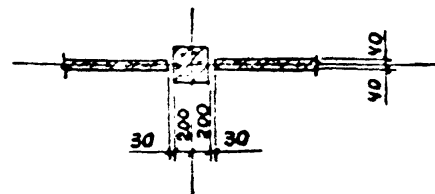
Вариант II



Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания



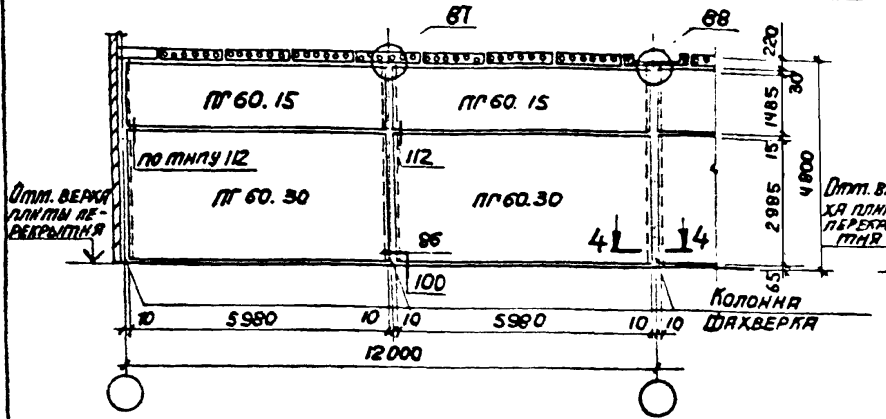
7-7



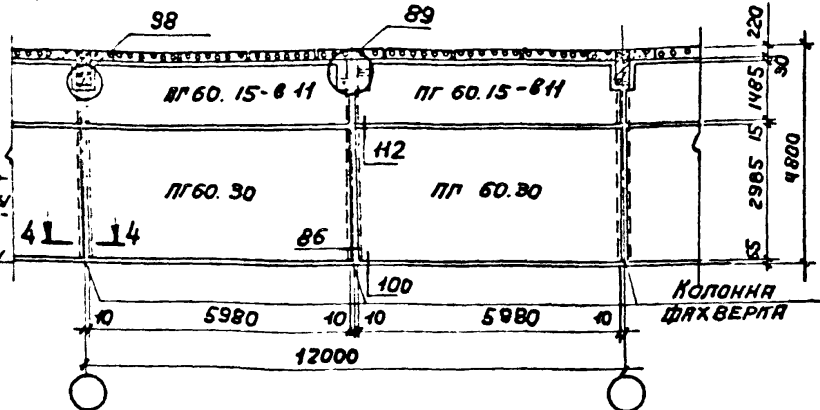
1. Монтажная схема продольной перегородки в створе колонн при наличии продольного ригеля такая же, как при перекрытии из ребристых плит $h = 400$ мм.
2. Сечения 4-4... 6-6 см. док. - 54 л. 1, сечение а-а см. док. - 16.

1.030.9-2.0-54

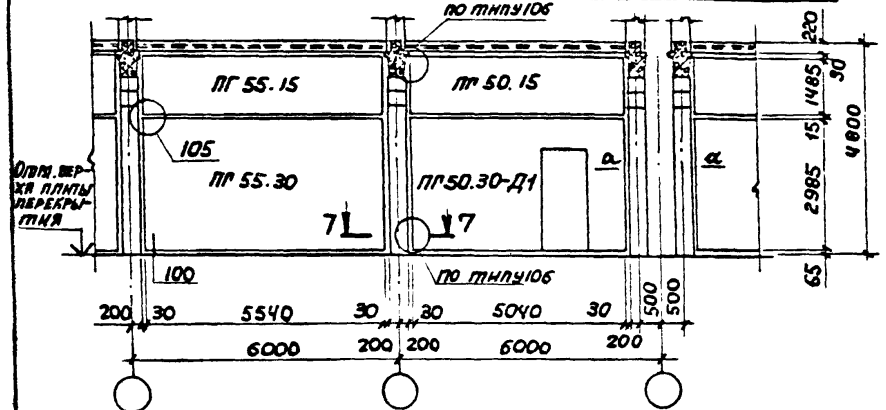
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



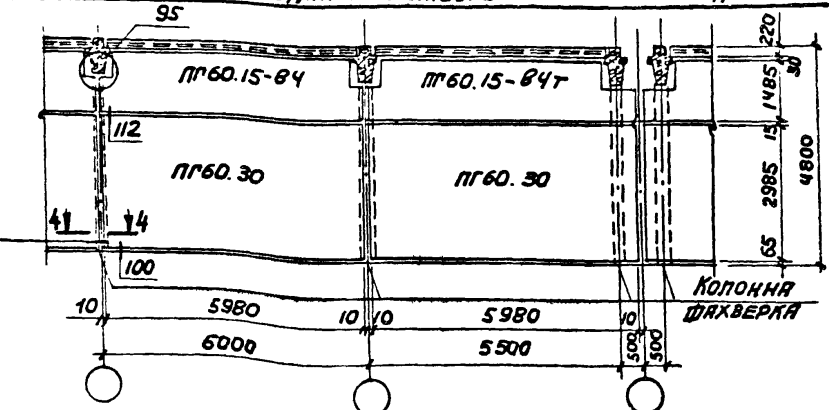
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНЫХ РИГЕЛЕЙ



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



1. Монтажная схема поперечной перегородки прислонно к колоннам такая же, как при перекрытии из ребристых плит. См. документ - 53, л. 1
2. Монтажная схема продольной перегородки в створе колонн при наличии продольного ригеля такая же, как при перекрытии из ребристых плит. См. документ - 53, л. 2.
3. Сечение 4-4 от док. - 54 л. 1, сечение 7-7 - док. - 54, л. 2, сечение 9-9 - док. - 56.

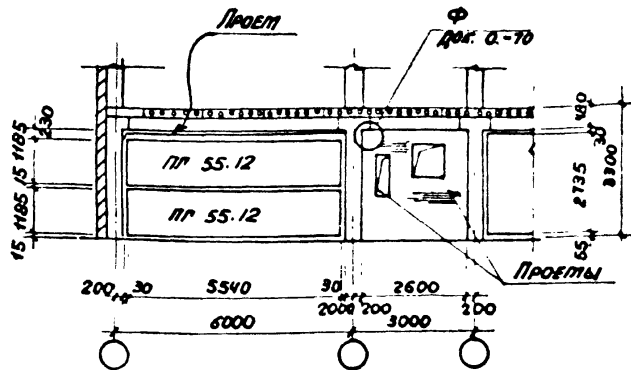
ИЗУ. ОТВ. БУДЖЕДНИЙ	
И. КОМП. ЧУПЯКОВА	
О. КОМП. ГОРЮЩИНА	
С. К. П. ЧУПЯКОВА	
И. СТАЛ. ПРОЦЕНКО	
П. РИ. ЧУПЯКОВА	

1.030.9-2.0-55

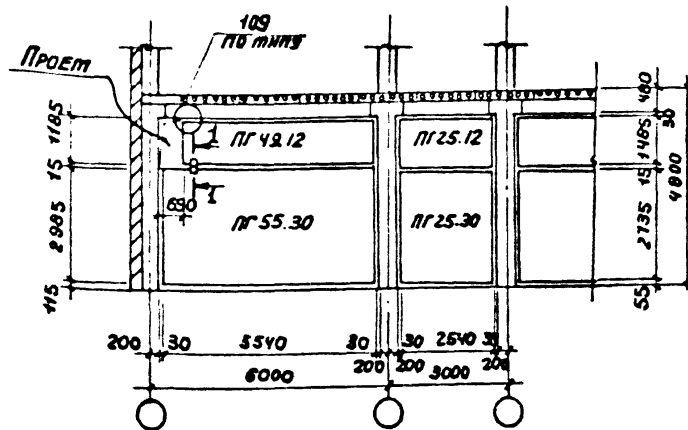
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО БЕРНИ 1.420-6. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОУСТОПНЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА СТЯЖКИ 4, 8 м.

Страницы	Лист	Листов
Р		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАЛЬНИК		

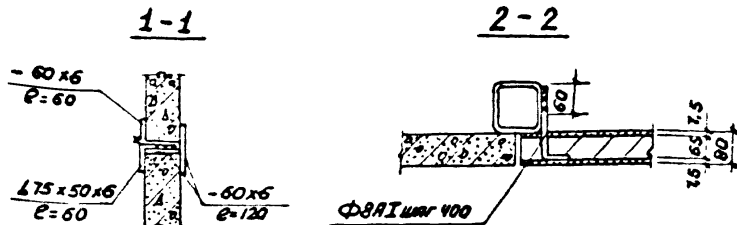
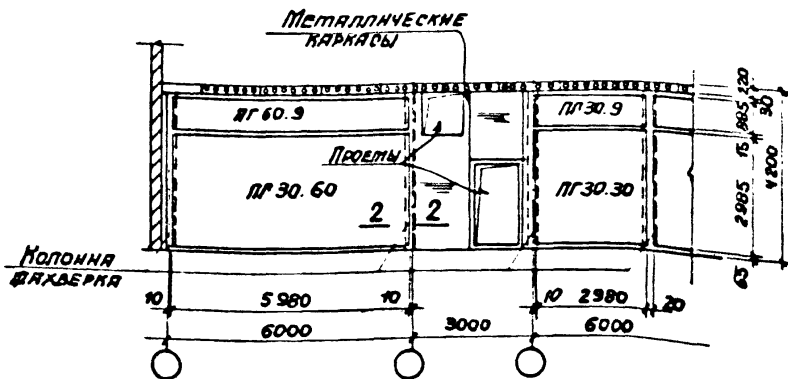
ПЕРЕГОРОДКА С ПРОЕТОМ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ
 для пропуска коммуникаций



ПЕРЕГОРОДКА С ПРОЕТОМ, ОБРАЗОВАННЫМ ПУТЕМ
 УСТАНОВКИ УКОРОЧЕННОЙ ПАНЕЛИ



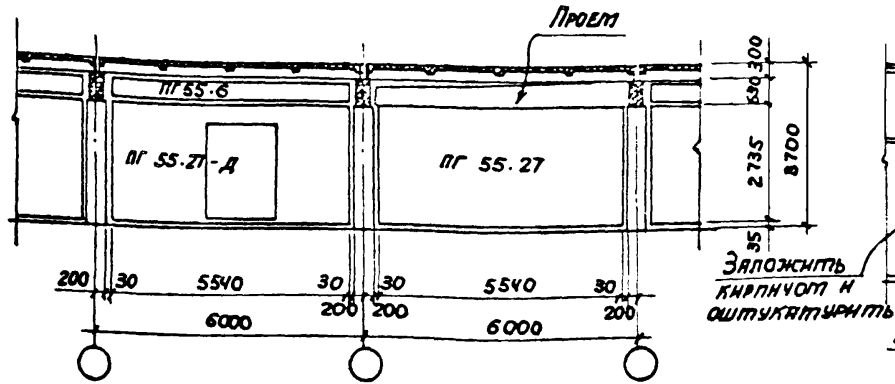
ПЕРЕГОРОДКА С ПРОЕТАМИ В КИРПИЧНОЙ ВСТАВКЕ.



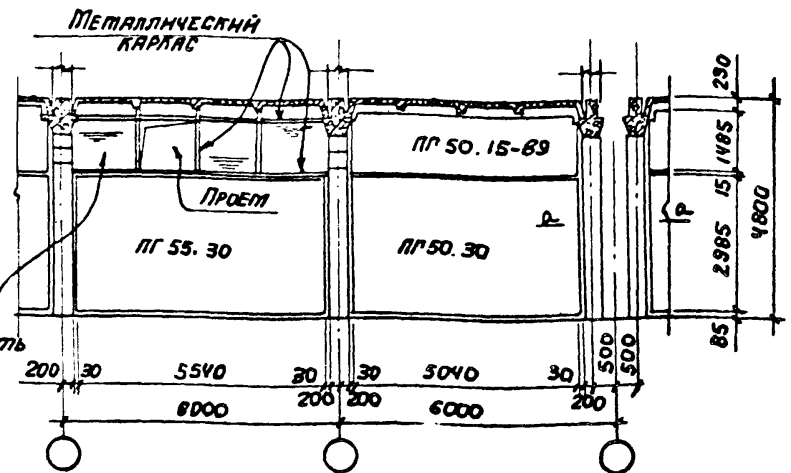
ИЗУ. ДИП.	САДОВНИК	/
У. КОМП. Д.	САДОВНИК	/
У. КОМП. Д.	САДОВНИК	/
У. КОМП. Д.	САДОВНИК	/
У. КОМП. Д.	САДОВНИК	/
У. КОМП. Д.	САДОВНИК	/
У. КОМП. Д.	САДОВНИК	/
У. КОМП. Д.	САДОВНИК	/

1.030.9-2.0-56		
ПАНТЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК С ПРОЕТАМИ В ЗАДАНИЯХ В КАРКАСАХ (1.030-1/8)	Стандарт	Листов
	Р	1
	ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТИРОВАЛЬНИК ПРОЕКТ	

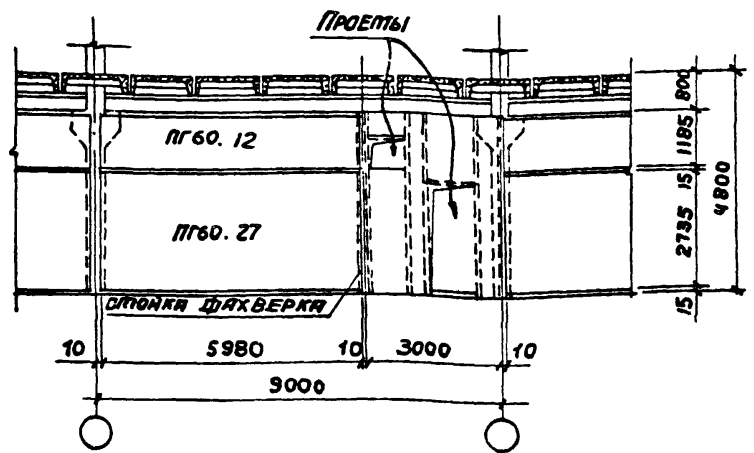
ПЕРЕГОРДКА С ПРОЕМОМ
ДЛЯ ПРОПУСКА КОММУНИКАЦИЙ



ПЕРЕГОРДКА С ПРОЕМОМ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ



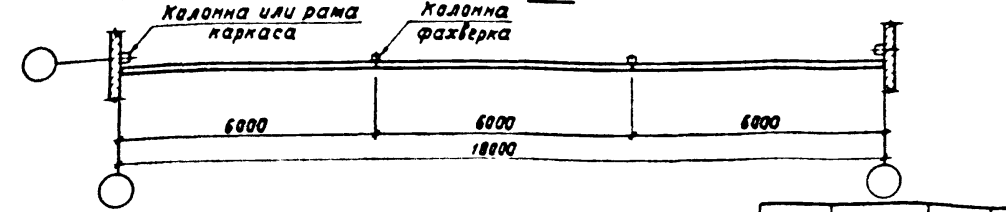
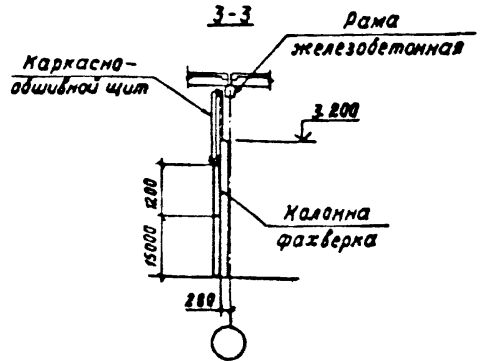
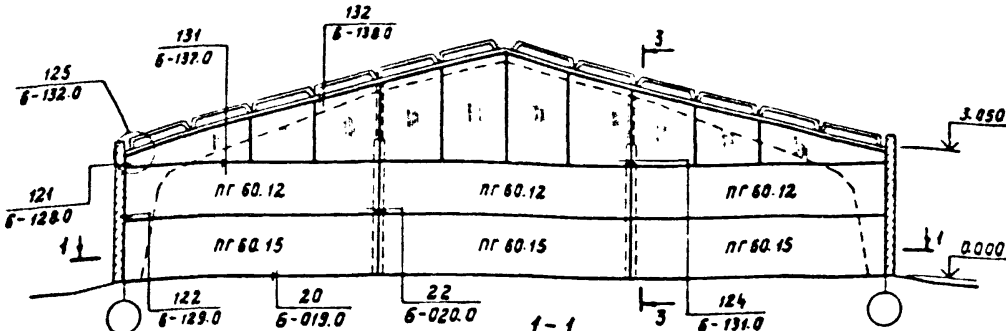
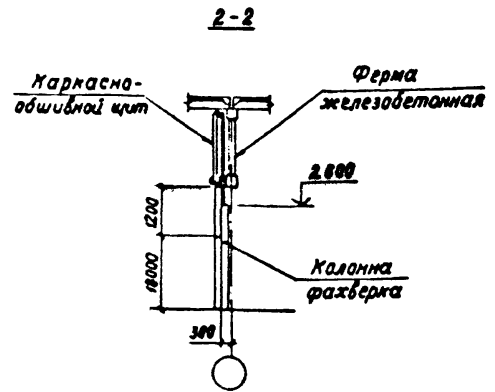
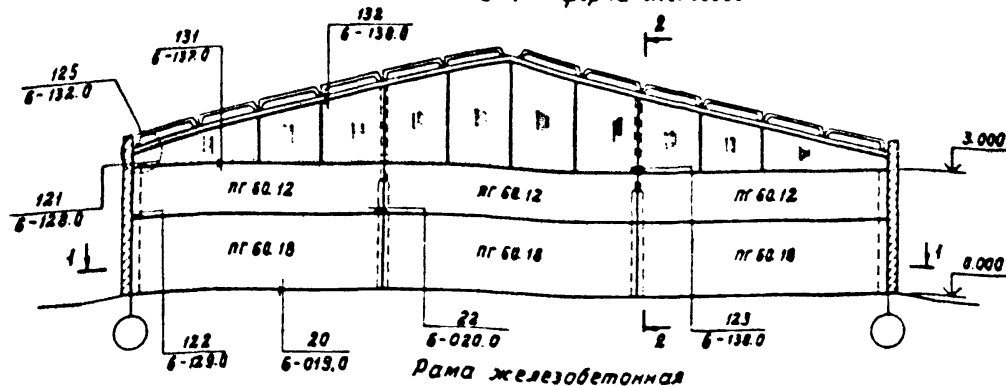
ПЕРЕГОРДКА С ПРОЕМАМИ
В КАРКАСНО-ОБШИВНОМ УЧАСТКЕ



Сечение а-а см. док.-76.

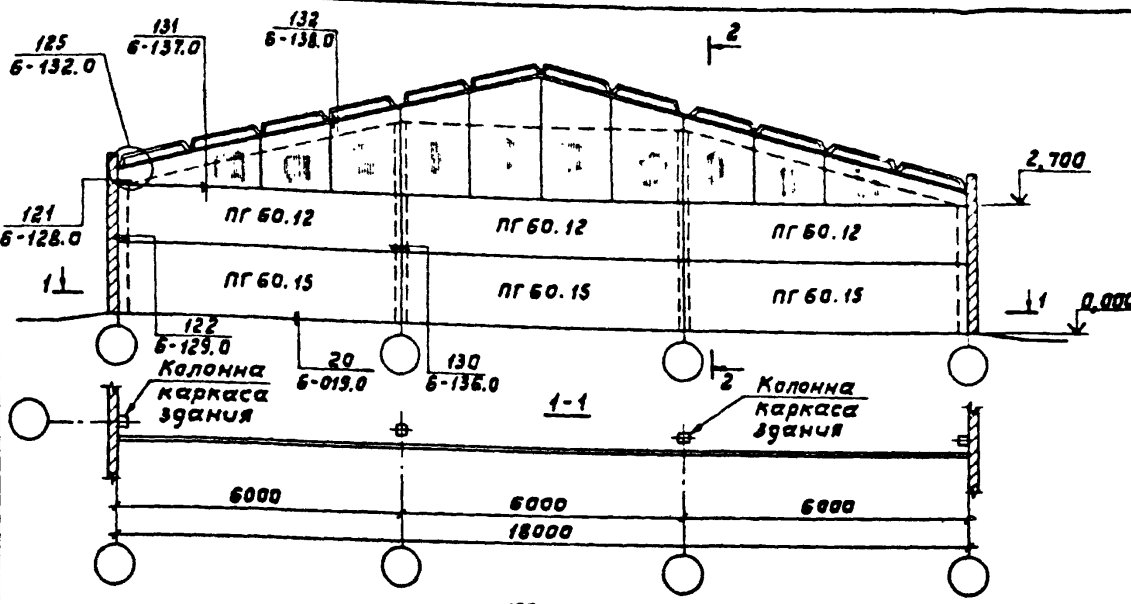
Нач. отд.	Бродский			1.030. 9-2. 0-57	Притерты решения пере- городок с проемами в зда- ниях с каркасом I. 420-12	Стандия	Лист	Листов
Н. контр.	Уляжкова					В		1
Пл. констр.	Коротеньки							
Эк. гр.	Уляжкова							
Исполн.	Проценко							
Проверил	Уляжкова							
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ								

Стропильная конструкция - ферма железобетонная

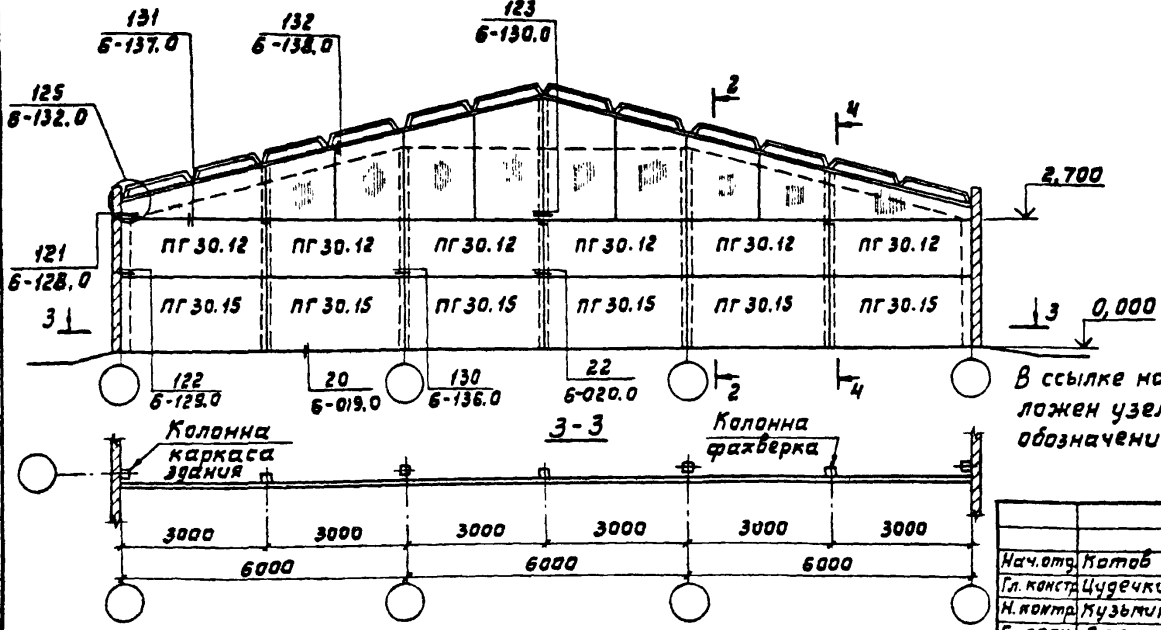
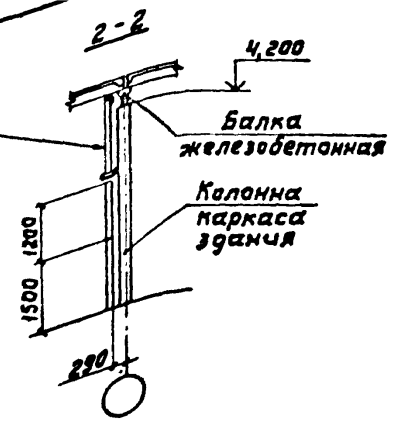


В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2

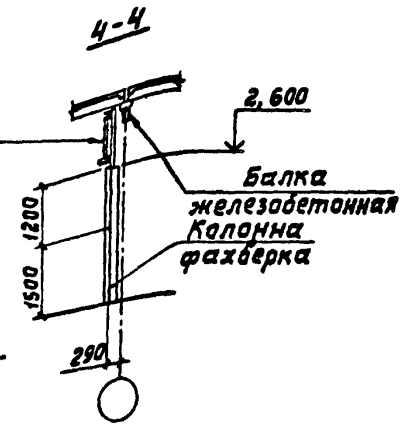
				1.030.9-2.0-58			
Материал	Катод	Колонна	Ферма	Примеры, решения поперечной перегородки в здании сельской библиотеки высотой 3,0 м шириной 18 м при стальной конструкции железобетонной фермы и при железобетонной раме	Стадия	Лист	Листов
Гла.инж.	Кузмина	Кузмина	Кузмина		Р	1	
Гл.спец.	Лякина	Лякина	Лякина		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Ст.инж.	Кузмина	Кузмина	Кузмина				
Гл.спец.	Лякина	Лякина	Лякина				



Каркасно-обшивной щит

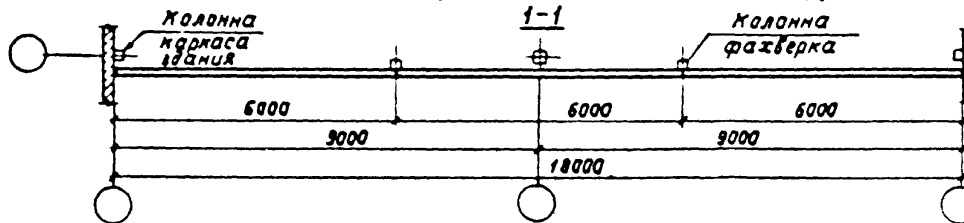
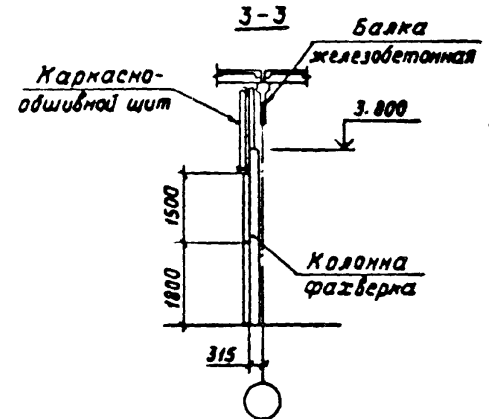
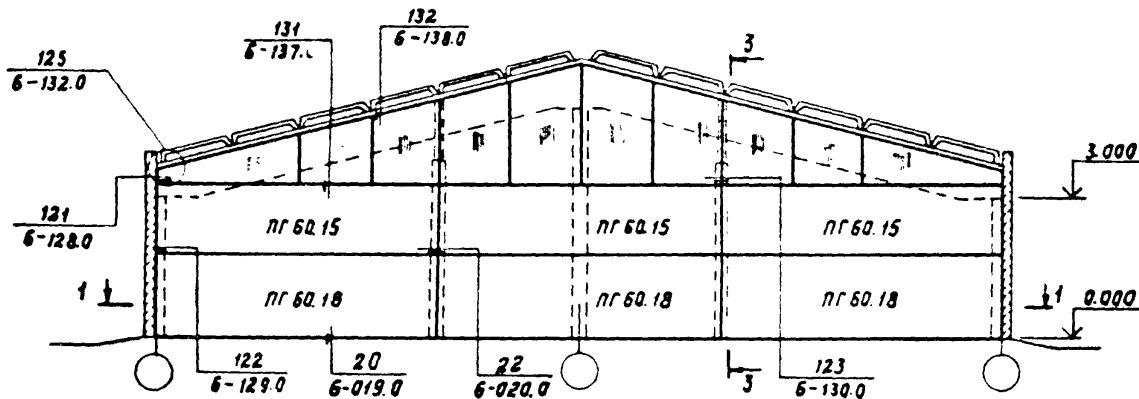
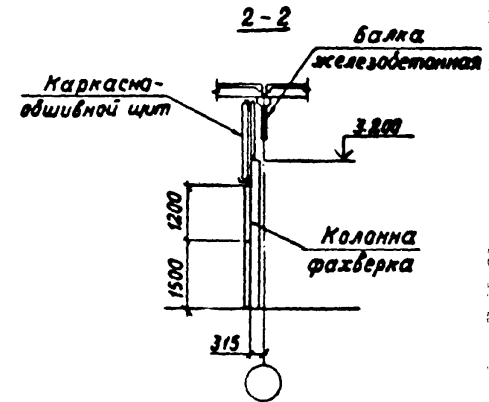
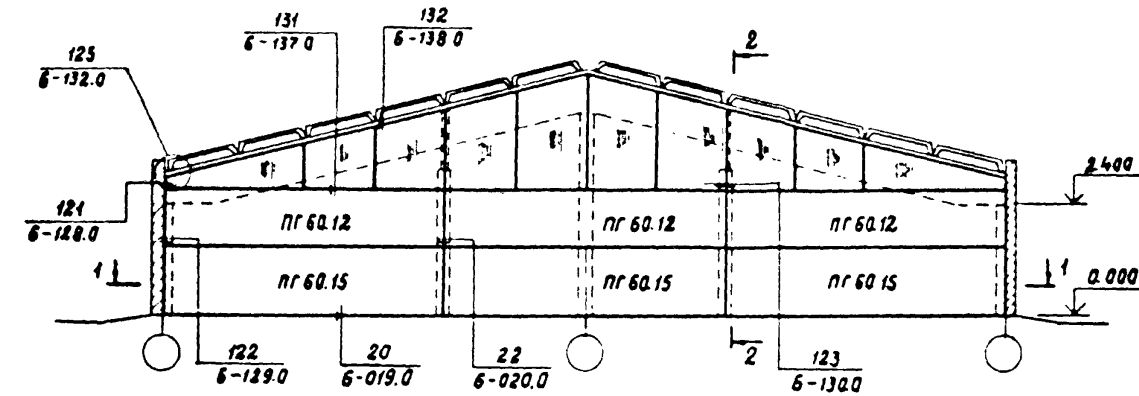


Каркасно-обшивной щит



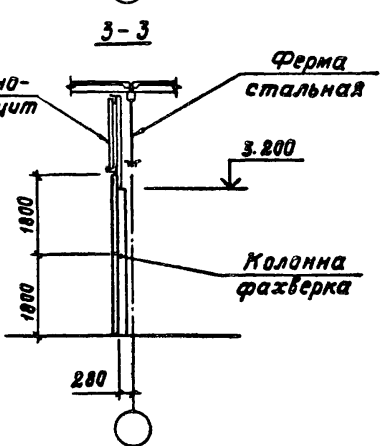
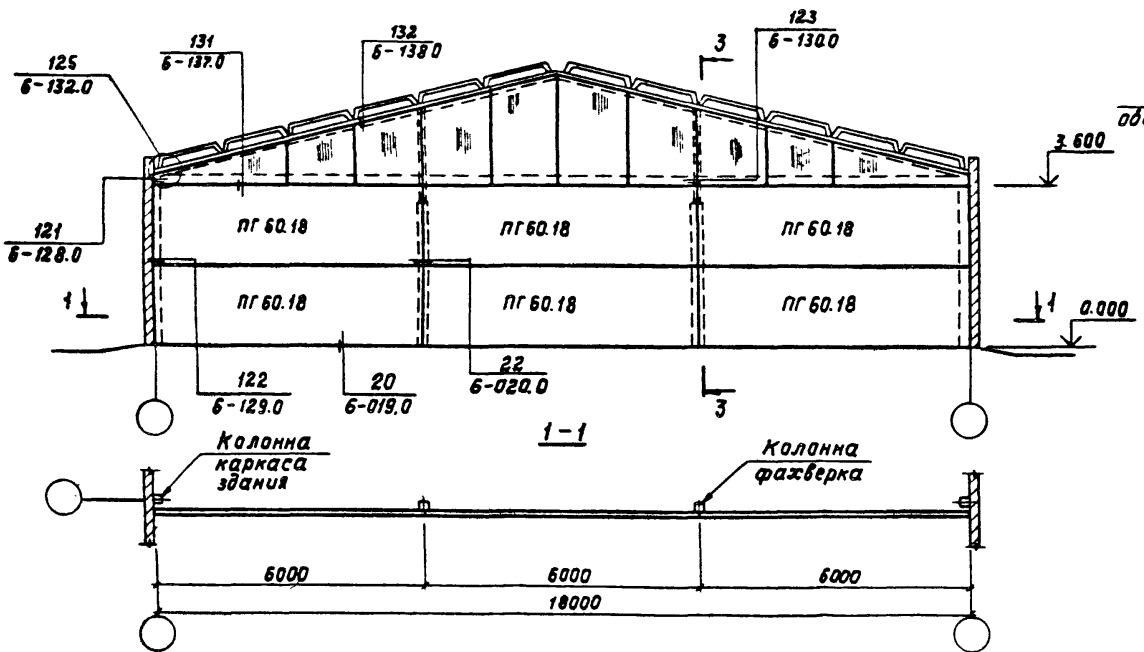
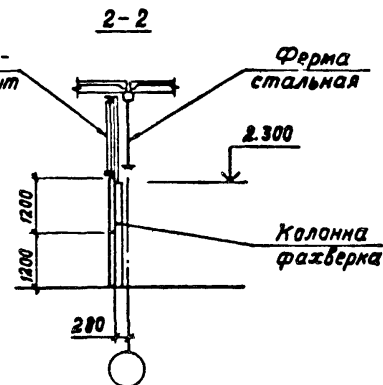
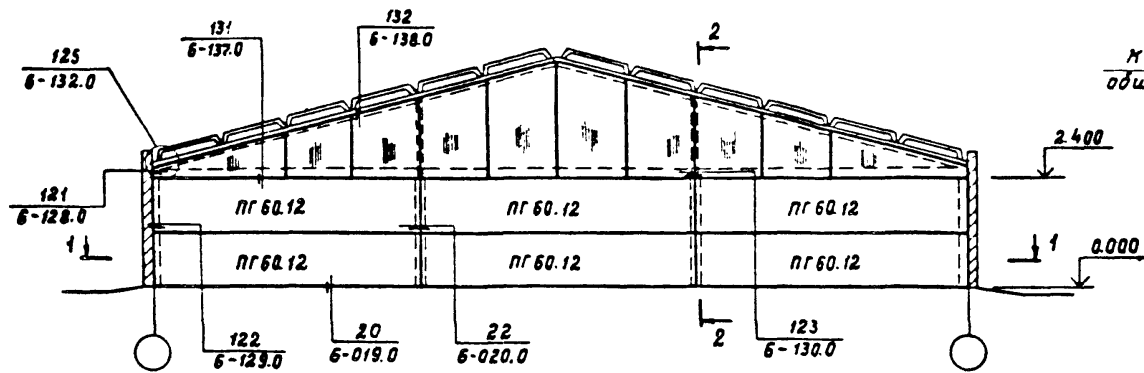
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

				1.030.9-2.0-59	
Нач. отд.	Катков	<i>[Signature]</i>			
Гл. констр.	Цудечкис	<i>[Signature]</i>	Пример решения поперечной перегородки в здании сельско-хозяйственных предприятий высотой 2,7м шириной 18(6*6)м при стропильной конструкции железобетонные балки и ферма	Старая	Лист
Н. проект	Музыкина	<i>[Signature]</i>		Р	1
Гл. спец.	Ляжина	<i>[Signature]</i>		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ	
Ст. инж.	Варгина	<i>[Signature]</i>			
Гл. спец.	Ляжина	<i>[Signature]</i>			



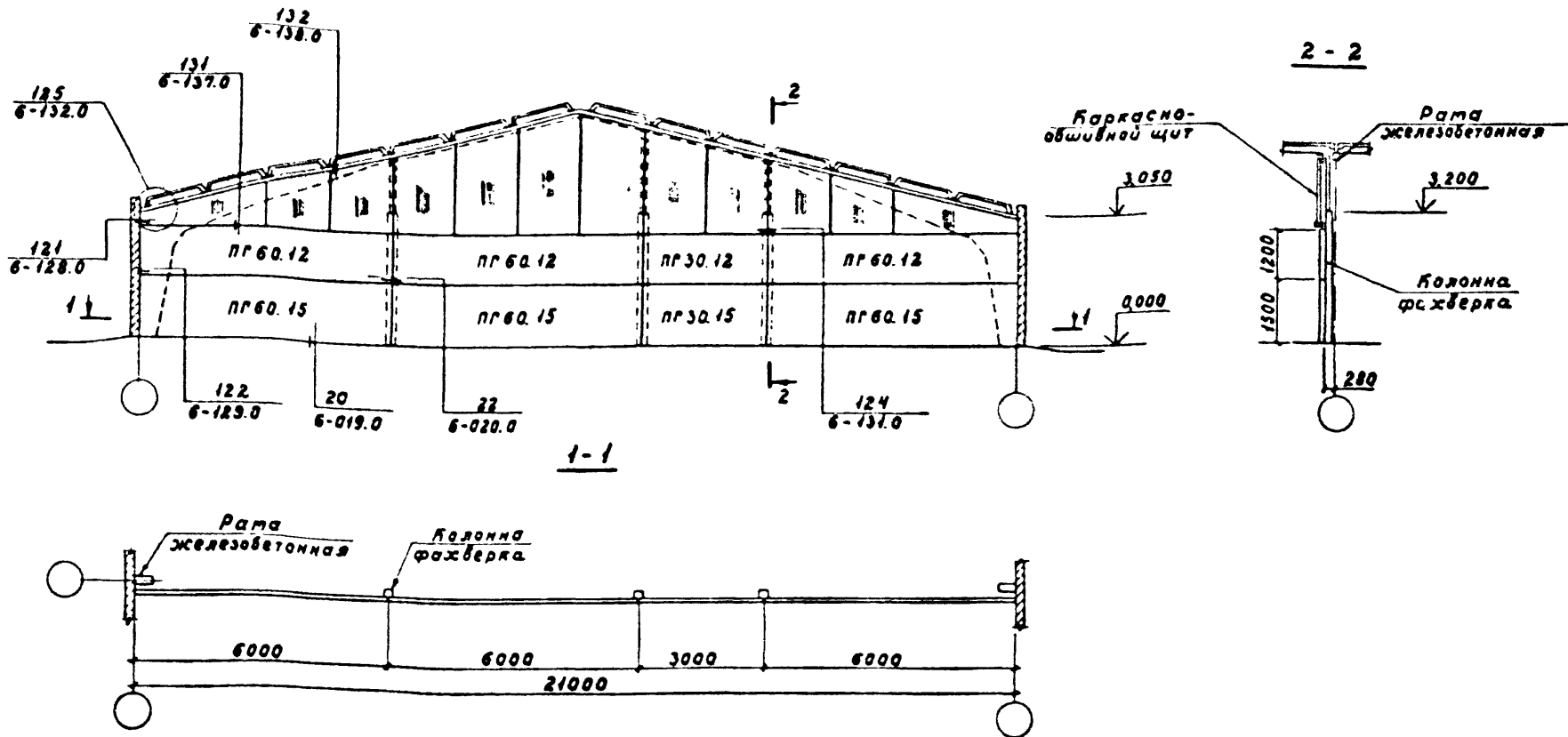
В ссылке на документ, где расположен узел условно опущено обозначение серии 1.030.9-2

			1.030.9-2.0-60			
Исполн	Котов	<i>[Signature]</i>	Примеры решения поперечной перегородки в зданиях сельскохозяйственных предприятий высотой 2,4 и 3,0 м шириной 18 (3*9) м при строительной конструкции железобетонные балки	Стадия	Лист	Листов
Глав. инж.	Цудевичис	<i>[Signature]</i>		Р		1
Инж.	Кузьмина	<i>[Signature]</i>		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Инж.	Ляжина	<i>[Signature]</i>				
Инж.	Кузьмина	<i>[Signature]</i>				
Инж.	Ляжина	<i>[Signature]</i>				



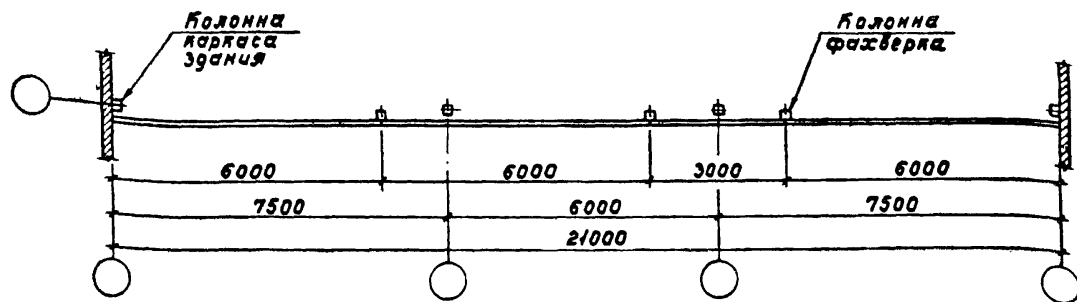
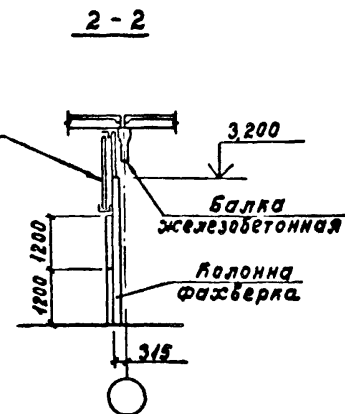
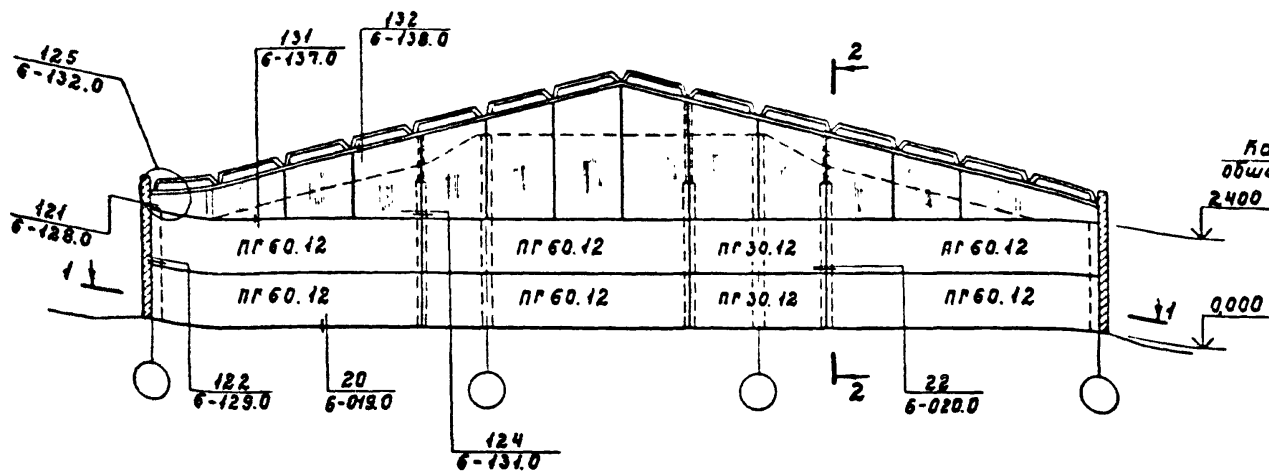
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

			1.030.9-2.0-61			
Нач. отд.	Котов	<i>[Signature]</i>	Примеры решения поперечной перегородки в зданиях сельскохозяйственных предприятий высотой 2,4 и 3,6 м шириной 18 м при стропильной конструкции стальной фермы	Стадия	Лист	Листов
Гл. констр.	Цудечник	<i>[Signature]</i>		Р		1
И. констр.	Кузьмина	<i>[Signature]</i>		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Гл. спец.	Лажина	<i>[Signature]</i>				
Инженер	Гланешникова	<i>[Signature]</i>				
Гл. спец.	Лажина	<i>[Signature]</i>				



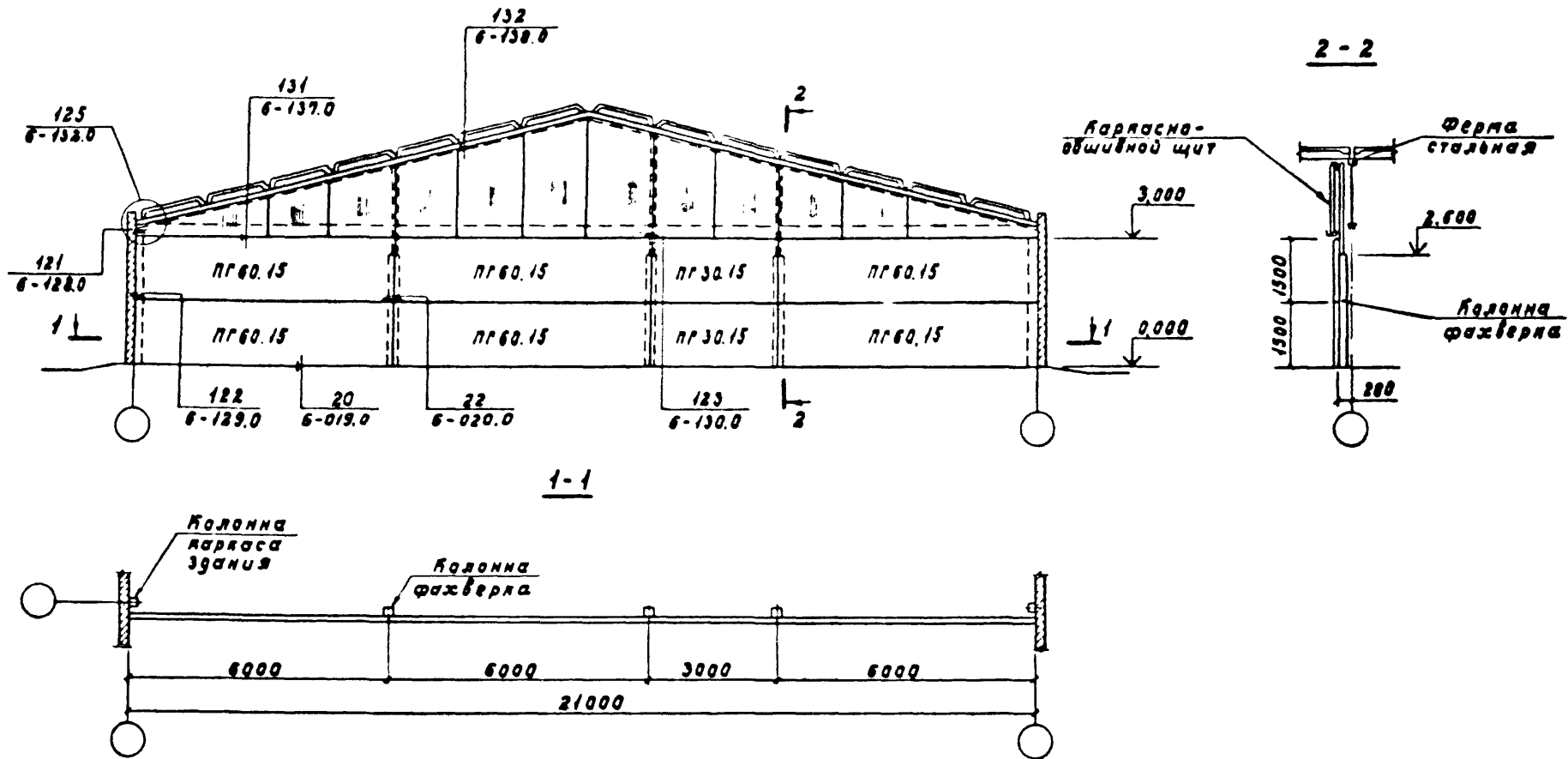
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1030 9-2.

				1030.9-2.0-62			
Начерт.	Котов			План решения поперечной перегородки в здании сельскохозяйственных предприятий высотой 3 м шириной 21 м при железобетонной раме	Стация	Лист	Листов
Эксп.	Чудечник				Р		1
Инж.	Лазина						
Инж.	Влащенко						
Инж.	Лазина						
					ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		



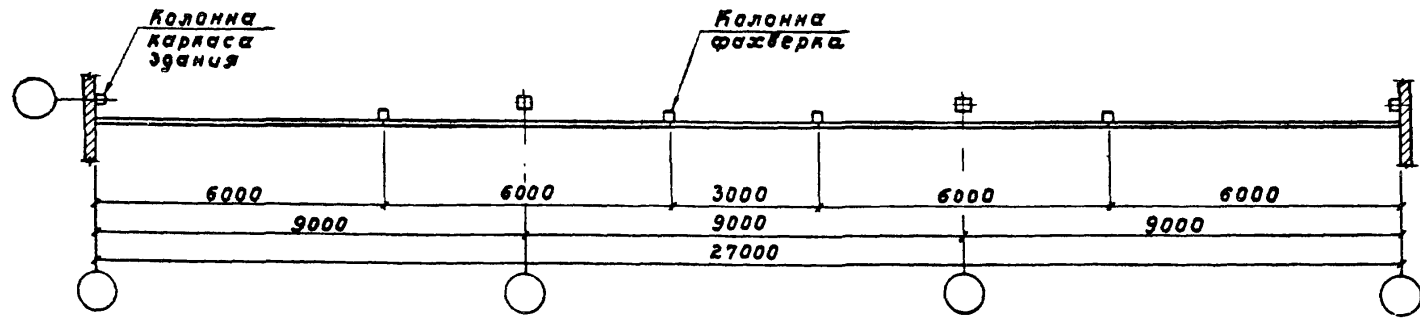
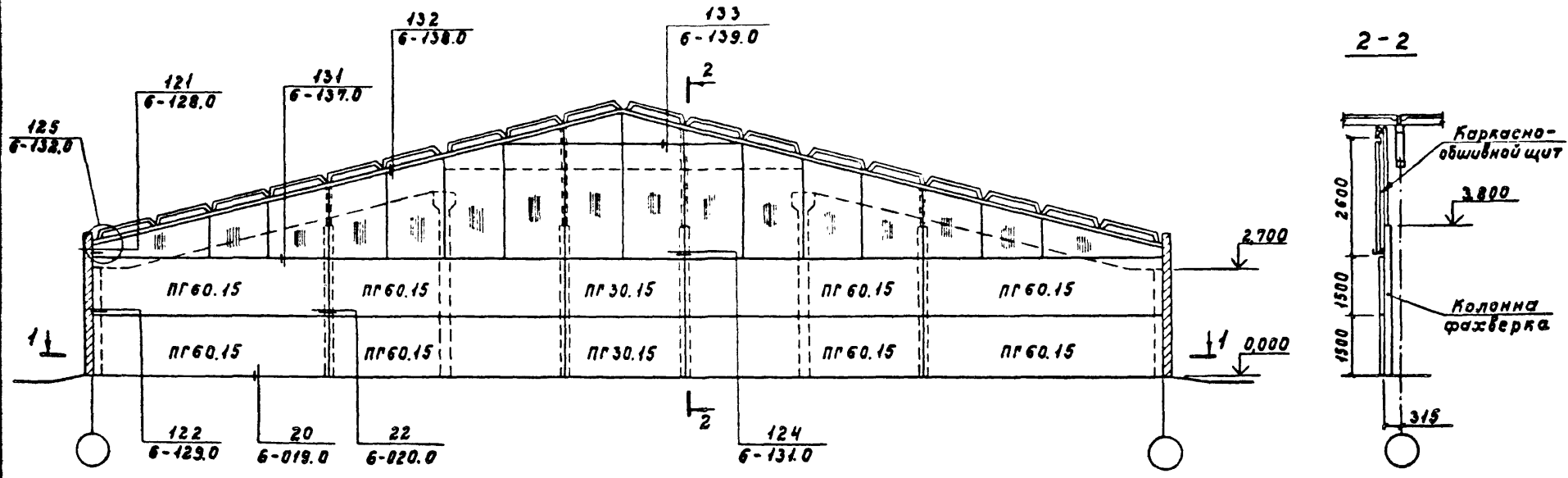
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

Исполн.	Котов	1.030.9-2.0-63	Стадия	Лист	Листов
Гл. констр.	Цудечник		Р	1	1
М. констр.	Бузымина		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Гл. спец.	Лягушина				
Ст. инж.	Варгина				
Гл. спец.	Лягушина		Формат А3		



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

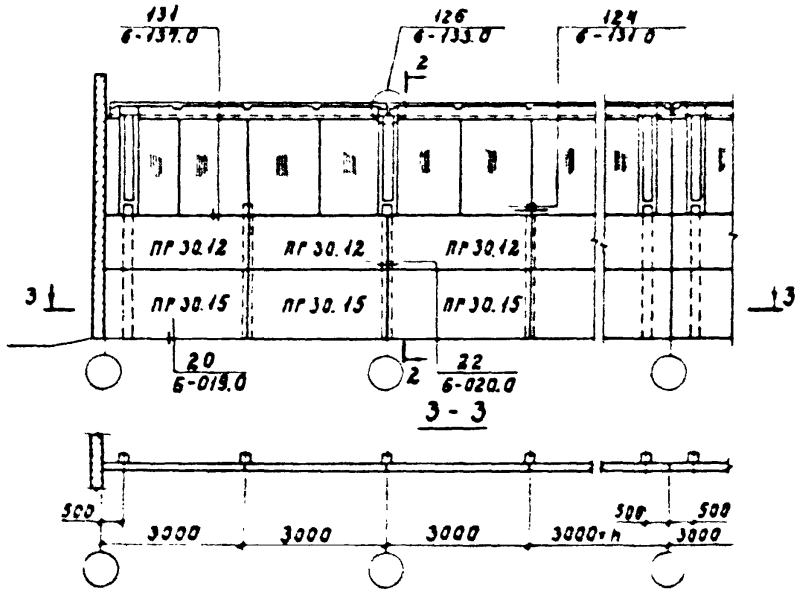
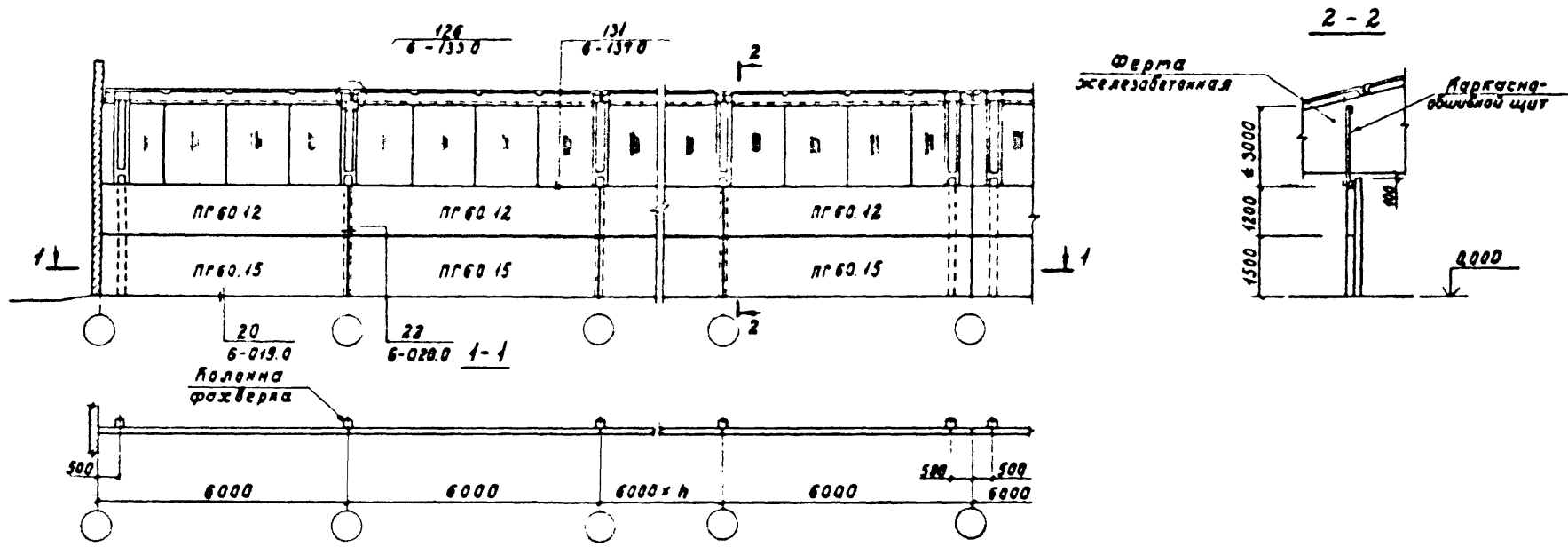
			1.030.9-2.0-64			
Нач. отд.	Котов	<i>[Signature]</i>	Пример решения поперечной перегородки в здании сельскохозяйственного предприятия высотой 3 м шириной 21 м при стальной конструкции фермы	Страница	Лист	
Гл. инж.	Судачев	<i>[Signature]</i>		Р	1	
Инж.	Кузьмина	<i>[Signature]</i>		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Инж.	Лялина	<i>[Signature]</i>				
Инж.	Блаженникова	<i>[Signature]</i>				
Инж.	Лялина	<i>[Signature]</i>	Формат А3			



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

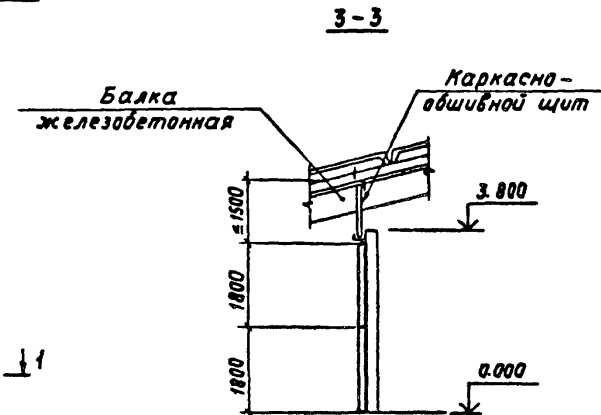
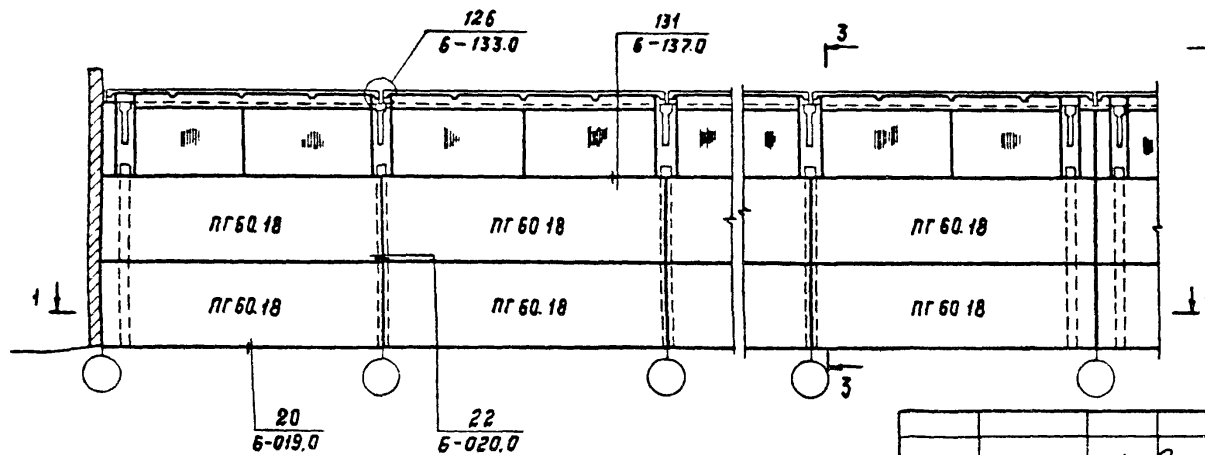
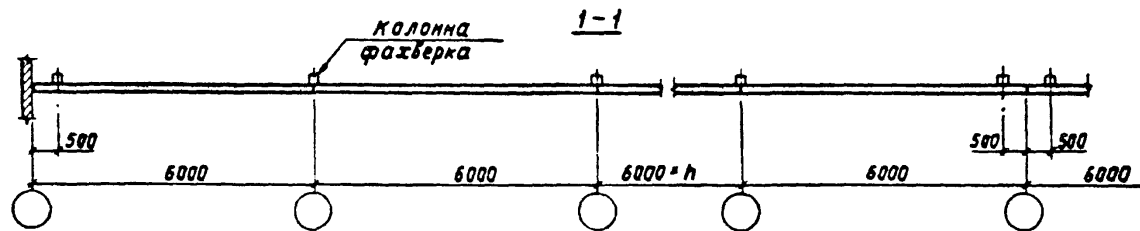
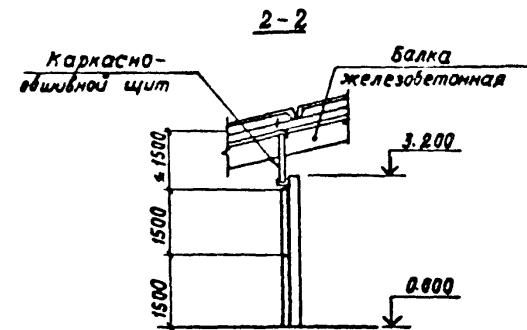
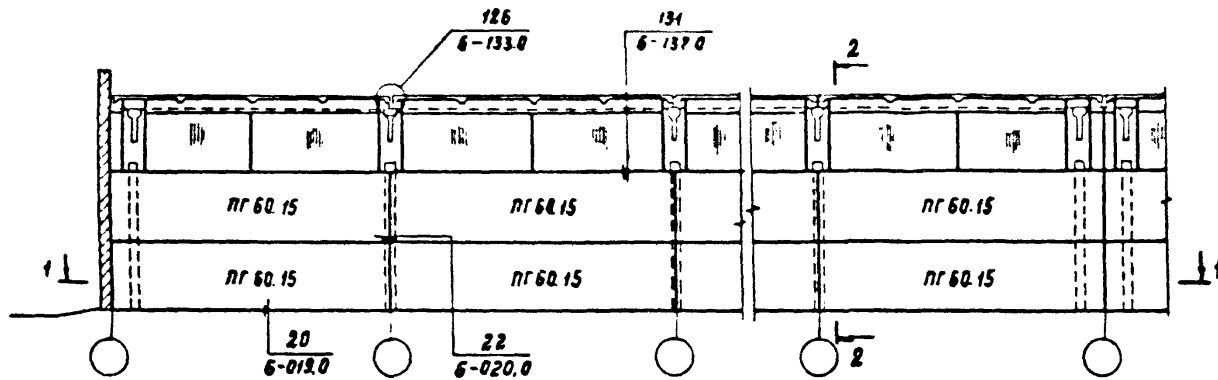
				1.030.9-2.0-65	
Исполн.	Котов	<i>[Signature]</i>		Пример ррешения поперечной	Этаж
Гл. констр.	Цудевичис	<i>[Signature]</i>		перегородки в зданиях сельско-	Лист
Н. констр.	Бузымина	<i>[Signature]</i>		хозяйственных предприятий	Листов
Гл. спец.	Люкина	<i>[Signature]</i>		высотой 2,7 м шириной 27 м	Р
И. инж.	Епанешникова	<i>[Signature]</i>		пристропильной конструкции	1
Гл. спец.	Люкина	<i>[Signature]</i>		железобетонные балки и ферма	

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ



В сводке на документ, где расположен узел, условно опущена обозначение серии 1.030.9-2.

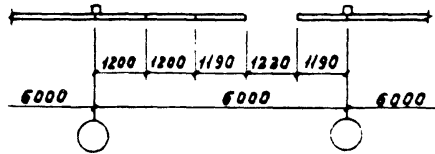
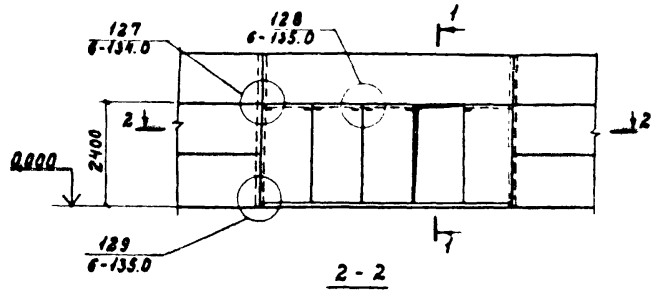
		1.030.9-2.0-66				
Исполн.	Логов		Примеры решения городских	Стадия	Лист	Листов
Глав. инж.	Цузецияс		перегородок в зданиях сельско-	Р		1
Назн. инж.	Кузмина		хозяйственных предприятий	ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Инж.	Ляхина		высотой 3,0 м с шагом			
Ст. инж.	Кузмина		фаянсовых колонн 6х3 м			
Инж.	Ляхина					



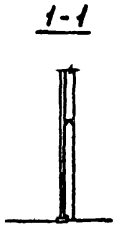
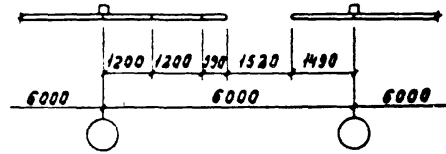
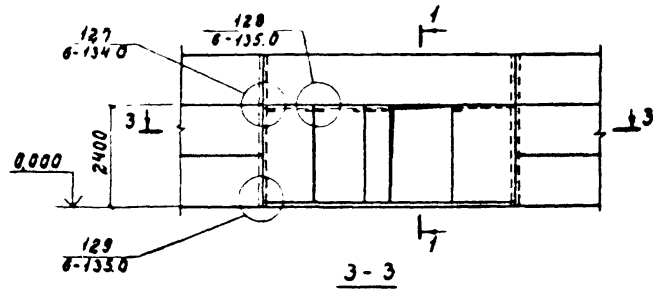
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

			1.030.9-2.0-67		
Нач. отд.	Котов	<i>Котов</i>	Примеры решения продольных перегородок в зданиях сельскохозяйственных предприятий высотой 2,4 и 2,7 м при стропильной конструкции-железобетонная балка на расстоянии 6 м от наружной стены	Стация	Лист
Гл. констр.	Цудачекис	<i>Цудачекис</i>		Р	1
Н. констр.	Кузьмина	<i>Кузьмина</i>		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ	
Гл. спец.	Лягуна	<i>Лягуна</i>			
Ст. инж.	Кузьмина	<i>Кузьмина</i>			
Гл. спец.	Лягуна	<i>Лягуна</i>			

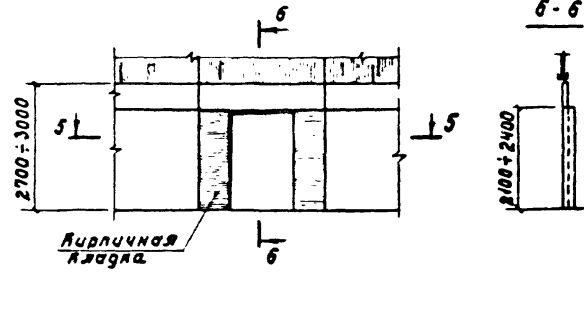
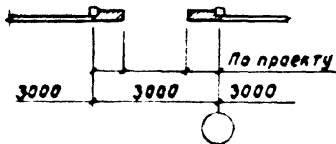
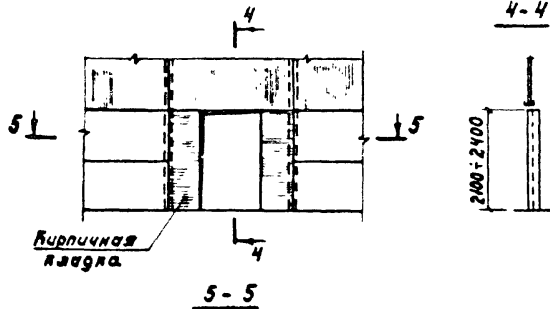
Дверной проем 1,22x2,4 м



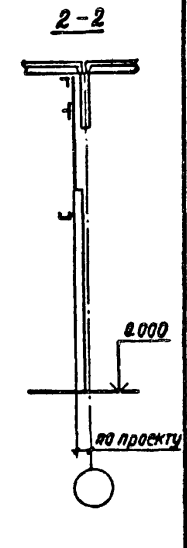
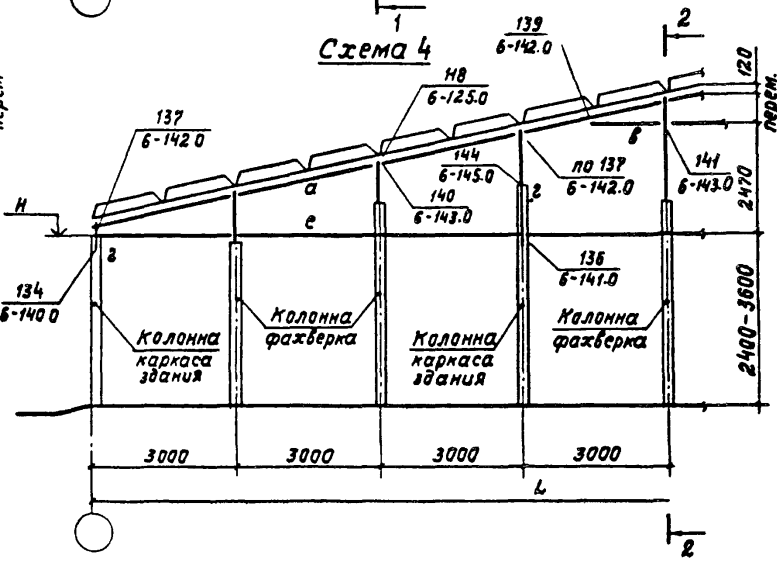
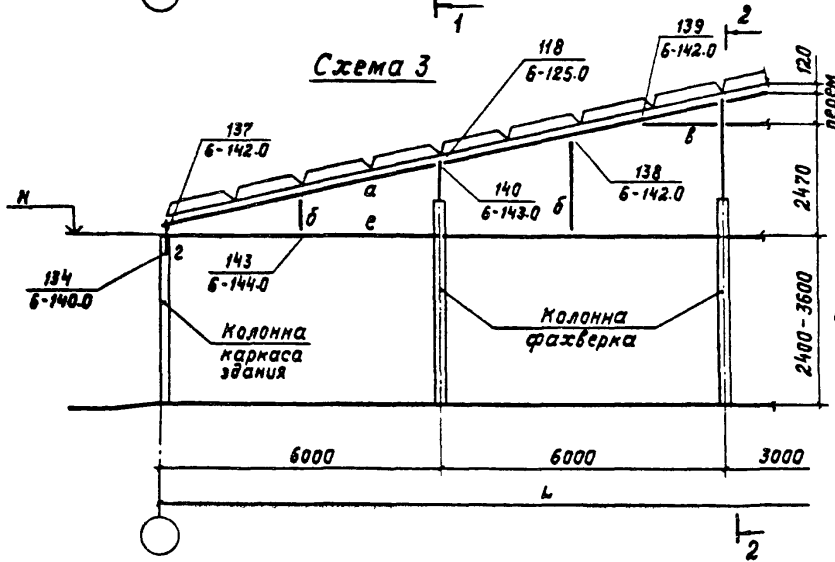
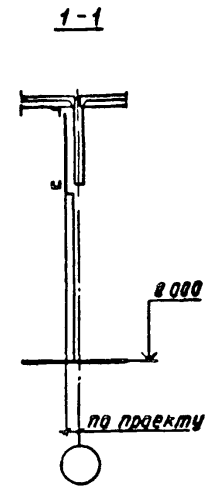
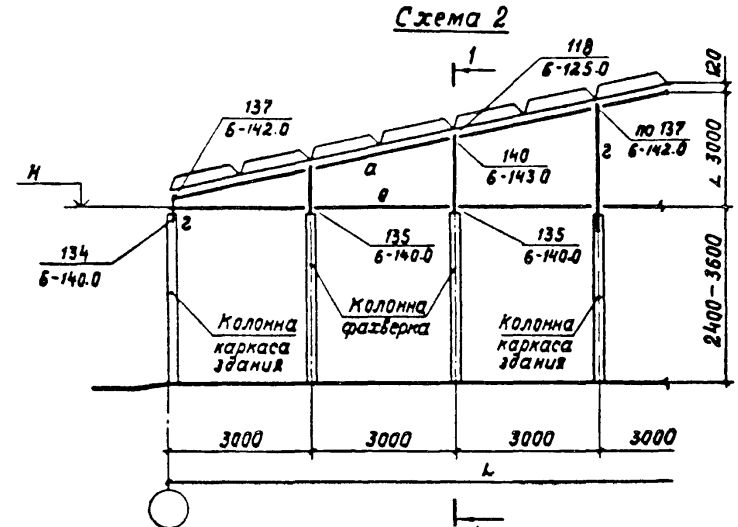
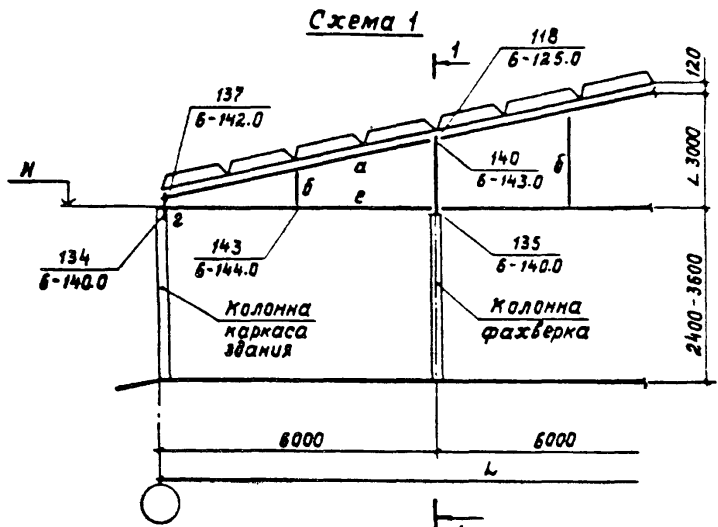
Дверной проем 1,52x2,4 м



Дверной проем в кирпичной вставке



			1.030.9-2.0-68			
Мастер	Котов	<i>[Signature]</i>	Примеры устройства дверных проемов в перегородках зданий сельскохозяйственных предприятий	Стация	Лист	Листов
Гл. констр.	Чудачкин	<i>[Signature]</i>				
И. констр.	Лузгина	<i>[Signature]</i>				
Гл. спец.	Лузгина	<i>[Signature]</i>				
Ст. инж.	Матвеева	<i>[Signature]</i>				
Гл. спец.	Лузгина	<i>[Signature]</i>				
				ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		



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

1.030.9-2.0-69		
нач. отд.	Котов	
гл. констр.	Цудечкис	
н. контр.	Кузьмина	
гл. спец.	Люжина	
ст. инж.	Матвеева	
гл. спец.	Люжина	

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

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ

Схема 5

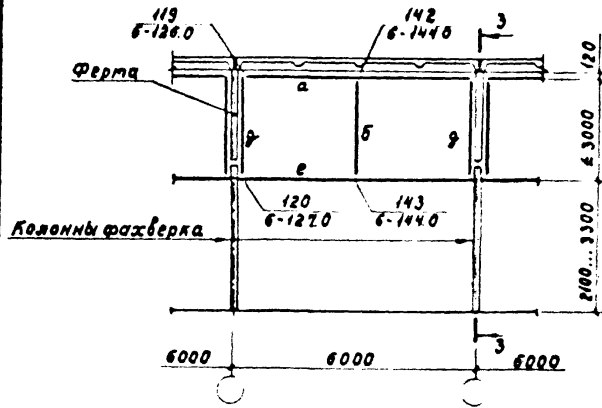


Схема 7

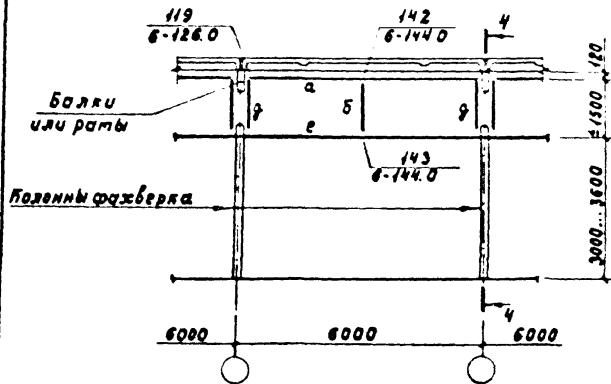
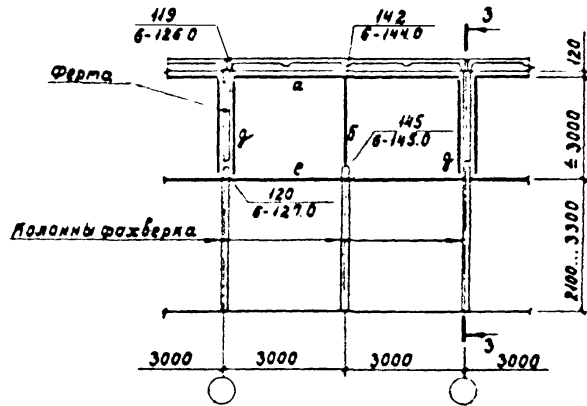
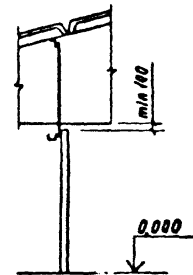


Схема 6



3-3



4-4

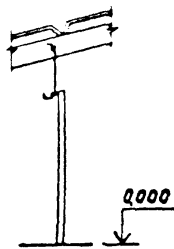


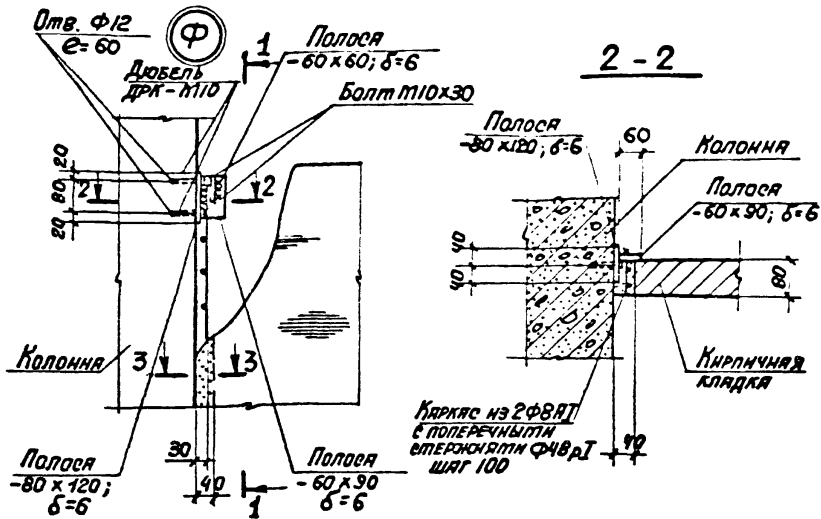
Таблица сечений

Марка	Сечение	Состав сечения
а		ГМ. L 120×100×6
б		ГМ. L 30×50×4
в		ГМ. L 120×100×6 - 60×4
г		по проекту
д		2ГМ. L 50×50×4 ГМ. L 40×25×2,5
е		ГМ. C 100×50×4

1030.9-2.0-69

Лист

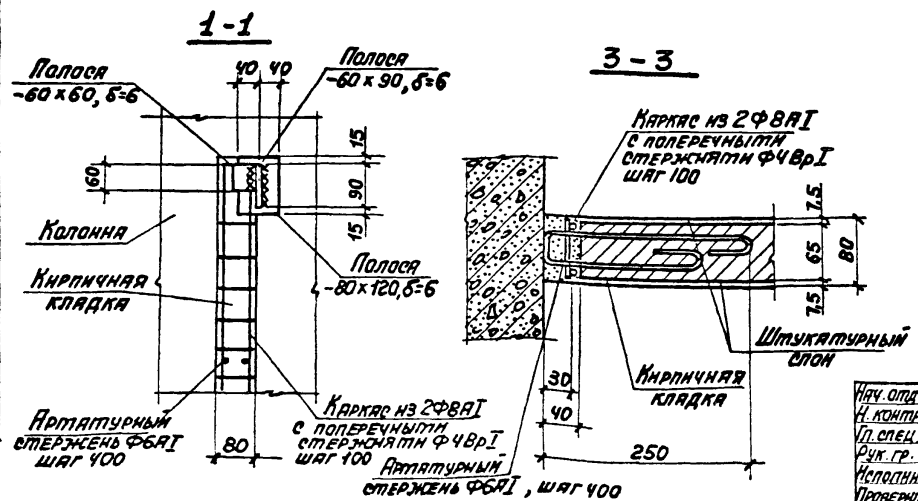
2



Кирпичную кладку в проемах панельной перегородки выполнять из глиняного кирпича "на ребро" с применением свежеприготовленного раствора марки 75 с осадкой конуса 8-10 см. Кладку вести только при положительной температуре. Поверхность торца нижележащей панели перед кладкой оштукатурить и смочить.

Кладку вести при наличии наружных стен, перекрытий и остекления проемов.

Высота свободного (консольного) участка кладки не должна превышать 300 мм. При большей высоте кладки необходимо устройство факверя или армирования кладки.

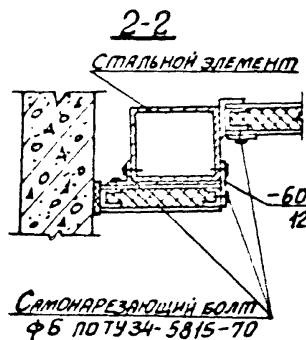
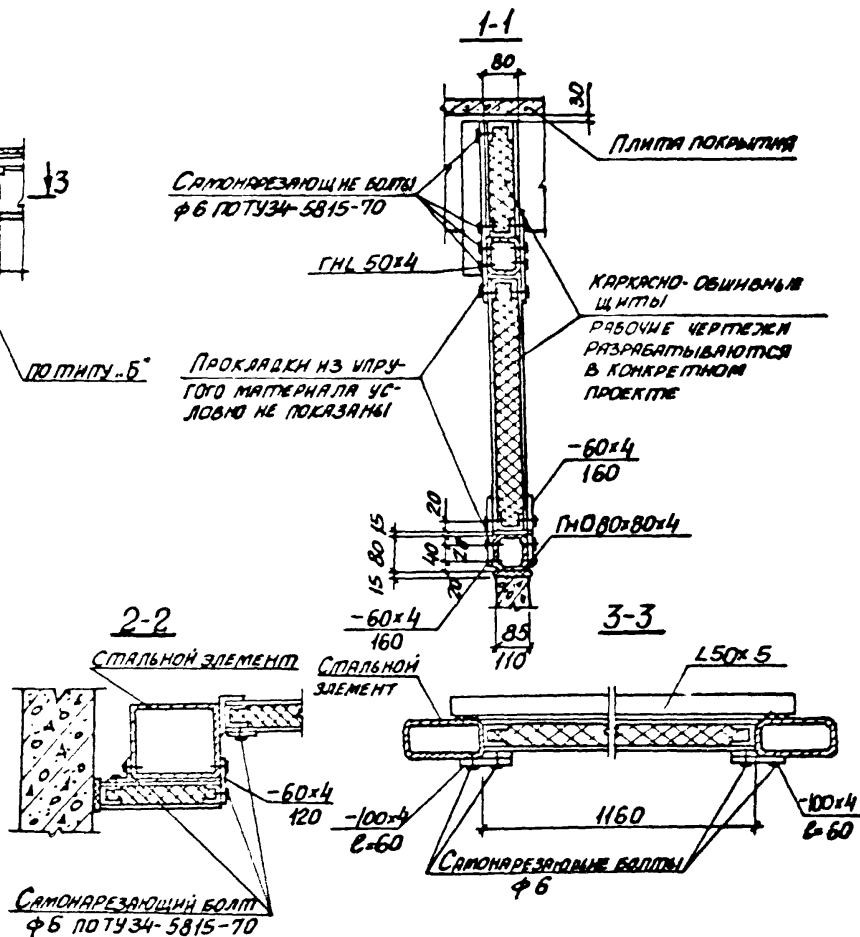
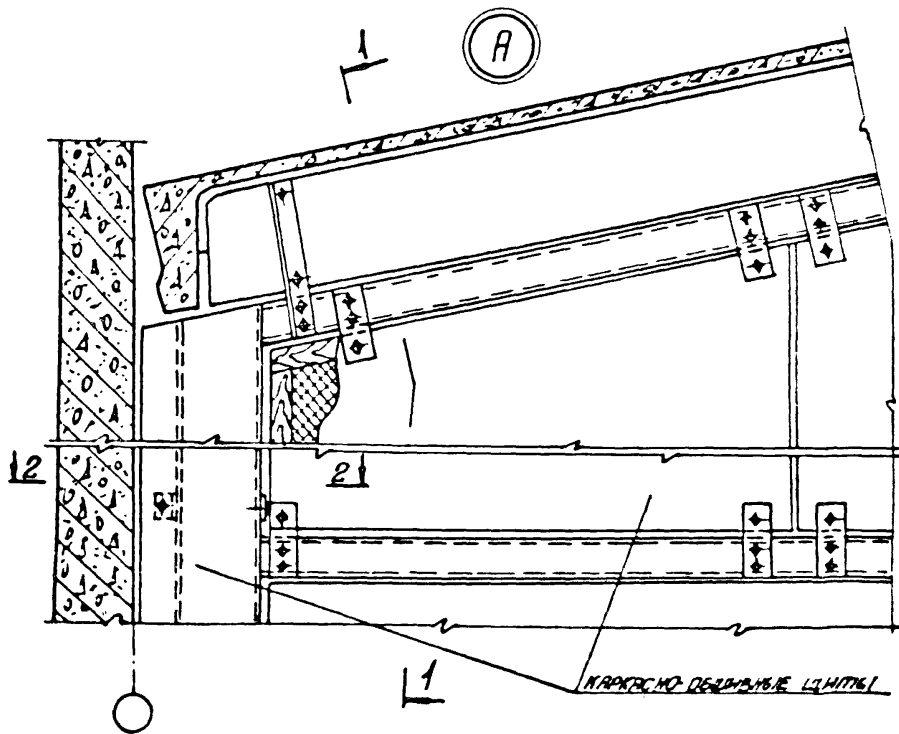
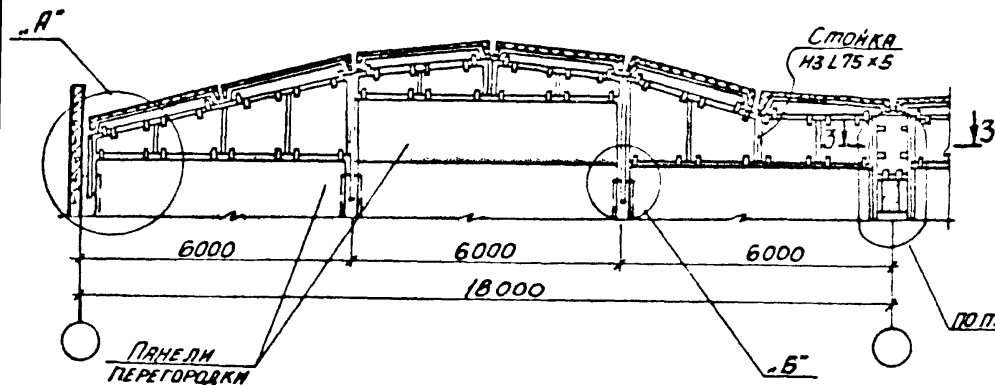


Иуч. отд.	Бродский	Иуч.	
Н. контр.	Чупакова	Иуч.	
Ил. спец.	Кортецкий	Иуч.	
Рук. гр.	Чупакова	Иуч.	
Исполн.	Домичев	Иуч.	
Проверк.	Чупакова	Иуч.	

1.030.9-2.0-70

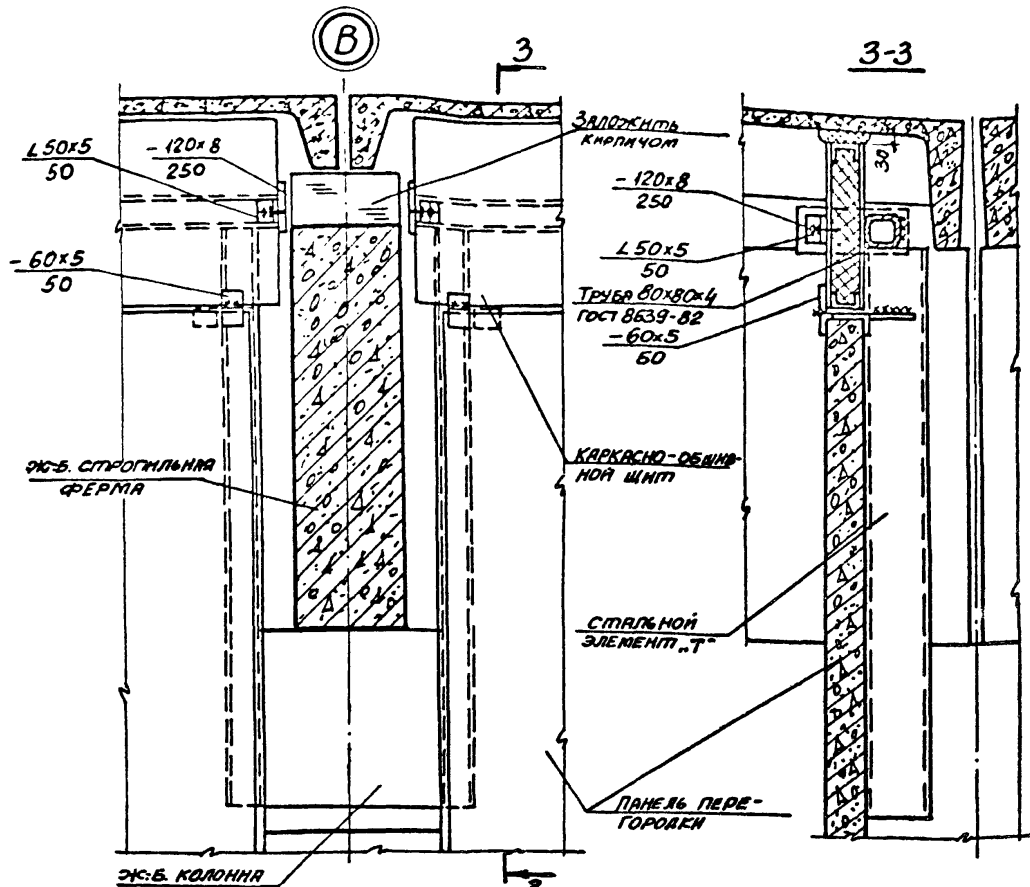
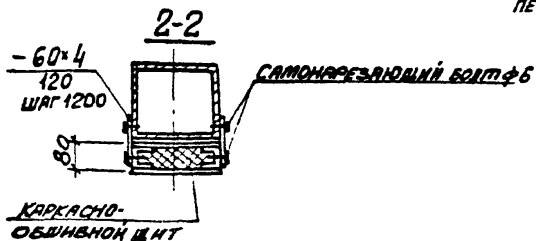
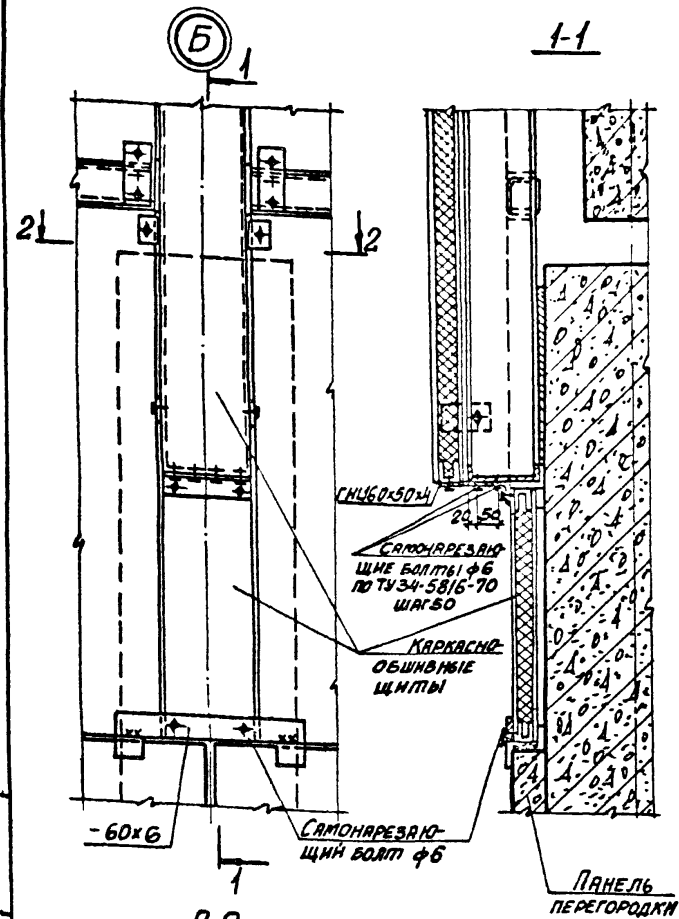
Узел крепления
 кирпичной кладки к
 железобетонной колонне

Листья	Лист	Листов
Р		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		



Полный фасад перегородки см. документ 1.030.9-2.0-28

Исполн.	Б.РАСКИНА					1.030.9-2.0-71	Стр.	Лист	Листов
Провер.	Ч.МАКОВА						Р		1
Инженер	Ч.МАКОВА					Пример заполнения верхней части перегородки одноэтажных зданий промышленных предприятий.	ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		
Архитектор	Ч.МАКОВА								



1. Узел "Б" замаркирован на документе 1.030.9-2.0-25. Узел "В" замаркирован на документе 1.030.9-2.0-26.
2. Каркасно-обшивные щиты разрабатываются в конкретном проекте.

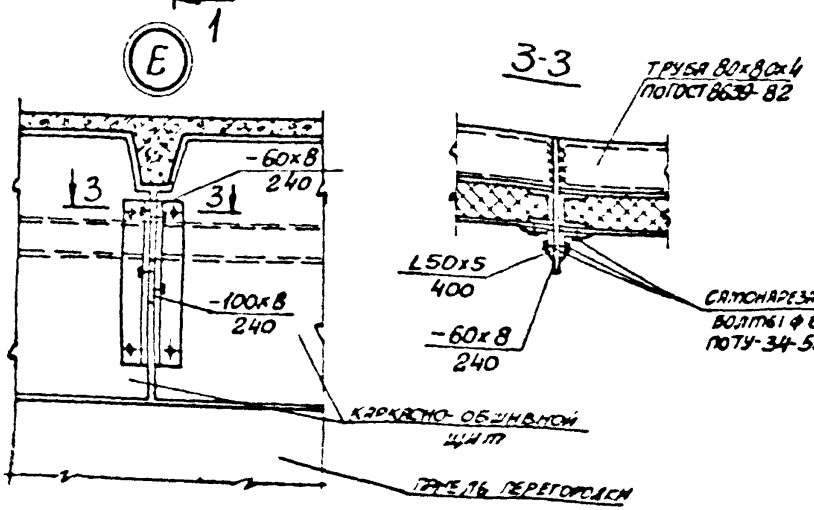
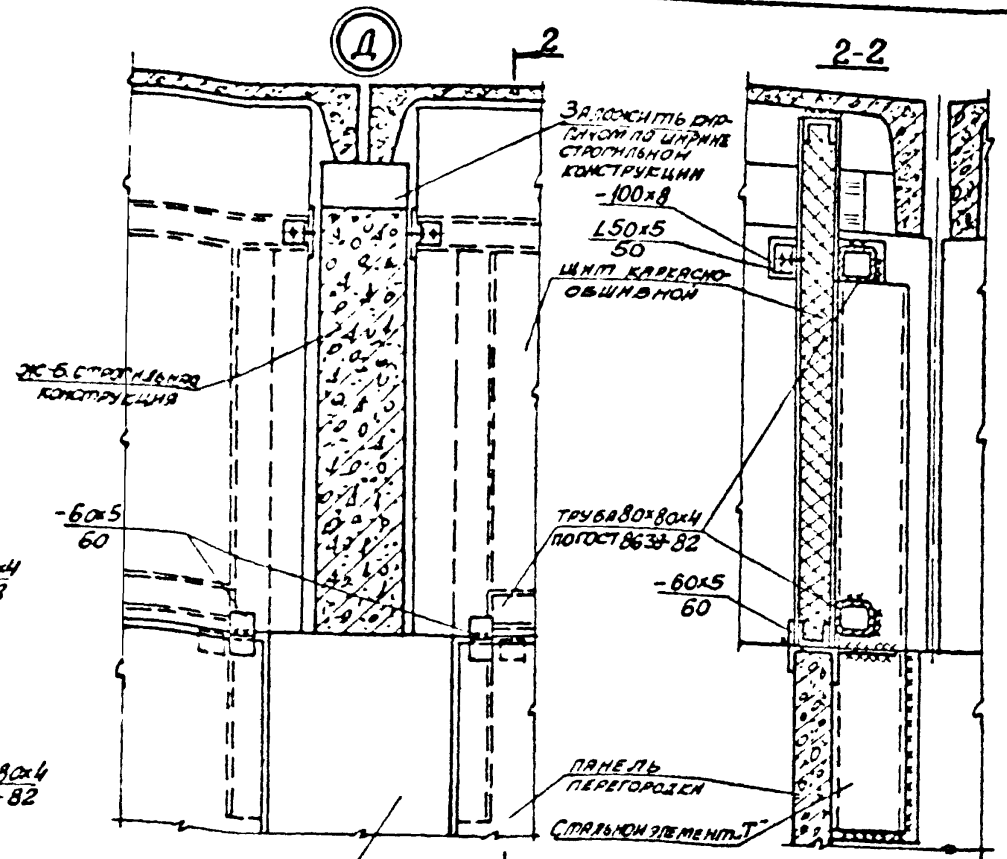
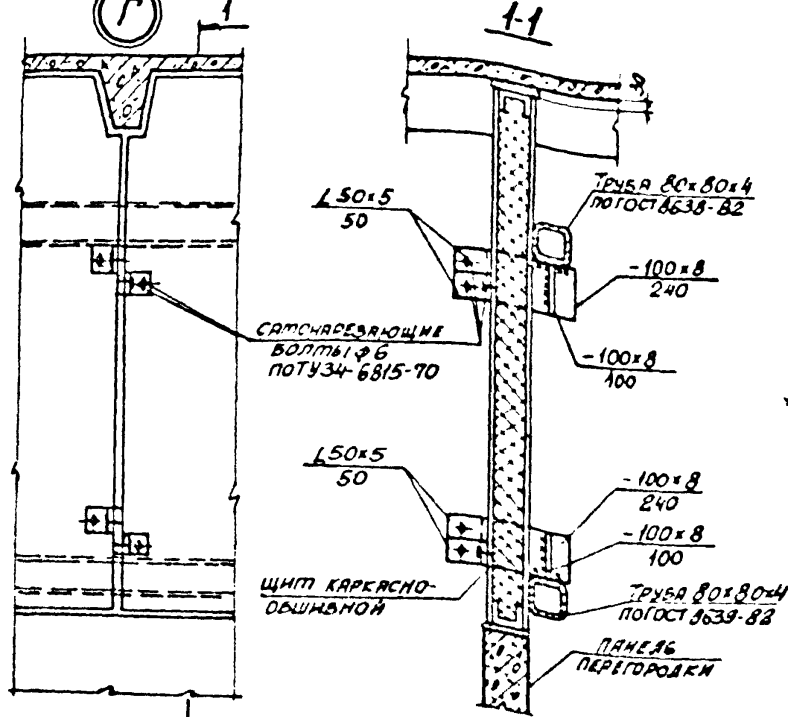
НАЧ. ОТД. БРОВСКИЙ	Ч
Н. КОНТР. ЧУМАКОВА	Ч
ПР. СПЕЦ. КОРОТЕЦКАЯ	Ч
СТ. ИНЖ. ЧУМАКОВА	Ч
ИСПОЛН. ПРОЦЕНКО	Ч
ПРОВЕР. ЧУМАКОВА	Ч

1.030.9-2.0-72

ПРИМЕРЫ КРЕПЛЕНИЯ
ЗАПОЛНЕНИЯ ВЕРХНЕЙ
ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДОК.
УЗЕЛ Б; В.

СТРАНА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Р		1

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОЙДИПРОЕКТ



УЗЕЛ "Г" ЗАЯДКЕНОВАН НА ДОКУМЕНТЕ 1.030.9-2.0-39
 УЗЕЛ "Е" — НА ДОКУМЕНТЕ 1.030.9-2.0-26.33
 УЗЕЛ "Д" — НА ДОКУМЕНТЕ 1.030.9-2.0-39.

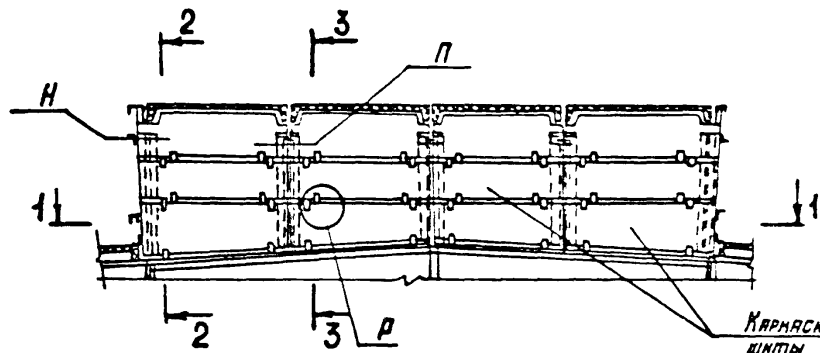
ОУ СМЗ	СЕРГЕЕВ	И							
И КОМП	ЧУПРОВА	И							
И СПЕЦ	СЕРГЕЕВ	И							
И ИДЕ	ЧУПРОВА	И							
И ИДЕ	СЕРГЕЕВ	И							
И ИДЕ	ЧУПРОВА	И							

1.030.9-2.0-73

ПРИМЕРЫ КРЕПЛЕНИЯ ЗАПЯТКОВАНИЯ ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДОК.
УЗЕЛ Г, Д, Е.

СТЕНА	ЛИСТ	ЛИСТ
Р	Т	Т

ХАРЬКОВСКИЙ
СТРОИТЕЛЬНЫЙ ПРОЕКТ



Кирпично-обшивные
щиты (рабочие черте-
жи разрабатываются
в конкретном проекте)

Верхний пояс
стропильной
конструкции

Труба 80x80x4
ГОСТ 8645-68

Металлические
элементы
фонаря

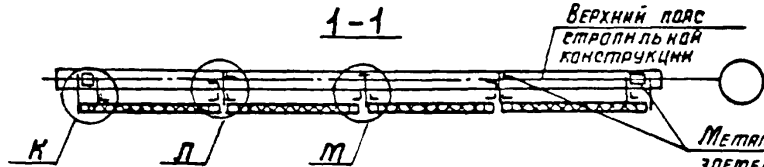
Диаметррезающие
болты Ф 6
по ТУ 34-5815-70

Труба 80x80x4
ГОСТ 8645-68

-60x12

ГН L50x4
ГОСТ 8876-68

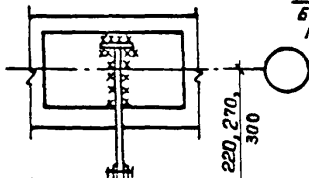
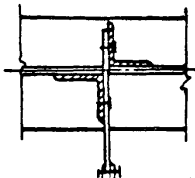
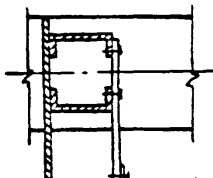
ГН L50x4



К

Л

М

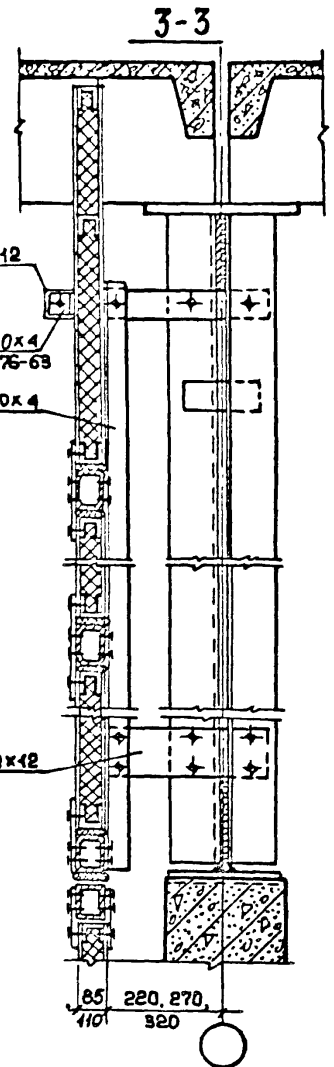
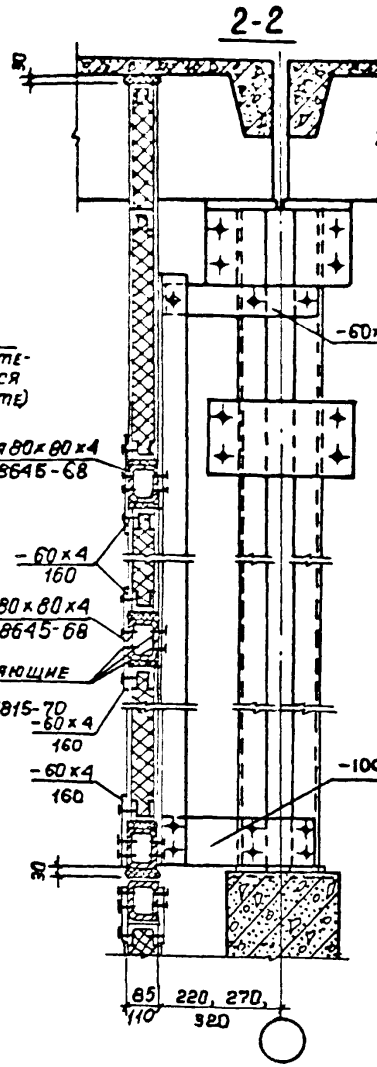
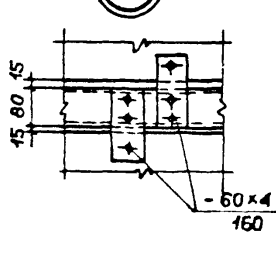
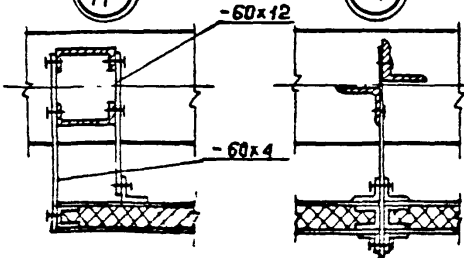


Кирпично-обшив-
ные щиты

Н

П

Р



Иуч. отд.	Бродский	
И. контр.	Чутякова	
Ил. спец.	Хоролецкий	
Ст. инж.	Чутякова	
Исполн.	Проценко	
Провер.	Чутякова	

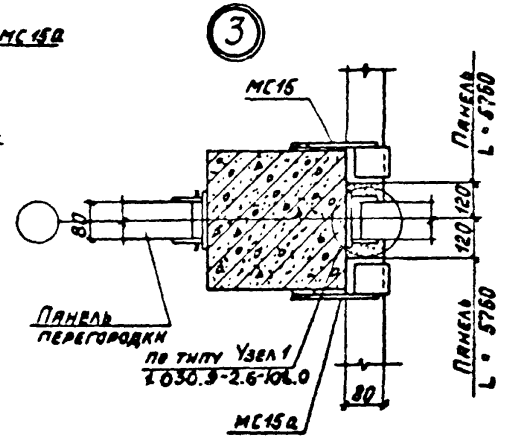
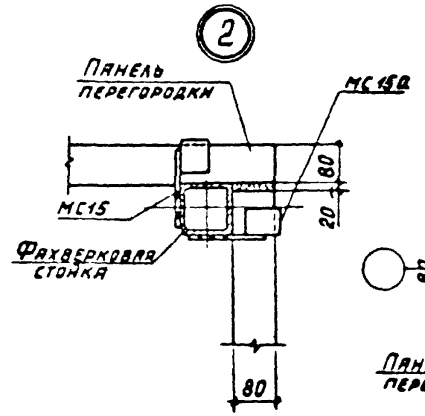
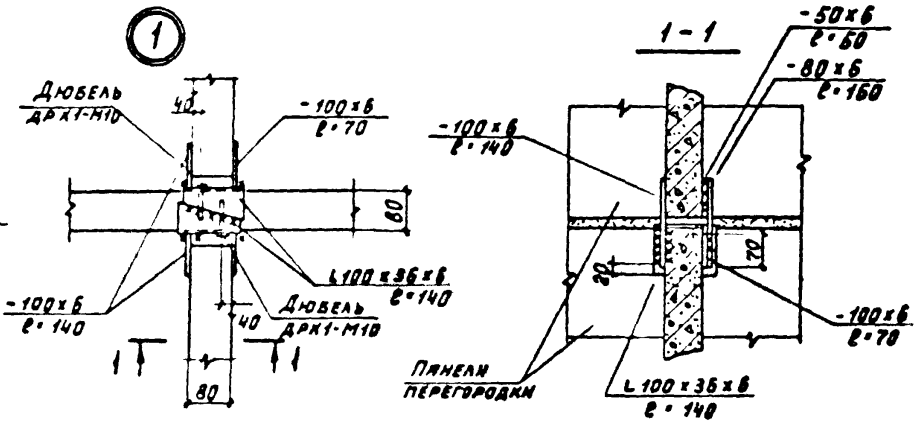
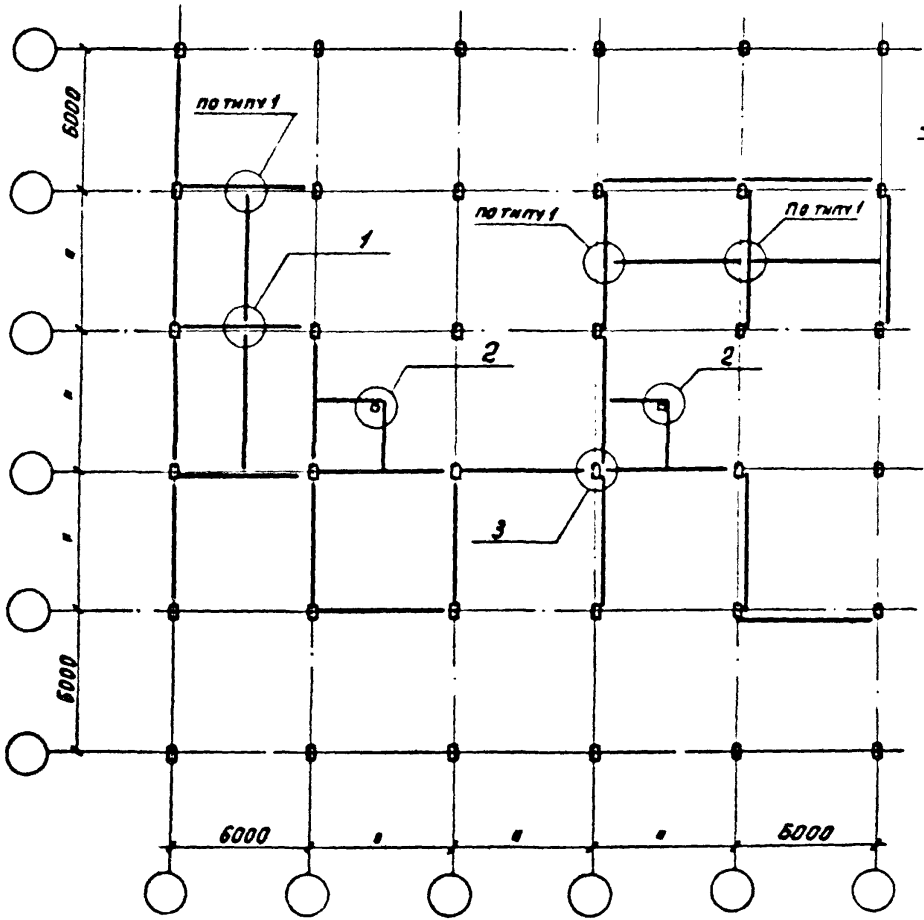
1.030.9-2.0-74

Пример заполнения
участков перегородок
в зоне фонаря.

Страниц	Лист	Листов
Р		1

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОЕКТИВНИКПРОЕКТ

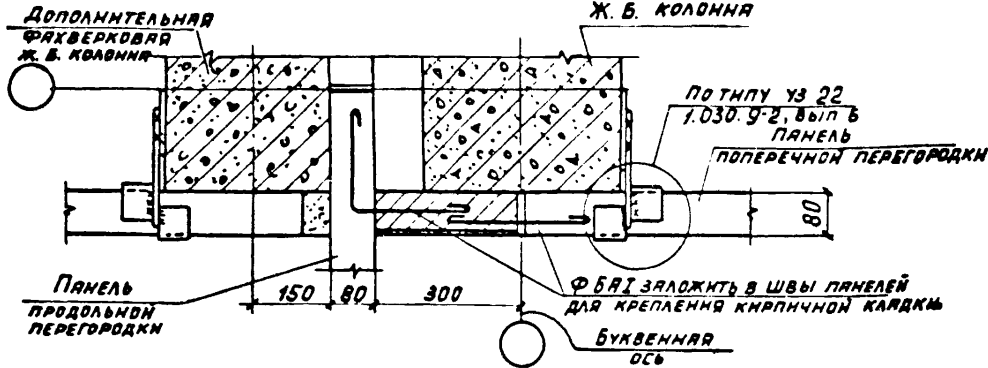
ПРИМЕР ПЕРЕСЕЧЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК
В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ



ИЗЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ				1.030.9-2.0-75			
И. КОНТР.	ЧУМЯКОВА					СТАНДА	АНСТ	АНСТОВ
ГЛ. СПЕЦ.	КОРОТЕЦАН					Р	1	
РУК. ГР.	ЧУМЯКОВА				ПРИМЕР ПЕРЕСЕЧЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК В МНОГО- ЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ			
ИСПОЛН.	ФАНЧЕН							ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ
ПРОВЕР.	ЧУМЯКОВА							

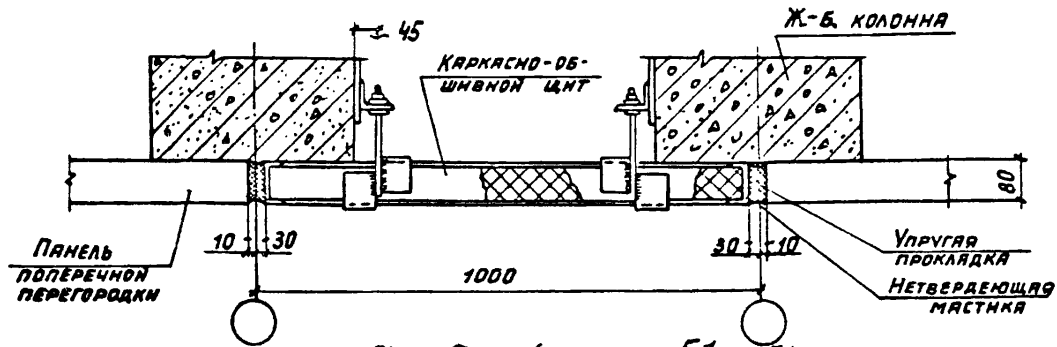
ДЕТАЛЬ ПЛАНА „С“ (см. док 27)

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



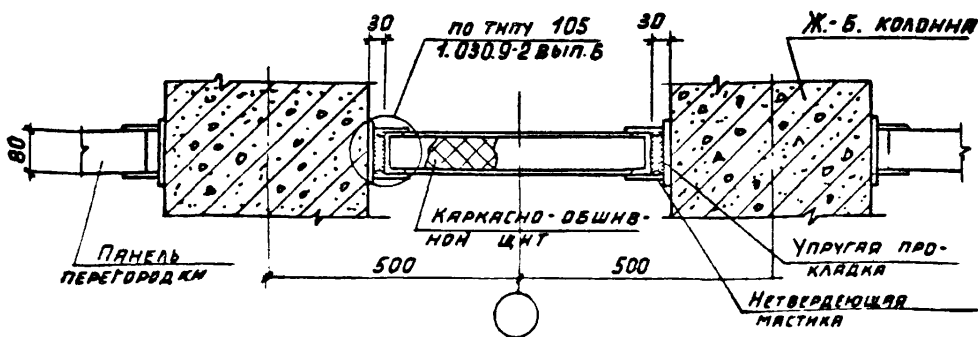
ДЕТАЛЬ ПЛАНА „У“ (см. док 25)

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 стропильной конструкции. Привязка дополнительной фахверковой колонны определяется в конкретном проекте в зависимости от размеров основной колонны каркаса здания.

2. Крепление каркасно-обшивного щита в зоне продольного температурного шва осуществляется по типу крепления панелей перегородок к колоннам, показанному в выпуске 6 данной серии.

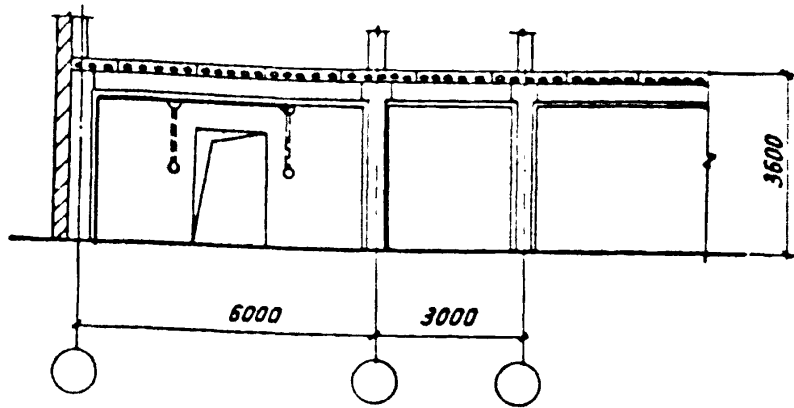
Места расположения узлов крепления каркасно-обшивных щитов определяются в конкретном проекте в зависимости от принятой конструкции щитов.

3. Для перегородок с огнестойкостью 0,75 часа вместо каркасно-обшивного щита толщиной 85 мм необходимо установить каркасно-обшивной щит толщиной 110 мм на металлическом каркасе, выполненном в соответствии с требованием главы СНиП II-2-80

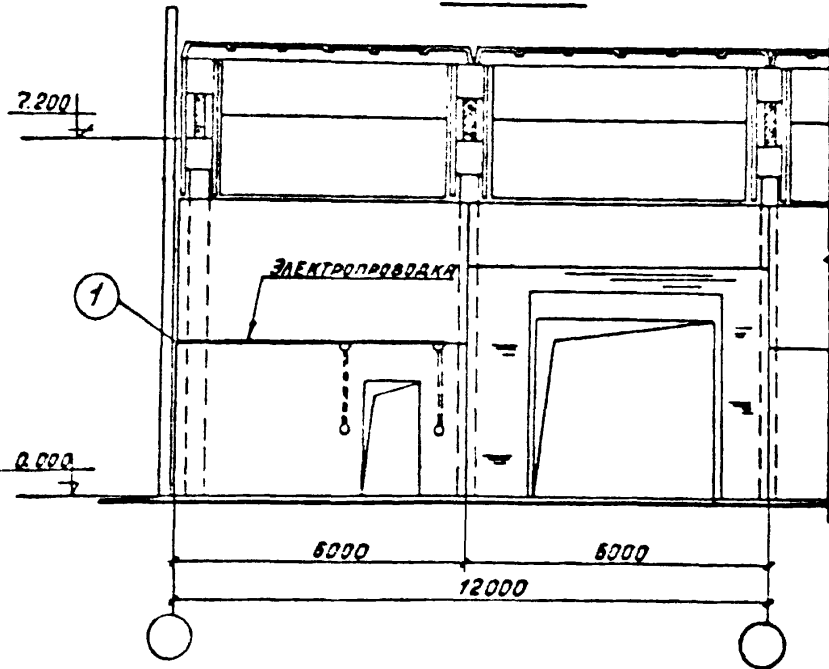
«Противопожарные нормы проектирования зданий и сооружений.»

ИЗЧ. ОТД	БРОВДСКИЙ	Ч		1.030.9-2.0-76	ПРИМЕРЫ УСТРОЙСТВА ПЕРЕГОРОДОК В МЕСТАХ ИХ ПЕРЕСЕЧЕНИЯ И В ТЕМПЕРАТУРНЫХ ШВАХ	СТАДИЯ	ЛИСТ	ЛИСТОВ
И. КОНТ.	ЧУМАКОВА	Ч				Р		1
ГЛ. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ	Ч				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕК		
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА	Ч						
ИСПОЛН.	ФОМИЧЕВ	Ч						
ПРОВЕР.	ЧУМАКОВА	Ч						

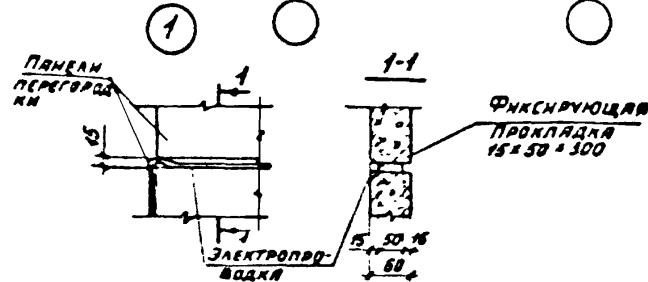
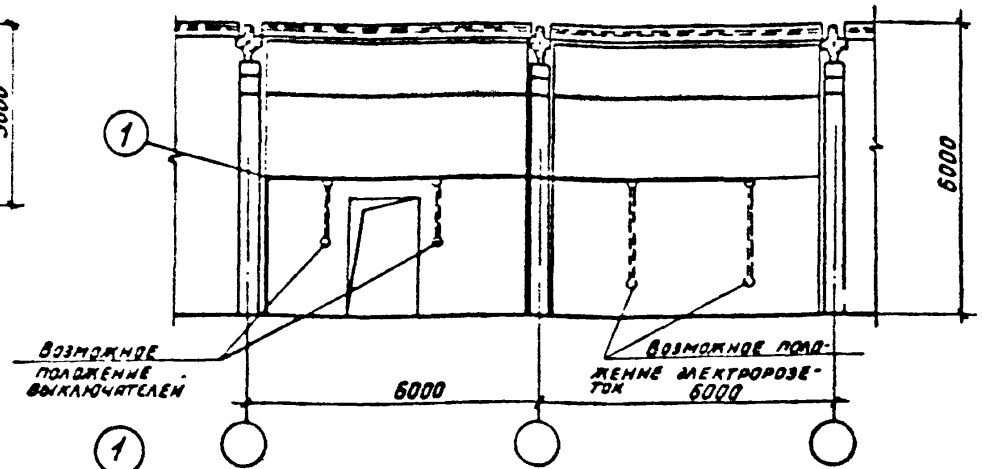
ПЕРЕГОРОДКА В ЗДАНИИ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1



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-I ПУЭ 76. ЭЛЕКТРОПРОВОДКИ И УКАЗАННОЙ ПО ВЫПОЛНЕНИЮ ЭЛЕКТРОПРОВОДОВ В КАНАЛАХ СТРОИТЕЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ, ИЗГОТОВЛЯЕМЫХ НА ЗАВОДАХ ДОМОСТРОИТЕЛЬНЫХ КОМБИНАТОВ СТРОЙИНДУСТРИИ СН 386-74.

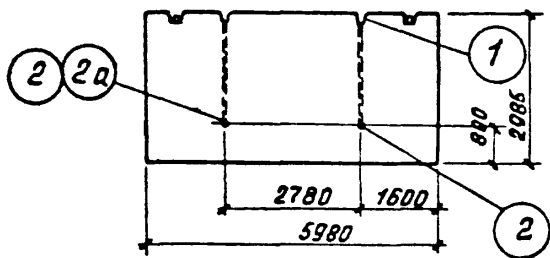
НАЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ		
И. КОНТ.	ЧУМАКОВА		
ГЛАВ. КОНСТ.	КОРОТЕЦКАЯ		
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА		
ИСПОЛН.	Литвинцова		
ПРОВЕР.	ЧУМАКОВА		

1.030.9-2.0-77

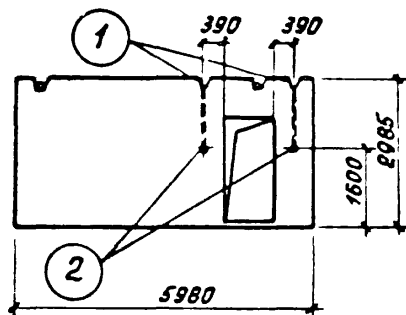
ПРИМЕРЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ ЭЛЕКТРОПРОВОДОВ В ПЕРЕГОРОДКАХ

СТРАНА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Р		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИНПРОЕК		

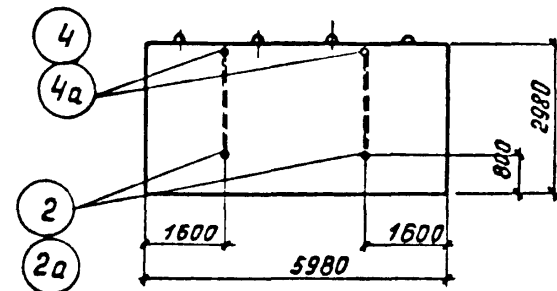
ПГ 60.30-1-Т



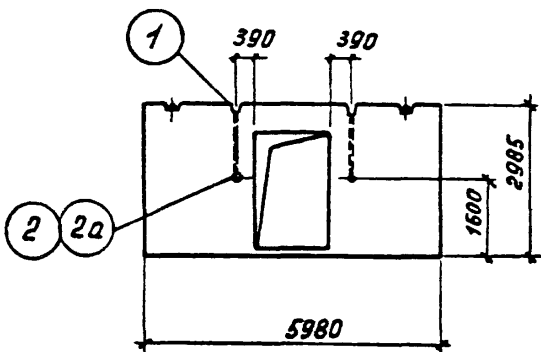
ПГ 60.30-1-Т-Д1



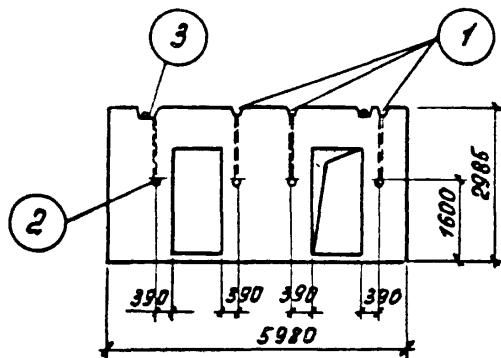
ПГ 60.30-Г



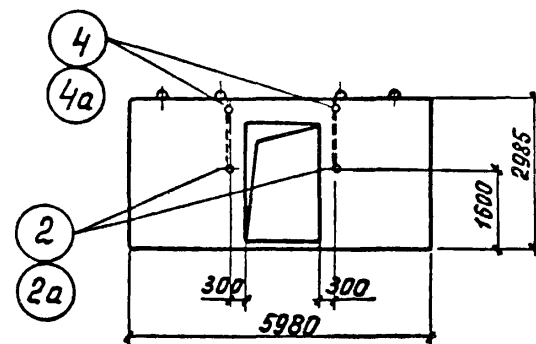
ПГ 60.30-1-Т-Д



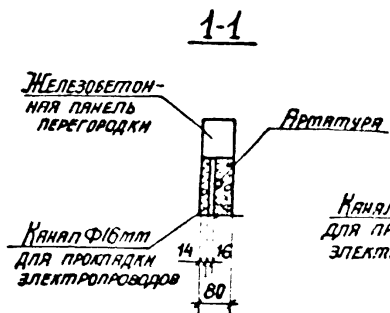
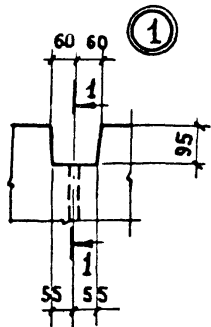
ПГ 60.30-1-Т-2Д



ПГ 60.30-Г-Д



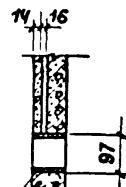
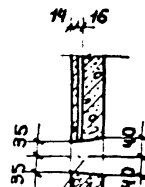
НАЧ. ОТД.	БРЮДСКИЙ	Ч		1.030.9-2.0-78			
И. КОНТР.	ЧУМАКОВА	Ч					
ГЛАВ. КОНСТ.	КОРОТЕЦКИЙ	Ч		ПРИМЕРЫ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ, И ГИПСОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ С КАНЯЛЯМИ ДЛЯ ЭЛЕКТРО- ПРОВОДОВ УЗЛЫ 1...4	СТАНДА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА	Ч			Р	1	2
ИСПОЛНИЛ	АНТИПНОВА	Ч			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ		
ПРОВЕР.	ЧУМАКОВА	Ч					



2 2a

2-2
(для узла 2)

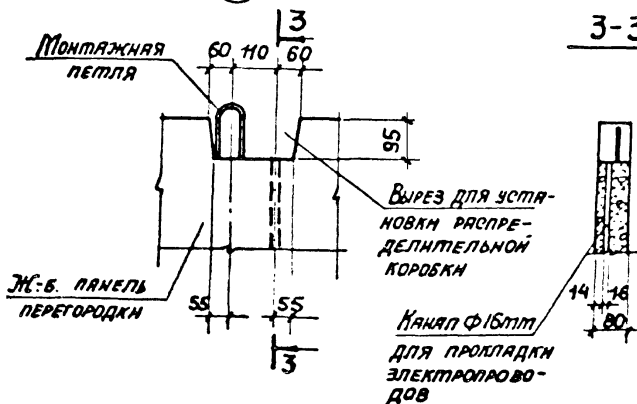
2-2
(для узла 2а)



Отверстие для выключателя или штепсельной розетки

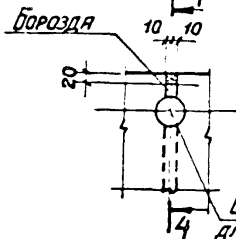
Стакан закладной 492

3



3-3

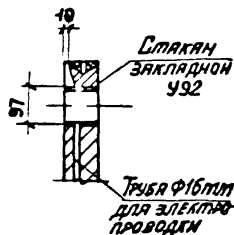
4 4a



4-4
(для узла 4)

4-4
(для узла 4а)

Деревянная обвязка гипсобетонной панели



Отверстие для установки распределительной коробки

Канал 16мм для электропроводки

Стакан закладной 492

Трещина 16мм для электропроводки

1.030.9-2.0-78

Лист

2

СХЕМА 1

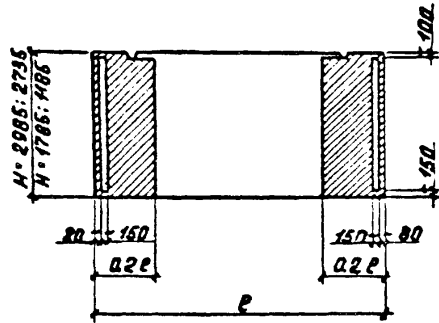


СХЕМА 2

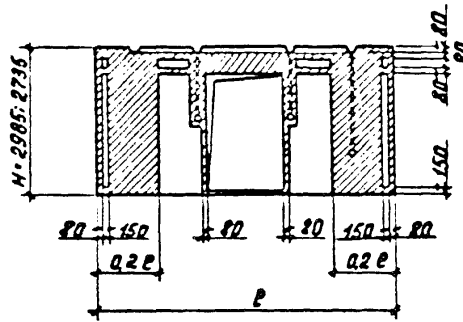


СХЕМА 3

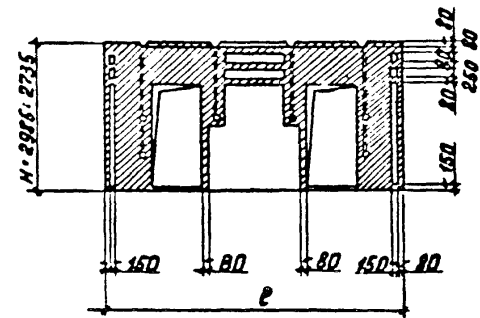


СХЕМА 4

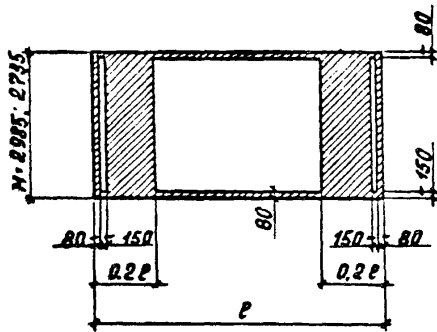


СХЕМА 5

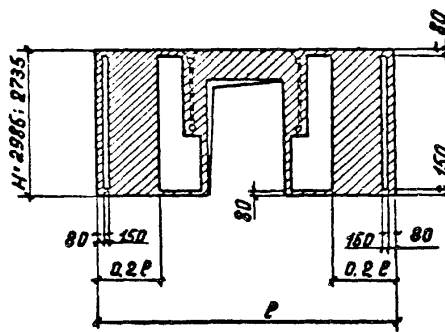
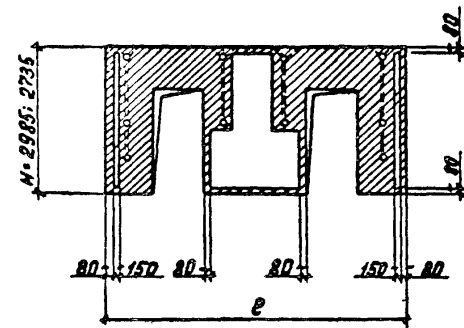





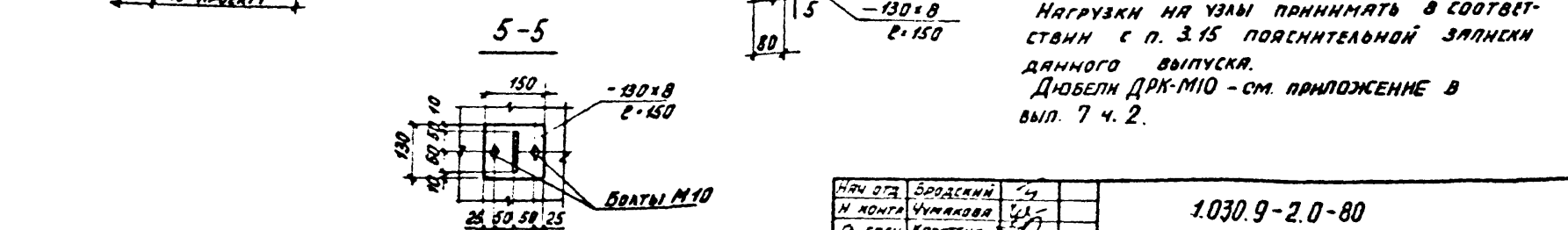
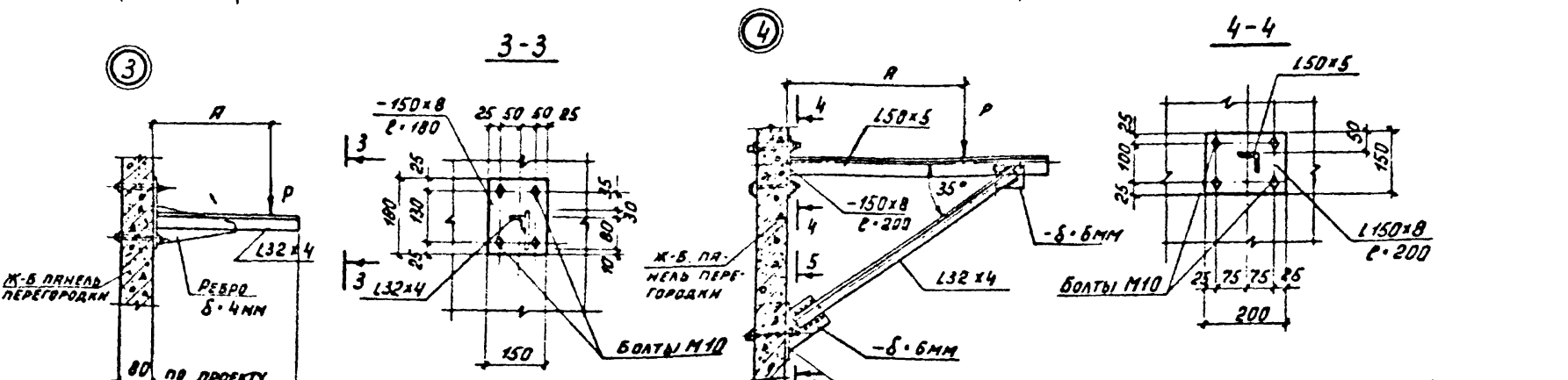
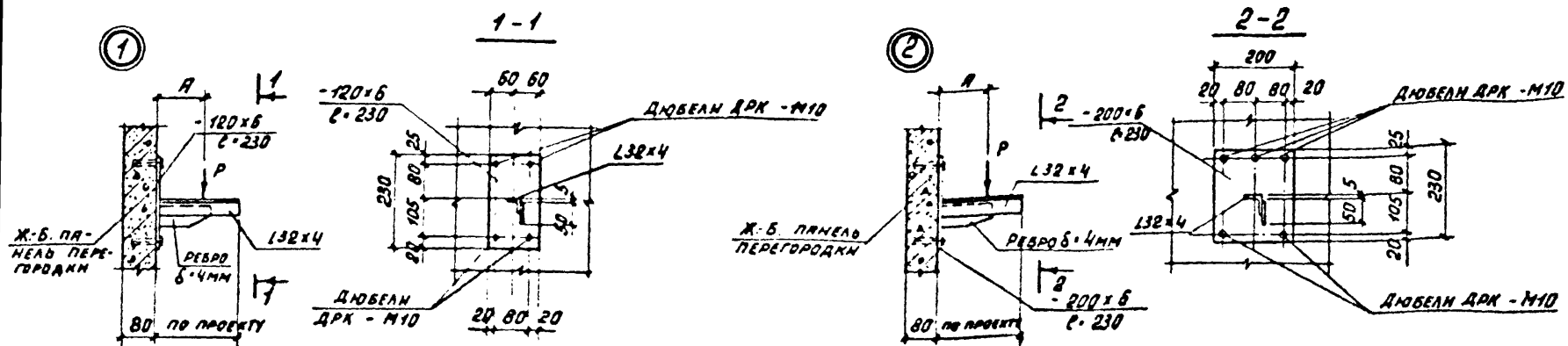
СХЕМА 6



-  — ЗОНА, В КОТОРОЙ ДОПУСКАЕТСЯ УСТРОЙСТВО ОТВЕРСТИИ Ø 10-Ø 120 ПУТЕМ СВЕРЛЕНИЯ
-  — ЗОНА, В КОТОРОЙ НЕ ДОПУСКАЕТСЯ УСТРОЙСТВО ОТВЕРСТИИ
-  — ЭЛЕКТРОРАЗВОДКА

НАЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ			1.030.9-2.0-79	Зоны возможного расположения отверстий в железобетонных (схемы 1..3) и гипсобетонных (схемы 4..6) панелях.	СТЯЖА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
И. КОНТР.	ЧУМЯКОВА					P		7
ГЛ. СПЕЦ.	КОРОТЦКИЙ							
РУК. ГР.	ЧУМЯКОВА							
ИСПОЛНИЛ	ФОРМЦЕВ							
ПРОВЕР.	ЧУМЯКОВА							

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОСТРОИТЕЛЬСКИЙ



Нагрузки на узлы принимать в соответствии с п. 3.15 пояснительной записки данного выпуска.
 Дюбели ДРК-М10 - см. приложение в вып. 7 ч. 2.

ИЗМ ОТЗ	БРОДСКИЙ	✓			1.030.9-2.0-80	СТАНДА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
И КОНТ	ЧУМЯКОВА	✓				Р	1	
П. СЛЕД	КОРОТЦЕНКО	✓			ПРИМЕРЫ КРЕПЛЕНИЯ КРОМШТЕЙНОВ К ПАНЕЛЯМ ПЕРЕГОРОДОК.	ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ		
ОТ ИЖ	ЧУМЯКОВА	✓						
ИСПРАВ	АНТЯНОВА	✓						
ПРОВЕР	ЧУМЯКОВА	✓						