

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

20434-01
ЦЕНА 5-66

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ
ГОССТРОЯ СССР

Москва, А-445, Смоленск ул. 22

Сдано в печать XI 1986 года

Заказ № 12631 Тираж 310 экз

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1. 030. 9-2

ПЕРЕГОРОДКИ ПАНЕЛЬНЫЕ ЗДАНИЙ
ПРОМЫШЛЕННЫХ И СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ

ВЫПУСК 0

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

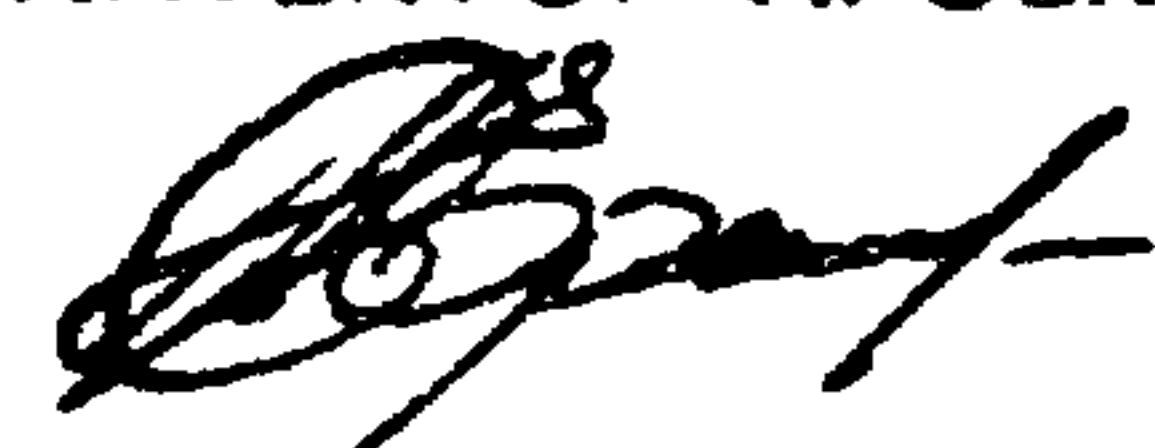
РАЗРАБОТАНЫ ИНСТИТУТАМИ

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

ЗАМ. ДИРЕКТОРА ИНСТИТУТА

 С. М. ГЛИКИН

ГЛАВНЫЙ АРХИТЕКТОР ПРОЕКТА

 Н. С. ЕРМОЛИН

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ

ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ИНСТИТУТА

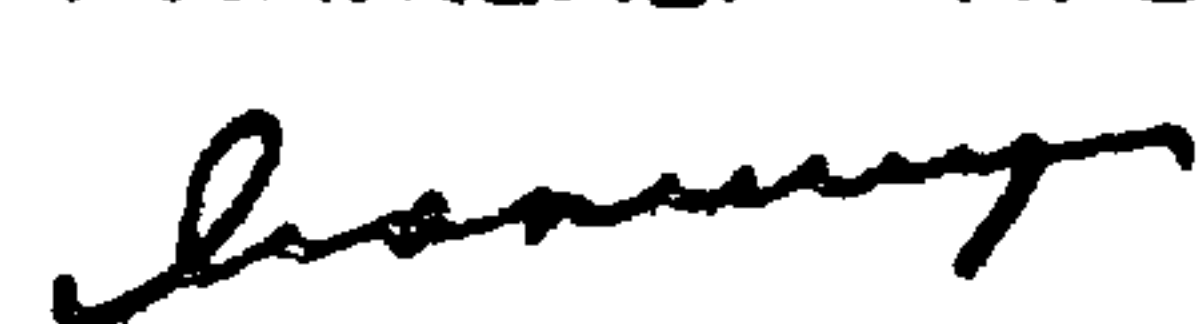
 Л. С. БУТАЕВ

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ

ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ИНСТИТУТА

 Н. Ф. ДОВГИЯ

ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА

 А. М. МОНИН

ПРИ УЧАСТИИ НИИСК

ЗАМ ДИРЕКТОРА ИНСТИТУТА

 И. А. ЛУКАШЕНКО

Утверждены и введены в
действие Госстроем СССР с 01.07.85.
Постановление от 22.03.85 № 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 ПЕРЕГОРОДОК.	22
5	0-03	ТАБЛИЦА ГАБАРИТНЫХ РАЗМЕРОВ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК	23,24
6	0-04	ТАБЛИЦА ГАБАРИТНЫХ РАЗМЕРОВ ГИПСОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК.	25,26
7	0-05	НОМЕНКЛАТУРА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК	27...36
8	0-06	НОМЕНКЛАТУРА ГИПСОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК.	37...40
9	0-07	ТАБЛИЦА МАРКИРОВКИ ГИПСОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ С ВЫРЕЗОМ.	41,42
10	0-08	НОМЕНКЛАТУРА КАРКАСНО-ОБШИВНЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК	43
11	0-09	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ „Т“ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	44,45
12	0-10	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ „Т“ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	46,47
13	0-11	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ „Т“ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	48,49

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

НАЧОД	БРАСЕНА	З		1.030.9-2.0-00			
Н.КОНТР	ЧУМАКОВА	З					
П.СТУ	КОРНЕЦОВА	З					
СТ.ИНИ	ЧУМАКОВА	З					
И.ТОД	ЛАЛКОВ	З					
ПРОСР	ЧУМАКОВА	З					
СОДЕРЖАНИЕ				СТАРИК	З	ЛАСОВА	З
				Р	1	5	
				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ			

№ п/п	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.
21	1.030.9 - 2. 0-19	НОМЕНКЛАТУРА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК ДЛЯ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	59...63
22	0-20	РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ И ТАБЛИЦА РАСЧЕТНЫХ НАГРУЗОК НА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОЛОННЫ ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	64...69
23	0-21	НОМЕНКЛАТУРА СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	70
24	0-22	РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ КОЛОНН; ТАБЛИЦА РАСЧЕТНЫХ НАГРУЗОК НА СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	71...74
25	0-23	НОМЕНКЛАТУРА СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	75
26	0-24	РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	76
27	0-25	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ.	77
28	0-26	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ 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 ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ	82
33	0-31	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ	83
34	0-32	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 10,0 м С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ Q=20 т, ШАГОМ КОЛОНН И СТАЛЬНЫХ ФЕРМ 6 или 12 м	84
35	0-33	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 10,8 м С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ Q=10 т. ШАГ КОЛОНН 6 м.	85
36	0-34	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 10,8 м С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ Q=10 т.	86
37	0-35	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 10,8 м С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ Q=20 т.	87

1.030.9-2.0-00

ЛМС
2

№ п/п	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.
38	1.030.9 - 2. 0-36	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 10.8 М С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ Q=20Т. ШАГ КОЛОНН И СТАЛЬНЫЕ ФРАМ ПОКРЫТИЯ 12 М.	88
39	0-37	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 12 М С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ Q=20Т.	89
40	0-38	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 12 М С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ Q=30Т.	90
41	0-39	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 10.8 М С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ Q=30Т.	91
42	0-40	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7.2 М БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ. ШАГ КОЛОНН 6 М.	92
43	0-41	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ 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 3.8 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 h=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 h=300 мм. ВЫСОТА ЭТАЖА 4.8 М	118, 119

1.030.9 - 2.0-00

Лист

3

№ п/п	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР
57	1.030.9 - 2.0-55	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420-Б. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОПУСТОТЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 М.	120
58	0-56	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК С ПРОЕТАМИ В ЗДАНИЯХ С КАРКАСОМ 1.020-1.	121
59	0-57	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК С ПРОЕТАМИ В ЗДАНИЯХ С КАРКАСОМ 1.420-1В.	122
60	0-58	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ЗДАНИЯХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ВЫСОТОЙ 3,0 М ШИРИНОЙ 18 М ПРИ СТРОПИЛЬНОЙ КОНСТРУКЦИИ - ЖЕЛЕЗОБЕТОННАЯ ФЕРМА ИЛИ ЖЕЛЕЗОБЕТОННОЙ РАМЕ	123
61	0-59	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ЗДАНИЯХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ВЫСОТОЙ 2,7 М ШИРИНОЙ 18(6+6+6) М ПРИ СТРОПИЛЬНОЙ КОНСТРУКЦИИ - ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ БАЛКИ И ФЕРМА.	124
62	0-60	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ЗДАНИЯХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ВЫСОТОЙ 2,4 И 3,0 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 И 3,6 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 24(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 ШАГОМ РАЗВЕРКОВЫХ КОЛОНЫ 3 И 6 М	131
69	0-67	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ЗДАНИЯХ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ ВЫСОТОЙ 2,4 И 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 ИЖ. 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 (СХЕМЫ 1...3) И ГИПСОБЕТОННЫХ (СХЕМЫ 4...6) ПАНЕЛЯХ	146
82	0-80	ПРИМЕРЫ КРЕПЛЕНИЯ КРЮКОВ 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.

Науч. отд.	БРОДСКИЙ	Лш		1.030.9-2.0-00 ПЗ			
И.контр.	ЧУМАКОВА	Лш		ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	Стр.	Лист	Листов
Гл. спец.	КОРОТЕЦКИЙ	Лш			Р	1	14
Рук. гр.	ЧУМАКОВА	Лш			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИПРОЕКТ		
Исполн.	КОРОТЕЦКИЙ	Лш					
Провер.	ЧУМАКОВА	Лш					

1.4. ХАРАКТЕРИСТИКИ ПЕРЕГОРОДОК.

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

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

Если необходимо отделить помещение с пожароопасным производством от других помещений, предел огнестойкости перегородок из железобетонных панелей может быть доведен до 0,75 часа. Для этого все стальные элементы перегородок следует покрыть или облицевать одним из следующих специальных материалов: фосфатным покрытием ПФП-2 мм толщиной 10 мм по ГОСТ 23791-79, вслучивающимся покрытием ВЛМ-2 толщиной 4 мм по ГОСТ 25131-82, цементно-песчаной штукатуркой толщиной 25 мм или гипсокартонными листами толщиной 15 мм по ГОСТ 6266-81.

В одноэтажных производственных зданиях верхнюю часть перегородок с пределом огнестойкости 0,75 часа необходимо выполнять из трехслойных щитов толщиной 100 мм с каркасом из стальных холодногнутых профилей и средним слоем из минераловатных плит.

Описание конструкции каркасно-обшивных щитов см. пункт 3.1.

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

ТАБЛИЦА 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 пылегазонепроницаемость 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 газово-воздушных сред.

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

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

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

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

1.7. В настоящей серии разработаны следующие виды панелей:

- а) железобетонные из тяжелого бетона марки М150 с объемной массой 2.4 т/м^3 ;
- б) железобетонные из легкого бетона марок М75 и М100 с объемной массой 1.6 т/м^3 ;
- в) гипсобетонные из гипсобетона марки М50 с объемной массой 1.25 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 многоэтажных 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 1020x2415 и 1520x2415 мм; в панелях высотой 2,735 м - размерами 1020x2115 и 1520x2115 мм. Привязка дверных проемов к одному краю панели и расстояние между проемами

1.030.9-2.0-00 ПЗ

(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.

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

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

При проектировании железобетонных колонн фахверка перегородок предусмотрено, что высота на опоре железобетонных подстропильных конструкций — 600 мм. В случае, когда высота на опоре железобетонных подстропильных конструкций 700 мм, высота колонн фахверка перегородок должна быть принята по размеру, указанному в скобках в номенклатуре железобетонных колонн фахверка (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 Т2-У; КЛ Т2-У; КР 40-У).

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

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

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

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

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

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

Места сверления отверстий, устраиваемых 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.-0.20.0).

Аналогичное крепление панелей перегородок принято в зданиях сельскохозяйственных предприятий.

Крепление панелей к стальным конструкциям предусмотрено при помощи соединительных узлов, 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 фаяхверка, узлы крепления, гипсобетонные и каркасно-обшивные панели приняты одинаковыми для всех ветровых районов.

2. Нагрузки и расчет конструкций.

2.1. Нагрузки на перегородки приняты:

а) от собственного веса элементов перегородок — вертикальные;

б) от ветра — горизонтальные.

Нагрузки от собственного веса приняты:

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

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

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

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

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

2.2. РАСЧЕТ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК
ПРОИЗВЕДЕН НА:

а) ИЗГИБ ОТ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ВЕТРОВЫХ НАГРУЗОК;
б) СОВМЕСТНОЕ ДЕЙСТВИЕ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ВЕТРОВЫХ НАГРУЗОК И ВЕРТИКАЛЬНЫХ НАГРУЗОК ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА ПАНЕЛИ И ВЕСА ВЫШЕЛЕЖАЩИХ ПАНЕЛЕЙ, ПЕРЕДАЮЩЕГОСЯ ЧЕРЕЗ ФИКСИРУЮЩИЕ ПРОКЛАДКИ С УЧЕТОМ СЛУЧАЙНОГО ЭКСЦЕНТРИСИТЕТА $e_0^a = 1.0$ см. СОГЛАСНО П. 1.22 СН И П II-21-75;

в) МЕСТНОЕ СМЯТКЕ ПРИ ОПИРАНИИ ПАНЕЛЕЙ НА НАБЕТОНКИ ФУНДАМЕНТОВ И СТАЛЬНЫЕ СТОЛБКИ;

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

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

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

ПРОИЗВЕДЕН ТАКЖЕ РАСЧЕТ НА СМЯТКЕ 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 СН И П II-21-75 „БЕТОННЫЕ И ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОНСТРУКЦИИ. НОРМЫ ПРОЕКТИРОВАНИЯ“, РАСЧЕТ СТАЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ - В СООТВЕТСТВИИ С ГЛАВОЙ СН И П II-23-81 „СТАЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ. НОРМЫ ПРОЕКТИРОВАНИЯ“.

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

3. КОНСТРУКТИВНОЕ РЕШЕНИЕ ПЕРЕГОРОДОК.

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

В ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДКАХ КРАНОВЫХ ЗДАНИЙ ПО

УСЛОВИЯМ МОНТАЖА ИЗ КАРКАСНО-ОБШИВНЫХ ЩИТОВ МОЖЕТ ВЫПОЛНЯТЬСЯ ТАКЖЕ ЧАСТЬ ПЕРЕГОРОДКИ ПОД ПОДКРАСНОЙ 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 ХОЛОДНОГНУТЫХ 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 САМОСВЕРЛЯЩИХ 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 КОЛОНН 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 ФАХСВЕРКОВЫХ СТОЕК, УСТАНОВЛИВАЮТСЯ НА УТОЛЩЕНИЕ 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 ПРИВЕДЕНА 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 ВЫШЕЛЕЖАЩИХ ПАНЕЛЕЙ НА НИЖЕЛЕЖАЩИЕ ОСУЩЕСТВЛЯЕТСЯ ЧЕРЕЗ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫЕ ПОДКЛАДКИ РАЗМЕРОМ 50x300x15 мм.

ДЛЯ ОПИРАНИЯ ГИПСОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ МОГУТ БЫТЬ ПРИМЕНЕНЫ ТАКЖЕ ДЕРЕВЯННЫЕ ПОДКЛАДКИ.

1.030.9-2.0-00 ПЗ

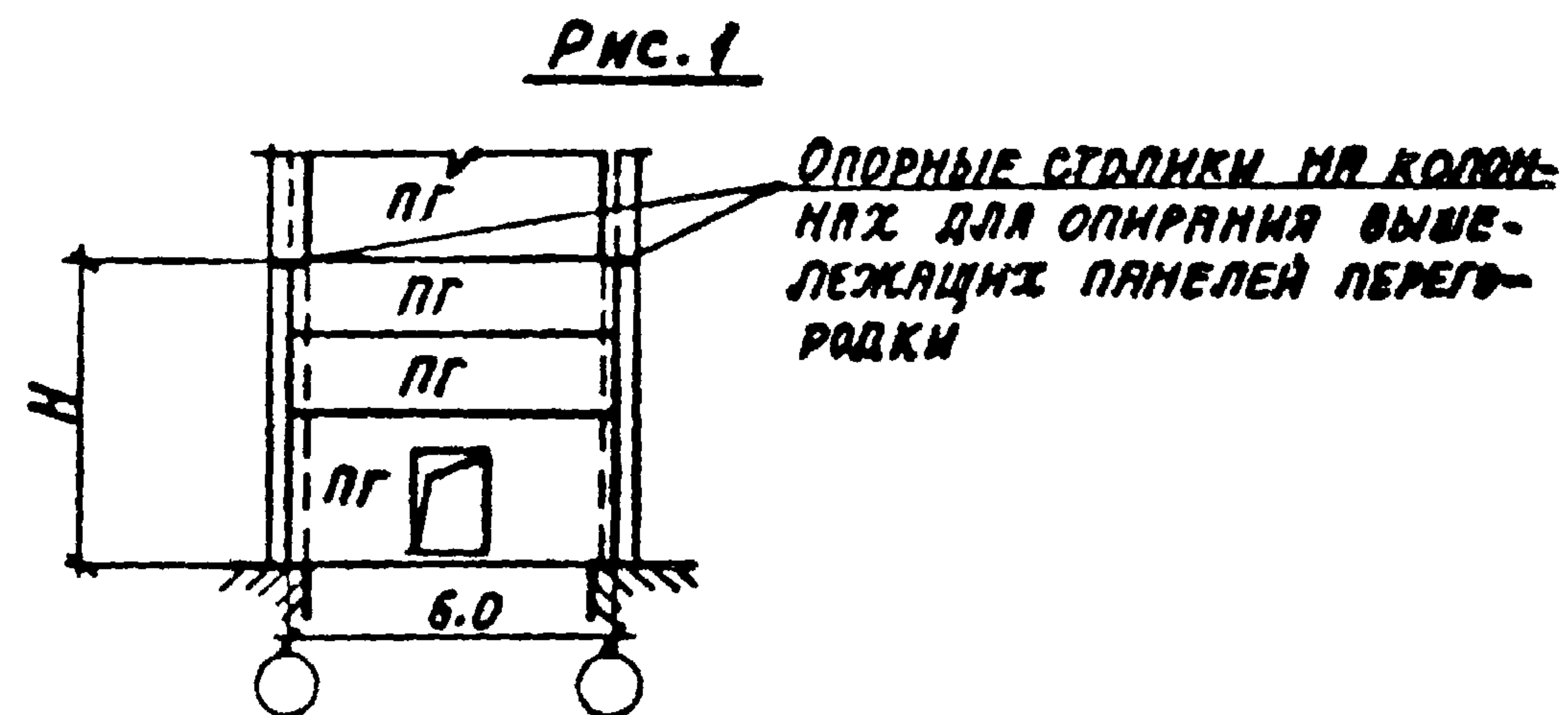
ЛИС
7

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

ТАБЛИЦА 2

ХАРАКТЕРИСТИКА УСЛОВИЯ РАБОТЫ ПАНЕЛИ		ПРЕДЕЛЬНАЯ САМОНЕСУЩАЯ ВЫСОТА Н ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК, М			
		ТИПЫ НИЖНИХ ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК			
II ВЕТРОВОЙ РАЙОН, $q^2 = 14 \text{ кг/м}^2$ ПАНЕЛИ ИЗ ЛЕГКОГО БЕТОНА $\gamma = 16 \text{ т/м}^3$ С УЧЕТОМ $\gamma = 24 \text{ т/м}^3$	ДЛИНА УЧАСТКА ОПИРАНИЯ ПАНЕЛЕЙ, Д. 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
I ВЕТРОВОЙ РАЙОН, $q^2 = 22 \text{ кг/м}^2$ ПАНЕЛИ ИЗ ЛЕГКОГО БЕТОНА $\gamma = 16 \text{ т/м}^3$ С УЧЕТОМ $\gamma = 24 \text{ т/м}^3$	ДЛИНА УЧАСТКА ОПИРАНИЯ ПАНЕЛЕЙ, Д. 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 шириною 360 мм и менее могут применяться наравне с глухими панелями без вырезов.

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

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

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

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

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

3.7. Панель перегородки над воротами должна опираться на стальные столки 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 фаяверка перегородок, привариваются, как правило, стальные элементы, или соединительные изделия, которые крепятся к конструкциям покрытия и служат одновременно для крепления к ним верхней части заполнения перегородки. К верху 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 4791-79.

Антикоррозионная защита железобетонных и стальных колонн и других элементов фаяверка 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. 3.18², СНиП II-28-73³.

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 дополнительные индексы.

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 6 п.м. перегородки с плечом „А“ относительно плоскости панели до 150 мм, либо массой до P=180 кг на 6 п.м. с плечом „А“ до 250 мм; (см. док. -80).

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

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

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

Опалубочные 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.

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

3.17. Устройство слаботочных 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 фахверка и монтажные узлы выполняются по чертежам данной серии.

4.2. В конкретных проектах выполняются чертежи:
а) фундаментов под колонны фахверка перегородок;
б) схем перегородок в увязке с конструкциями здания;
в) конструкций верхних каркасно-обшивных частей перегородок одноэтажных зданий.

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

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

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

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

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

4.7. Марки железобетонных и гипсобетонных панелей имеют следующую структуру:

ПГ ХХ.ХХ-Х-Х-ВХГ-ХХ-Э

	ТИП КОНСТРУКЦИИ-ПАНЕЛЬ ПЕРЕГОРОДКИ
	ДЛИНА ПАНЕЛИ В ДМ (ОКРУГЛЕННО)
	ВЫСОТА ПАНЕЛИ В ДМ (ОКРУГЛЕННО)
	ОБОЗНАЧЕНИЕ, ХАРАКТЕРИЗУЮЩЕЕ НЕСУЩУЮ СПОСОБНОСТЬ ПО СКОРОСТНОМУ НАПОРУ ВЕТРА (ТОЛЬКО ДЛЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ): 1- для II района 2- для IV района
	ОБОЗНАЧЕНИЕ, ХАРАКТЕРИЗУЮЩЕЕ МАТЕРИАЛ ПАНЕЛИ: Т-ТЯЖЕЛЫЙ БЕТОН; Л-ЛЕГКИЙ БЕТОН; Г-ГИПСОБЕТОН;
	ОБОЗНАЧЕНИЕ, ХАРАКТЕРИЗУЮЩЕЕ НАЛИЧИЕ ВЫРЕЗОВ (ТОЛЬКО ДЛЯ ПАНЕЛЕЙ С ВЫРЕЗАМИ), ГДЕ: В-ВЫРЕЗ; Х-НОМЕР ТИПОРАЗМЕРА ВЫРЕЗА; Г-ИНДЕКС, ОПРЕДЕЛЯЮЩИЙ РАСПОЛОЖЕНИЕ ПАНЕЛИ У ТЕМПЕРАТУРНОГО ШВА ЗДАНИЯ.
	ОБОЗНАЧЕНИЕ, ХАРАКТЕРИЗУЮЩЕЕ НАЛИЧИЕ ДВЕРНЫХ ПРОЕМОВ (ТОЛЬКО ДЛЯ ПАНЕЛЕЙ С ДВЕРНЫМИ ПРОЕМАМИ), ГДЕ: Д-ОДИН ДВЕРНОЙ ПРОЕМ В СРЕДНЕЙ ЧАСТИ ПАНЕЛИ; 1Д-ОДИН ДВЕРНОЙ ПРОЕМ, СМЕЩЕННЫЙ К БОКОВОЙ ГРАНИ ПАНЕЛИ; 2Д-ДВА ДВЕРНЫХ ПРОЕМА.
	ОБОЗНАЧЕНИЕ, ХАРАКТЕРИЗУЮЩЕЕ НАЛИЧИЕ КАНАЛОВ И ОТВЕРСТИЙ ДЛЯ ЭЛЕКТРОПРОВОДОК.

1.030.9-2.0-00ПЗ

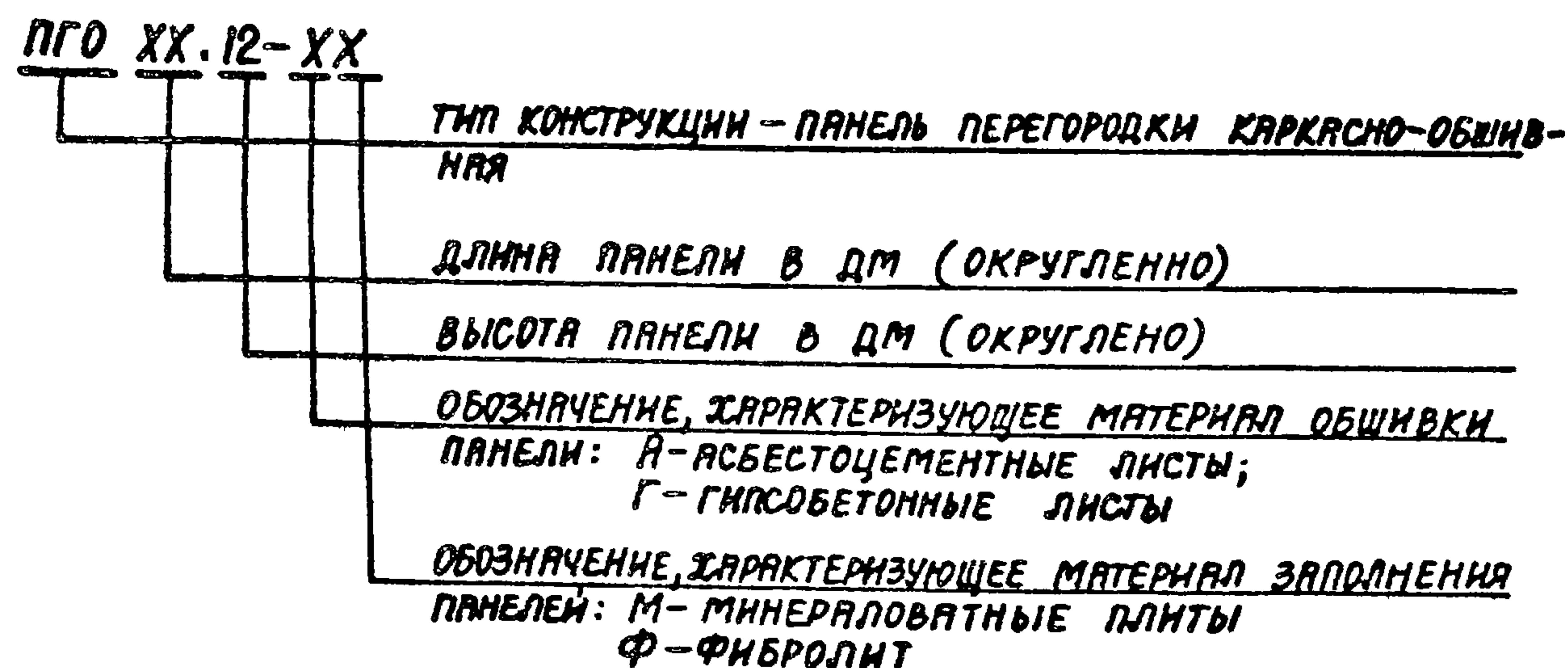
ЛКС
12

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-Л-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 5,76 м, высотой 2,985 м из гипсобетона с дверным проемом, расположенным в средней части панели.

4.8. Марки каркасно-обшивных панелей имеют следующую структуру:

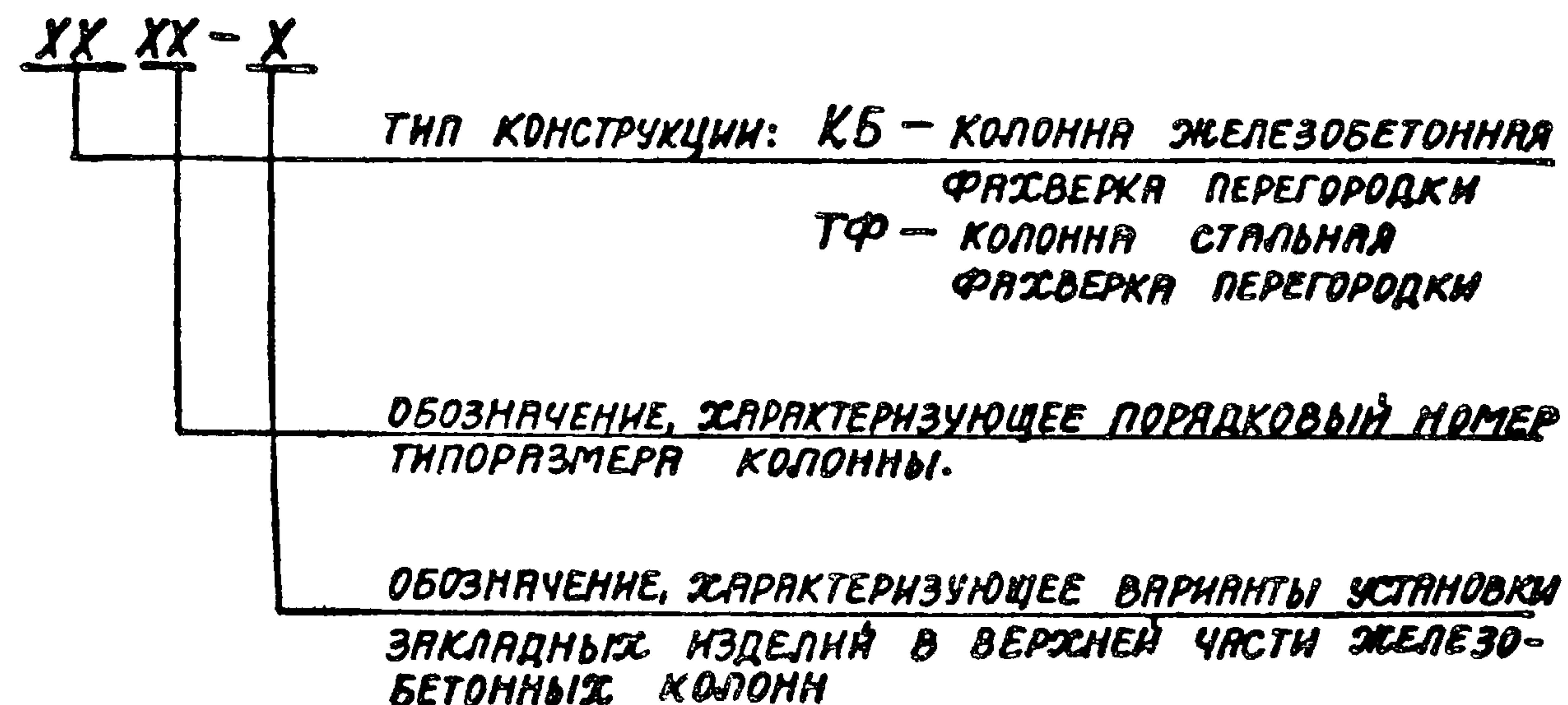


Например: ПГО 60.12-Г-М — панель перегородки каркасно-обшивная длиной 5,98 м, высотой 1,185 м с обшивкой гипсокартонными листами и заполнением из минераловатных плит.

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 фахверка перегородок одноэтажных зданий промышленных предприятий имеют следующую структуру:



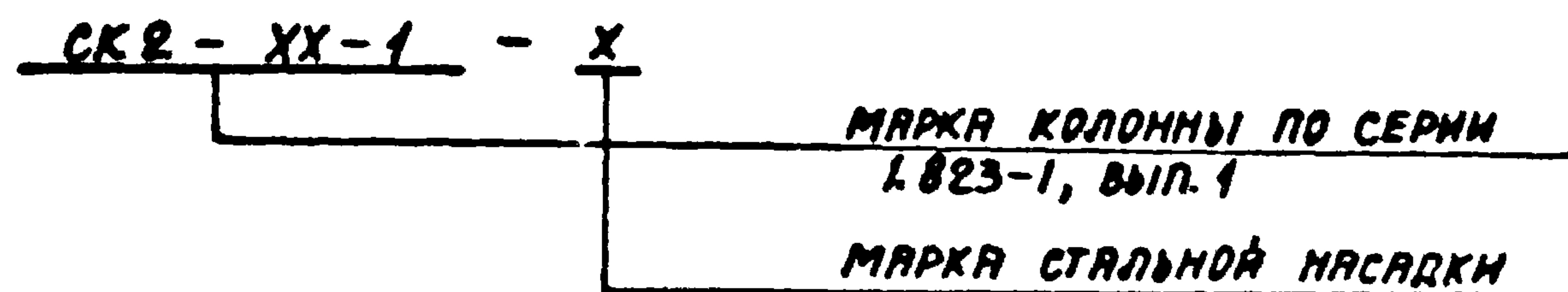
Например: КБ9 — колонна фахверка железобетонная с порядковым номером типоразмера — 9.

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

ТФ5 — колонна фахверка стальная с порядковым номером типоразмера 5.

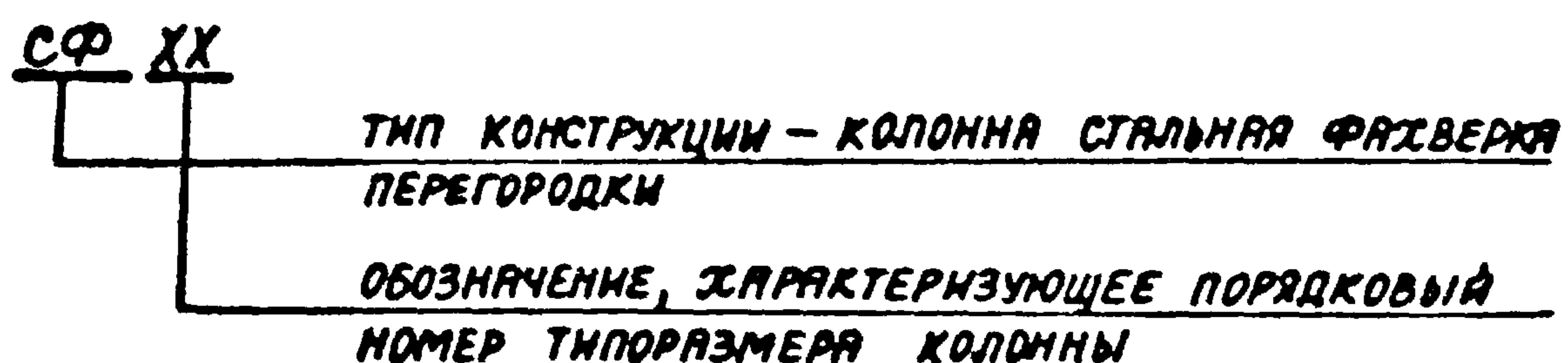
4.10. Марки колонн фахверка перегородок одноэтажных сельскохозяйственных зданий имеют следующую структуру:

1.030.9-20-00 ПЗ



Например: СК 2-36-1-4 обозначает: колонна фахверка перегородки, состоящая из железобетонной колонны марки СК 2-36-1 по серии 1.823-1, вып. 1 и насадки стальной марки НЧ.

4.11. Марки колонн фахверка перегородок многоэтажных зданий промышленных предприятий имеют следующую структуру:



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

4.12. Марки монтажных узлов состоят из порядкового 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“ предназначены для применения в зданиях, оборудованных кранами тяжелого режима работы и с оборудованием, 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, испытывающих динамические воздействия.

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

Монтажные узлы с индексом „Г“ предназначены для применения в зданиях с гипсобетонными панелями и также предусматривают применение распорных дюбелей.

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

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

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 кварцено-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	
		61 ÷ 75					Не применяются	
	Б	≤ 60				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 III группы	Без защиты				
	В	≤ 60	Без защиты				Без защиты	
Среднеагрессивная	Б	> 75	Не применяются		П Лаккокрасочное покрытие II группы	Без защиты	Не применяются	
	В	61 ÷ 75	П Лаккокрасочное покрытие III группы	Без защиты				
	Г	≤ 60	П Лаккокрасочное покрытие II группы				Без защиты	

- 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.	БЕЛОДСКАЯ	
Н. контр.	ЧУМАКОВА	
Гл. спец.	КОРОТЕЦКИЙ	
Рук. гр.	ЧУМАКОВА	
Исполн.	ФОМИЧЕВ	
Провер.	ЧУМАКОВА	

1.030.9-2.0-01

Способы антикоррозионной защиты панелей перегородок

Стандия	Лист	Листов
Р		1

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПАНЕЛИ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 80 мм

Н мм	5 980	5760	5710	5640	5540	5260	5160	5040	4880	2980	2640	2540	2885
2985	ПГ 60.30												
	ПГ 60.30-д												
	ПГ 60.30-д1												
	ПГ 60.30-2д												
	ПГ 60.30-в1									ПГ 30.30			
	ПГ 60.30-в1-д									ПГ 30.30-д1			
	ПГ 60.30-в1-д1	ПГ 58.30		ПГ 56.30	ПГ 55.30				ПГ 50.30		ПГ 26.30	ПГ 25.30	
	ПГ 60.30-в1-2д	ПГ 58.30-д	—	ПГ 56.30-д	ПГ 55.30-д1	—	—	ПГ 50.30-д	—	ПГ 30.30-в1	ПГ 26.30-д1	ПГ 25.30-д1	—
	ПГ 60.30-в1т	ПГ 58.30-д1		ПГ 56.30-д1	ПГ 55.30-в8			ПГ 50.30-д1		ПГ 30.30-в1-д1			
	ПГ 60.30-в1т-д			ПГ 56.30-2д	ПГ 55.30-в8-д					ПГ 30.30-в2			
	ПГ 60.30-в1т-д1				ПГ 55.30-в8-д1					ПГ 30.30-в2-д1			
	ПГ 60.30-в2				ПГ 55.30-в8-2д								
	ПГ 60.30-в2-д												
	ПГ 60.30-в2-д1												
ПГ 60.30-в2-2д													
2735	ПГ 60.27	ПГ 58.27		ПГ 56.27	ПГ 55.27			ПГ 50.27		ПГ 30.27	ПГ 26.27	ПГ 25.27	
	ПГ 60.27-д	ПГ 58.27-д	—	ПГ 56.27-д	ПГ 55.27-д	—	—	ПГ 50.27-д	—	ПГ 30.27-д1	ПГ 26.27-д1	ПГ 25.27-д1	—
	ПГ 60.27-д1	ПГ 58.27-д1		ПГ 56.27-д1	ПГ 55.27-д1			ПГ 50.27-д1					
	ПГ 60.27-2д			ПГ 56.27-2д	ПГ 55.27-2д								
1785	ПГ 60.18	ПГ 58.18	—	—	ПГ 55.18	—	—	ПГ 50.18	ПГ 49.18	ПГ 30.18	—	—	—

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

Нач. отд.	Бродский	З	
И. контр.	Чутякова	З	
Гл. спец.	Коротецкий	З	
Ст. инж.	Чутякова	З	
Исполнит.	Проценко	З	

1.030.9-2.0-03

Таблица гваритных размеров железобетонных панелей перегородок

Стандия	Лист	Лин.
Р	1	

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОЙНИИП

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПЯНГЛИ 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 60.15-86	ПГ 58.15	ПГ 57.15	ПГ 56.15	ПГ 55.15	ПГ 53.15	ПГ 52.15	ПГ 50.15	ПГ 49.15	ПГ 30.15				ПГ 24.15
	ПГ 60.15-86Т				ПГ 55.15-88			ПГ 50.15-88		ПГ 30.15-84				
	ПГ 60.15-87				ПГ 55.15-89			ПГ 50.15-89		ПГ 30.15-82				
	ПГ 60.15-87Т									ПГ 30.15-89				
	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 58.12	—	—	ПГ 55.12	ПГ 53.12			ПГ 50.12	ПГ 49.12	ПГ 30.12	—	ПГ 25.12	ПГ 24.12
	ПГ 60.12-81Т										ПГ 30.12-81			
	ПГ 60.12-82										ПГ 30.12-82			
ПГ 60.12-89														
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		ПГ 30.6-82			

1.030.9-2.0-03

Лист

2

Гипсобетонные панели перегородок толщиной 80 мм

Н 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	ПГ 25.30-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 55.27-Г-Д1 ПГ 55.27-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

Нач. отд.	Бродский	<i>Бр</i>
Н. контр.	Чутякова	<i>Ч</i>
Гл. спец.	Коротецкий	<i>К</i>
Ст. инж.	Чутякова	<i>Ч</i>
Исполнит.	Проценко	<i>Пр</i>

1.030.9-2.0-04

Таблица габаритных размеров
гипсобетонных панелей
перегородок

Старая	Лист	Листов
Р	1	2

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ

ГИПСОВЕТОЧНЫЕ ПАНЕЛИ ПЕРЕГОРОДОК толщиной 80 мм /окончание/

Н мм	L мм	5980	5760	5640	6540	5040	2980	2640	2540
1485	ПГ 60.15-Г								
	ПГ 60.15-Г-В1								
	ПГ 60.15-Г-В1Т								
	ПГ 60.15-Г-В2								
	ПГ 60.15-Г-В3								
	ПГ 60.15-Г-В4								
	ПГ 60.15-Г-В4Т								
	ПГ 60.15-Г-В5								
	ПГ 60.15-Г-В5Т								
	ПГ 60.15-Г-В6	ПГ 58.15-Г	ПГ 56.15-Г	ПГ 55.15-Г	ПГ 50.15-Г	ПГ 30.15-Г			
	ПГ 60.15-Г-В6Т			ПГ 55.15-Г-В8	ПГ 50.15-Г-В8	ПГ 30.15-Г-В1			
	ПГ 60.15-Г-В7			ПГ 55.15-Г-В9	ПГ 50.15-Г-В9	ПГ 30.15-Г-В2			
	ПГ 60.15-Г-В7Т					ПГ 30.15-Г-В3			
	ПГ 60.15-Г-В10								
	ПГ 60.15-Г-В11								
	ПГ 60.15-Г-В11Т								
	ПГ 60.15-Г-В12								
	ПГ 60.15-Г-В12Т								
ПГ 60.15-Г-В14									
ПГ 60.15-Г-В14Т									
1185	ПГ 60.12-Г						ПГ 30.12-Г		
	ПГ 60.12-Г-В1	ПГ 58.12-Г			ПГ 55.12-Г	ПГ 50.12-Г	ПГ 30.12-Г-В1		ПГ 25.12-Г
	ПГ 60.12-Г-В2						ПГ 30.12-Г-В2		
	ПГ 60.12-Г-В3								

1.030.9-2.0-04

Лист

2

№№ л/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			Н	Л	а	б	с				
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	3,31	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	3,24	ПГ 56.30-1-Л	22,4	2,16	1,35			5640	-	-	-				
6			ПГ 56.30-2-Т	28,3		ПГ 56.30-2-Л	26,7												
7			ПГ 55.30-1-Т	23,4	3,17	ПГ 55.30-1-Л	21,8	2,11	1,32			5540	-	-	-				
8			ПГ 55.30-2-Т	27,7		ПГ 55.30-2-Л	26,1												
9			ПГ 50.30-1-Т	17,8	2,88	ПГ 50.30-1-Л	17,5	1,92	1,20			5040	-	-	-				
10			ПГ 50.30-2-Т	20,9		ПГ 50.30-2-Л	20,6												
11		1.030.9-2.1-02.0	ПГ 60.30-1-Т-В1	24,6	3,38	ПГ 60.30-1-Л-В1	24,6	2,26	1,41	80	2985	300	300	300					
12			ПГ 60.30-2-Т-В1	29,2		ПГ 60.30-2-Л-В1	29,5												
13			ПГ 60.30-1-Т-В1Т	24,5	3,36	ПГ 60.30-1-Л-В1Т	24,5	2,24	1,40			5980	300	300	800				
14			ПГ 60.30-2-Т-В1Т	29,0		ПГ 60.30-2-Л-В1Т	29,0												
15			ПГ 60.30-1-Т-В2	23,8	3,38	ПГ 60.30-1-Л-В2	23,8	2,26	1,41			380	300	300					
16			ПГ 60.30-2-Т-В2	29,2		ПГ 60.30-2-Л-В2	29,2												
17			ПГ 55.30-1-Т-ВВ	23,3	3,17	ПГ 55.30-1-Л-ВВ	21,7	2,11	1,32			5540	150	170	170				
18			ПГ 55.30-2-Т-ВВ	28,3		ПГ 55.30-2-Л-ВВ	26,7												
19				1.030.9-2.1-02.0	ПГ 60.30-1-Т-Д	29,7	2,71	ПГ 60.30-1-Л-Д	29,4			1,81	1,13	80	2985	5980	-	-	-
20					ПГ 60.30-2-Т-Д	35,1		ПГ 60.30-2-Л-Д	34,8										
21	ПГ 58.30-1-Т-Д	30,9			2,59	ПГ 58.30-1-Л-Д	30,6	1,73	1,08	5760	-	-	-						
22	ПГ 58.30-2-Т-Д	34,6				ПГ 58.30-2-Л-Д	34,3												
23	ПГ 56.30-1-Т-Д	28,1			2,52	ПГ 56.30-1-Л-Д	27,8	1,68	1,05	5640	-	-	-						
24	ПГ 56.30-2-Т-Д	31,7				ПГ 56.30-2-Л-Д	31,4												
25	ПГ 55.30-1-Т-Д	27,6			2,47	ПГ 55.30-1-Л-Д	27,3	1,65	1,03	5540	-	-	-						
26	ПГ 55.30-2-Т-Д	31,1				ПГ 55.30-2-Л-Д	30,8												
27	ПГ 50.30-2-Т-Д	24,4	2,18	ПГ 50.30-1-Л-Д	24,2	1,46	0,91	5040	-	-	-								
28				ПГ 50.30-2-Л-Д	25,5														

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

Нач. отд.	Бродский	Туз
Н. контр.	Чумакова	Туз
Гл. спец.	Коротецкий	Туз
Рук. гр.	Чумакова	Туз
Уст. пом.	Фомичев	Туз
Провер.	Чумакова	Туз

1.030.9-2.0-05

Номенклатура
железобетонных панелей
перегородок

Стадия	Лист	Листов
Р	1	10
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. 30-1-Т-В1-А	28,6	2,69	ПГ 60. 30-1-Л-В1-А	28,3	1,79	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-В2-А	28,5	ПГ 60. 30-1-Л-В2-А	28,2	1,79	1,12			380	300	300					
18			ПГ 60. 30-2-Т-В2-А	32,1	ПГ 60. 30-2-Л-В2-А	31,8					5540	150	170	170				
					ПГ 55. 30-1-Т-В8-А	24,5	2,47	ПГ 55. 30-1-Л-В8-А			24,2	1,65	1,03					
					ПГ 55. 30-2-Т-В8-А	27,6		ПГ 55. 30-2-Л-В8-А			27,3							
19				1.030.9-2.1-05.0	ПГ 60. 30-1-Т-Д1	34,6	2,96	ПГ 60. 30-1-Л-Д1			34,3	1,97	80	2985	5980	-	-	-
20					ПГ 60. 30-2-Т-Д1	36,8		ПГ 60. 30-2-Л-Д1			36,5					5760	-	-
21	ПГ 58. 30-1-Т-Д1	33,3			ПГ 58. 30-1-Л-Д1	33,0	1,89	1,18	5640	-	-	-						
22	ПГ 58. 30-2-Т-Д1	36,4			ПГ 58. 30-2-Л-Д1	36,1			5640	-	-	-						
23	ПГ 56. 30-1-Т-Д1	32,8			ПГ 56. 30-1-Л-Д1	30,5	1,84	1,15	5640	-	-	-						
	ПГ 56. 30-2-Т-Д1	33,7			ПГ 56. 30-2-Л-Д1	33,4			5640	-	-	-						
					ПГ 55. 30-1-Т-Д1	29,9	2,71	ПГ 55. 30-1-Л-Д1	29,6	1,80	1,13	5040			-	-	-	
					ПГ 55. 30-2-Т-Д1	32,9		ПГ 55. 30-2-Л-Д1	32,6									
			ПГ 50. 30-2-Т-Д1	27,8	2,42	ПГ 50. 30-1-Л-Д1	26,8	1,61	1,01									
						ПГ 50. 30-2-Л-Д1	27,5											
24		1.030.9-2.1-05.0	ПГ 60. 30-1-Т-В1-Д1	31,7	2,92	ПГ 60. 30-1-Л-В1-Д1	31,4	1,95	80	2985	5980	300	300	300				
25			ПГ 60. 30-2-Т-В1-Д1	34,7		ПГ 60. 30-2-Л-В1-Д1	34,4					300	300	800				
26			ПГ 60. 30-1-Т-В2-Д1	31,7	ПГ 60. 30-1-Л-В2-Д1	31,4	1,94	1,21			380	300	300					
27			ПГ 60. 30-2-Т-В2-Д1	34,5	ПГ 60. 30-2-Л-В2-Д1	34,2					5540	150	170	170				
					ПГ 55. 30-1-Т-В8-Д1	28,1	2,69	ПГ 55. 30-1-Л-В8-Д1			27,8	1,79	1,12					
					ПГ 55. 30-2-Т-В8-Д1	30,5		ПГ 55. 30-2-Л-В8-Д1			30,2							
28				1.030.9-2.1-04.0	ПГ 60. 30-1-Т-2А	33,9	2,47	ПГ 60. 30-1-Л-2А			33,4	1,65	80	2985	5980	-	-	-
29					ПГ 60. 30-2-Т-2А	36,4		ПГ 60. 30-2-Л-2А			35,9					5640	-	-
	ПГ 56. 30-1-Т-2А	28,8			ПГ 56. 30-1-Л-2А	28,3	1,52	0,95	5540	-	-	-						
	ПГ 56. 30-2-Т-2А	32,0			ПГ 56. 30-2-Л-2А	31,5												
	ПГ 55. 30-1-Т-2А	28,6			ПГ 55. 30-1-Л-2А	28,1	1,49	0,93										
30	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

2

N n/n	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100* $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			Объем бетона 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		1.030.9-2.1-04.0	ПГ60.30-1-Т-В1-2Д	30,4	2,45	ПГ60.30-1-Л-В1-2Д	29,9	1,63	1,02	80	2985	5980	300	300	300				
32			ПГ60.30-2-Т-В1-2Д	32,5		ПГ60.30-2-Л-В1-2Д	32,0						380	300	300				
33			ПГ60.30-1-Т-В2-2Д	30,2	2,45	ПГ60.30-1-Л-В2-2Д	29,7	1,63	1,02			5540	150	170	170				
			ПГ60.30-2-Т-В2-2Д	32,4		ПГ60.30-2-Л-В2-2Д	31,9												
34				1.030.9-2.1-07.0	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		1.030.9-2.1-08.0	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		1.030.9-2.1-08.0	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		1.030.9-2.1-08.0	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 2935 и 2985 мм с индексом 2, характеризующим несущую способность панели

1.030.9-2.0-05

N п/п	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100*, $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			Объем бетона, м ³	Толщина панели, мм	Размеры панели, мм				
			Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т	Марка панели	Расход стали, кг	Масса панели, т			H	L	a	b	c
44		1.030.9-2.1-01.0	ПГ 60.27-1-Т	24,0	3,14	ПГ 60.27-1-Л	22,4	2,10	1,31	80	2735	5980	-	-	-
45			ПГ 60.27-2-Т	26,9		ПГ 60.27-2-Л	25,3								
46			ПГ 58.27-1-Т	21,0	3,02	ПГ 58.27-1-Л	20,7	2,02	1,26			5760	-	-	-
47			ПГ 58.27-2-Т	24,8		ПГ 58.27-2-Л	24,5								
48			ПГ 56.27-1-Т	20,8	2,95	ПГ 56.27-1-Л	20,5	1,97	1,23			5640	-	-	-
			ПГ 56.27-2-Т	24,6		ПГ 56.27-2-Л	24,3								
			ПГ 55.27-1-Т	20,3	2,90	ПГ 55.27-1-Л	20,0	1,94	1,21			5540	-	-	-
			ПГ 55.27-2-Т	24,0		ПГ 55.27-2-Л	23,7								
			ПГ 50.27-1-Т	16,6	2,64	ПГ 50.27-1-Л	16,3	1,76	1,10			5040	-	-	-
	ПГ 50.27-2-Т	19,2	ПГ 50.27-2-Л	18,9											
49		1.030.9-2.1-02.0	ПГ 60.27-1-Т-А	30,6	2,45	ПГ 60.27-1-Л-А	30,3	1,63	1,02	80	2735	5980	-	-	-
50			ПГ 60.27-2-Т-А	34,3		ПГ 60.27-2-Л-А	34,0								
51			ПГ 58.27-1-Т-А	29,9	2,33	ПГ 58.27-1-Л-А	29,6	1,55	0,97			5760	-	-	-
52			ПГ 58.27-2-Т-А	33,4		ПГ 58.27-2-Л-А	33,1								
53			ПГ 56.27-1-Т-А	25,7	2,26	ПГ 56.27-1-Л-А	25,4	1,50	0,94			5640	-	-	-
			ПГ 56.27-2-Т-А	30,6		ПГ 56.27-2-Л-А	30,3								
			ПГ 55.27-1-Т-А	26,9	2,21	ПГ 55.27-1-Л-А	26,6	1,47	0,92			5540	-	-	-
			ПГ 55.27-2-Т-А	30,2		ПГ 55.27-2-Л-А	29,9								
			ПГ 50.27-1-Т-А	23,6	1,94	ПГ 50.27-1-Л-А	23,1	1,30	0,81			5040	-	-	-
	ПГ 50.27-2-Т-А	23,3	ПГ 50.27-2-Л-А	23,3											
54		1.030.9-2.1-03.0	ПГ 60.27-1-Т-А1	34,4	2,74	ПГ 60.27-1-Л-А1	33,8	1,82	1,14	80	2735	5980	-	-	-
55			ПГ 60.27-2-Т-А1	37,5		ПГ 60.27-2-Л-А1	36,9								
56			ПГ 58.27-1-Т-А1	33,2	2,62	ПГ 58.27-1-Л-А1	32,6	1,74	1,09			5760	-	-	-
			ПГ 58.27-2-Т-А1	36,2		ПГ 58.27-2-Л-А1	35,6								
			ПГ 56.27-1-Т-А1	30,7	2,54	ПГ 56.27-1-Л-А1	30,1	1,70	1,06			5640	-	-	-
			ПГ 56.27-2-Т-А1	33,6		ПГ 56.27-2-Л-А1	33,0								
			ПГ 55.27-1-Т-А1	29,7	2,50	ПГ 55.27-1-Л-А1	29,1	1,66	1,04			5540	-	-	-
			ПГ 55.27-2-Т-А1	32,3		ПГ 55.27-2-Л-А1	31,7								
58			ПГ 50.27-1-Т-А1	26,6	2,23	ПГ 50.27-1-Л-А1	26,6	1,49	0,93			5040	-	-	-
	ПГ 50.27-2-Т-А1	27,2	ПГ 50.27-2-Л-А1	27,2											

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

1.030.9-2.0-05

Лист
4

N n/n	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150. $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100*, $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			Объем бетона, 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-2Д	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										
			ПГ 55.27-1-Т-2А	27,7	2,09	ПГ 55.27-1-Л-2А	26,0	1,39									0,87
			ПГ 55.27-2-Т-2А	30,3		ПГ 55.27-2-Л-2А	28,6										
62	1.030.9-2.1-07.0	ПГ 30.27-2-Т	9,6	1,56	ПГ 30.27-2-Л	9,3	1,04	0,65	80	2735	2980	—	—	—			
63		ПГ 26.27-2-Т	6,9	1,39	ПГ 26.27-2-Л	7,6	0,93	0,58									
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	14,4	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										
			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											
70			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										
71			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

Лист
5

№№ п/п	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100 ^п , $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			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		1.030.9-2.1.010	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	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	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	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	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			ПГ 53 15-1-Т	8,8	ПГ 53 15-1-Л	8,5	0,99	0,62							
85			ПГ 53 15-2-Т	10,9	ПГ 53 15-2-Л	10,6									
86			ПГ 52 15-1-Т	8,6	ПГ 52 15-1-Л	8,3	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	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	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-Б1	9,4	1,68	ПГ 60 15-1-Л-Б1	9,1	1,12	0,70	80	1485	5980	300	300	300
93			ПГ 60 15-2-Т-Б1	11,8		ПГ 60 15-2-Л-Б1	11,5								
94			ПГ 60 15-1-Т-Б1Т	9,3	ПГ 60 15-1-Л-Б1Т	9,0	1,09	0,68							
95			ПГ 60 15-2-Т-Б1Т	11,6	ПГ 60 15-2-Л-Б1Т	11,3									
96			ПГ 60 15-1-Т-Б2	9,3	ПГ 60 15-1-Л-Б2	9,0	1,10	0,69							
97			ПГ 60 15-2-Т-Б2	11,7	ПГ 60 15-2-Л-Б2	11,4									
98			ПГ 60 15-1-Т-Б3	10,5	ПГ 60 15-1-Л-Б3	10,2	1,10	0,69							
99			ПГ 60 15-2-Т-Б3	11,9	ПГ 60 15-2-Л-Б3	11,6									
100			ПГ 60 15-1-Т-Б4	9,5	ПГ 60 15-1-Л-Б4	9,2	1,09	0,68							
101			ПГ 60 15-2-Т-Б4	11,6	ПГ 60 15-2-Л-Б4	11,3									
102			ПГ 60 15-1-Т-Б4Т	9,1	ПГ 60 15-1-Л-Б4Т	8,8	1,06	0,66							
103			ПГ 60 15-2-Т-Б4Т	11,3	ПГ 60 15-2-Л-Б4Т	11,0									
104			ПГ 60 15-1-Т-Б5	9,4	ПГ 60 15-1-Л-Б5	9,1	1,10	0,69							
105			ПГ 60 15-2-Т-Б5	11,7	ПГ 60 15-2-Л-Б5	11,4									

1.030.9-2.0-05

№ 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	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				600	360	860	
			93	ПГ 60.15-2-Т-В6		11,5	ПГ 60.15-2-Л-В6					11,2	600	360	360
94			ПГ 60.15-1-Т-В6Т	8,1	1,56	ПГ 60.15-1-Л-В6Т	7,8	1,04				600	360	860	
			95	ПГ 60.15-2-Т-В6Т		11,2	ПГ 60.15-2-Л-В6Т					10,9	600	360	360
96			ПГ 60.15-1-Т-В7	9,3	1,61	ПГ 60.15-1-Л-В7	9,0	1,07				680	360	360	
			97	ПГ 60.15-2-Т-В7		11,3	ПГ 60.15-2-Л-В7					11,0	680	360	860
98			ПГ 60.15-1-Т-В7Т	8,3	1,54	ПГ 60.15-1-Л-В7Т	8,0	1,02				680	360	860	
			99	ПГ 60.15-2-Т-В7Т		7,4	ПГ 60.15-2-Л-В7Т					7,1	680	360	360
100			ПГ 60.15-1-Т-В10	9,5	1,68	ПГ 60.15-1-Л-В10	9,2	1,12				380	170	170	
			101	ПГ 60.15-2-Т-В10		11,8	ПГ 60.15-2-Л-В10					11,5	600	170	170
102			ПГ 60.15-1-Т-В11	9,5	1,66	ПГ 60.15-1-Л-В11	9,2	1,10				600	170	170	
			103	ПГ 60.15-2-Т-В11		11,8	ПГ 60.15-2-Л-В11					11,5	600	170	670
104			ПГ 60.15-1-Т-В11Т	9,2	1,61	ПГ 60.15-1-Л-В11Т	8,9	1,07				680	170	170	
			105	ПГ 60.15-2-Т-В11Т		11,4	ПГ 60.15-2-Л-В11Т					11,1	680	170	670
106			ПГ 60.15-1-Т-В12	9,4	1,66	ПГ 60.15-1-Л-В12	9,1	1,10				680	170	170	
			107	ПГ 60.15-2-Т-В12		11,7	ПГ 60.15-2-Л-В12					11,4	680	170	670
108			ПГ 60.15-1-Т-В12Т	9,2	1,61	ПГ 60.15-1-Л-В12Т	8,9	1,07				680	170	670	
			109	ПГ 60.15-2-Т-В12Т		11,4	ПГ 60.15-2-Л-В12Т					11,1	1000	170	170
110	ПГ 60.15-1-Т-В14	9,3	1,63	ПГ 60.15-1-Л-В14	9,0	1,09	1000	170	670						
	111	ПГ 60.15-2-Т-В14		11,6	ПГ 60.15-2-Л-В14		11,3	1000	170	170					
112	ПГ 60.15-1-Т-В14Т	9,1	1,54	ПГ 60.15-1-Л-В14Т	8,8	1,02	1000	170	670						
	113	ПГ 60.15-2-Т-В14Т		11,2	ПГ 60.15-2-Л-В14Т		10,9	1000	170	170					
114	ПГ 55.15-1-Т-В8	9,3	1,56	ПГ 55.15-1-Л-В8	9,0	1,04	150	170	170						
	115	ПГ 55.15-2-Т-В8		11,7	ПГ 55.15-2-Л-В8		11,4	300	170	170					
116	ПГ 55.15-1-Т-В9	8,0	1,56	ПГ 55.15-1-Л-В9	7,7	1,04	150	170	170						
	117	ПГ 55.15-2-Т-В9		13,5	ПГ 55.15-2-Л-В9		13,2	300	170	170					
118	ПГ 50.15-1-Т-В8	9,3	1,42	ПГ 50.15-1-Л-В8	9,0	0,94	150	170	170						
	119	ПГ 50.15-2-Т-В8		11,6	ПГ 50.15-2-Л-В8		11,3	300	170	170					
120	ПГ 50.15-1-Т-В9	6,9	1,42	ПГ 50.15-1-Л-В9	6,6	0,94	150	170	170						
	121	ПГ 50.15-2-Т-В9		8,4	ПГ 50.15-2-Л-В9		8,1	300	170	170					
122		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	80	1485	2980	—	—	—	
123			ПГ 24.15-2-Т	3,8	0,67	ПГ 24.15-2-Л	3,3	0,45				2385	—	—	—

N л/л	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75. М100 ^д , $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			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
108		1.030.9-2.1-09.0	ПГ 30.15-2-Т-81	4,1	0,81	ПГ 30.15-2-Л-81	3,6	0,54	0,34	80	1485	2980	300	300	300
109			ПГ 30.15-2-Т-82	4,1	0,81	ПГ 30.15-2-Л-82	3,6	0,54					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		1.050.9-2.1-05.0	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								
115			ПГ 55.12-1-Т	7,0	1,27	ПГ 55.12-1-Л	7,7	0,85	0,53			5260	-	-	-
			116	ПГ 55.12-2-Т		9,0	ПГ 55.12-2-Л								
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								
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								
121			ПГ 49.12-1-Т	5,0	1,10	ПГ 49.12-1-Л	5,7	0,74	0,46			-	-	-	
			122	ПГ 49.12-2-Т		6,3	ПГ 49.12-2-Л								7,0
117		1.030.9-2.0-05	ПГ 60.12-1-Т-81	7,2	1,32	ПГ 60.12-1-Л-81	7,9	0,88	0,55	80	1185	5980	300	300	300
118			ПГ 60.12-2-Т-81	9,3		ПГ 60.12-2-Л-81	10,0						300	300	800
119			ПГ 60.12-1-Т-81γ	7,1	1,30	ПГ 60.12-1-Л-81γ	7,8	0,86	0,54				380	300	300
			120	ПГ 60.12-2-Т-81γ		9,1	ПГ 60.12-2-Л-81γ								
121			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
			122	ПГ 60.12-2-Т-82		9,2	ПГ 60.12-2-Л-82								
123			ПГ 60.12-1-Т-89	7,3	1,34	ПГ 60.12-1-Л-89	8,0	0,90	0,56				-	-	-
			124	ПГ 60.12-2-Т-89		9,4	ПГ 60.12-2-Л-89								

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*, $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			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	Л	а	В	С				
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					7,8	0,64	0,40	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									7,5	0,62	0,39	
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							7,4	0,66	0,41	5980
			ПГ60.9-1-Т-В1	5,5	0,98	ПГ60.9-1-Л-В1	6,2	0,66	0,41	80	885								
			ПГ60.9-2-Т-В1	6,8		ПГ60.9-2-Л-В1	7,5					7,5							
130		1.030.9-2.1-09.0	ПГ30.9-2-Т	2,3	0,50	ПГ30.9-2-Л	2,4	0,34	0,21	80	885	2980	—	—	—				
131			ПГ26.9-2-Т	2,2	0,46	ПГ26.9-2-Л	2,3	0,30	0,19			2640	—	—	—				
132			ПГ25.9-2-Т	2,1	0,43	ПГ25.9-2-Л	2,2	0,29	0,18			2540	—	—	—				
133				ПГ30.9-2-Т-В1	2,2	0,48	ПГ30.9-2-Л-В1	2,4	0,32			0,20	2980	300	300	300			

1.030.9 - 2.0 - 05

N п/п	Эскиз и размеры панели	Обозначение	Тяжелый бетон марки М150, $\gamma = 2,4 \text{ т/м}^3$			Легкий бетон М75, М100*, $\gamma = 1,6 \text{ т/м}^3$			Объем бетона, м ³	Толщина панели, мм	Размеры панели, мм								
			Марка панели	Расход стали, кг	масса панели, т	Марка панели	Расход стали, кг	масса панели, т			H	L	a	B	C				
134		1.030.9-2.1-06.0	ПГ 60.6-1-Т	5,1	0,67	ПГ 60.6-1-Л	4,6	0,45	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							5640	—	—		
137			ПГ 56.6-2-Т	5,4		ПГ 56.6-2-Л	4,9								5540	—	—		
			ПГ 55.6-1-Т	4,8	0,62	ПГ 55.6-1-Л	4,3	0,42							5040	—	—		
			ПГ 55.6-2-Т	5,4		ПГ 55.6-2-Л	4,9									—	—		
			ПГ 50.6-2-Т	4,0	0,58	ПГ 50.6-2-Л	3,5	0,38							0,24				
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	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								5540	300	170	170
			ПГ 55.6-2-Т-89	4,6		ПГ 55.6-2-Л-89	4,7												
			ПГ 50.6-2-Т-89	3,3	0,53	ПГ 50.6-2-Л-89	3,4	0,35								0,22			
141		1.030.9-2.1-09.0	ПГ 30.6-2-Т	1,7	0,34	ПГ 30.6-2-Л	1,8	0,22	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	2640	—	—
144			ПГ 24.6-2-Т	1,5	0,26	ПГ 24.6-2-Л	1,1	0,18								0,11	2540	—	—
145				ПГ 30.6-2-Т-82	1,6	0,29	ПГ 30.6-2-Л-82	1,2								0,19	0,12	80	585

1.030.9-2.0-05

№№ п/п	Эскиз и размеры панелей	Площадь панели, м ²	Объем гипсобето- нон марки 50 $\gamma = 1.25 \frac{\text{т}}{\text{м}^3}$	Масса панели, т	Размеры панели, мм		Марка панели	Расход стали, кг	Расход древес- ины, м ³	Расход гвоздей, кг	Обозначение
					Н	Л					
1		80	1,43	1,79	2985		ПГ 60.30 - Г	16,80	0,061	0,222	1.030.9-2.2-1.0
2							ПГ 58.30 - Г	16,80	0,065	0,222	
3							ПГ 56.30 - Г	16,80	0,065	0,222	
4							ПГ 55.30 - Г	16,80	0,061	0,222	
5							ПГ 50.30 - Г	16,80	0,058	0,222	
6		80	1,13	1,41	2985		ПГ 60.30 - Г - Д	16,80	0,091	0,371	1.030.9-2.2-2.0
7							ПГ 58.30 - Г - Д	16,80	0,086	0,356	
8							ПГ 56.30 - Г - Д	16,80	0,086	0,366	
9							ПГ 55.30 - Г - Д	16,80	0,087	0,366	
10							ПГ 50.30 - Г - Д	8,40	0,082	0,325	
11		80	1,23	1,54	2985		ПГ 60.30 - Г - Д1	16,80	0,087	0,339	1.030.9-2.2-3.0
12							ПГ 58.30 - Г - Д1	16,80	0,085	0,339	
13							ПГ 56.30 - Г - Д1	16,80	0,108	0,339	
14							ПГ 55.30 - Г - Д1	16,80	0,084	0,339	
15							ПГ 50.30 - Г - Д1	16,80	0,080	0,339	

Илч. отд.	Брсдский	Г		1.030.9-2.0-06
И. контр.	Чутякова	Г		
Гл. спец.	Коротцкий	Г		
Ст. инж.	Чутякова	Г		
Исполнил	Потычев	Г		
Проверил	Чутякова	Г		
Номенклатура гипсобетонных панелей перегородок				Страница Лист Листов 2 1 4
				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОБЕЛ

№№ п/п	Эскиз и размеры панелей	Толщина панели, мм	Объем гипсо- бетона марки 50 $\gamma = 1,25 \frac{т}{м^3}$	Масса панели, т	Размеры панели, мм		Марка панели	Расход стали, кг	Расход древесины, м ³	Расход гвоздей, кг	Обозначение
					Н	Л					
16		80	1,03	1,29	2985	5980	ПГ 60.30 - Г-2Д	16,80	0,098	0,365	1.0309- 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	1.0309- 2.0- 5.0
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	1.0309- 2.0- 1.0
23			1,26	1,58		5760	ПГ 58.27 - Г	15,56	0,053	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	1.0309- 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	

1.0309- 2.0- 06

Лист

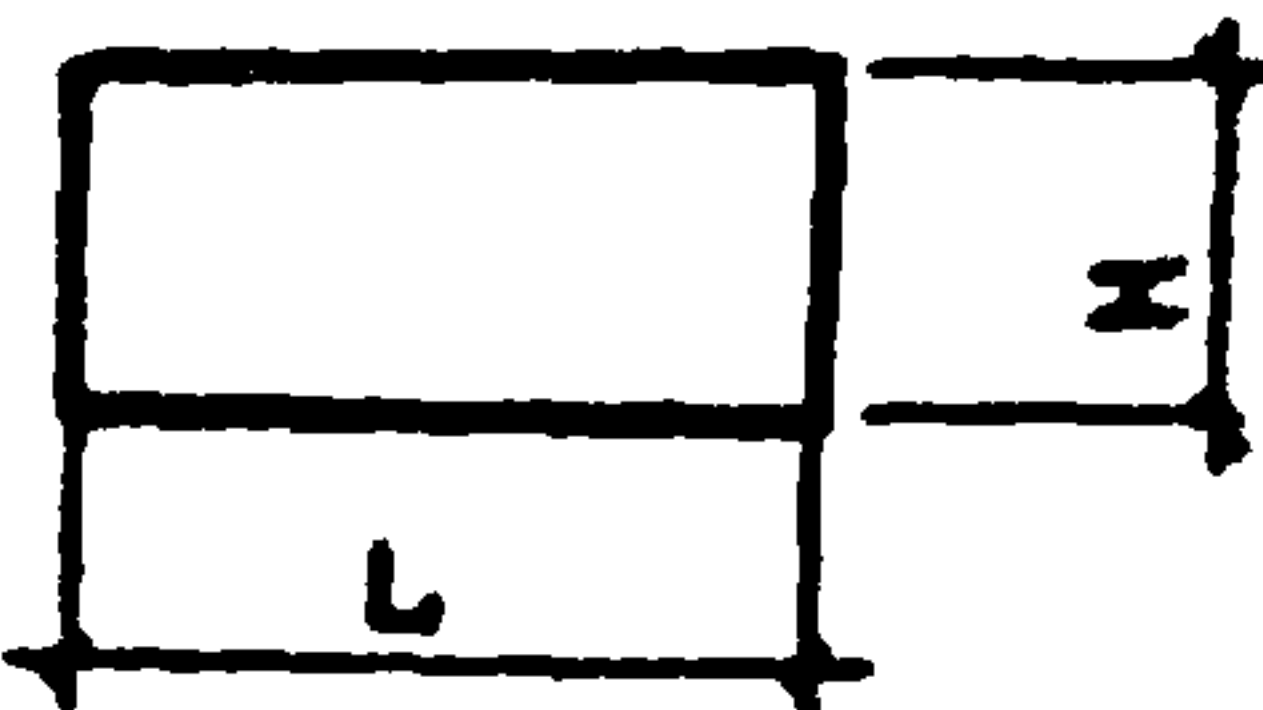
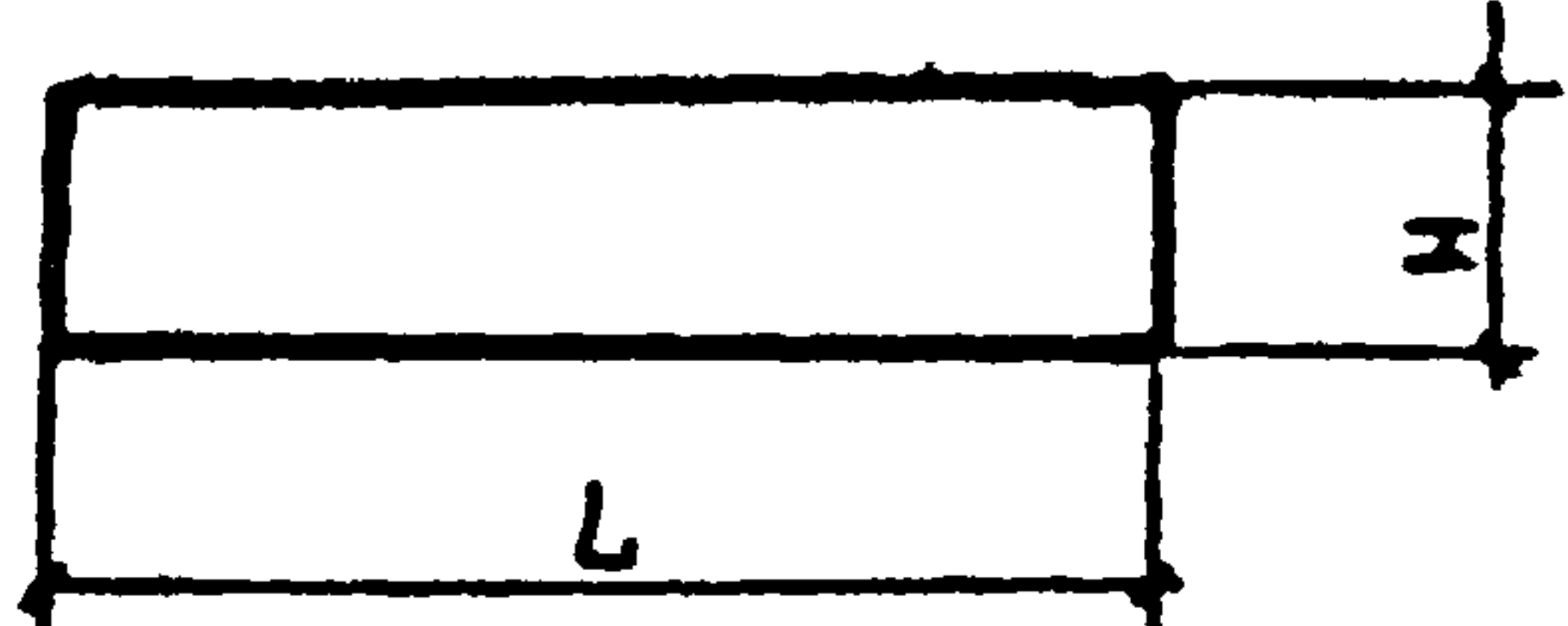
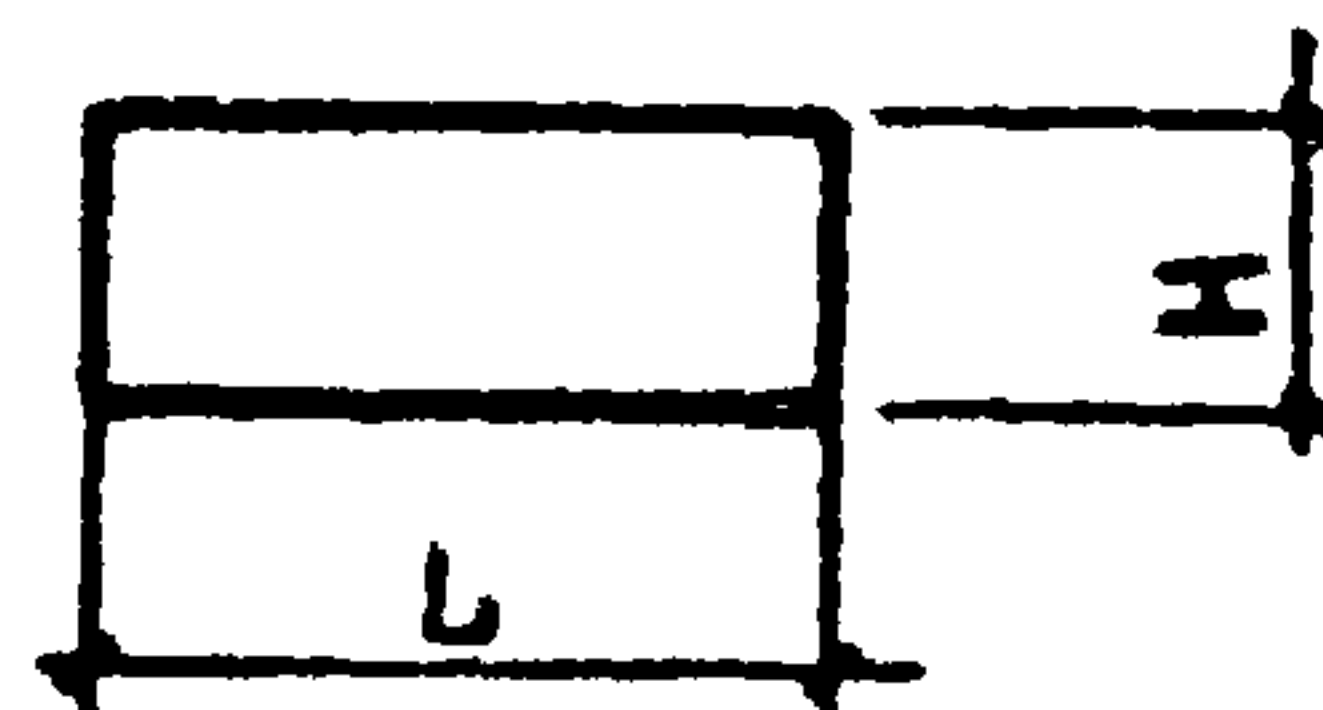
2

№№ п/п	Эскиз и размеры панели	Толщина панели, мм	Объем гипсо- бетона марки 50 $\gamma=1.25 \frac{т}{м^3}$	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	
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	0,169	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 $\gamma = 1,25 \frac{т}{м^3}$	Масса панели Т	Размеры панели, мм		Марка панели	Расход стали, кг	Расход древесины, м ³	Расход гвоздей, кг	Обозначение				
					Н	Л									
48		80	0,35	0,44	1485	2980	ПГ 30.15 - Г	3,0	0,029	0,127	1.030.9- 2.0 - 6.0				
49		80	0,57	0,71	1185	5980	ПГ 60.12 - Г	6,0	0,047	0,198	1.030.9- 2.0 - 7.0				
50			0,55	0,69		5760						ПГ 58.12 - Г	6,0	0,045	0,187
51			0,53	0,66		5540						ПГ 55.12 - Г	6,0	0,043	0,187
52			0,48	0,60		5040						ПГ 50.12 - Г	6,0	0,040	0,187
53		80	0,28	0,35	1185	2980	ПГ 30.12 - Г	3,0	0,026	0,119	1.030.9- 2.0 - 7.0				
54			0,24	0,30		2540						ПГ 25.12 - Г	3,0	0,023	0,119

1.030.9- 2.0 - 06

Лист

4

№№ д/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					
5		ПГ 60.30 - Г - В1 - Д	300	300	300	19	ПГ 60.18 - Г - В1	300	300	300	
6		ПГ 60.30 - Г - В1т - Д	300	300	800	20	ПГ 60.18 - Г - В2	380	300	300	
7		ПГ 60.30 - Г - В2 - Д	380	300	300	21	ПГ 60.18 - Г - В3	450	300	300	
8		ПГ 55.30 - Г - В8 - Д	150	170	170	22	ПГ 60.18 - Г - В7	680	360	360	
9		ПГ 60.30 - Г - В1 - Д1	300	300	300	23	ПГ 60.18 - Г - В7т	680	360	860	
10		ПГ 60.30 - Г - В1т - Д1	300	300	800	24	ПГ 60.18 - Г - В11	600	170	170	
11		ПГ 60.30 - Г - В2 - Д1	380	300	300	25	ПГ 60.18 - Г - В11т	600	170	670	
12		ПГ 55.30 - Г - В8 - Д1	150	170	170	26	ПГ 60.18 - Г - В14	1000	170	170	
13		ПГ 60.30 - Г - В1 - 2Д	300	300	300	27	ПГ 60.18 - Г - В14т	1000	170	670	
14		ПГ 60.30 - Г - В2 - 2Д	380	300	300	28	ПГ 55.18 - Г - В8	150	170	170	
15		ПГ 55.30 - Г - В8 - 2Д	150	170	170		ПГ 50.18 - Г - В8	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 пояснительной записке, п.п. 3.11...3.19.

Илч. отд.	БРИДСКИЙ	
Н. контр.	ЧУТЯКОВА	
Гл. констр.	КОРОТЕЦКИЙ	
Ст. инж.	ЧУТЯКОВА	
Исполн.	ДОМИЧЕВ	
Провер.	ЧУТЯКОВА	

1-030.9-2.0-07

Таблица маркировки
гипсобетонных панелей
с вырезом.

Стандия	Лист	Листов
Р	1	2

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОЕКТОРНИИПРОЕКТ

№№ 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 60.15 - Г - В9	300	170	170	
37			ПГ 60.15 - Г - В4Т	600	300	800		55	ПГ 30.15 - Г - В1	300	300	300
38			ПГ 60.15 - Г - В5	300	360	360		56	ПГ 30.15 - Г - В2	380	300	300
39			ПГ 60.15 - Г - В5Т	300	360	860	57	ПГ 30.15 - Г - В3	450	300	300	
40			ПГ 60.15 - Г - В6	600	360	360	58	ПГ 60.12 - Г - В1	300	300	300	
41			ПГ 60.15 - Г - В6Т	600	360	860	59	ПГ 60.12 - Г - В1Т	300	300	800	
42	ПГ 60.15 - Г - В7		680	360	360	60	ПГ 60.12 - Г - В2	380	300	300		
43	ПГ 60.15 - Г - В7Т	680	360	860	61	ПГ 60.12 - Г - В9	300	170	170			
44	ПГ 60.15 - Г - В10	380	170	170	62	ПГ 30.12 - Г - В1	300	300	300			
45	ПГ 60.15 - Г - В11	600	170	170	63	ПГ 30.12 - Г - В2	380	300	300			
46		ПГ 60.15 - Г - В11Т	600	170	670							

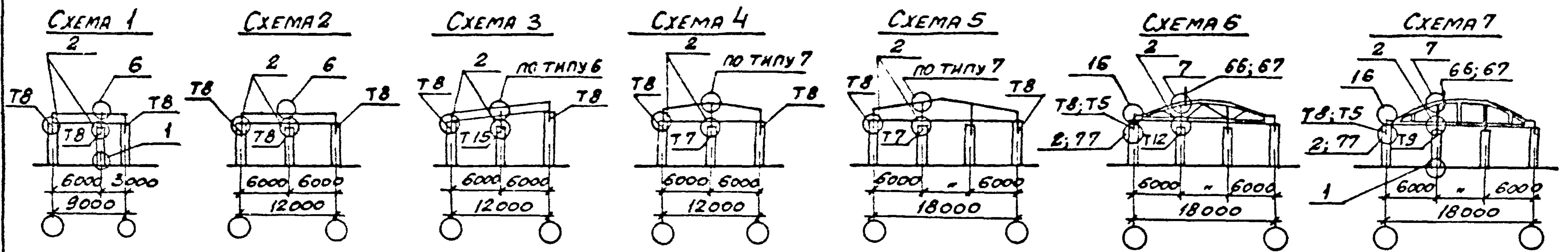
N/П п.п	Эскиз и размеры панелей, м	Толщина панели, мм	Марка панели	Расход материалов					Масса панели, кг	Обозначение
				Объем древесины, м ³	Объем заполнителя, м ³	Расход обшивочной материал, м ²	Расход стали, кг	Расход шурфов, кг		
1		80	ПГО 60.12-Я-М	0,082	0,57	14,2	10,7	1,0	363,6	1.030.9 - 2.3-01
2		95	ПГО 60.12-Я-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-Я-М	0,08	0,55	13,7	10,7	1,0	351,6	1.030.9 - 2.3-03
6		95	ПГО 57.12-Я-Ф	0,1	0,41	13,7	10,7	1,0	446,3	1.030.9 - 2.3-03
7		80	ПГО 57.12-Г-М	0,08	0,55	13,7	10,7	1,0	235,2	1.030.9 - 2.3-03
8		95	ПГО 57.12-Г-Ф	0,1	0,41	13,7	10,7	1,0	330,0	1.030.9 - 2.3-03

Нач. отд.	Бродский	Б
Н. контр.	Чутякова	Ч
Гл. спец.	Короткий	К
Рук. гр.	Чутякова	Ч
Исполн.	Литвинова	Л
Провер.	Чутякова	Ч

1.030.9-2.0-08

Номенклатура мясной-
обшивных панелей
перегородок.

Стадия	Лист	Листов
Р		7
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТНО-СТРОИТЕЛЬНЫЙ ПРОЕКТ		



ПРОЛЕТ ЗДАНИЯ, М	9		12		12		18			24		
	ПЛОСКАЯ	ПЛОСКАЯ	ОДНОСКАТНАЯ	ДВУСКАТНАЯ	СКАТНАЯ	СКАТНАЯ	СКАТНАЯ	МАЛОУКЛОННАЯ	МАЛОУКЛОННАЯ	СКАТНАЯ		
СЕРИЯ СТРОПильНЫХ КОНСТРУКЦИЙ	1.462.1-10/80	1.462.1-1/81	1.462.1-1/81	1.462.1-3/80	1.462.1-3/80	ПК-01-129/78	1.463-3 ВЫП. 1	1.463-3 ВЫП. 8	1.460-8, В.П. 1 1.460.2-10, В. 1 1.460.3-17, В. 1	ПК-01-129/78		
П. ЧЕР. КРАТКАЯ ОБЪЯСН. КОЛОНН	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10		
МЕСТО ФАХВЕРК. КОЛОНН ПО СХЕМЕ	—	—	—	—	—	—	—	—	—	А	Б	
ВЫСОТА ДО НИЖА СТРОПильНЫХ КОНСТРУКЦИЙ ПОКРЫТИЯ, М	3,0	КБ1; Т8	КБ1; Т8	КБ1; Т15	КБ1; Т7	—	—	—	—	—	—	
	3,6	КБ2; Т8	КБ2; Т8	КБ2; Т15	КБ2; Т7	—	—	—	—	—	—	
	4,2	КБ3-1; Т8	КБ3-1; Т8	КБ3-1; Т15	КБ3-1; Т7	—	—	—	—	—	—	
	4,8	КБ5-1; Т8	КБ5-1; Т8	КБ5-1; Т15	КБ5-1; Т7	КБ5-1; Т7	КБ5-1; Т12	КБ5-1; Т9	КБ5-1; Т10	КБ5-2; Т1*(Т2*)	КБ5-1; Т9	КБ5-1; Т18
	5,4	КБ6-1; Т8	КБ6-1; Т8	КБ6-1; Т15	КБ6-1; Т7	—	—	—	—	—	—	
	6,0	КБ8-1; Т8	КБ8-1; Т8	КБ8-1; Т15	КБ8-1; Т7	КБ8-1; Т7	КБ8-1; Т12	КБ8-1; Т9	КБ8-1; Т10	КБ8-2; Т1*(Т2*)	КБ8-1; Т9	КБ8-1; Т18
	7,2	—	КБ11-1; Т8	КБ11-1; Т15	КБ11-1; Т7	КБ11-1; Т7	КБ11-1; Т12	КБ11-1; Т9	КБ11-1; Т10	КБ11-2; Т1*(Т2*)	КБ11-1; Т9	КБ11-1; Т18
	8,4	—	КБ18-1; Т8	КБ18-1; Т15	КБ18-1; Т7	КБ18-1; Т7	КБ18-1; Т12	КБ18-1; Т9	КБ18-1; Т10	КБ18-2; Т1*(Т2*)	КБ18-1; Т9	КБ18-1; Т18
	9,6	—	КБ29-1; Т8	КБ29-1; Т15	КБ29-1; Т7	КБ29-1; Т7	КБ29-1; Т12	КБ29-1; Т9	КБ29-1; Т10	КБ29-2; Т1*(Т2*)	КБ29-1; Т9	КБ29-1; Т18
	10,8	—	—	—	—	КБ41-1; Т7	КБ41-1; Т12	КБ41-1; Т9	КБ41-1; Т10	КБ41-2; Т1*(Т2*)	КБ41-1; Т9	КБ41-1; Т18
	12,0	—	—	—	—	КБ55-1; Т7	КБ55-1; Т12	КБ55-1; Т9	КБ55-1; Т10	КБ55-2; Т1*(Т2*)	КБ55-1; Т9	КБ55-1; Т18
	13,2	—	—	—	—	—	КБ68-1; Т12	КБ68-1; Т9	КБ68-1; Т10	КБ68-2; Т1*(Т2*)	КБ68-1; Т9	КБ68-1; Т18
14,4	—	—	—	—	—	КБ80-1; Т12	КБ80-1; Т9	КБ80-1; Т10	КБ80-2; Т1*(Т2*)	КБ80-1; Т9	КБ80-1; Т18	

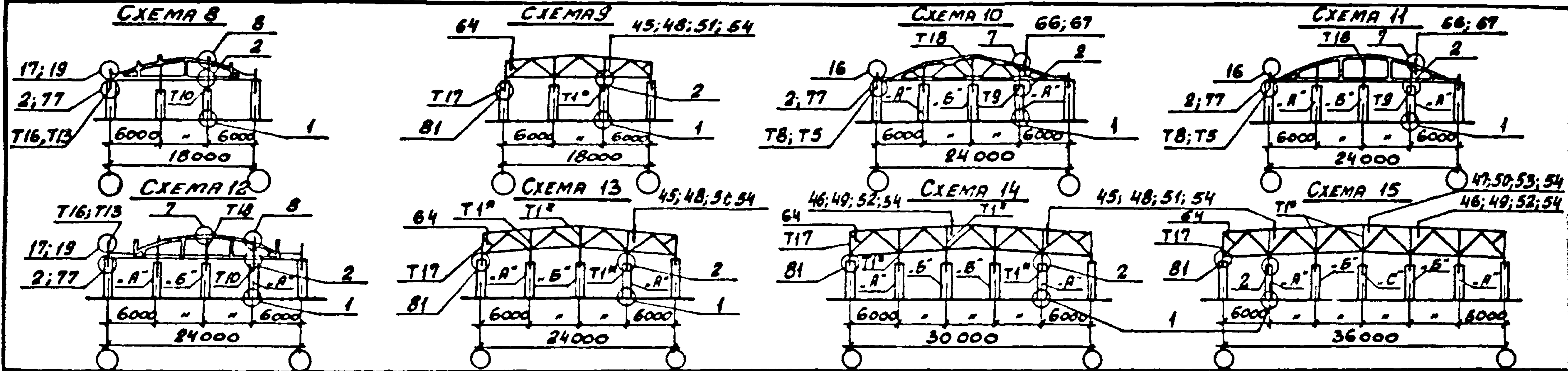
- В СКОБКАХ УКАЗАНА МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА "Т2*", ПРИМЕНЯЕМОГО ПРИ НАЛИЧИИ РАСПОРОК ПО НИЖНИМ ПОЯСАМ СТАЛЬНЫХ СТРОПильНЫХ ФЕРМ.
- КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" НА КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ СМОТРИТЕ 1.030.9-2.0-14
- УЗЛЫ КРЕПЛЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" К ЭЛЕМЕНТАМ ЗДАНИЯ ДАНЫ В ВЫПУСКЕ 6; КОНСТРУКЦИЯ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

НАЧ. ОТД.	БРЮСКИН	
Н. КОНТР.	ЧУМАКОВА	
ГЛ. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ	
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА	
ИСПОЛН.	ФОРМАНОВ	
ПРОВЕРИЛ	ЧУМАКОВА	

1.030.9-2.0-09

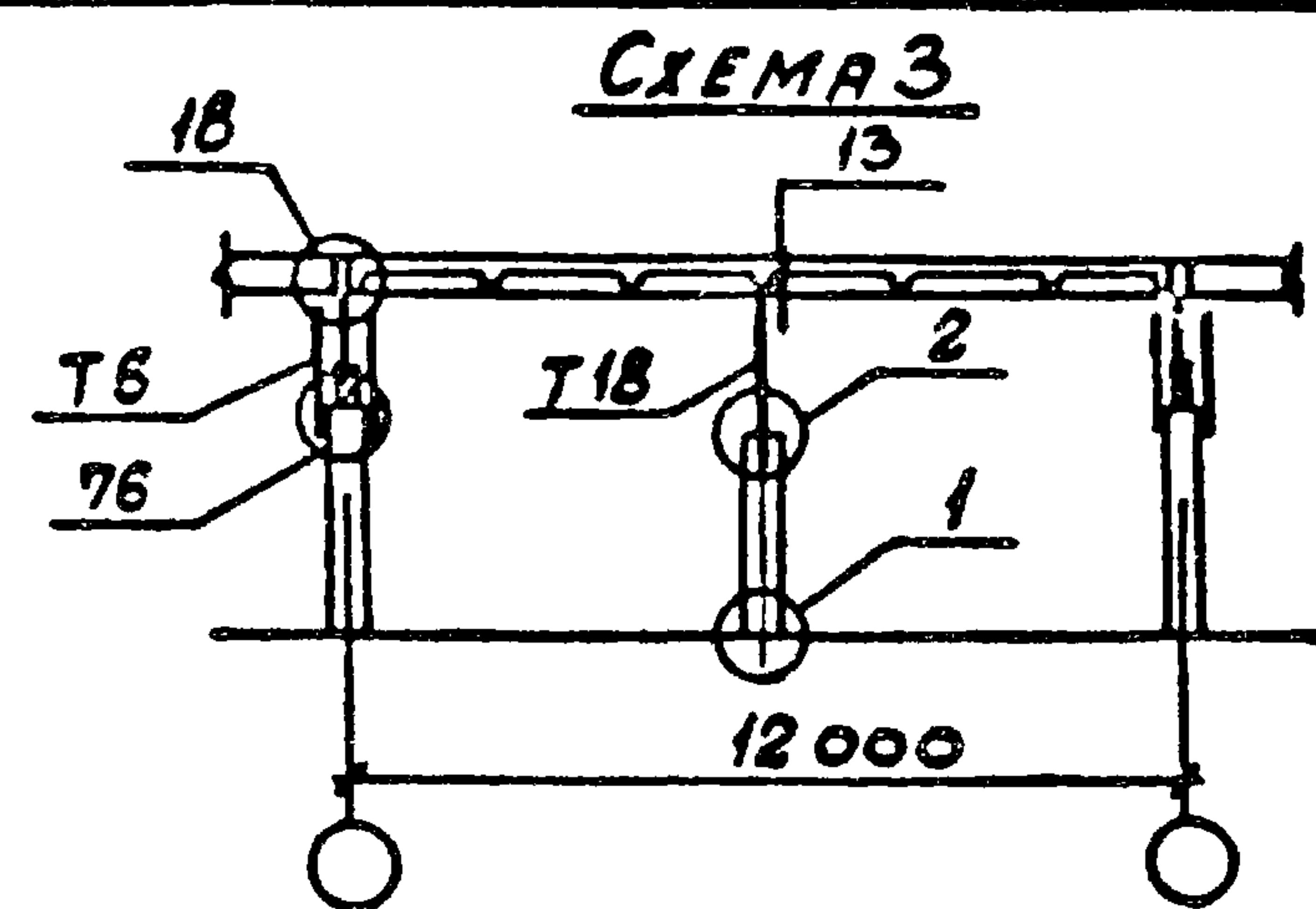
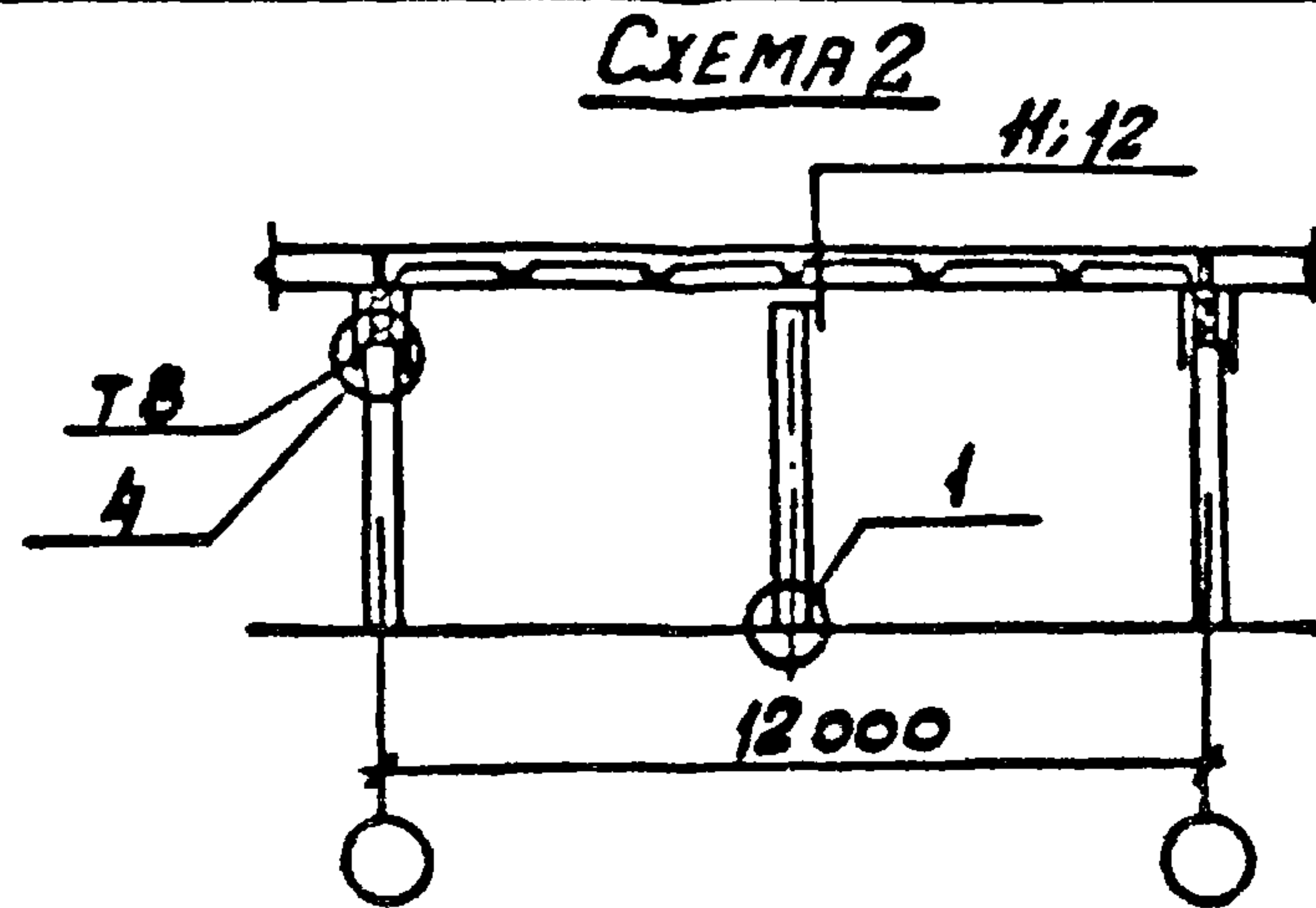
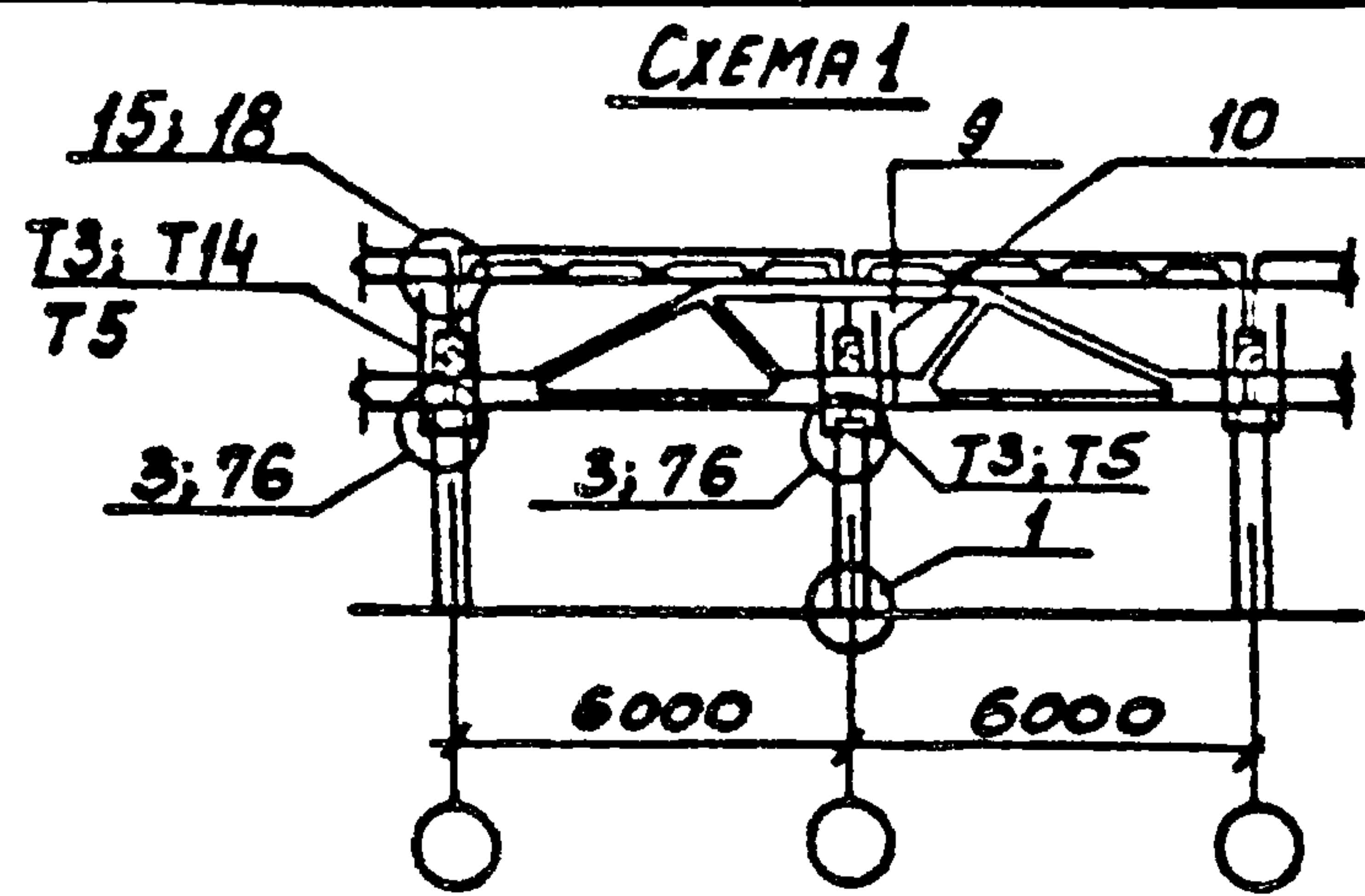
КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" ПОД РЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ

СТАДИЯ	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Р	1	2
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИКПРОЕКТ		



ПРОЛЕТ ЗДАНИЯ, М	24		30		36						
	СКАТНАЯ		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		
НОМЕР МОДЕЛЬНОЙ СЕРИИ ФАКТОРА	11		12		13		14		15		
МЕСТО ФАКТОРА КВАДРАТ 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 ^Б (Т2 ^Б)	—	—	—	—	—
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 ^Б (Т2 ^Б)	КБ8-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ8-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	—	—	—
7,2	КБ11-1; Т9	КБ11-1; Т18	КБ11-1; Т10	КБ11-1; Т18	КБ11-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ11-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	КБ11-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ11-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	КБ11-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ11-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	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 ^Б (Т2 ^Б)	КБ18-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ18-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	КБ18-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ18-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	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 ^Б (Т2 ^Б)	КБ29-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ29-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	КБ29-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ29-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	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 ^Б (Т2 ^Б)	КБ41-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ41-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	КБ41-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ41-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	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 ^Б (Т2 ^Б)	КБ55-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ55-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	КБ55-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ55-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	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 ^Б (Т2 ^Б)	КБ68-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ68-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	КБ68-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ68-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	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 ^Б (Т2 ^Б)	КБ80-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ80-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	КБ80-2; Т1 ^А (Т2 ^А)	КБ80-2; Т1 ^Б (Т2 ^Б)	КБ80-2; Т1 ^А (Т2 ^А)

ВЫСОТА ДО НИВА СТРОПИЛЬНЫХ
 КОНСТРУКЦИЙ ПОКРЫТИЯ, М.



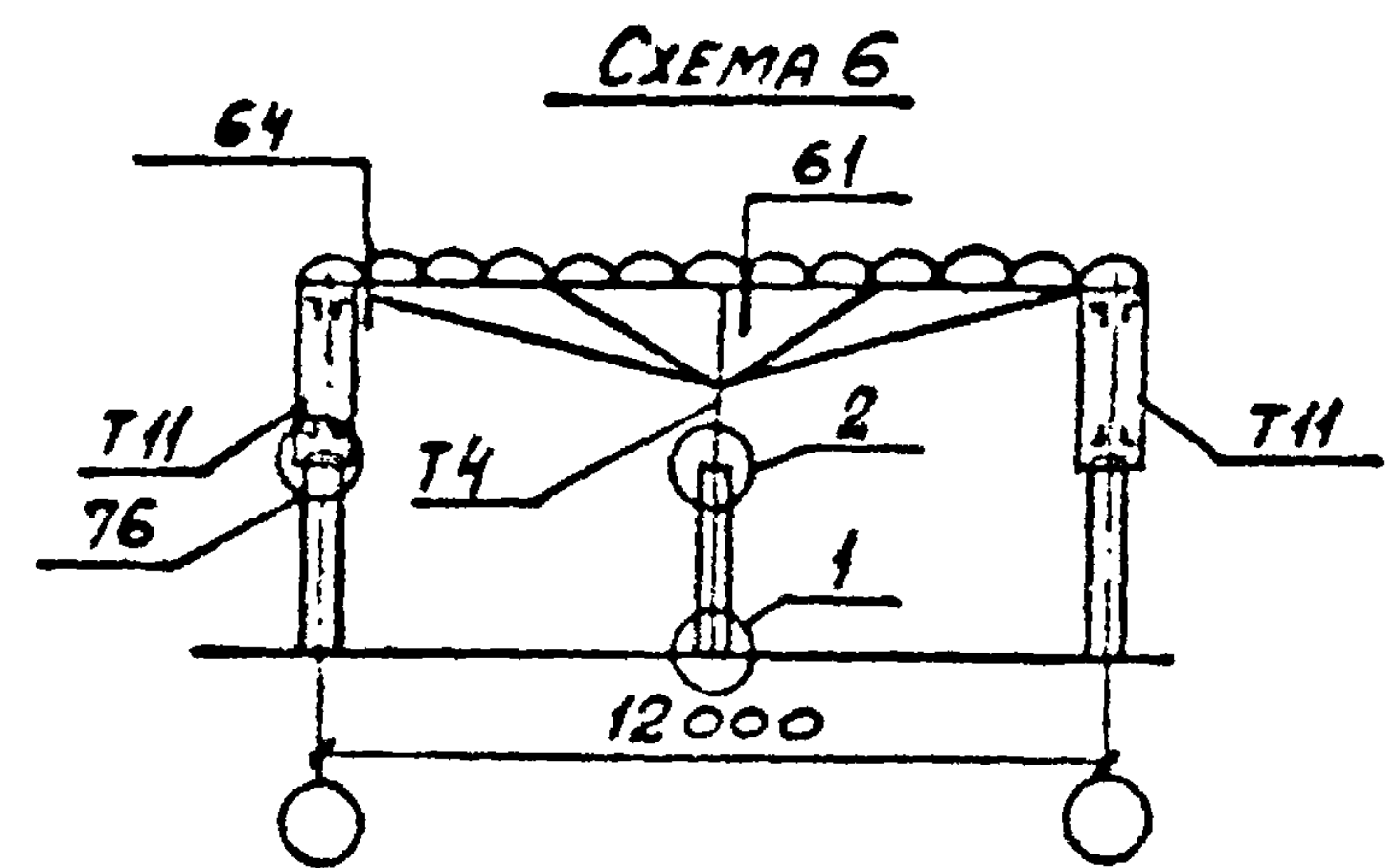
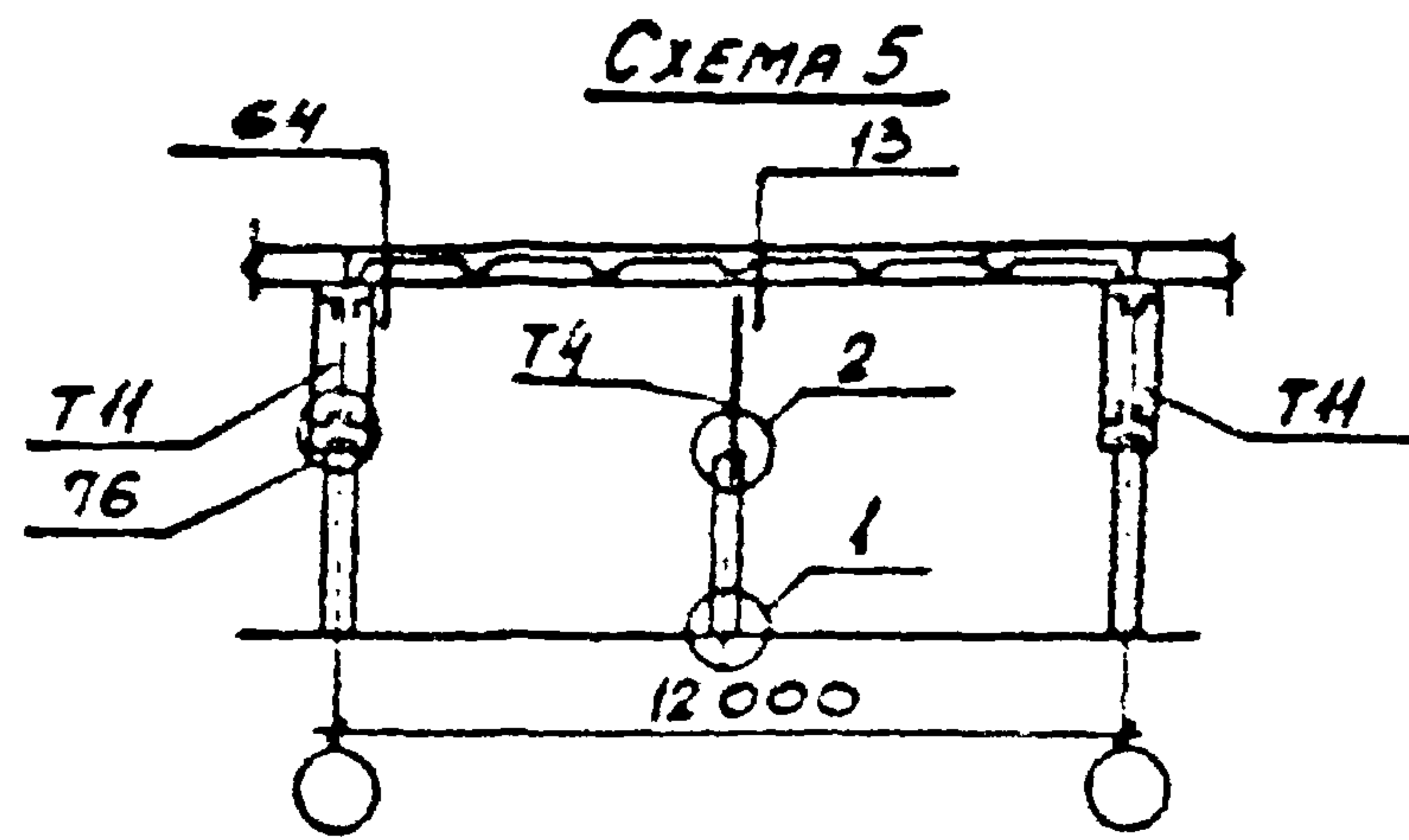
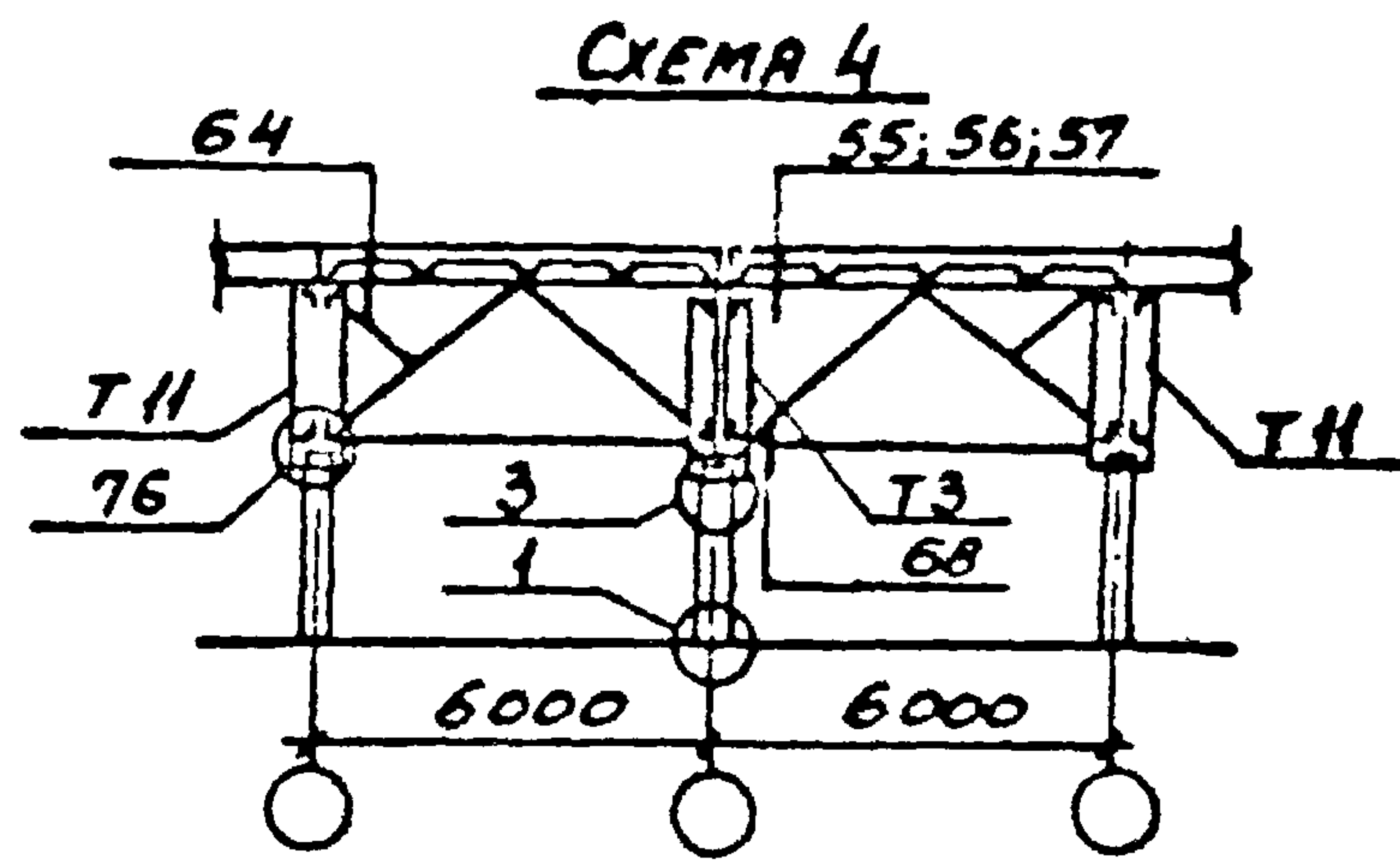
ТИПЫ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ	КОЛОННЫ ДЛЯ БЕСКРАНОВЫХ ЗДАНИЙ						КОЛОННЫ ДЛЯ КРАНОВЫХ ЗДАНИЙ															
	КОЛОННЫ ПО СЕРИИ 1.423-3		КОЛОННЫ ПО СЕРИИ 1.423-5				КОЛОННЫ ПО СЕРИИ 1.424.1-5															
ГРУЗОПОДЪЕМНОСТЬ КРАНА	—						Q = 5т				Q = 10т											
ТИП КРОВЛИ	МАЛОУКЛОННАЯ		СКАТНАЯ		МАЛОУКЛОННАЯ		СКАТНАЯ		МАЛОУКЛОННАЯ				СКАТНАЯ		МАЛОУКЛОННАЯ							
СЕРИЯ КОНСТРУКЦИОННОЙ 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, 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		5; 6		1		3		1		2		4		5; 6	
ШАГ СТРОПИЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ	6		6		6		6		6		6		12		6		12		6		12	
ВЫСОТА ДО НИЖА СТРОПИЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ ПОКРЫТИЯ, 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 6; КОНСТРУКЦИЯ ЭЛЕМЕНТОВ „Т“ РАЗРАБОТАНА В ВЫПУСКЕ 4 ДАННОЙ ОРНИ.

НАЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ	<i>[Signature]</i>
Н. КОНТР.	ЧУМАКОВА	<i>[Signature]</i>
ГЛ. СПЕЦ.	КОРТЕЦКИЙ	<i>[Signature]</i>
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА	<i>[Signature]</i>
ИСПОЛНИТЕЛЬ	ФОРМИЧЕВ	<i>[Signature]</i>
ПРОВЕРИЛА	ЧУМАКОВА	<i>[Signature]</i>

1.030.9-2.0-10

КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ „Т“ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	СТАВКА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
	Р	1	2
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ			



Типы колонн каркаса здания		Колонны для крановых зданий																	
		Колонны по серии 1.424.1-5																	
Разобъем- ность крана		Q = 10 т				Q = 20 т				Q = 30 т									
Тип кровли		Малосклонная		Скатная		Малосклонная		Скатная		Малосклонная			Скатная						
Серия конструкций 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 монта- жных осей		1	3	1	2	4	5; 6	1	3	1	2	4	5; 6	1	3	1	2		
Ширина кон- струкций		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	КБ31; Т3	КБ35-2; Т18	КБ31; 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	КБ75-2; 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

Пролет здания, м		18,0	24,0	30,0	36,0
Серия стропильной конструкции		1.460.2 - 10 вып. 1 1.460 - 8 вып. 1 1.460.3 - 15 вып. 1 1.460.3 - 17 вып. 1			
НН схемы		1	2	3	4
Отметка вер- ха основной колонны "Н"	6.0	ТФ1; Т1, Т2	ТФ1; Т1, Т2		
	7.2	ТФ2; Т1, Т2	ТФ2; Т1, Т2		
	8.4	ТФ3; Т1, Т2	ТФ3; Т1, Т2		
	9.6	ТФ4; Т1, Т2	ТФ4; Т1, Т2	ТФ4; Т1, Т2	ТФ4; Т1, Т2
	10.8	ТФ5; Т1, Т2	ТФ5; Т1, Т2	ТФ5; Т1, Т2	ТФ5; Т1, Т2
	12.0	ТФ6; Т1, Т2	ТФ6; Т1, Т2	ТФ6; Т1, Т2	ТФ6; Т1, Т2
	13.2	ТФ7; Т1, Т2	ТФ7; Т1, Т2	ТФ7; Т1, Т2	ТФ7; Т1, Т2
	14.4	ТФ8; Т1, Т2	ТФ8; Т1, Т2	ТФ8; Т1, Т2	ТФ8; Т1, Т2
	15.6		ТФ9; Т1, Т2	ТФ9; Т1, Т2	ТФ9; Т1, Т2
	16.8		ТФ10; Т1, Т2	ТФ10; Т1, Т2	ТФ10; Т1, Т2
18.0		ТФ11; Т1, Т2	ТФ11; Т1, Т2	ТФ11; Т1, Т2	

1. Стальной элемент Т1 применяется в колоннах фазберка, которые в пещферменном пространстве не пересекают связи покрытия.
Стальной элемент Т2 применяется в колоннах фазберка для пропуска связей по нижнему поясу стропильных ферм покрытия.

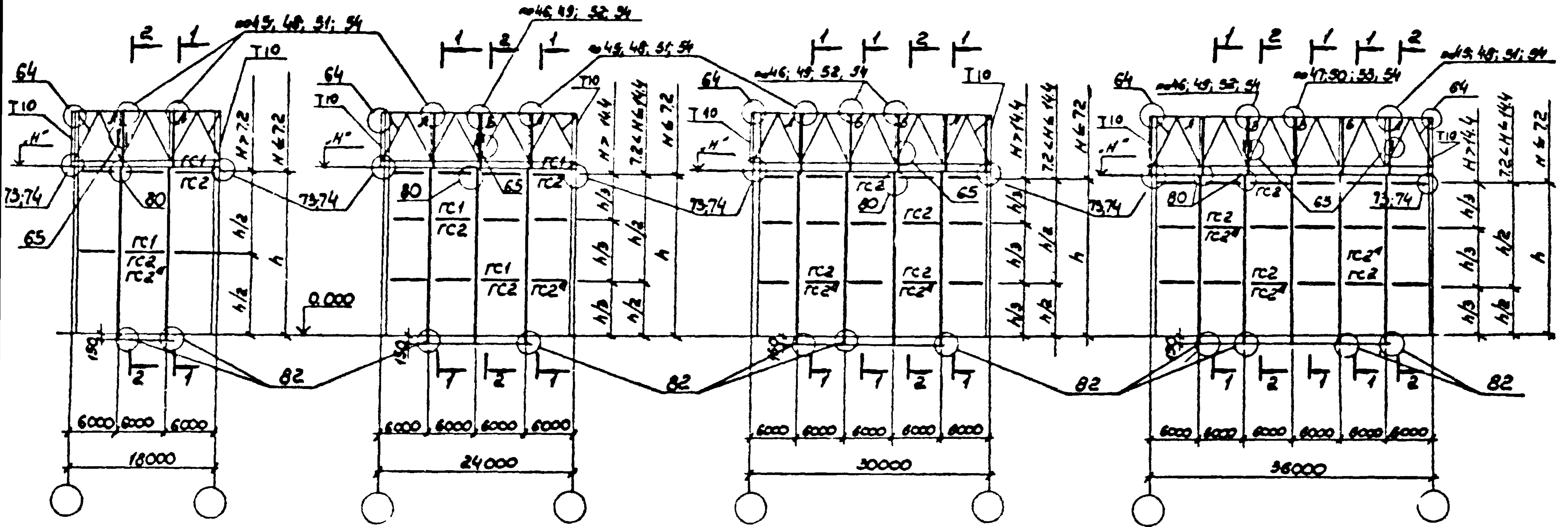
нач. отд.	Свердловский			1.030.9-2.0-11	Стрелка	Лист	Листов
гл. спец.	Копыловский						
рук. гр.	Корунский			Ключ для подбора стальных колонн фазберка и стальных элементов "Т" поперечных пергородок одноэтажных зданий промышленного назначения	Р	1	5
ст. инж.	Ячуба	Ячуба					
исполн.	Зыченко	Зыченко					
проверил	Ячуба	Ячуба					
н. контр.	Копыловский						
				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИ ПРОЕКТ			

Схема N1

Схема N2

Схема N3

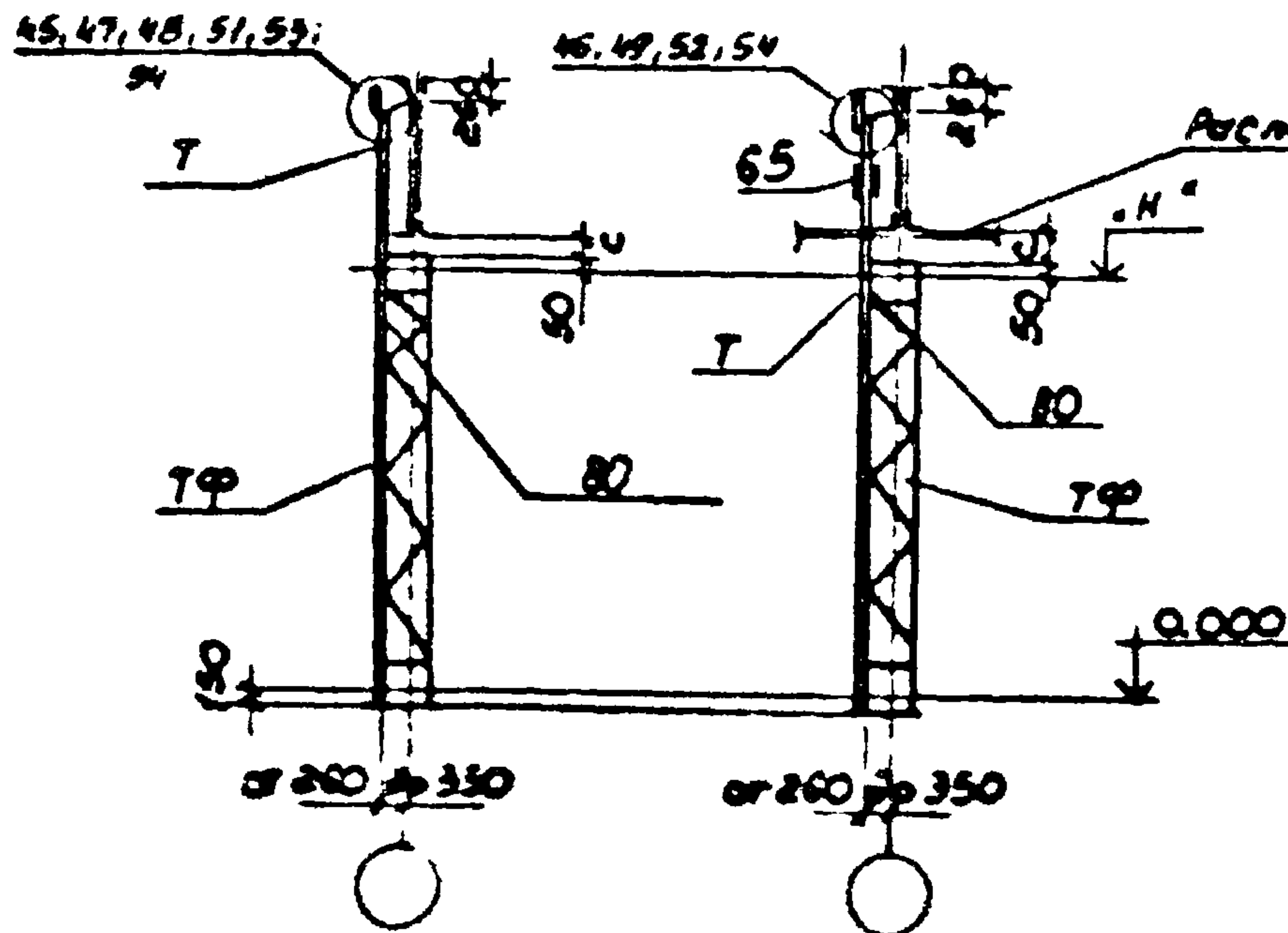
Схема N4



1-1

2-2

$h = H - 200$



Наименование серии	Размер С, мм
1.460-2-10 Б.1	100
1.460-8 Б.1	
1.460-3-15Б.1	
1.460.3-17 Б.1	

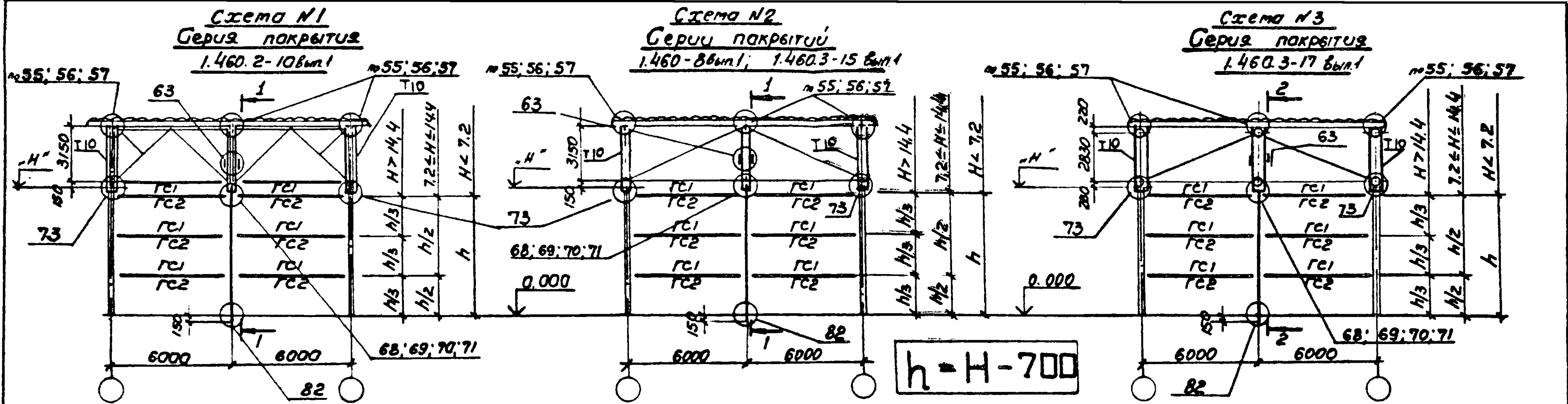
1. Распорки PC1- для колонн размером 300 мм ст. док. 1.030.9-24-08
Распорки PC2, PC2^a- для колонн размером ≥ 400 мм ст. док. 1.030.9-24-08
2. "Н" - отметка верха основной колонны цеха.
3. Разрезы 1-1 и 2-2 показаны условно, их фактическое положение определяется в конкретном проекте.
4. Запаркированные узлы приведены в вып. 6 настоящей серии.
5. Точки А, Б, В - точки, фиксирующие места крепления стального элемента "Т" к стропильным фермам по соответствующим узлам.

1.030.9-2.0-11

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		1.460.2-10 вып.1		1.460.3-15 вып.1		1.460.3-17 вып.1								
НН схемы	1÷3		1÷3		4;5		1÷3		4;5		1÷3		4;5		
Шаг стропильных конструкций	6		6		12		6		12		6		12		
Отметка верха основной колонны "Н"	6.0		ТФ12; Т3												
	7.2		ТФ13; Т3												
	8.4		ТФ14; Т3		ТФ14; Т4										
	9.6	ТФ15; Т3		ТФ15; Т3		ТФ15; Т4									
	10.8	ТФ16; Т3				ТФ23; Т3		ТФ23; Т4			ТФ23; Т3		ТФ23; Т4		
	12.0	ТФ17; Т3				ТФ24; Т3		ТФ24; Т4		ТФ27; Т3		ТФ27; Т4		ТФ24; Т3	
	13.2	ТФ18; Т3				ТФ25; Т3		ТФ25; Т4		ТФ28; Т3		ТФ28; Т4		ТФ25; Т3	
	14.4	ТФ19; Т3				ТФ26; Т3		ТФ26; Т4		ТФ29; Т3		ТФ29; Т4		ТФ26; Т3	
	15.6	ТФ20; Т3						ТФ30; Т3		ТФ30; Т4				ТФ30; Т3	
	16.8	ТФ21; Т3						ТФ31; Т3		ТФ31; Т4				ТФ31; Т3	
18.0	ТФ22; Т3						ТФ32; Т3		ТФ32; Т4				ТФ32; Т3		

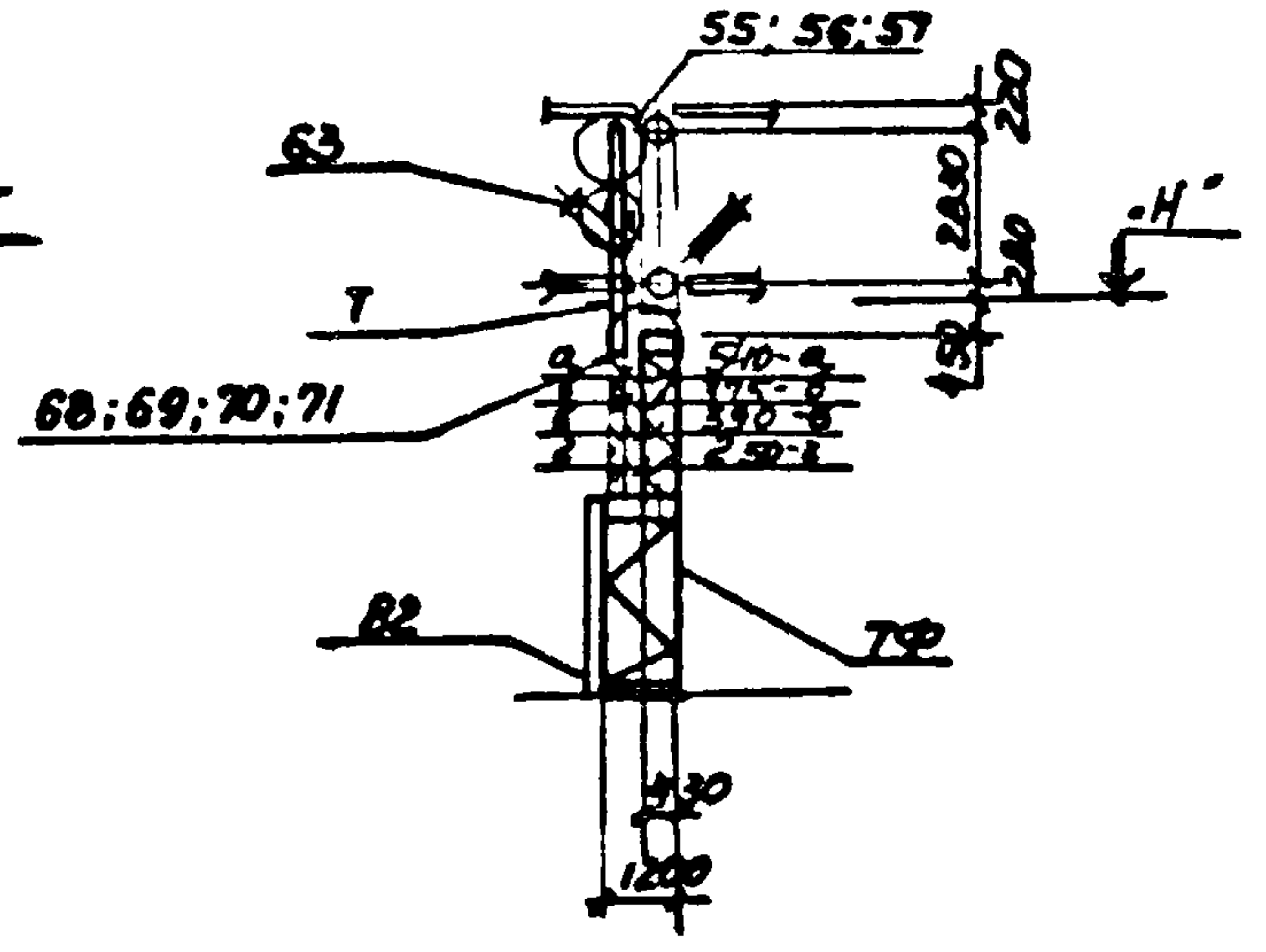
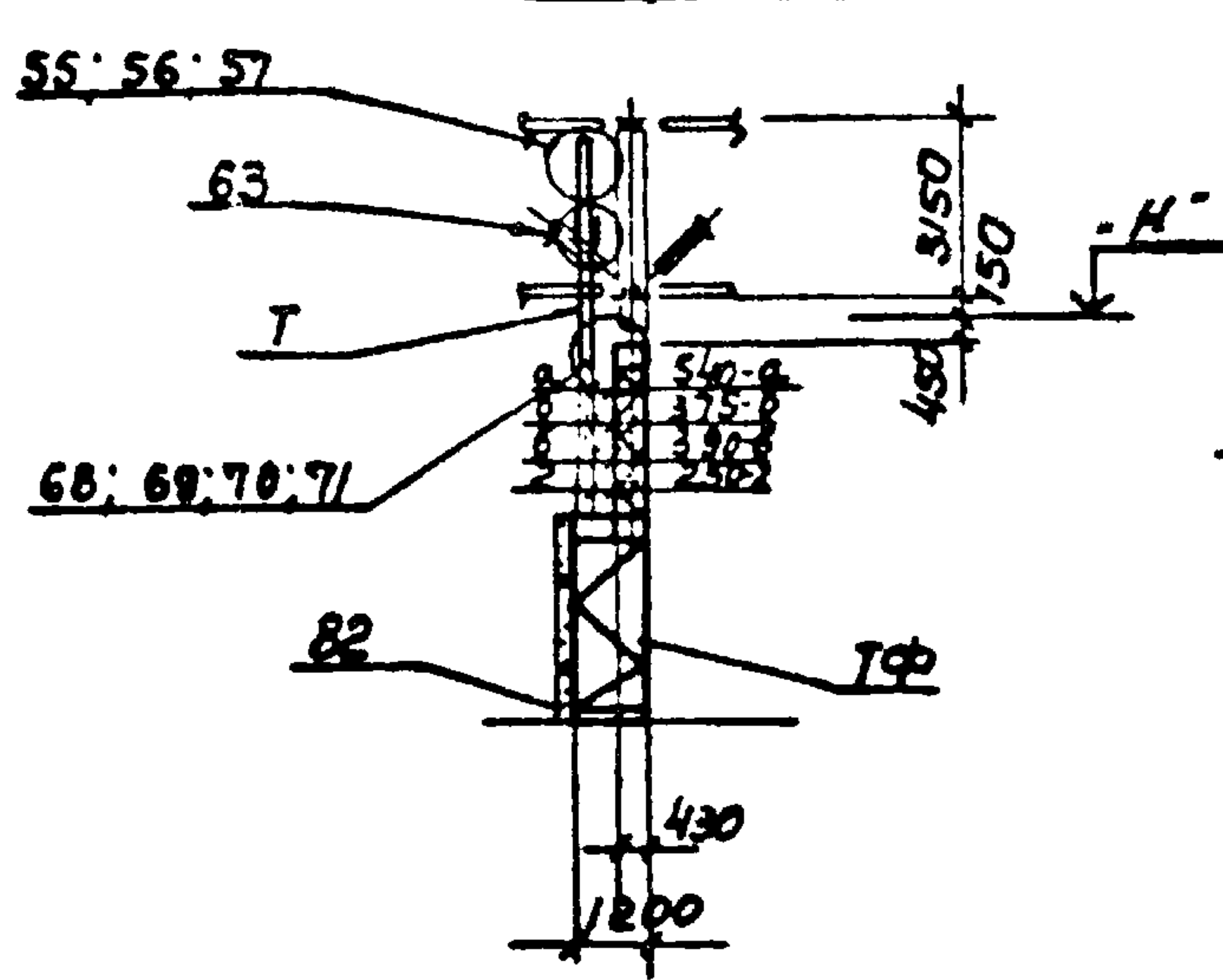
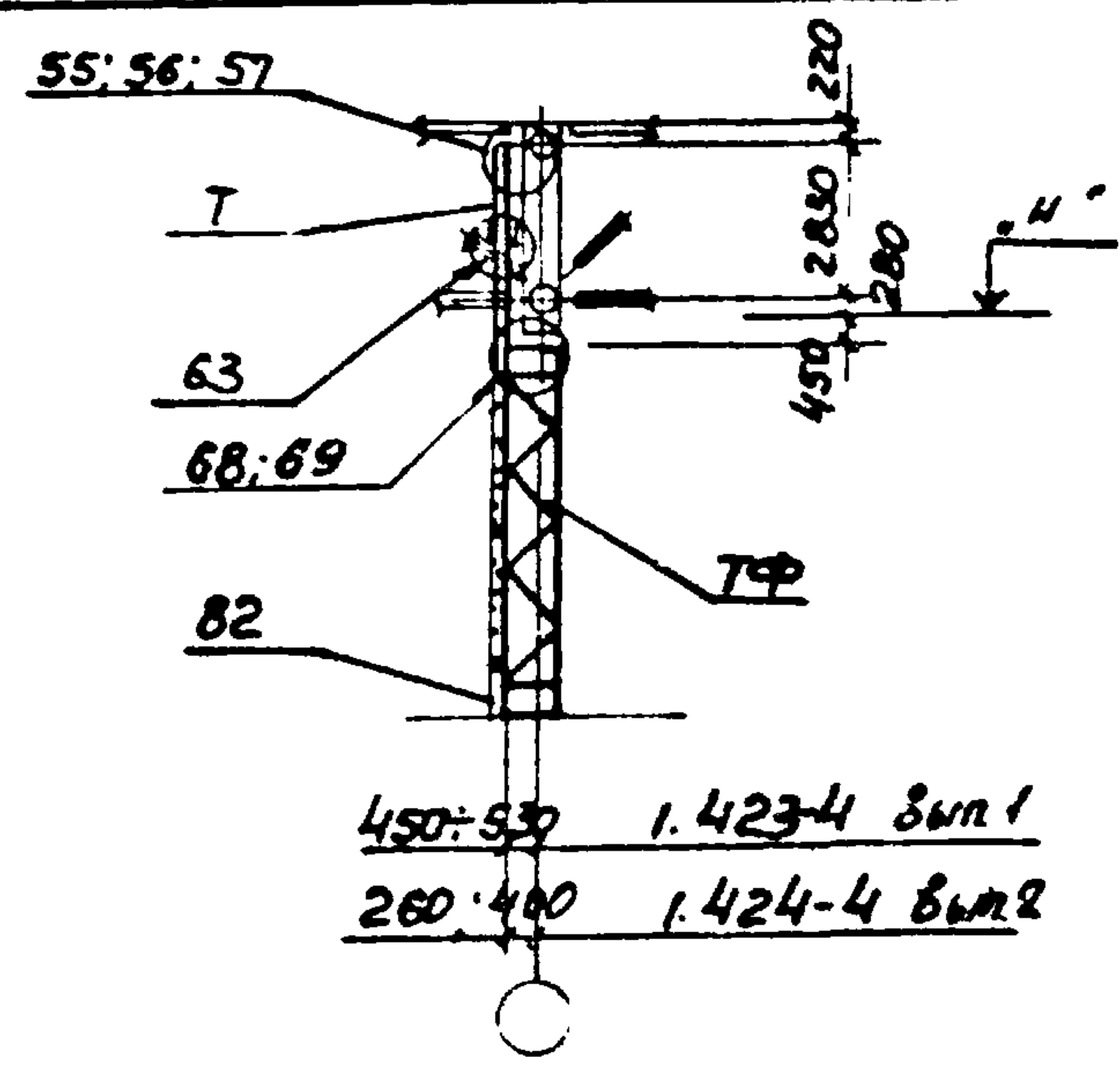
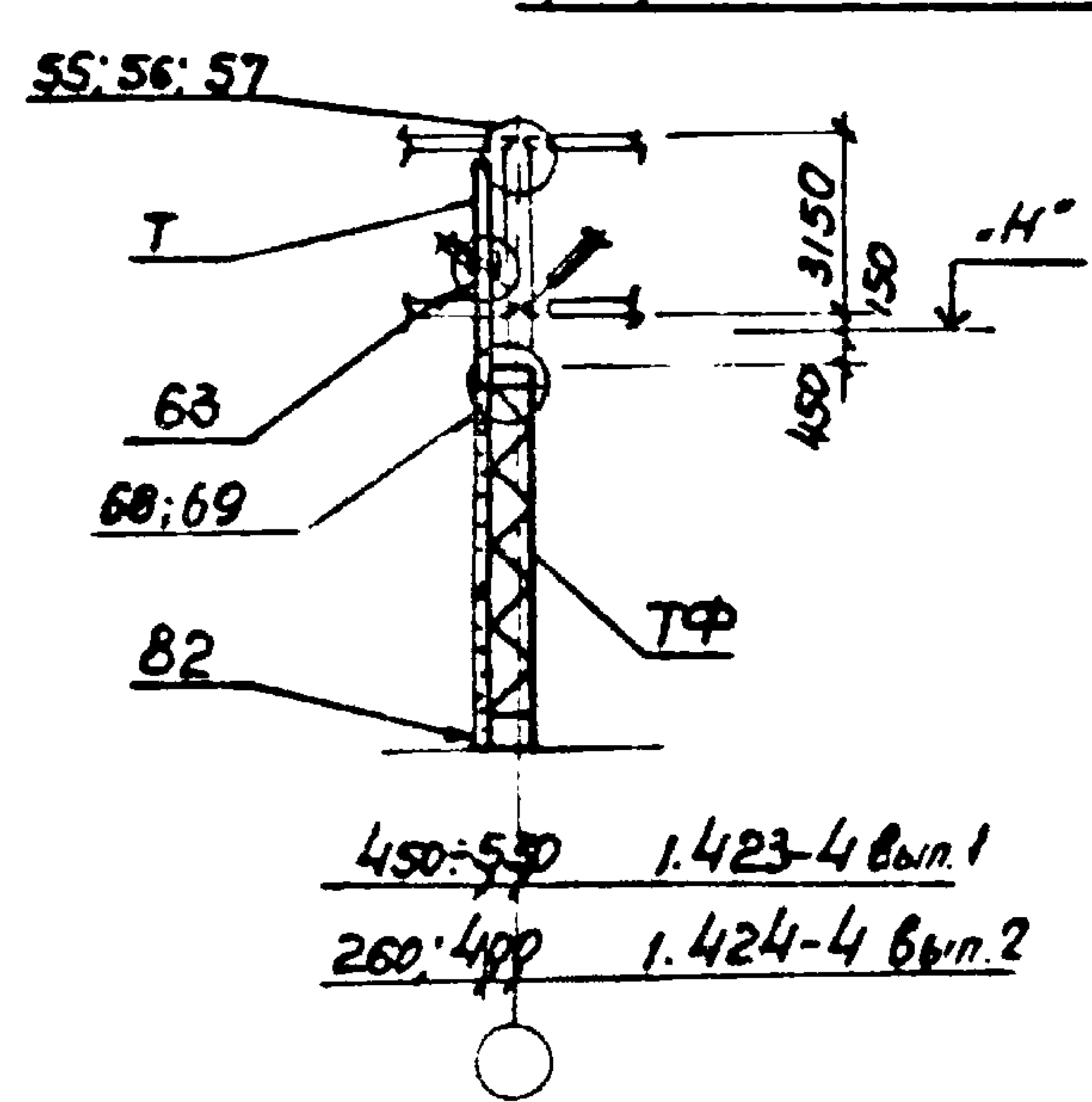
Стальные колонны фазверка продольных перегородок ст. в документе 1.030.9-24-02 (л.1÷2)

Иж. орг.	Свердловский	И-1	1.030.9-2.0-12			
Гл. спец.	Капитальский	И-1				
Рук. зр.	Корытский	И-1				
Ст. инж.	Арчеба	И-1				
Исполнитель	Фальдман	И-1				
Проверил	Арчеба	И-1				
Исполнитель	Зимченко	И-1				
			Ключ для подбора стальных колонн фазверка и стальных элементов "Т" продольных перегородок одноэтажных зданий промышленных предприятий	Стадия	Лист	Листов
				Р		6
			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ			



1-1 (серия колонн 1.423-4 вып.1 и 1.424-4 вып.2)

1-1 (серия колонн 1.424-4 вып.1 и 1.424-4 вып.4)



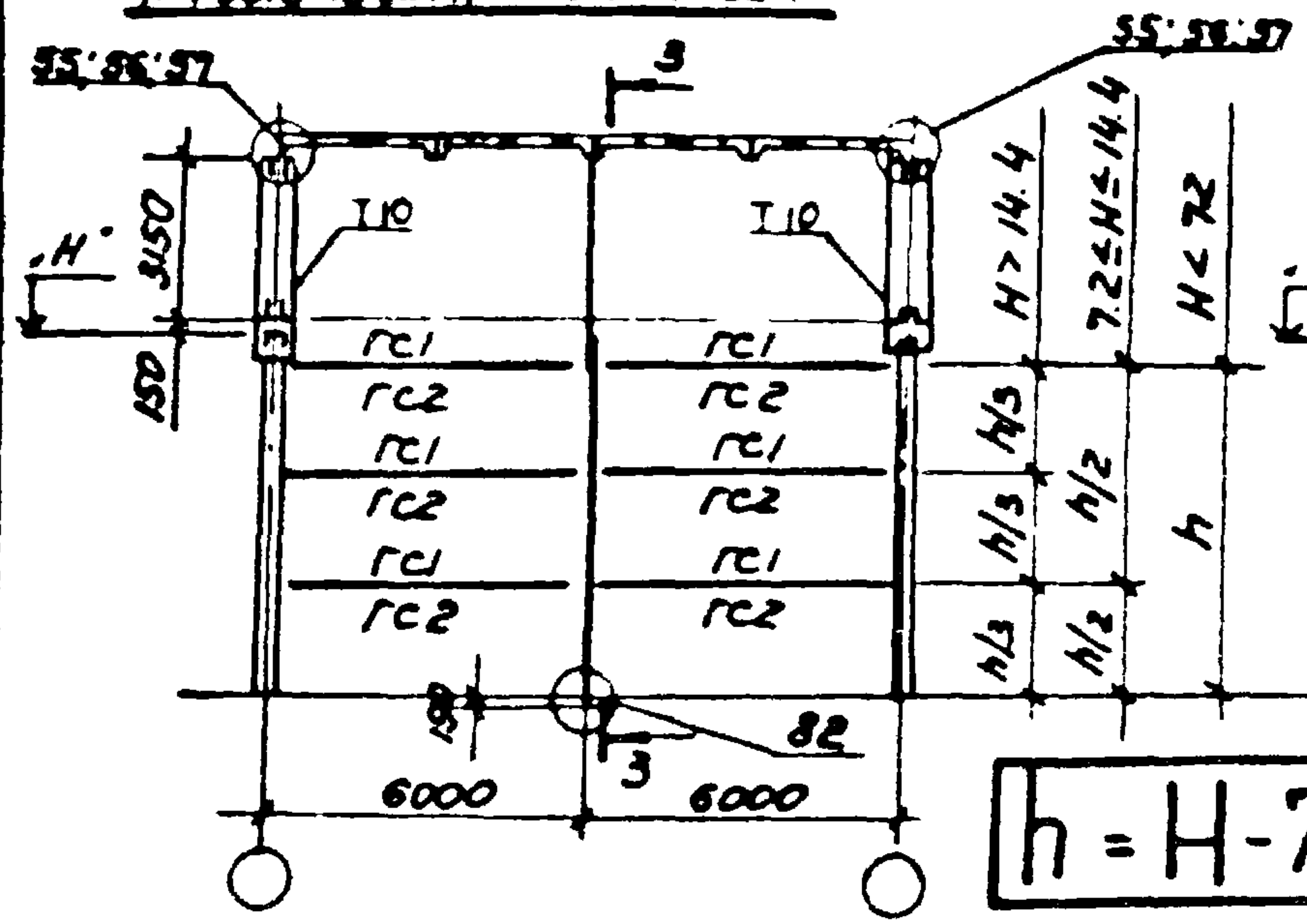
- Распорки ГС1 - для колонн размером 300мм.
Распорки ГС2; ГС2² - для колонн размером ≥ 400мм.
- Размеры "а", "б", "в" и "г" см. в таблице документа 1.030.9-2.0-13 л.2
- "Н" - отметка верха основной колонны.
- Замаркированные узлы приведены в вып. 6 настоящей серии.

Нач. отд.	Светличный	
Гл. спец.	Калитинская	
Рук. гр.	Корсунский	
Ст. инж.	Ярцева	
Устолн.	Фельдман	
Провер.	Ярцева	
И контр.	Калитинская	

1.030.9-2.0-13		
Схемы стальных колонн факелки продольных пе- регородок одноэтажных за- вод промышленных предприятий		
Лист	Лист	Листов
Р	1	2
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ		

Схема №4
Серия покрытия

1.460.3-15 вкл, 1.460.2-10 вкл.1

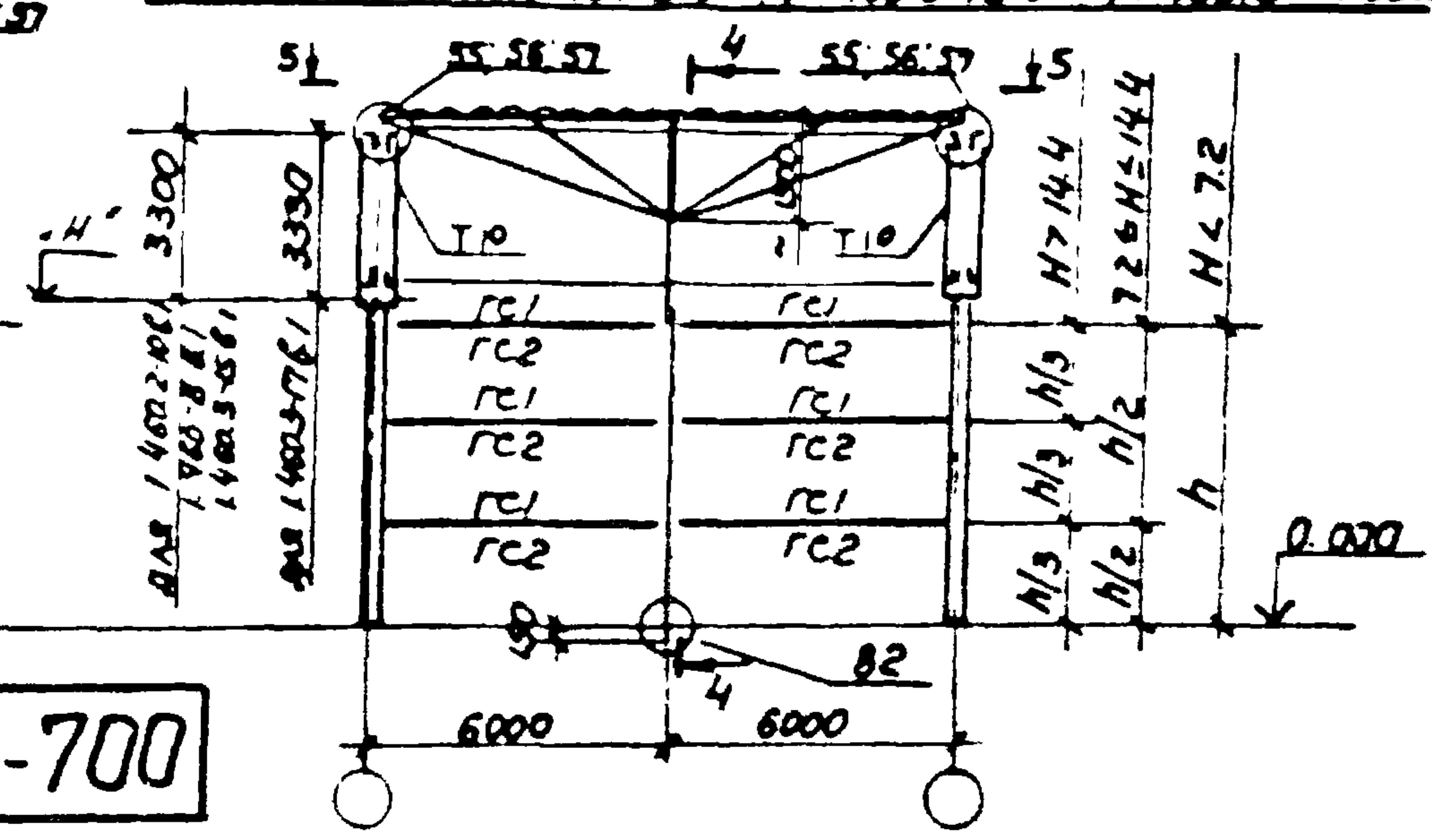


3-3

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

Схема №5
Серия покрытия

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

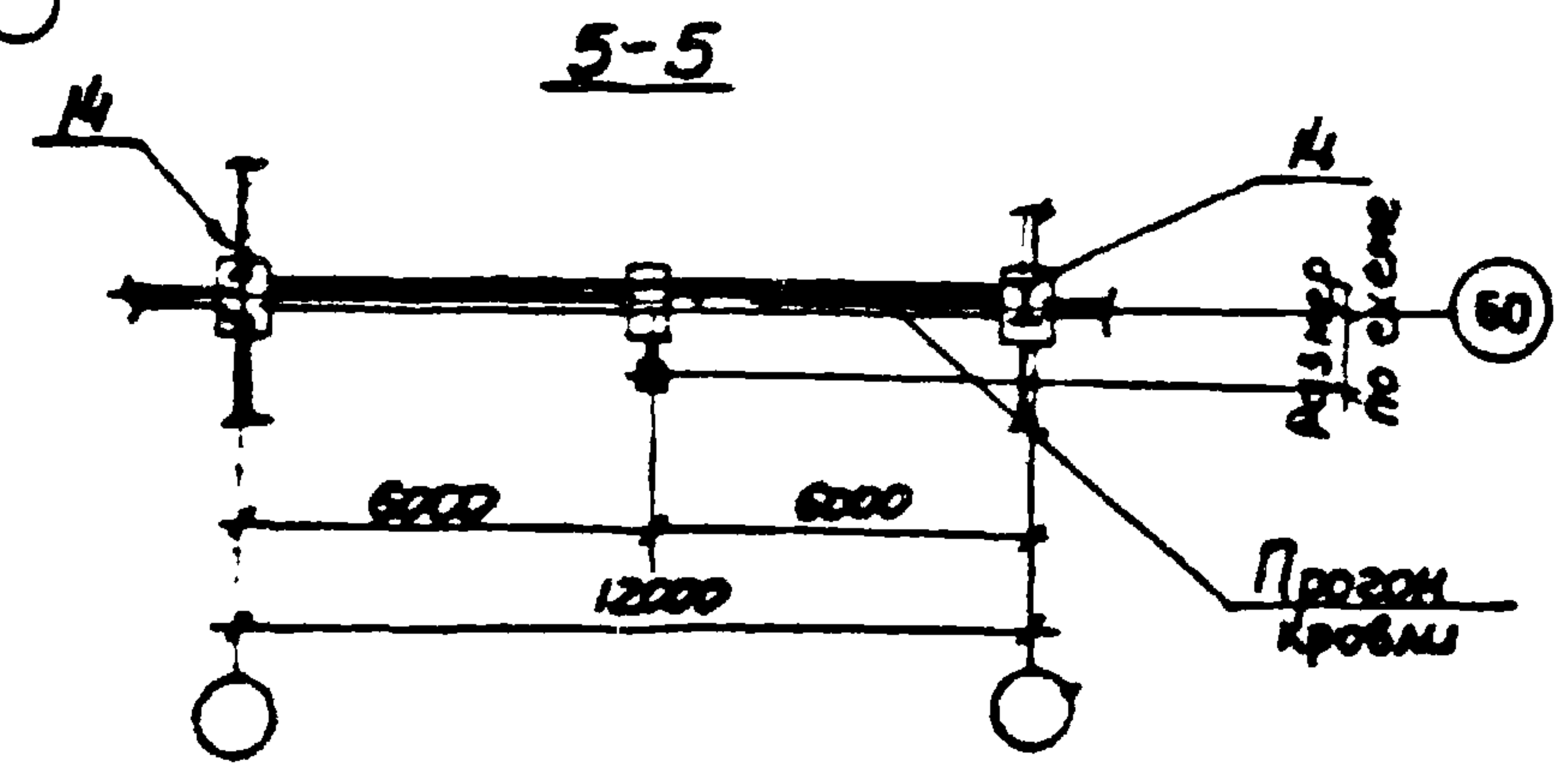
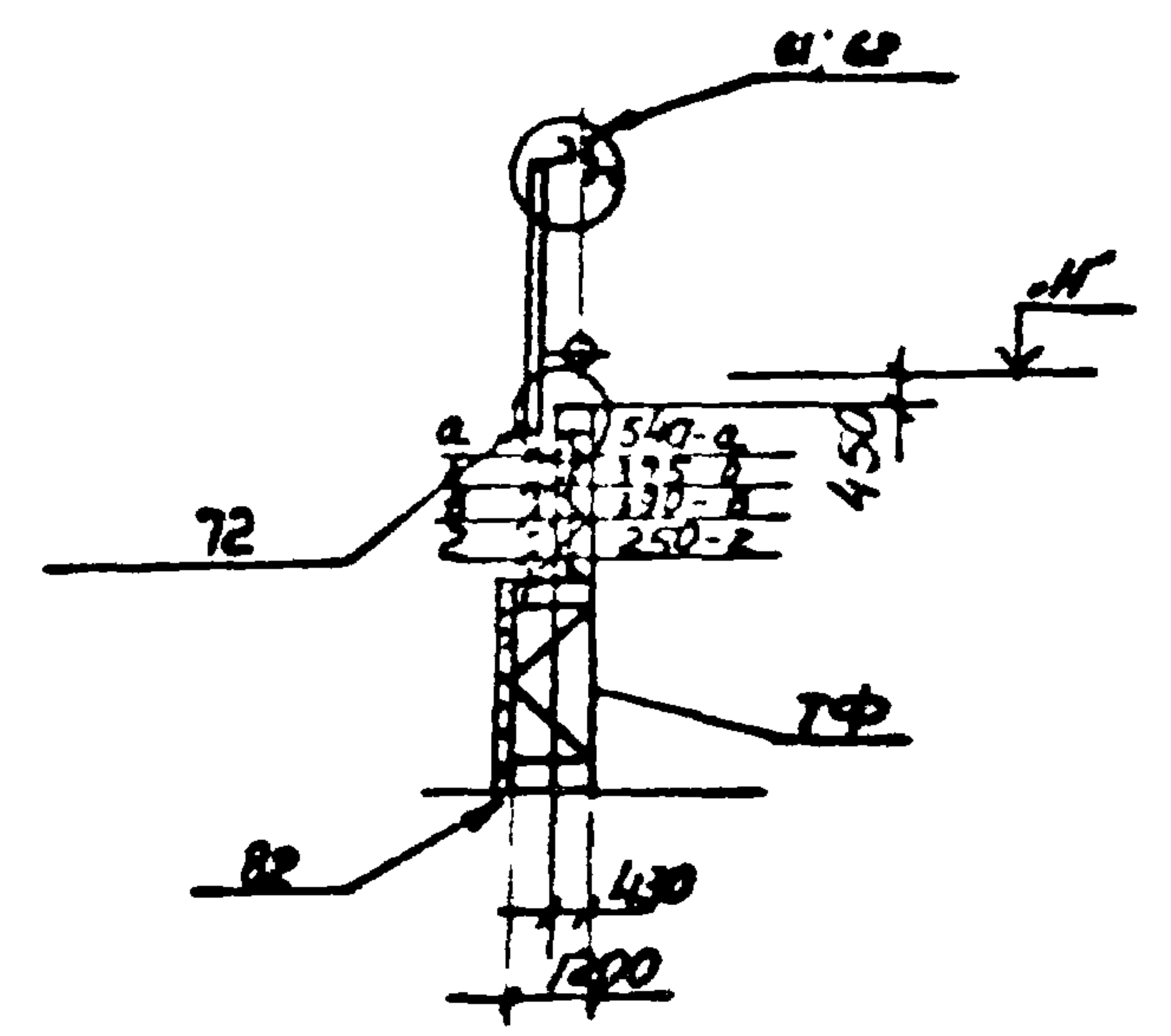
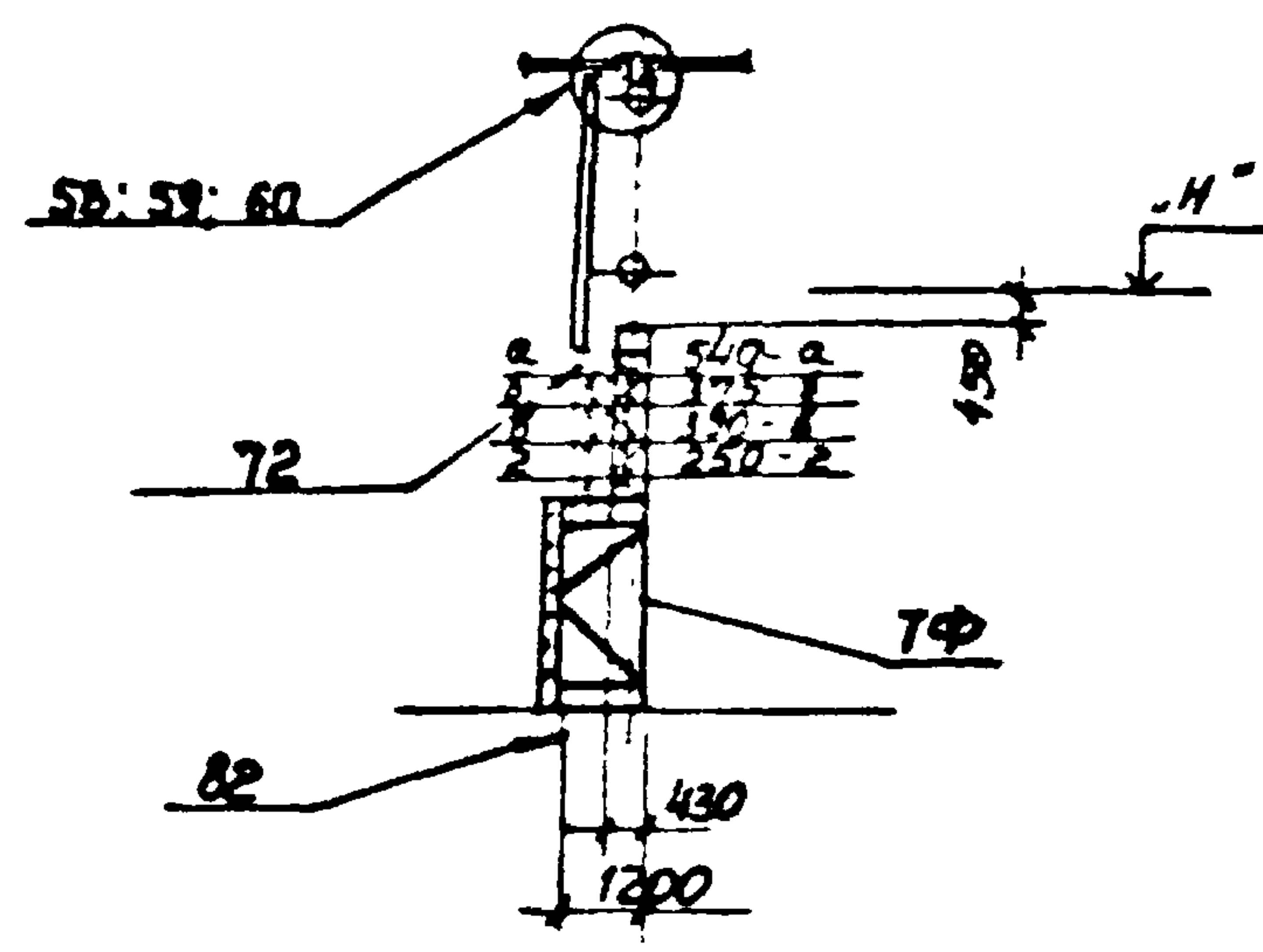
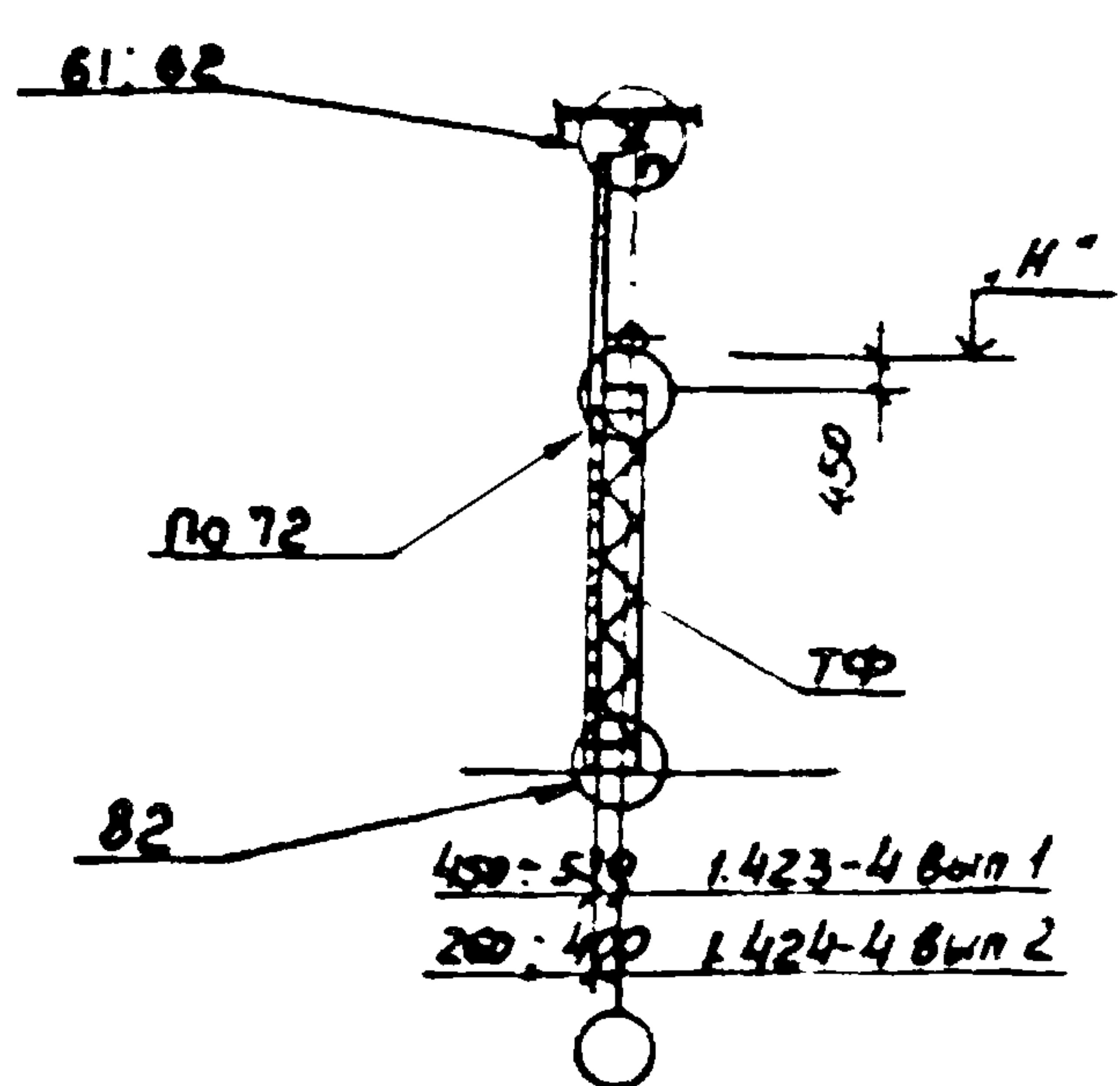
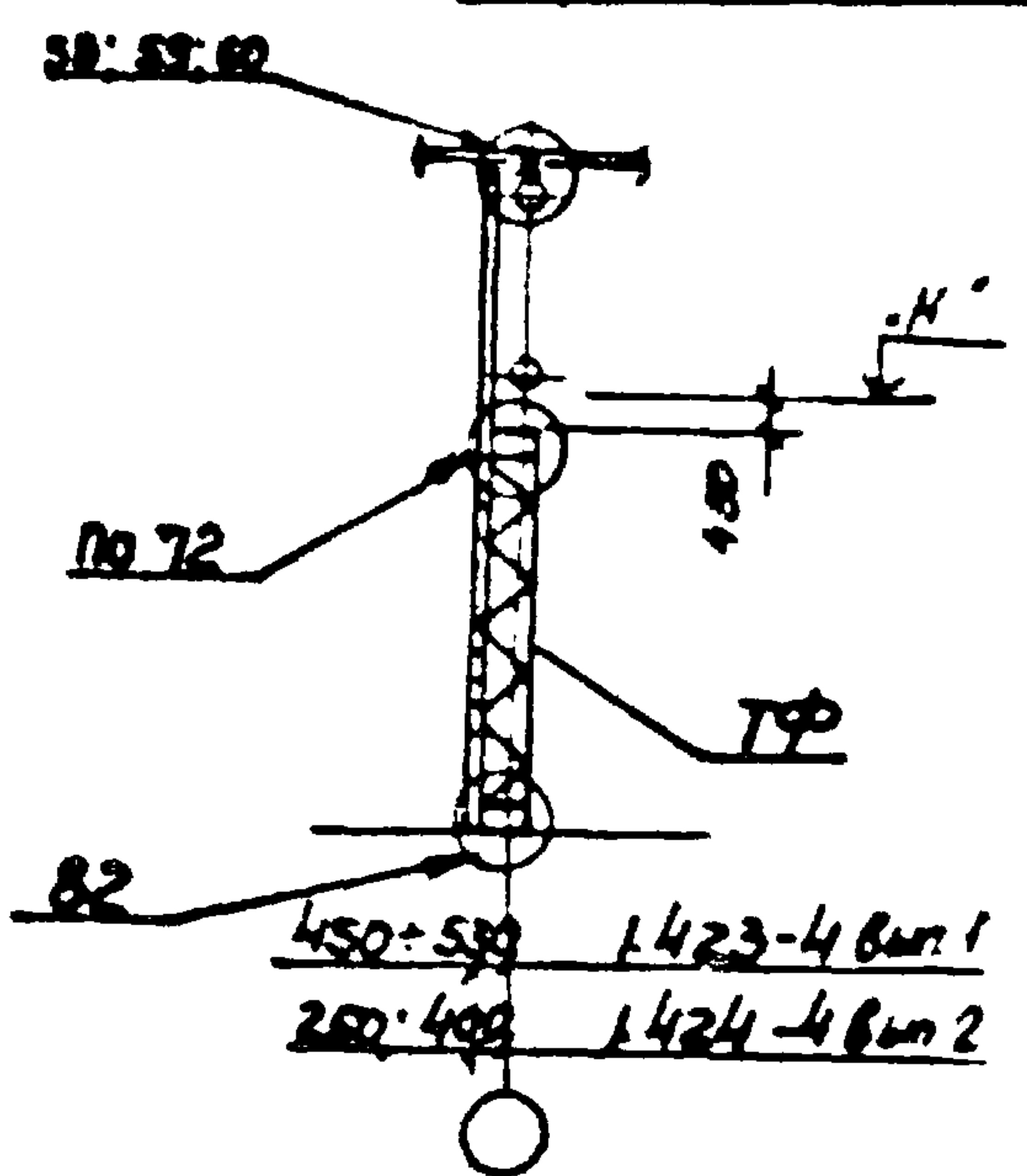


4-4

3-3

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

Серия колонн	Тип колонн	Привязки колонн в мм.
1.424-4 вкл.1	Металлические колонны с проходом	а 130±240
	Металлические колонны без проходов	б 215±325
1.424-4 вкл.4	Металлические колонны с проходом	в 0±90
	Металлические колонны без проходов	2 0±90



1.030.9-2.0-13

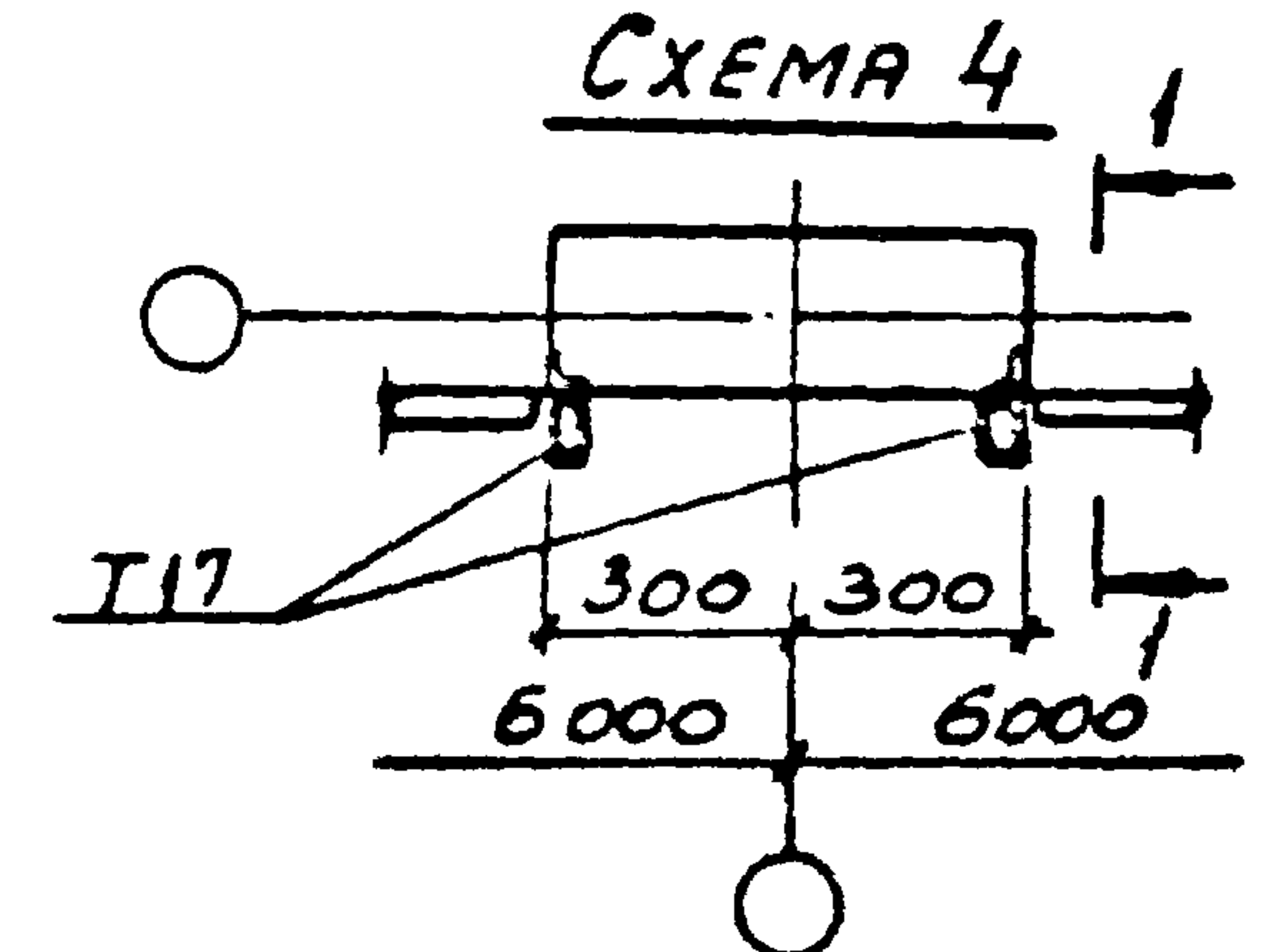
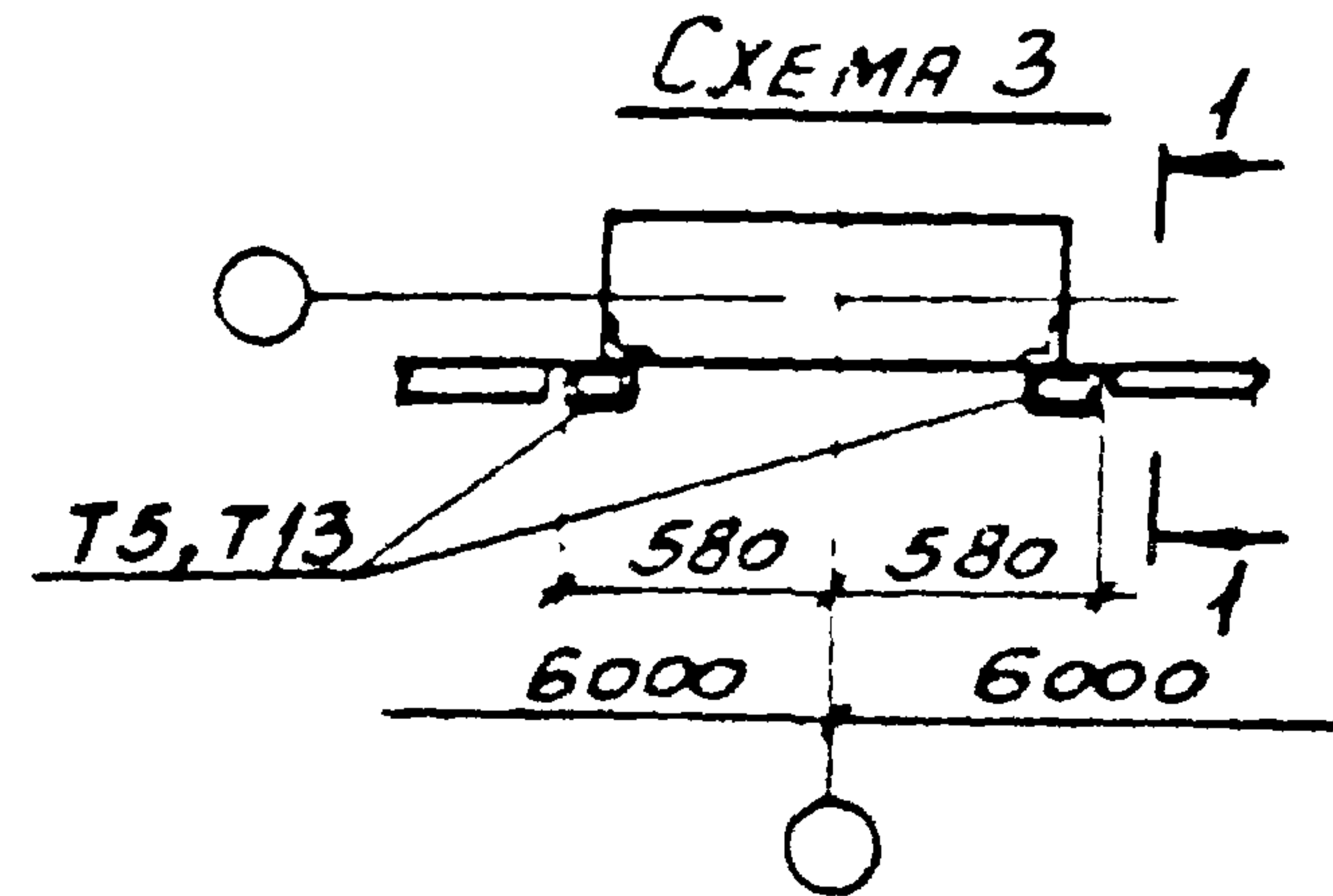
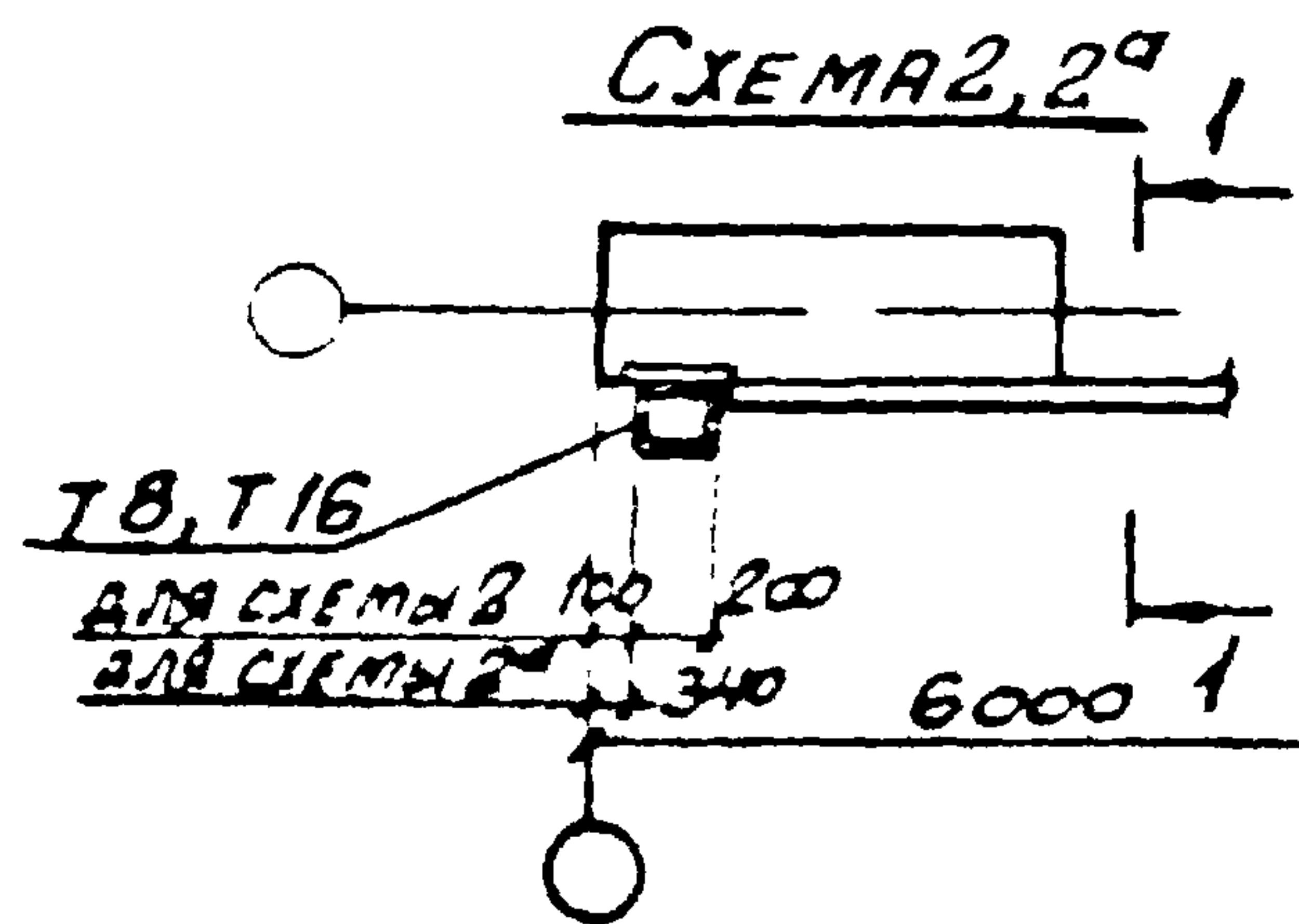
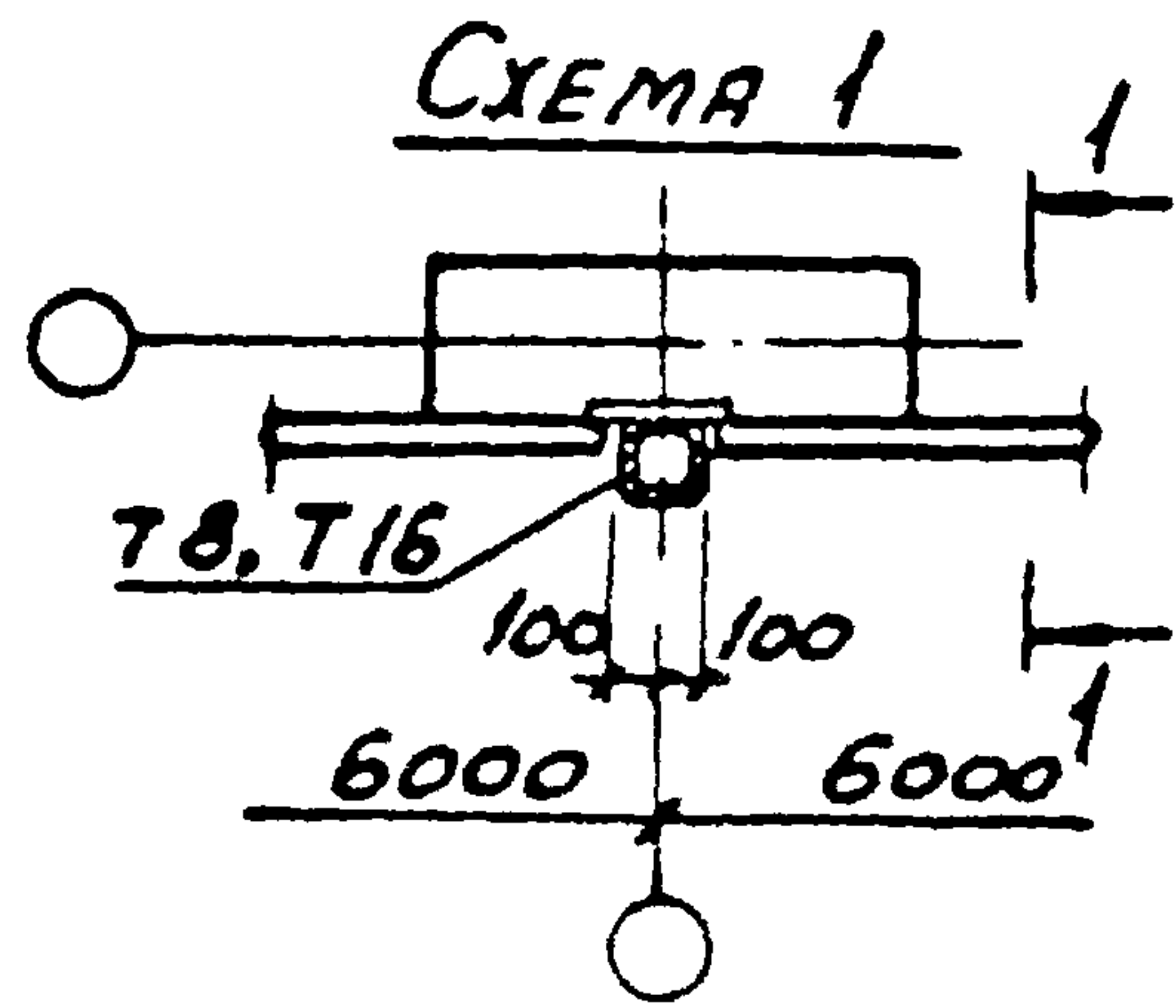
ТИП ПЕРЕГОРОДА	МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ	ШАГ КРАЙНИХ КОЛОНН 6 м												ШАГ КРАЙНИХ КОЛОНН 12 м														
		ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН 6 м						ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН 12 м						ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН 12 м														
		ТИП КРОВЛИ И СТРОПИЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ																										
		СКАТНАЯ ПЛОСКАЯ		МАЛОУКЛОННАЯ						СКАТНАЯ		МАЛОУКЛОННАЯ						СКАТНАЯ		МАЛОУКЛОННАЯ								
		ЖЕЛЕЗОБЕТОННАЯ		ЖЕЛЕЗОБЕТОННАЯ			СТАЛЬНАЯ			ЖЕЛЕЗОБЕТОННАЯ		ЖЕЛЕЗОБЕТОННАЯ			СТАЛЬНАЯ			ЖЕЛЕЗОБЕТОННАЯ		ЖЕЛЕЗОБЕТОННАЯ			СТАЛЬНАЯ					
МАРКА "Т" И НОМЕР СХЕМЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ	МАРКА УЗЛА		МАРКА "Т" И НОМЕР СХЕМЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ	МАРКА УЗЛА		МАРКА "Т" И НОМЕР СХЕМЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ	МАРКА УЗЛА		МАРКА "Т" И НОМЕР СХЕМЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ	МАРКА УЗЛА		МАРКА "Т" И НОМЕР СХЕМЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ	МАРКА УЗЛА		МАРКА "Т" И НОМЕР СХЕМЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ	МАРКА УЗЛА		МАРКА "Т" И НОМЕР СХЕМЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ	МАРКА УЗЛА		МАРКА "Т" И НОМЕР СХЕМЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ	МАРКА УЗЛА		МАРКА "Т" И НОМЕР СХЕМЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ	МАРКА УЗЛА			
	НИЖНИЙ УЗЕЛ	ВЕРХНИЙ УЗЕЛ		НИЖНИЙ УЗЕЛ	ВЕРХНИЙ УЗЕЛ		НИЖНИЙ УЗЕЛ	ВЕРХНИЙ УЗЕЛ		НИЖНИЙ УЗЕЛ	ВЕРХНИЙ УЗЕЛ		НИЖНИЙ УЗЕЛ	ВЕРХНИЙ УЗЕЛ		НИЖНИЙ УЗЕЛ	ВЕРХНИЙ УЗЕЛ		НИЖНИЙ УЗЕЛ	ВЕРХНИЙ УЗЕЛ		НИЖНИЙ УЗЕЛ	ВЕРХНИЙ УЗЕЛ		НИЖНИЙ УЗЕЛ	ВЕРХНИЙ УЗЕЛ	НИЖНИЙ УЗЕЛ	ВЕРХНИЙ УЗЕЛ
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДА	Крайняя	T8	2	-	T16	по типу 76	*	-	-	-	T8	2	-	T16	по типу 76	*	-	-	-	T8	2	-	T16	по типу 76	*	-	-	-
	Средняя	T8	2	-	T16	по типу 77	по типу 19	-	-	-	T5	77	16	T13	77	19	T17	81	64	T8	2	-	T16	по типу 77	по типу 19	-	-	-
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДА	Средняя	T8	4	-	T6	76	18	T11	76	64	T5	76	15	T3	3	18	T11	76	64	T8	4	-	T6	76	18	T11	76	64
	Утеплитель у торца здания	T8	4	-	T6	76	18	T11	76	64	T5	76	15	T14	3	18	T11	76	64	T8	4	-	T6	76	18	T11	76	64

1. Схему расположения стальных элементов "Т" на колоннах каркаса здания смотрите 1.030.9-2.0-14, л. 2
2. Стальные элементы "Т" смотрите выпуск 4; узлы крепления смотрите в выпуске 6 данной серии.
3. *) Рабочий чертеж узла выполняется в конкретном проекте.

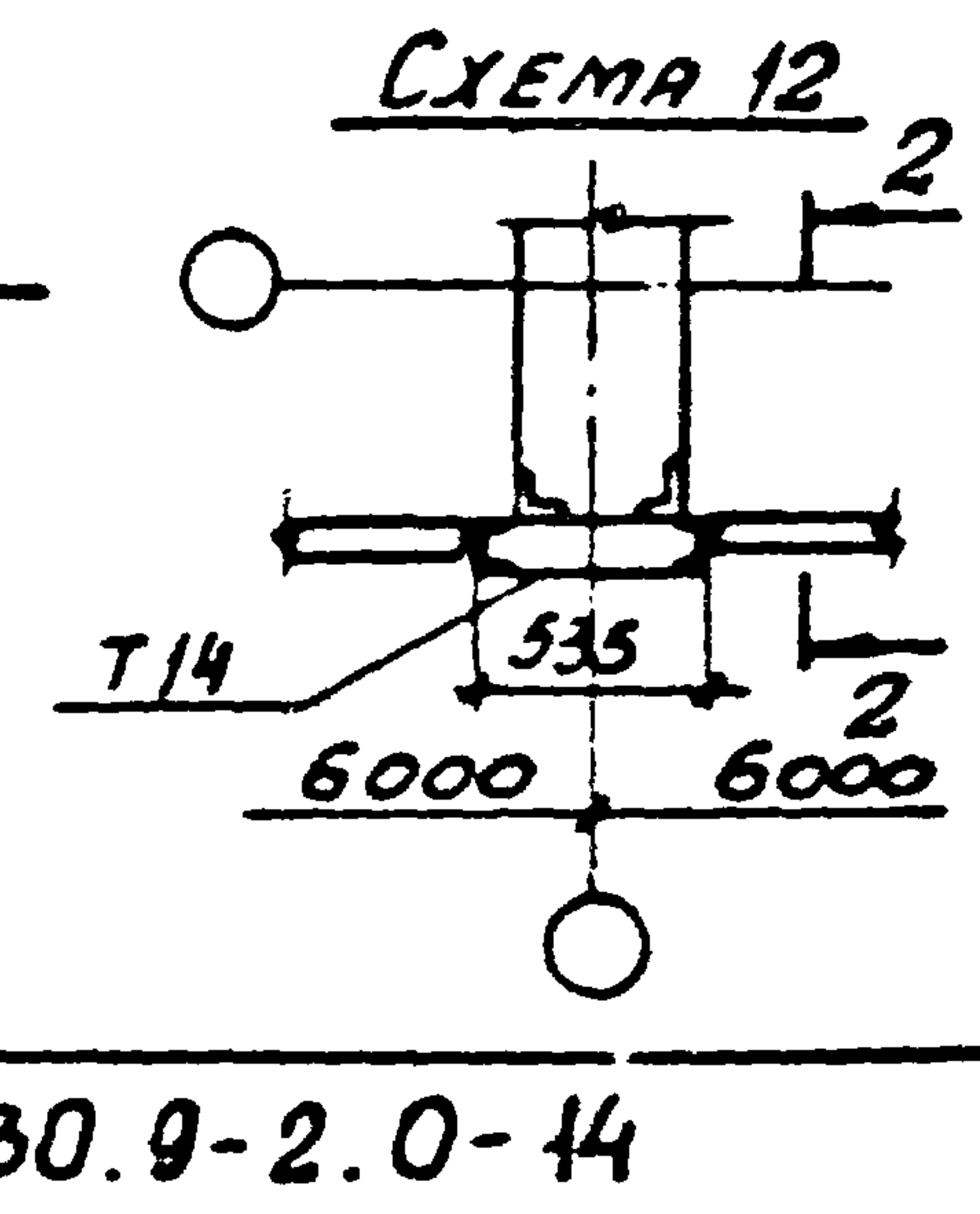
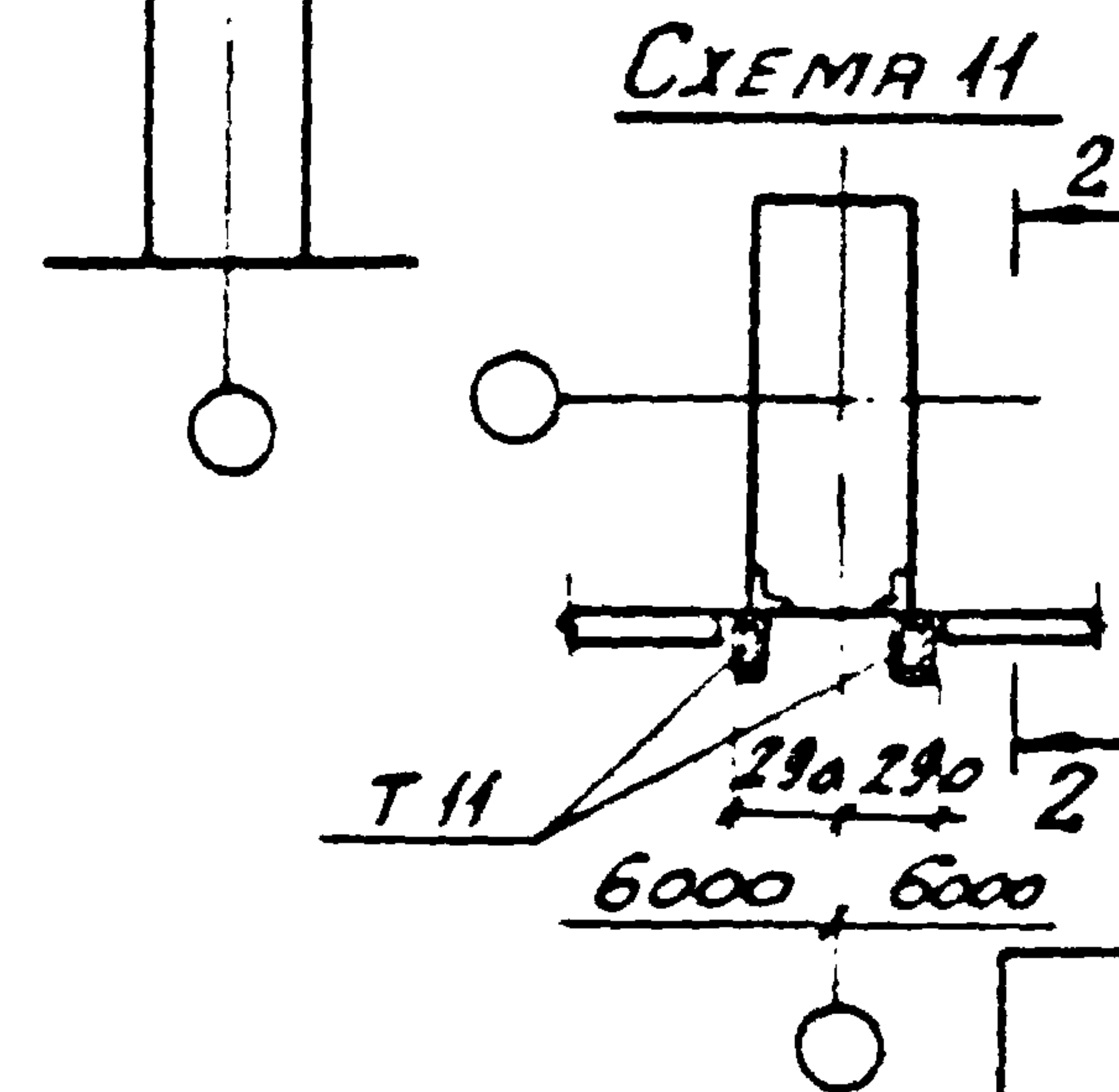
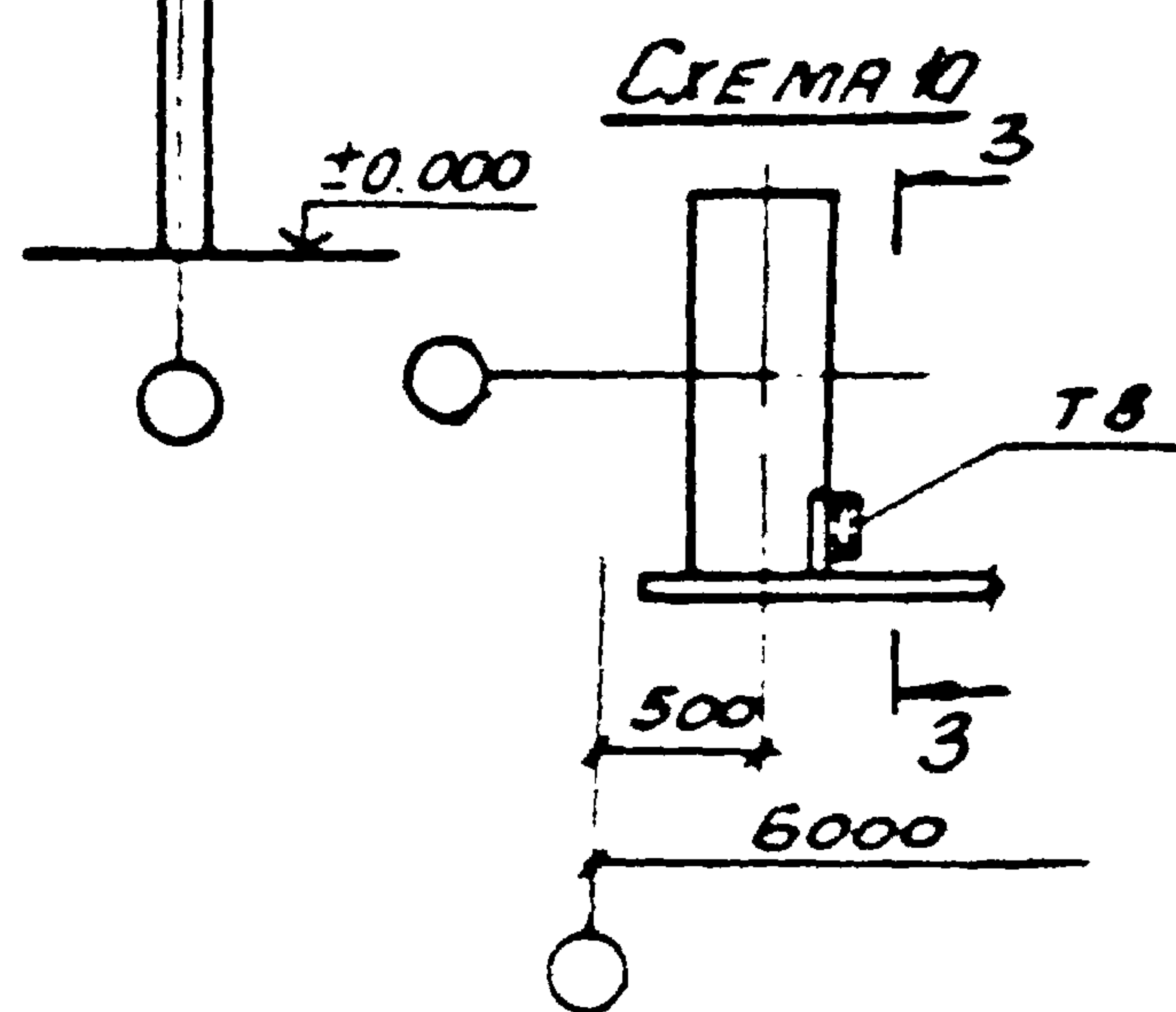
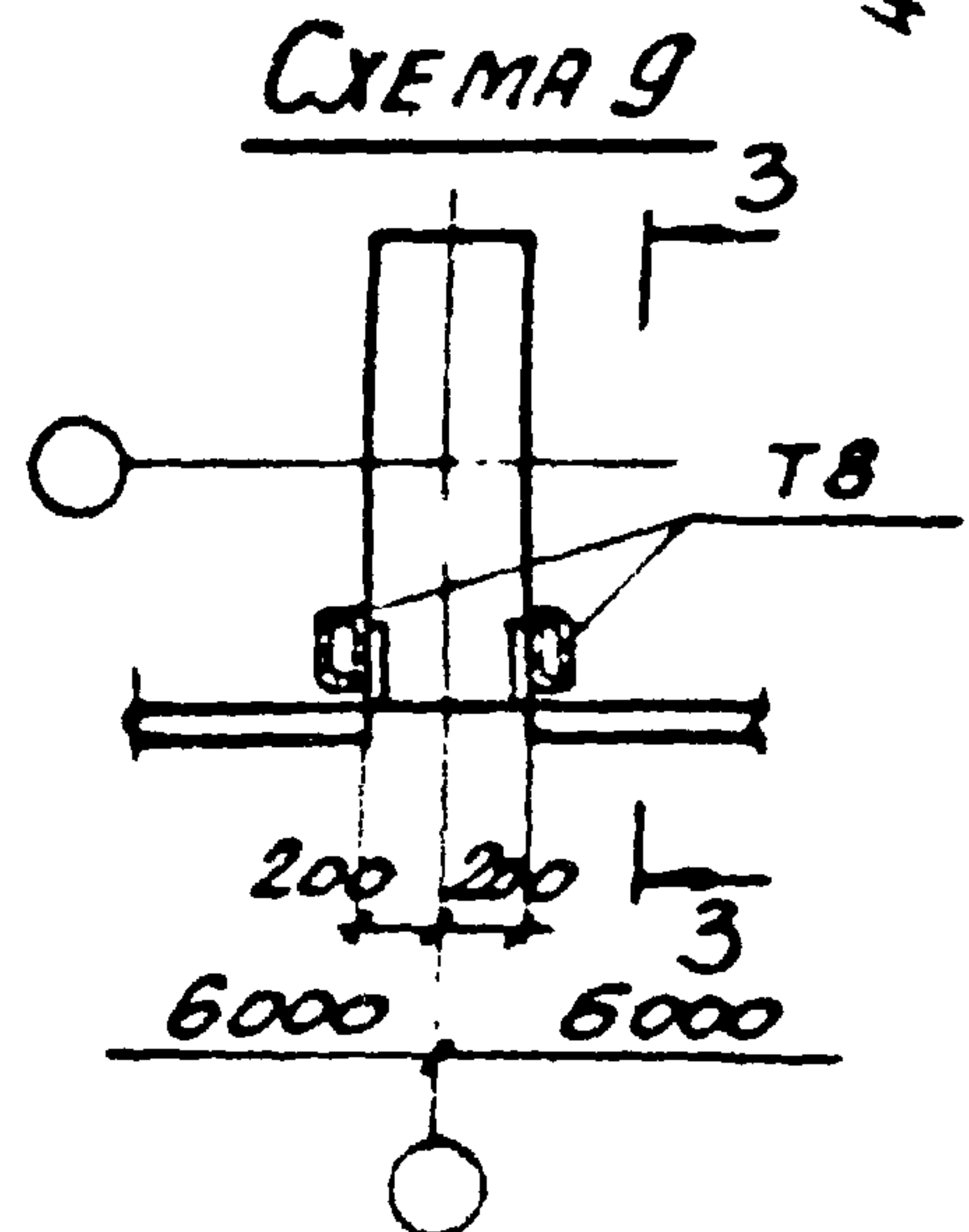
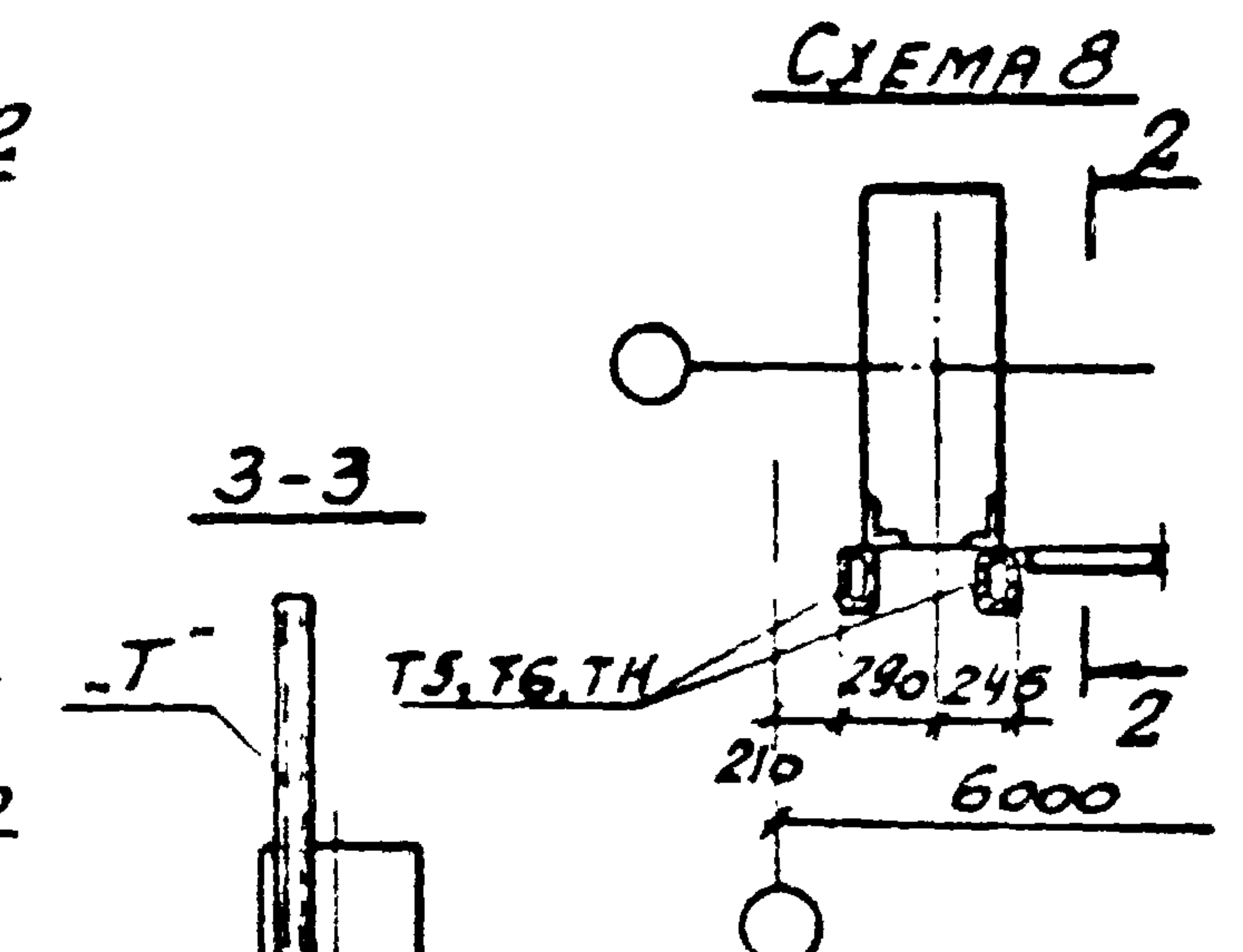
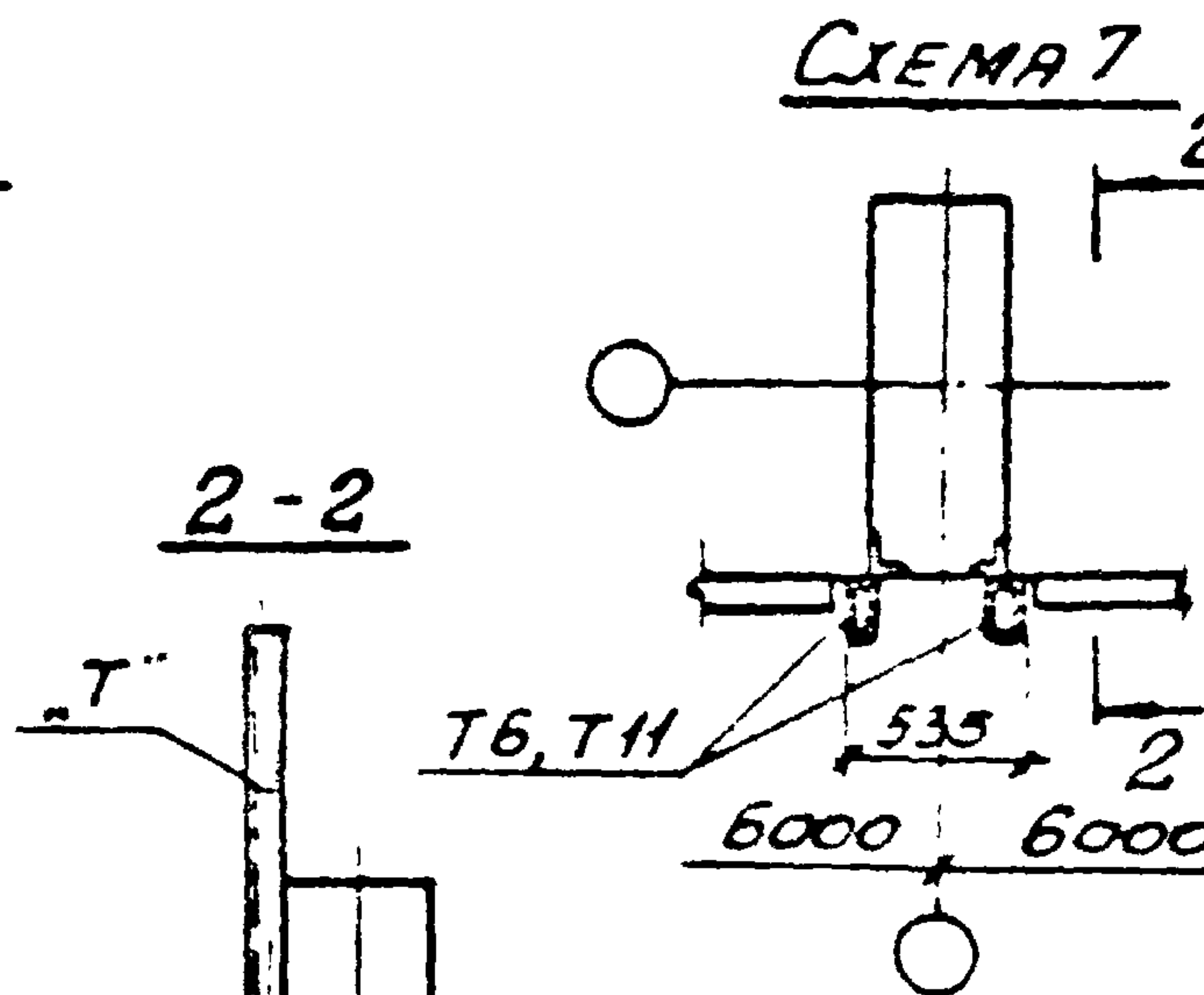
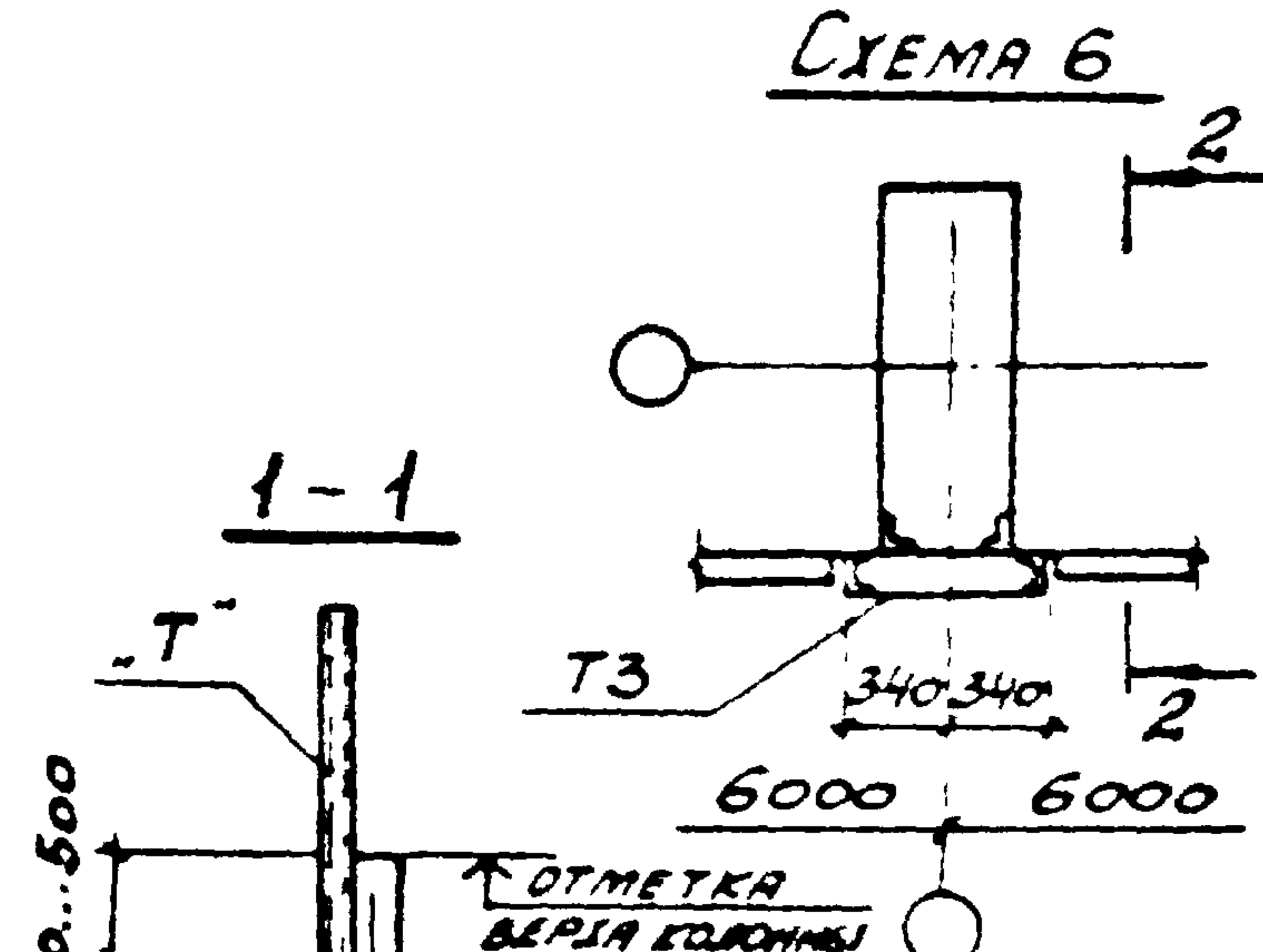
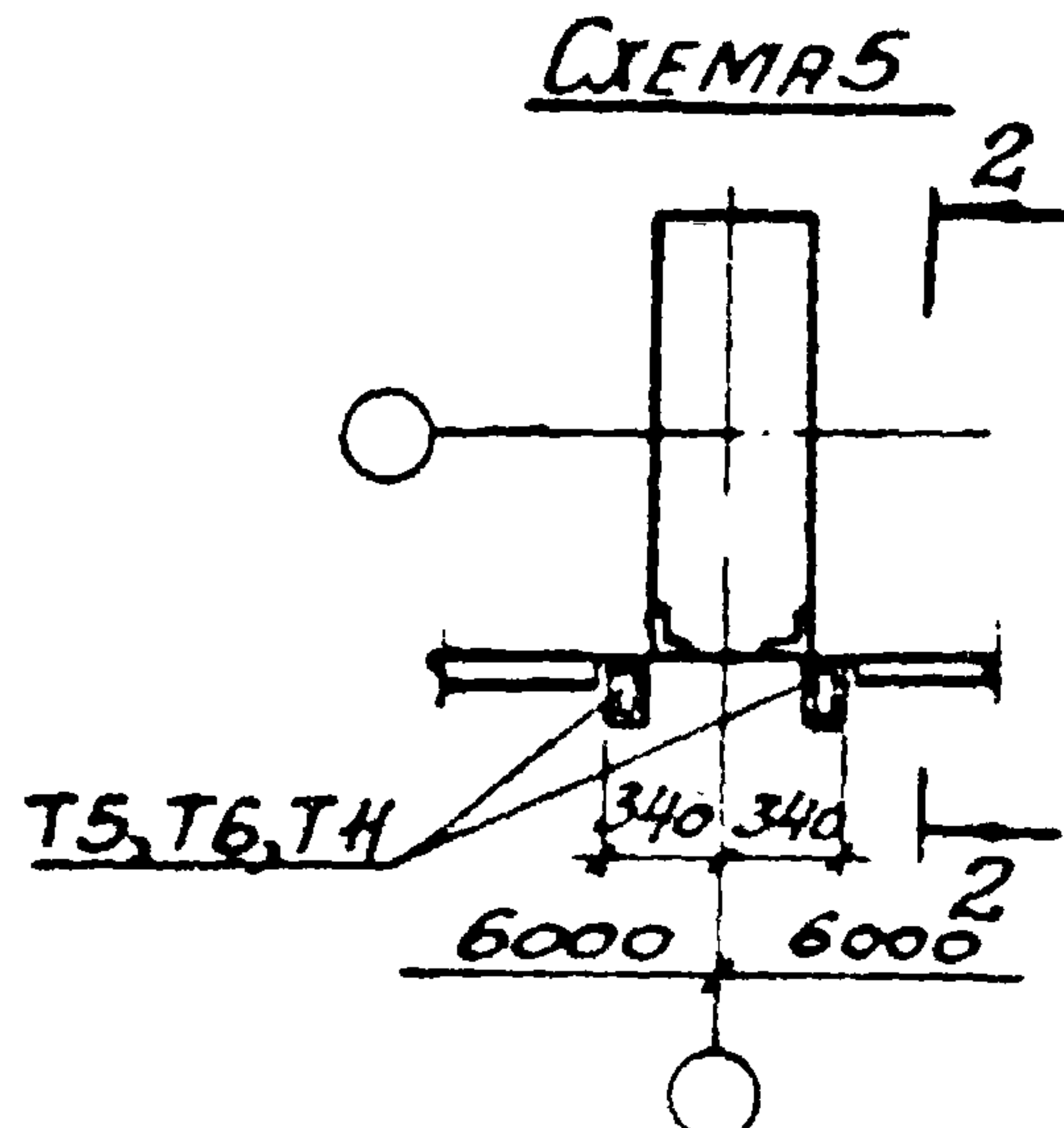
ИЗДАНИЕ	1.030.9-2.0-14	СТАДКА	ЛНСТ	ЛНСТ "В"
НАЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ	Р	1	2
И. КОНТР.	ЧУМАКОВА	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА МАРОК СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" И УЗЛОВ ИХ КРЕПЛЕНИЯ ДЛЯ КОЛОНН КАРКАСА ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ		
ГЛА. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ	ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА			
ИСПОЛН.	ФОМИЧЕВ			
ПРОВЕР.	ЧУМАКОВА			

СХЕМА РАСПОЛОЖЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ Т НА КОЛОННАХ КАРКАСА ЗДАНИЯ

I. ПОПЕРЕЧНЫЕ ПЕРЕГОРОДКИ



II. ПРОДОЛЬНЫЕ ПЕРЕГОРОДКИ



1.030.9-2.0-14

Лист

2

Схема I

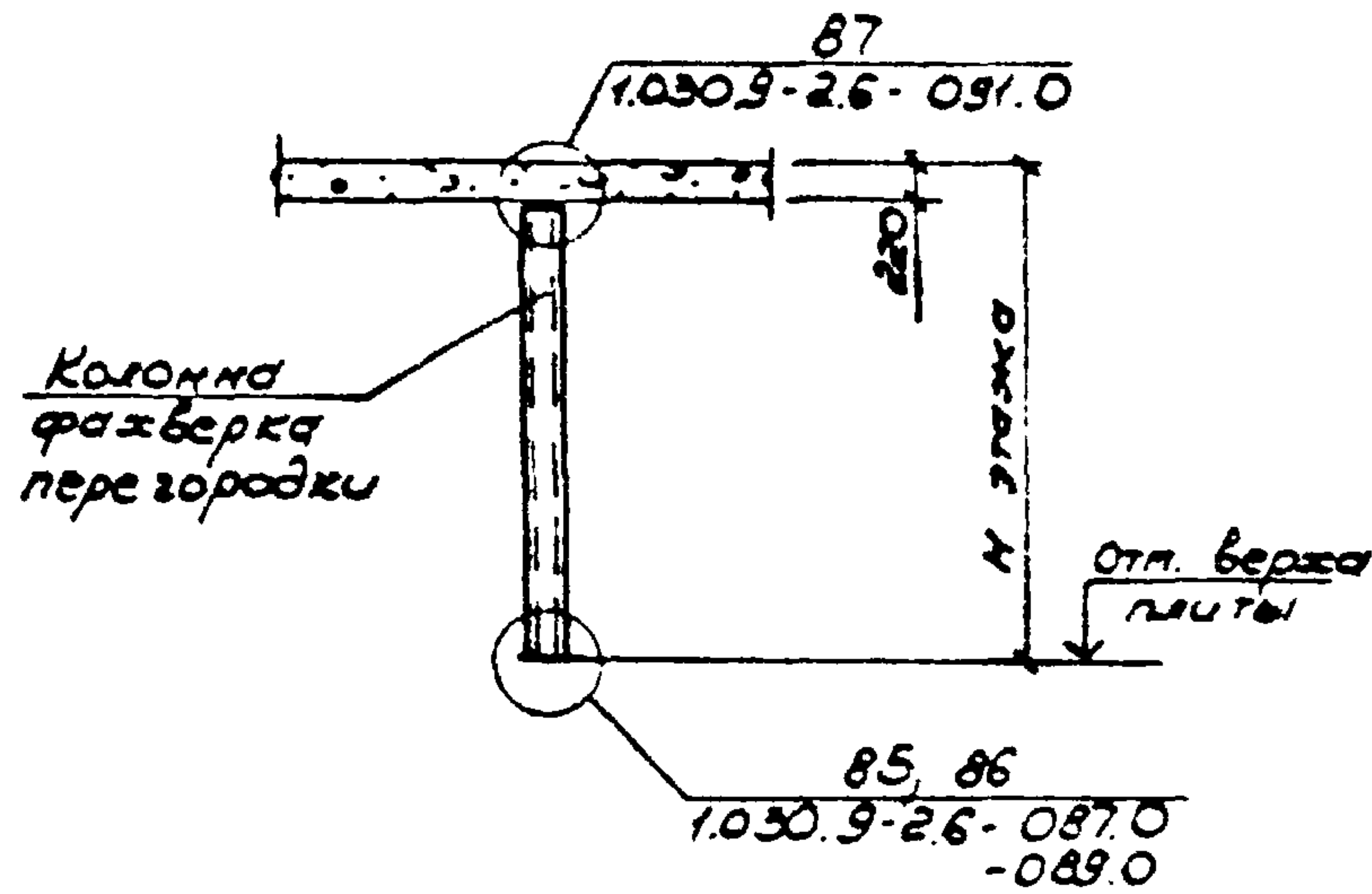


Схема II

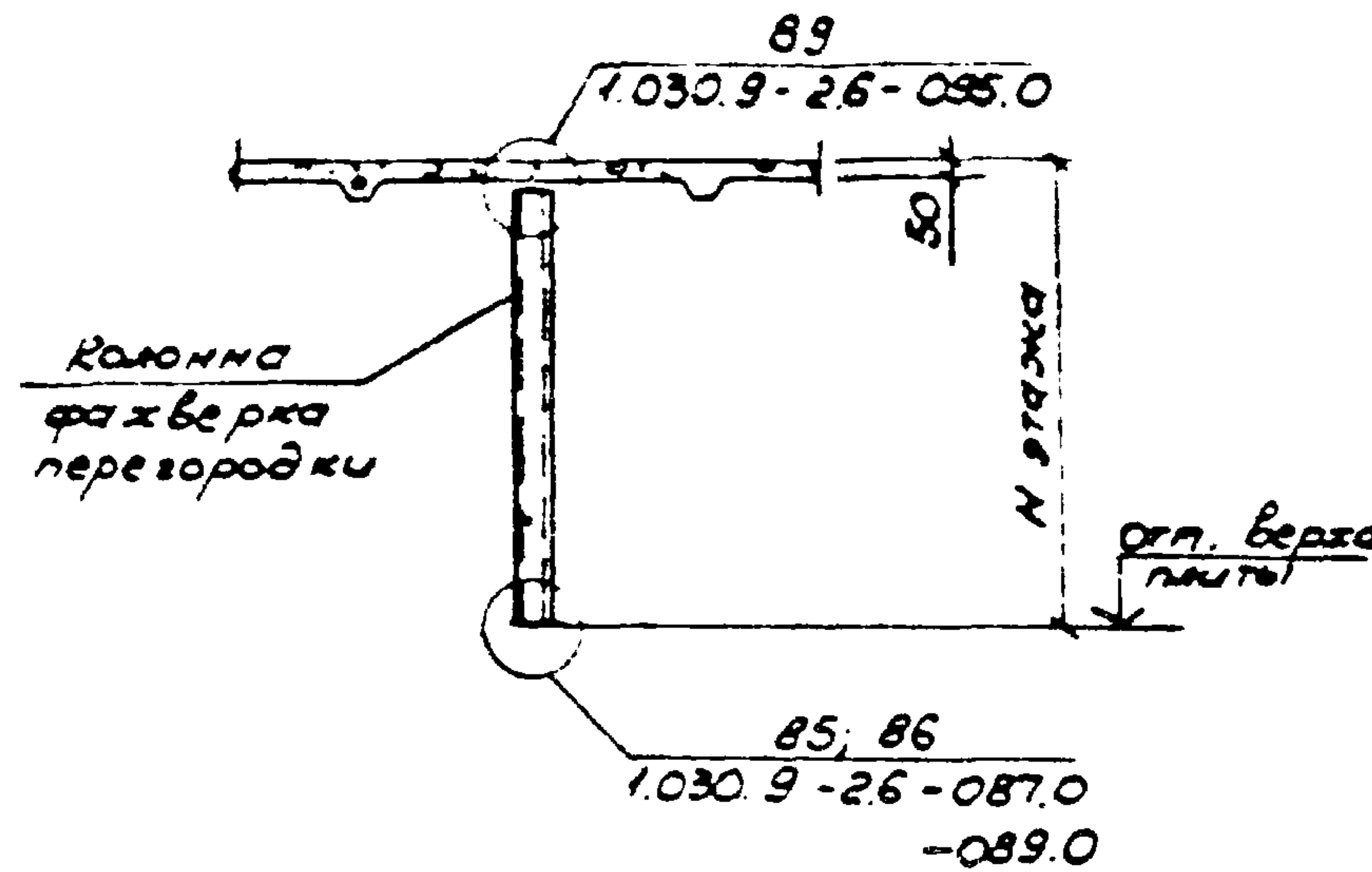
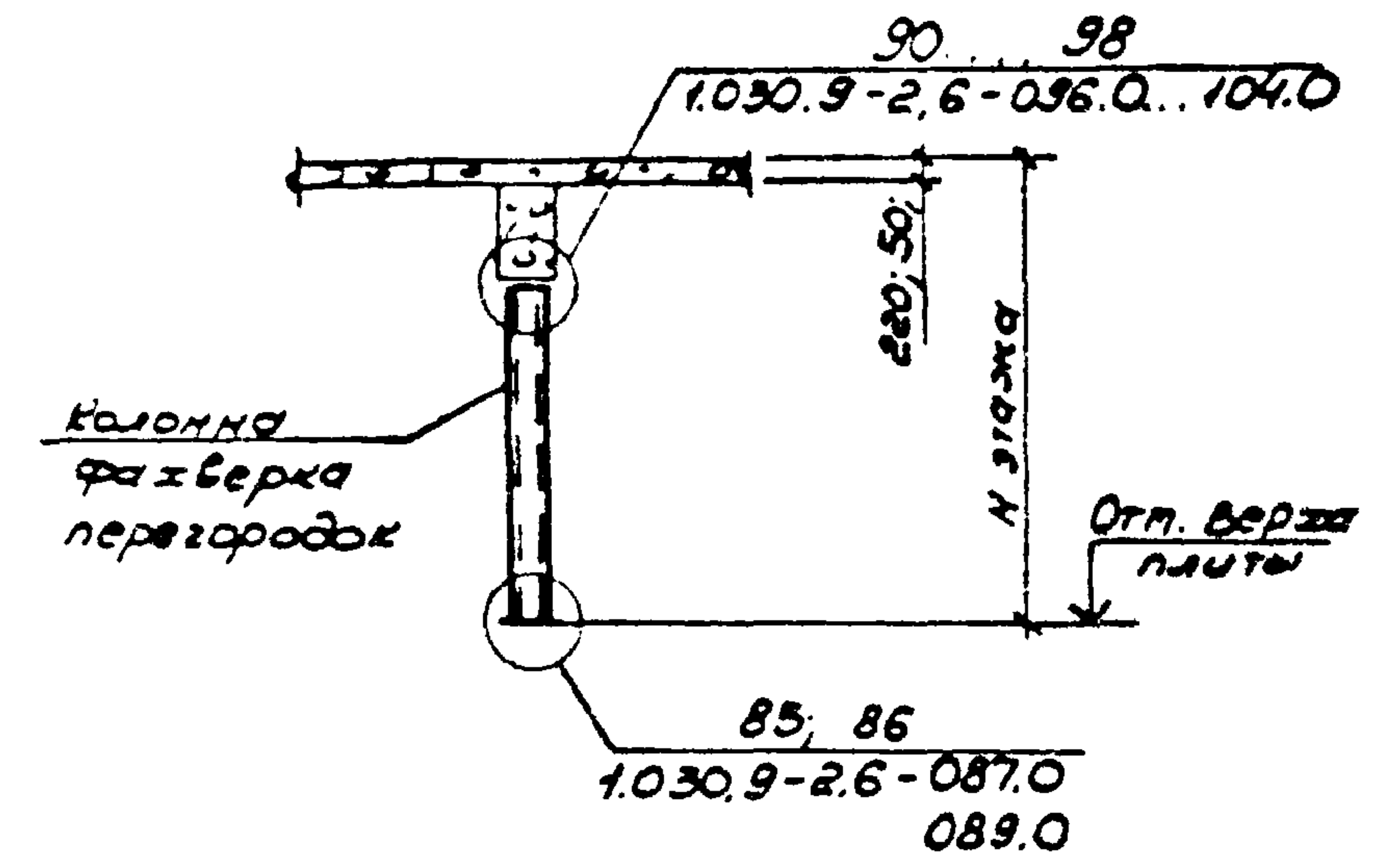


Схема III



Местоположение фахверковой стойки		Высота этажа, м	Тип здания по серии															
			Серия 1.020-1/83				По серии 1.420-12				По серии 1.420-6							
			Под плитой перекрытия		Под ригелем высотой, мм		Под плитой перекрытия		Под плитой покрытия		Под ригелем высотой 800		Под ригелем покрытия высотой		Под плитой перекрытия		Под продольным ригелем	Под ригелем перекрытия
Пустотной схема I	Ребристой схема II	450 Схема II	600	Пустотной схема I	Ребристой схема II	I тип покрытия	II тип покрытия	I тип Схема III	II тип	600 I тип покрытия	600 II тип покрытия	Пустотной схема I	Ребристой схема II	1x800 Схема	1x800 I тип III			
Перегородка	Не в створе 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		
Перегородка	В створе колонн при смежном	3.6			СФ3	СФ2				СФ1								
		4.2			СФ8	СФ6												
		4.8			СФ13	СФ12				СФ10	СФ6					СФ10		
		6.0			СФ21	СФ20				СФ19	СФ17					СФ19		
		7.2								СФ27	СФ25					СФ27		
Продольная перегородка	Не в створе 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 фахверка панелей перегородок применять соответствующую марку колонны с индексом * (см документ 23)

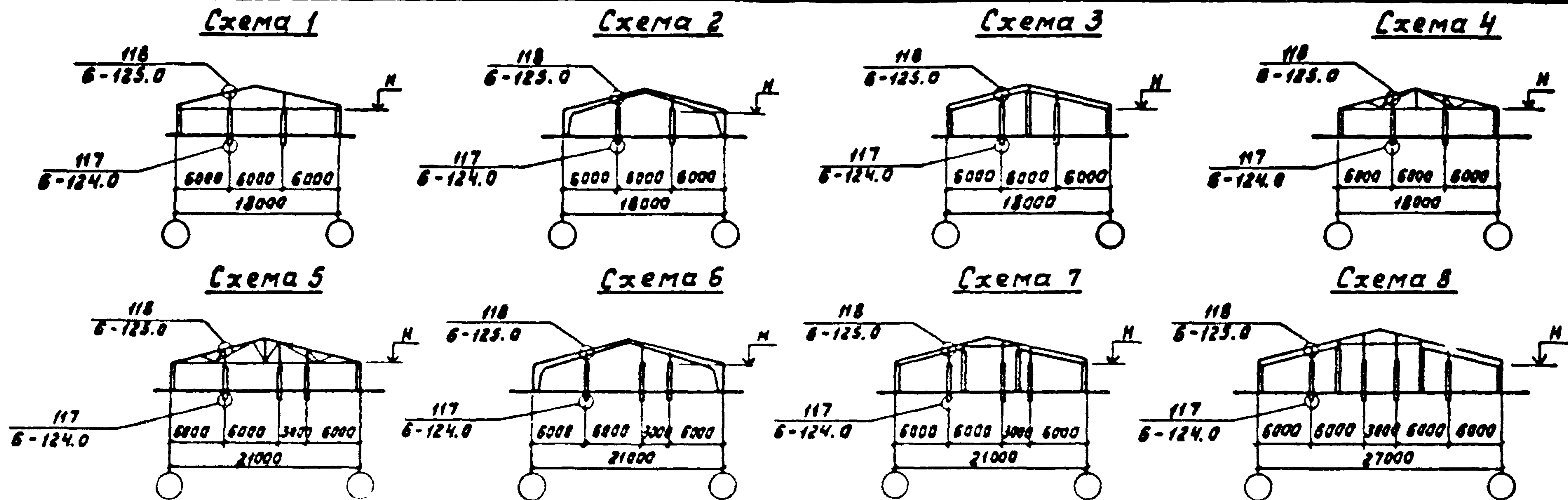
ИЗЧ. ОТВ.	Светличенко	С
Гл. спец.	Калмыцкий	В
Рук. гр.	Коржневский	В
Исполн	Фельдман	Ф
Провер	Коржневский	В
И. контр.	Калмыцкий	В

1.030.9-2.0-15

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

Стандия	Лист	Листов
Р		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
№ схемы		1	2	3	4	5	6	7	8
Отметка верха колонны каркаса Н	2,4	СК 2-33-1-6	—	СК 2-42-1-2	СК 2-33-1-4	СК 2-33-1-4 СК 2-33-1-9	—	СК 2-42-1-1 СК 2-42-1-4	СК 2-42-1-2 СК 2-42-1-10
	2,7 2,55 для рамы	СК 2-36-1-6	СК 2-42-1-2	СК 2-42-1-3	СК 2-36-1-4	СК 2-36-1-4 СК 2-36-1-9	СК 2-42-1-2 СК 2-42-1-7	СК 2-42-1-2 СК 2-42-1-7	СК 2-48-1-1 СК 2-48-2-9
	3,0	СК 2-36-1-8	—	СК 2-48-1-2	СК 2-36-1-7	СК 2-36-1-7 СК 2-36-1-10	—	СК 2-48-1-1 СК 2-48-1-4	СК 2-48-1-2 СК 2-48-2-10
	3,6	СК 2-42-1-8	—	СК 2-48-1-5	СК 2-42-1-7	—	—	—	—

- 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.

1.030.9-2.0-16			
Наклад. Котов	Гл. конст. Цудечник	Н. контр. Кузьмина	Гл. спец. Люкина
Инженер Елагина	Гл. спец. Люкина	Ключ для подбора колонн фахверка поперечных перегородок зданий сельскохозяйственных предприятий	
Страница	Лист	Листов	
Р		1	
ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ			

Расчетная схема колонны фахверка

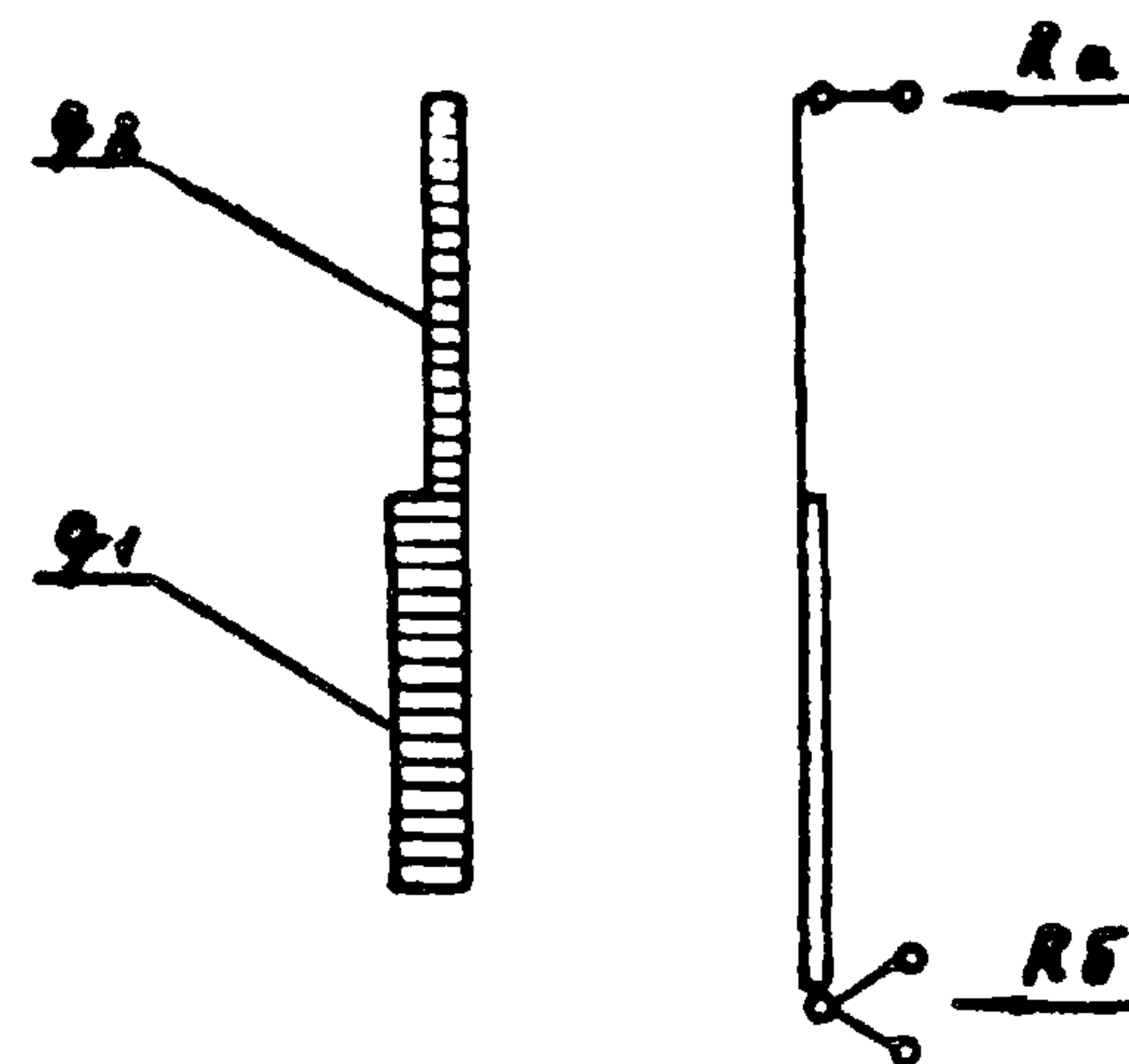
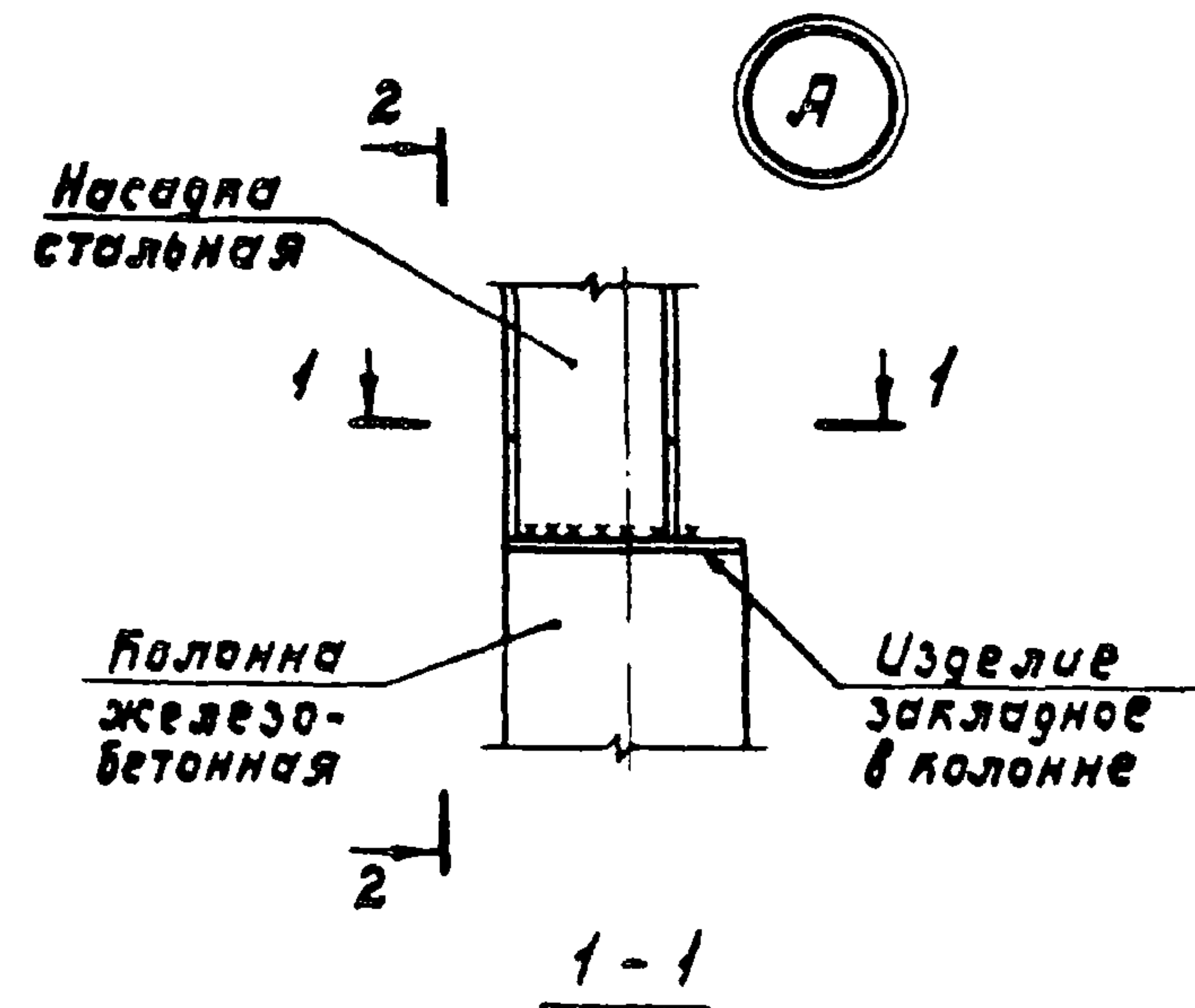
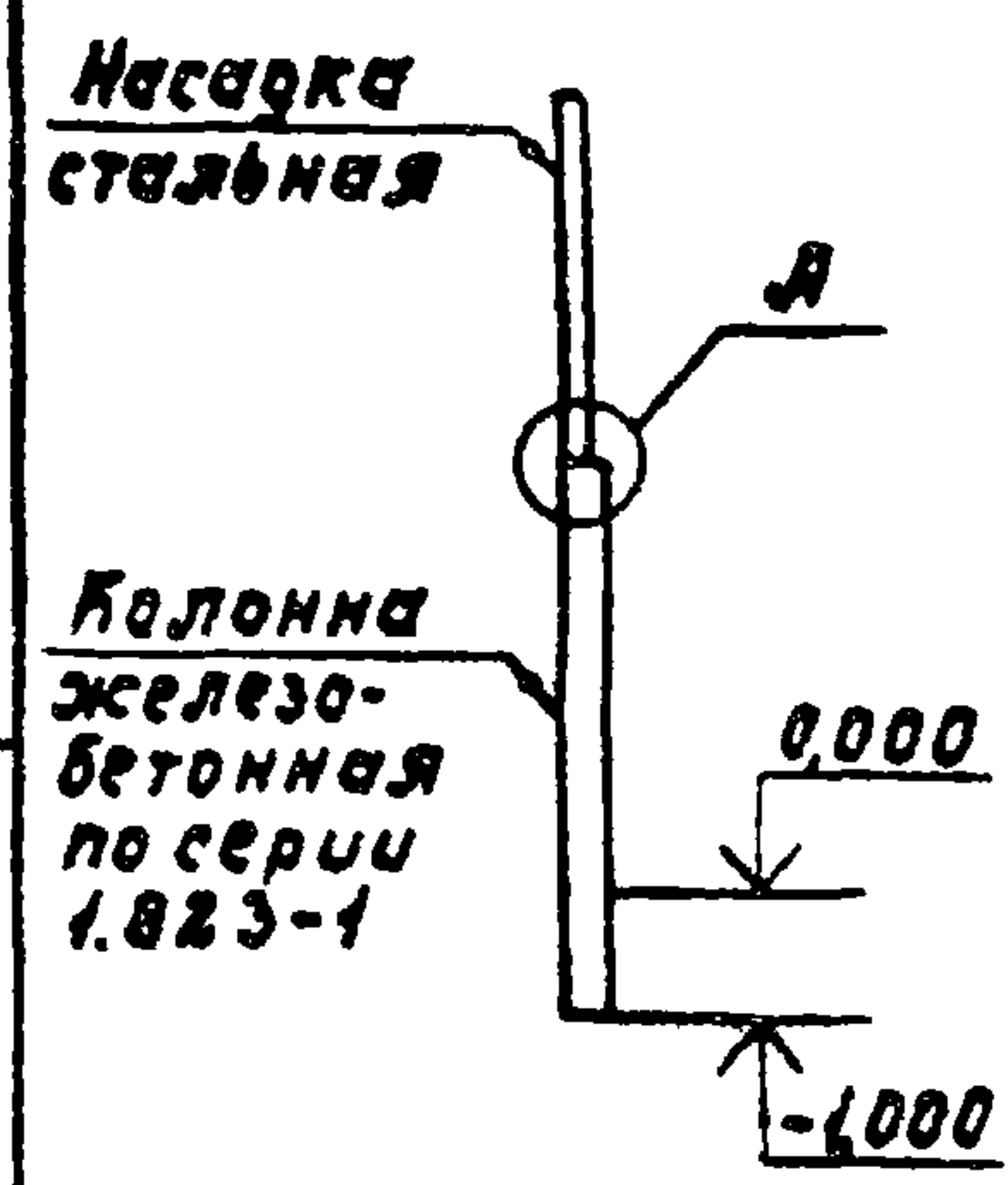


Схема колонны фахверка

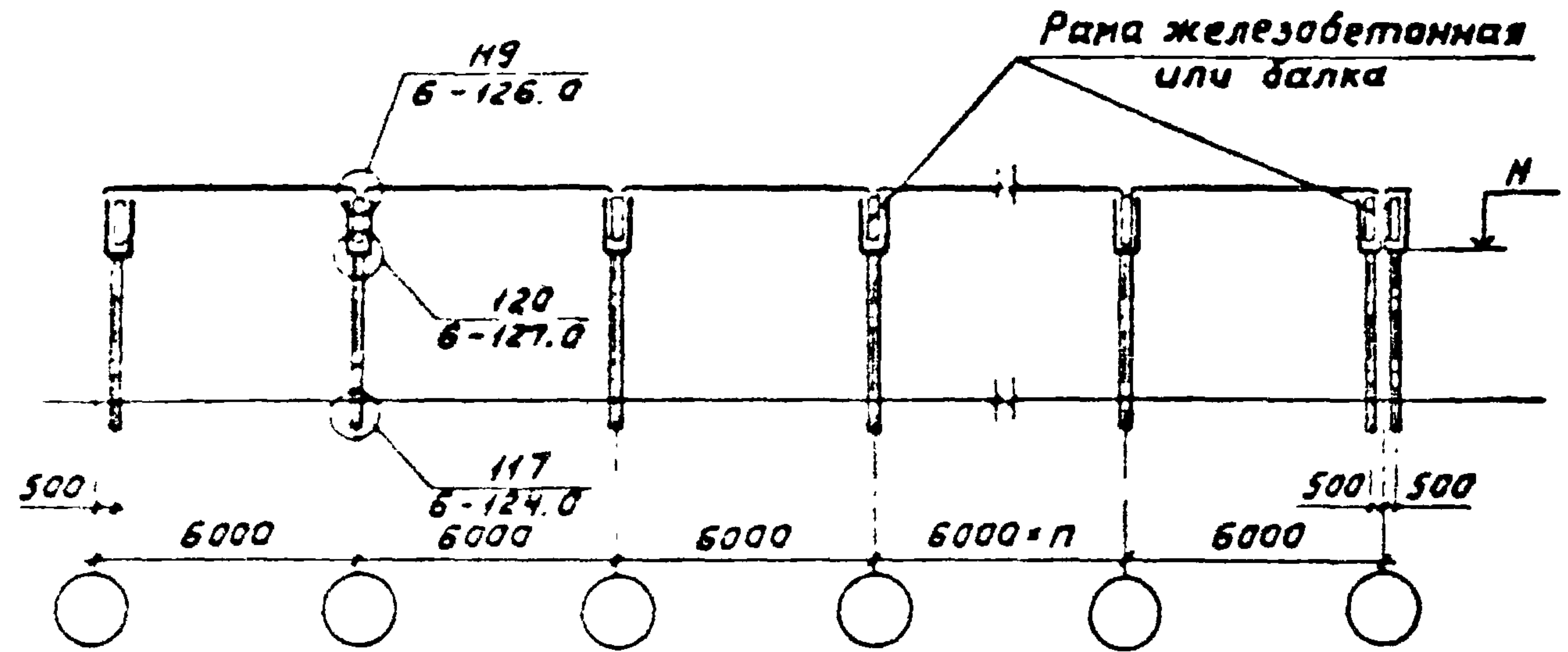
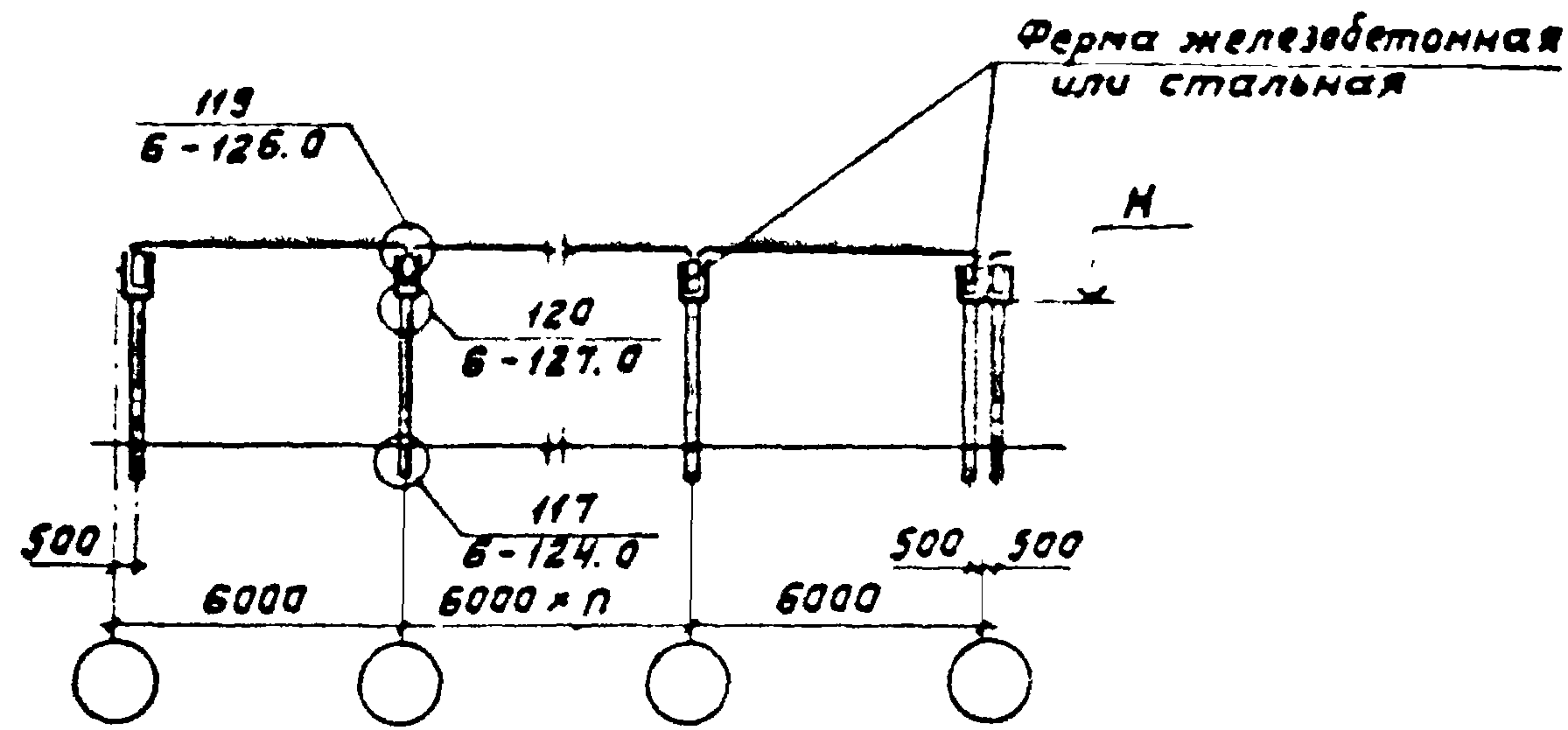


ГОСТ 5264-80-71-ДБ

ГОСТ 5264-80-73-ДБ

Марка колонны фахверка	Железобетонная колонна по серии 1.823-1	Марка стальной насадки документ 1.030.9-2.7-2-0.390	Нагрузка от скорости напора ветра, Т/п.м		Опорные реакции, Т			
			Q1	Q2	Ra	Rb		
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			0,16	0,08	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	0,16	0,08			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		Н 9			0,41	0,38		
СК 2 - 48 - 2 - 10	Н 10	0,42			0,40			

			1.030.9-2.0-17			
Нач. отд.	Котов	<i>Иванов</i>	Расчетная схема и таблица расчетных нагрузок на колонны фахверка поперечных перегородок зданий сельскохозяйственных предприятий	Страница	Лист	Листов
Гл. констр.	Цуречкин	<i>Цуречкин</i>		Р		1
Н. контр.	Кузьмина	<i>Кузьмина</i>		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Гл. спец.	Ляхина	<i>Ляхина</i>				
Инж.	Епанешникова	<i>Епанешникова</i>				
Гл. спец.	Ляхина	<i>Ляхина</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 Стальная ферма	Железобетонная рама	Железобетонные балки	Железобетонные балки железобетонная ферма	Железобетонные балки 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. Котлов	Проверк. Кузнецов	Ст. инж. Варгуна
Гл. спец. Ляхина	Гл. спец. Ляхина	Гл. спец. Ляхина
Ключ для подбора и таблица расчетных нагрузок железобетонных колонн фахверка продольных перегородок зданий сельскохозяйственных предприятий	Статус	Лист 1
ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		

№ п/п	Эскиз	Обозначение	Марка колонны	Размеры колонн, мм						Марка бетона	Расход материалов		Масса колонны, т
				H	L1	L2	a	b	c		d	Бетон, м ³	
1		1.030.9-2.5-1.0	КБ1	3000							0,27	30,5	0,68
2		-01	КБ2	3600							0,32	33,0	0,81
3		-02	КБ3-1	4200							0,38	35,4	0,95
4		-03	КБ3-2	4200 (4100)							0,38	35,2	0,95
5		-04	КБ4	4450							0,4	44,1	1,0
6		-05	КБ5-1	4800							0,43	46,2	1,08
7		-06	КБ5-2		-	-	300	-	-		50,5		
8		-07	КБ6-1	5400							0,49	50,2	1,23
9		-08	КБ6-2	5400 (5300)							0,49	50,0	1,23
10		-09	КБ7	5650							0,5	51,2	1,27
11		-10	КБ8-1	6000							0,54	53,6	1,35
12		-11	КБ8-2								57,9		
13		-12	КБ9	6600 (6500)							0,59	56,7	1,49
14		-13	КБ10	6850					300		0,82	58,4	2,06
15		-14	КБ11-1	7200							0,86	58,9	2,16
16		-15	КБ11-2		-	-		-	-		62,8		
17		-16	КБ12	7800 (7700)							0,94	63,9	2,34
18	1.030.9-2.5-2.0	КБ13	4600		3200 (3100)					0,89	69,5	2,23	
19	-01	КБ14	5200	2600 (2500)			400	350	50	0,90	69,7	2,25	
20	1.030.9-2.5-1.0-17	КБ15								0,97	69,8	2,42	
21	1.030.9-2.5-2.0-02	КБ16-1	8050							0,91	78,0	2,29	
22	-03	КБ16-2		4600	3450					81,7			
23	-04	КБ17-1						400	350	50	0,92	77,8	2,30
24	-05	КБ17-2	5200	2850					81,5				

- Размер в скобках принимать при высоте подстропильных ферм на опоре 700 мм.
- Расход стали на колонны приведен без учета расхода стали на строповочные приспособления.

Чл. отд.	Бродский	Чл.		1.030.9-2.0-19		
Н. контр.	Чутякова	Чл.				
Гл. спец.	Кортецкий	Чл.				
Ст. тех.	Чутякова	Чл.				
Исполн.	Проценко	Чл.				
Провер.	Чутякова	Чл.				
Номенклатура железобетонных шахверковых колонн перегородок для одноэтажных зданий промышленных предприятий				Старая Р	Лист 1	Листов 5
				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		

№№ п/п	Эскиз	Обозначение	Марка колонны	Размеры колонн, мм						Марка бетона	Расход материалов		Масса колонны, т.													
				H	L ₁	L ₂	a	b	c		d	Бетон, м ³		Сталь, кг												
25		1.030.9- 2.5-1.0-18	КБ 18-1	8400	-	-	400	300	-	-	200	1,01	76,7	2,53												
26		-19	КБ 18-2										9000 (8900)		5800	3200 (3100)	350	50	80,6							
27		-20	КБ 19												5200	3800 (3700)			82,5							
28			1.030.9- 2.5-2.0-06	КБ 20	9250	-						-	400	350	50	200	1,03	85,1	2,58							
29			-07	КБ 21														5800		3450	86,7					
30			-08	КБ 22														6400		2600 (2500)	85,4					
31			1.030.9- 2.5-1.0-21	КБ 23	9300	-						-					400	400	-	-	200	1,41	97,9	3,75		
32			1.030.9- 2.5-2.0-09	КБ 24-1																			5800		3450	103,8
33			-10	КБ 24-2																			5200		4050	
34			-11	КБ 25-1																			6400		2850	104,4
35	-12		КБ 25-2	4600			4700	112,8																		
36	-13		КБ 26-1	9600	-	-	400	-	-	200	1,42	103,4										3,56				
37	-14		КБ 26-2									6400											2850	111,8		
38	-15	КБ 27	9600	-	-	400					-	-	200	1,39	78,7	3,49										
39	-16	КБ 28													4600							4700	78,9			
40	1.030.9- 2.5-1.0-22	КБ 29-1	10200 (10100)	-	-									400	-	-						200	1,54	88,5	3,85	
41	-23	КБ 29-2															5200	4100	99,3							
42	-24	КБ 30															7000	3200 (3100)	1,63	94,2	4,08					
43	1.030.9- 2.5-3.0	КБ 31	6400	3800 (3700)	1,50												105,9	3,76								
44	-01	КБ 32	7600	2600 (2500)													1,48		106,3	3,70						
45	-02	КБ 33	10450	-	-													400	-		-		200	1,53	105,7	3,83
46	1.030.9- 2.5-1.0-25	КБ 34					7000	3450	2,09	118,8							5,23									
47	1.030.9- 2.5-3.0-03	КБ 35-1	10450	7000	3450		500	400		100										200				1,95	122,3	4,88
48	-04	КБ 35-2				7000			3450		131,5															

№№ л/п	Эскиз	Обозначение	Марка колонны	Размеры колонн, мм						Марка бетона	Расход материалов		Масса колонны, т					
				H	L1	L2	a	b	c		d	Бетон, м ³		Сталь, кг				
49		1.030.9- 2.5-3.0-05	КБ 36-1	10450	6400	4050	500	400	400	100	200	1,99	122,4	4,82				
50		-06	КБ 36-2										131,6					
51		-07	КБ 37-1										1,98		122,4			
52		-08	КБ 37-2												131,6			
53			1.030.9- 2.5-2.0-17	КБ 38	10500	5800			4700	450		50	2,01	102,7	5,02			
54			-18	КБ 39												1,99	102,6	4,99
55			-19	КБ 40												2,02	102,6	
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												2,10	104,2	5,26
60				1.030.9- 2.5-1.0-28												КБ 44	11400	
61		1.030.9- 2.5-3.0-09		КБ 45	8200	3200 (3100)			2,15	130,4		5,38						
62		-10	КБ 46	(11300)	7600	3800 (3700)							400	100	2,13	130,3	5,32	
63			1.030.9- 2.5-4.0	КБ 47	11650	-			-	-		-	2,05	120,2	5,13			
64			1.030.9- 2.5-1.0-29	КБ 48												11650	-	-
65		1.030.9- 2.5-3.0-11	КБ 49-1	11650	8200	3450	-	-	2,19	133,1	5,48							
66		-12	КБ 49-2							142,3								
67		-13	КБ 50-1	11650	7600	4050	400	100	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	11650	7600	4050	350	150	2,09	132,9	5,22							
70		-02	КБ 51-2							141,3								
71		1.030.9- 2.5-3.0-15	КБ 52	11700	7000	4700	400	100	2,15	109,8	5,38							
72		-16	КБ 53									6400	5300	2,13	108,9	5,32		

1.030.9-2.0-19

NN n/n	ЭСНЗ	ОБОЗНАЧЕНИЕ	МАРКА КОЛОННЫ	РАЗМЕРЫ КОЛОНН, мм						МАРКА БЕТОНА	РАСХОД МАТЕРИАЛОВ		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	-	-	-				-	-	137.8					
76		1.030.9-2.5-2.0-22	КБ 56	12300	5800	6500				450	50	2.33	116.1	5.83			
77		-23	КБ 57		5200	7100									2.32	116.3	5.80
78		-24	КБ 58		6400	5900									2.34	116.3	5.86
79		-32	КБ 59		-	-									2.52	159.9	6.30
80			1.030.9-2.5-4.0-03	КБ 60	12600 (12500)	9400				3200 (3100)	350	150	2.33	141.1	5.82		
81			-04	КБ 61	8800	3800 (3700)				2.29						141.1	5.73
82			-05	КБ 62-1	12850	9400											
83	-06		КБ 62-2														
84	-07		КБ 63-1	8800			4050	2.33	151.5	5.82							
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						5.98	
88	-19		КБ 66		7600	5300											2.37
89	1.030.9-2.5-4.0-09		КБ 67	13200	-	-	350	150	2.26	116.8						5.86	
90	1.030.9-2.5-1.0-34	КБ 68-1	-		-	2.64					166.0	6.60					
91	-35	КБ 68-2	-	-	172.1												
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						2.42	144.6	6.04				
94	-22	КБ 71		7600	5900						2.46	144.6	6.16				
95	1.030.9-2.5-1.0-36	КБ 72	8800 (8700)	-	-	350	150	2.76	172.3	6.90							
96	1.030.9-2.5-4.0-10	КБ 73	10600	3200 (3100)	2.57						152.8	6.42					

1.030.9-2.0-19

Лист

4

СХЕМА I

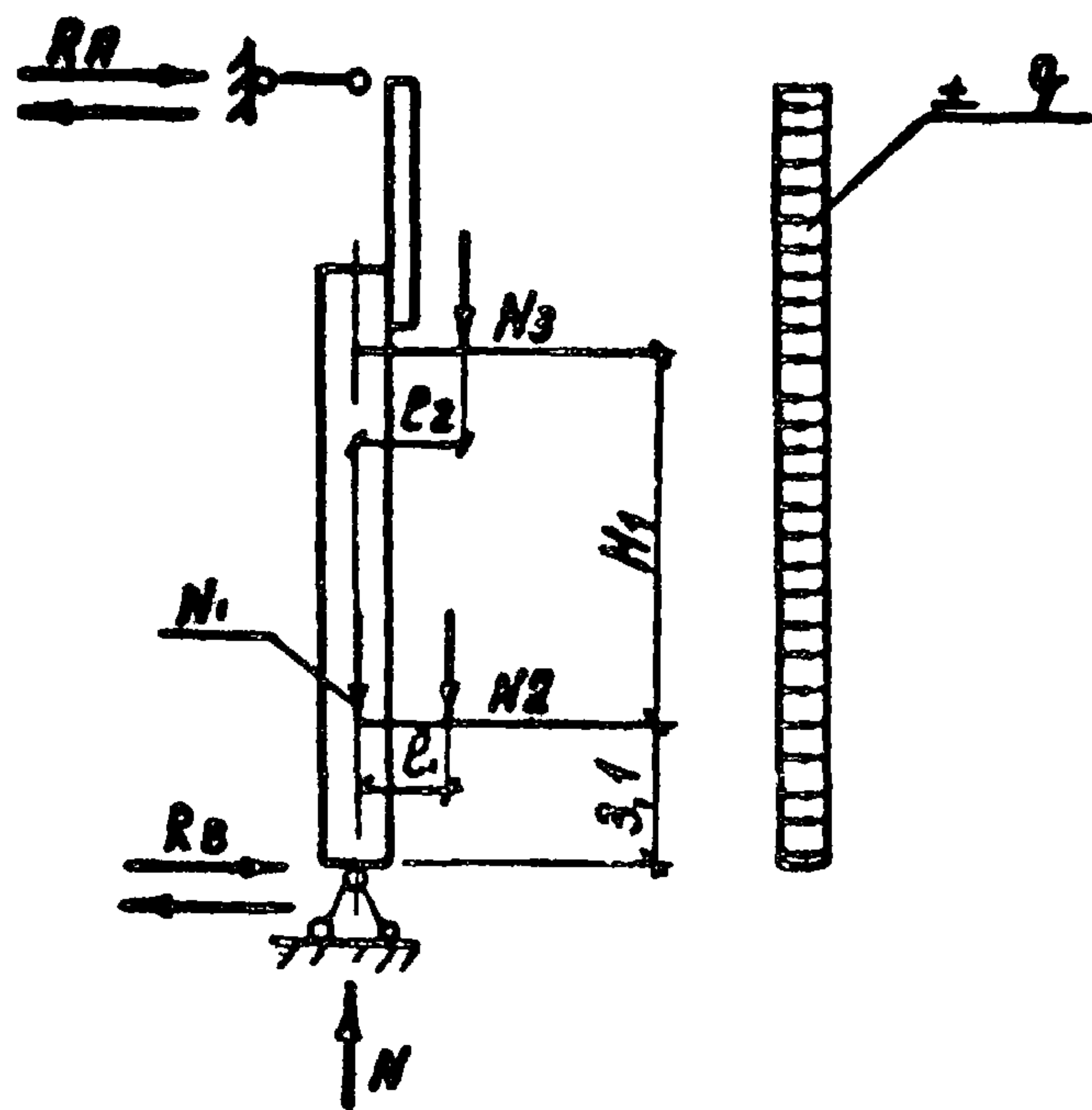


СХЕМА II

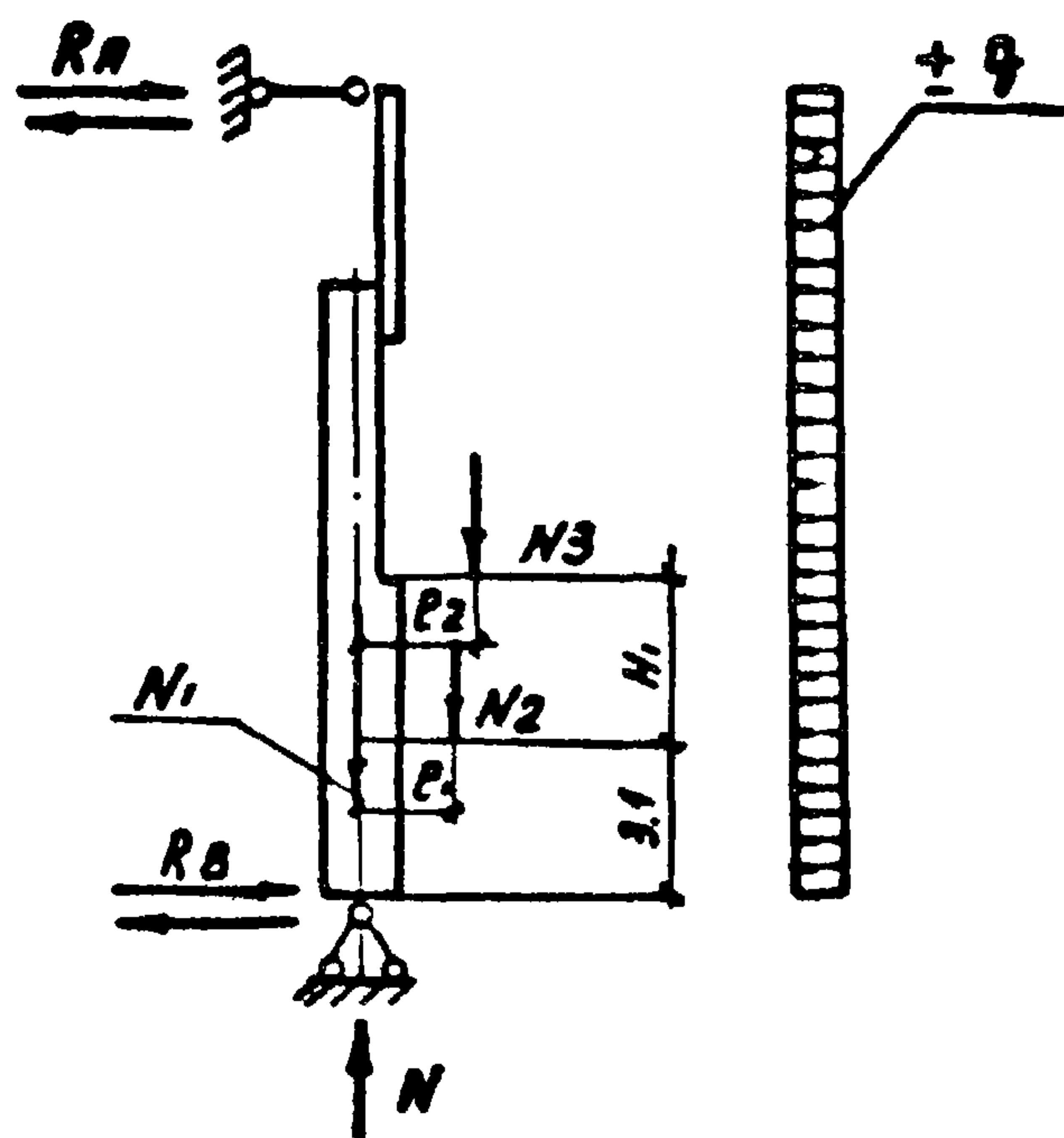
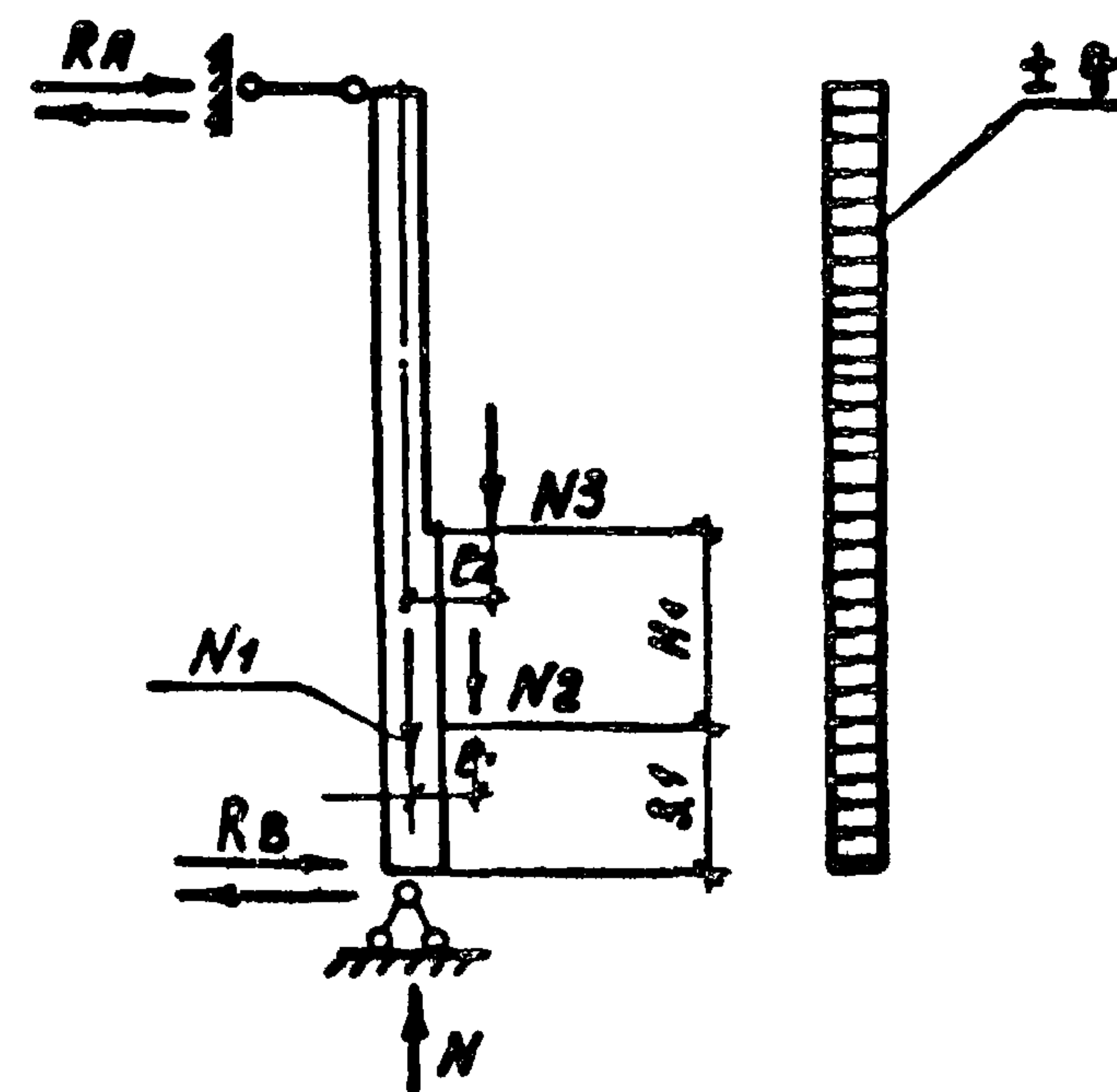


СХЕМА III



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				
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						0,99	2,92		0,4	0,4	3,9
4	КБ3-2	Т-3						0,19	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	Гр	1.030.9-2.0-20	РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ И ТАБЛИЦА РАСЧЕТНЫХ НАГРУЗОК НА ЖЕЛЕЗО БЕТОННЫЕ КОЛОННЫ ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗА НИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ	СТАНДА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
И. КОНТ.	ЧУМАКОВА	Гр					
ГЛ. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ	Гр					
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА	Гр					
ИСПОЛ.	ГУРОВИЧ	Гр					
ПРОВЕР.	ЧУМАКОВА	Гр	Р	1	6	ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ	

N п/п	МАРКА КВАДРАТНЫ	МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА	РАСЧЕТНАЯ СХЕМА	H, м	e, м	e2, м	ВЕЛИЧИНА НАГРУЗОК НА КОЛОННУ				ВЕЛИЧИНА ОПОРНЫХ РЕАКЦИЙ								
							ВЕТЕР Ф. ТЕ / м	ВЕС КОЛОННЫ Н1. ТЕ	ВЕС ПАНЕЛЕЙ		RА, ТЕ	RВ, ТЕ	N, ТЕ						
									Н2, ТЕ	Н3, ТЕ									
6	КБ5-1	Т-11	I	—	0,19	—	0,132	1,12	5,96	—	0,54	0,54	7,1						
7	КБ5-2	Т-1*							0,55		0,55	7,4							
8	КБ8-1	Т-3							1,28		6,86	0,63	0,63	8,1					
9	КБ6-2	Т-3									6,90	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	0,62	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									—	2,25	8,46	0,90	0,90	10,7			
16	КБ11-2	Т-1*							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	—	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		—	—	—	2,52	10,30	—	1,00	1,00	12,8
21	КБ16-1	Т-4							II		1,5	0,24	0,19	2,38	1,80	8,58	0,93	0,93	
22	КБ16-2																0,93	0,93	
23	КБ17-1	Т-4	II	2,1	0,24	0,19	2,39	2,52	7,86	0,86	0,86								
24	КБ17-2									0,86	0,86								
25	КБ18-1	Т-11	I	—	—	—	2,63	9,9	—	0,90	0,90	12,5							
26	КБ18-2	Т-1*						0,54	10,44	0,65	1,00	1,00	13,9						
27	КБ19	Т-3						0,62	2,81	0,74	1,10	1,10	14,0						
28	КБ20	Т-3	II	2,7	0,19	—	2,68	3,24	7,94	1,0	1,0	13,9							

1.030.9-2.0-20

1257

2

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

1.030.9-2.0-20

N п/п	МАРКА КОЛОННЫ	МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА	РАСЧЕТНАЯ СХЕМА	H, м	e., м	e ₂ , м	ВЕЛИЧИНА НАГРУЗОК НА КОЛОННУ				ВЕЛИЧИНА ОПОРНЫХ РЕАКЦИЙ			
							ВЕТЕР q, гс/м ²	ВЕС КОЛОННЫ		ВЕС ПАНЕЛЕЙ		R _A , гс	R _B , гс	N, гс
								н ₁ , гс	н ₂ , гс	н ₂ , гс	н ₃ , гс			
51	КБ37-1	Т-4	II	4,5		0,19	0,132	5,13	5,4	7,86	1,15	1,15	18,4	
52	КБ37-2										1,15	1,15		
53	КБ39	—	III	2,7		0,24		5,22	3,24	5,64	1,00	1,00	14,1	
54	КБ39			2,1							1,10	1,10		
55	КБ40			3,3							0,9	0,9		
56	КБ41-1	Т-11	I	1,95		0,29		5,62	10,44	2,34	1,10	1,10	18,4	
57	КБ41-2	Т-1 ^н		2,64							3,17	1,30	1,30	19,2
58	КБ42	—	III	1,5		0,24		5,44	1,8	7,80	0,95	0,95	15,0	
59	КБ43			2,1							0,95	0,95	15,1	
60	КБ44	Т-3	I	3,02	0,29	0,29	0,132	5,93	10,44	3,62	1,25	1,25	20,0	
61	КБ45	Т-3	II	5,1		0,19		5,60	6,12	7,94	1,10	1,10	19,7	
62	КБ46			4,5							1,20	1,20	19,7	
63	КБ47			5,53							1,10	1,10	16,6	
64	КБ48	Т-3	I	3,45	0,29	0,29		6,06	10,44	4,14	1,30	1,30	20,6	
65	КБ49-1	Т-4	II	5,1		0,19		5,70	6,12	8,58	1,20	1,20	20,4	
66	КБ49-2										1,20	1,20		
67	КБ50-1			5,64				1,20	1,20	20,3				
68	КБ50-2	5,64	1,20	1,20										
69	КБ51-1	4,5			0,14			5,43	5,4	9,30	1,10	1,10	20,1	
70	КБ51-2										1,10	1,10		
71	КБ52	—	III	3,9		0,19		5,60	4,68	5,64	1,0	1,0	15,9	
72	КБ53			3,3							1,0	1,0		

1.030.9-2.0-20

Лист

4

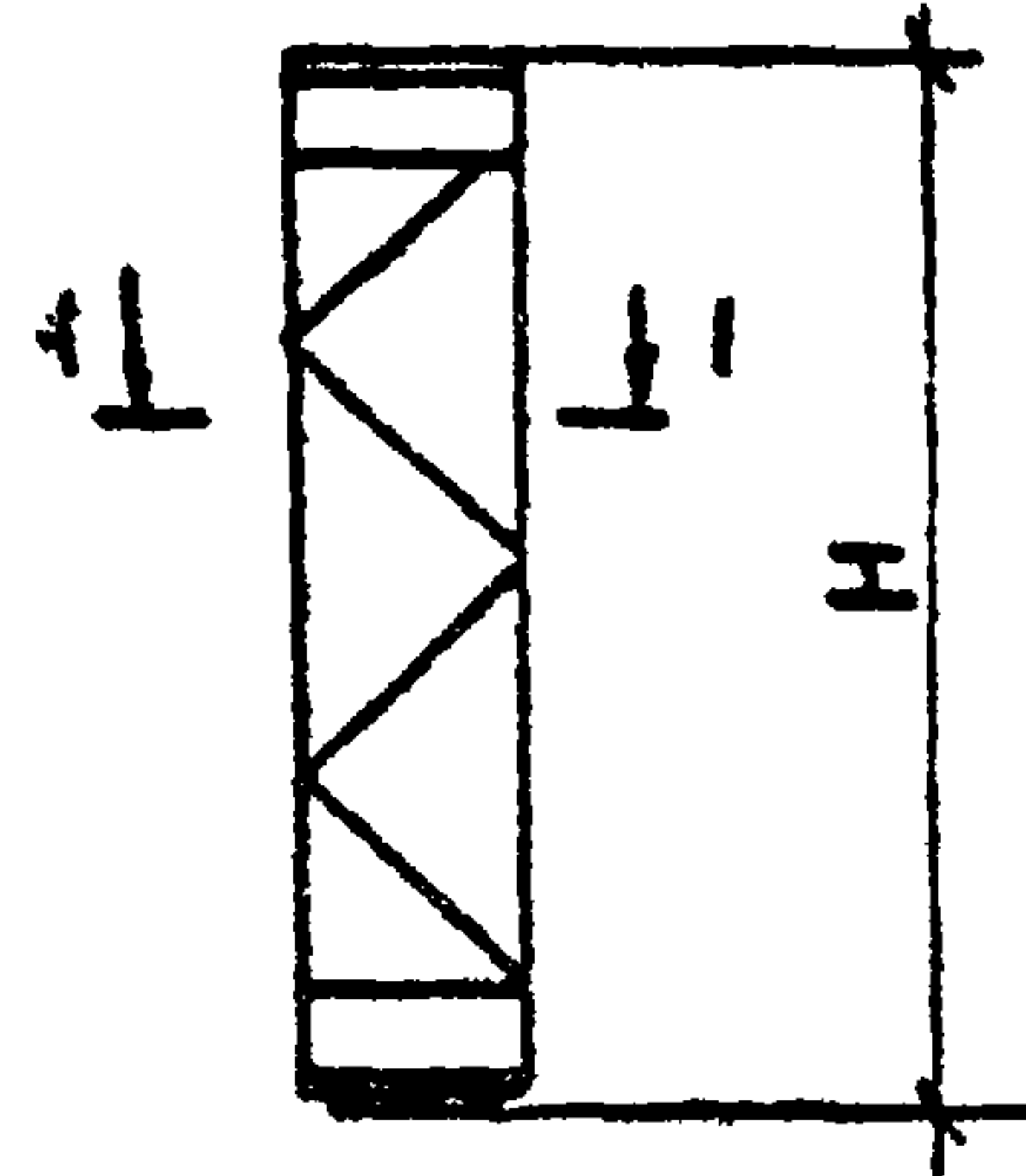
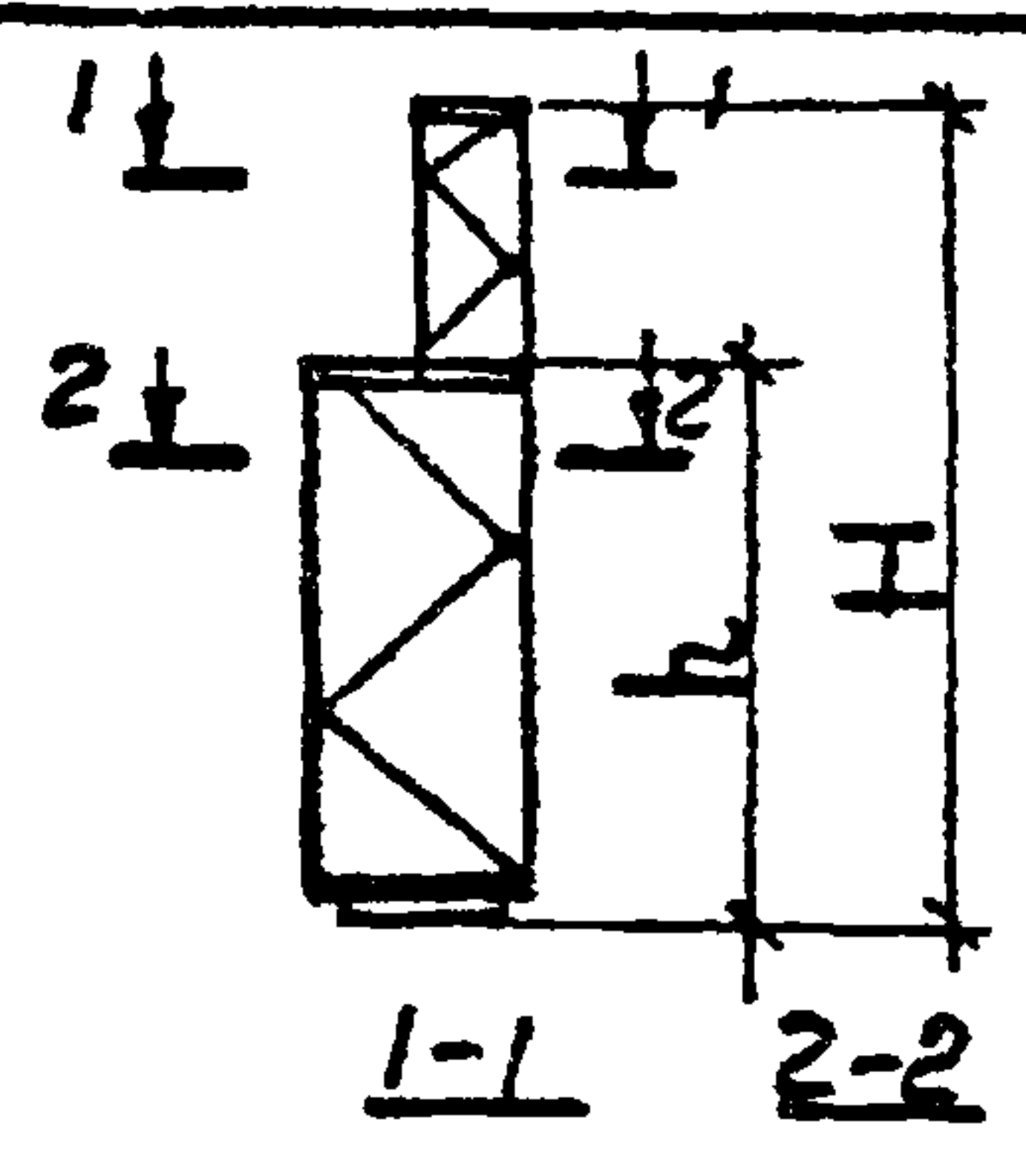
N №	МАРКА КОЛОННЫ	МАРКА СТАЛЬНОГО ЭЛЕМЕНТА	РАСЧЕТ- НАЯ СХЕМА	H ₁ , М	P ₁ , М	P ₂ , М	ВЕЛИЧИНА НАГРУЗОК НА КОЛОННУ				ВЕЛИЧИНА ОПОРНЫХ РЕАКЦИЙ		
							ВЕТЕР Ф. ТЕ / П. М	ВЕС КОЛОННЫ Н ₁ , ТЕ	ВЕС ПАНЕЛЕЙ		R _A , ТЕ	R _B , ТЕ	N, ТЕ
									№2, ТЕ	№3, ТЕ			
73	КБ54	—	III	4,5		0,19		5,88	5,40	4,92	0,96	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	1,1	22,0
80	КБ60	T-3	II	6,3	0,24	0,14	0,132	6,05	7,56	7,92	1,20	1,20	21,5
81	КБ61	T-3		5,7				6,00	6,84	8,66	1,44	1,44	21,5
82	КБ62-1	T-4		6,3				6,15	7,56	8,58	1,30	1,30	22,3
83	КБ62-2										1,30	1,30	
84	КБ63-1	T-4		5,7				6,05	6,84	9,30	1,26	1,26	22,2
85	КБ63-2		1,26		1,26								
86	КБ64	T-3	I	4,65		0,29		6,69	10,44	5,58	1,40	1,40	22,7
87	КБ65	—	III	5,1		0,19		6,22	6,12	5,64	1,05	1,05	18,0
88	КБ66			4,5	6,16		5,4	6,36	1,04	1,04			
89	КБ67			5,89	1,04			1,04	17,7				
90	КБ68-1	T-11	I	4,45		0,29		6,86	10,44	6,22	1,40	1,40	22,5
91	КБ68-2	T-1*		5,04	6,04		1,40			1,40	23,3		
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		

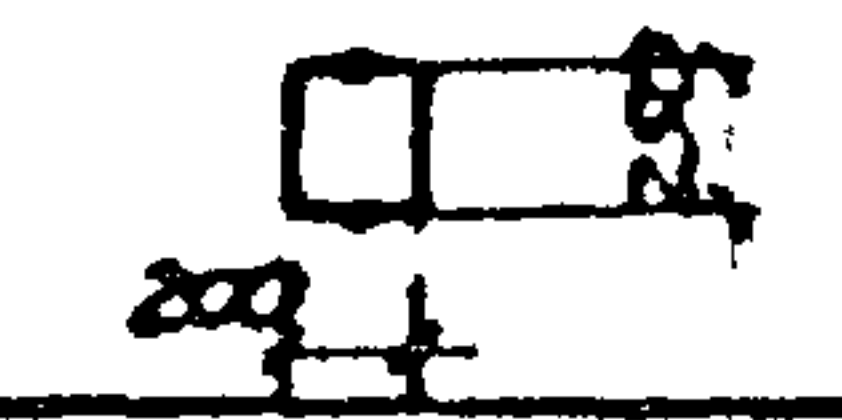
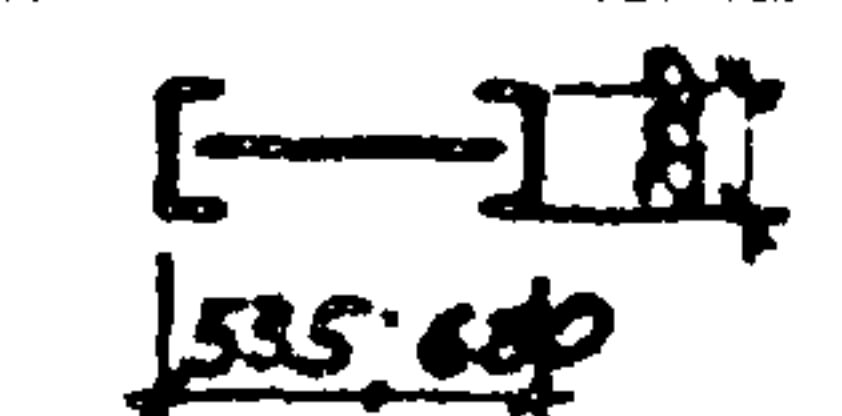
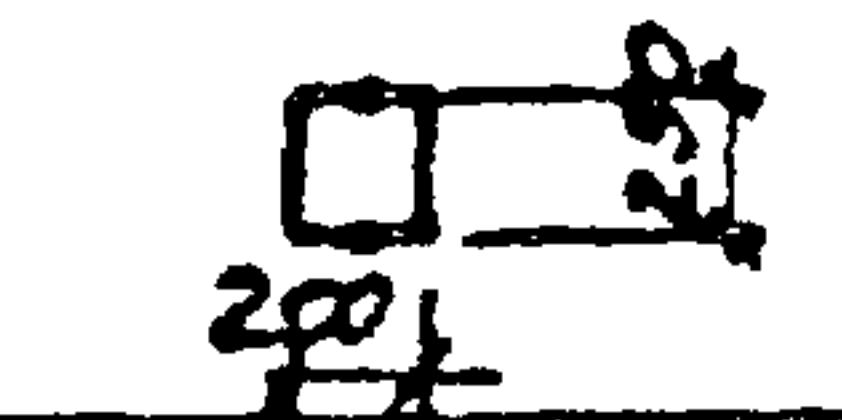


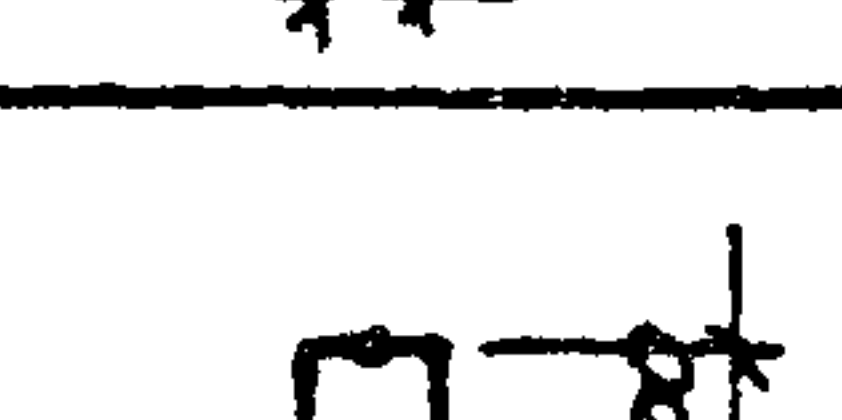


1 030.9-2.0-20

ИМЕТ

5

N п/п	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 Q, ТЕ/М	ВЕС КОЛОННЫ N1, ТЕ	ВЕС ПАНЕЛЕЙ		R _A , ТЕ	R _B , ТЕ	N, ТЕ								
									N2, ТЕ	N3, ТЕ											
95	КБ 72	Т-3	I	5,42	0,29	0,29	0,132														
96	КБ 73	Т-3	II	7,5											0,14	7,18	10,44	6,50	1,40	1,40	24,1
97	КБ 74	Т-3		6,9												6,58	9,00	7,94	1,30	1,30	23,6
98	КБ 75	Т-3	I	5,85											0,34	6,58	8,28	8,66	1,30	1,30	23,5
99	КБ 76-1	Т-4	II	7,5	0,19	8,77										10,44	7,02	1,50	1,50	26,2	
100	КБ 76-2					8,23										9,0	8,58	1,40	1,40	25,8	
101	КБ 77-1			6,9		8,13									8,28	9,3	1,40	1,40	25,7		
102	КБ 77-2																			8,07	7,56
103	КБ 78	—	III	6,3	0,34	0,24									7,98	6,84	6,36	1,20	1,20	21,2	
104	КБ 79	Т-11	I	5,55											0,34	9,00	10,44	6,66	1,50	1,50	26,1
105	КБ 80-1			6,24												7,49	1,50	1,50	26,9		
106	КБ 80-2	Т-1*	III	5,1											0,19	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																				
109	КБ 83			7,5												8,82	9,00	5,64	1,30	1,30	23,4
110	КБ 84	8,73	8,28				6,36	1,30	1,30												
111	КБ 85	—	III	6,9			0,19	8,91	7,56	7,80	1,30	1,30	24,3								
112	КБ 86			6,3				8,82	6,84	8,52	1,25	1,25	24,2								
113	КБ 87			5,7	9,66	9,00		7,80	1,40	1,40	26,5										
114	КБ 88			7,5	9,57	8,28		8,62	1,40	1,40	26,5										
115	КБ 89	6,9																			

Эскиз конструкции	Марка колонн	Основные габаритные размеры, мм						Масса кг
		H	h	a	b	a _н	a _в	
	ТФ1	6200	-	300	160	-	-	296 / 247
	ТФ2	7400	-	300	160	-	-	335 / 277
	ТФ3	8600	-	400	200	-	-	517 / 402
	ТФ4	9800	-	400				588 / 457
	ТФ5	11000	-	500	200	-	-	642 / 485
	ТФ6	12200	-	500	200	-	-	697 / 534
	ТФ7	13400	-	500	200	-	-	757 / 579
	ТФ8	14600	-	600	220	-	-	897 / 673
	ТФ9	15800	-					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	-	400				478 / 403
	ТФ16	10450	-	500	-	-	-	560 / 440
	ТФ17	11650	-	500	200	-	-	675 / 519
	ТФ18	12850	-	500	200	-	-	724 / 553
	ТФ19	14050	-	600	220	-	-	870 / 654
	ТФ20	15250	-					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 / 3630	158 / 184	сварные сечения
Т2; Т2*		3480 / 3630	226 / 232	
Т3		3830	279 / 230	
Т14		3830	250 / 214	
Т4		4200	178	сварное сечение
Т18		3650	160	
Т5		2660	63	гнутый профиль
Т6		3010	71	
Т7		1770	40	сварное сечение
Т8		1400	32	
Т15		1570	37	
Т9		2960	91	сварное сечение
Т10		3380	118	
Т13		3810	128	
Т16		3070	77	
Т11		3650	91	гнутый профиль
Т17		3440	80	
Т12		2860	82	сварное сечение

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

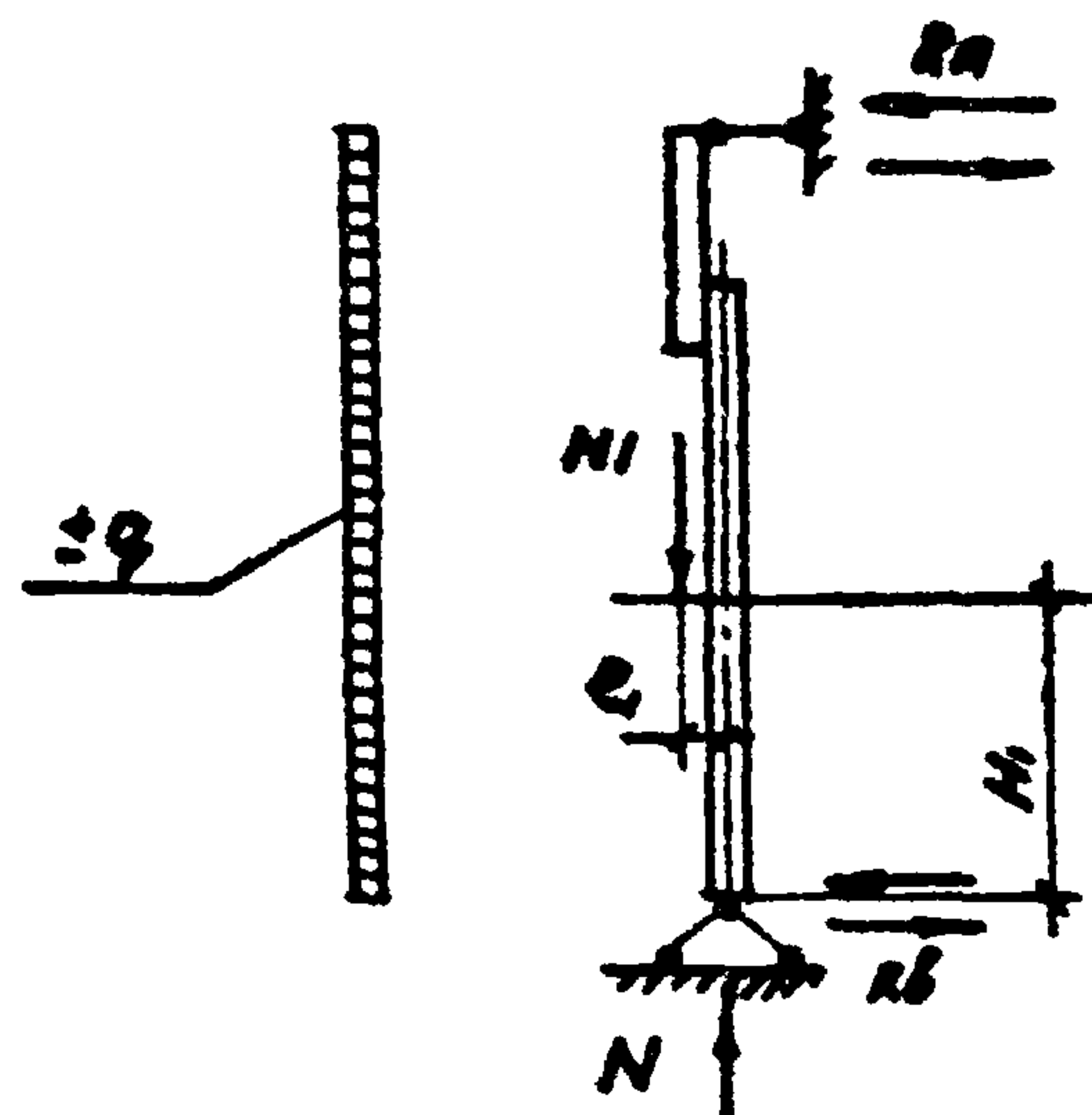
Нач. отд.	Светличный	<i>[Signature]</i>
Гл. спец.	Капитальский	<i>[Signature]</i>
Рук. гр.	Корсаковский	<i>[Signature]</i>
Ст. инж.	Яриева	<i>[Signature]</i>
Уполн.	Зинченко	<i>[Signature]</i>
Провер.	Яриева	<i>[Signature]</i>
Исполн.	Фельман	<i>[Signature]</i>
Н. контр.	Капитальский	<i>[Signature]</i>

1.030.9-2.0-21

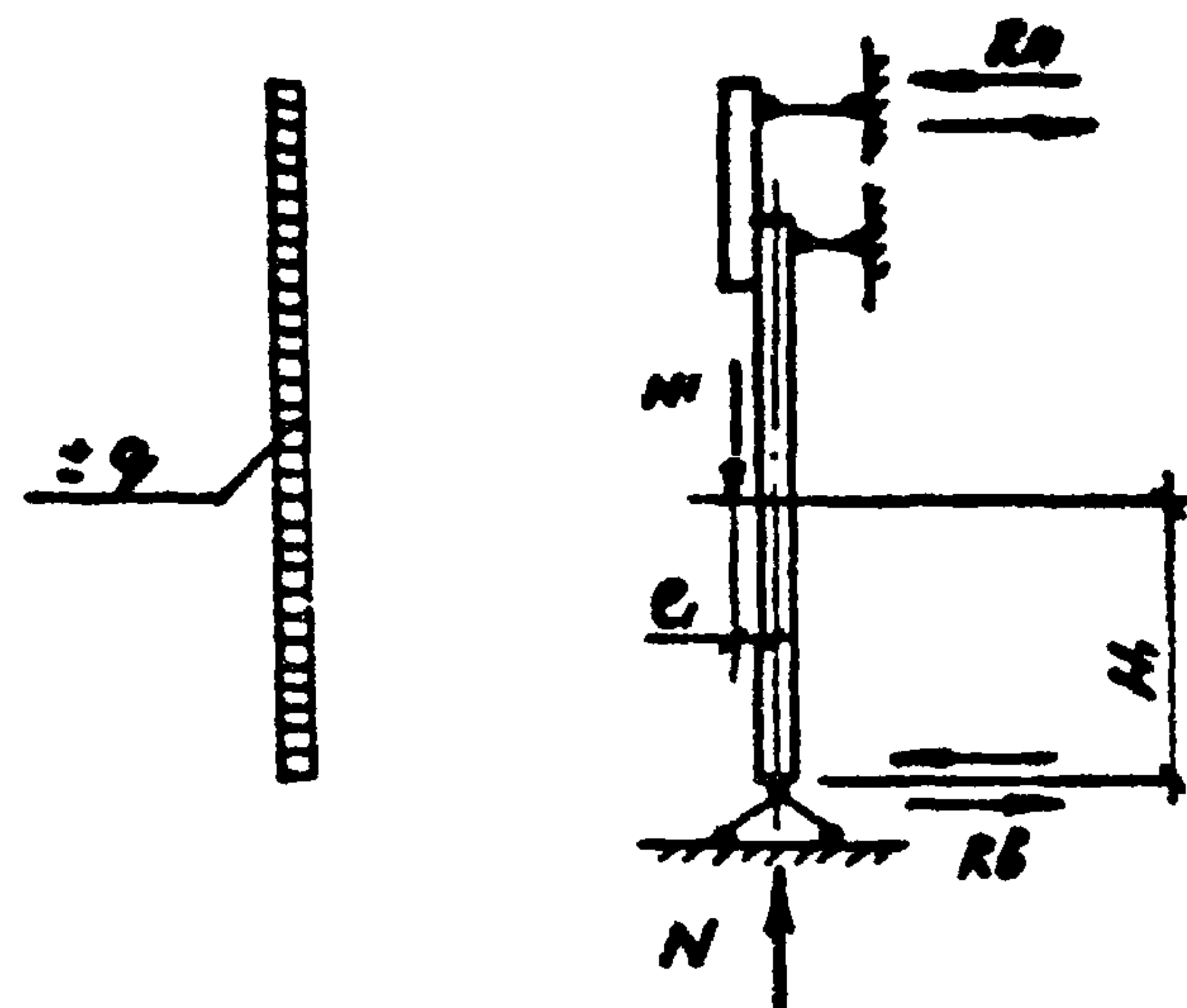
Номенклатура стальных колонн фахверка и стальных элементов, перегородок одноэтажных зданий промышленных предприятий.	Содис	Лист	Листов
	Р		1

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ

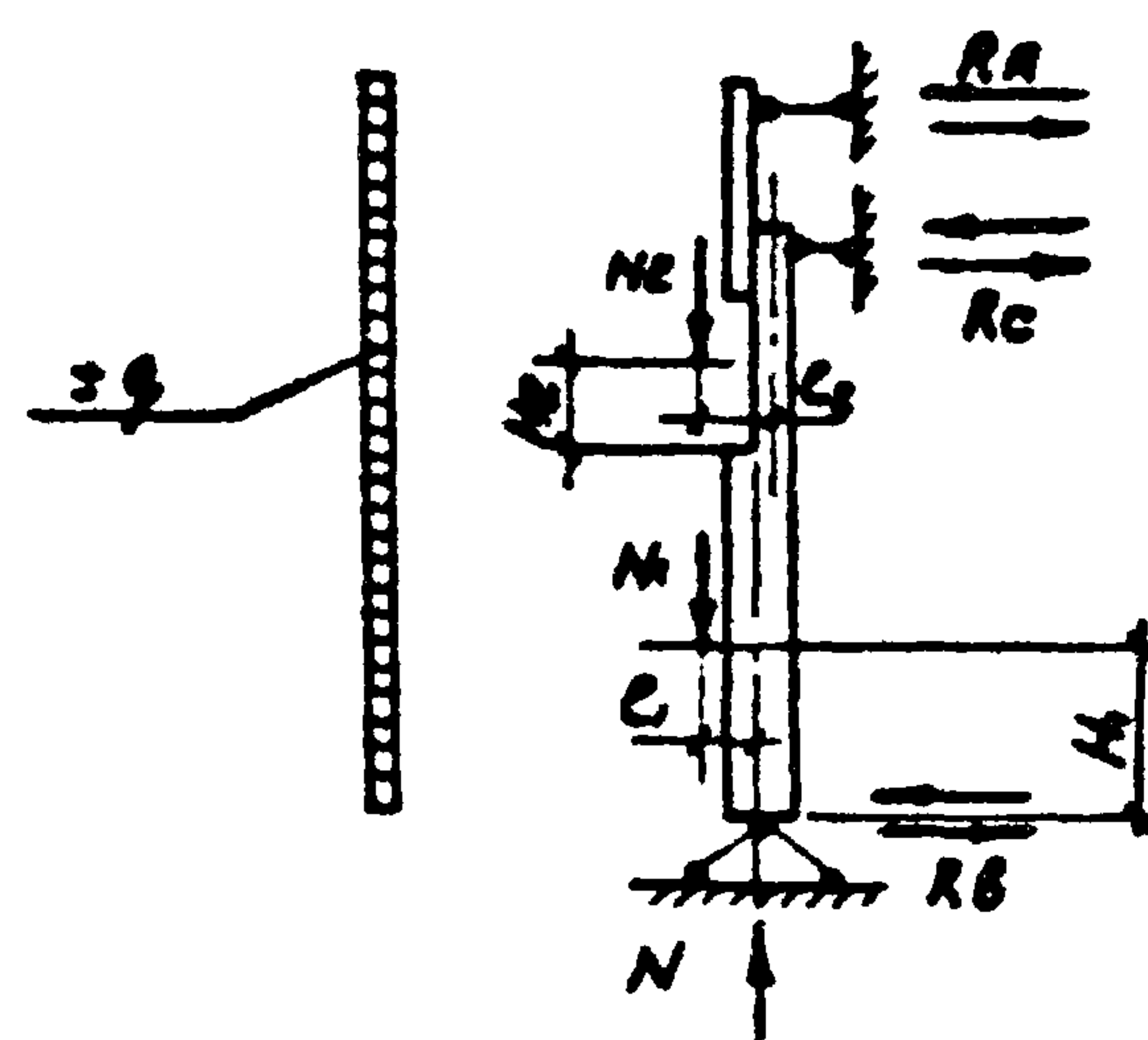
Схемa I



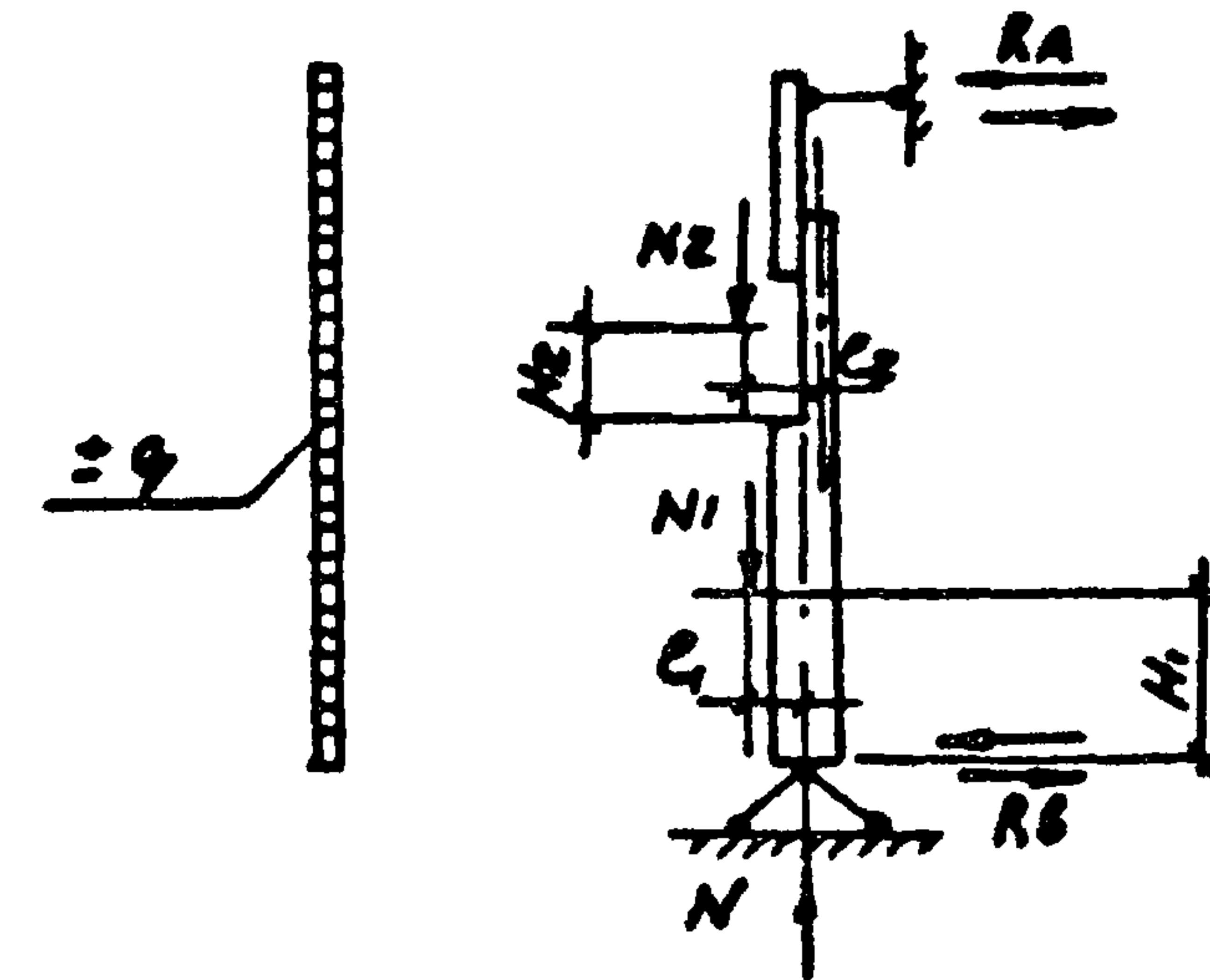
Схемa I



Схемa II



Схемa II



№ п.п.	Марка колонны	Марка стального элемента	Расчетная схема	H ₁ , м	H ₂ , м	e ₁ , м	e ₂ , м	Величины нагрузок на колонну		Величины опорных реакций				
								Ветер q, тс/м.п.	Вес панелей N ₁ , тс	N ₂ , тс	R _A , тс	R _B , тс	R _C , тс	N, тс
1	ТФ1	Т1; Т2	I	3,1	-	0,22	-		8,0	-	0,8	0,8	-	8,3
2	ТФ2	Т1; Т2	I	6,4	-	0,22	-	0,132	5,3	-	0,8	0,8	-	5,6
3	ТФ3	Т1; Т2	I	6,4	-	0,27	-		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 проекте при расположении точки приложения силы ниже фиксированной, необходимо проводить поперечный расчет колонны.

Нач. отд.	Светличенко	
Гл. спец.	Капитанов	
Рук. гр.	Корсаковский	
Ст. инж.	Ярица	
Исполн.	Блакурва	
Провер.	Ярица	
Н. конт.	Капитанов	

1.030.9 - 2.0-22

Расчетные схемы колонн, таблица расчетных нагрузок на стальные колонны фахверка перегородок одноэтажных зданий, промышленных предприятий

Страница Р Лист 1 Листов 4

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ

NN п.п.	Марка колонны	Марка стального элемента	Расчетная схема	H ₁ м	H ₂ м	e ₁ м	e ₂ м	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
									N ₁ тс	N ₂ тс				
4	ТФ4	Т1; Т2	I	6,4	-	0,32	-	0,132	8,5	-	1,1	1,1	-	9,0
5	ТФ5	Т1; Т2	I	6,4	-	0,32	-		10,0	-	1,2	1,2	-	10,4
6	ТФ6	Т1; Т2	I	6,4	-	0,32	-		11,6	-	1,3	1,3	-	12,0
7	ТФ7	Т1; Т2	I	6,4	-	0,32	-		13,0	-	1,4	1,4	-	13,6
8	ТФ8	Т1; Т2	I	8,7	-	0,37	-		11,8	-	1,5	1,5	-	12,4
9	ТФ9	Т1; Т2	I	8,7	-	0,37	-		13,3	-	1,6	1,6	-	14,0
10	ТФ10	Т1; Т2	I	8,7	-	0,37	-		14,8	-	1,7	1,7	-	15,5
11	ТФ11	Т1; Т2	I	8,7	-	0,37	-		16,5	-	0,3	0,7	-	17,2
12	ТФ12	Т3	II	3,1	-	0,22	-		7,7	-	0,3	0,7	1,0	8,1
13	ТФ13	Т3	II	6,4	-	0,22	-		5,0	-	0,3	0,7	1,1	5,4
14	ТФ14	Т3	II	6,4	-	0,27	-		6,5	-	0,3	0,7	1,2	7,0
		Т4	I						0,8	0,8	-			
15	ТФ15	Т3	II	6,4	-	0,32	-		8,5	-	0,3	0,9	1,4	9,0
		Т4	I						1,1	1,1	-			

1030.9-2.0-22

Лист

2

№№ п.п.	Марка колонны	Марка стального элемента	Расчетная схема	H ₁ м	H ₂ м	e ₁ м	e ₂ м	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
									N ₁ тс	N ₂ тс				
16	ТФ16	Т3	II	6,4	-	0,32	-	0,132	9,6	-	0,3	1,0	1,4	10,8
17	ТФ17	Т3	II	6,4	-	0,32	-		11,2	-	0,3	1,1	1,5	11,8
18	ТФ18	Т3	II	6,4	-	0,32	-		12,7	-	0,3	1,2	1,6	13,3
19	ТФ19	Т3	II	8,7	-	0,37	-		11,3	-	0,3	1,2	1,7	11,9
20	ТФ20	Т3	II	8,7	-	0,37	-		12,8	-	0,3	1,3	1,9	13,4
21	ТФ21	Т3	II	8,7	-	0,37	-		14,3	-	0,3	1,4	1,9	15,0
22	ТФ22	Т3	II	8,7	-	0,37	-		16,0	-	0,3	1,5	2,0	16,6
23	ТФ23	Т3	III	6,4	1,6	0,67	0,6		3,0	7,9	0,3	1,2	1,5	11,5
		Т4												
24	ТФ24	Т3	III	6,4	1,6	0,67	0,6		4,6	7,9	0,3	1,2	1,5	13,0
		Т4												
25	ТФ25	Т3	III	6,4	1,6	0,67	0,6		6,1	7,9	0,3	1,4	1,7	14,6
		Т4												
26	ТФ26	Т3	III	8,7	1,6	0,67	0,6		4,6	7,9	0,3	1,2	1,5	13,2
		Т4												
27	ТФ27	Т3	III	6,4	1,6	0,67	0,6	4,5	7,9	0,3	1,2	1,5	13,1	
		Т4												

1030.9 - 2.0 - 22

Лист
3

№№ п.п	Марка колонны	Марка стального элемента	Расчетная схема	H ₁ м	H ₂ м	e м	e ₂ м	Величины нагрузок на колонны		Величины опорных реакций				
								Ветер φ тс/м.п.	Вес панелей		R _л тс	R тс	R _с тс	N тс
									N1 тс	N2 тс				
28	ТФ28	Т3	D	6,4	1,6	0,67	0,62	0,132	6,1	7,9	0,3	1,4	1,4	14,7
		Т4									-	-		
29	ТФ29	Т3	D	8,7	1,6	0,67	0,62	0,132	4,6	7,9	0,3	1,2	1,2	13,2
		Т4									-	-		
30	ТФ30	Т3	D	8,7	1,6	0,67	0,62	0,132	4,6	9,5	0,3	1,6	1,6	14,8
		Т4									-	-		
31	ТФ31	Т3	D	8,7	1,6	0,67	0,62	0,132	6,3	9,5	0,3	1,8	1,8	16,4
		Т4									-	-		
32	ТФ32	Т3	D	8,7	1,6	0,67	0,62	0,132	7,9	9,5	0,3	1,8	2,1	18,0
		Т4									1,9	1,9	-	

1030,9-2.0-22

дет

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

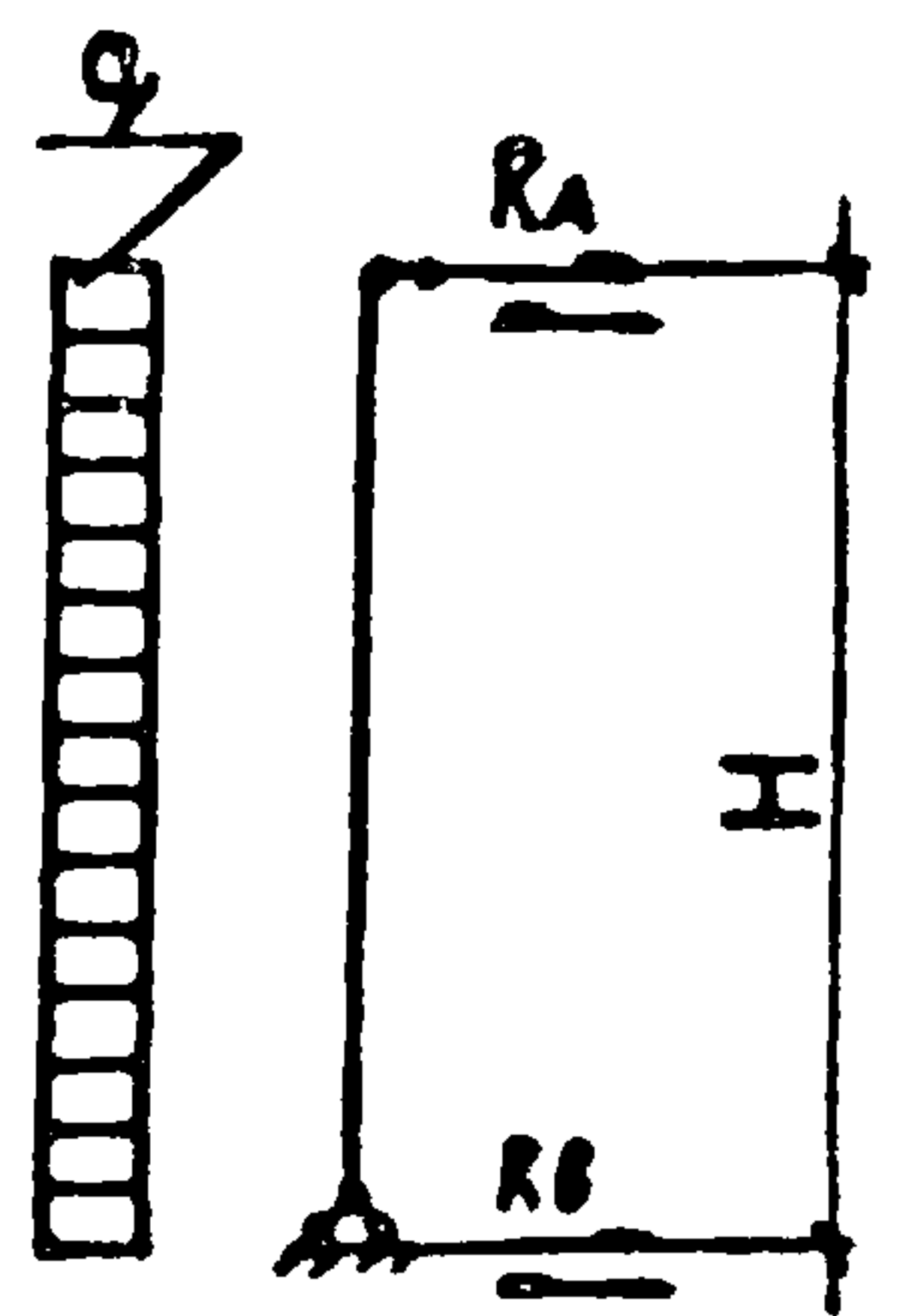
Эскиз конструкции	Марка колонн	Габаритные размеры, мм		Масса кг			
		H	Сечение				
			a		b		
	сф 26	5920	120	160	81		
	сф 27	6270			85		
	сф 28	6850			92		
	сф 29	6920			93		
	сф 30	7020			94		
	сф 31	7120			95		
	сф 2*	2870			42		
	сф 3*	3020			43		
	сф 6*	3470			50		
	сф 8*	3620			51		
	сф 12*	4070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

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

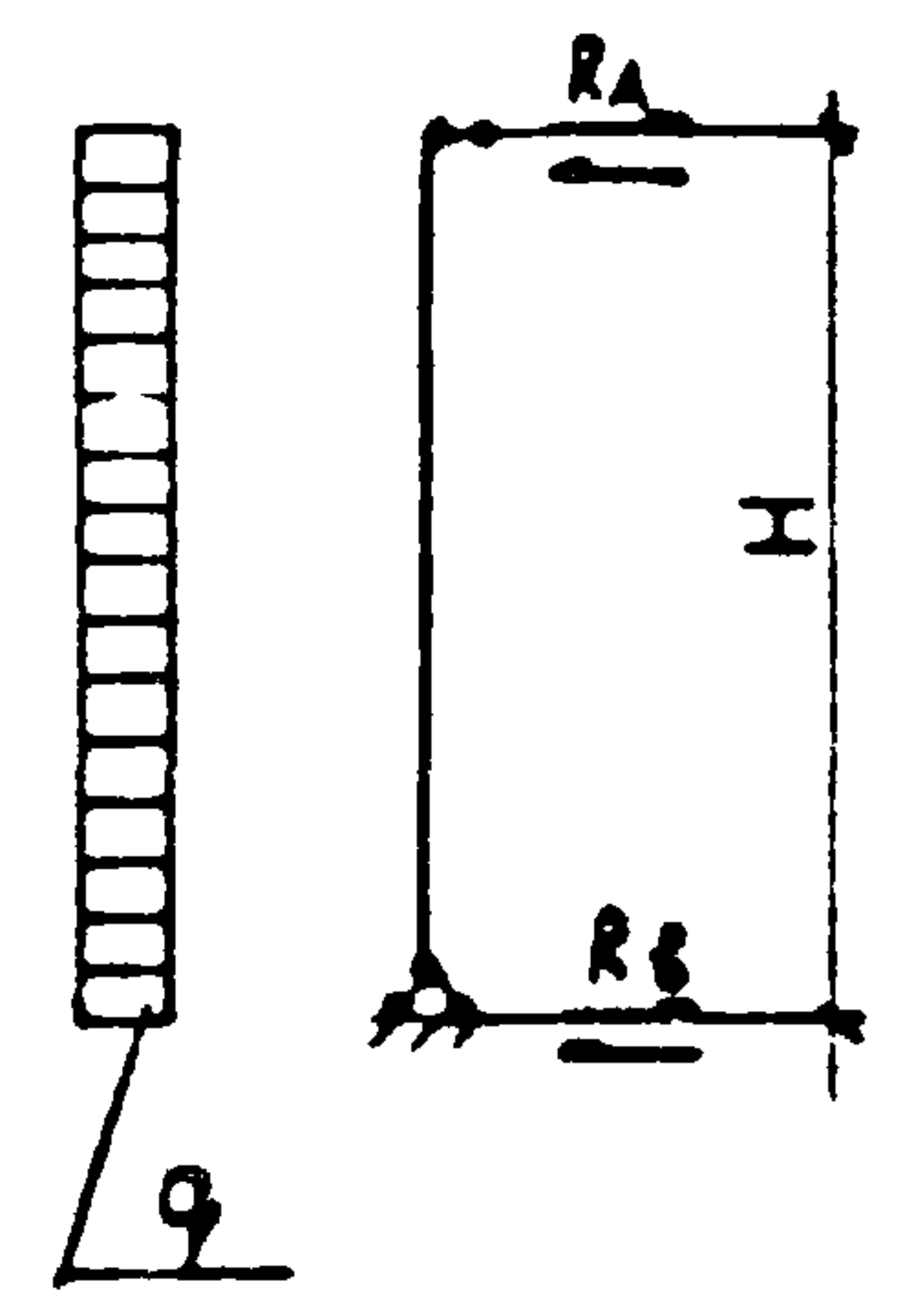
Нач. отд.	Светличный	<i>[Signature]</i>
Гл. спец.	Капитанов	<i>[Signature]</i>
Рук. гр.	Корсажский	<i>[Signature]</i>
Ст. инж.	Ярцева	<i>[Signature]</i>
Устол.	Зинченко	<i>[Signature]</i>
Провер.	Ярцева	<i>[Signature]</i>
Провер.	Корсажский	<i>[Signature]</i>
Н. контр.	Капитанов	<i>[Signature]</i>

1.030.9 - 2.0 - 23			
Наименование стальных колонн фахверка перегородок многоэтажных зданий промышленных предприятий	Стадия	Лист	Листов
	Р		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИЦПРОЕКТ.			

Расчетная схема колонн фахверка	Марка колонн	H	Опорные реакции		N
			R _A T _C	R _B T _C	
	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
			R _A T _C	R _B T _C	
	сф 26	5920	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.

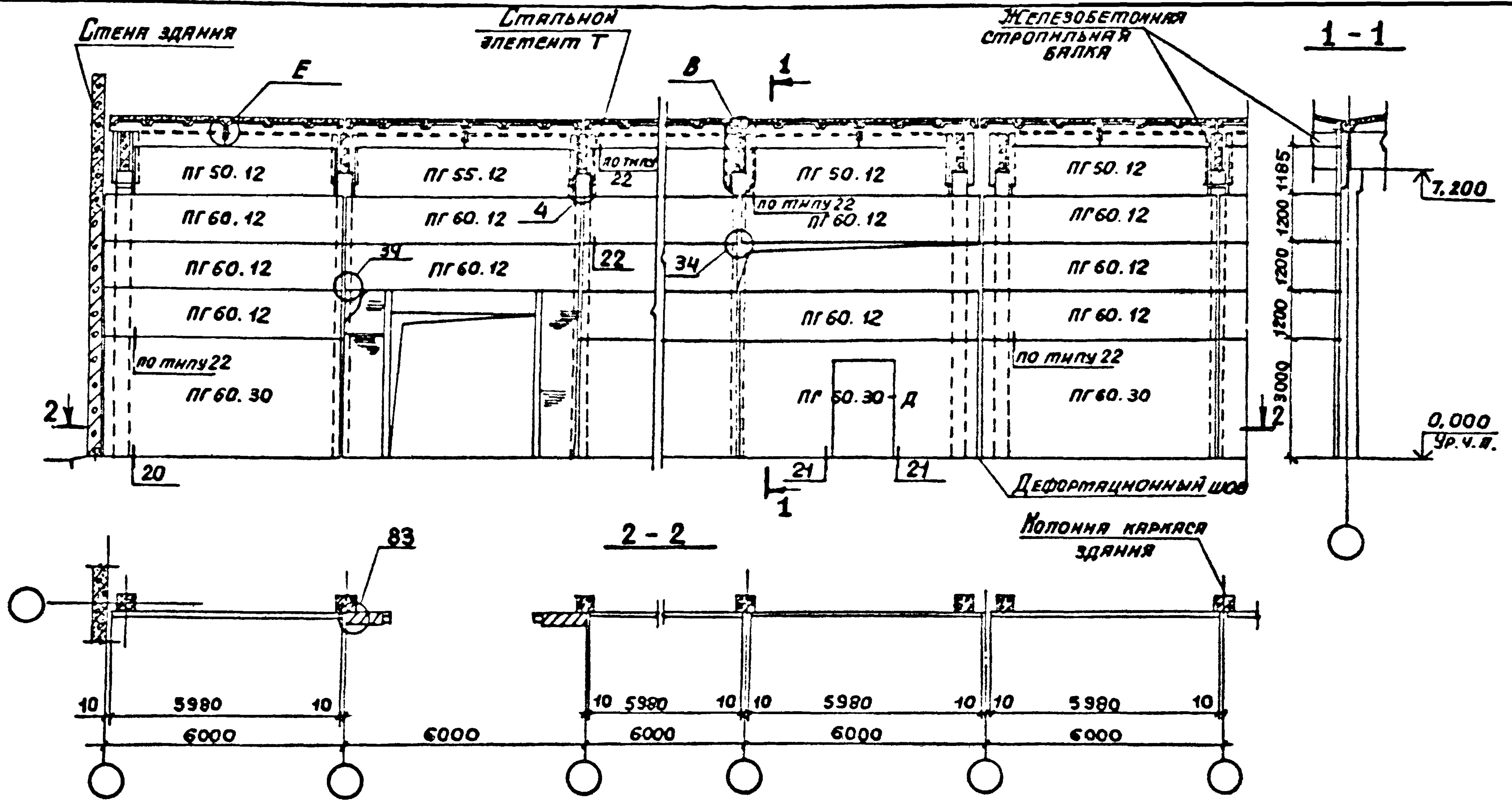
Нач. отд.	Светличный	
Зн. спец.	Капустинский	
Рук. гр.	Корсаковский	
Ст. инж.	Ярцева	
Цепол.	Зинченко	
Пробир.	Ярцева	
Пробир.	Корсаковский	
Н. контр.	Капустинский	

1.030.9-2.0-24

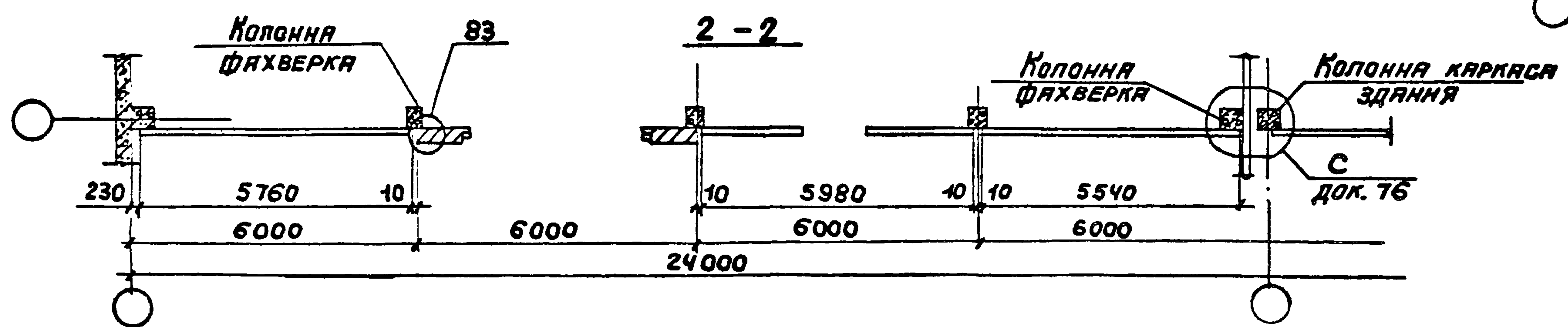
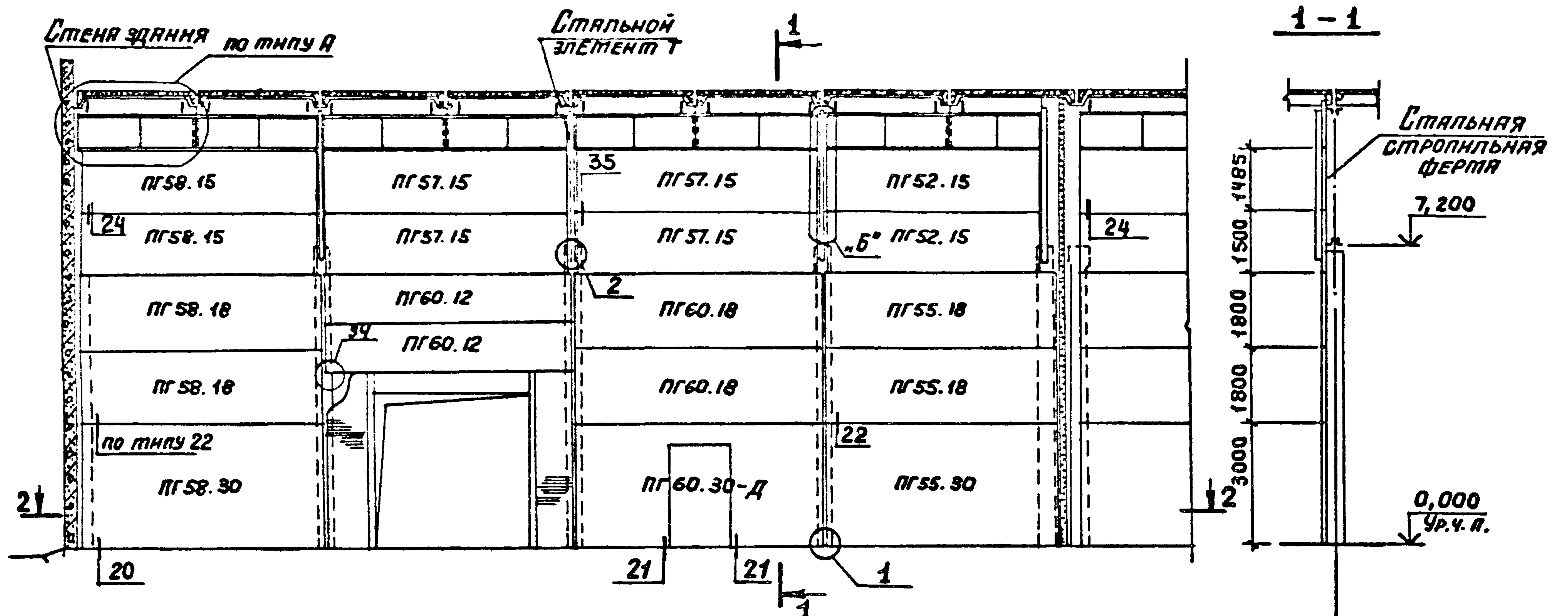
Расчетные схемы стальных колонн фахверка перегородок многоэтажных зданий промышленных предприятий.

Год изд.	Лист	Листов
Р	1	1

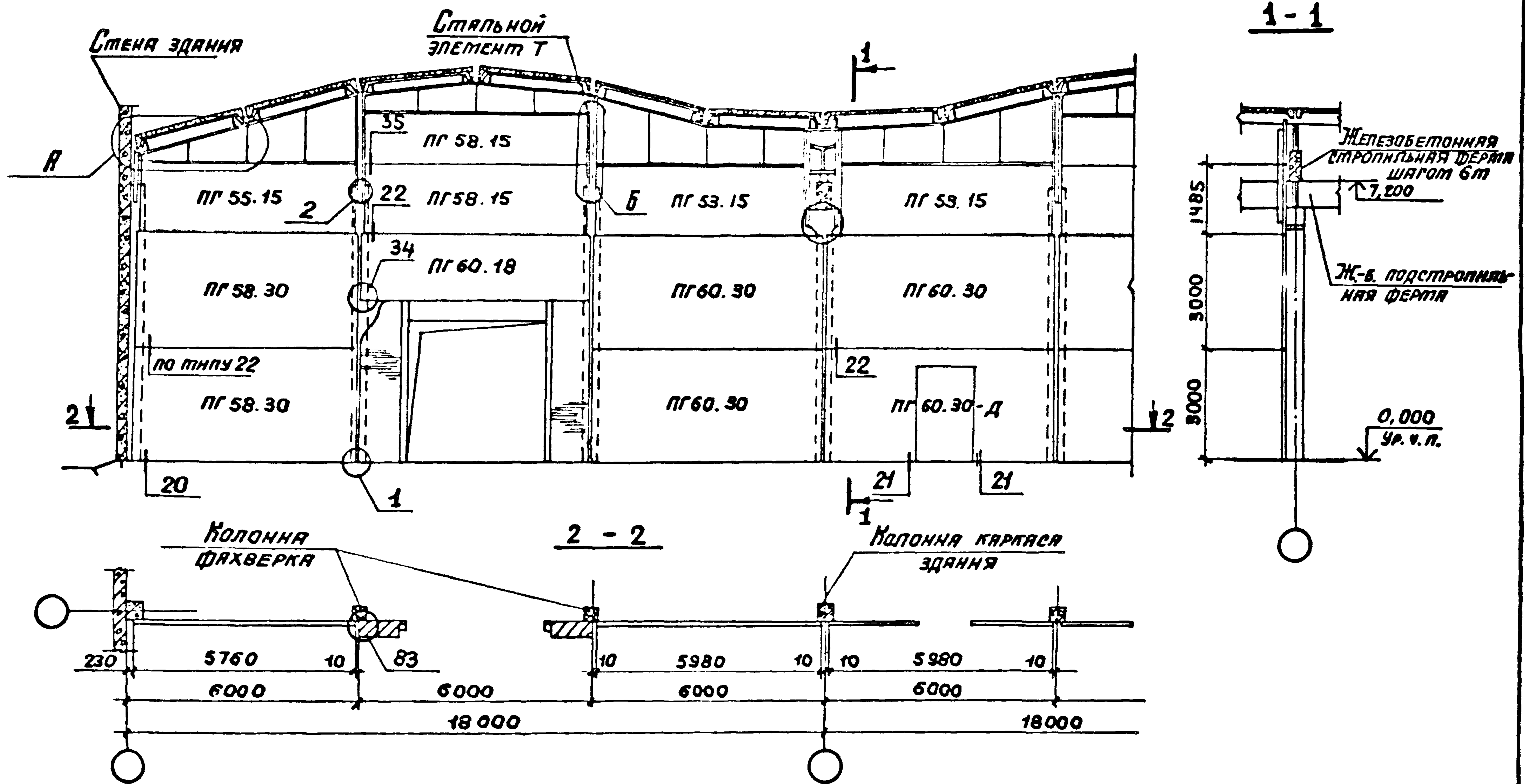
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ



Имя отд.	Бродский			1.030.9-2.0-26	Страна	Лист	Листов
И. конст.	Чутякова						
Ил. спец.	Коротецкая						
Рук. гр.	Чутякова						
Исполнил	Поттчев						
Проверил	Чутякова			Пример решения продольной перегородки в одноэтажном здании высотой 7.2 м без тросовых кранов. Шаг колонн 6 м.	ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ		

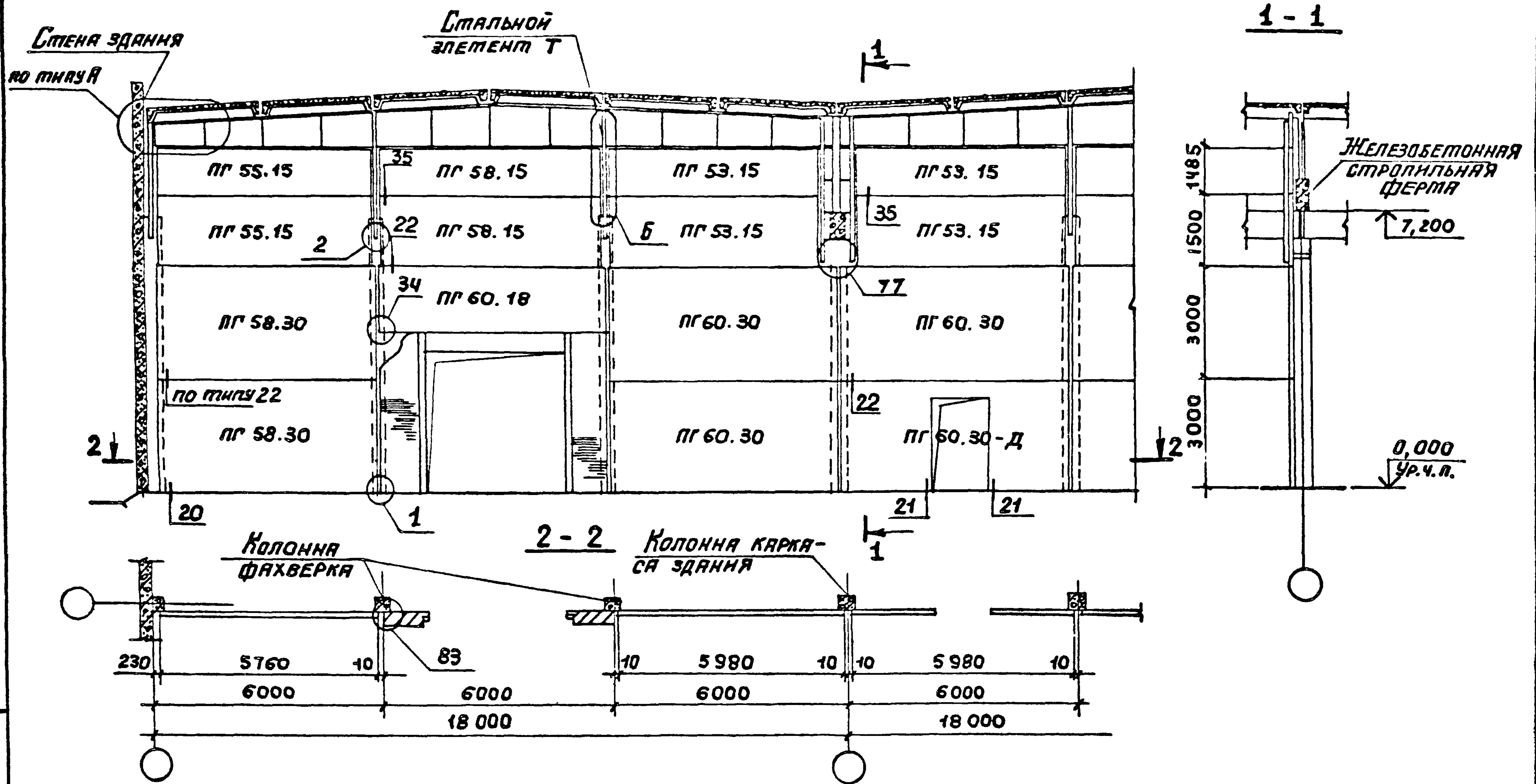


Инж. отд.	БРОДЕКИЙ			1.030.9-2.0-27	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНО-ЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ ПОСТОВЫХ КРАНОВ Шаг колонн 6 м.	Стандарт	Лист	Листов
И. контр.	ЧУТЯКОВА					Р		1
Гл. спец.	КОРОТЕЦКИЙ							
Рук. гр.	ЧУТЯКОВА							
Исполнит.	ПОМИНЧЕВ							
Проверил	ЧУТЯКОВА							
								ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ

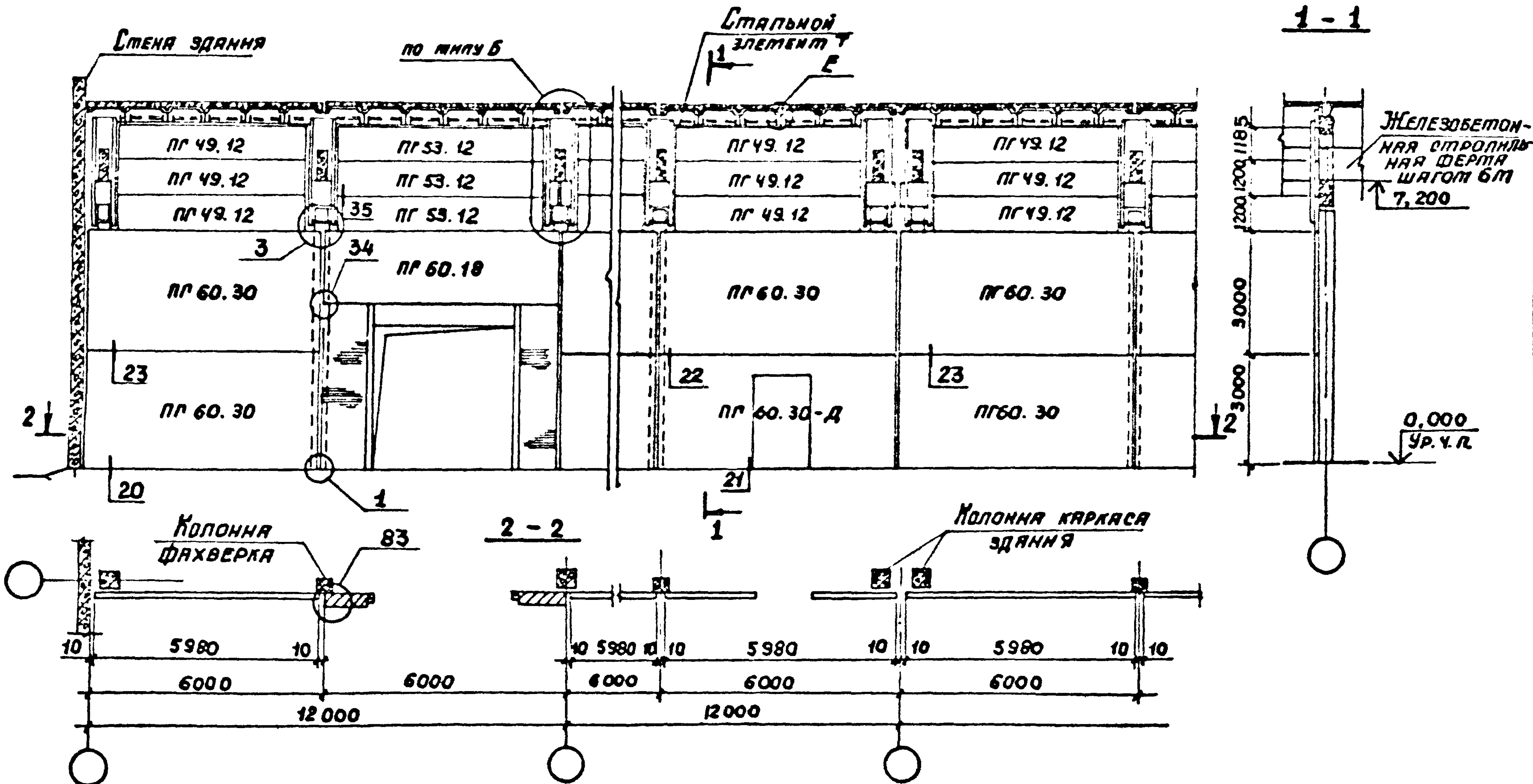


Фрагмент фасада верхней части перегородки
дан на док. 71

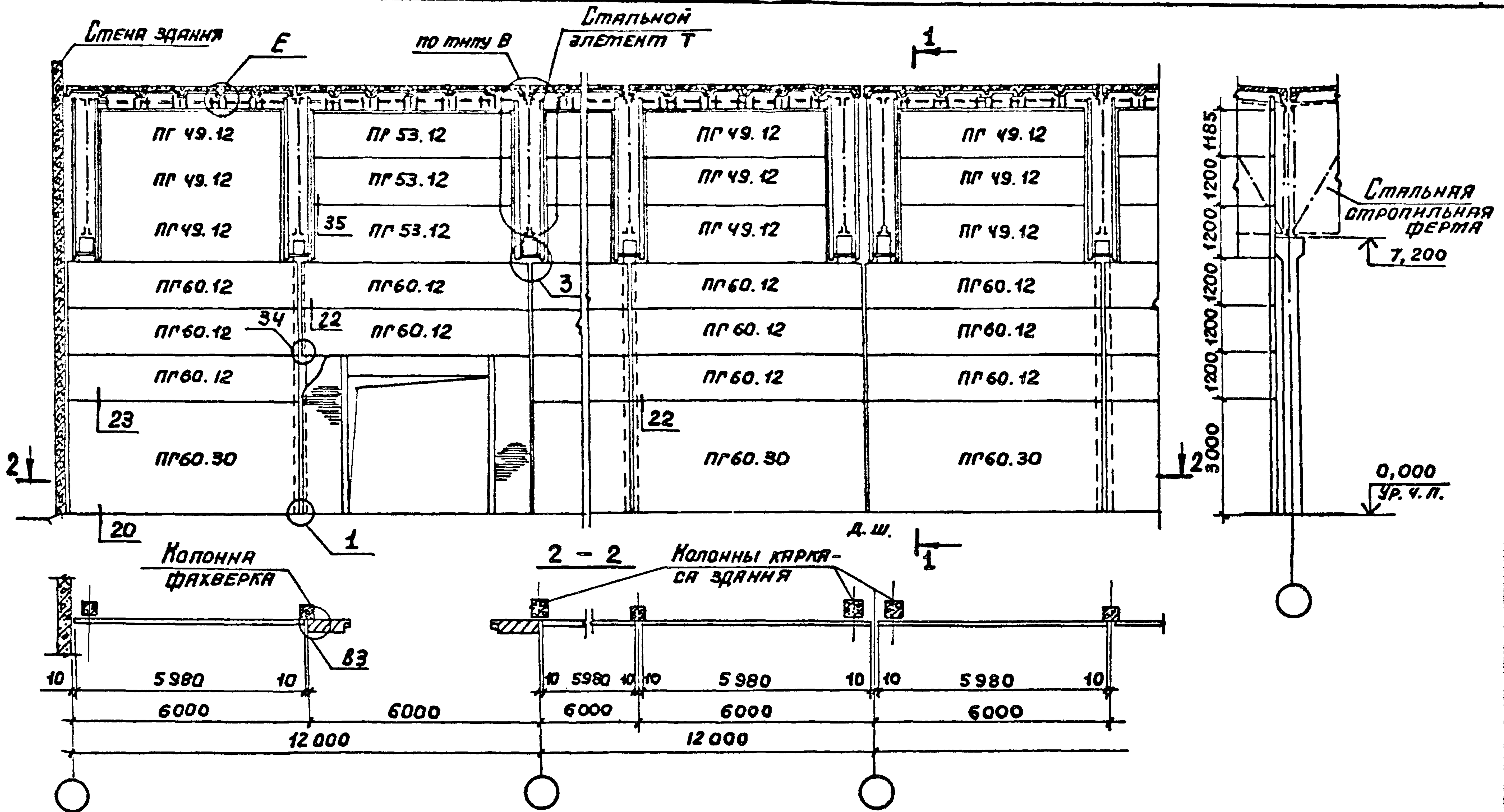
ЧЛВ СПЕЦ	БЕЛОСКИН			1.030.9-2.0-28	Стандарт Лист Л.к.ст.об
И КОНТР	ЧУПЯКОВА				
СП СПЕЦ	КОРТЕЦКИЙ				
ДУМ ГР.	ЧУПЯКОВА				
КОЛОДНИ	КОСТИЧЕВ				
БАЗОВИТ	ЧУПЯКОВА			Пример решения поперечной перегородки в одноэтажном здании высотой 7,2 м. без мостовых кранов. Шаг средних колонн 12 м	ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТНО-ПРОЕКТИРОВАЛЬНЫЙ ПРОЕКТ



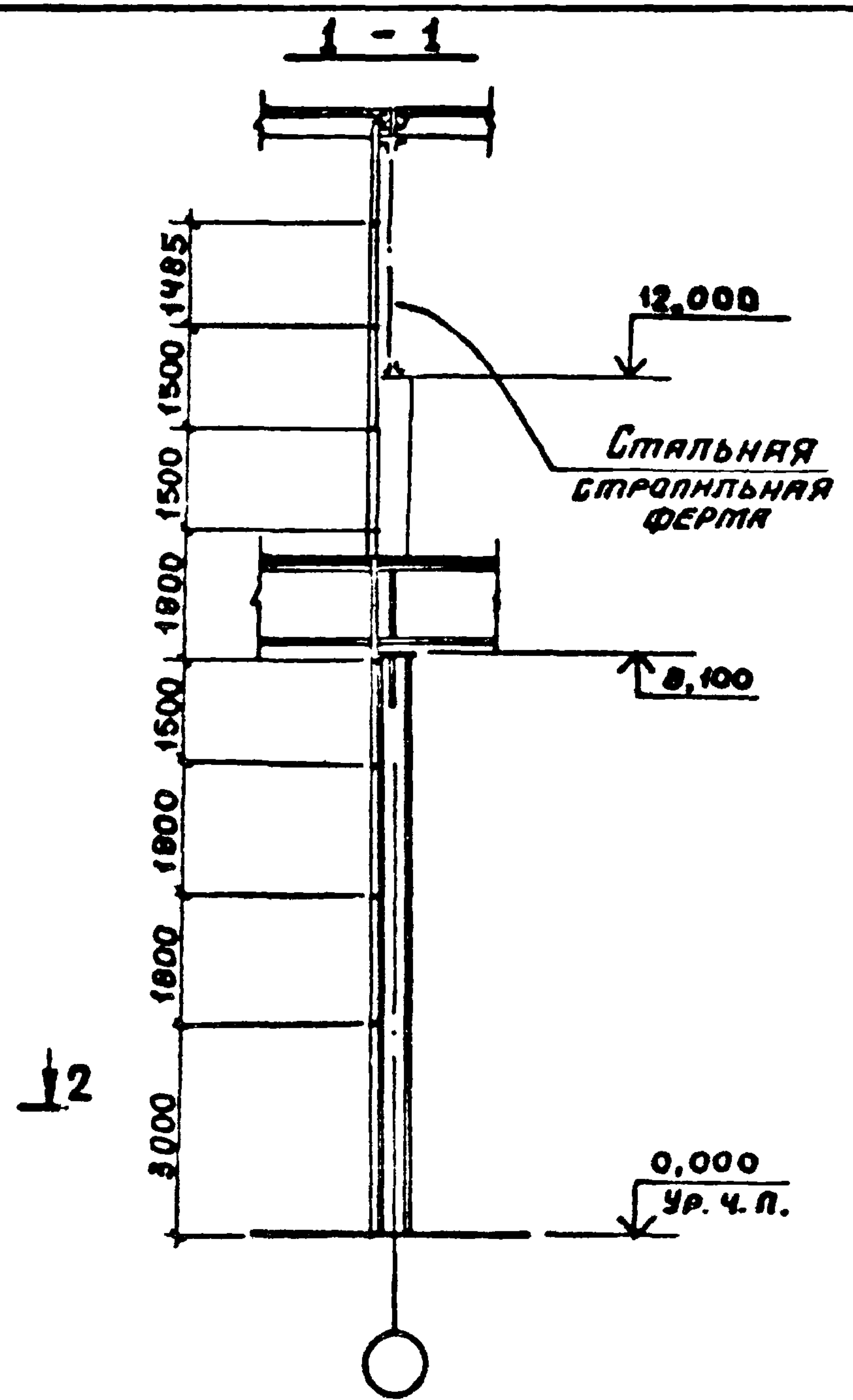
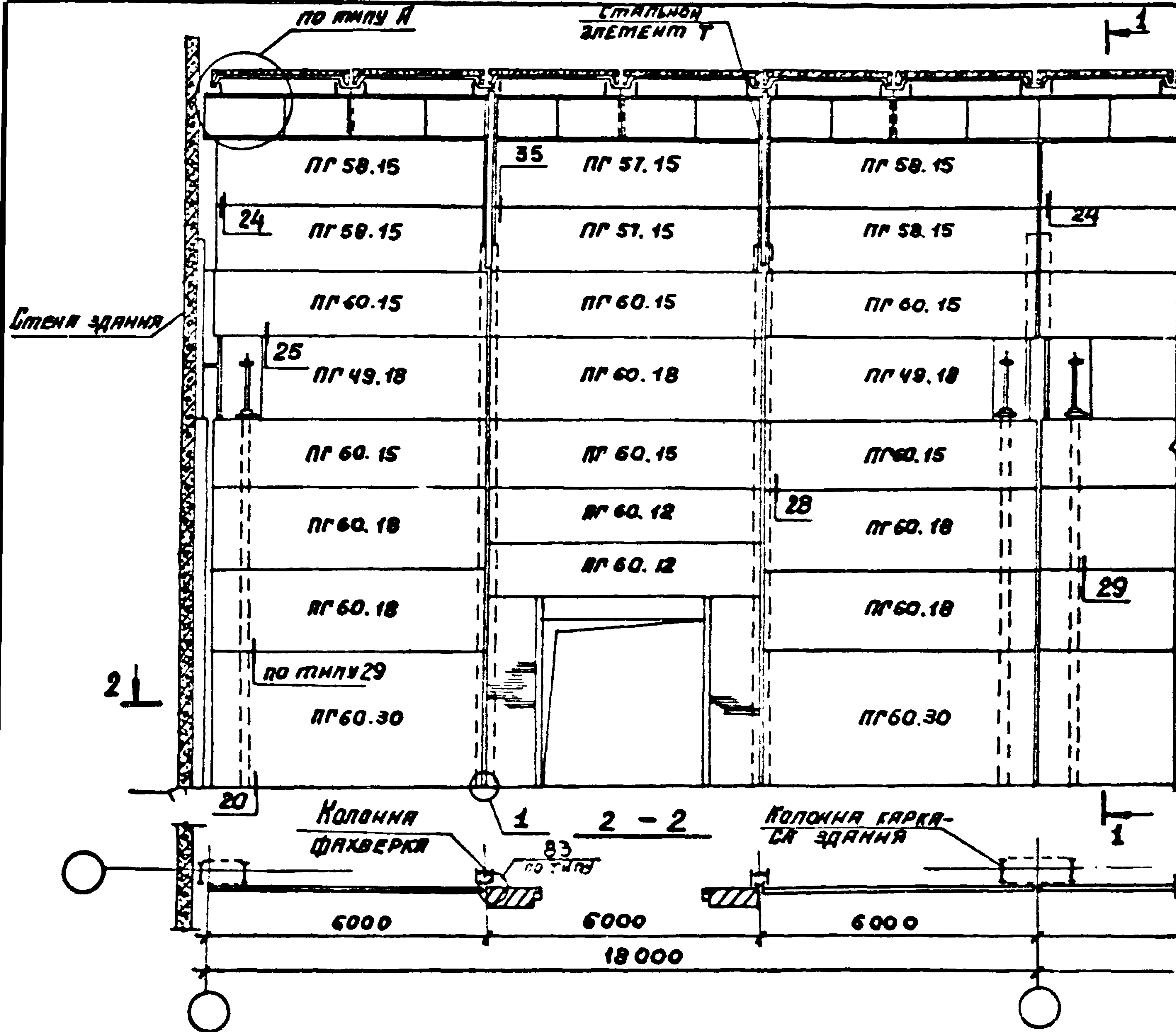
Ирч. отд.	Бродская			1.030.9-2.0-29	Стандя	Лист	Листов
И.контр.	Чумякова						
И.д. спец.	Коротецкая						
Рук. гр.	Чумякова						
Исполнил	Потинчев						
Проверил	Чумякова			Пример решения поперечной перегородки в одноэтажном здании высотой 7,2 м без приставных кранов	Р		1
					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		



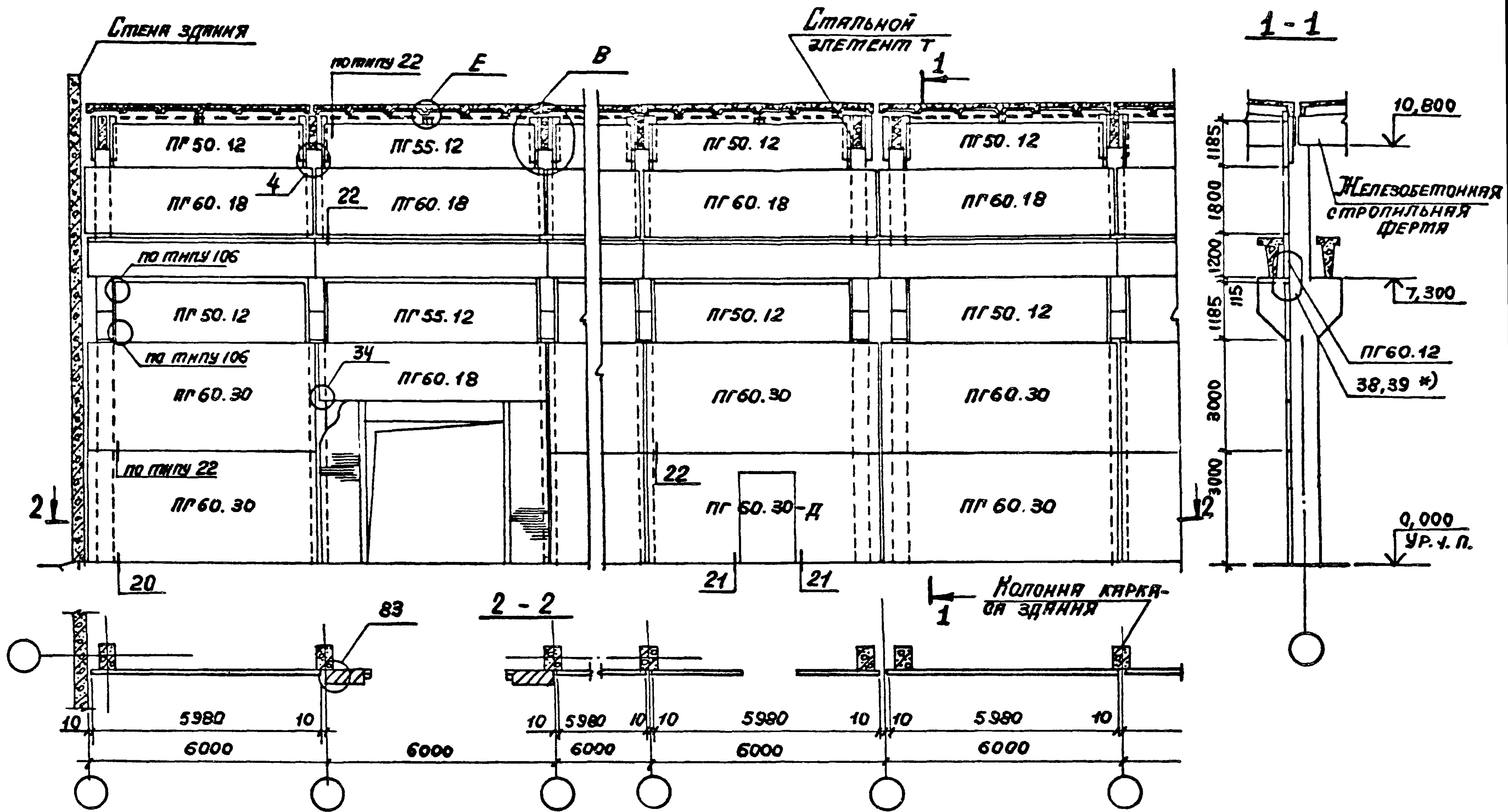
Нач. отд.	Бродский			1.030.9-2.0-30		
Инж. контр.	Чутякова					
Инж. спец.	Кротецкий			ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м. БЕЗ ПОСТОВЫХ КРАНОВ	Лист	Листов
Инж. гр.	Чутякова				Р	1
Инж. техн.	Фотинчев				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ	
Инж. пр.	Чутякова					



Нач. отд.	Бродская	<i>Бс</i>		1.030. 9-2.0-31	Причер. решение продольной перегородки в одноэтажном здании высотой 7,2 м без мостовых кранов	Станд. лист	Листов
И. контр.	Чутякова	<i>Чс</i>				Р	1
Гл. спец.	Коротецкий	<i>Кс</i>				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ	
Рук. гр.	Чутякова	<i>Чс</i>					
Исполн.	Фолтнчев	<i>Фс</i>					
Проверил	Чутякова	<i>Чс</i>					

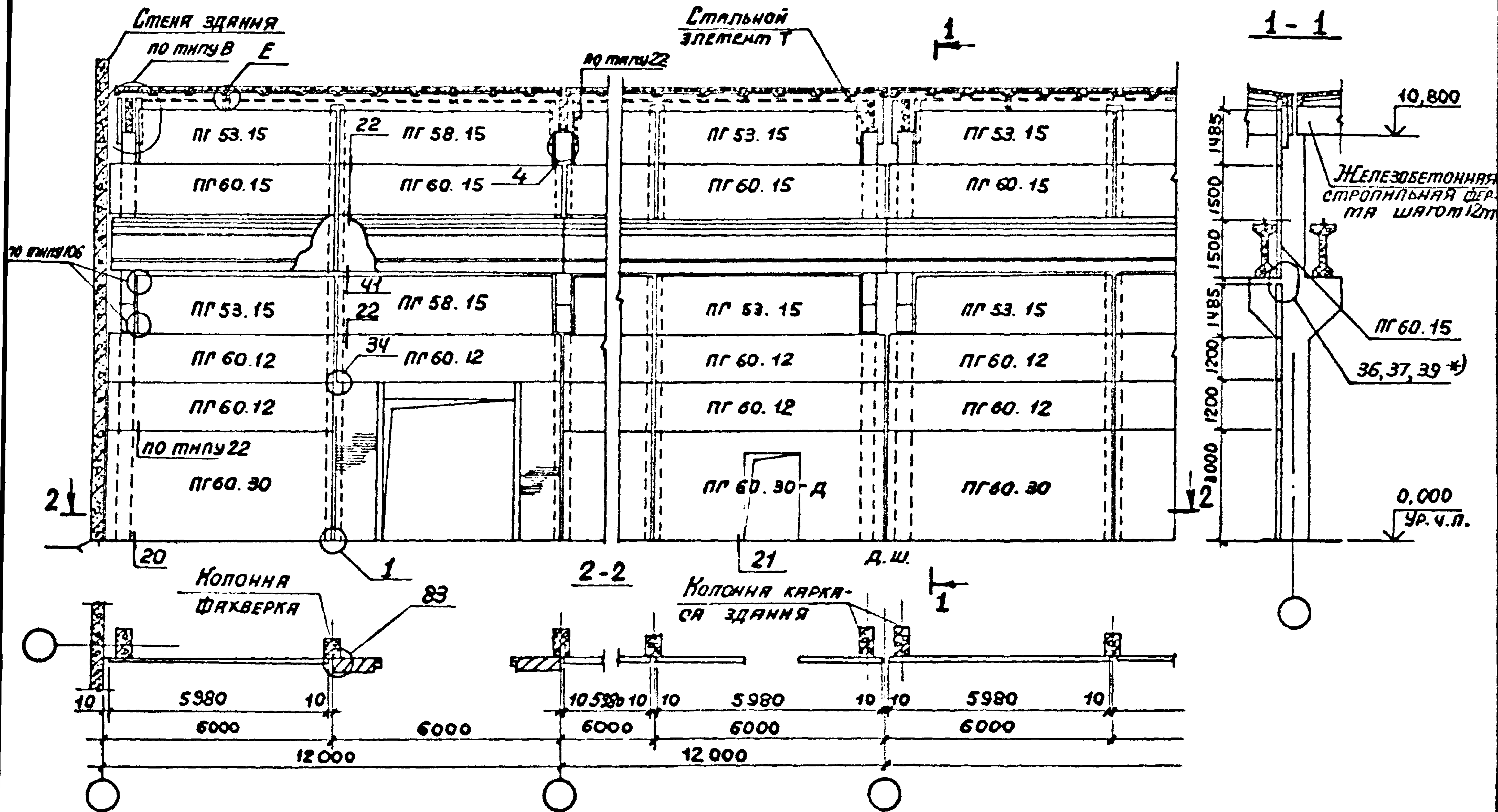


Исполн.	Бродский				1.030.9-2.0-32 ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 12,0 м с ПОС-ТОВЫМИ КРАНАМИ Q=20Т, ШАГОМ КОЛОНН И СТАЛЬНЫМ ФЕРМНЫМ КРАСНЫМ	Лист	1
В. комп.	Чулякова					Листов	1
Ин. спец.	Борисевич					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТНО-СТРОИТЕЛЬНЫЙ ПРОЕКТ	
Рук. гр.	Чулякова						
Проверка	Чулякова						



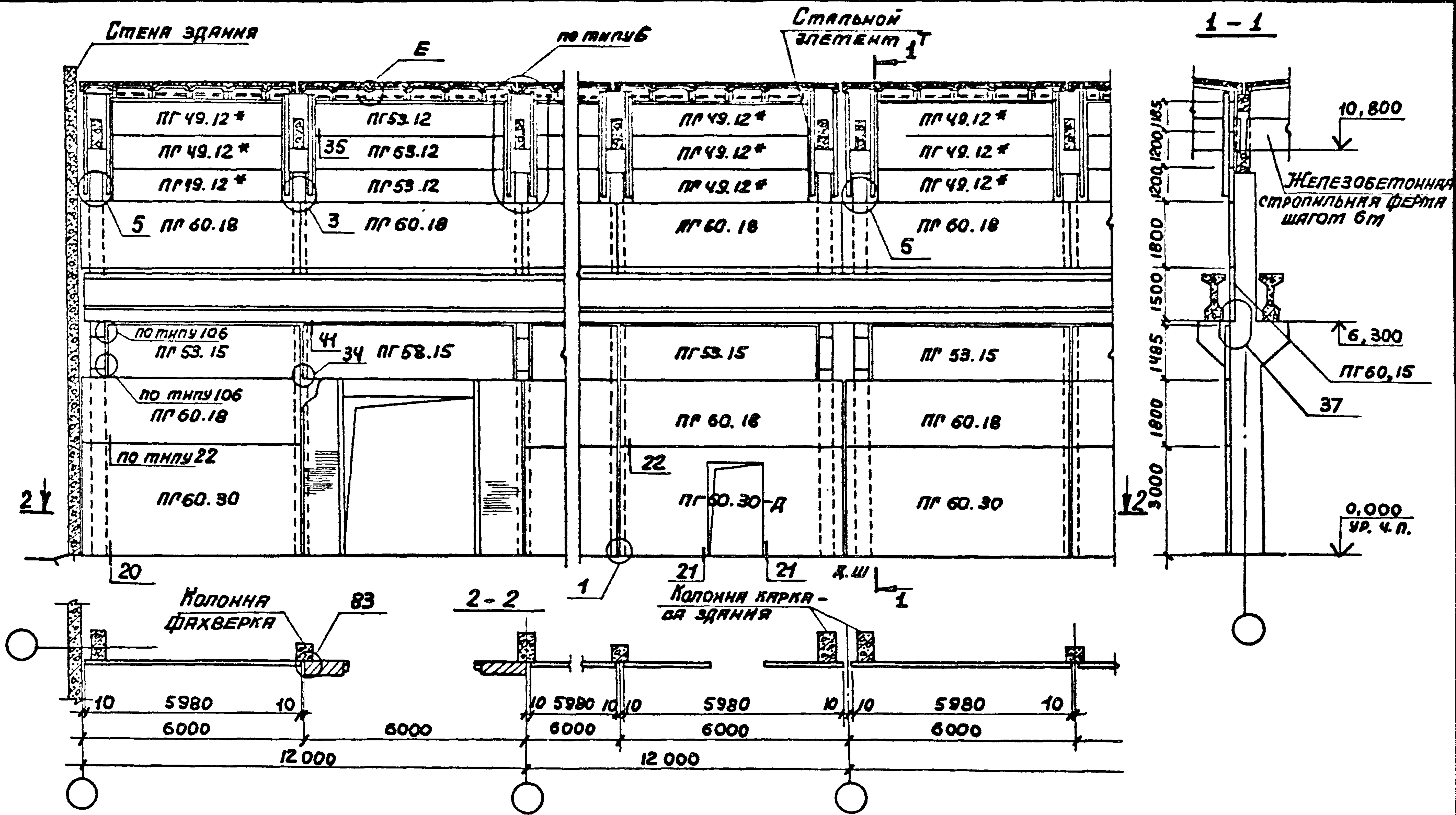
*) При высоте здания $H < 10,8$ м принимать узел 38, при $H = 10,8$ м - узел 39.

Нач. отд.	БРОДСКИЙ			1.030.9-2.0-33
Н. контр.	ЧУЛЯКОВА			
Гл. спец.	КОРОТЕЦКИЙ			
Ст. н.к.з.	ЧУЛЯКОВА			
Инженер	ПОПОВ			
Проектир.	ЧУЛЯКОВА			ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 10,8 м С ПОС-ТОВЫМИ КРАЯМИ $Q = 10$ Т. ШИР КОЛОНН 6 м.
				Стандарт Лист Листов
				Р
				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	
Констр.	Утлякова				
Проект.	Королевич			Пример решения продольной переторжки в одноэтажном здании высотой 10,8 м с мостовыми кранами $G = 10$ т	
Ст.мех.	Утлякова				
Колонки.	Томичев				
Проект.	Утлякова				
				Листов	1
				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИ ПРОЕКТА	



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

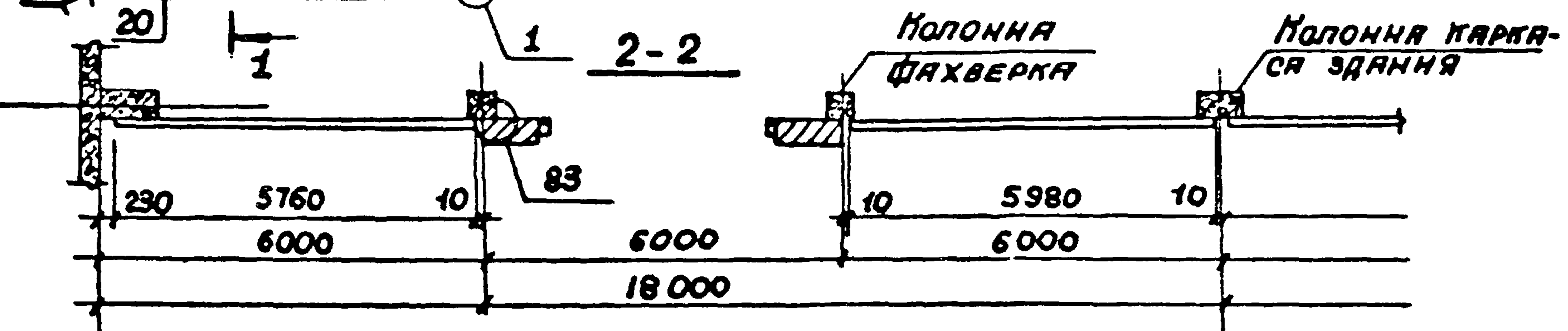
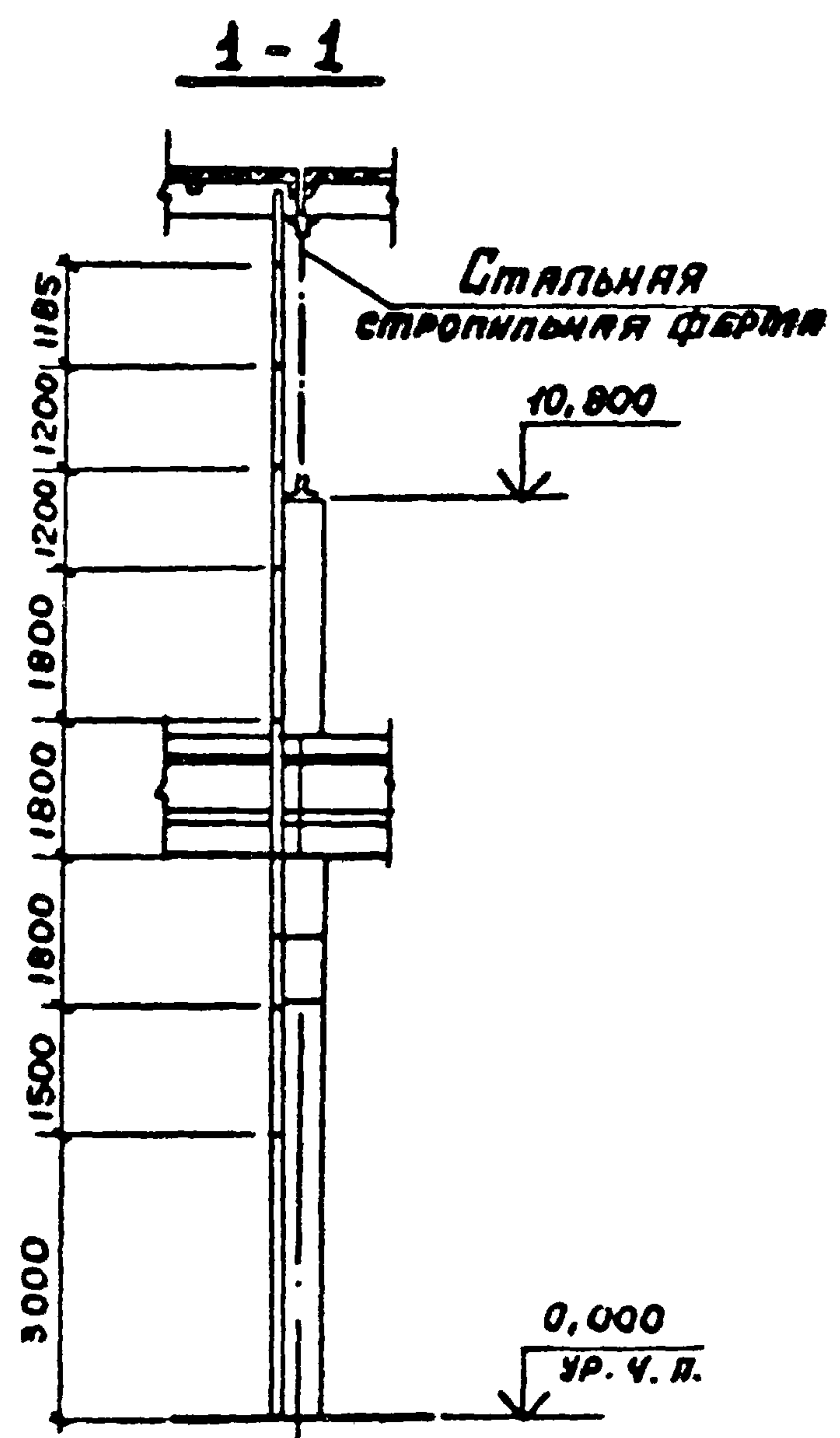
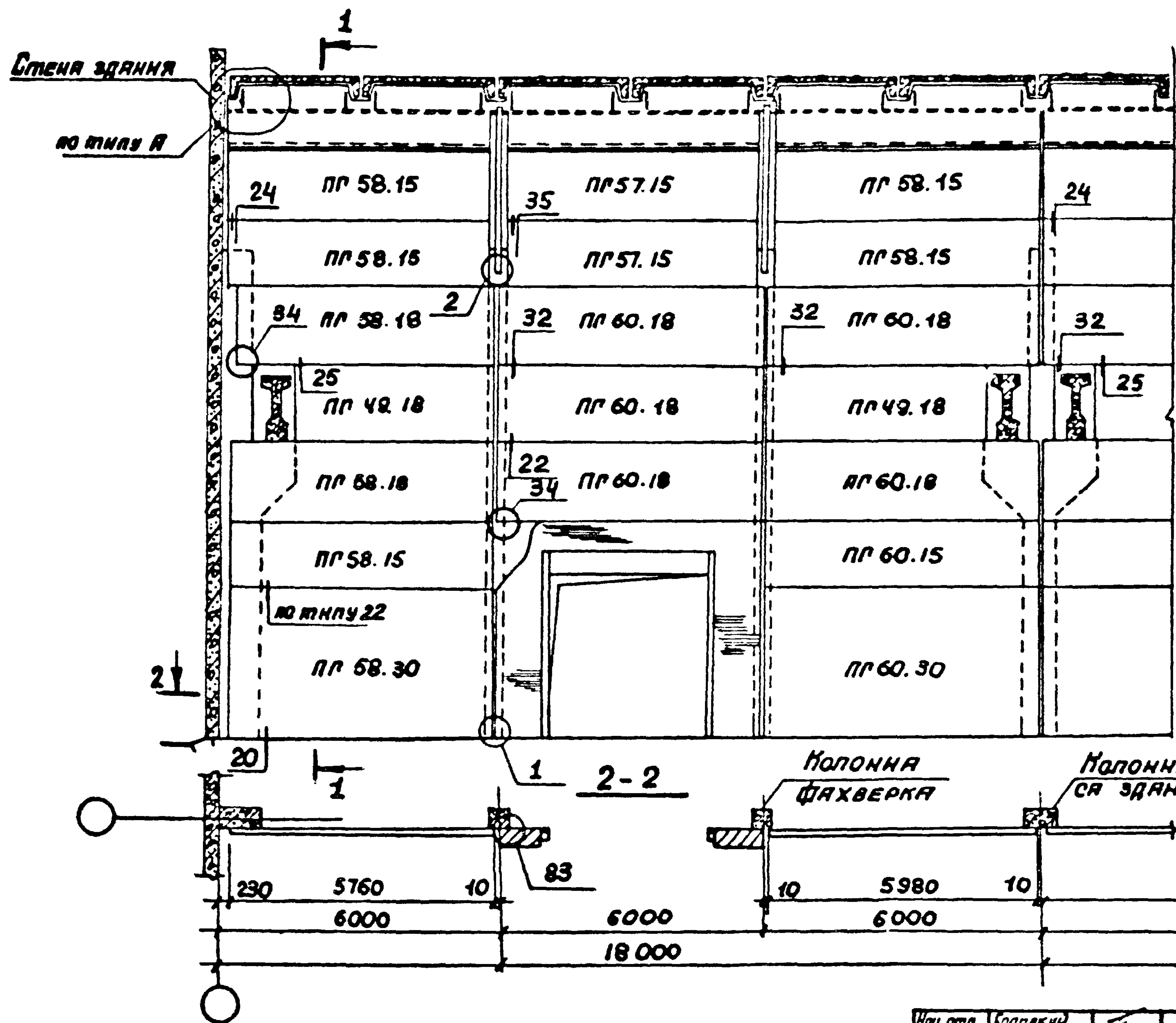
Исполн.	Бродский	И.С.
Н.контр.	Чутякова	Ч.С.
П. спец.	Коротецкий	К.С.
Ст. инж.	Чутякова	Ч.С.
Исполнил	Фомичев	Ф.С.
Проверил	Чутякова	Ч.С.

1.030.9-2.0-35

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

Стандия	Лист	Листов
Р		1

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ



Имя отд.	Борискин	
И. контр.	Чутякова	
И. спец.	Коротецкий	
И. уч. гр.	Чутякова	
Исполнитель	Потинчев	
Проведен	Чутякова	

1.030.9-2.0-36		
Принят решение поперечной перегородки в одноэтажном здании высотой 10,8м с составными колоннами В-20т. Шаг колонн и стальных ферм покрытия 12м.	Лист	Листов
	Р	1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		

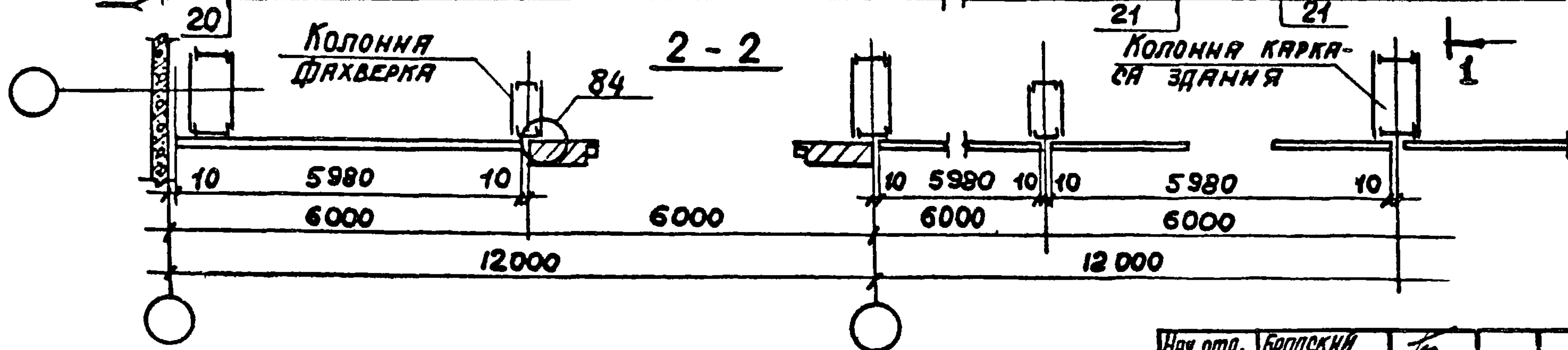
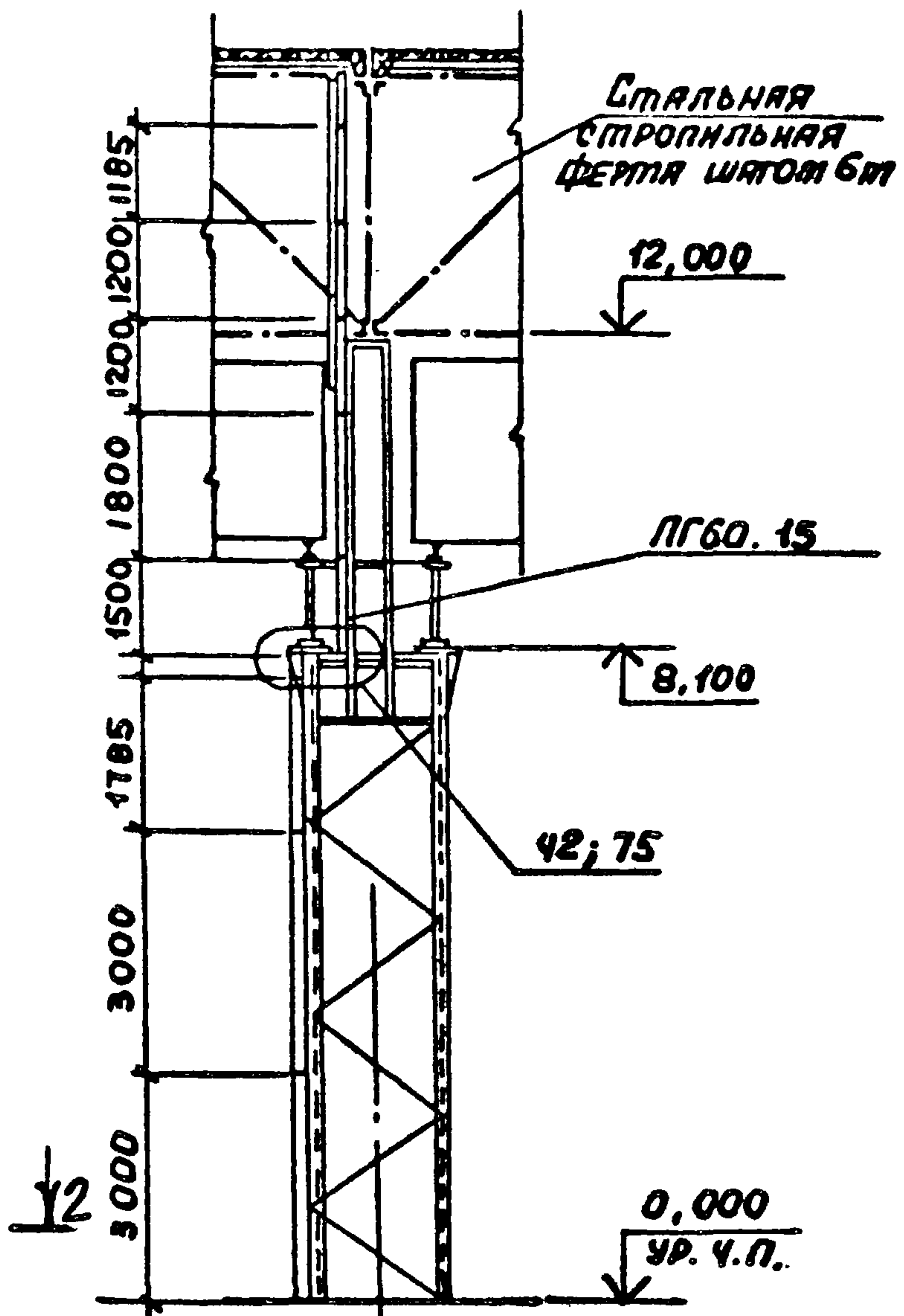
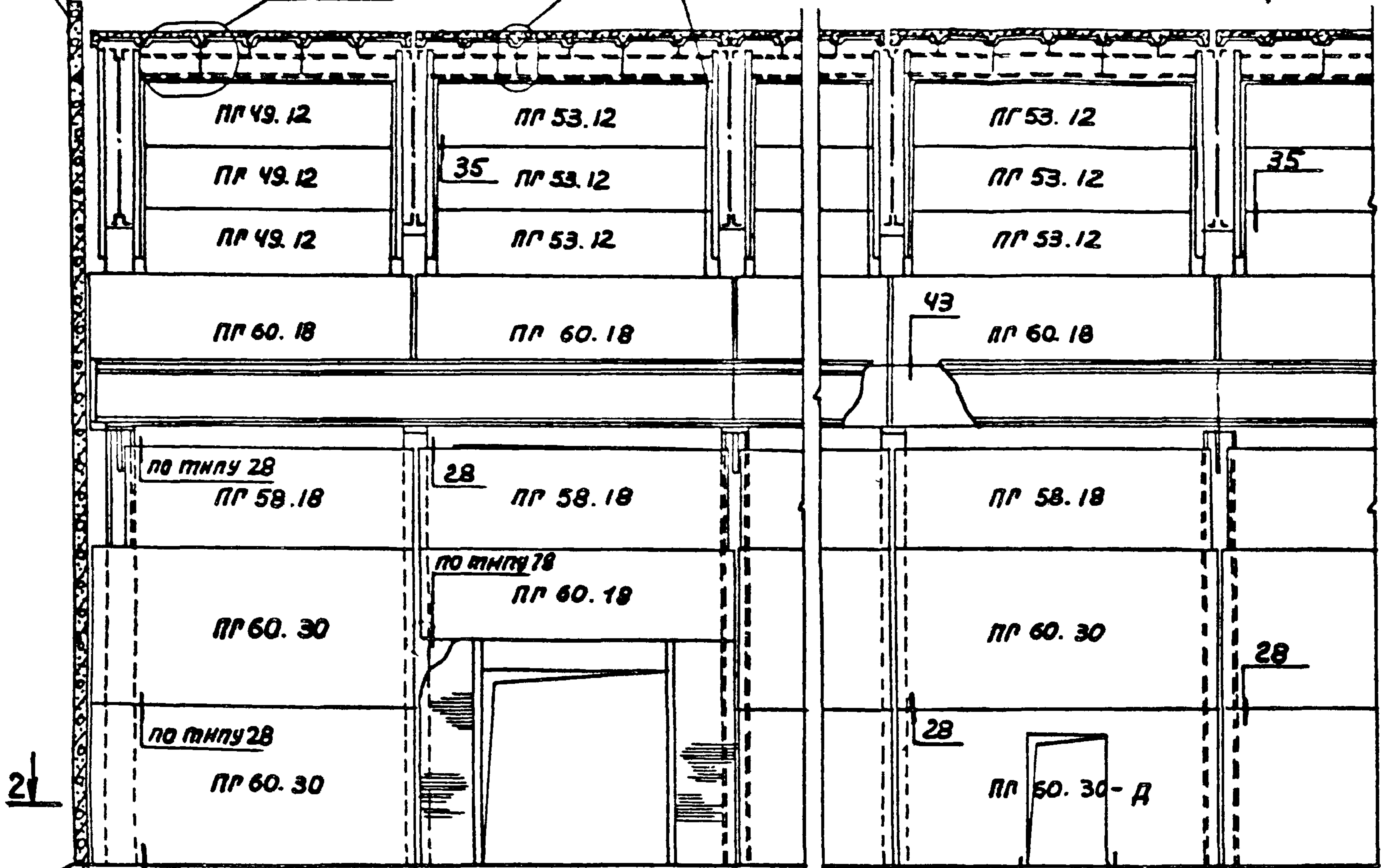
Стена здания

по тмпу Я

Стальной элемент Т

1

1-1

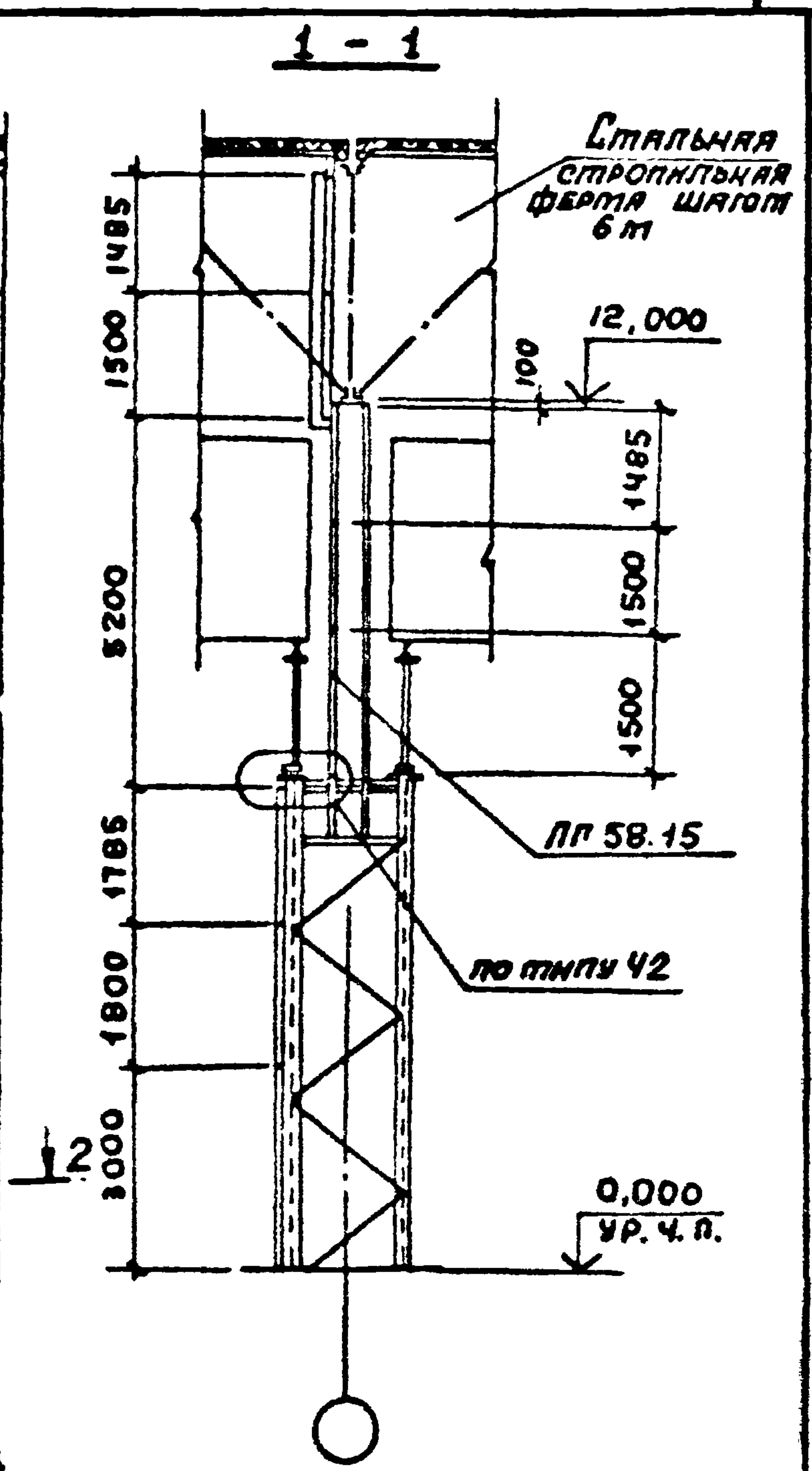
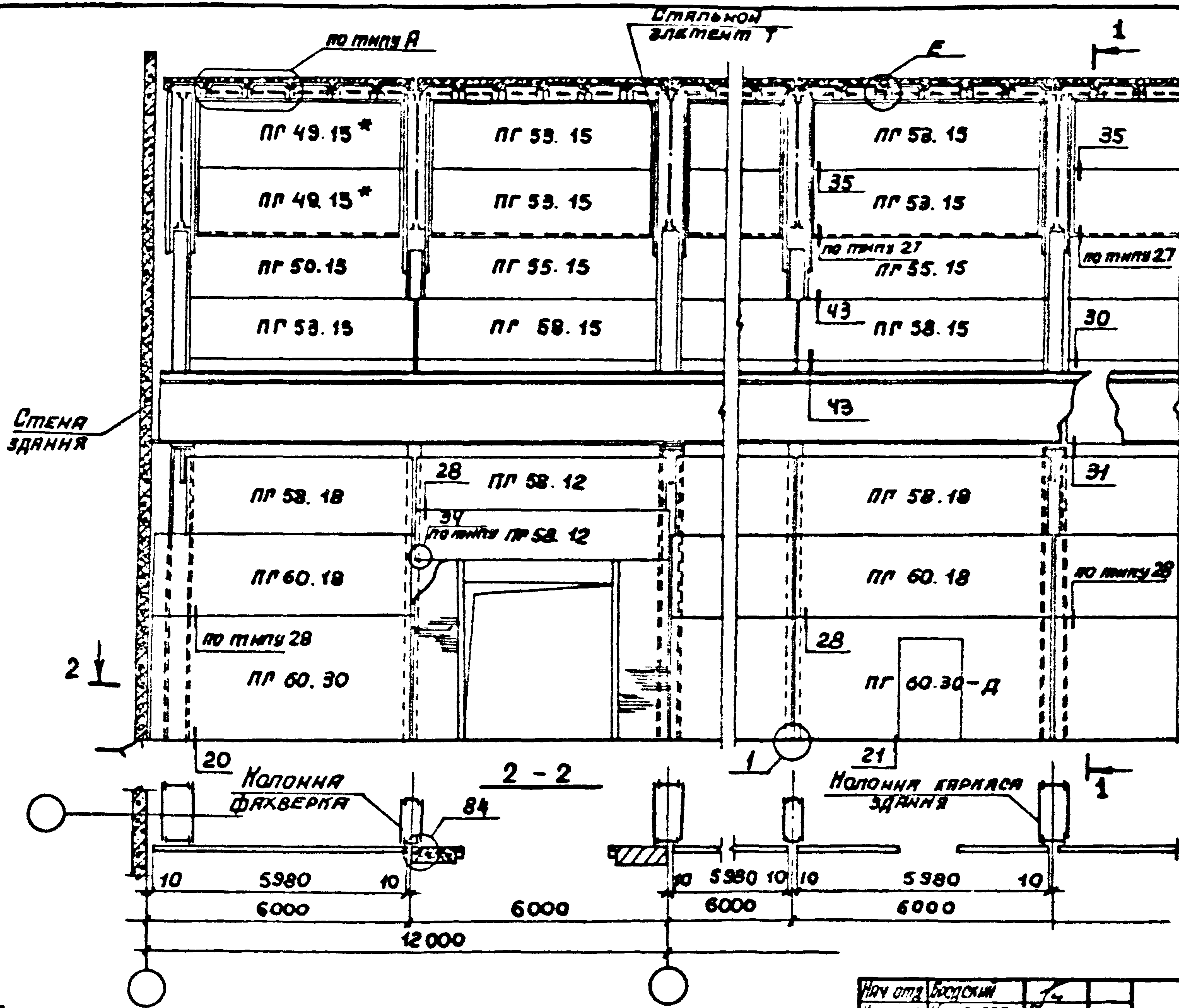


Нач. отд.	Бродский	Б
Н. контр.	Чутякова	Ч
Ин. спец.	Коротецкий	К
Рук. гр.	Чутякова	Ч
Исполнил	Попичев	П
Проверил	Чутякова	Ч

1.030.9-2.0-37

Пример решения продольной перегородки в одноэтажном здании высотой 12 м с тостовыми кранами Q=20 т

Стаяня	Лист	Листов
Р		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		



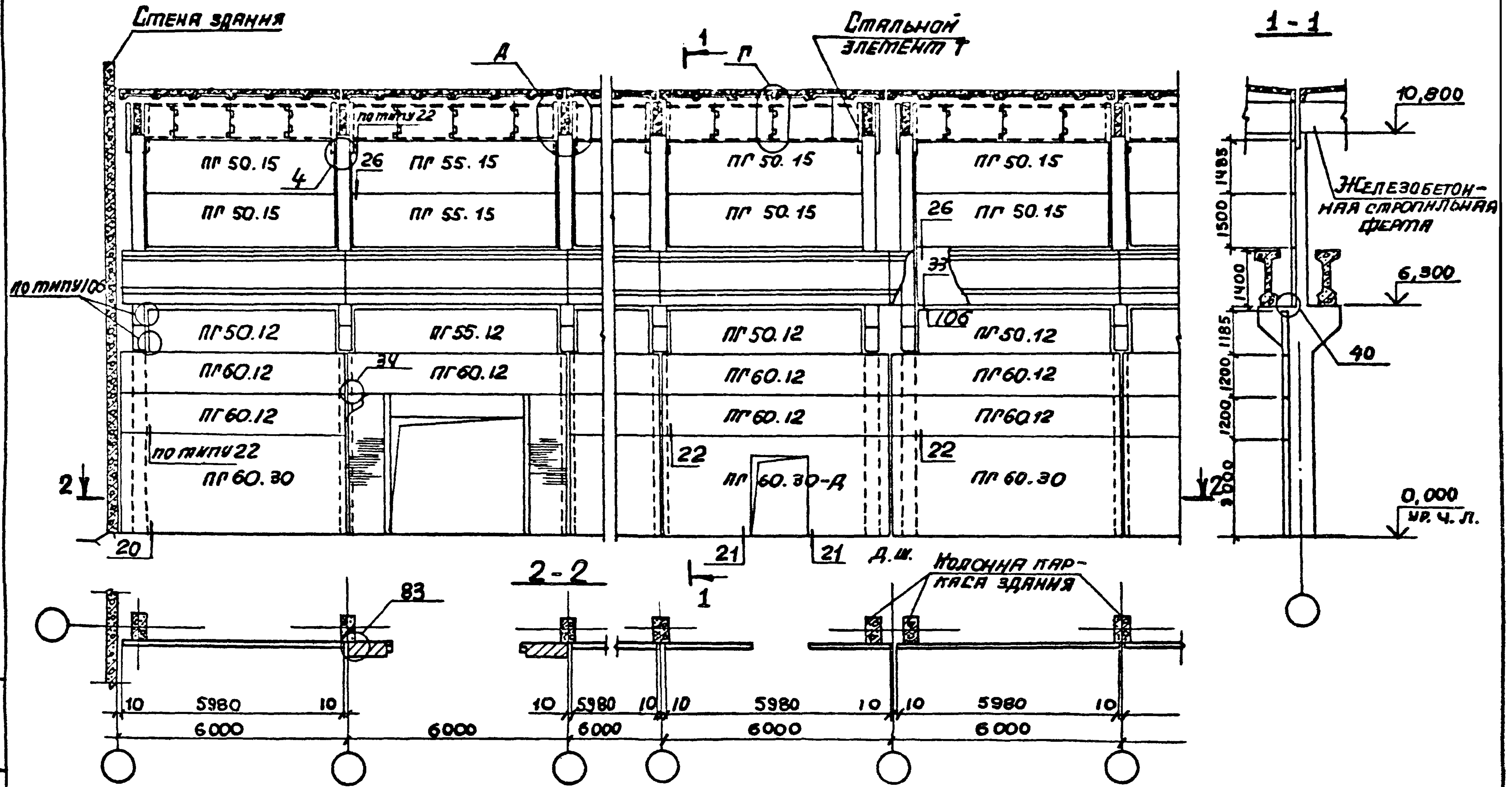
* Заполнение межферменного пространства панелями возможно только при ширине нижнего пояса стропильной фермы не более 300 мм и установке стального элемента Т по узлу 5.

Имя отч.	Борискин	И.И.
И.контра.	Чутякова	И.И.
И.в.с.ц.	Королевич	И.И.
Р.к.г.	Чутякова	И.И.
Исполн.	Сотничев	И.И.
Проектир.	Чутякова	И.И.

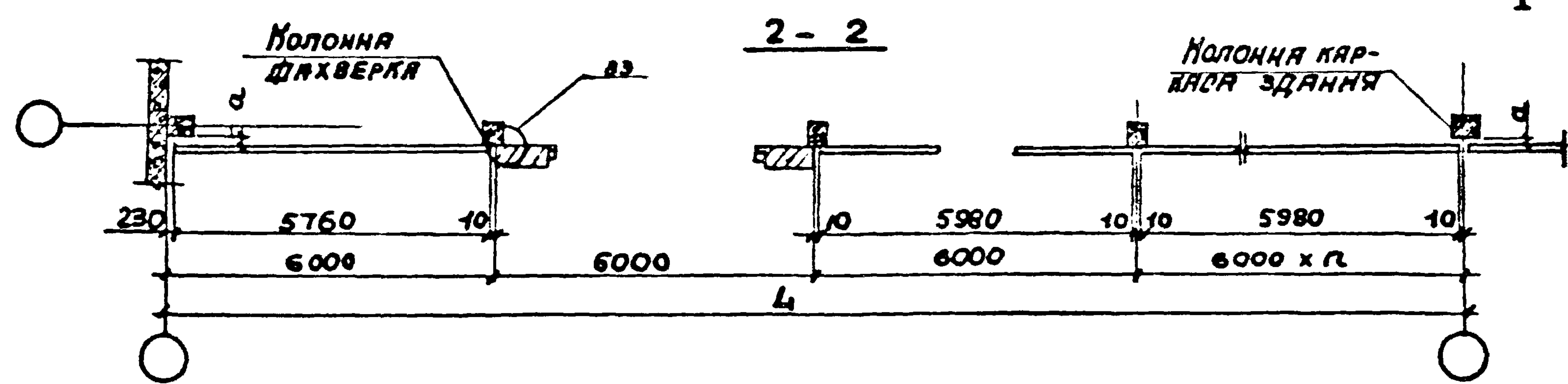
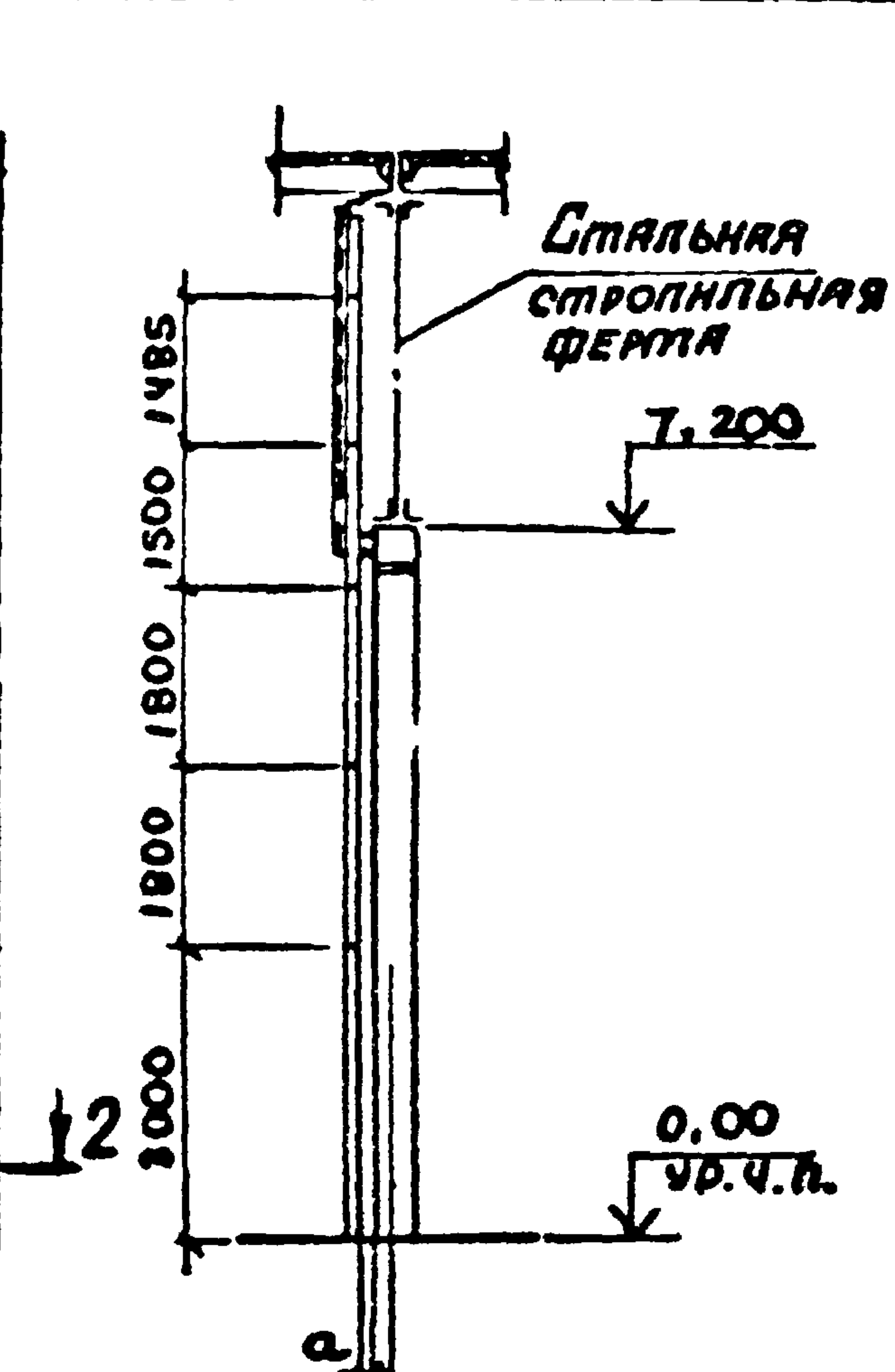
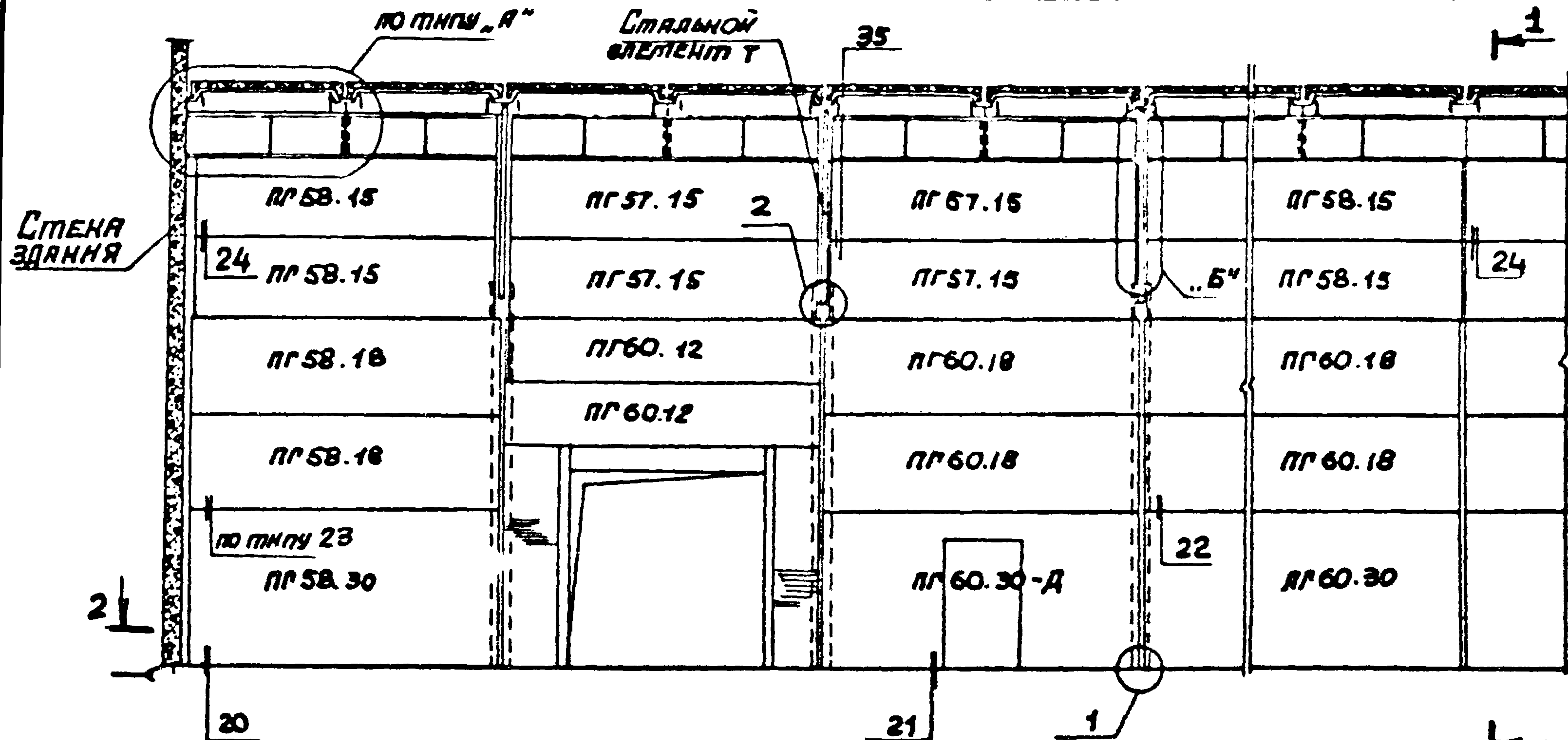
1.030.9-2.0-38

Пример решения продольной перегородки в одноэтажном здании высотой 12 м с мостом вяти краями Q-30T

Страна	Лист	Грочев
Р		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ		



Исполн.	Бродский	К		1. 030. 9 - 2.0 - 39	Страница	Лист	Листов
И.контр.	Чутякова	Ч					
Гр. спец.	Коротецкий	К					
Дух. гр.	Чутякова	Ч					
Исполн.	Шотичев	Ш		Пример решения продольной перегородки в одноэтажном здании высотой 10,8 м с тос-товыми кранами Q = 30 т	Р	1	ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИ ПРОЕКТ
Проверил	Чутякова	Ч					



L	a	n
30 000	50	1
36 000	100	2

На данной схеме показана перегородка для случаев, когда ширина стропильной фермы больше ширины основной колонны здания. При ширине стропильной фермы меньшей ширины основной колонны перегородку устанавливать прилжно к основной колонне (по типу тон-тажной схемы, показанной на док. - 27).

Исполнитель	БРОДСКИЙ	
Сл. конструктор	КОРСТЕНКНИ	
Рук. гр.	ЧУТЯКОВА	
Исполнитель	ПОПОНЧЕВ	
И. конструктор	ЧУТЯКОВА	
Проверен	ЧУТЯКОВА	

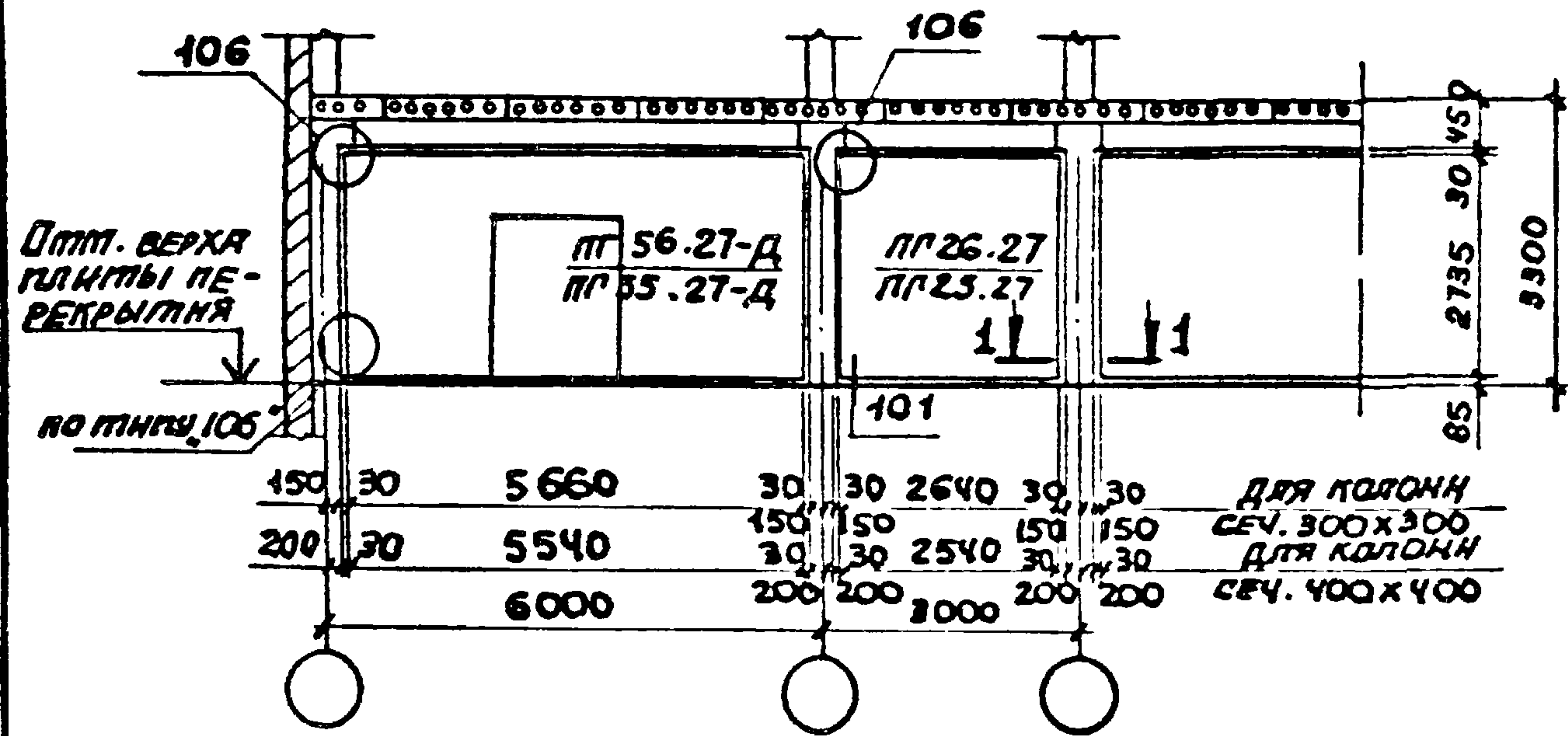
1.030.9 - 2.0 - 40

ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ 7,2 м БЕЗ ПОС-ТОВЫХ КАРНОВ Шаг колонн 6 м.

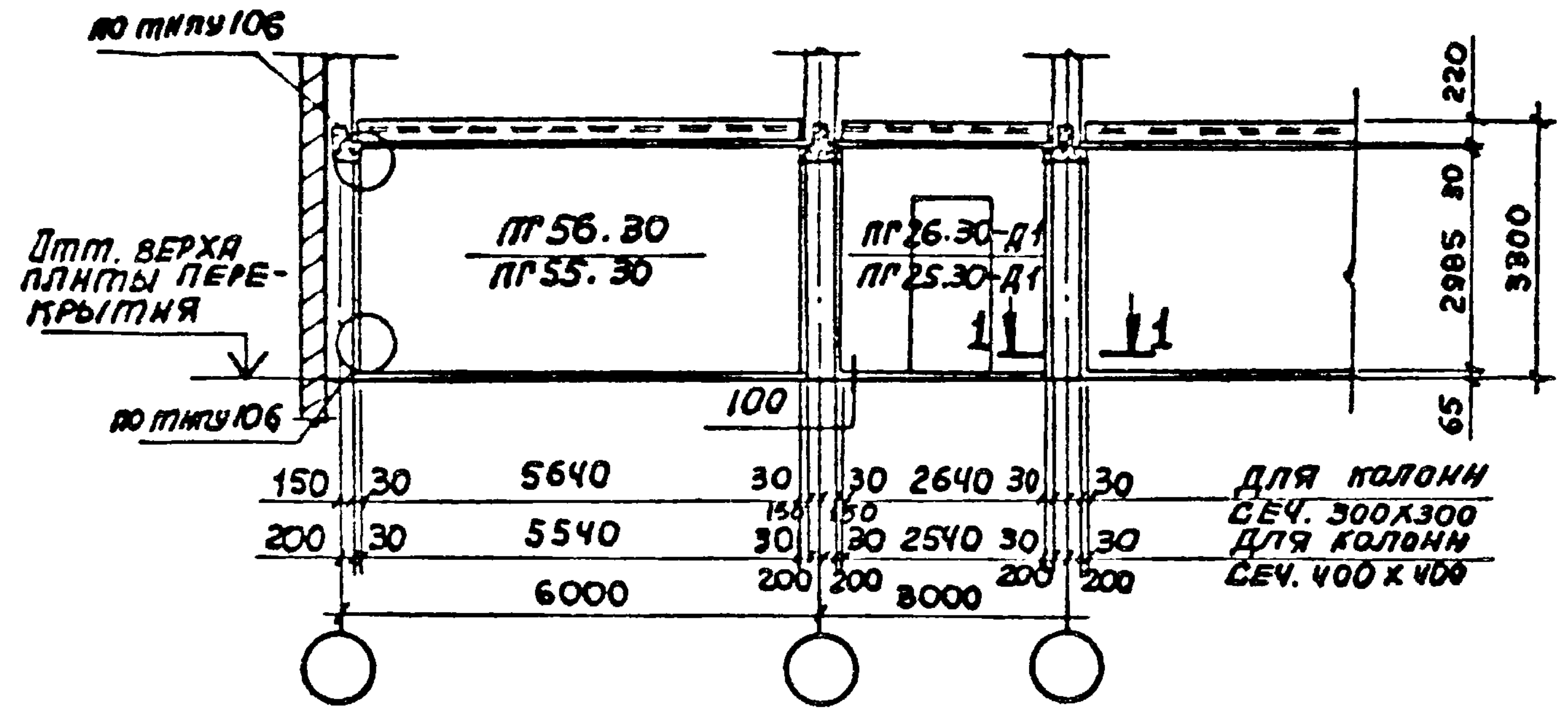
Стадия	Лист	Листов
Р		1

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ

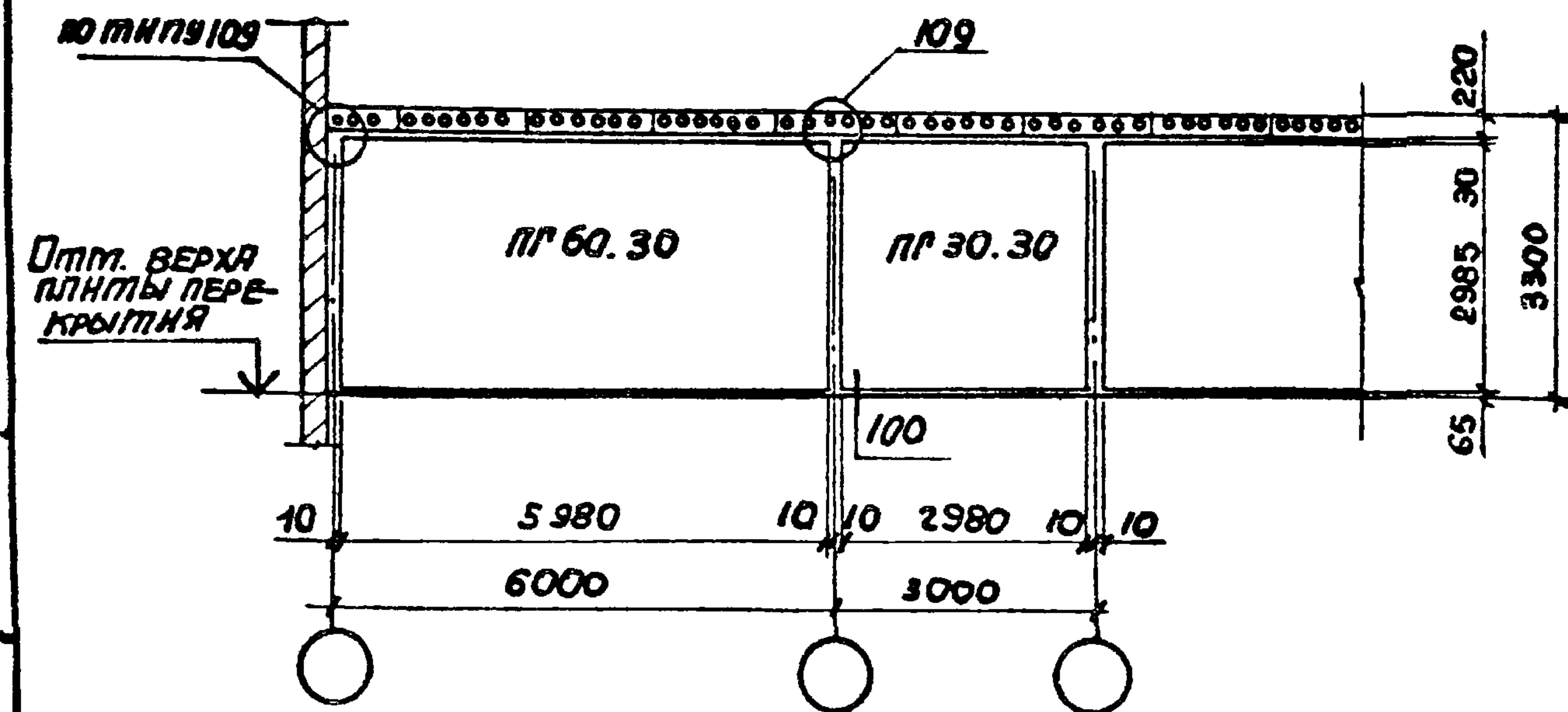
**ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



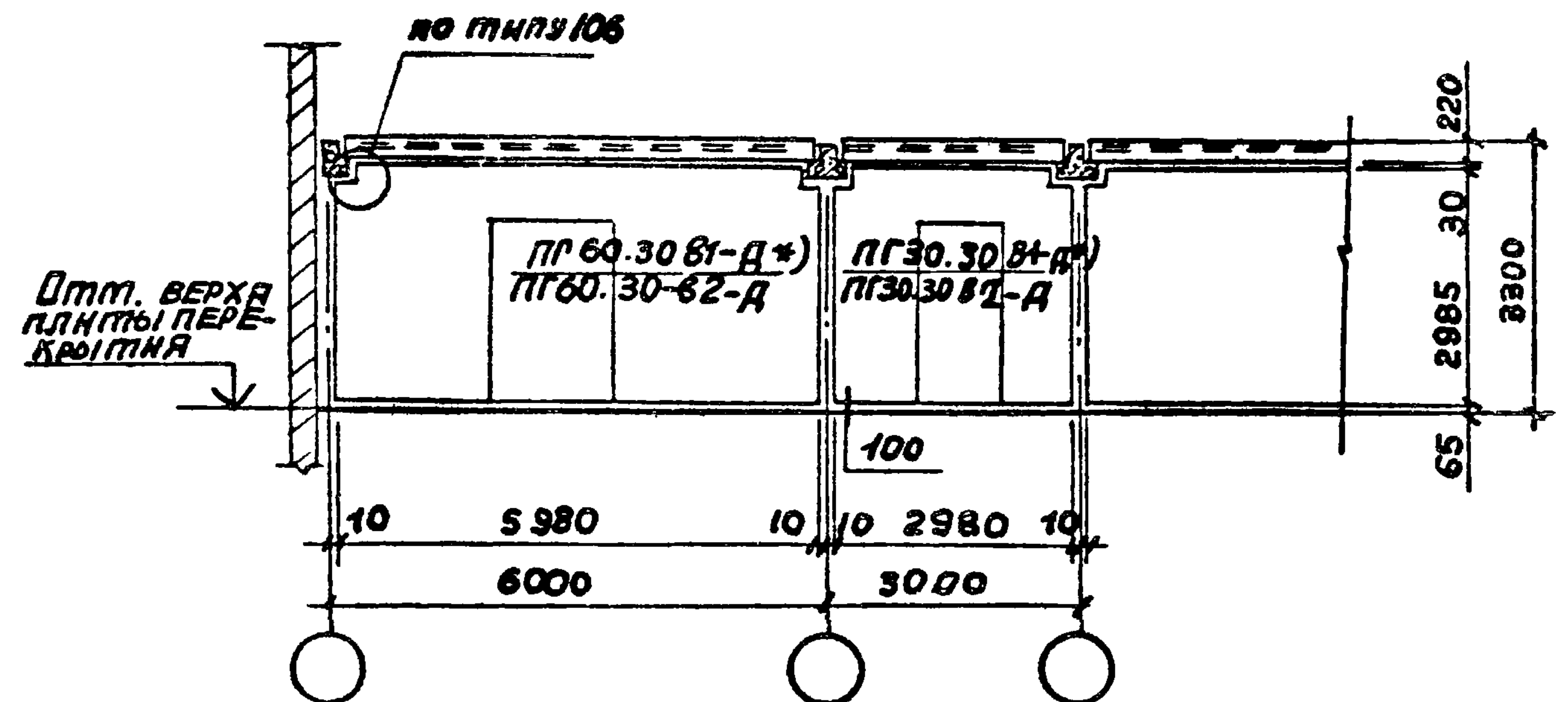
**ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



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



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



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

Сечение 1-1, 2-2 см. документ - 46.

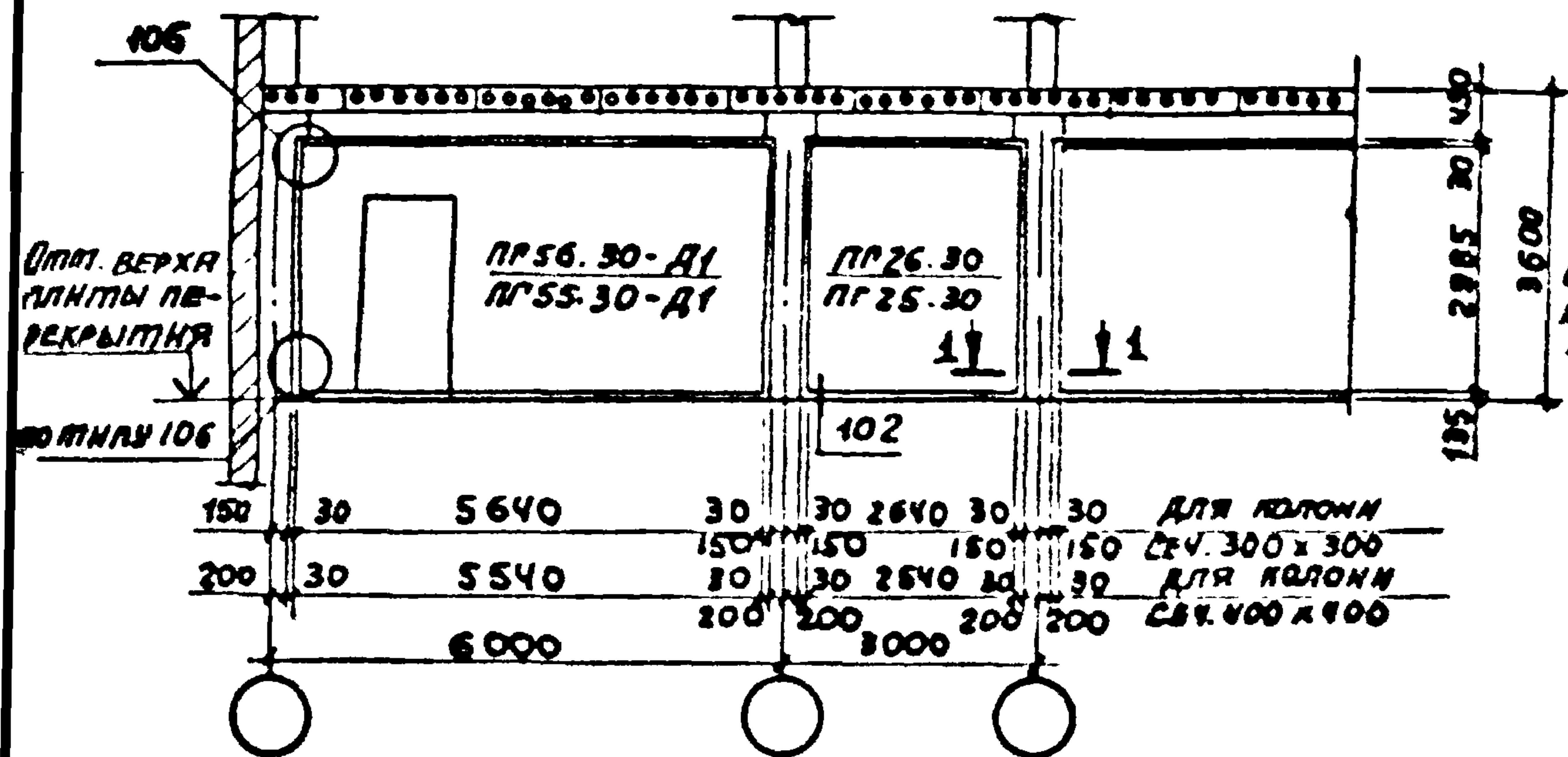
Нач. отд.	Бродский	
И. контр.	Чутякова	
Ин. спец.	Коротецкий	
Рук. гр.	Чутякова	
Исполнил	Потинчев	
Проверил	Чутякова	

1.030.9-20-41

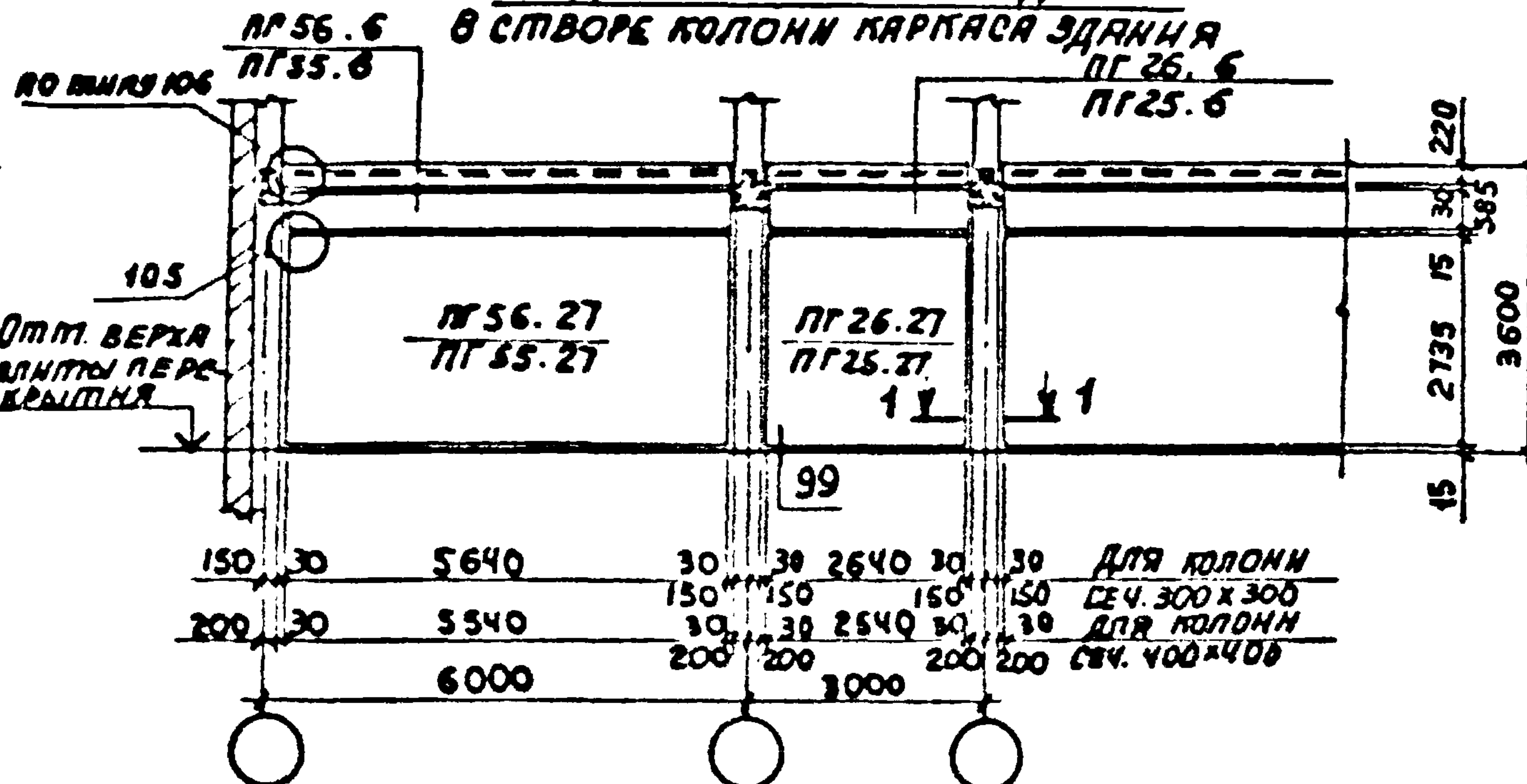
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1.
ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ МНОГОПУСТОТНЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,3 м.

Стандия	Лист	Листов
Р		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		

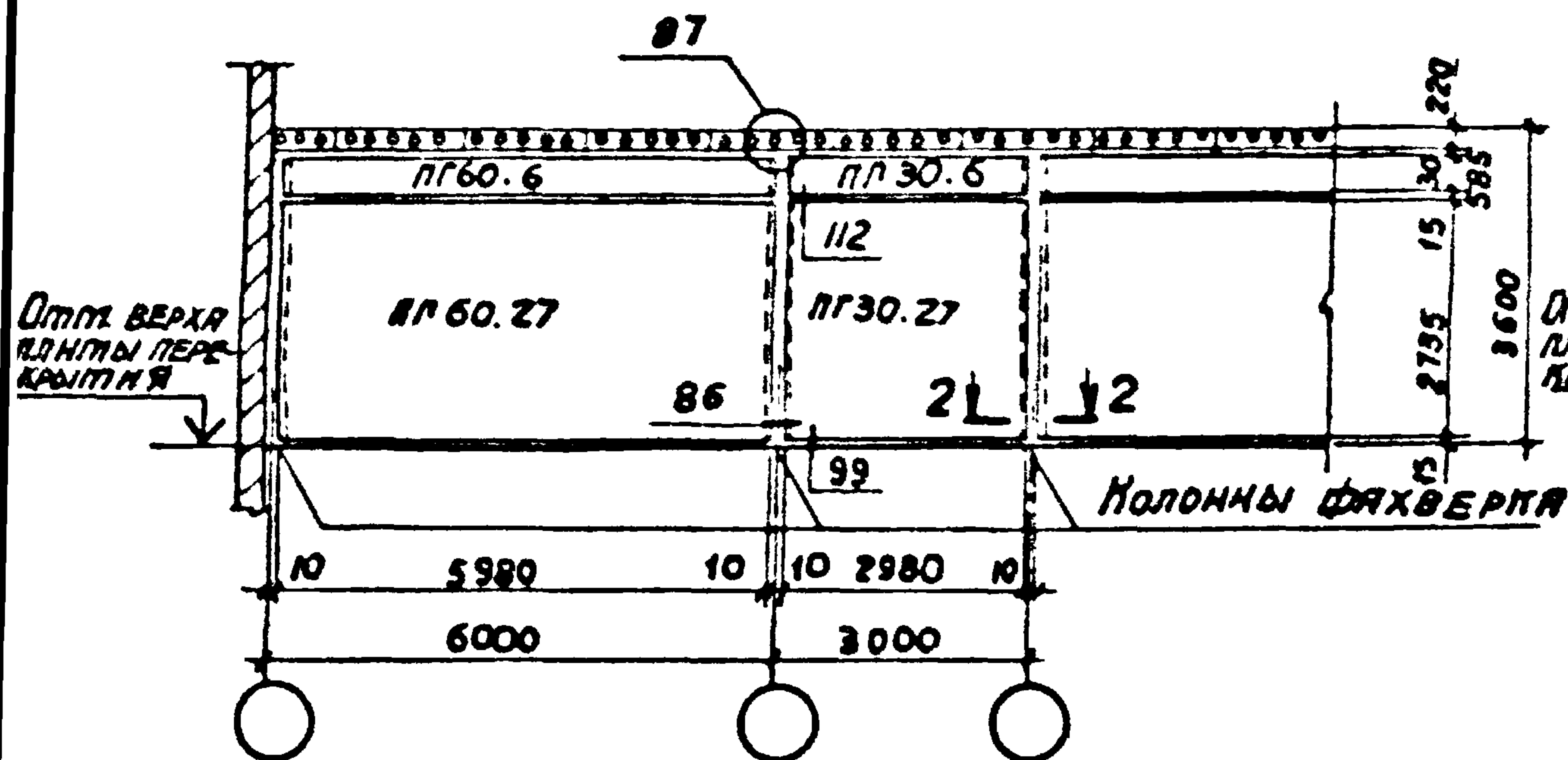
**ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



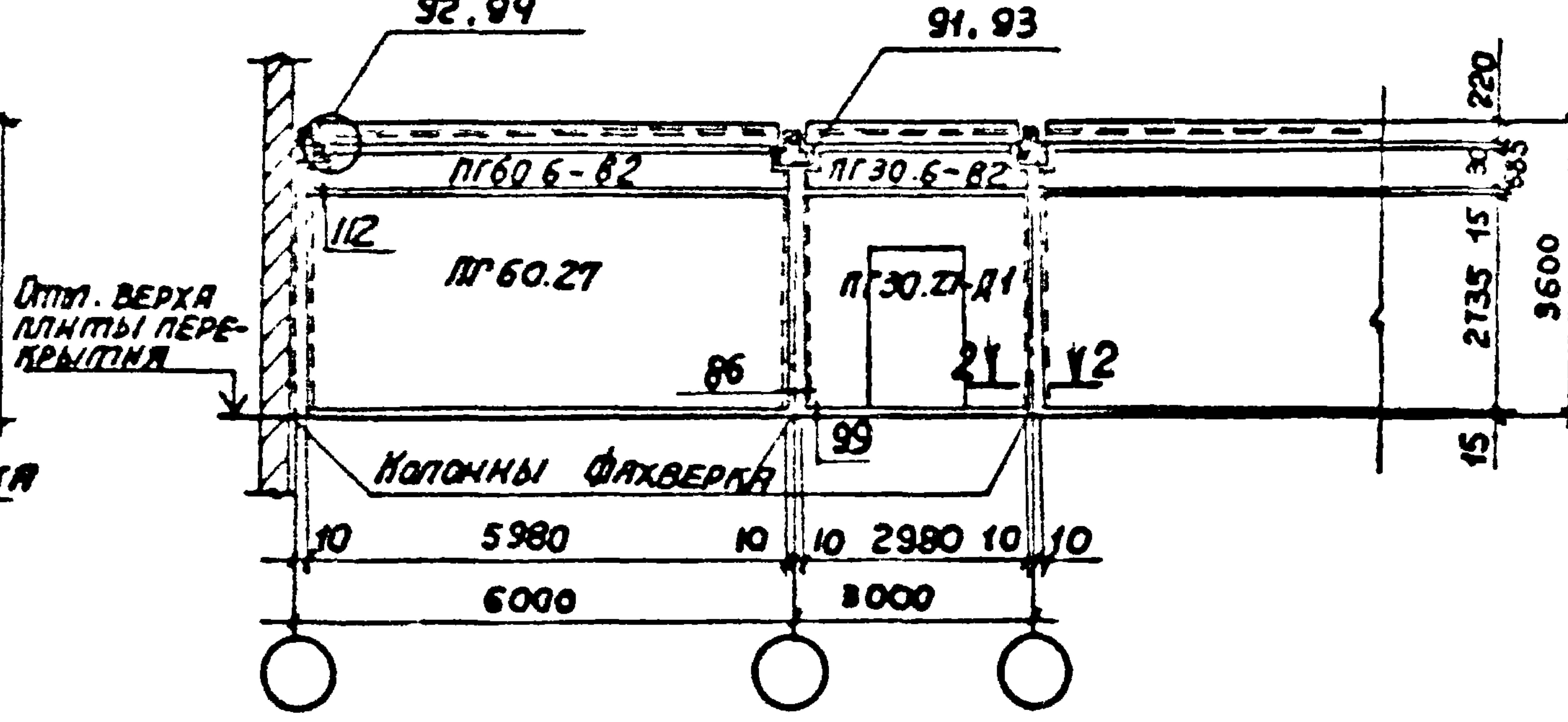
**ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



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



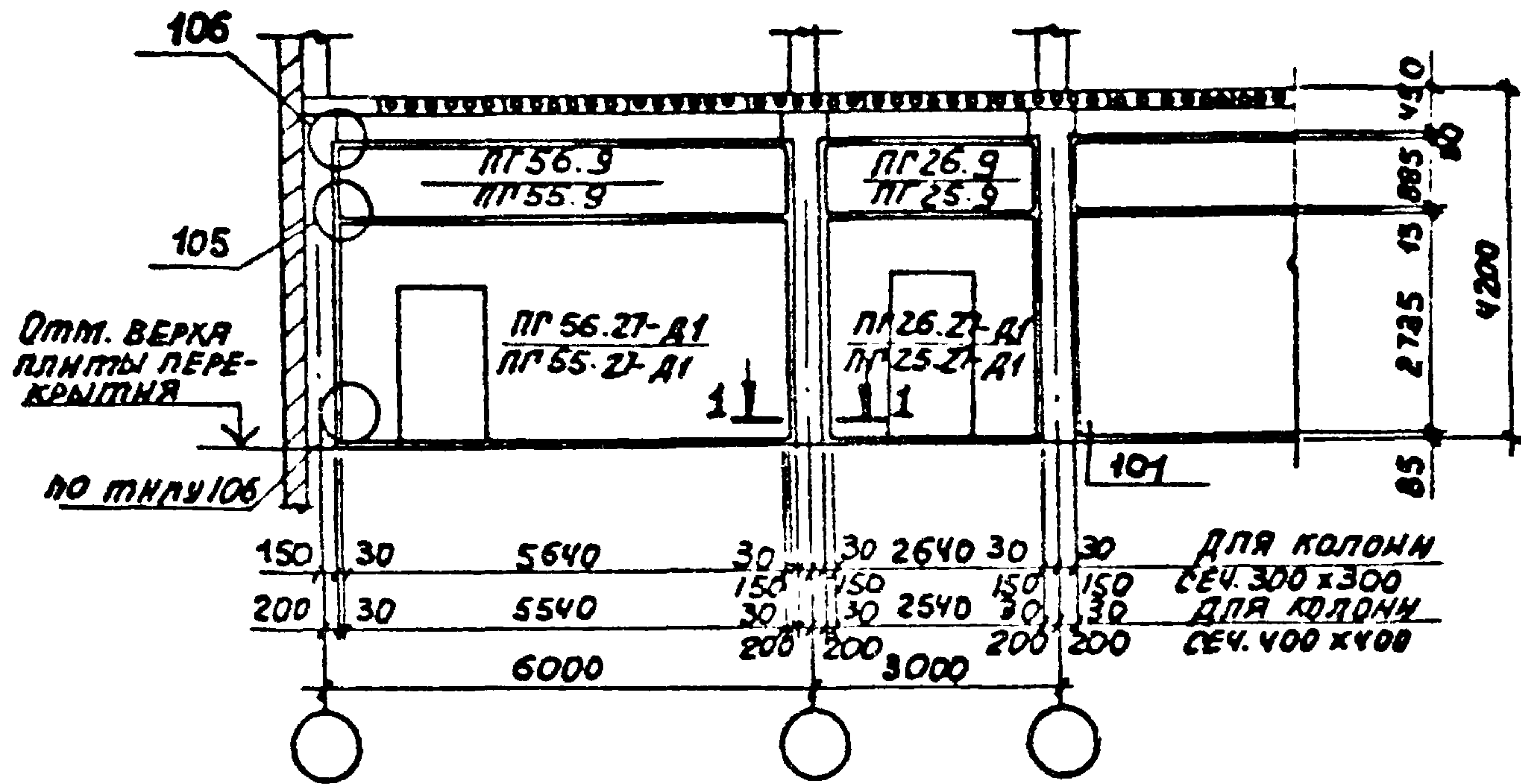
**ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



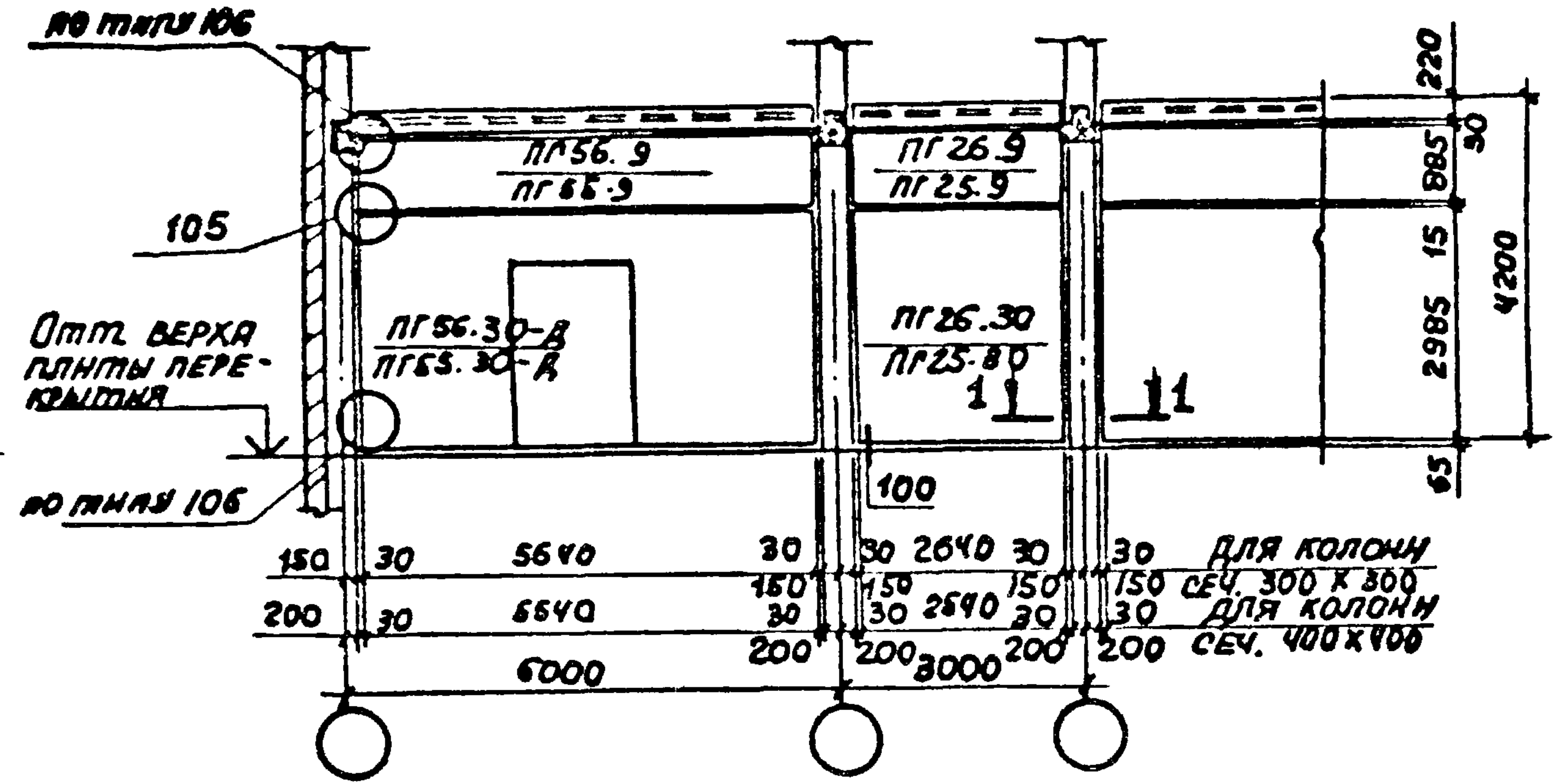
Раскладка панелей в поперечной перегородке в створе колонн при ригеле высотой 600 мм и многопустотных панелях перекрытия и сетке колонн 9x6 м такая же, как в перегородке на этаже соответствующей высоты в здании с ребристыми плитами перекрытия и ригелями высотой 600 мм. Сечения 1-1, 2-2 см. документ -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

Исполн.	Басовский			1. 030. 9 - 2. 0 - 42	Этаж	Лист	Листов
Проектант	Чутякова				Р		1
Инженер	Кортецкий				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		
Арх. гр.	Чутякова						
Инженер	Сотников			Примеры решения перегородок зданий с каркасом по серии 1 020 - 1. Перекрытие из многопустотных панелей. Высота этажа 3,6 м.			
Проектировщик	Чутякова						

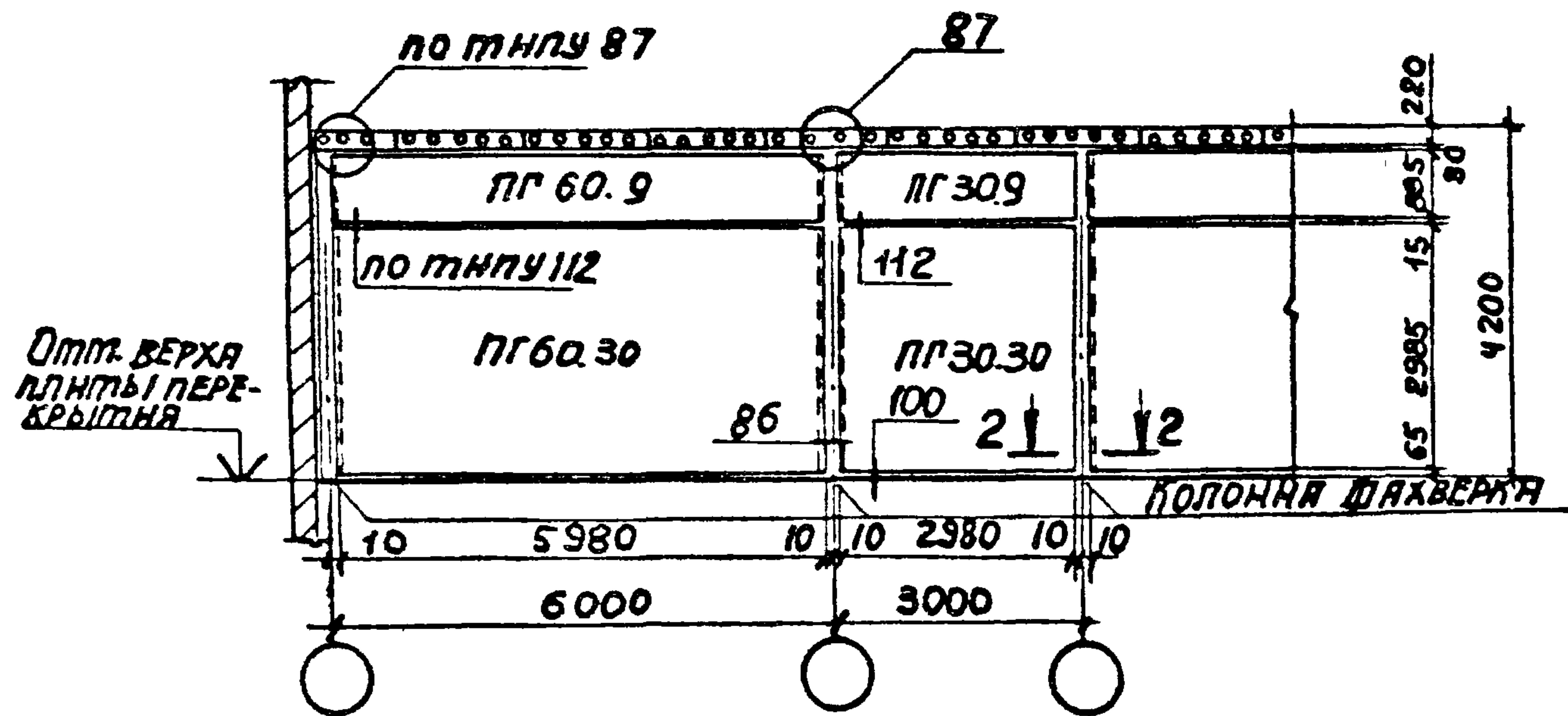
**ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВЕРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ**



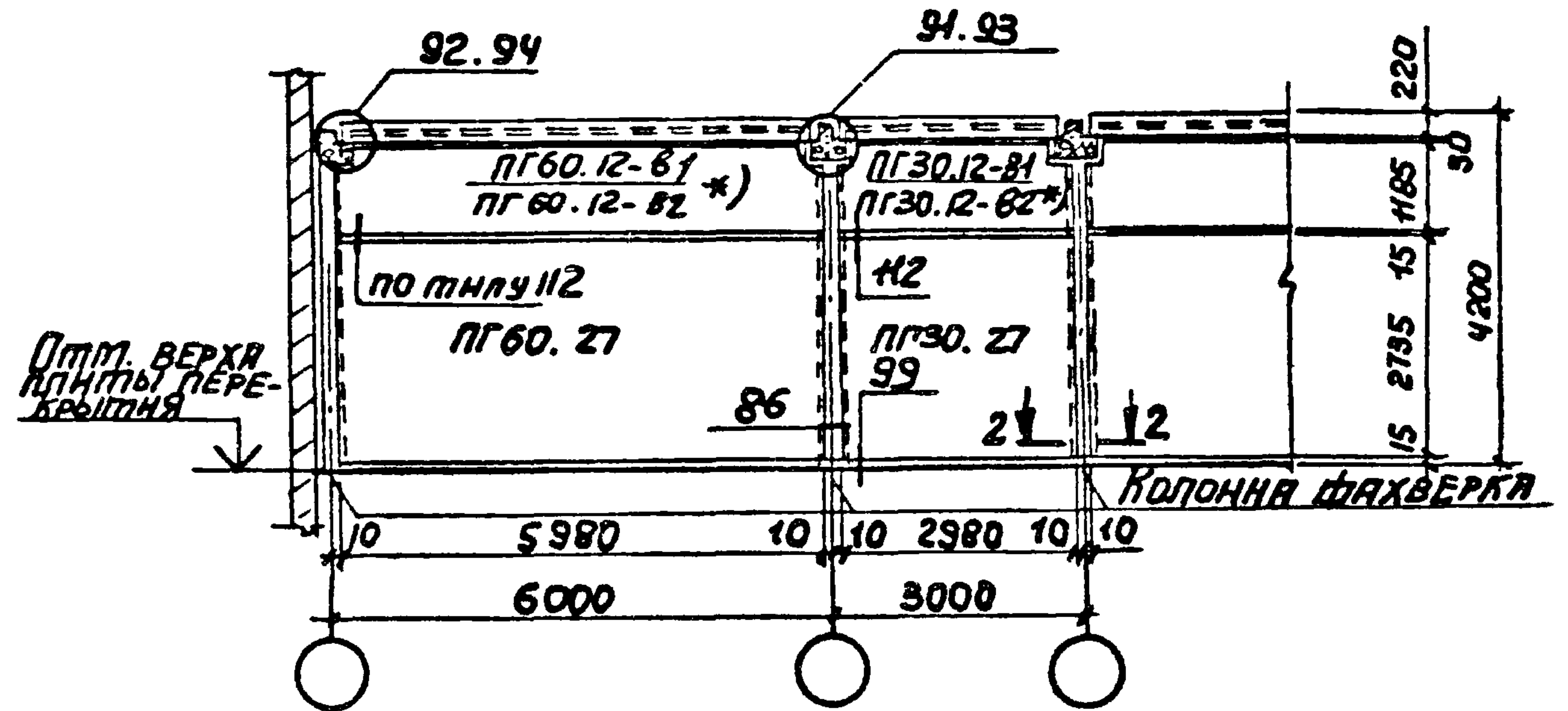
**ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВЕРЕ КОЛОНЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ**



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



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



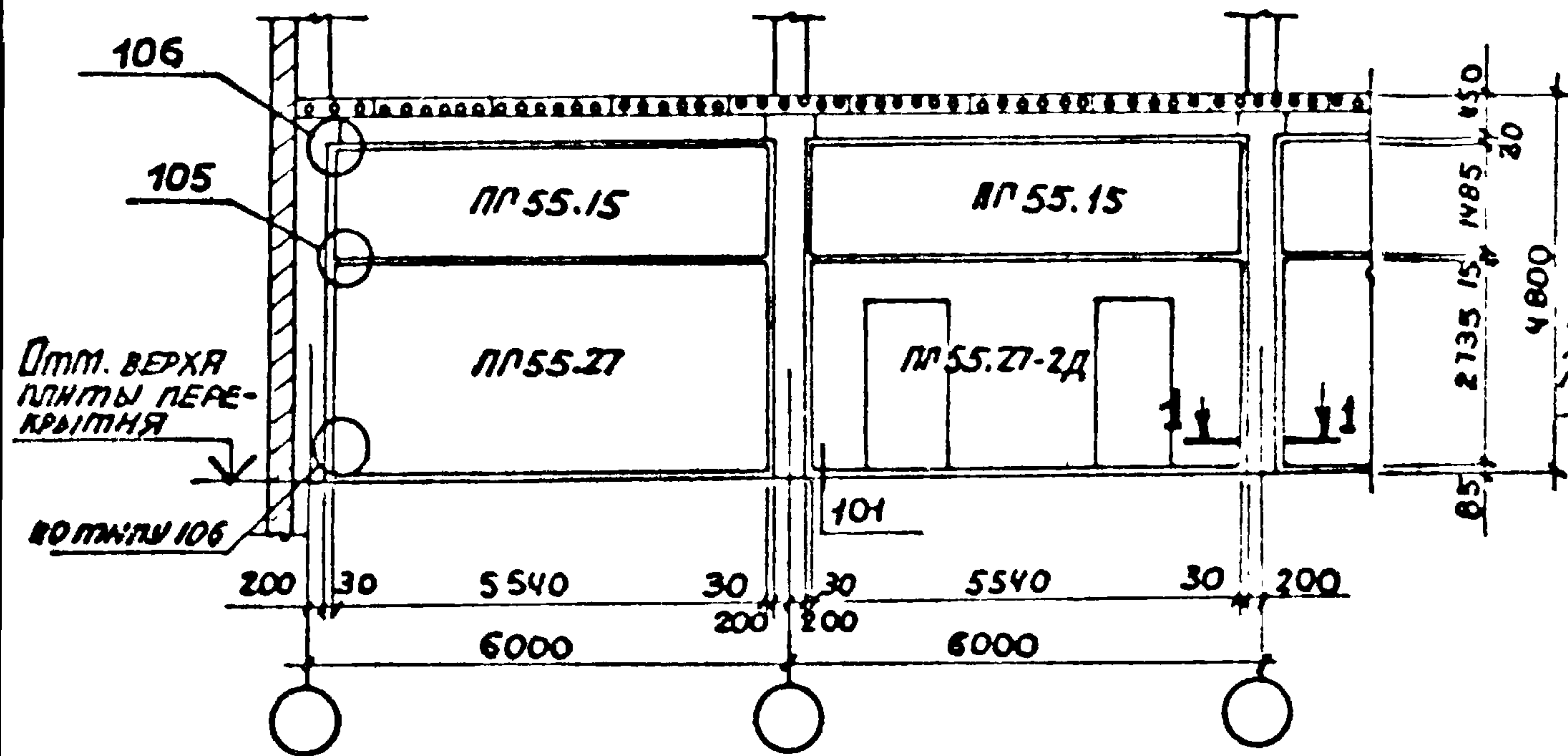
*) Панели ПГ 60.12-В1 и ПГ 30.12-В1 применяются при наличии ригеля высотой 450 мм; панели ПГ 60.12-В2 и ПГ 30.12-В2 - при ригеле 600 мм.

Сечения 1-1, 2-2 см. документ - 46.

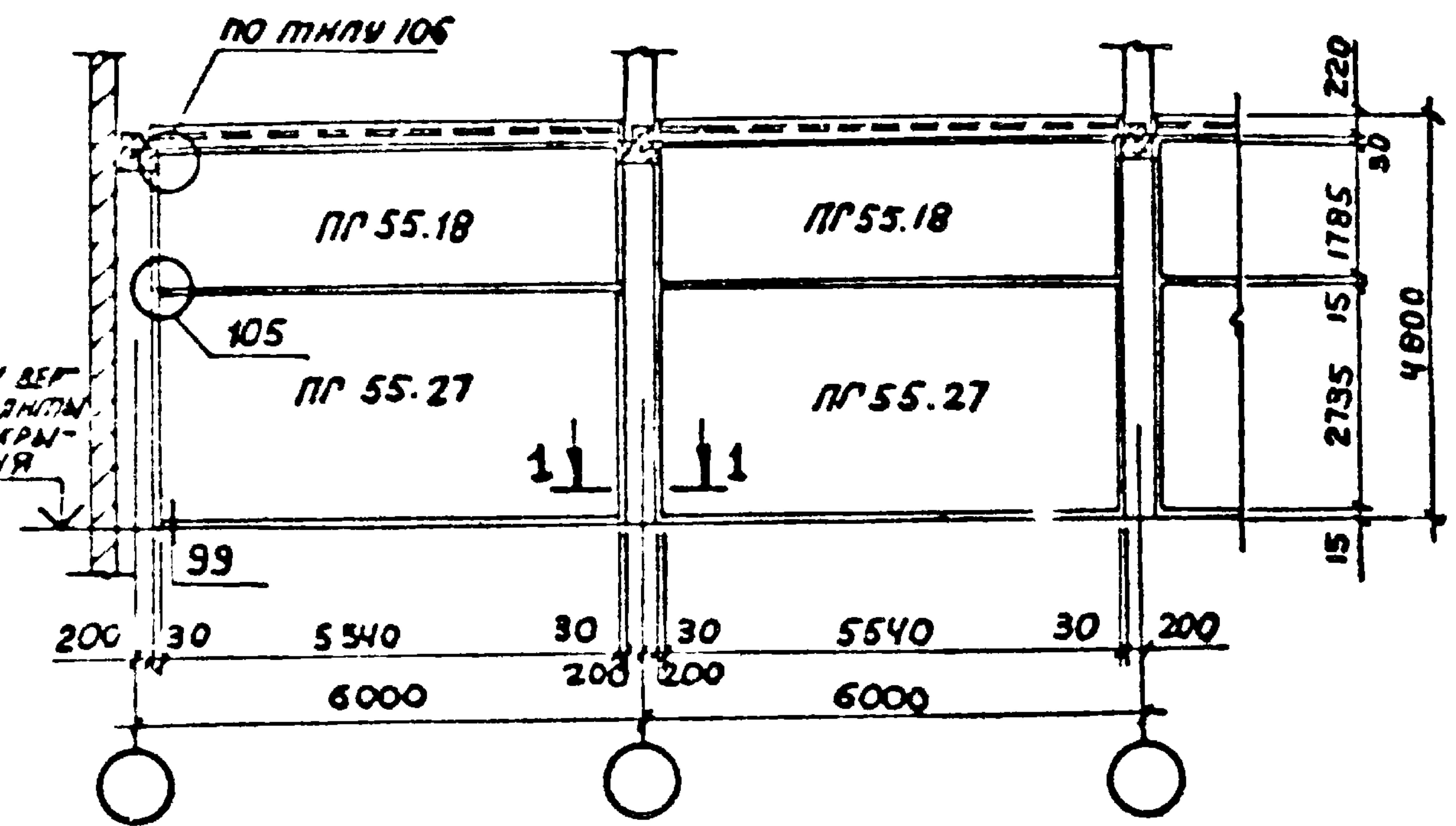
Имя отд.	Бродский			1.030.9 - 2.0 - 43			
И. контр.	Чутякова						
Гл. спец.	Коротецкий			ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ДОК. ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020.-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ ТНОГОПУСТОТНЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА - 4,2 м	Статья	Лист	Листов
Бук. гр.	Чутякова						
Исполнил	Шотичев						
Проверил	Чутякова						

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ

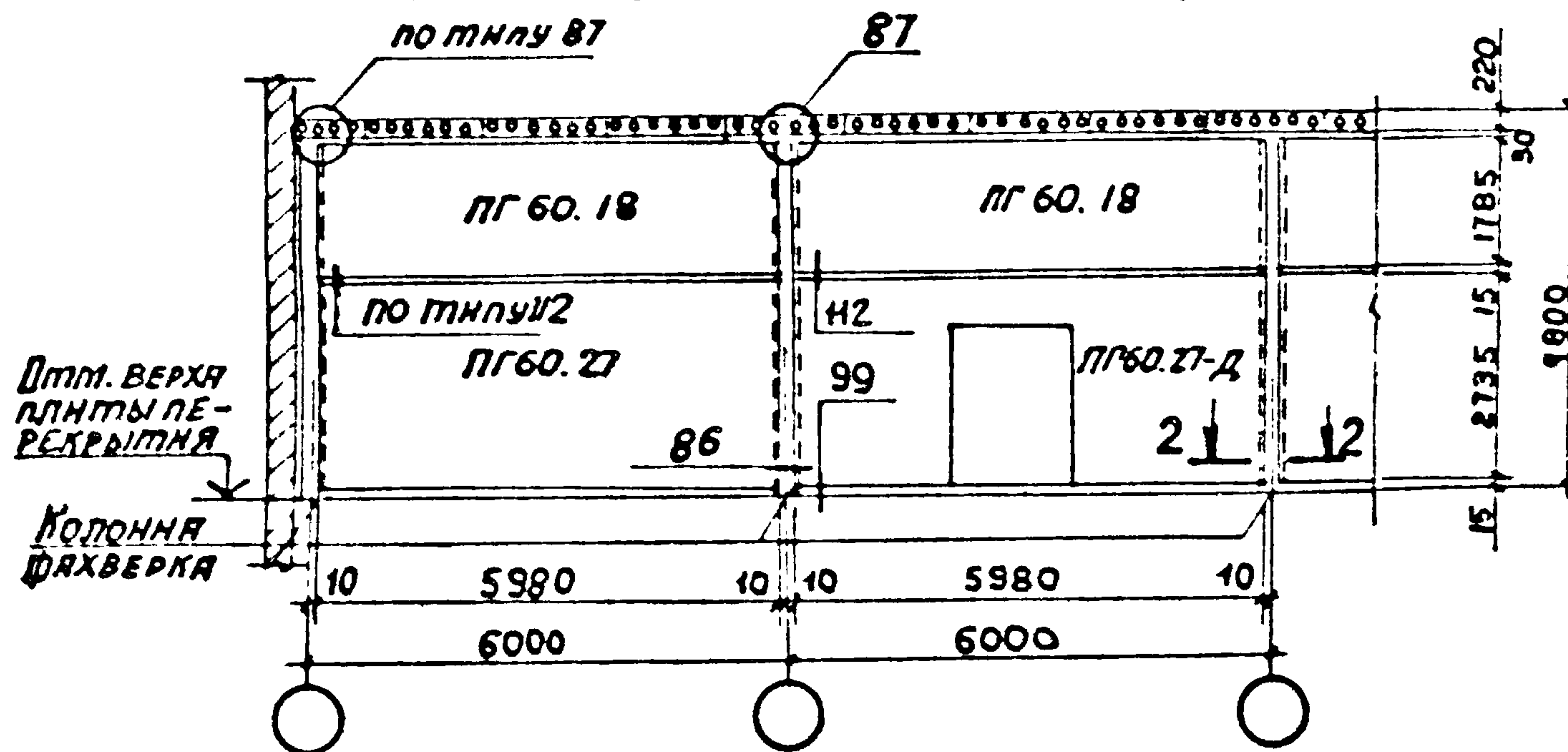
**ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВЕРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



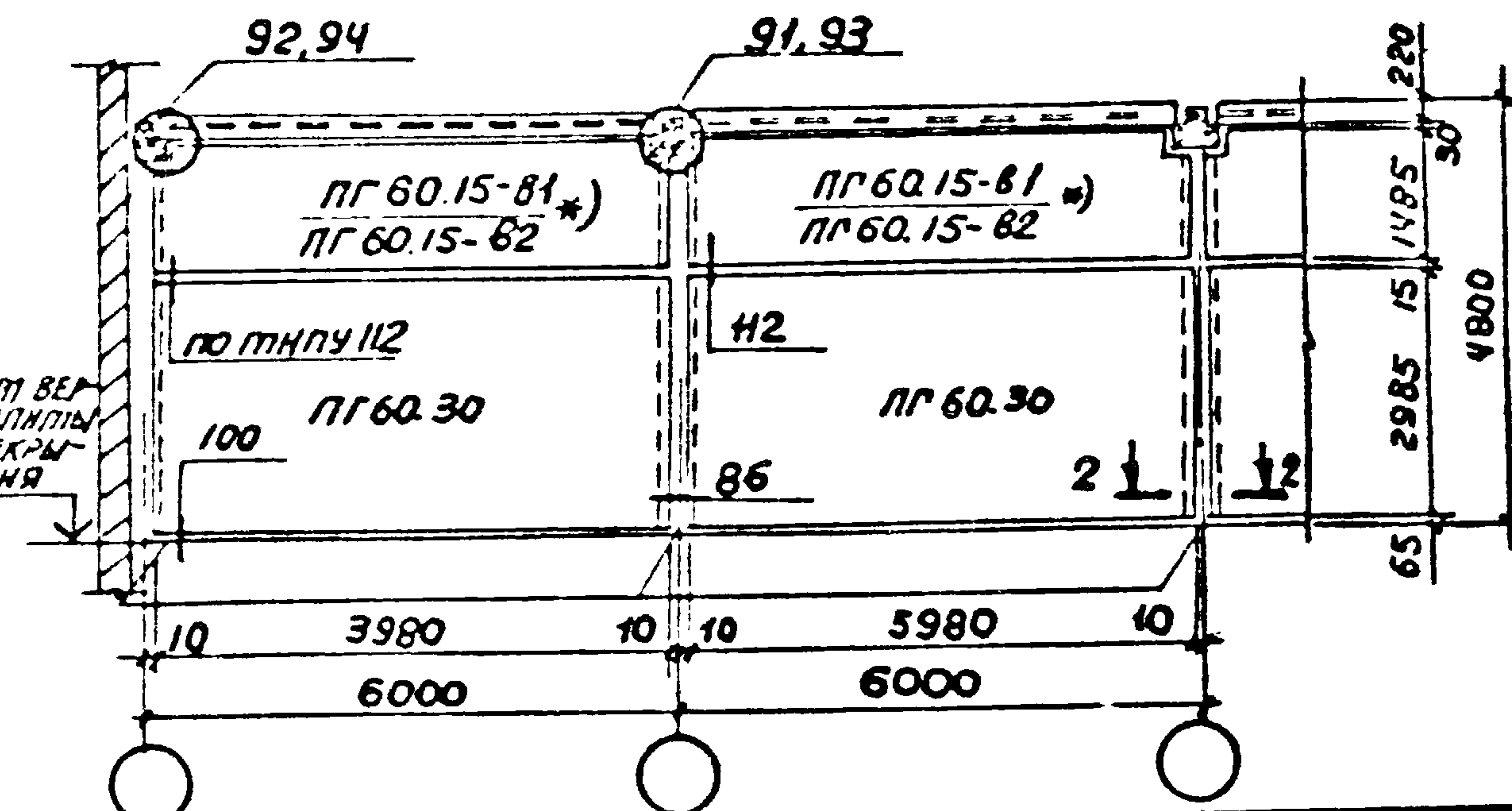
**ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА
В СТВЕРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ**



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



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

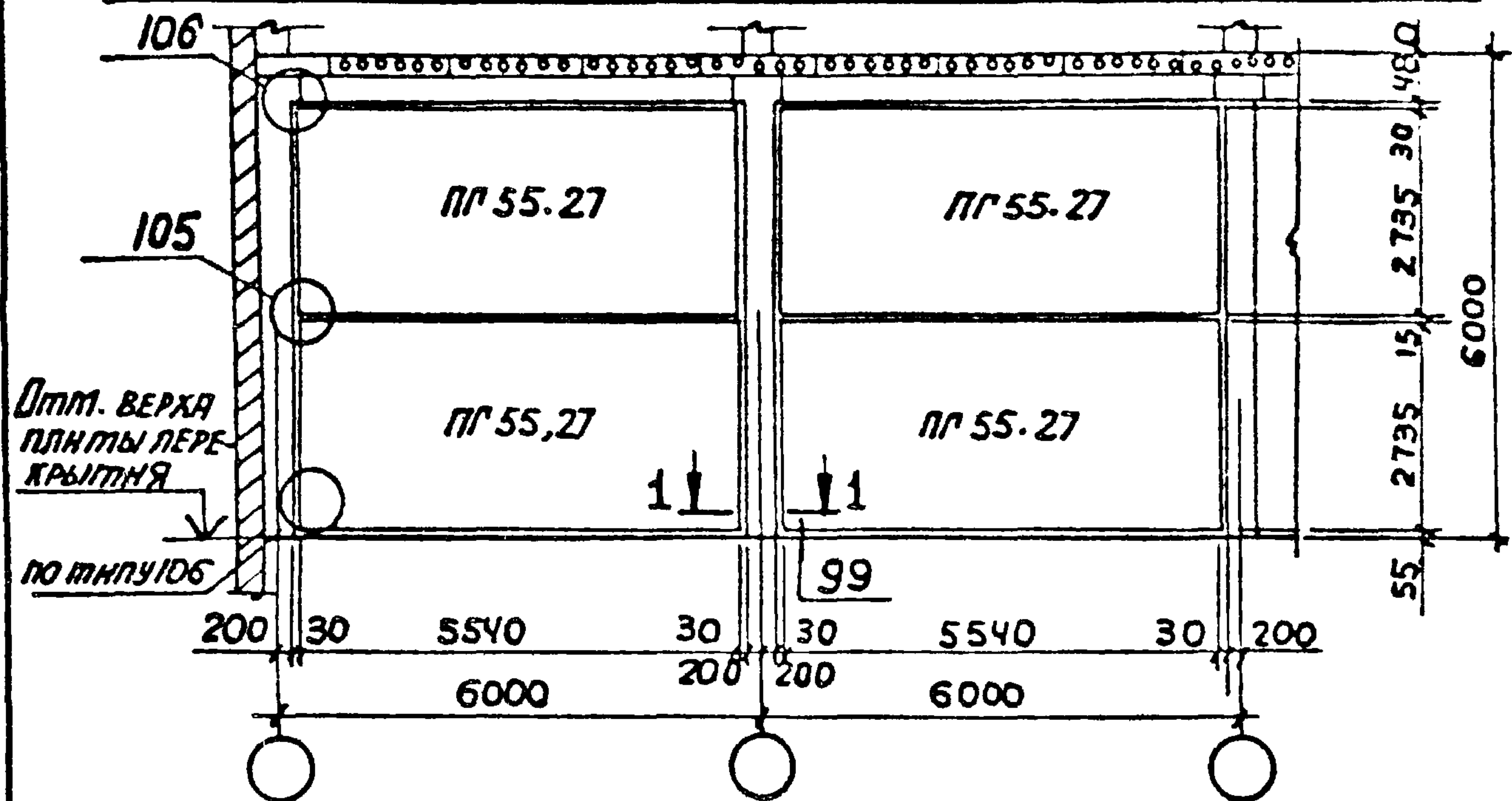


Панели ПГ 60.15-81 применяются при наличии ригеля высотой 450 мм, панели ПГ 60.15-82 - при ригеле высотой 600 мм

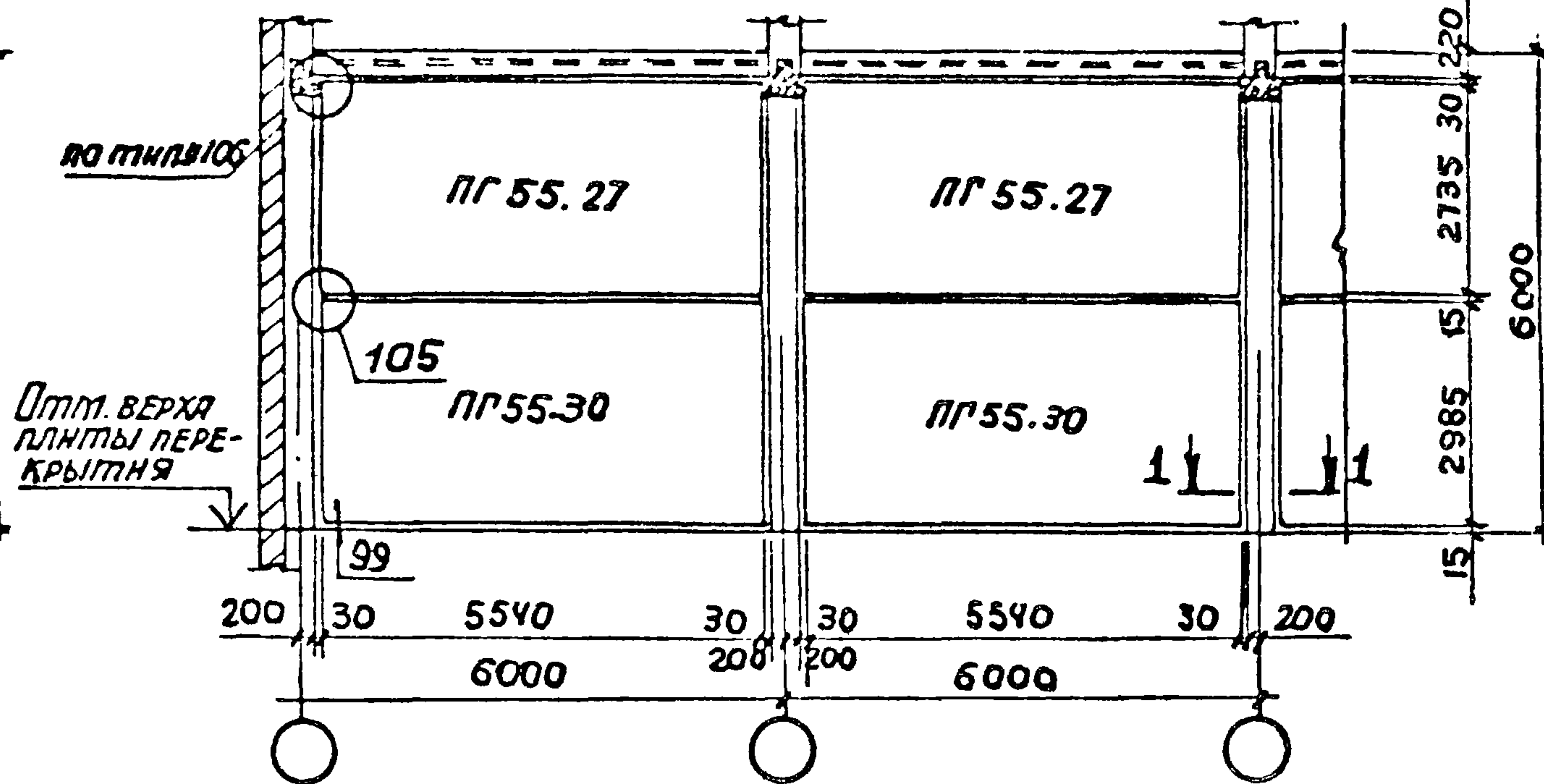
Сечения 1, 2-2 см. документ - 46.

Нач. отд.	Борискина	Л.С.	1.030.9-2.0-44	Лист	Листов
И.контр.	Чурилова	Л.С.			
И. спец.	Королева	Л.С.			
Рук. гр.	Чурилова	Л.С.			
Проектант	Борискина	Л.С.	ПРИТЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ ТНОГОЛУСТОТЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭЛЕМЕНТА - 1,8 м.	Р	1
Проверка	Чурилова	Л.С.			

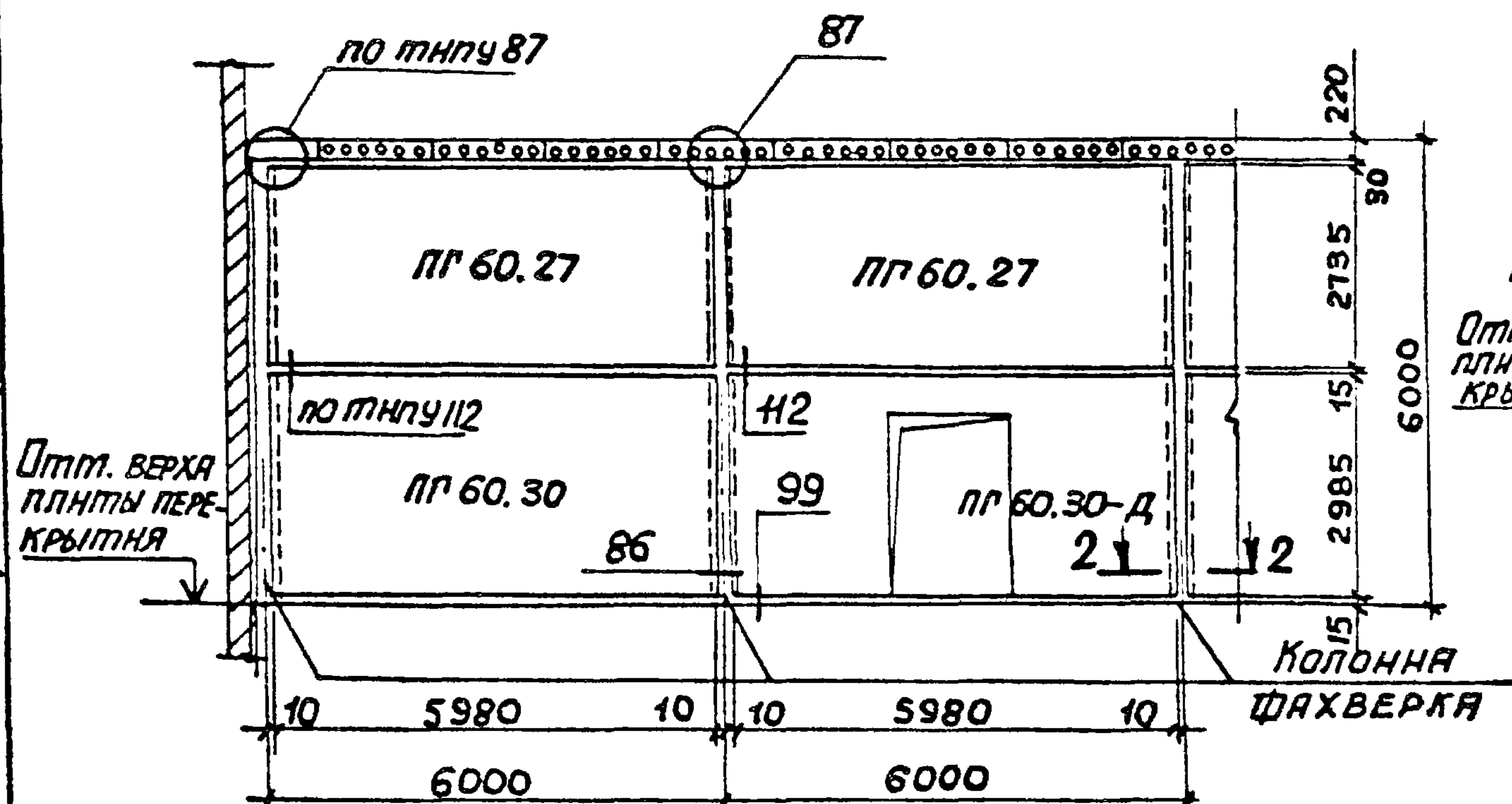
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



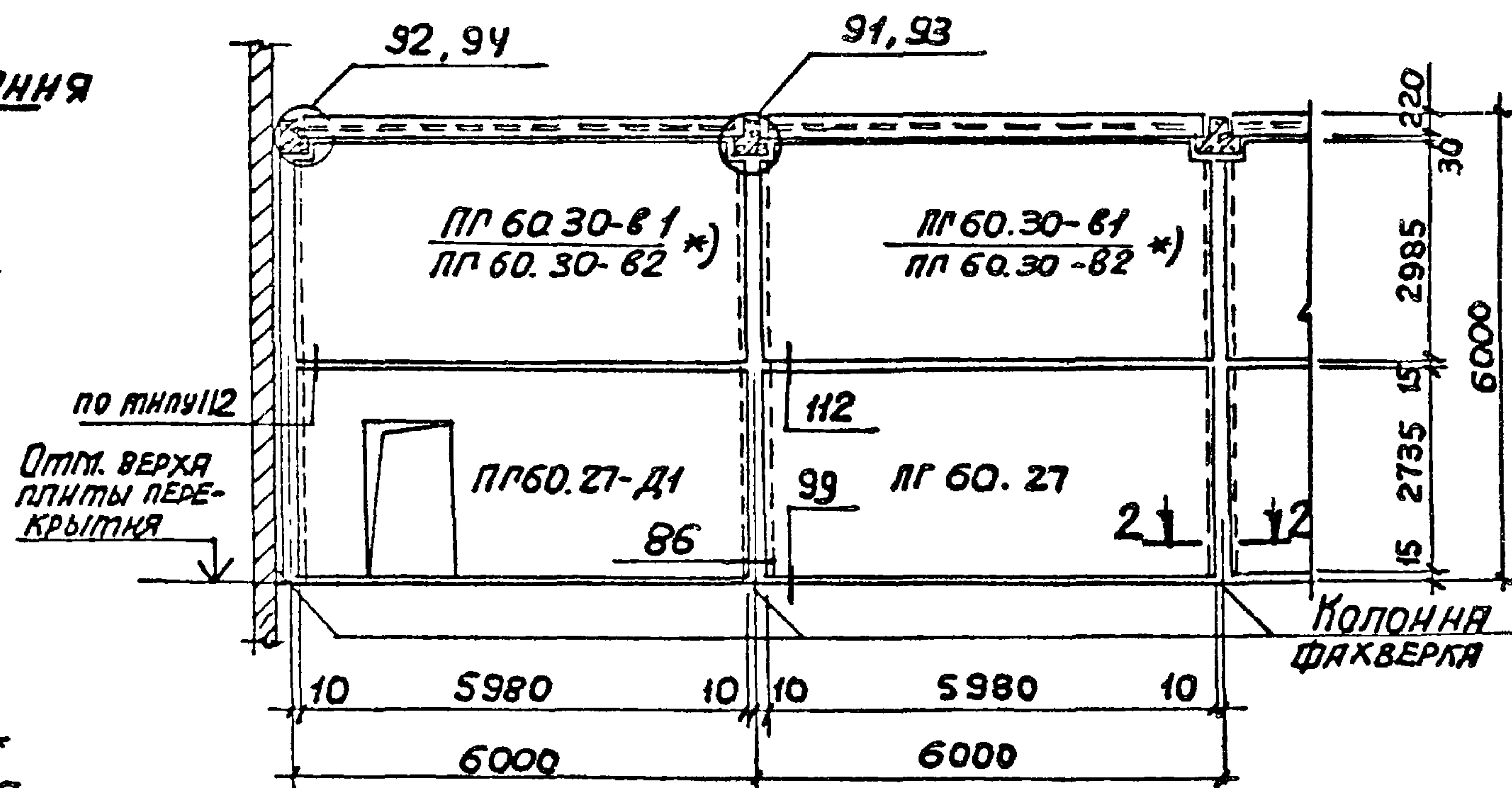
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



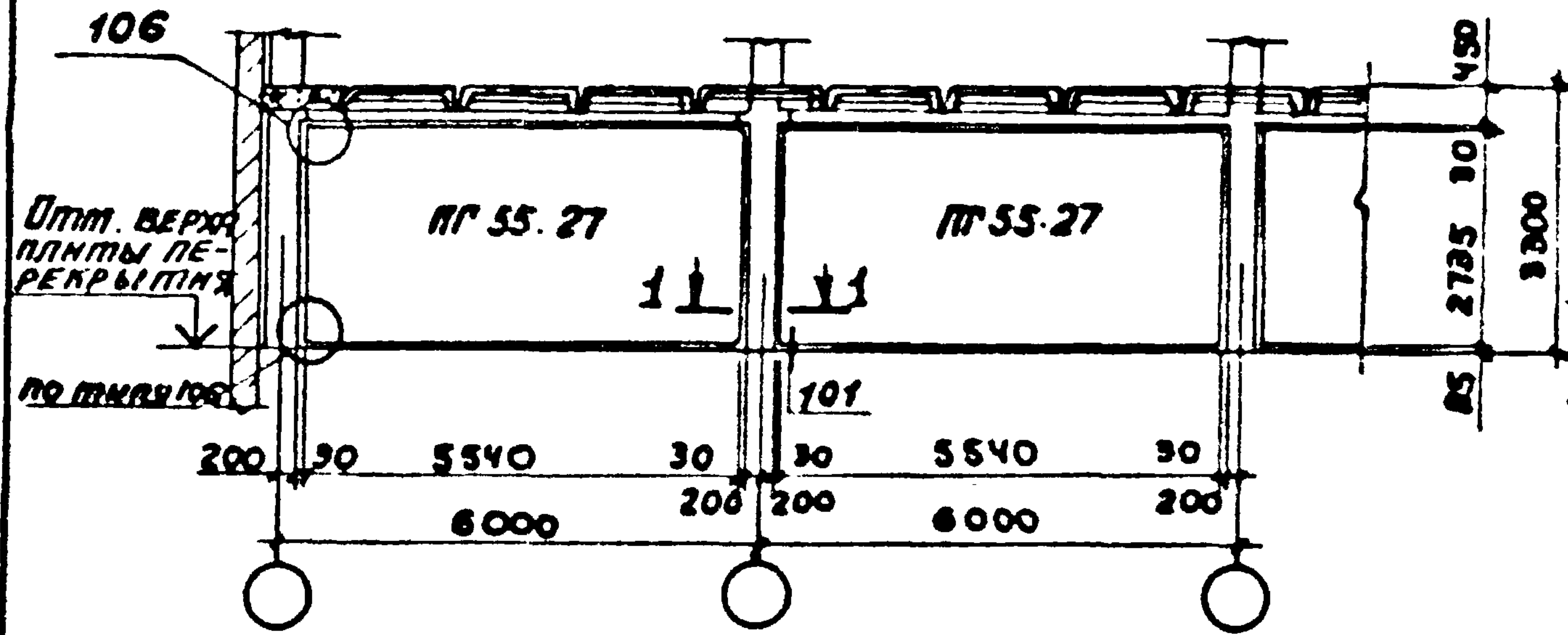
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



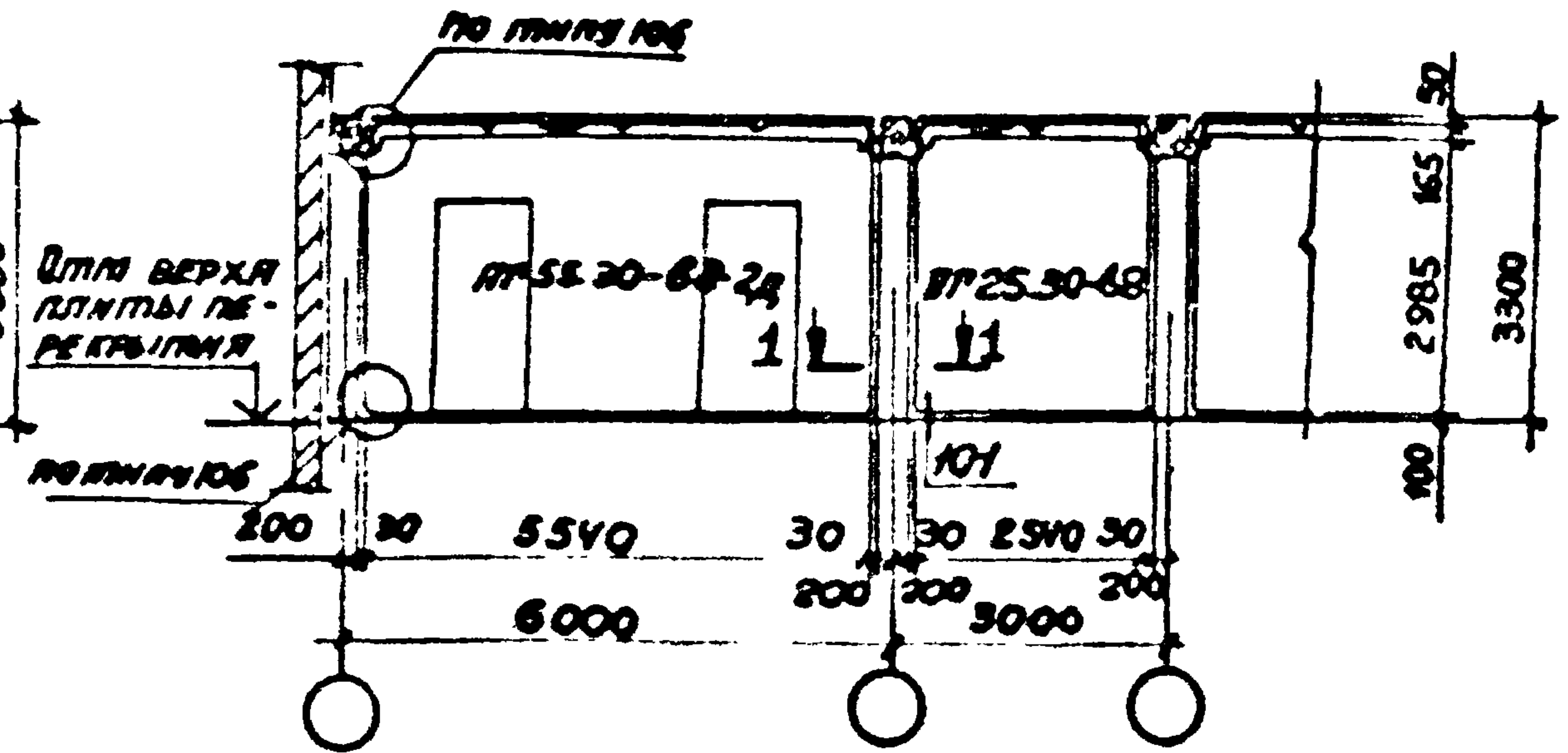
*) ПАНЕЛИ ПГ 60.30-81 ПРИМЕНЯЮТСЯ ПРИ НАЛИЧИИ РИГЕЛЯ ВЫСОТОЙ 450 мм; ПАНЕЛИ ПГ 60.30-82 - ПРИ РИГЕЛЕ ВЫСОТОЙ 600 мм.
Сечения 1-1, 2-2 см. документ - 46

Изм. отд.	Бродский			1.030.9-2.0-45	Стандия	Лист	Листов
И.контр.	Чутякова						
Л.спец.	Коротецкая						
Рук. гр.	Чутякова						
Исполн.	Домичев						
Проверил	Чутякова			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТО			

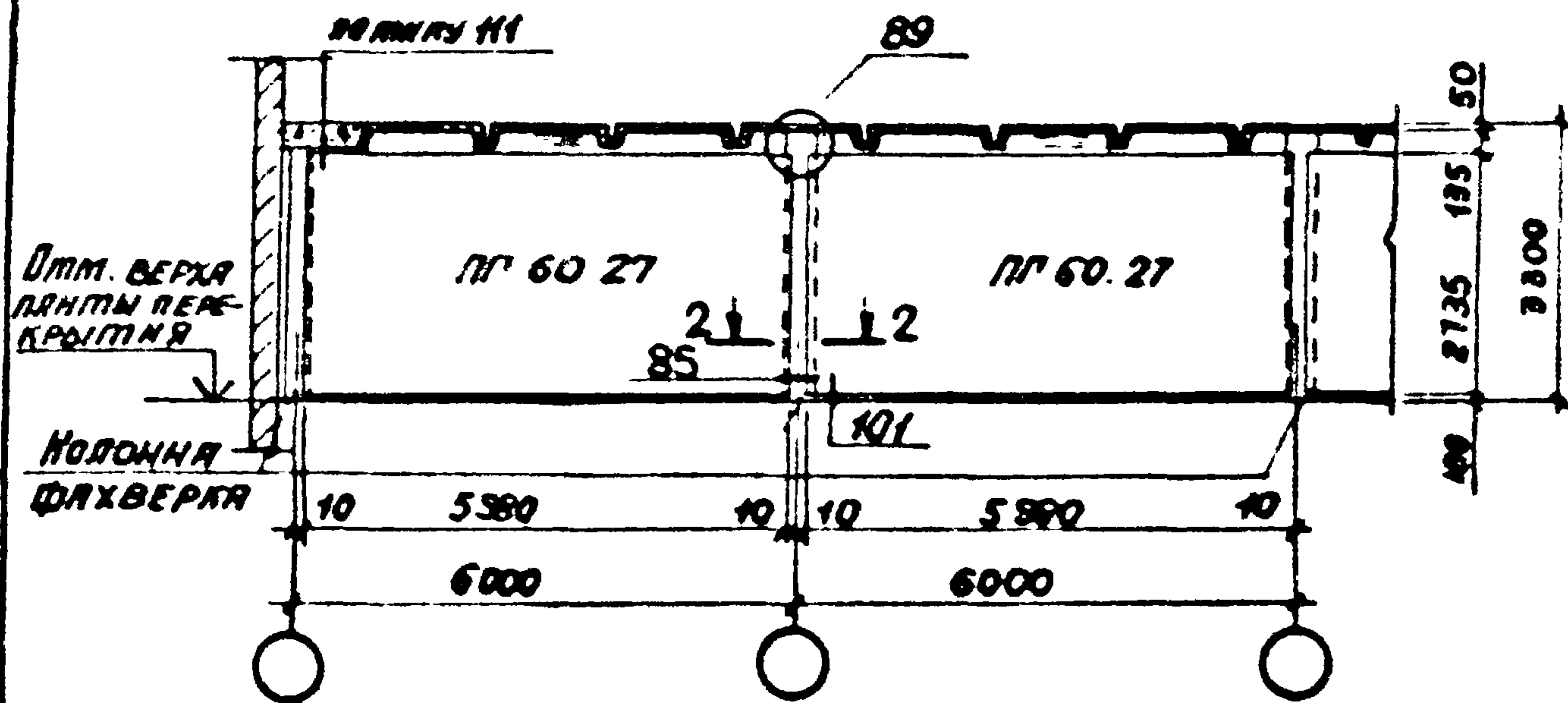
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРТИСА ЗДАНИЯ
 ВЫСОТА РИГЕЛЯ 450 ММ



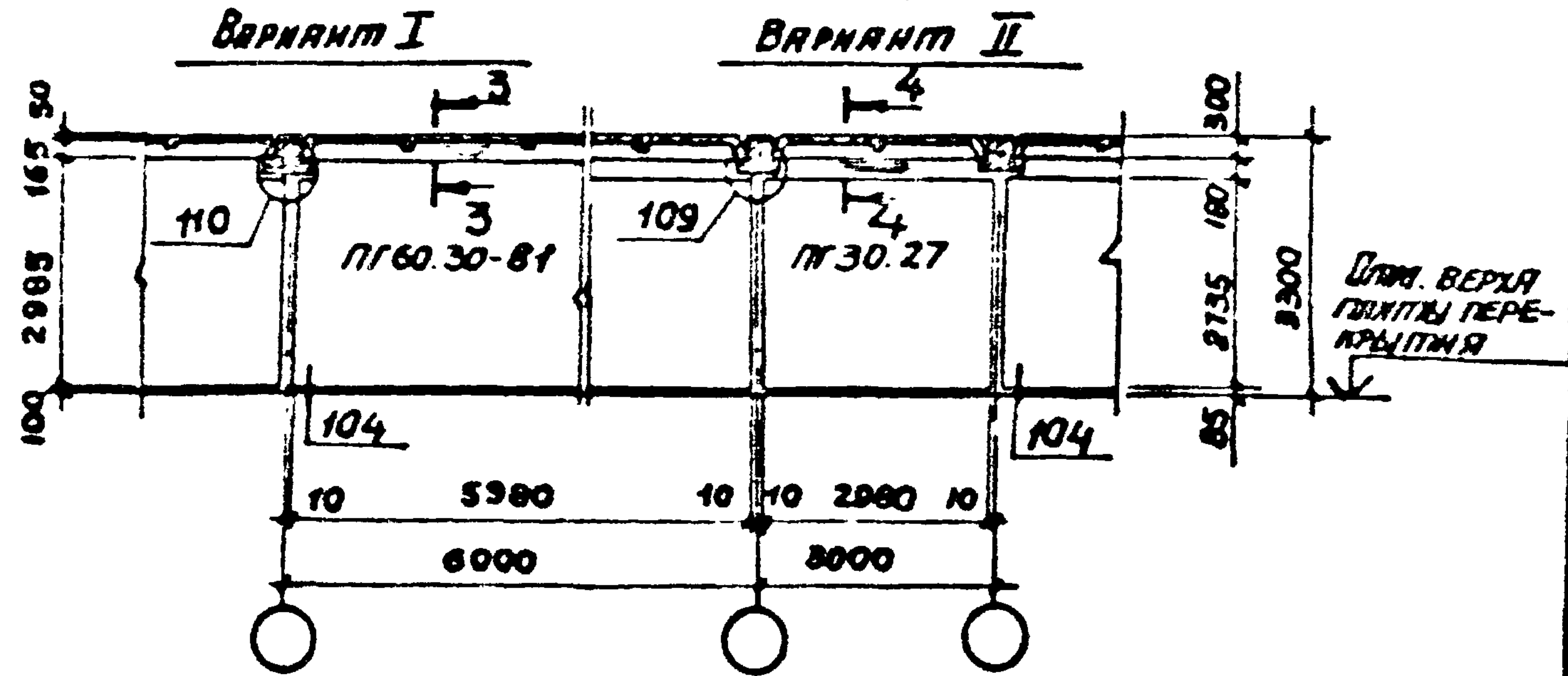
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРТИСА ЗДАНИЯ
 ВЫСОТА РИГЕЛЯ 450 ММ



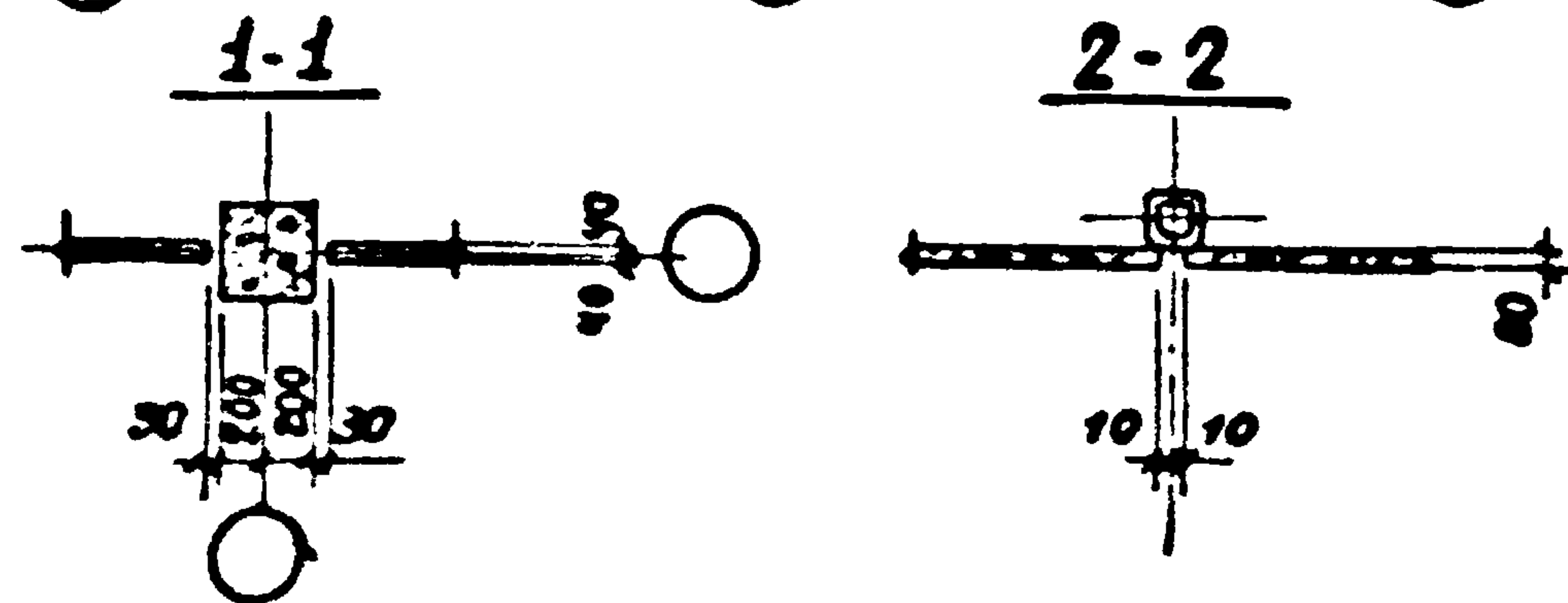
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНЫ КАРТИСА ЗДАНИЯ
 ВЫСОТА РИГЕЛЯ 450 ММ



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

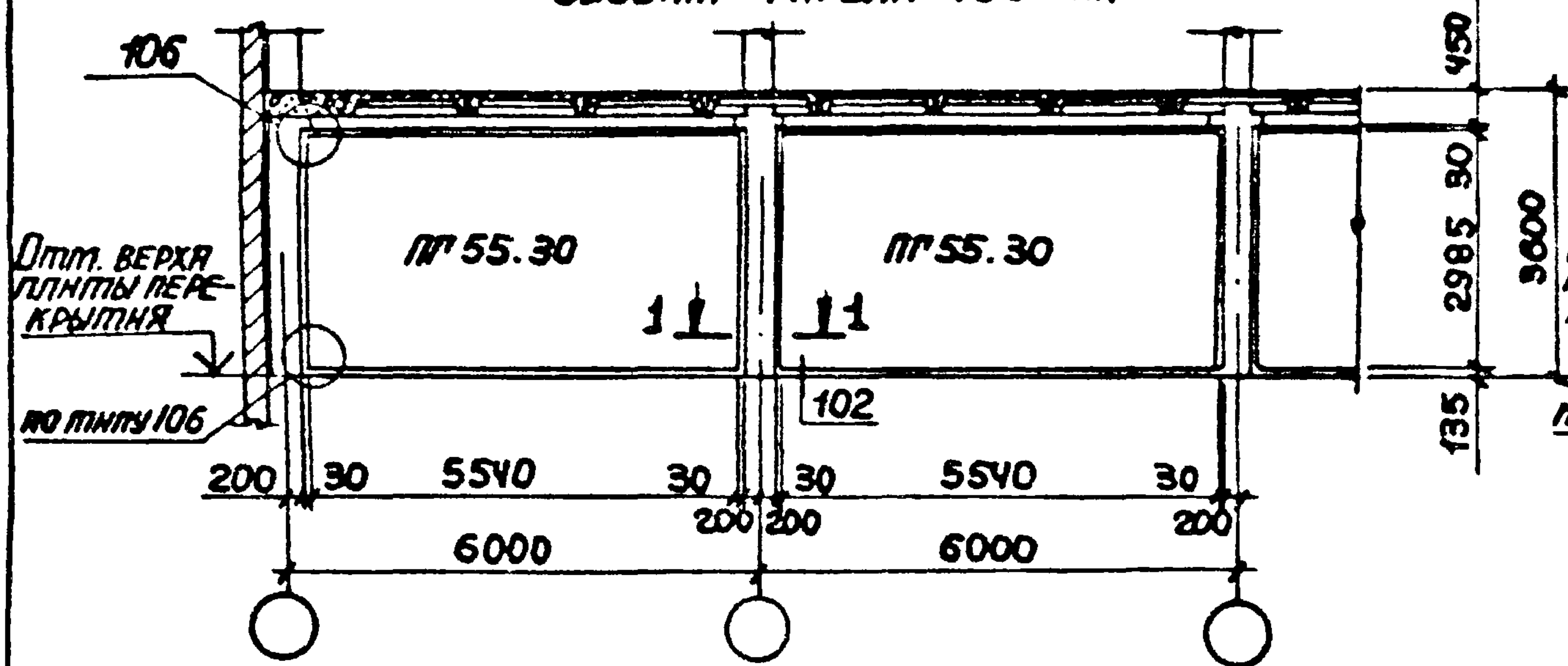


Сечение 3-3 и 4-4 см. документ-47

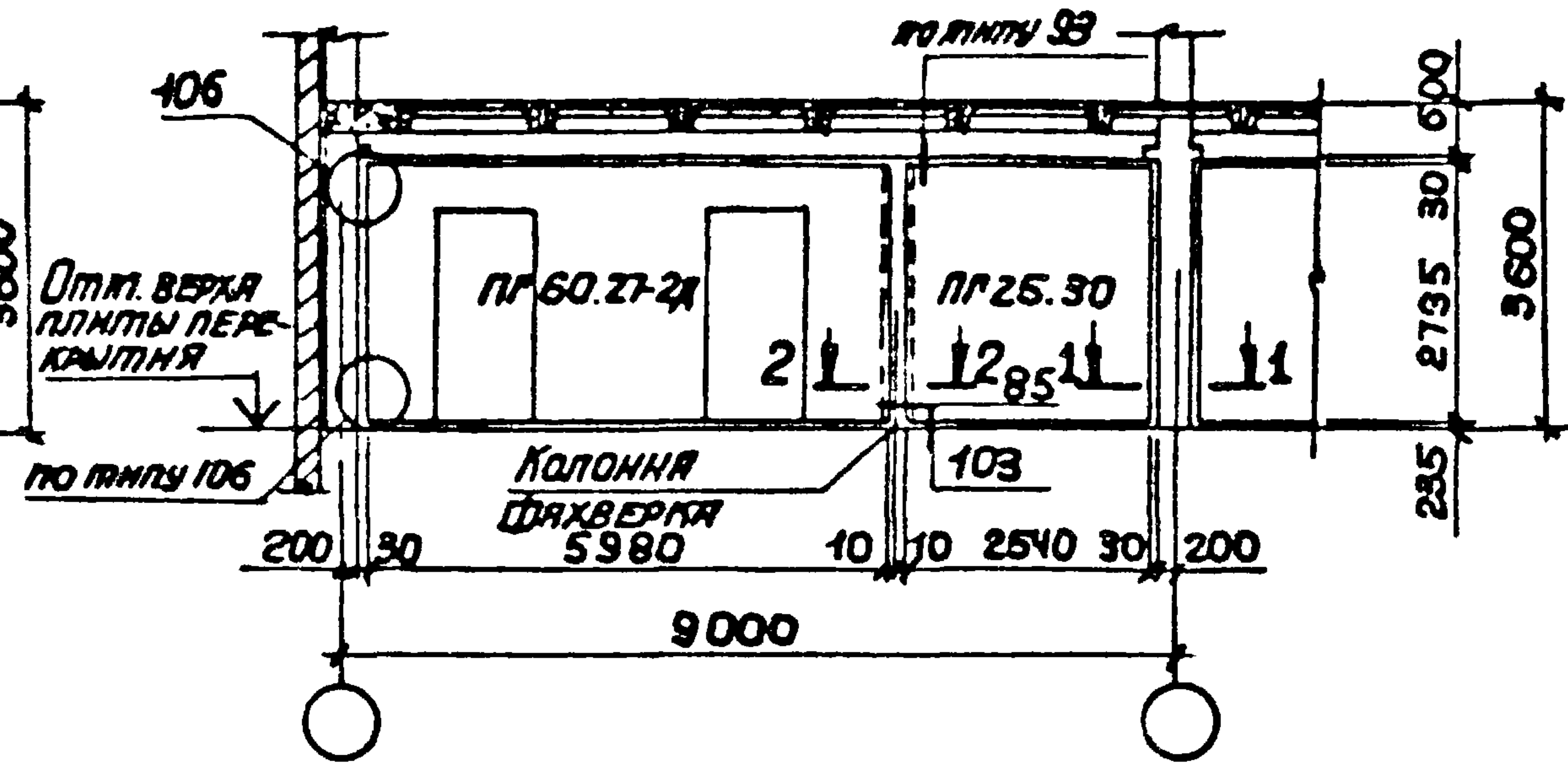


ИВУ ОДБРАДОВА	ИВУ		1.030.9-2.0-46	Страниц	Лист	Листов
И КОМП. ЧУПЛАКОВА	ИВУ			Р		1
ОТ СПЕЦ. ГОРЮЩЕЛИ	ИВУ			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОСТРОИТЕЛЬСКИЙ		
СТ. ИНЖ. ЧУПЛАКОВА	ИВУ					
КЕЧОНИА ДОМИЧЕВ	ИВУ					
ПАРЕНКО ЧУПЛАКОВА	ИВУ		ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЯ С ПАР- НАСОТ ПО СЕРИИ 1.020-1. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ РЕБРИСТЫХ БЛИН ВЫСОТА ЭТАЖА 3.3 М.			

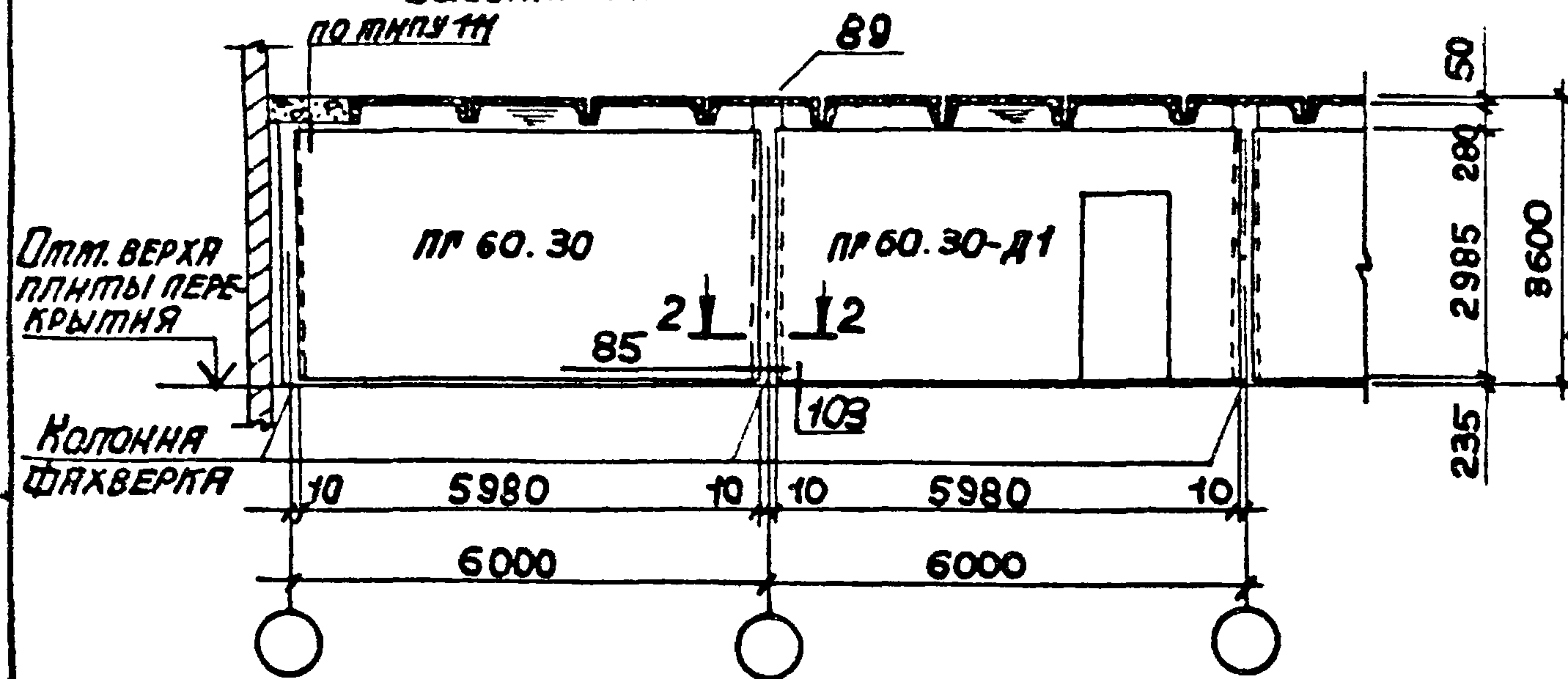
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
ВЫСОТА РИГЕЛЯ 450 мм



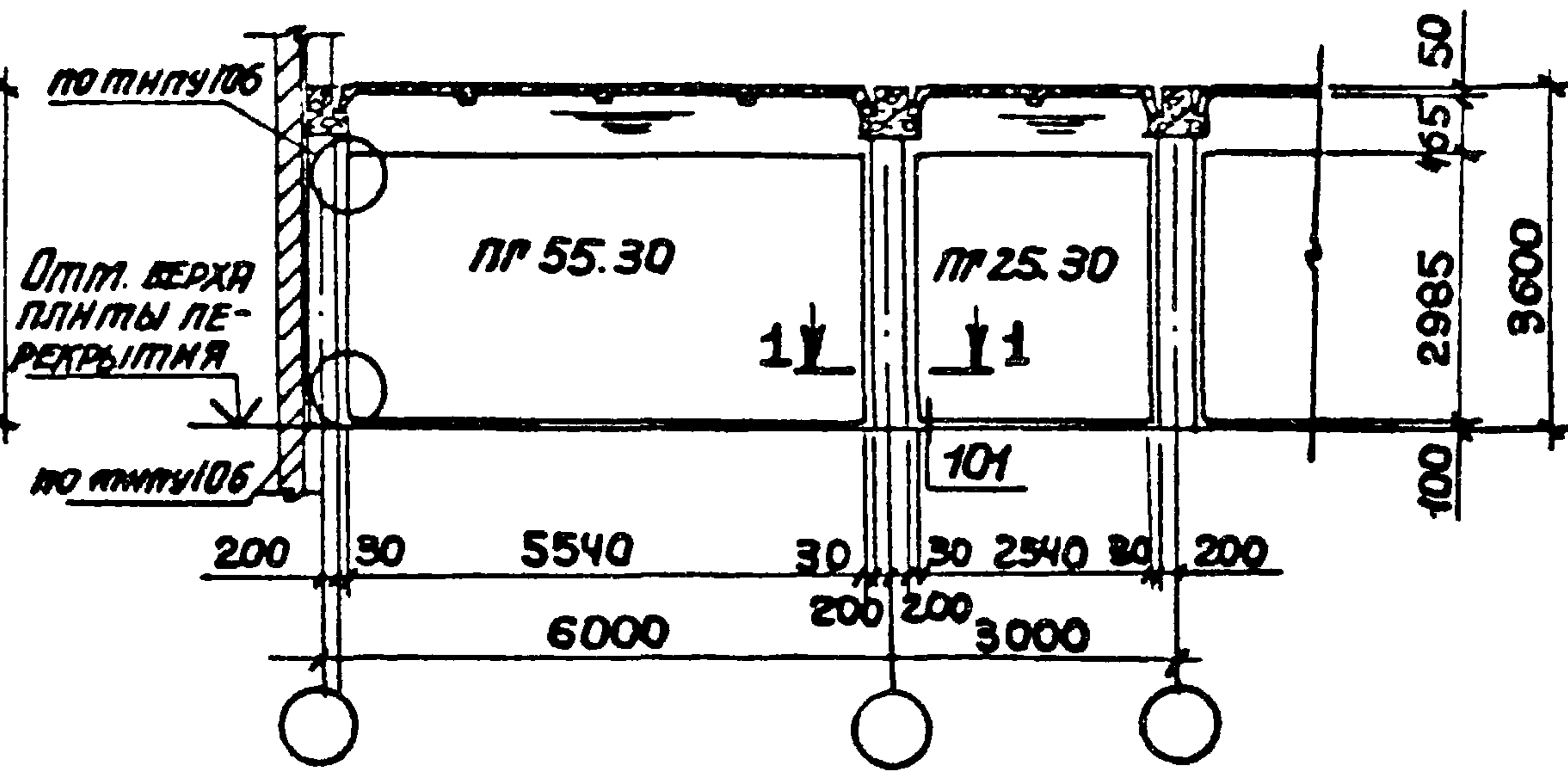
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
ВЫСОТА РИГЕЛЯ 600 мм



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
ВЫСОТА РИГЕЛЯ 450 мм или 600 мм



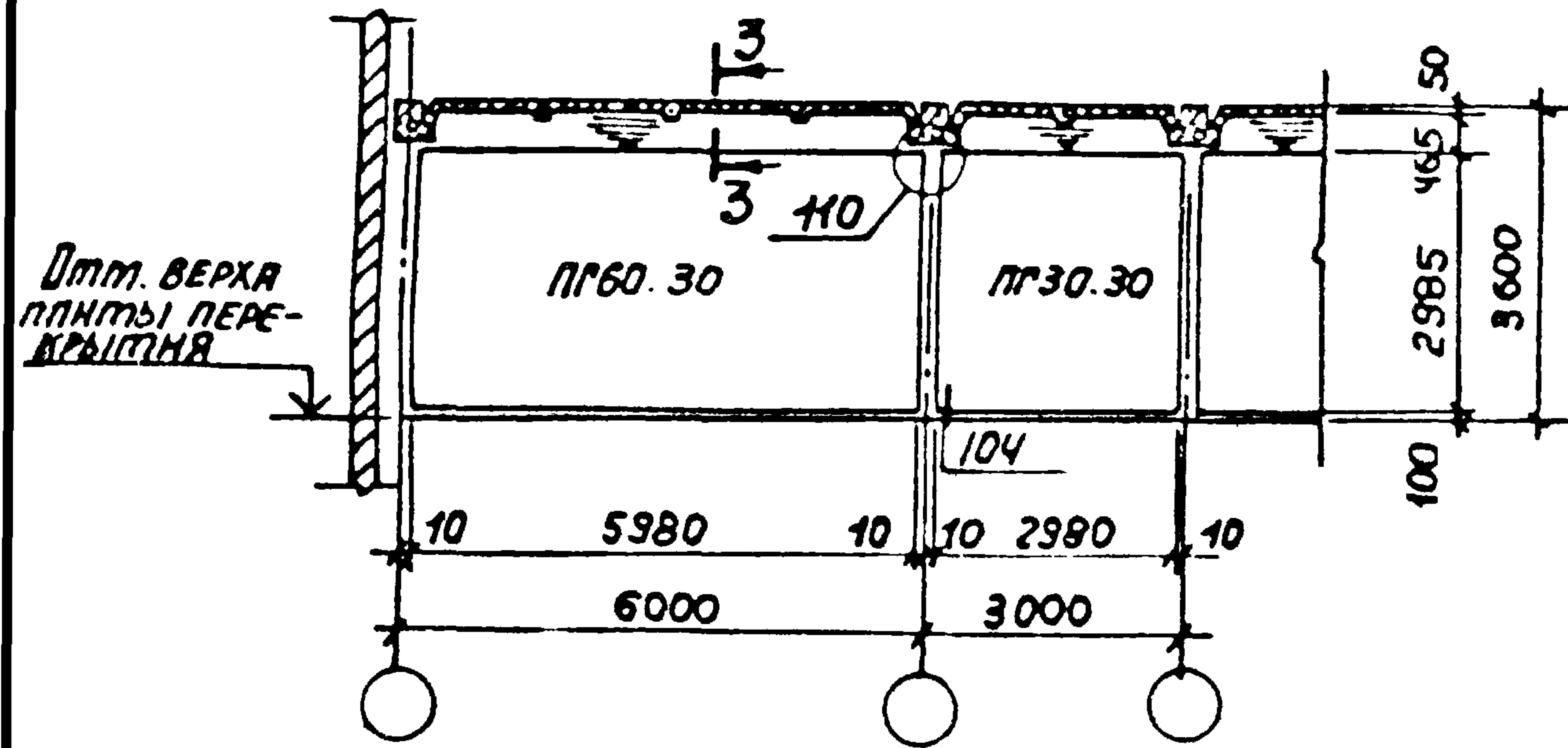
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ
ВЫСОТА РИГЕЛЯ 450 мм или 600 мм



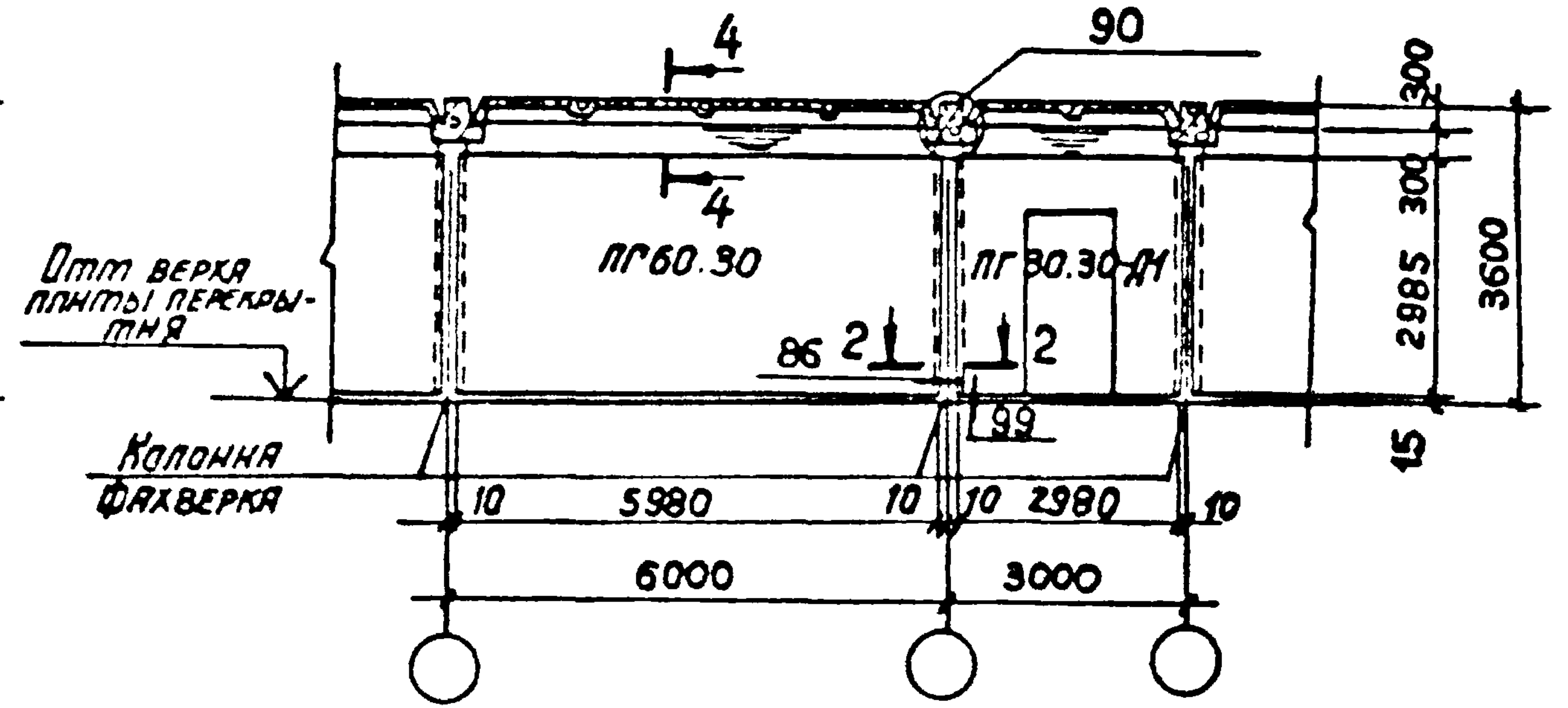
Решение 1-1, 2-2 от документа - 46

Ил. отд.	Бродский	Б	1.030.9-2.0-47			
И. контр.	Чутякова	Ч				
Ил. спец.	Коропецкий	К				
Рук. гр.	Чутякова	Ч				
Исполнил	Полмужев	П				
Проверил	Чутякова	Ч				
			ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАР- КАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1 ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ РЕБРИСТЫХ ПЛИТ. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,6 м	Страница	Лист	Листов
				Р	1	2
			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ			

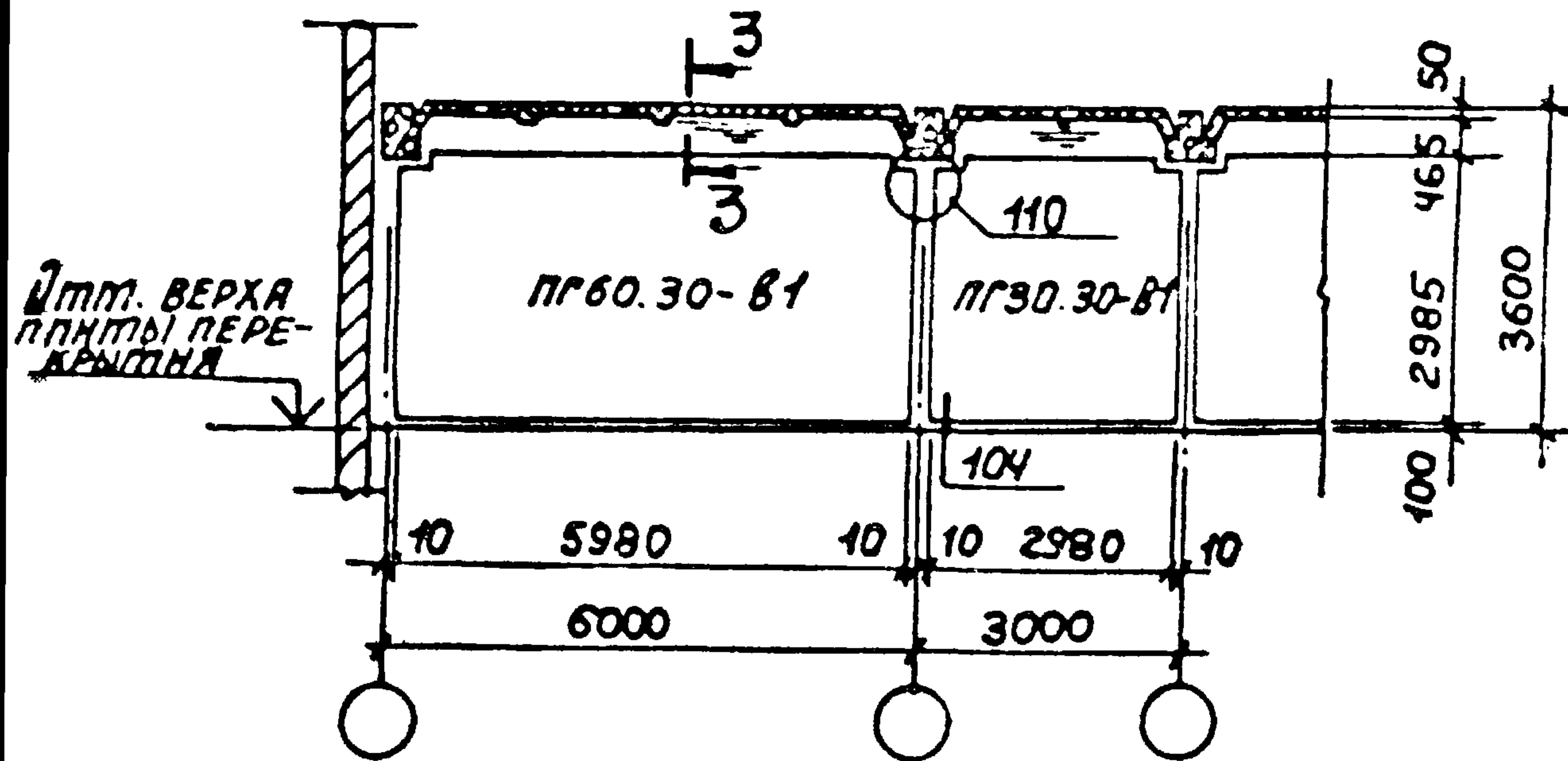
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания
 Высота ригеля 450 мм. Вариант I



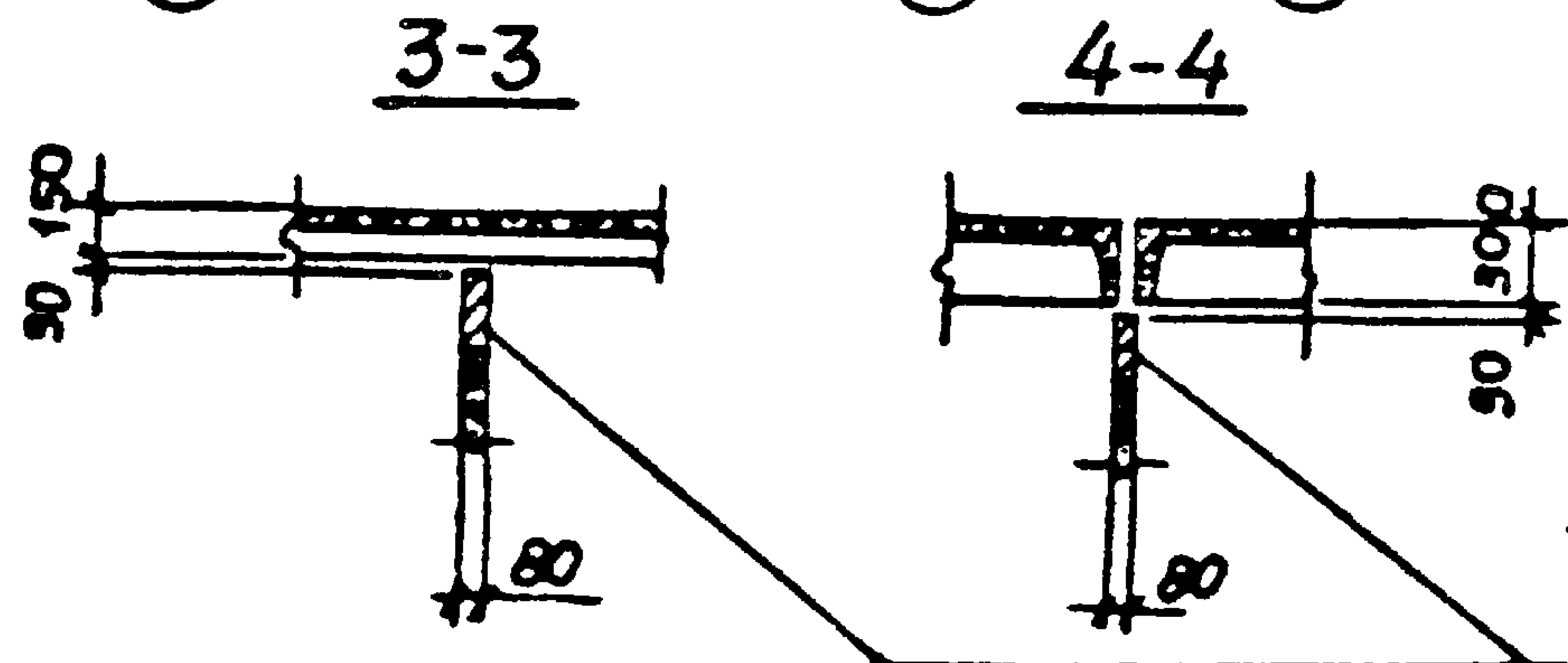
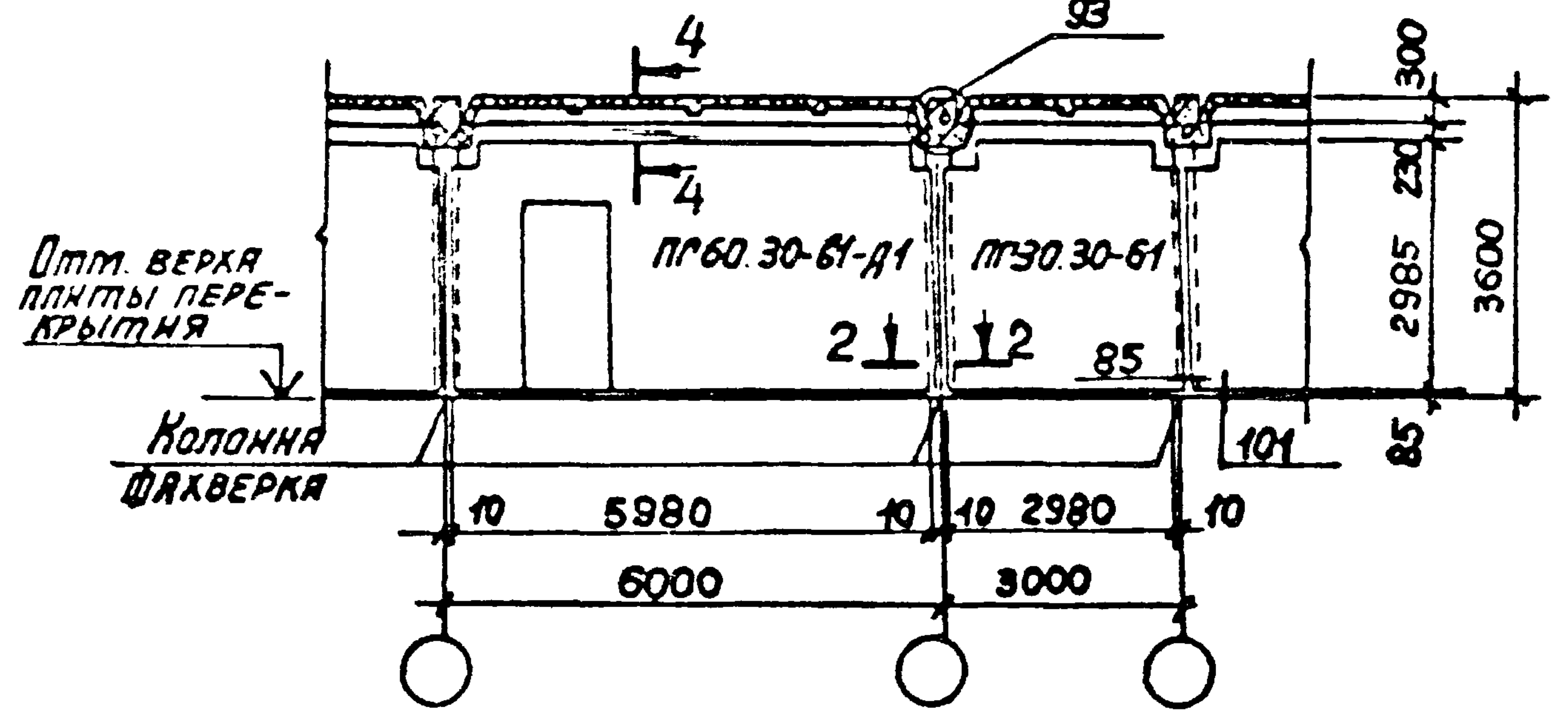
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания
 Высота ригеля 450 мм. Вариант II



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
 ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ КИРПИЧ-
 НОЙ КЛАДКОЙ СТОПРИТЕ НА
 ЛИСТЕ 0-70.

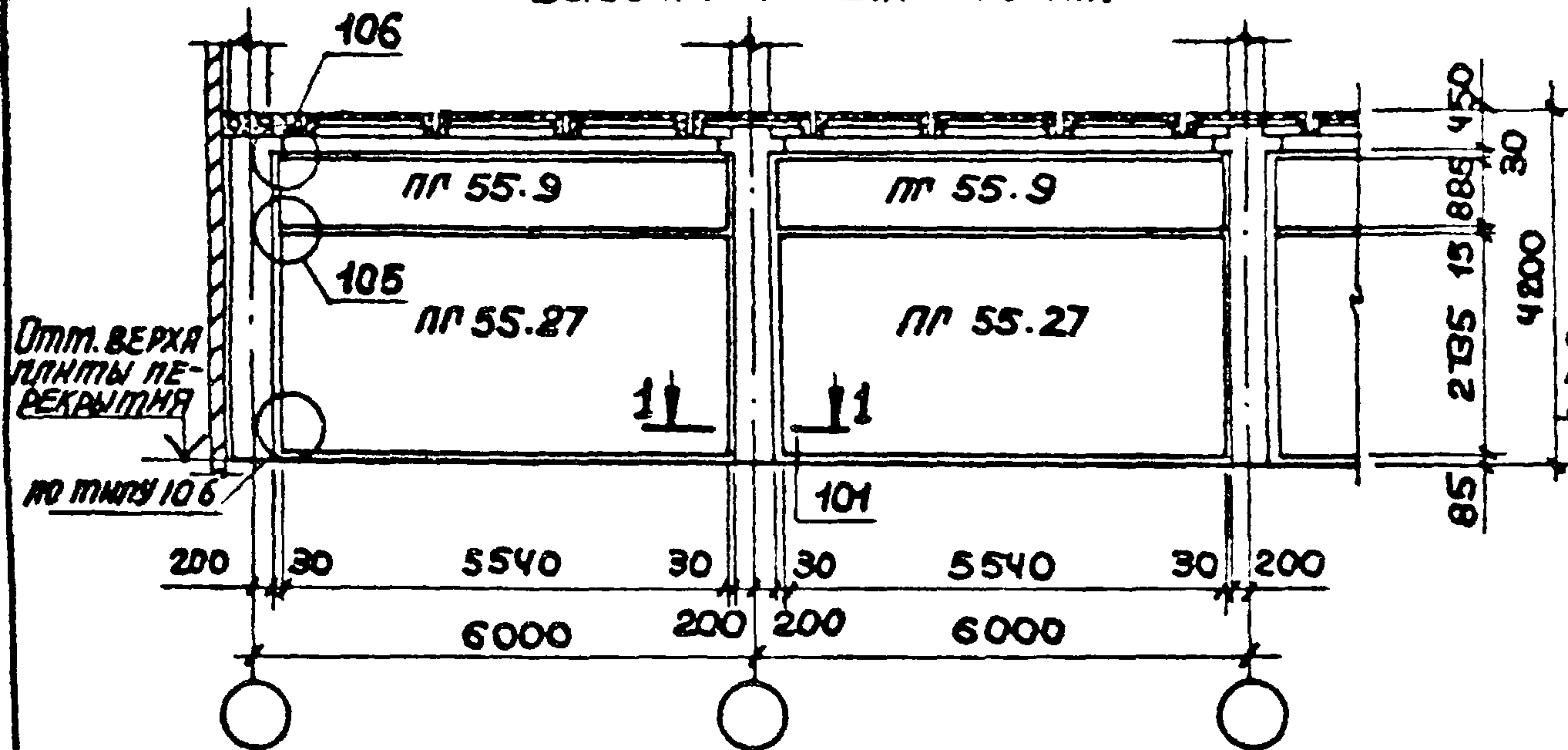
БЕЧЕННЕ 2-2 ст. документ - 46

1.030.9-2.0-47

Лист
2

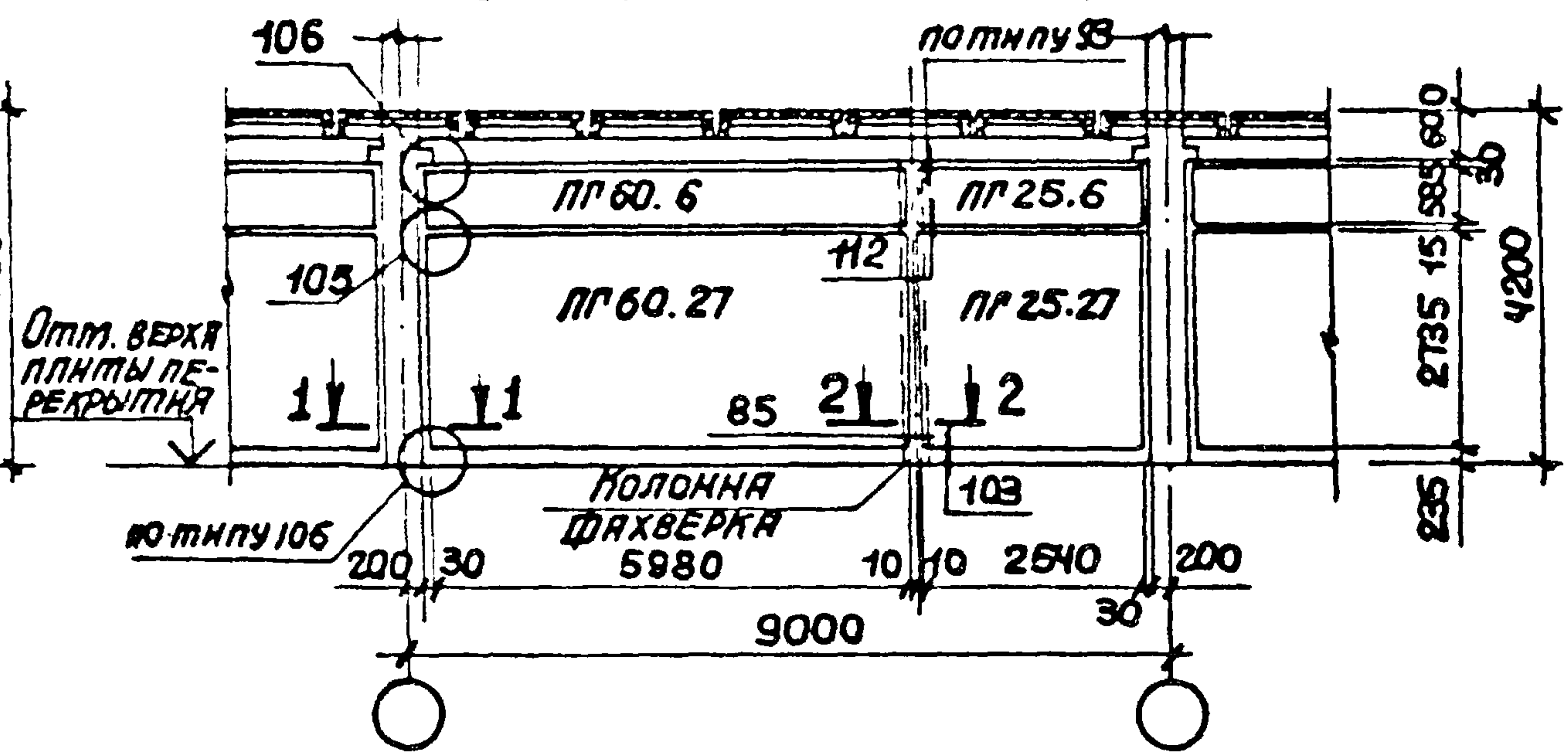
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

Высота ригеля 450 мм



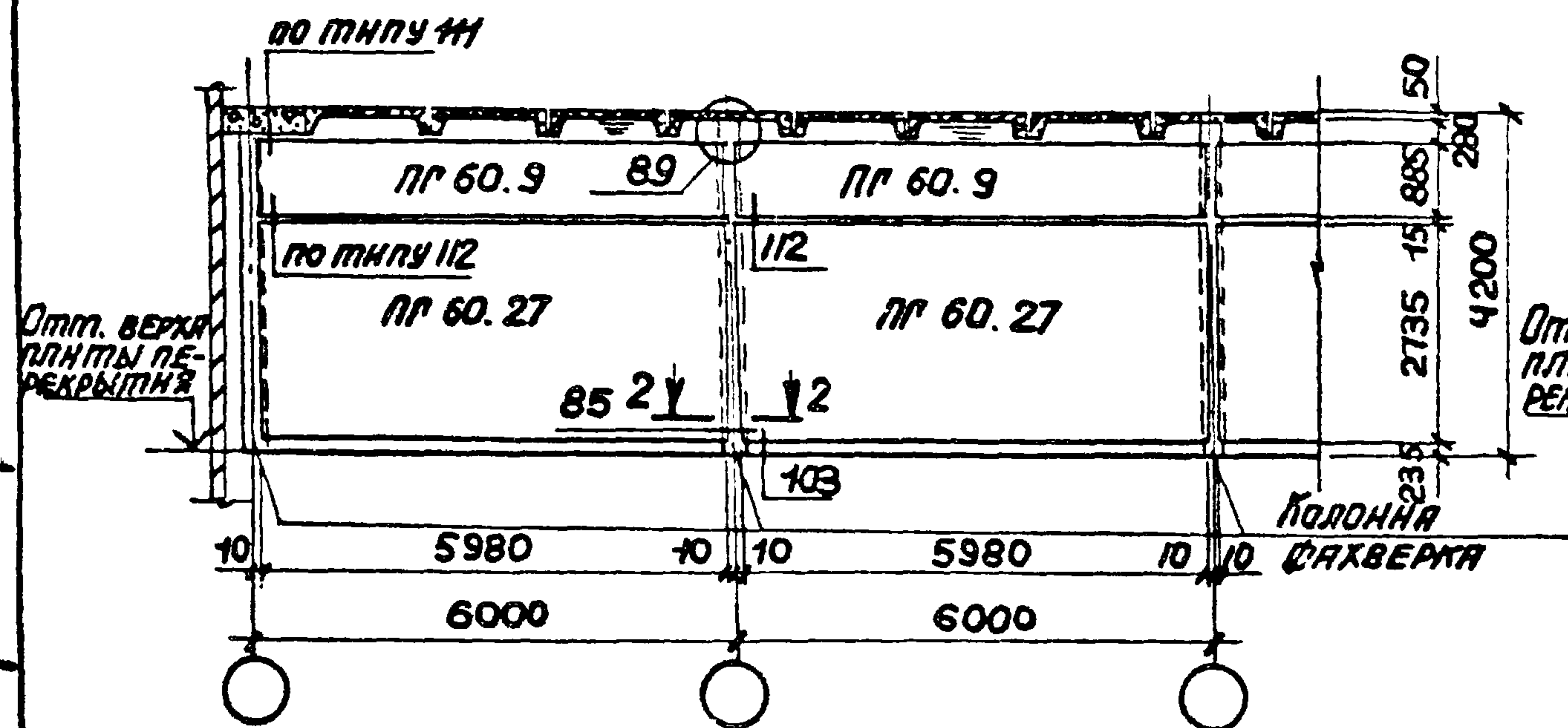
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

Высота ригеля 600 мм



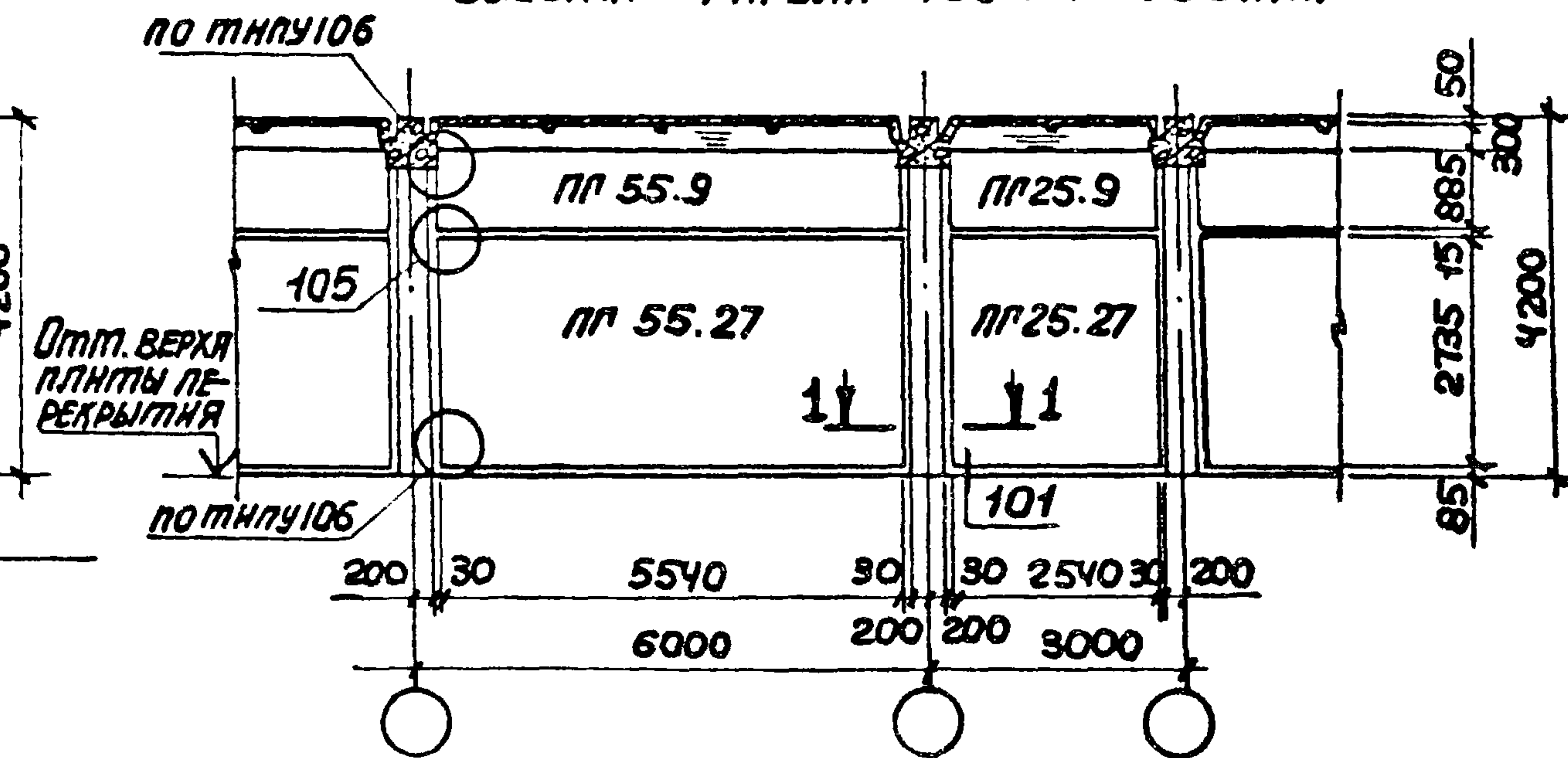
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

Высота ригеля 450 или 600 мм



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

Высота ригеля 450 или 600 мм

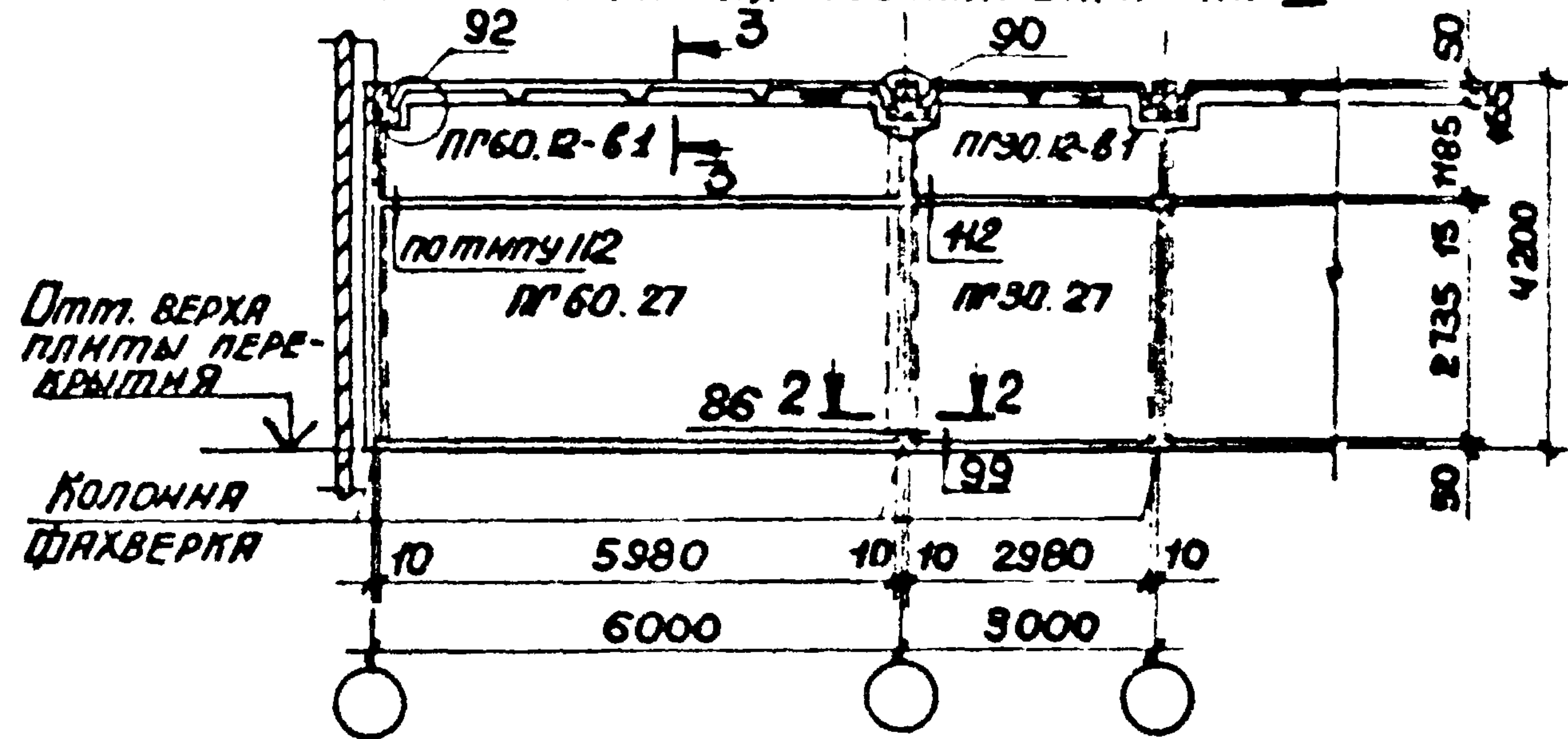


Сечения 1-1 и 2-2 см. документ -46

И.уч. ст. Бродский	Ч.контр. Чутякова	П. спец. Коротецкий	Р.уч. гр. Чутякова	Исполнитель Проценко	Проверил Чутякова	1.030.9-2.0-48	Стандарт Лист 1	Лист 2
Примеры решения перегородок зданий с каркасом по серии 1.020-1. Перекрытие из ребристых плит. Высота этажа 4,2 м.								

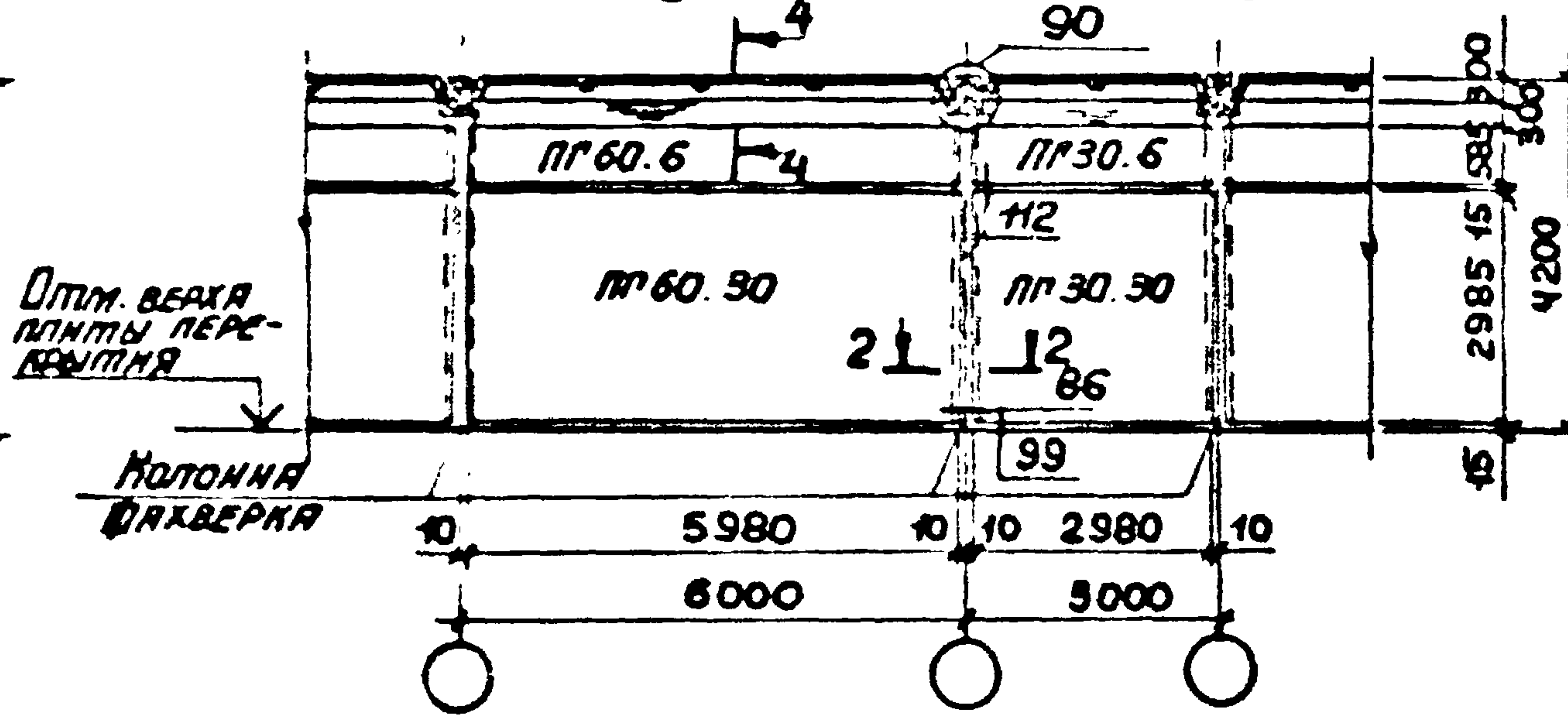
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 450 мм. Вариант I



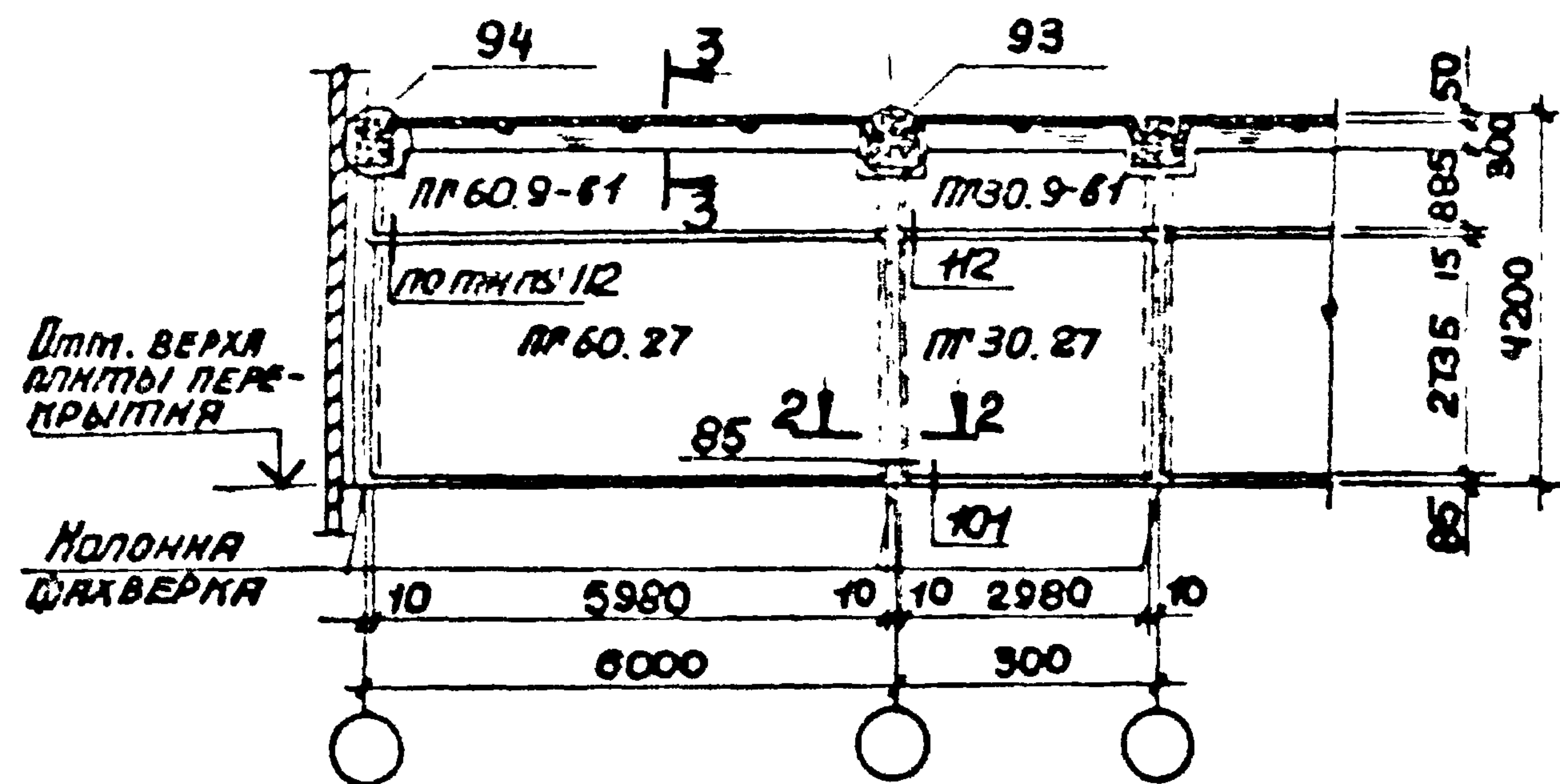
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 450 мм. Вариант II



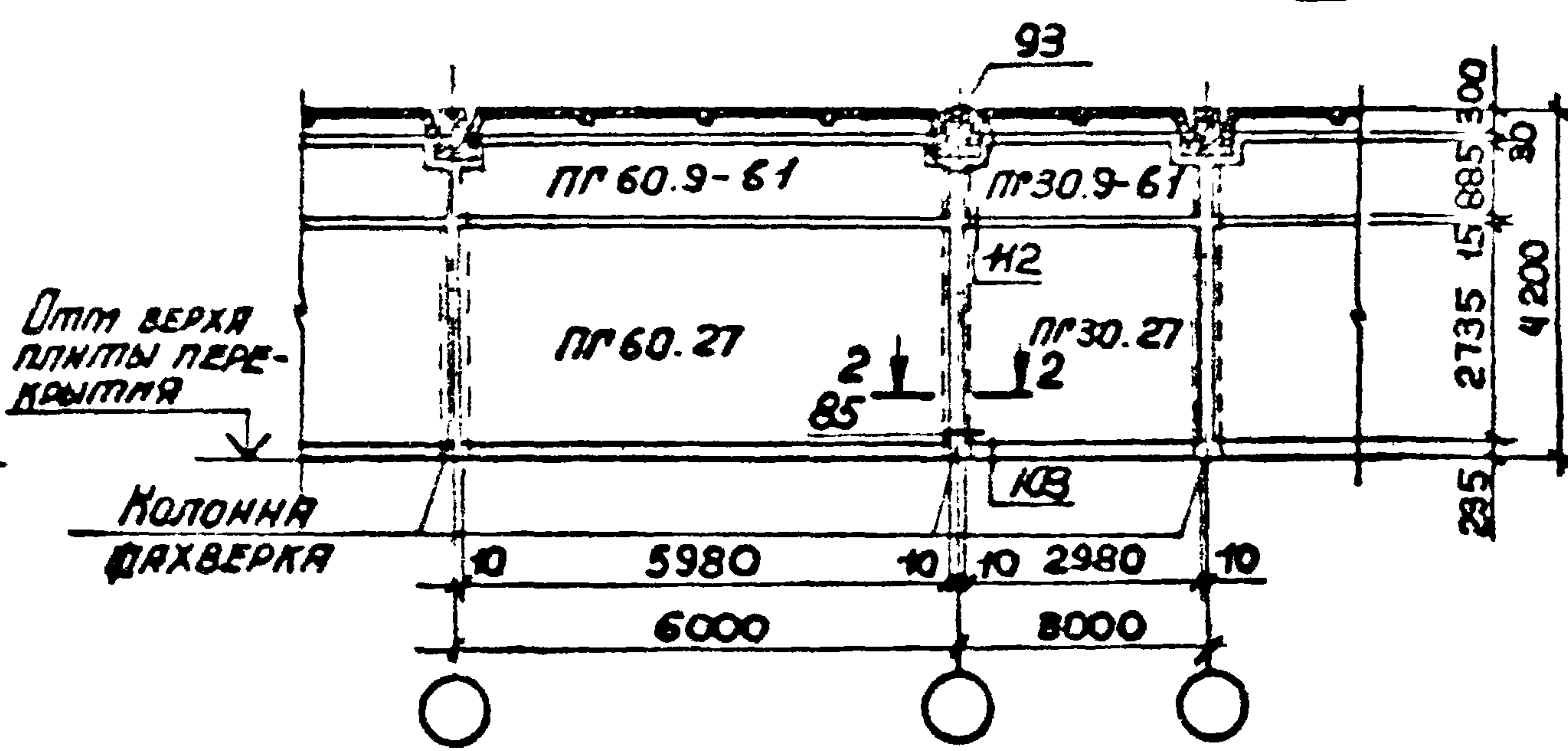
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания.

Высота ригеля 600 мм. Вариант I



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания.

Высота ригеля 600 мм. Вариант II



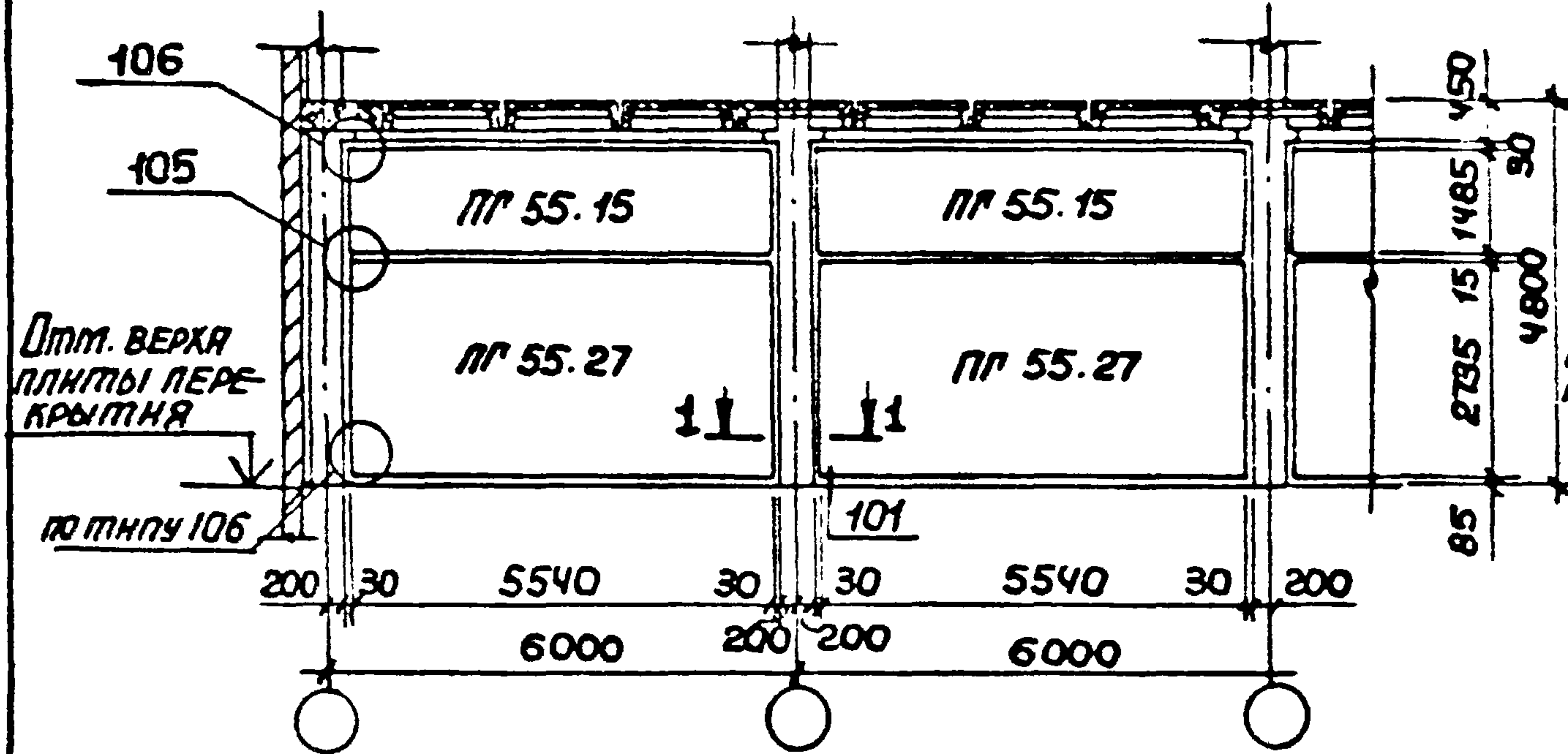
Сечение 2-2 см. документ - 46,
сечения 3-3 и 4-4 - см. документа - 47

1.030.9-2.0-48

Лист
2

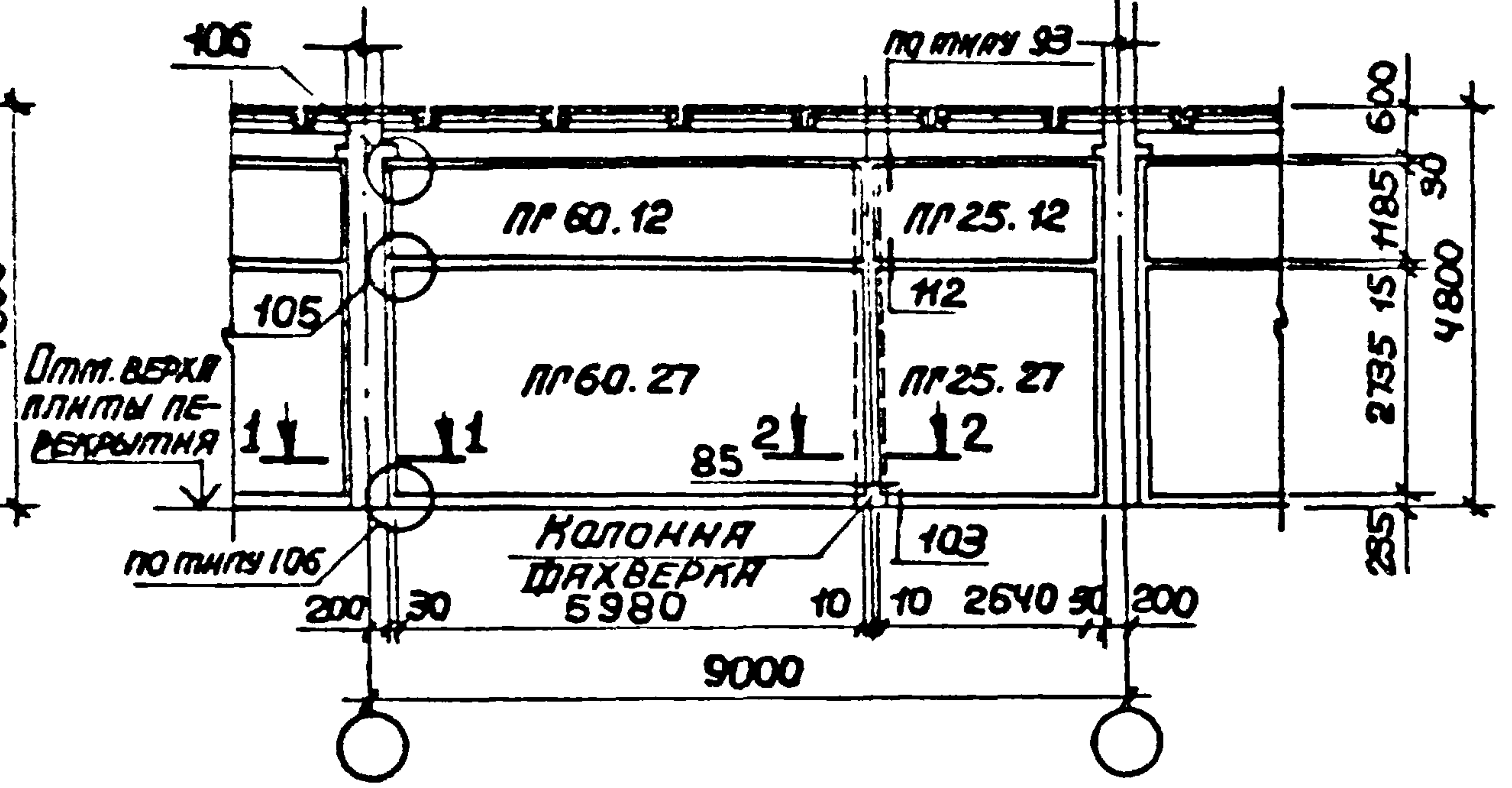
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

Высота ригеля 450 мм



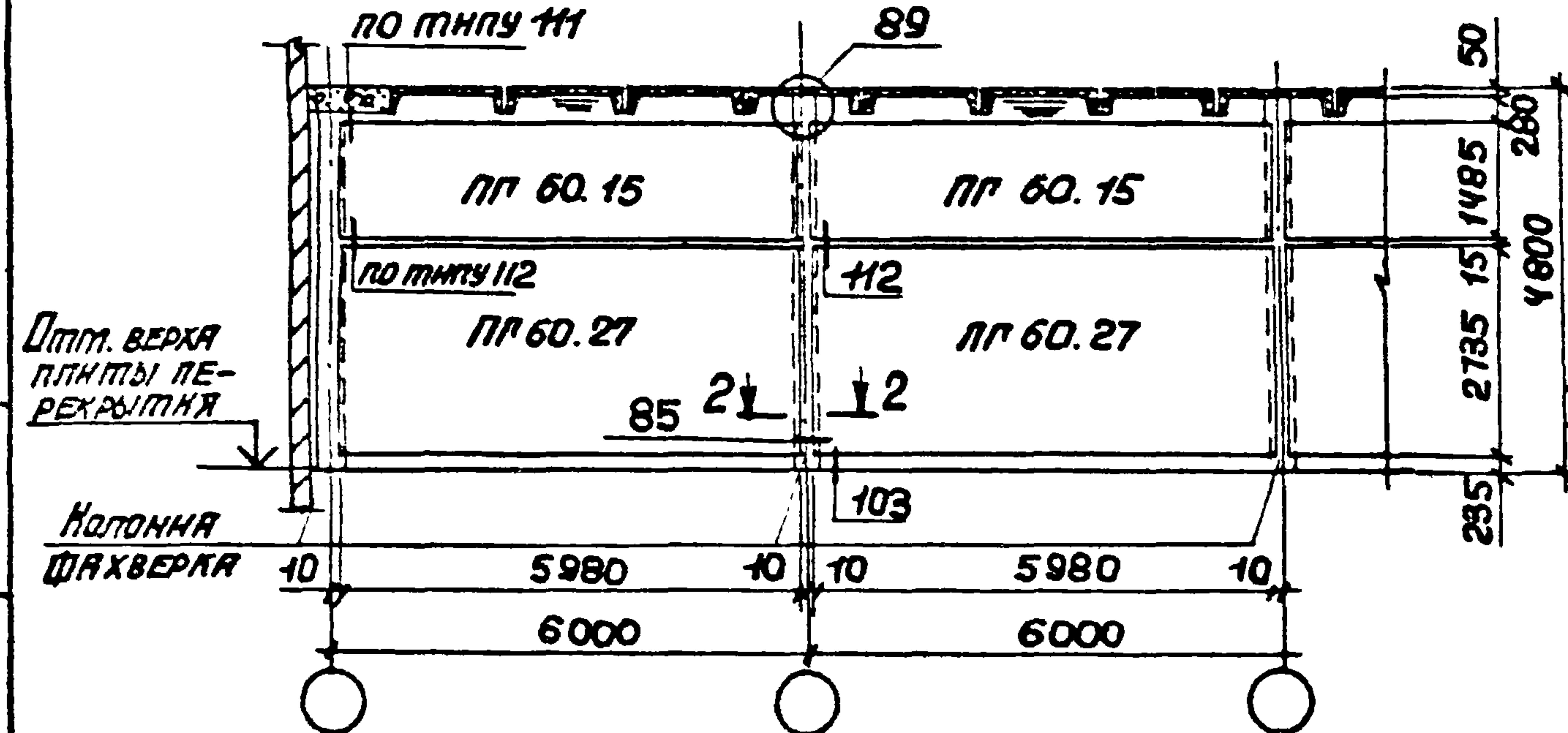
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

Высота ригеля 600 мм



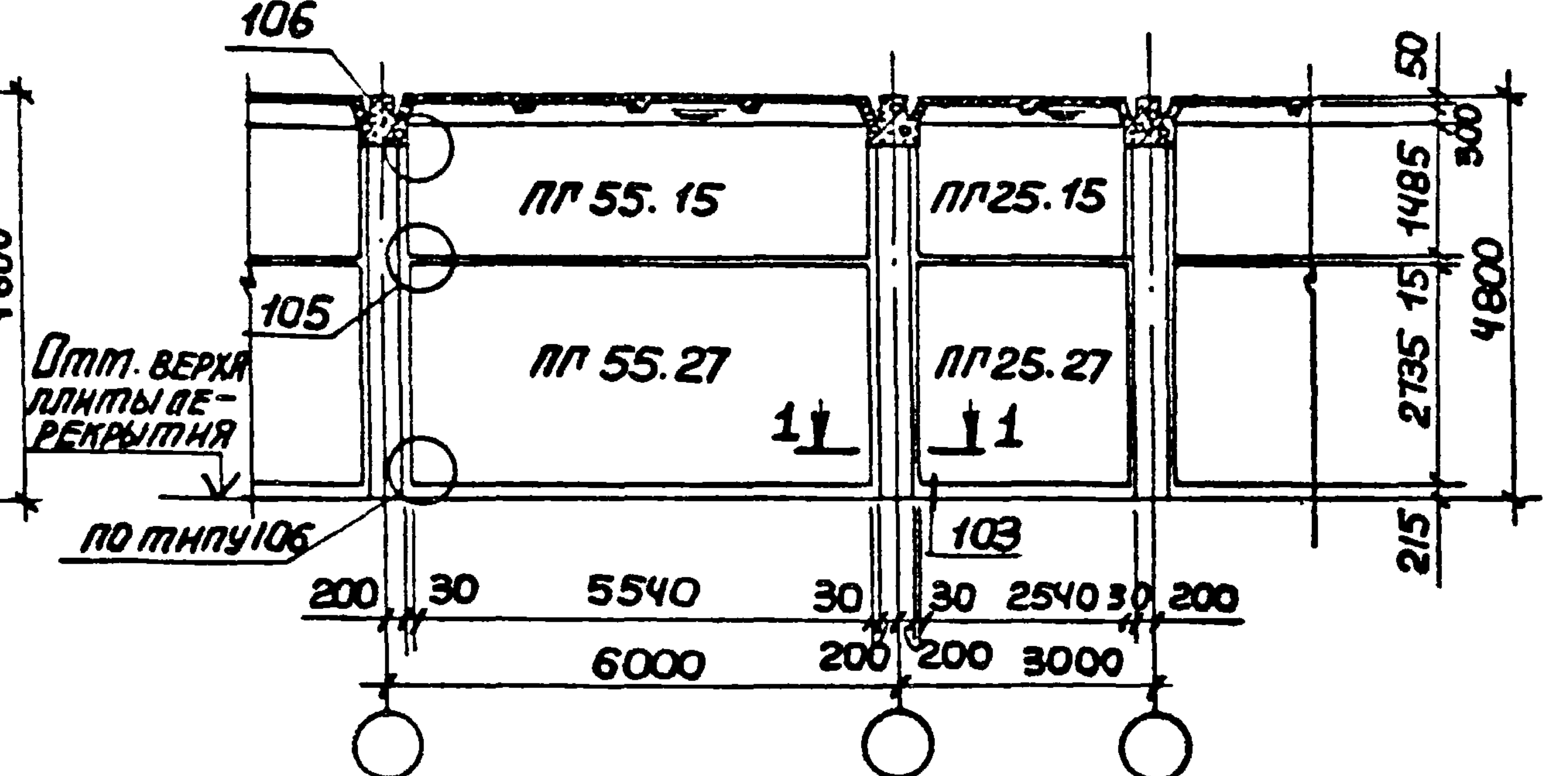
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

Высота ригеля 450 или 600 мм



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

Высота ригеля 450 или 600 мм

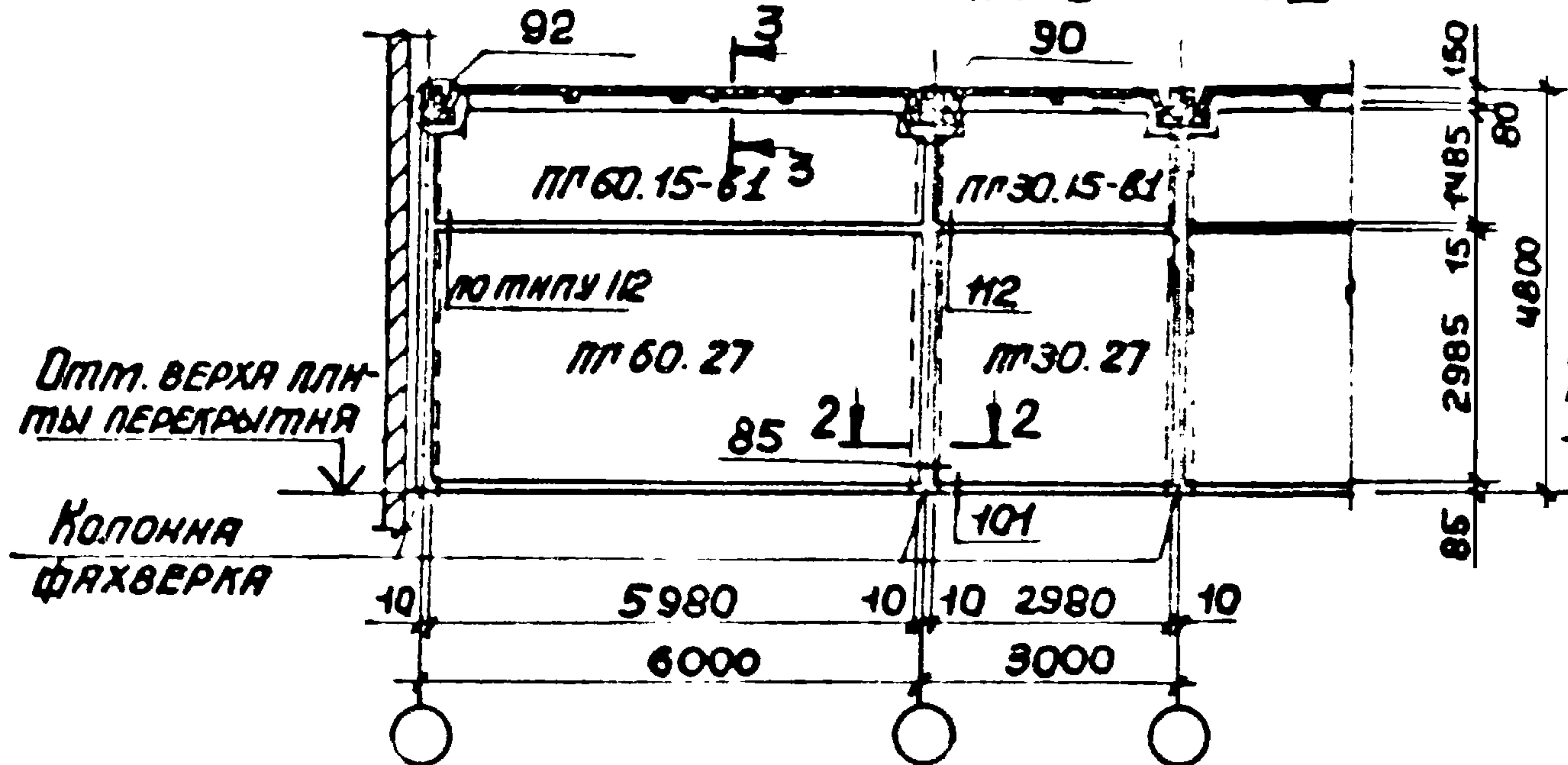


1. Монтажные схемы перегородок для высоты этажа 6,0 м аналогичны соответствующим монтажным схемам перегородок для этажа высотой 4,8 м при условии добавления панелей перегородок высотой 1,2 м
2. Сечения 1-1 и 2-2 см. документа - 46.

Нач. отд. Бродский	И.контр. Чутякова	Д. спец. Куротецкий	Рук. гр. Чутякова	Исполн. Проценко	Проверка Чутякова	1.030.9-2.0-49	Примеры решения перегородок здания с каркасом по серии 1.020.-1. Перекрытия из ребристых плит. Высота этажа 4,8 м	Стр. 1	Лист 1	Листов 2

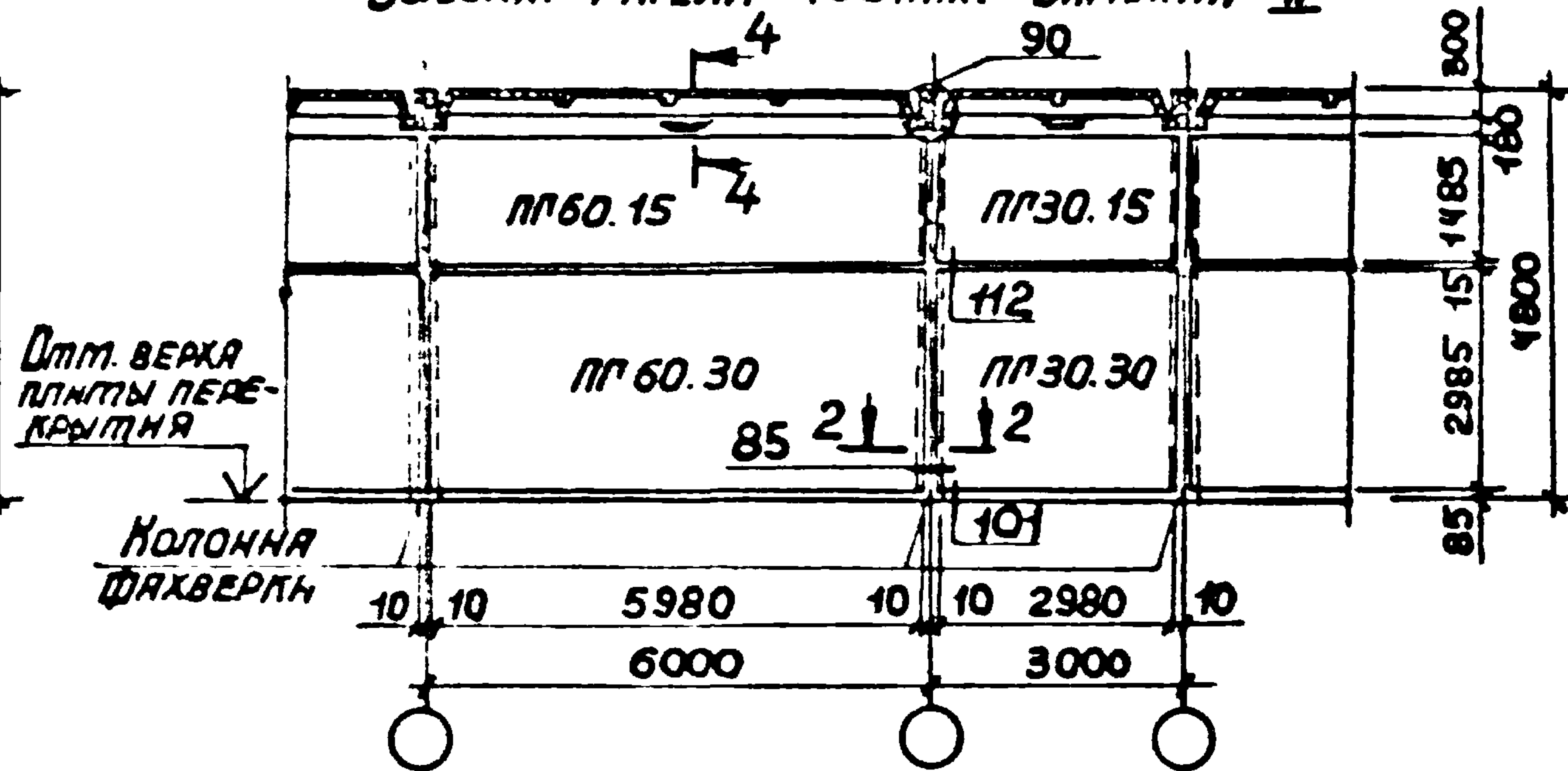
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 450 мм. Вариант I



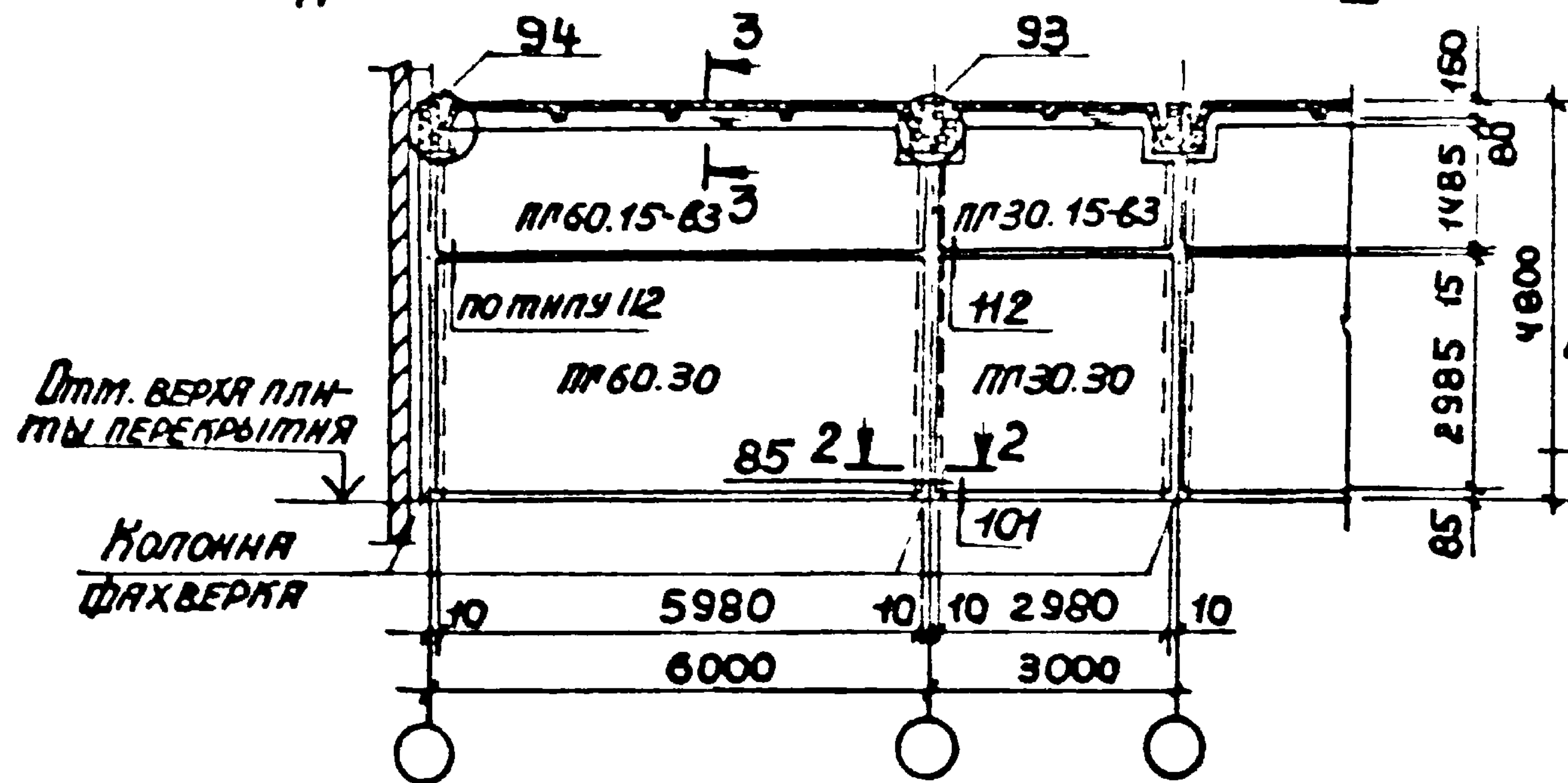
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 450 мм. Вариант II



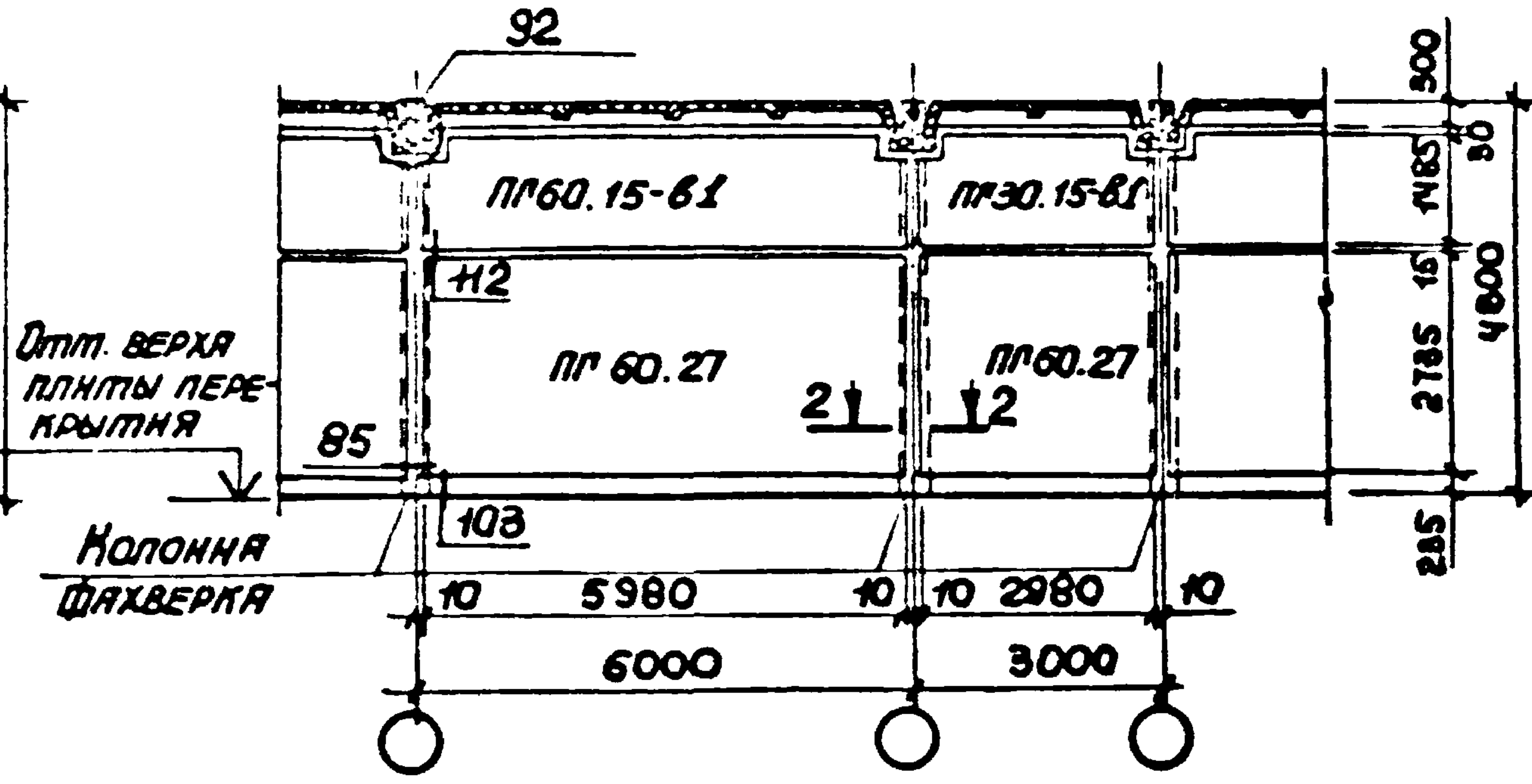
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 600 мм. Вариант I



Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Высота ригеля 600 мм. Вариант II



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

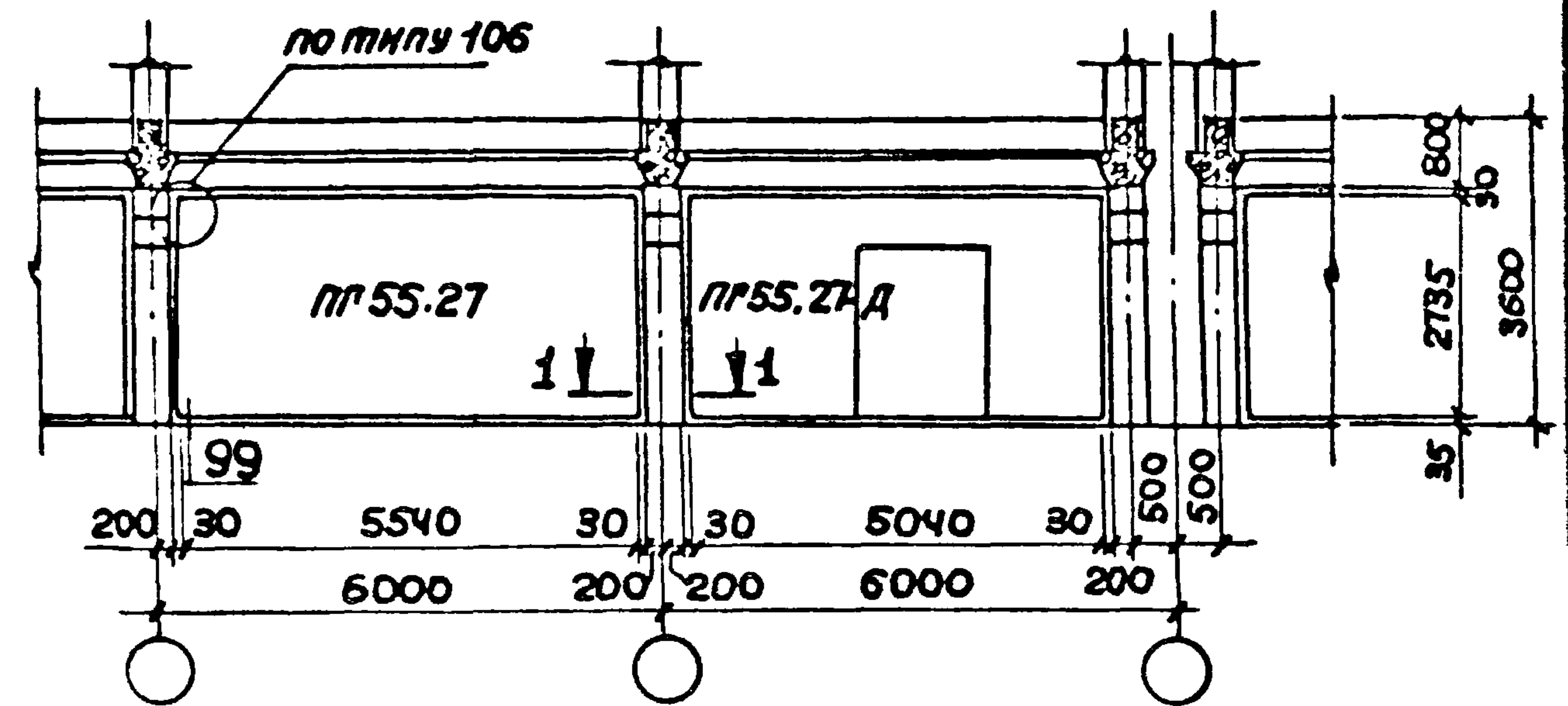
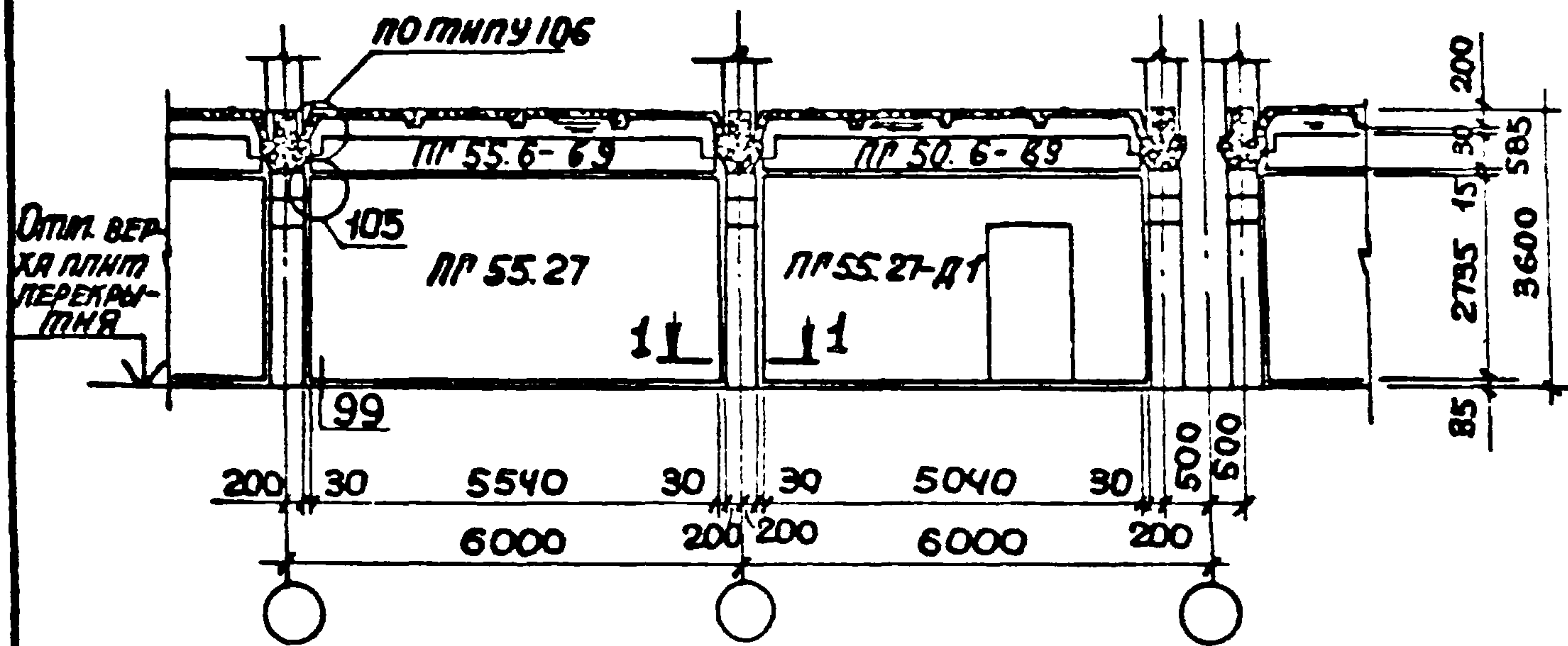
1.030.9-2.0-49

Лист

2

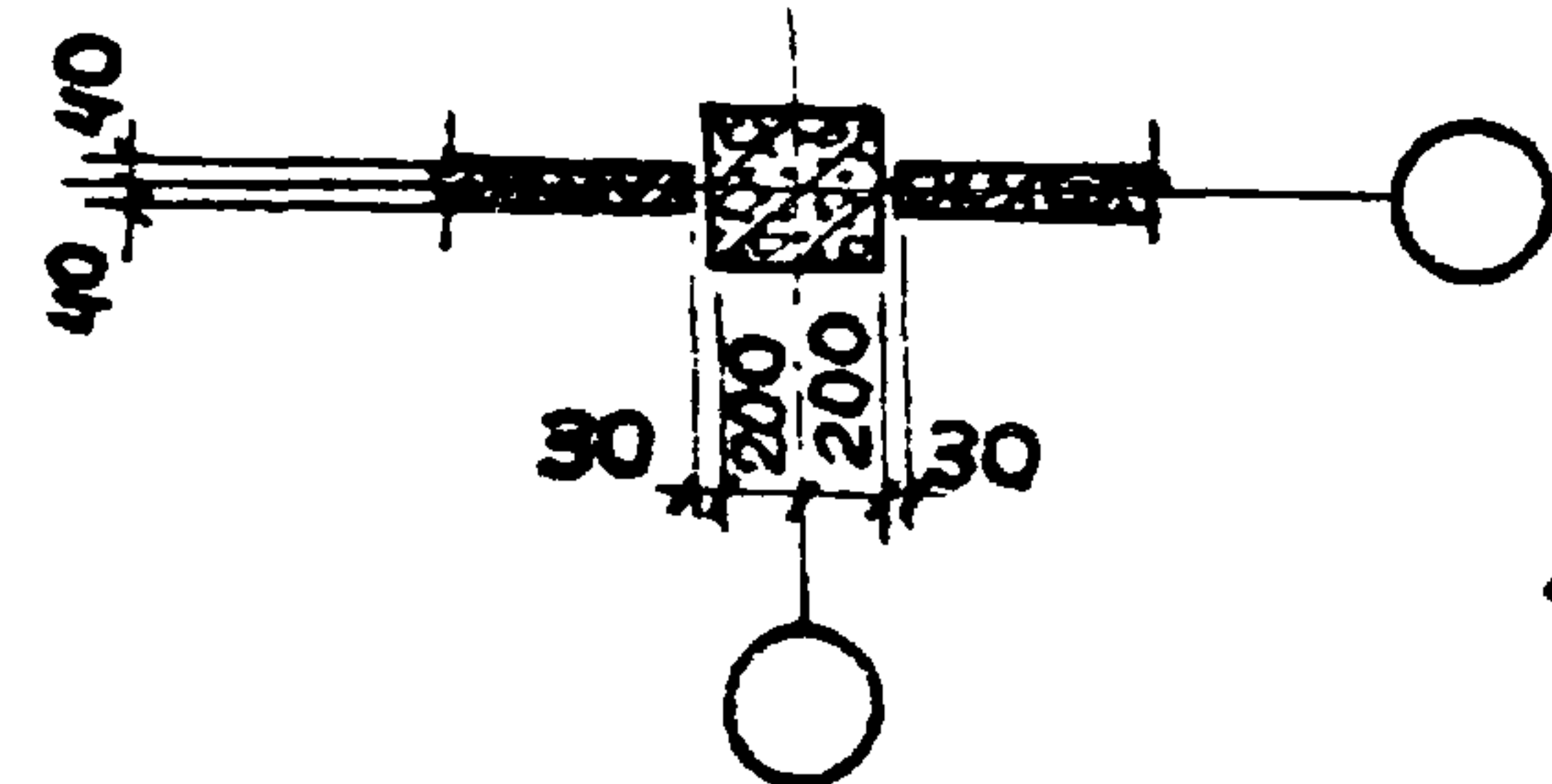
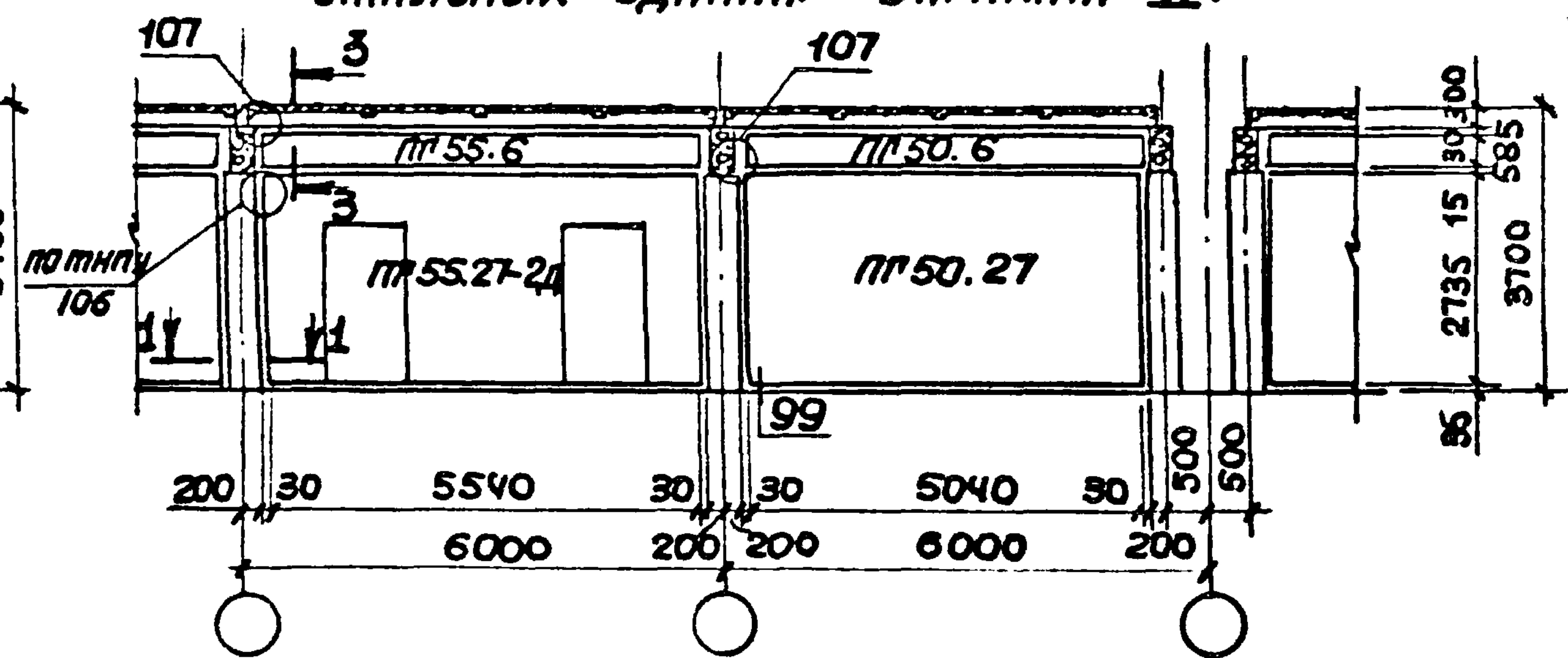
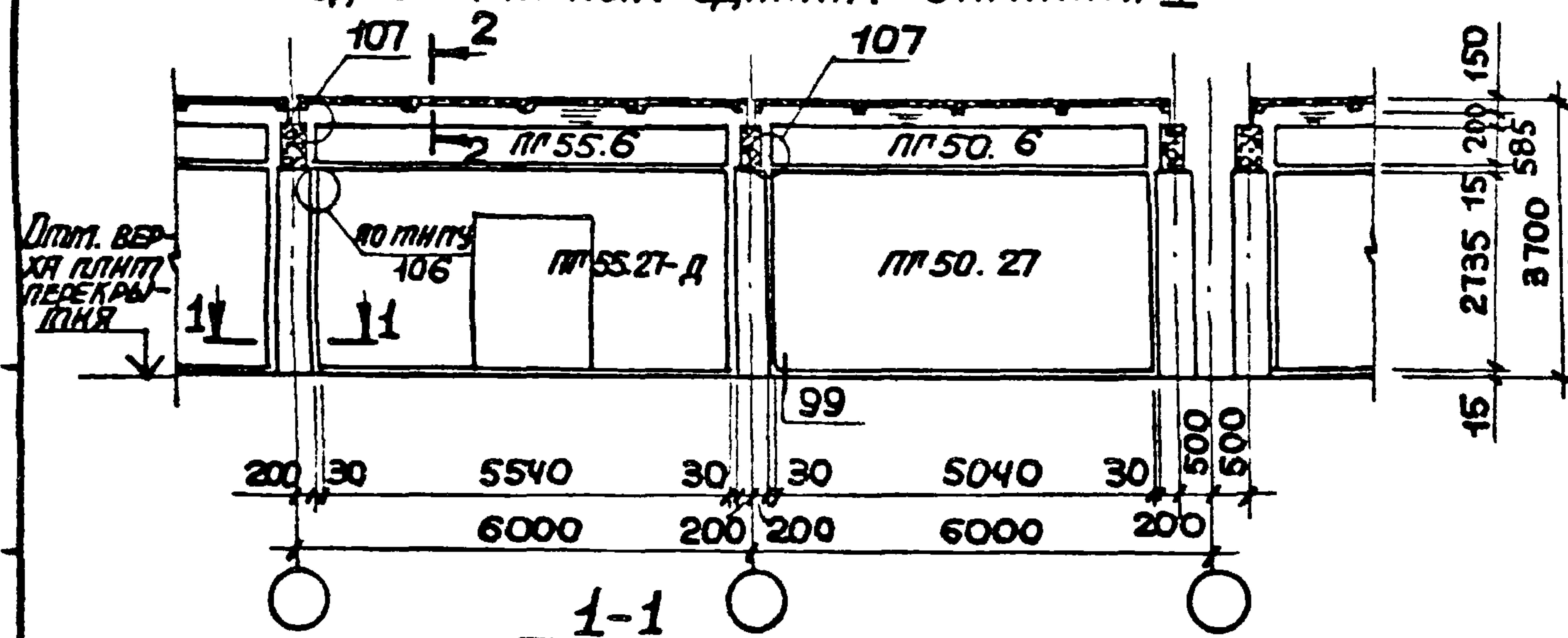
**Продольная перегородка в створе колонн
каркаса здания**

**Продольная перегородка в створе колонн 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.**

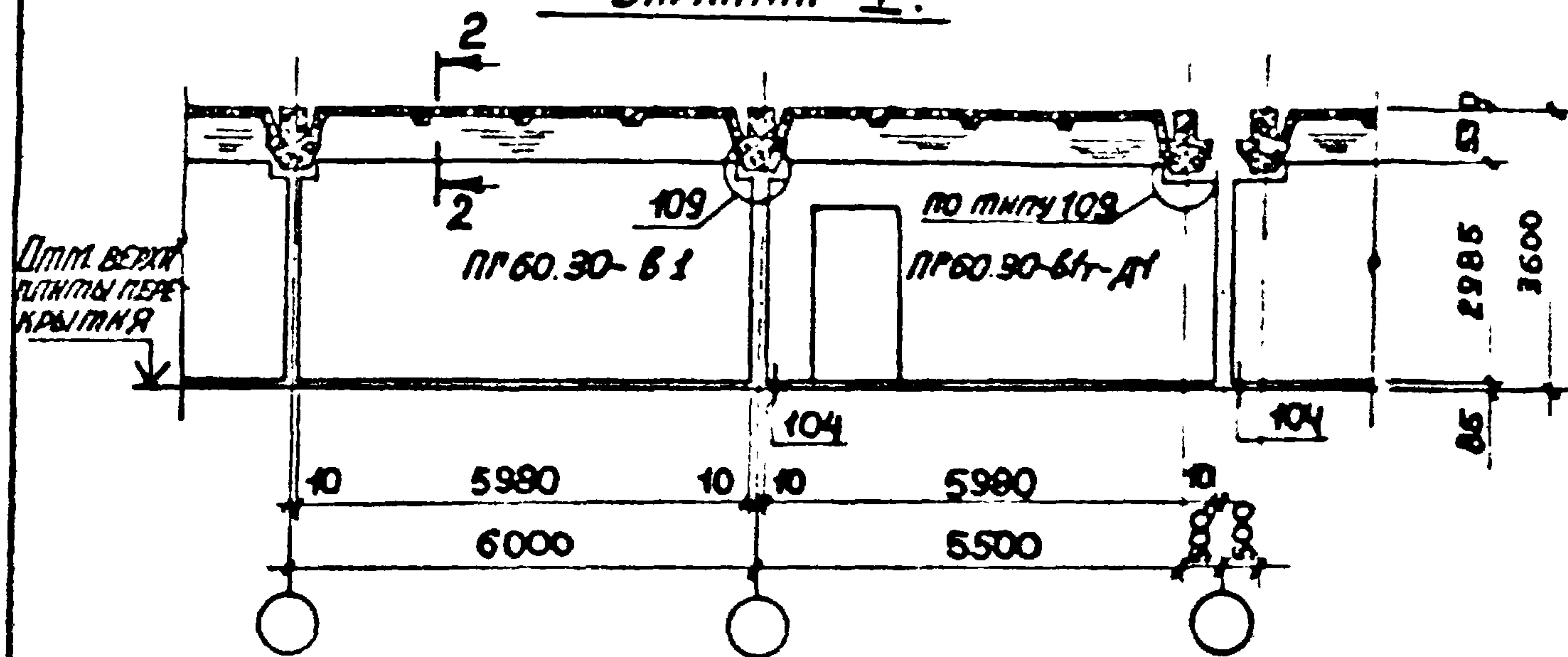


Сечения 2-2 и 3-3 см. док. -50 л. 2

Уч. отд. Бродский	Уч. контр. Чутякова	Лп. конст. Коротецкий	Рук. групп. Чутякова	Исполн. Проценко	Проверка Чутякова	1.030.9-2.0-50	Примеры решения перегородок зданий с каркасом по серии 1.420-12. Перекрытие типа 1. Высота этажа 3,6 м.	Стандия	Лист	Листов
								Р	1	4
							ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ			

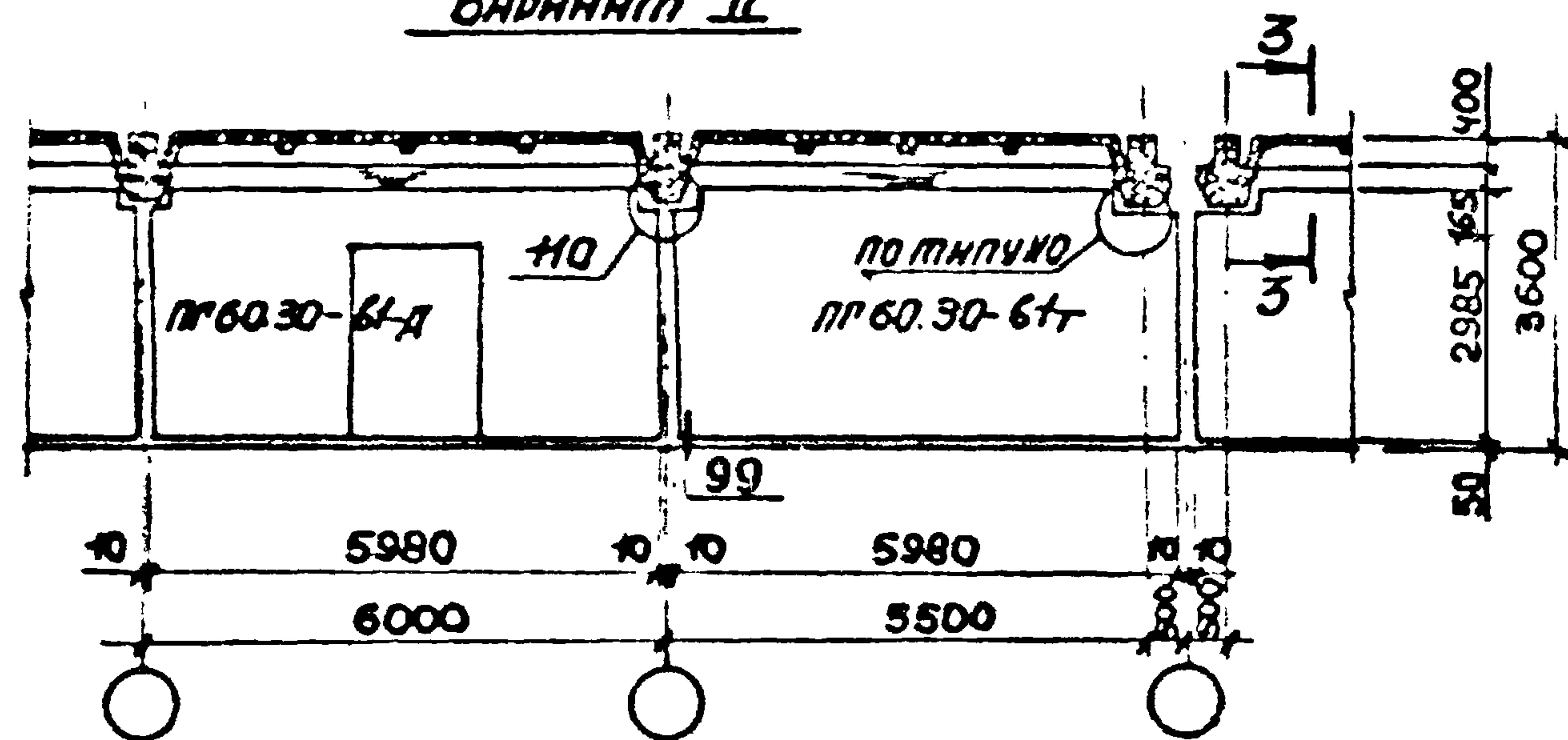
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания.

Вариант I.



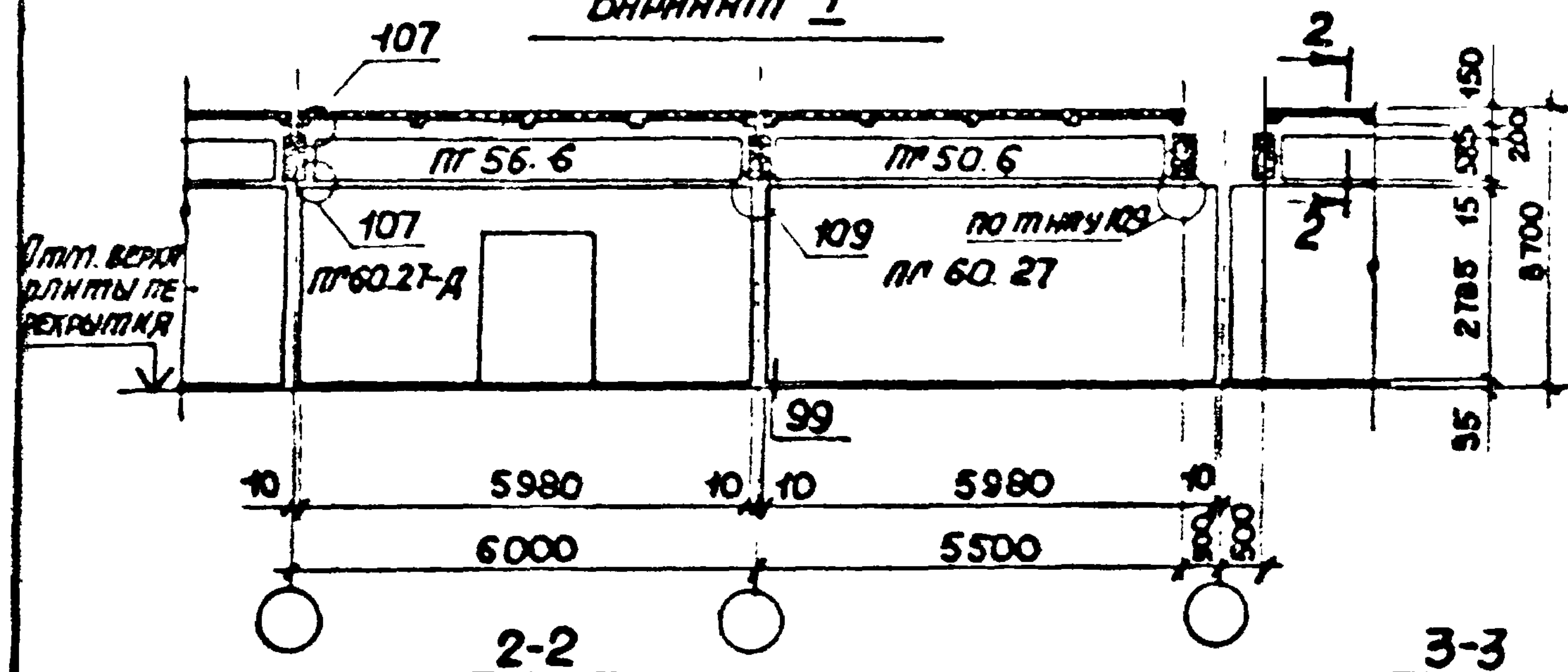
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания.

Вариант II.



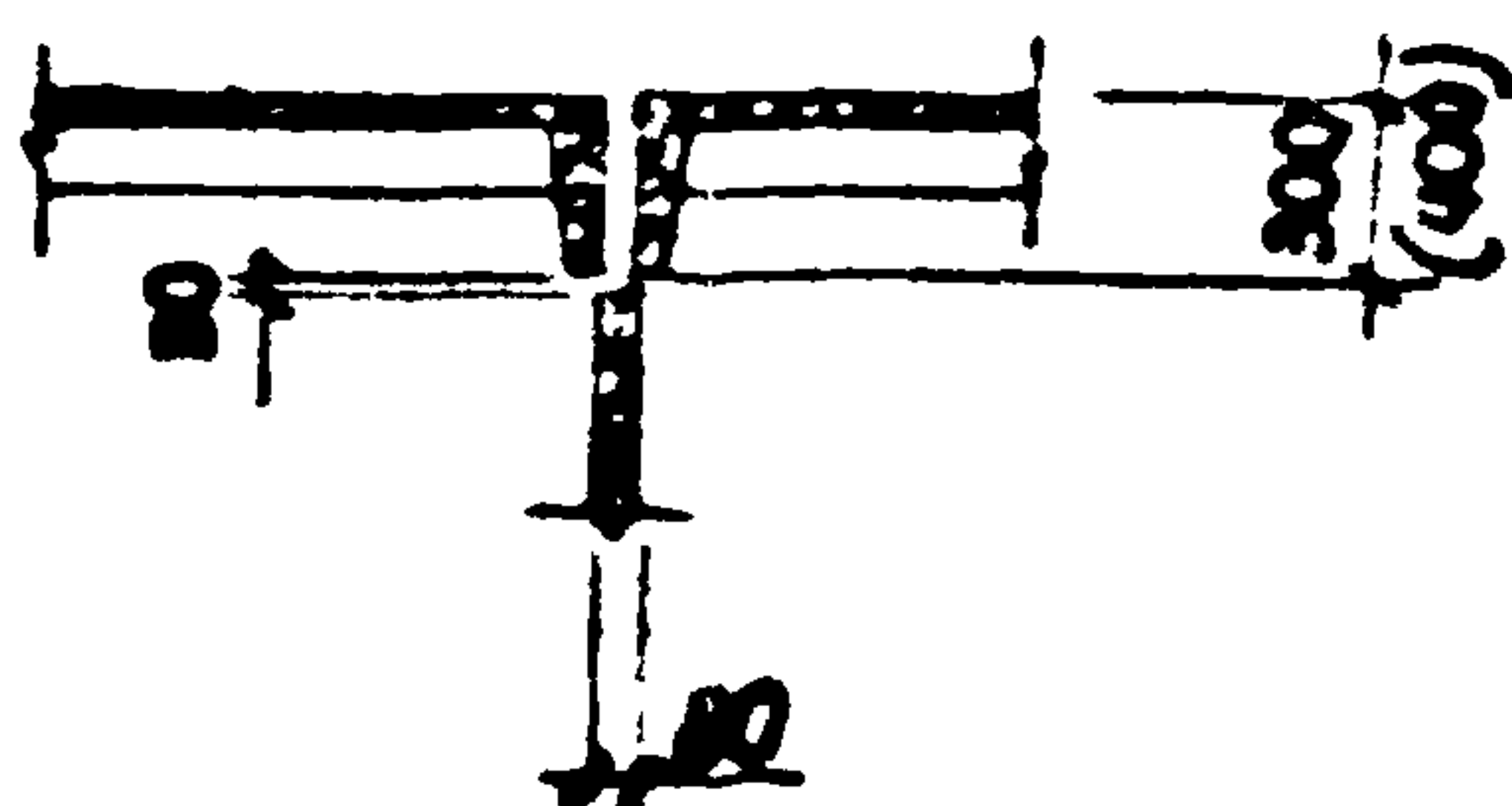
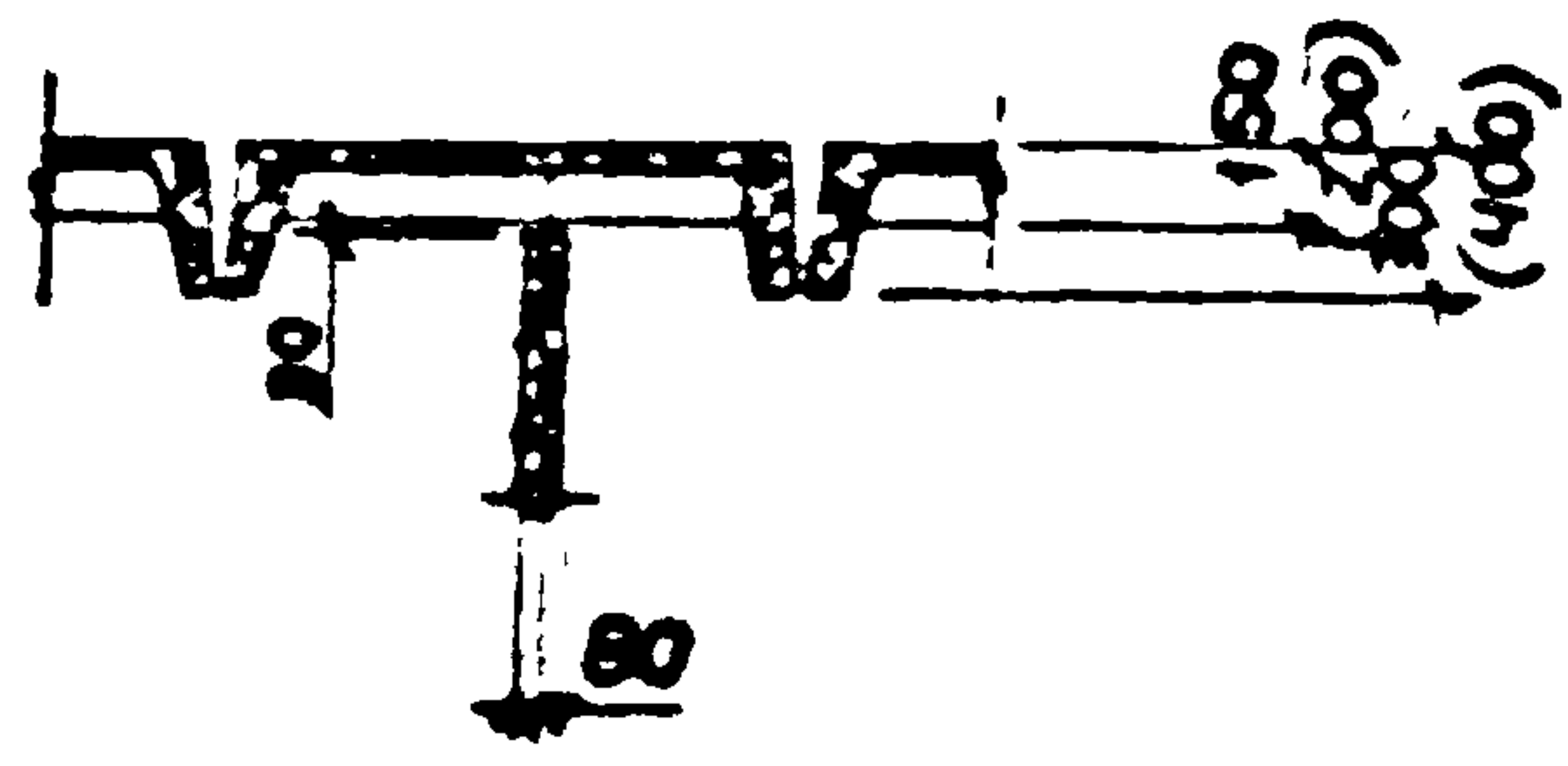
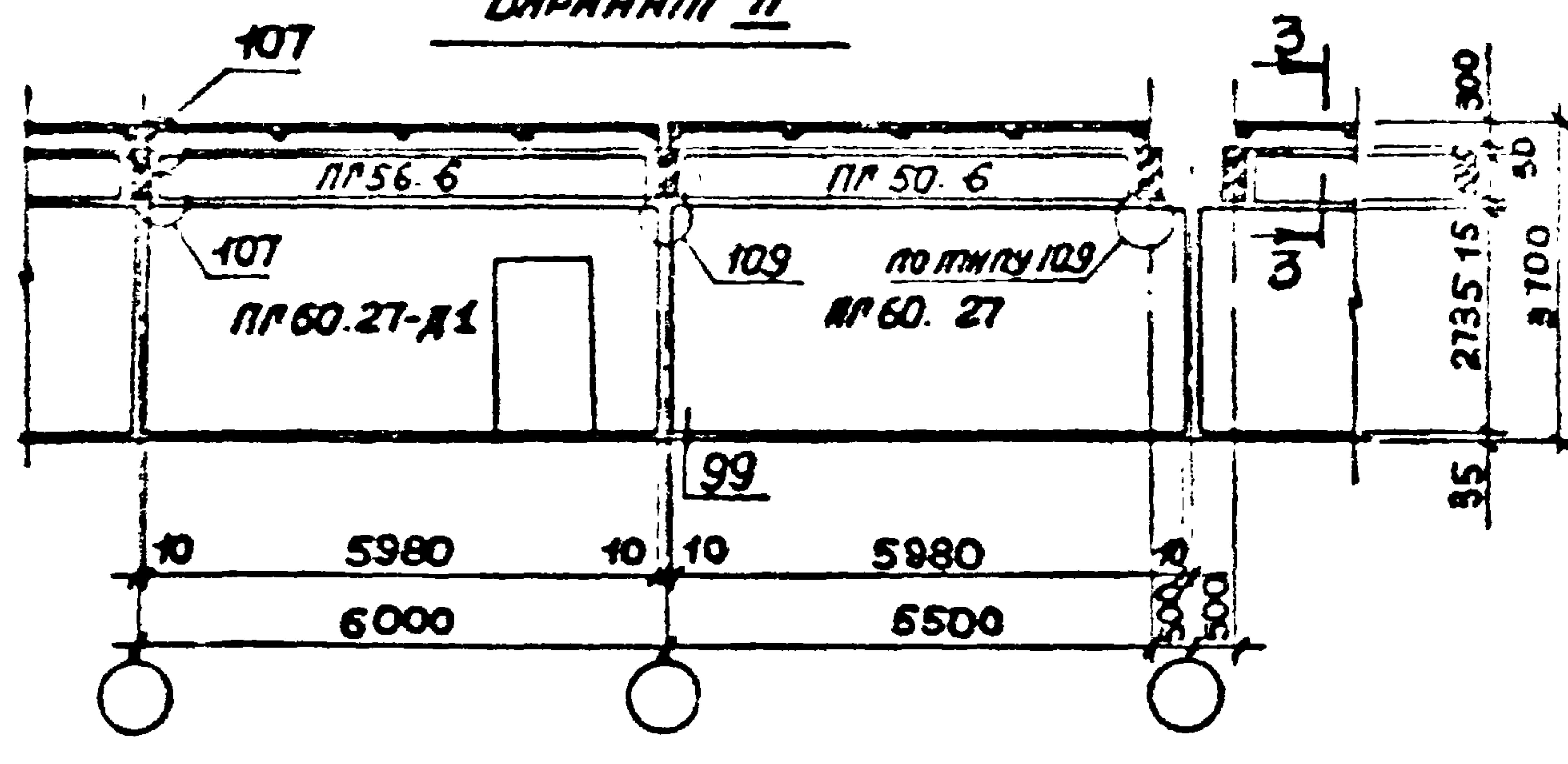
Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания. Покрытие из плит для одноэтажных зданий.

Вариант I.



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

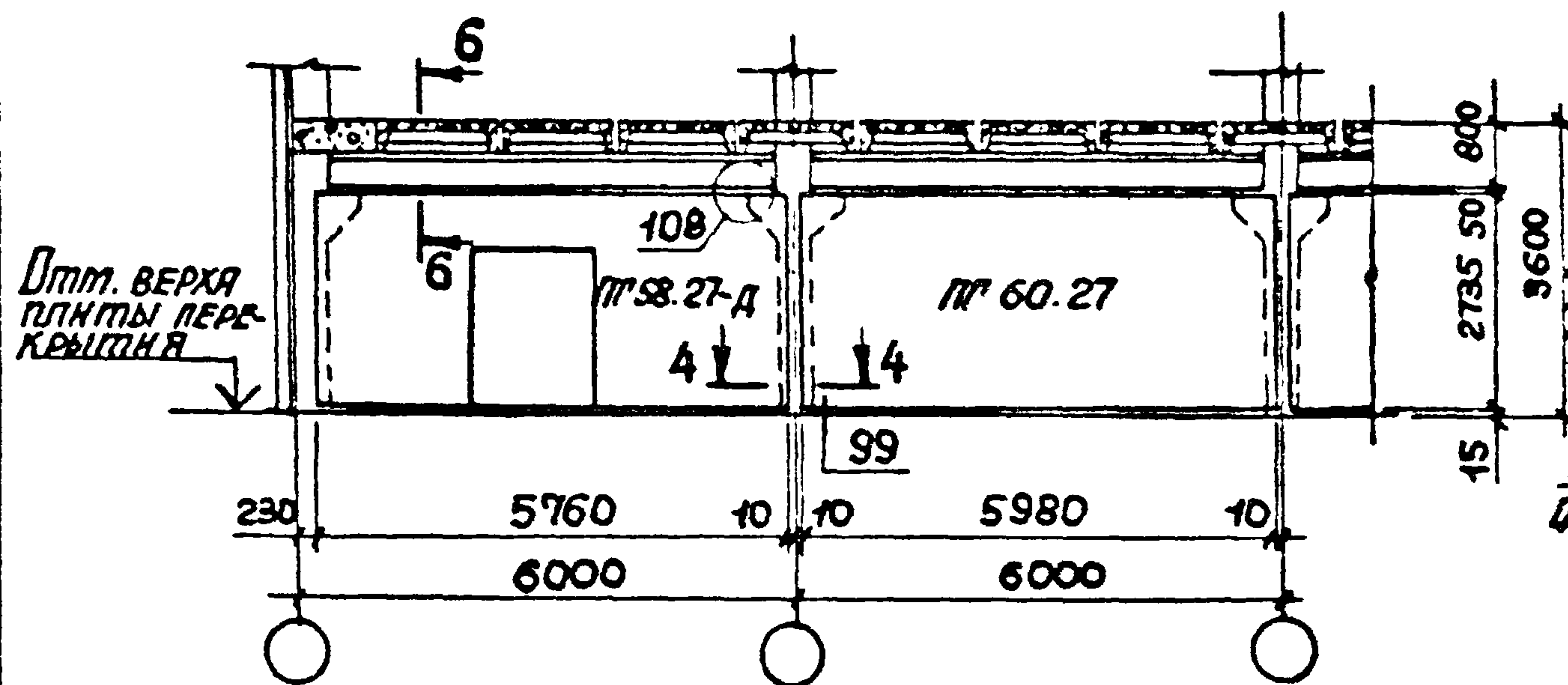
Вариант II.



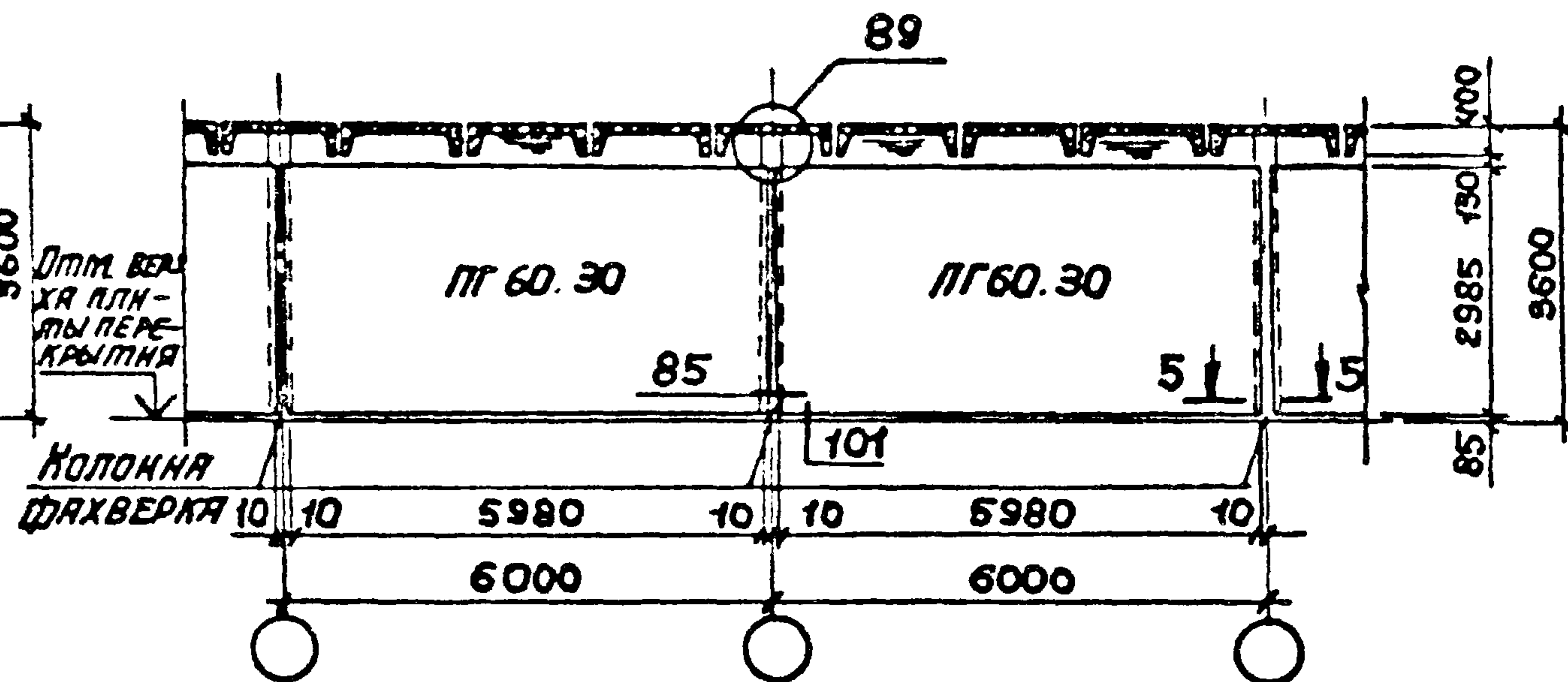
Сечение 5-5 от док. -50 л.3

1.030.9-2.0-50 2

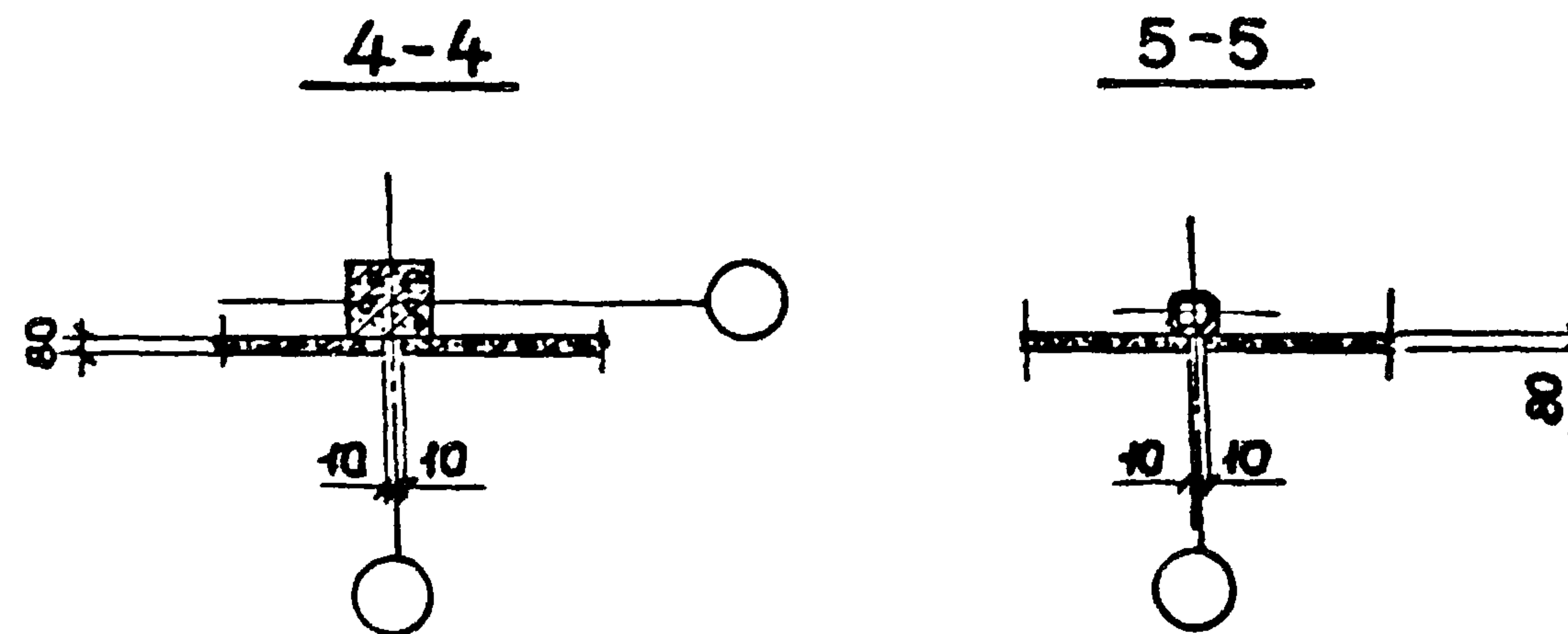
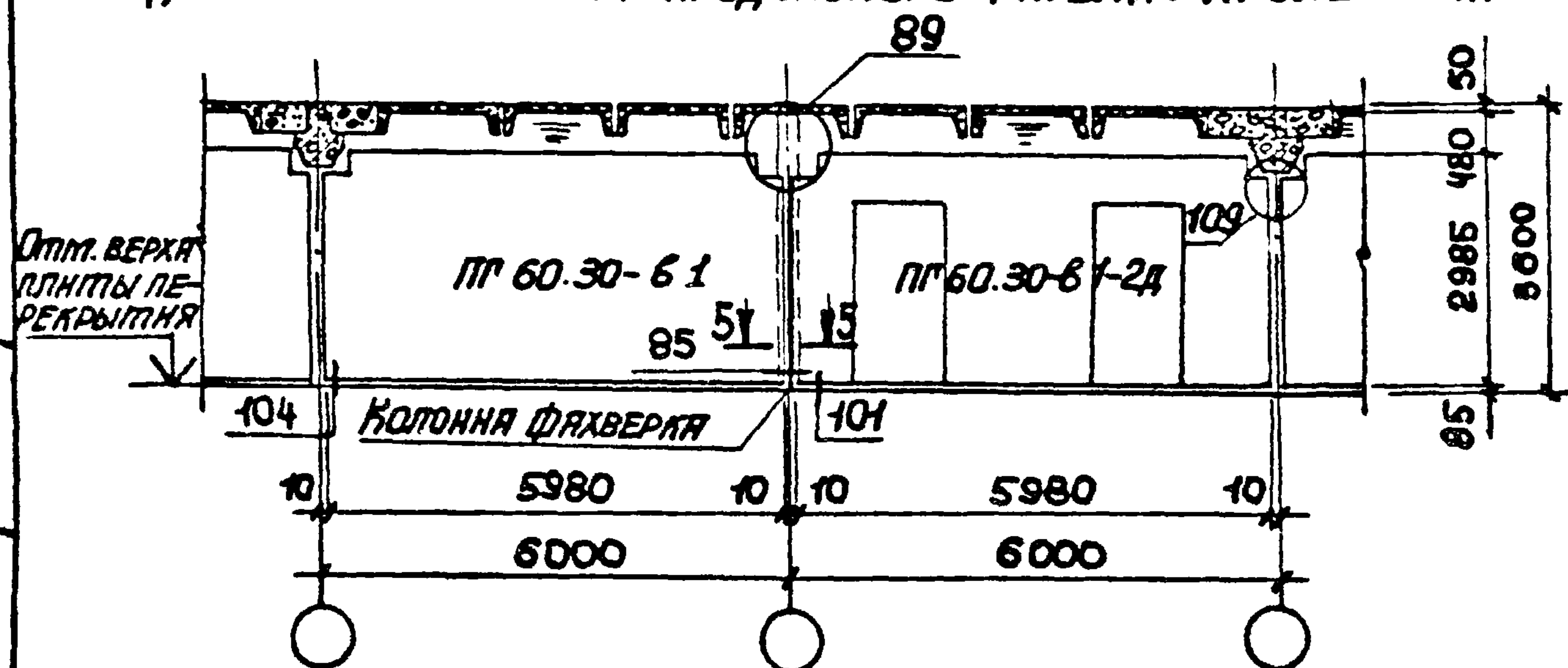
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИСЛОННО К КОЛОННАМ
КАРКАСА ЗДАНИЯ. Пролет 6 м



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.

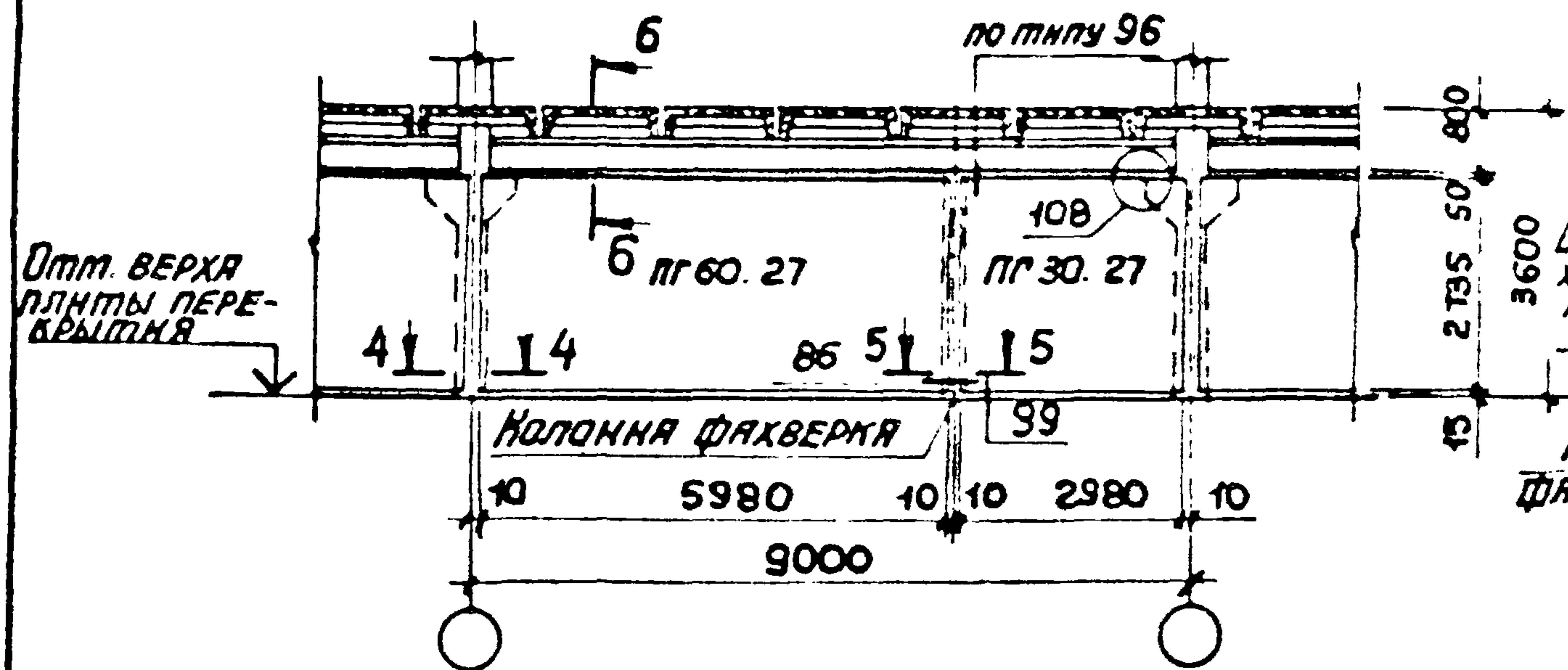


Сеченне 6-6 см. док. -51 л.3

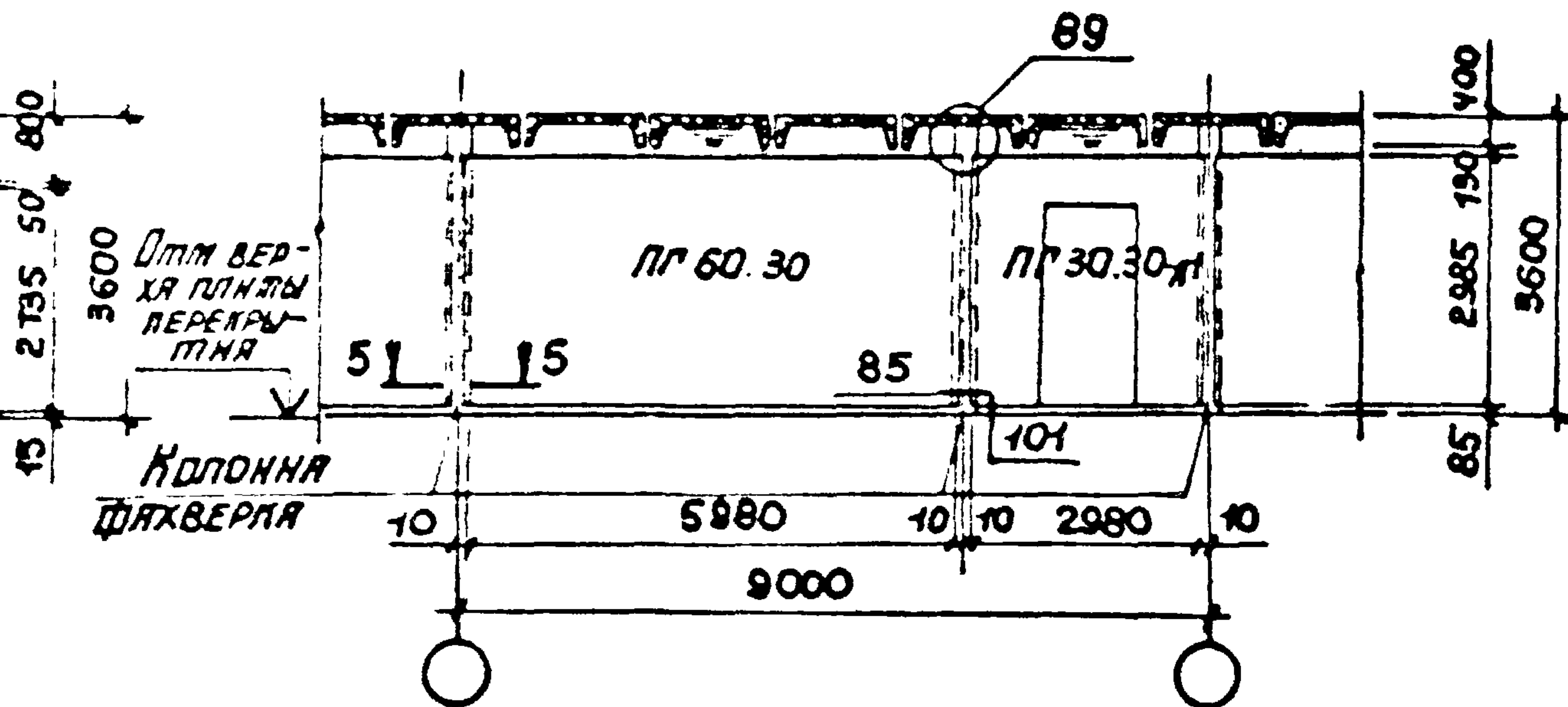
1.030.9-2.0-50

3

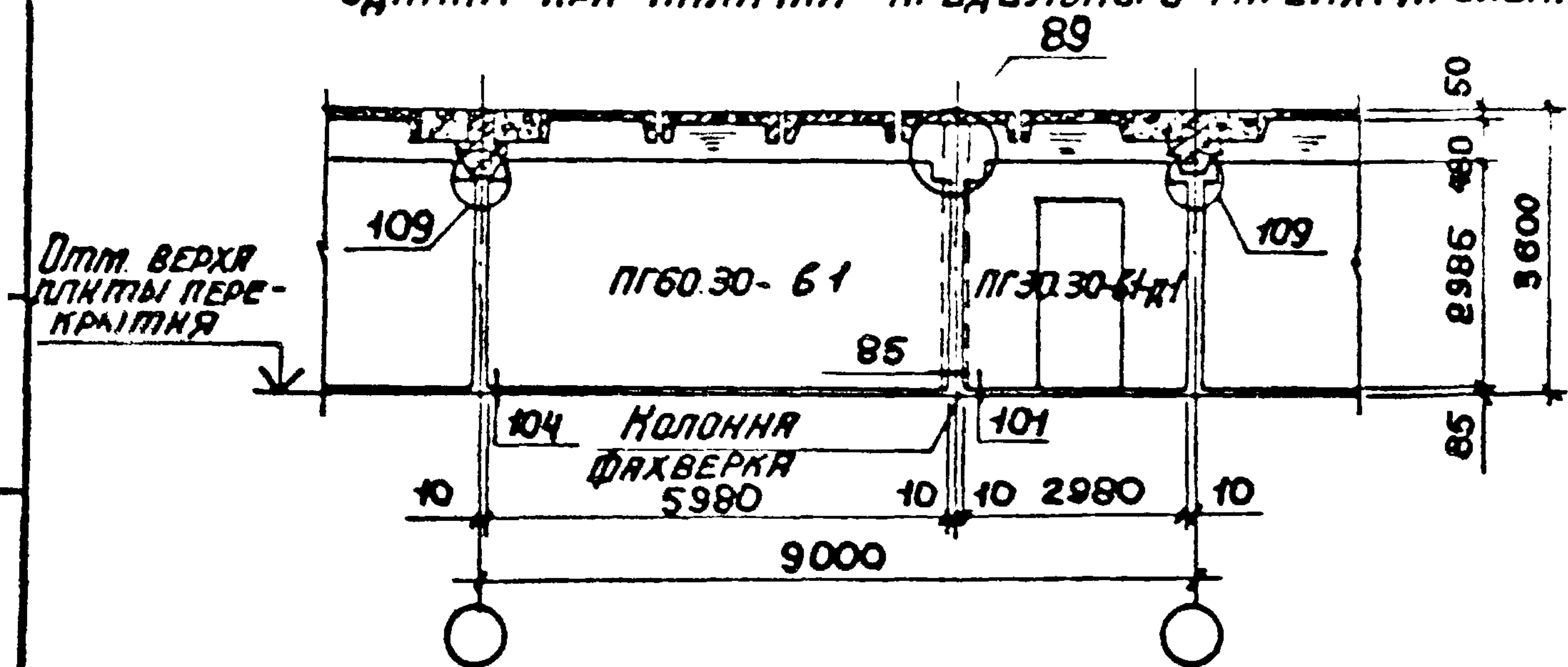
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИСЛОННО К КОЛОННАМ
КАРКАСА ЗДАНИЯ. ПРОЛЕТ 9 м



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

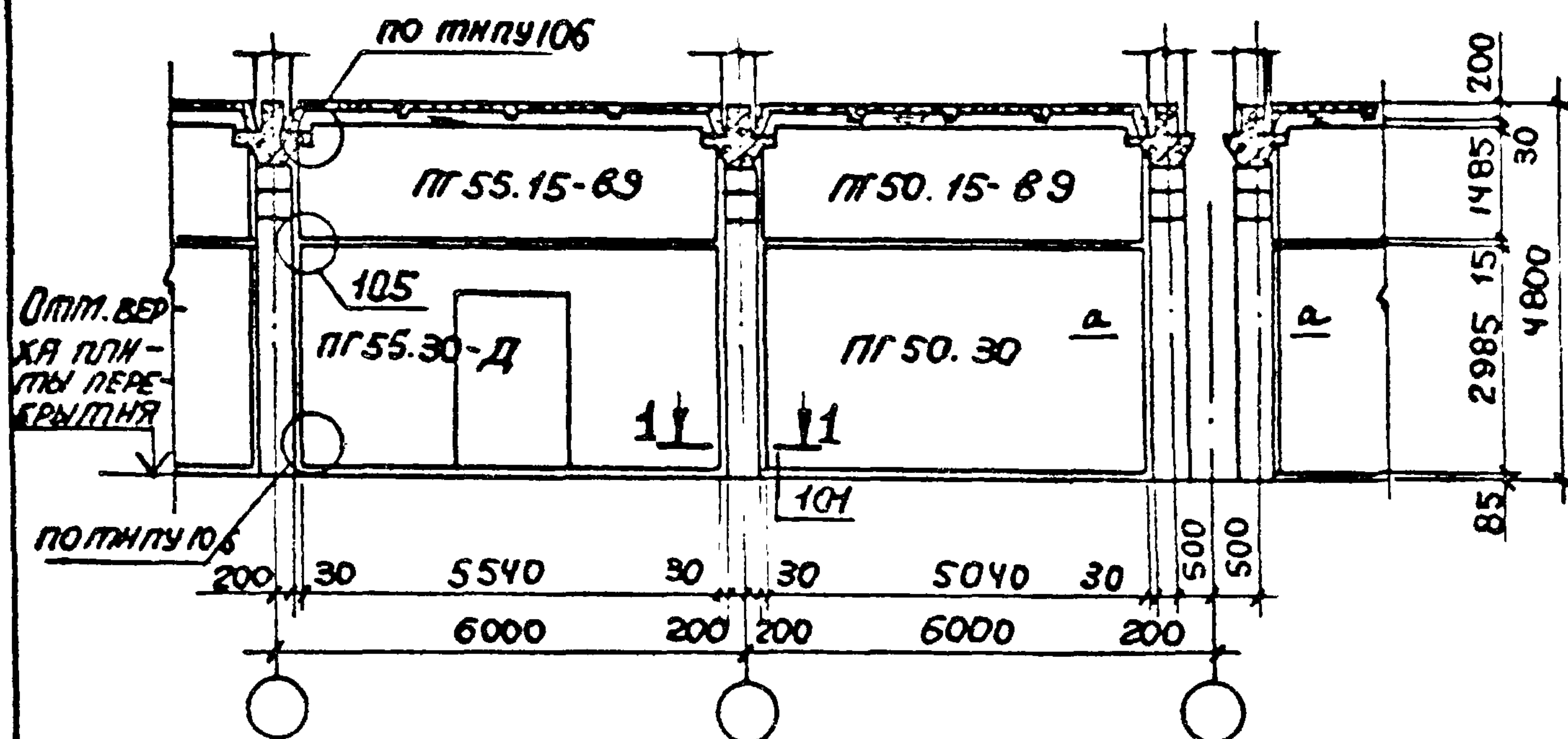


ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН
КАРКАСА ЗДАНИЯ ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНОГО РИГЕЛЯ. ПРОЛЕТ 9 м.

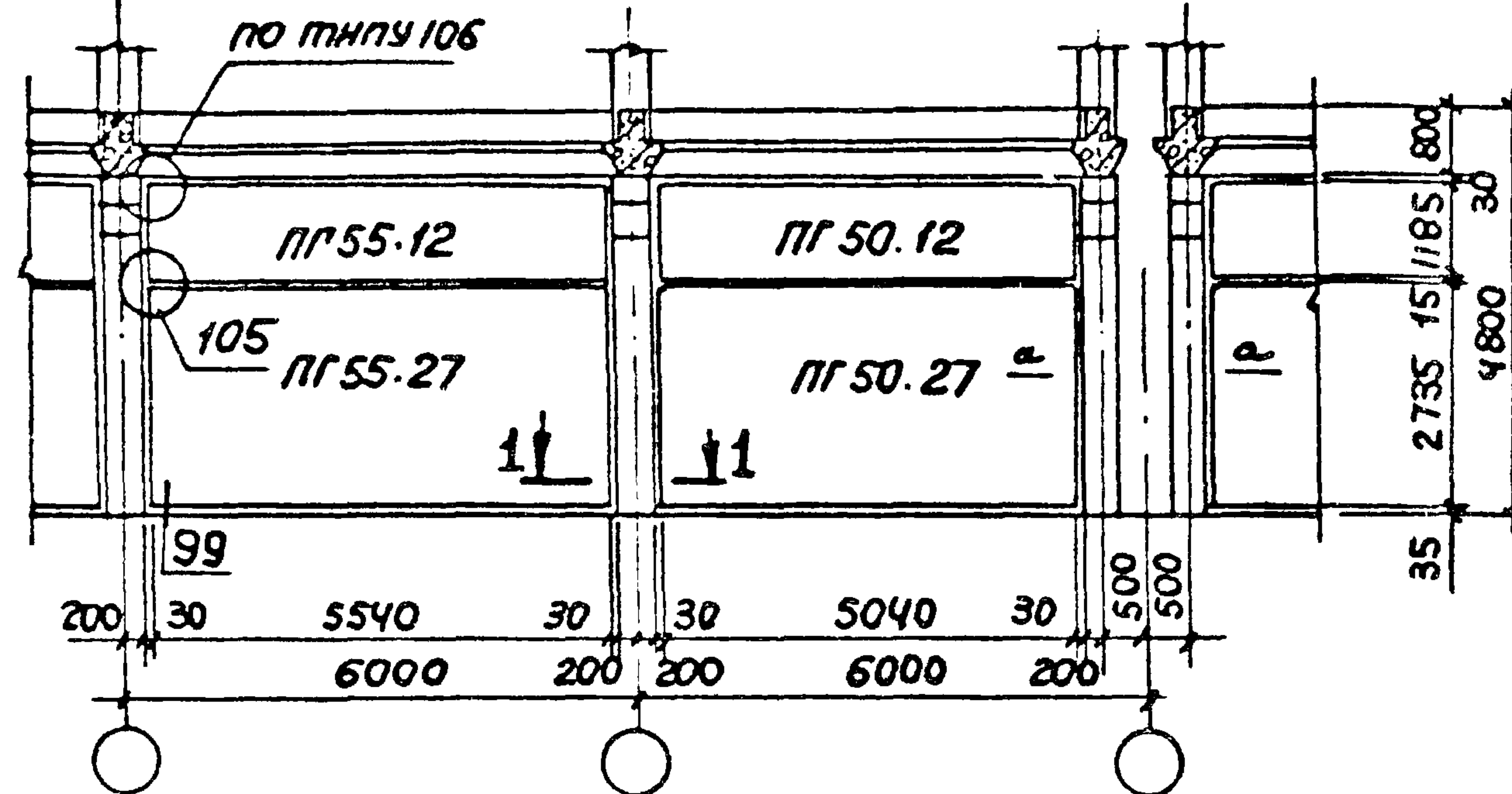


Сечения 4-4 и 5-5 см. док. - 50 л. 3
Сечение 6-6 - док. - 51 л. 3

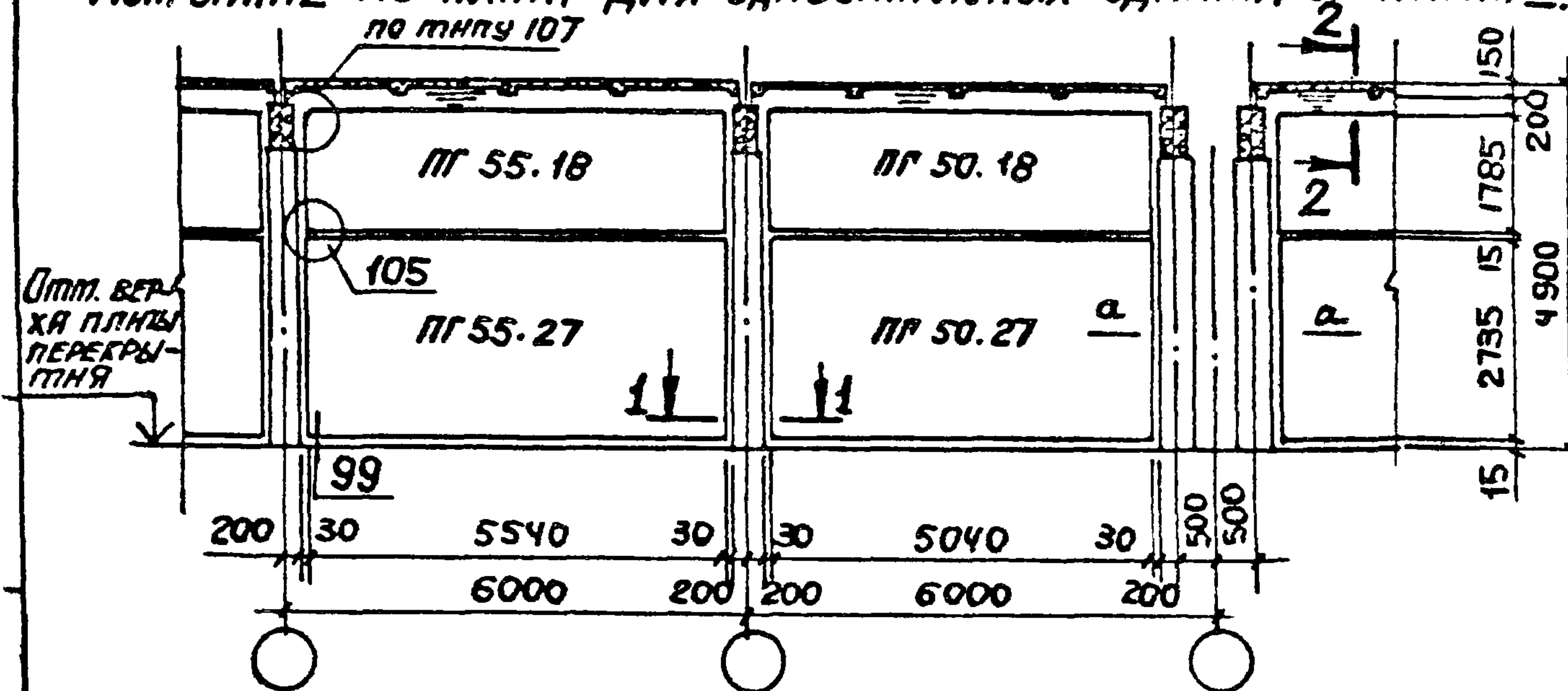
Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания



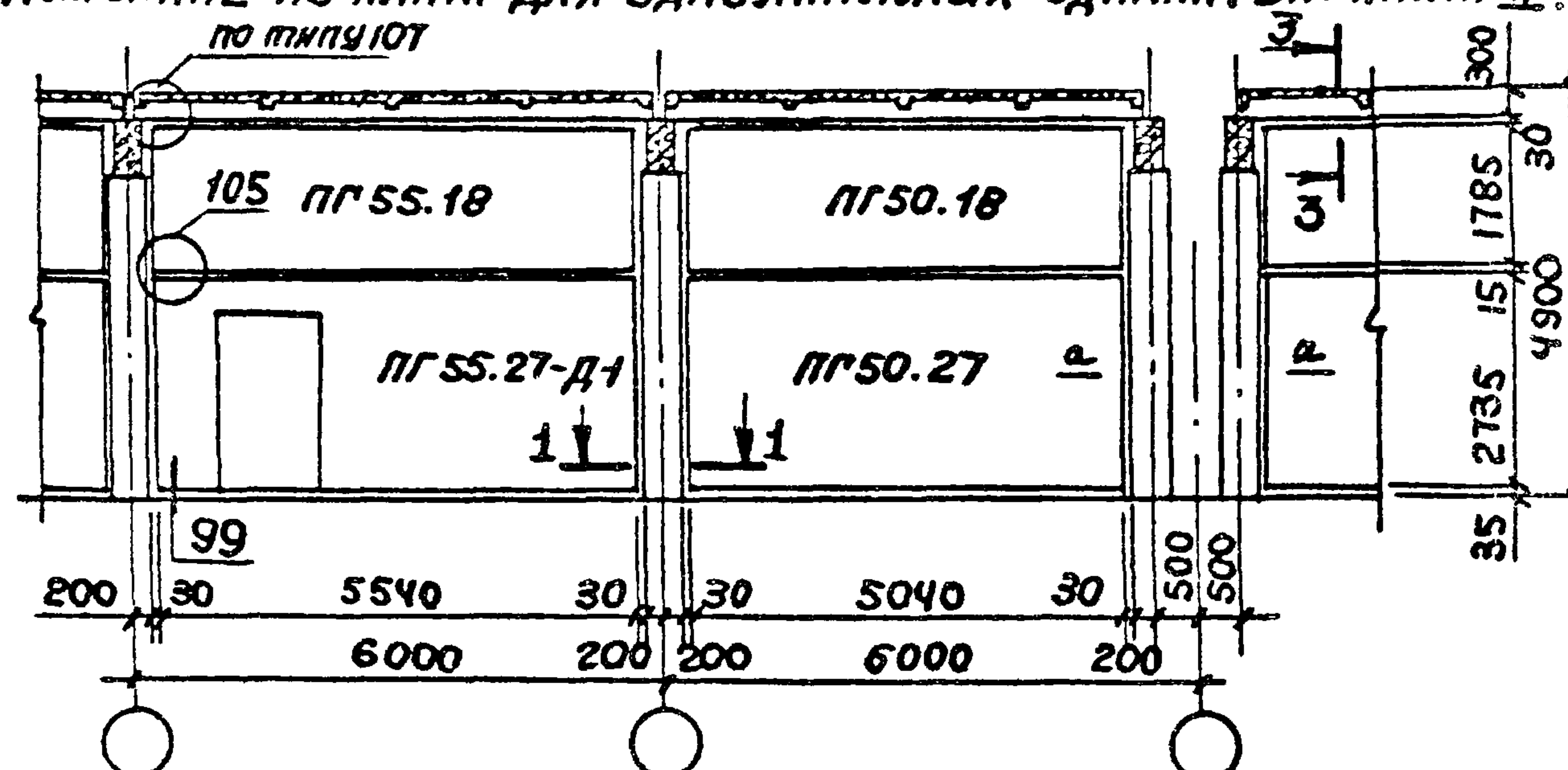
Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания при наличии продольного ригеля



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.

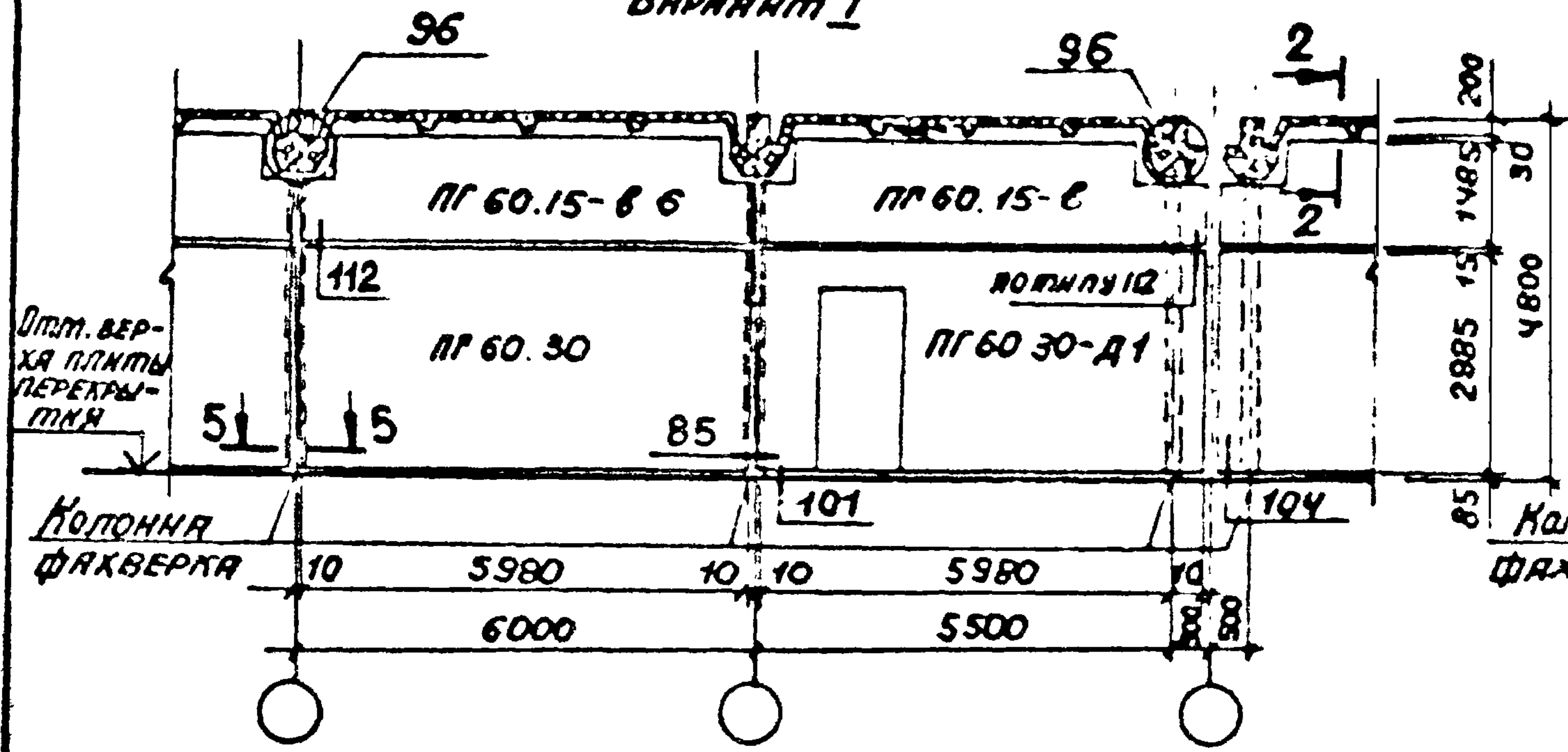


1. Монтажные схемы перегородок для высот этажей 6,0 м и 7,2 м аналогичны соответствующим монтажным схемам перегородок для этажа высотой 4,8 м при условии добавления необходимого количества панелей перегородок высотой 1,2 м.
2. Сечения 1-1 от. док. - 50 л. 1, сечения 2-2 и 3-3 - док. - 50 л. 2; сечение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

Илч. отд.	Бродский	Илч.	1.030.9-2.0-51	Стандия	Лист	Листов
И. контр.	Чутякова	Илч.				
Гл. констр.	Коротецкая	Илч.				
Ст. инж.	Чутякова	Илч.				
Исполн.	Проценко	Илч.				
Проверил	Чутякова	Илч.	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420-12. ПЕРЕКРЫТИЕ ТИПА 1. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м	9 1 4	ХАРЬКОВСКАЯ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ	

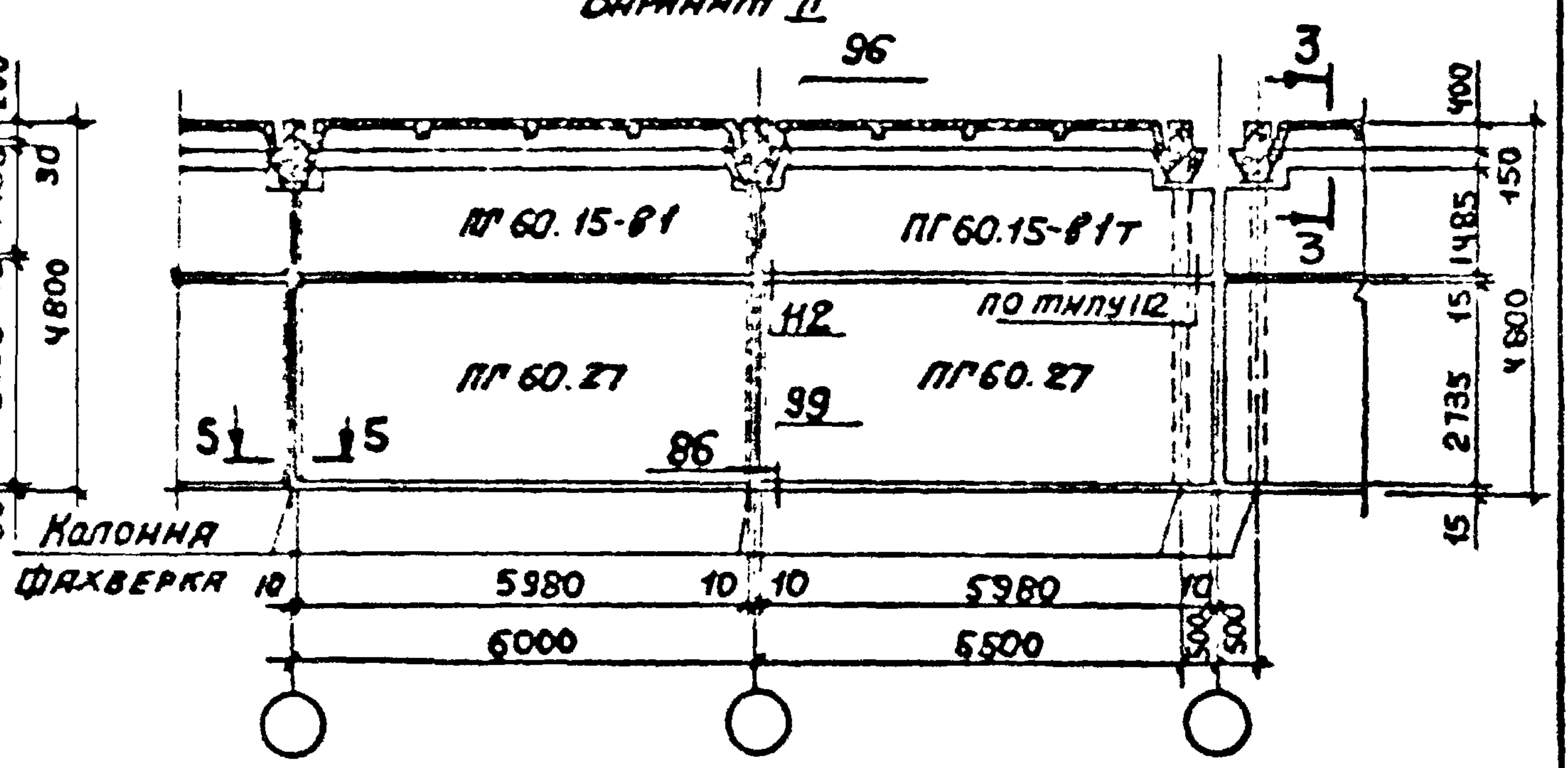
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

ВАРИАНТ I



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

ВАРИАНТ II

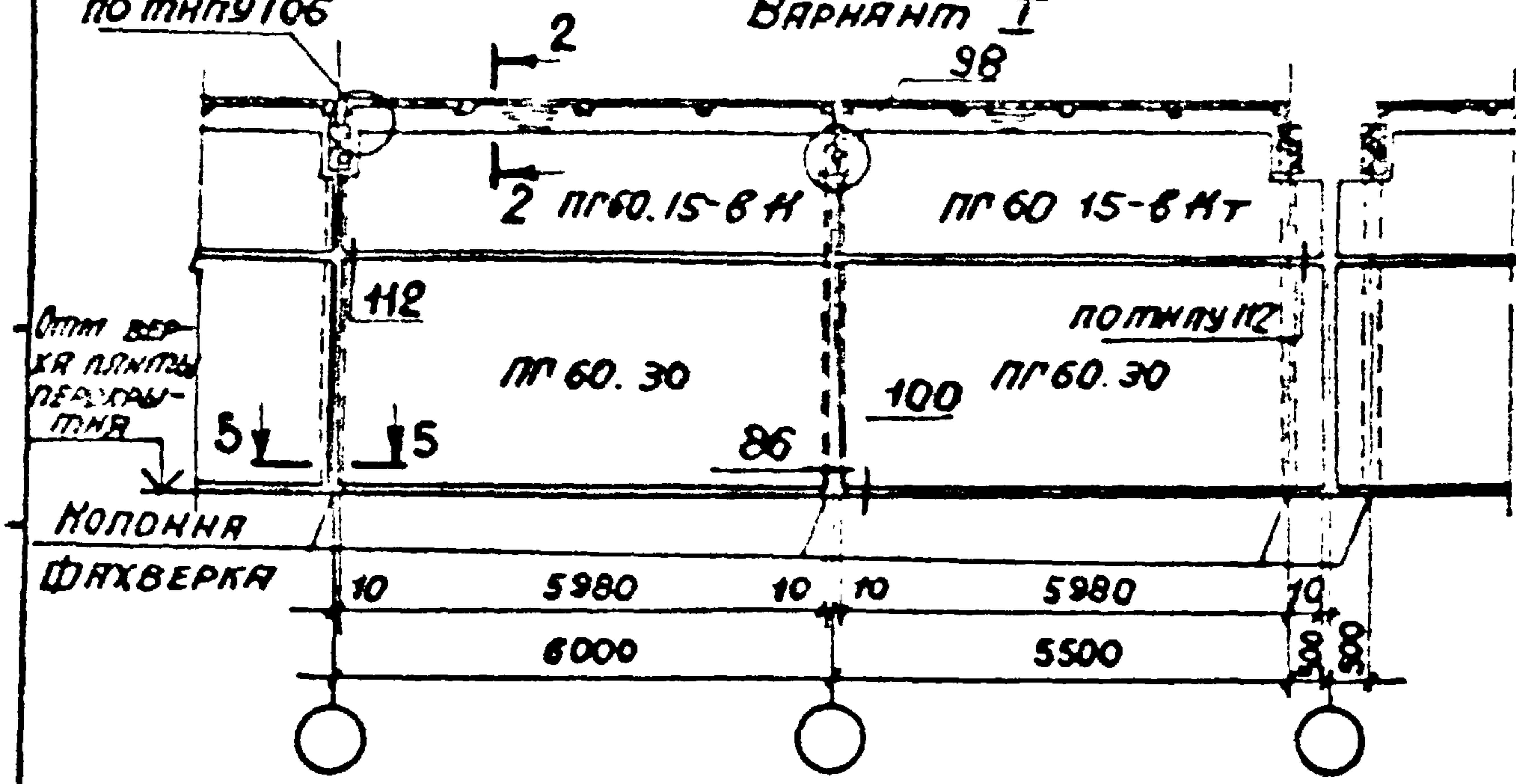


ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

ПОКРЫТИЕ ИЗ ПЛИТ ДЛЯ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ

ПО ТИПУ 106

ВАРИАНТ I

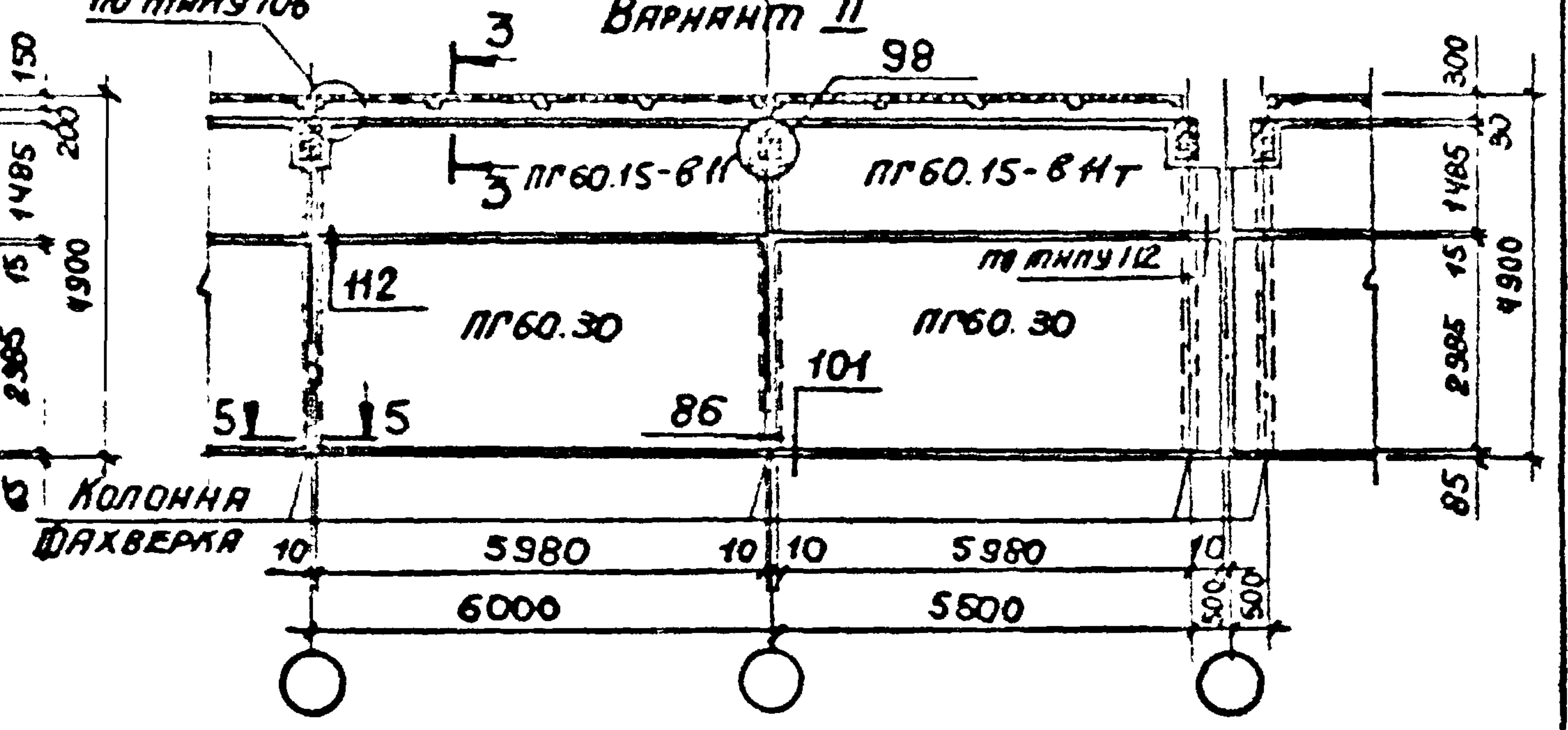


ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

ПОКРЫТИЕ ИЗ ПЛИТ ДЛЯ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ.

ПО ТИПУ 106

ВАРИАНТ II

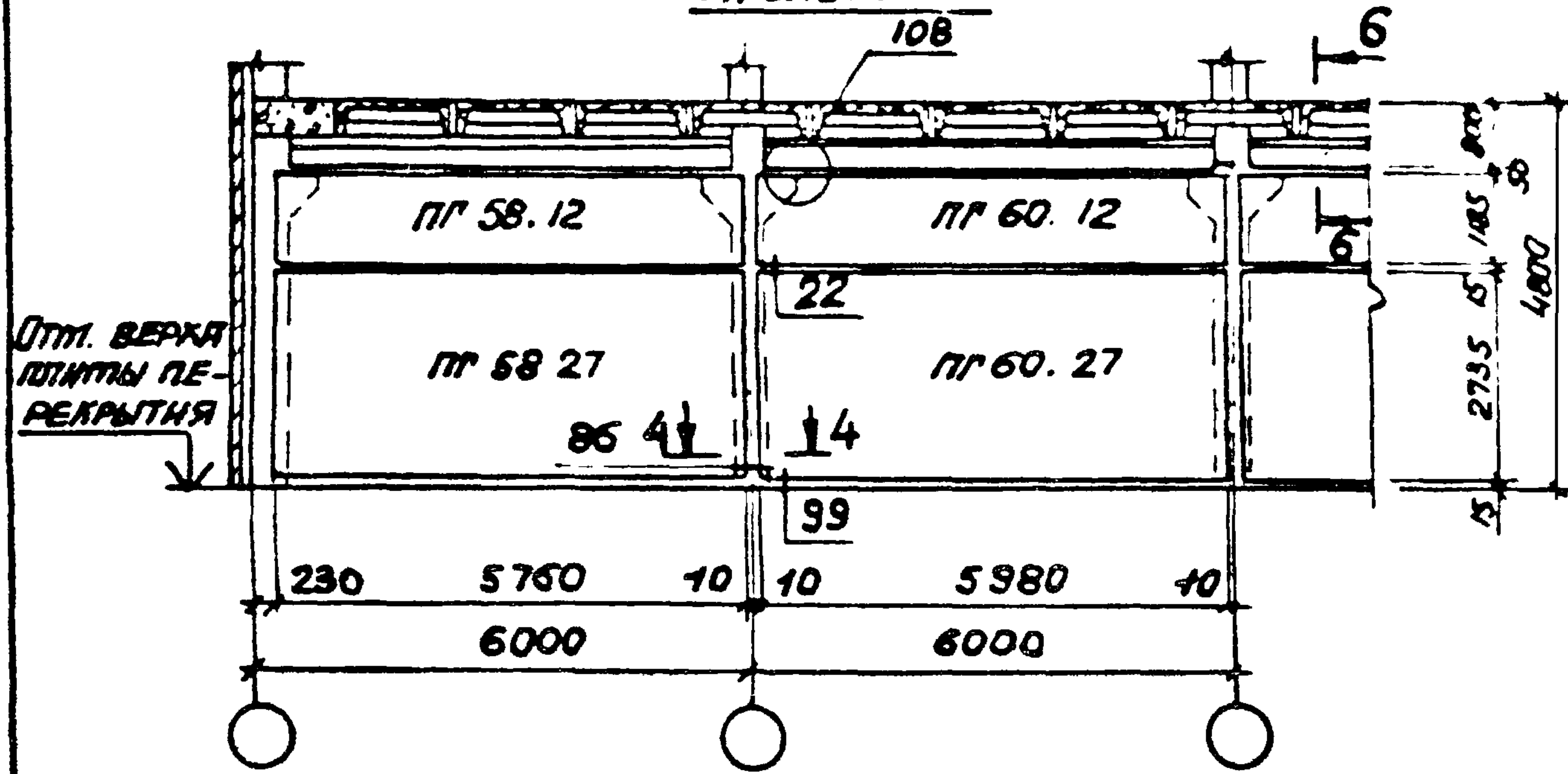


СЕЧЕНИЕ 2-2 И 3-3 СМ. ДОК. - 50 Л. 2, СЕЧЕНИЕ 5-5 - ДОК. - 50 Л. 3

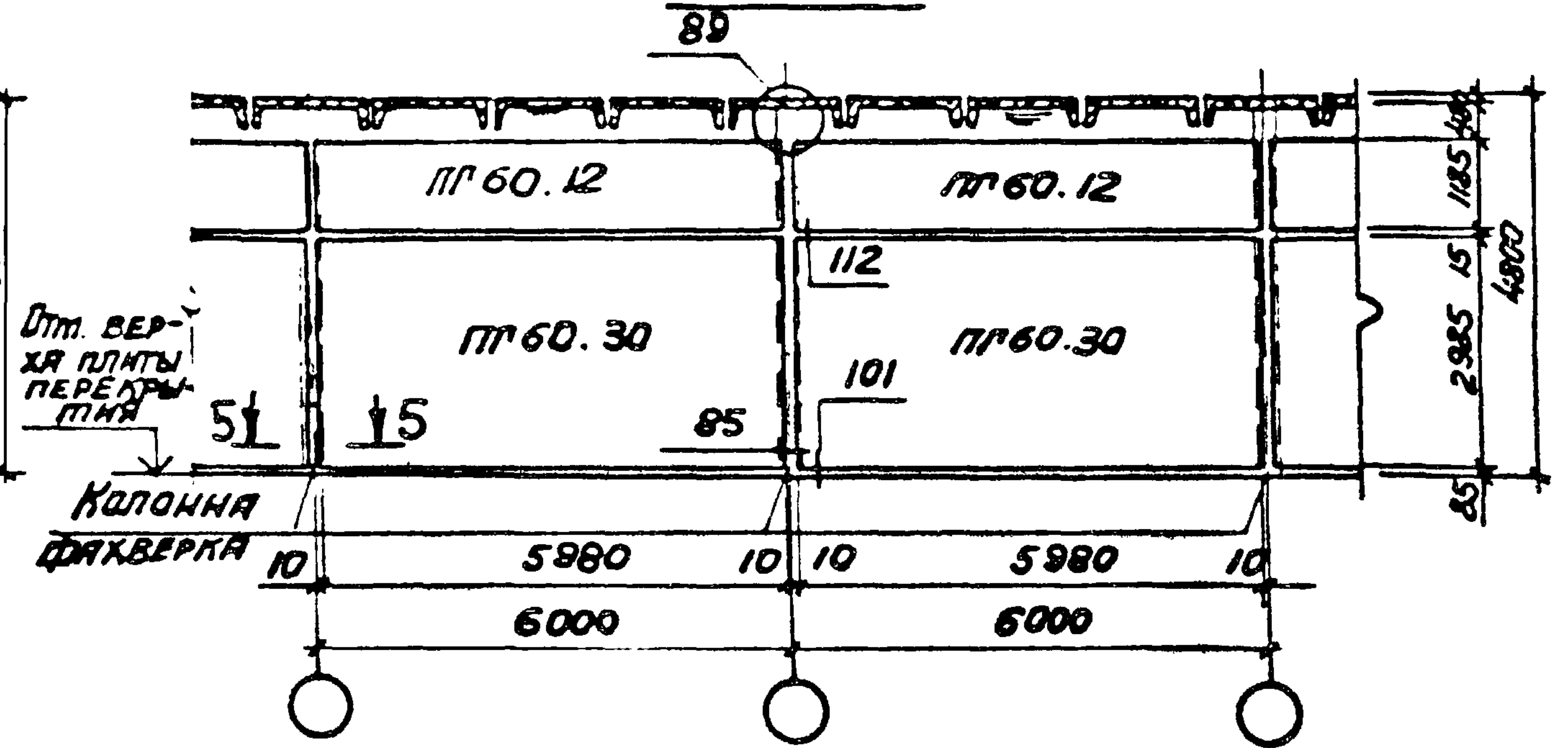
1.030.9-2.0-51 2

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИСЛОННО К КОЛОННАМ КАРКАСА ЗДАНИЯ. ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ.

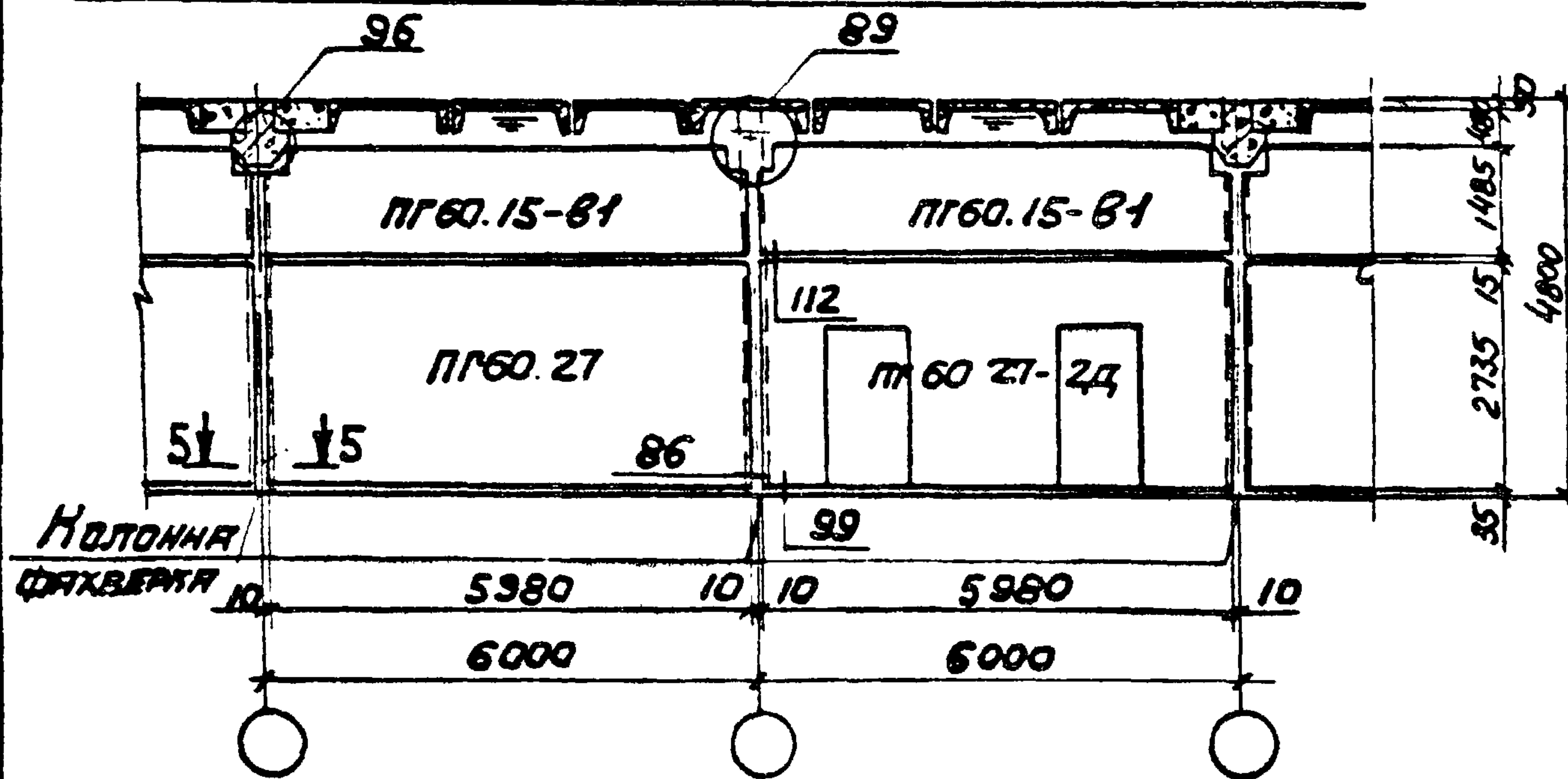
Пролет 6 м



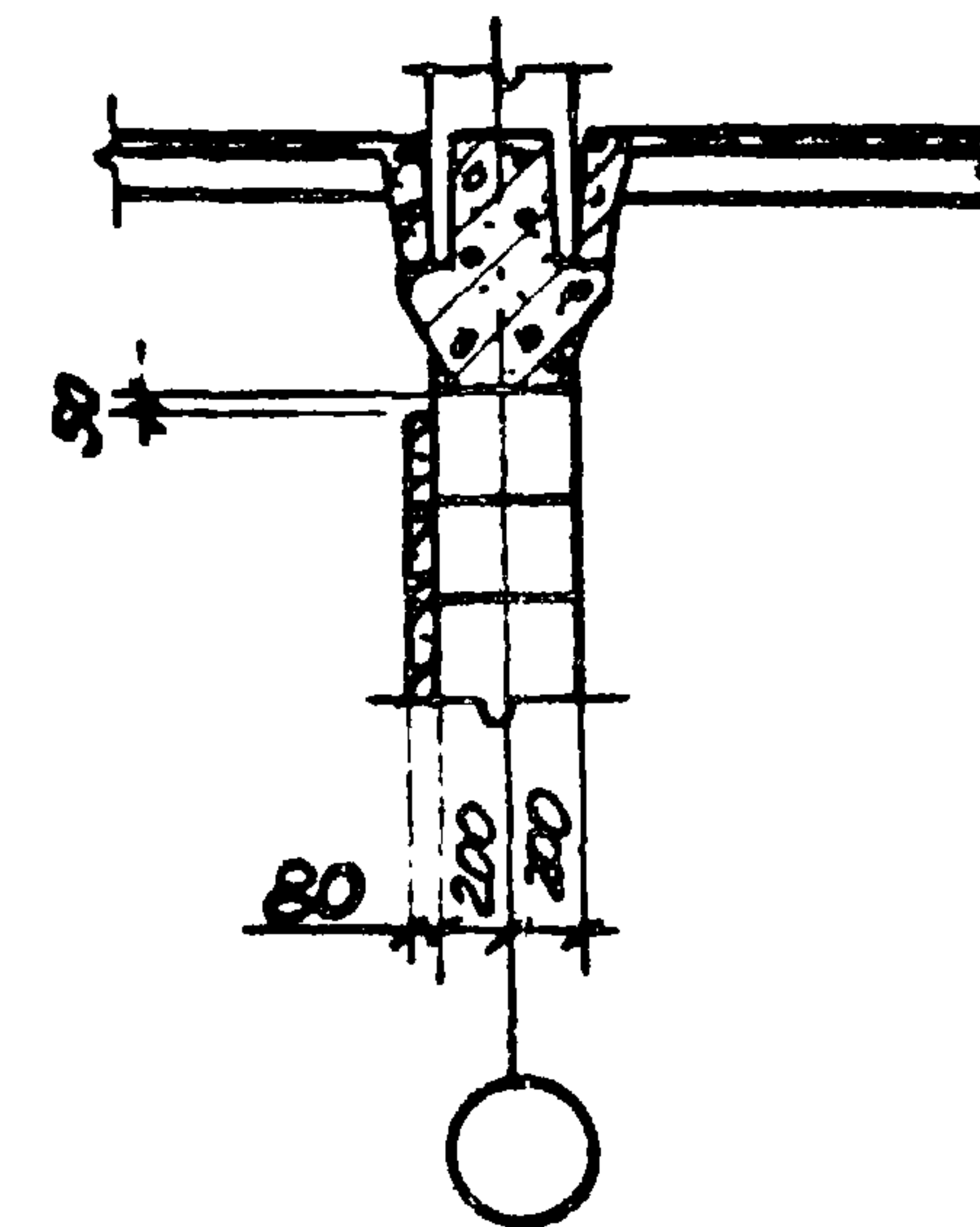
Пролет 6 м



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



6-6

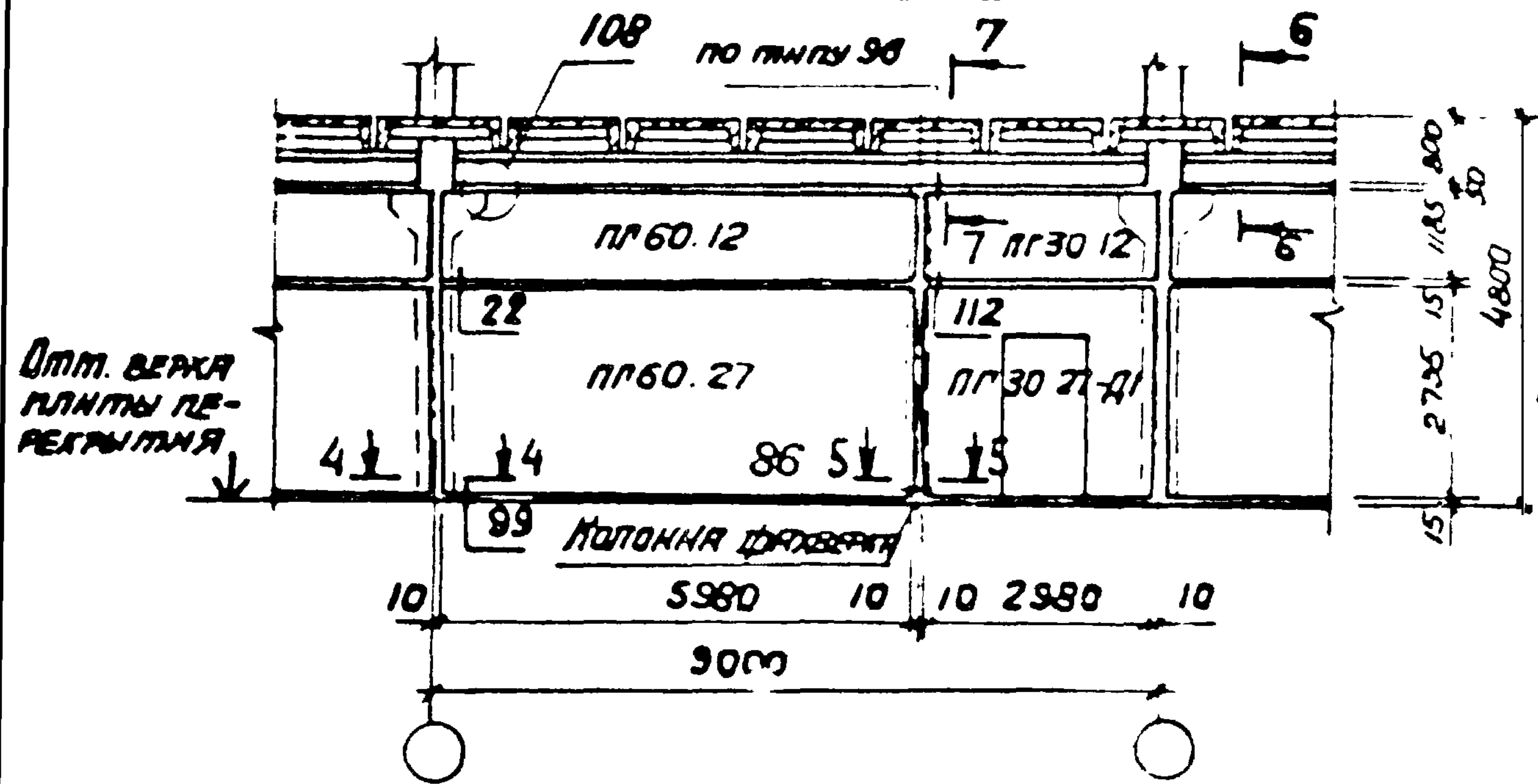


Сечения 4-4 и 5-5 см. док. -50 л.3.

1.030.9-2.0-51

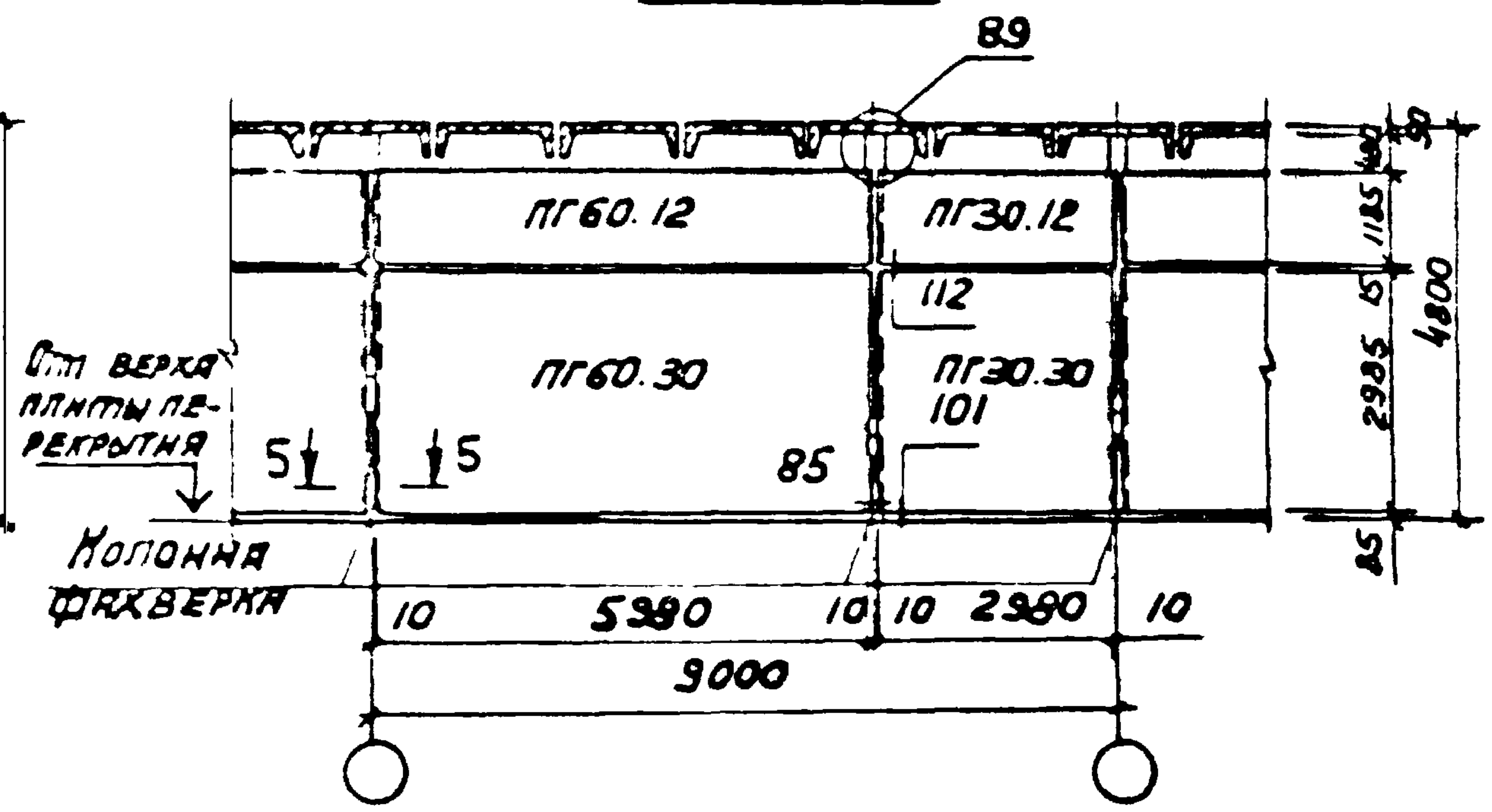
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИСОЕДИНЕНА К КОЛОННАМ КАРКАСА ЗДАНИЯ.

Пролет 9 м



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

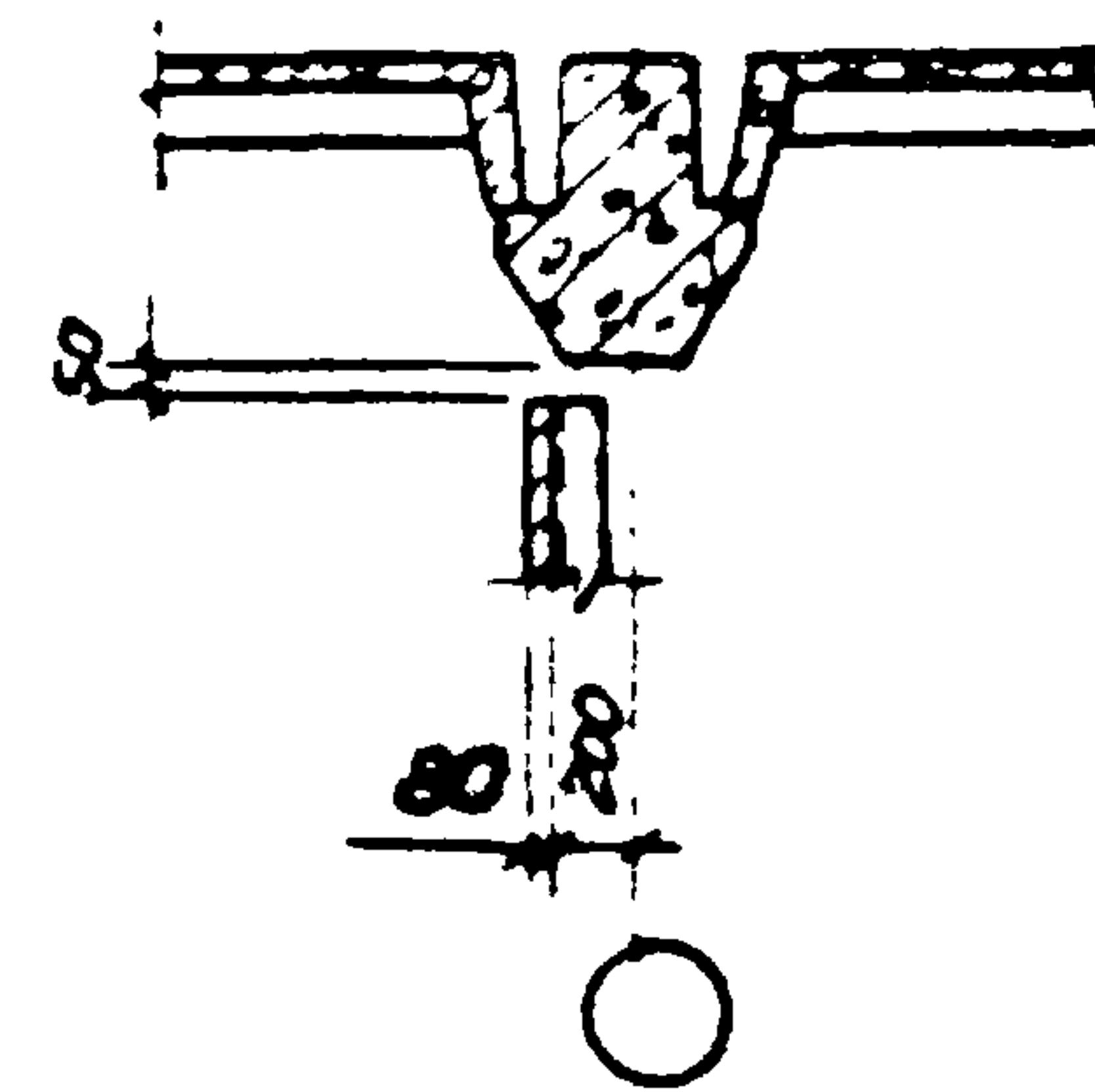
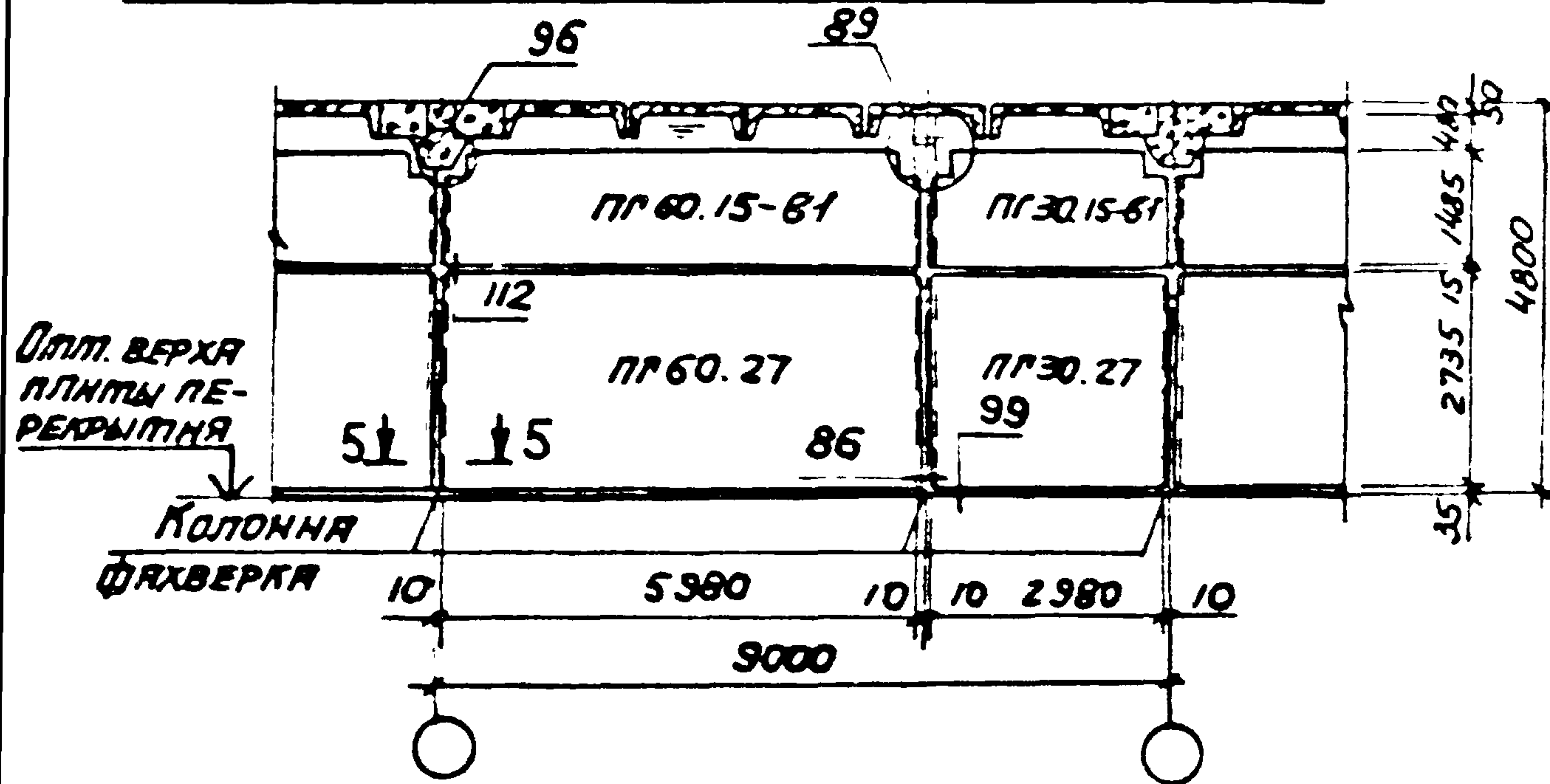
Пролет 9 м



7-7

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНОГО РИГЕЛЯ. Пролет 9 м.

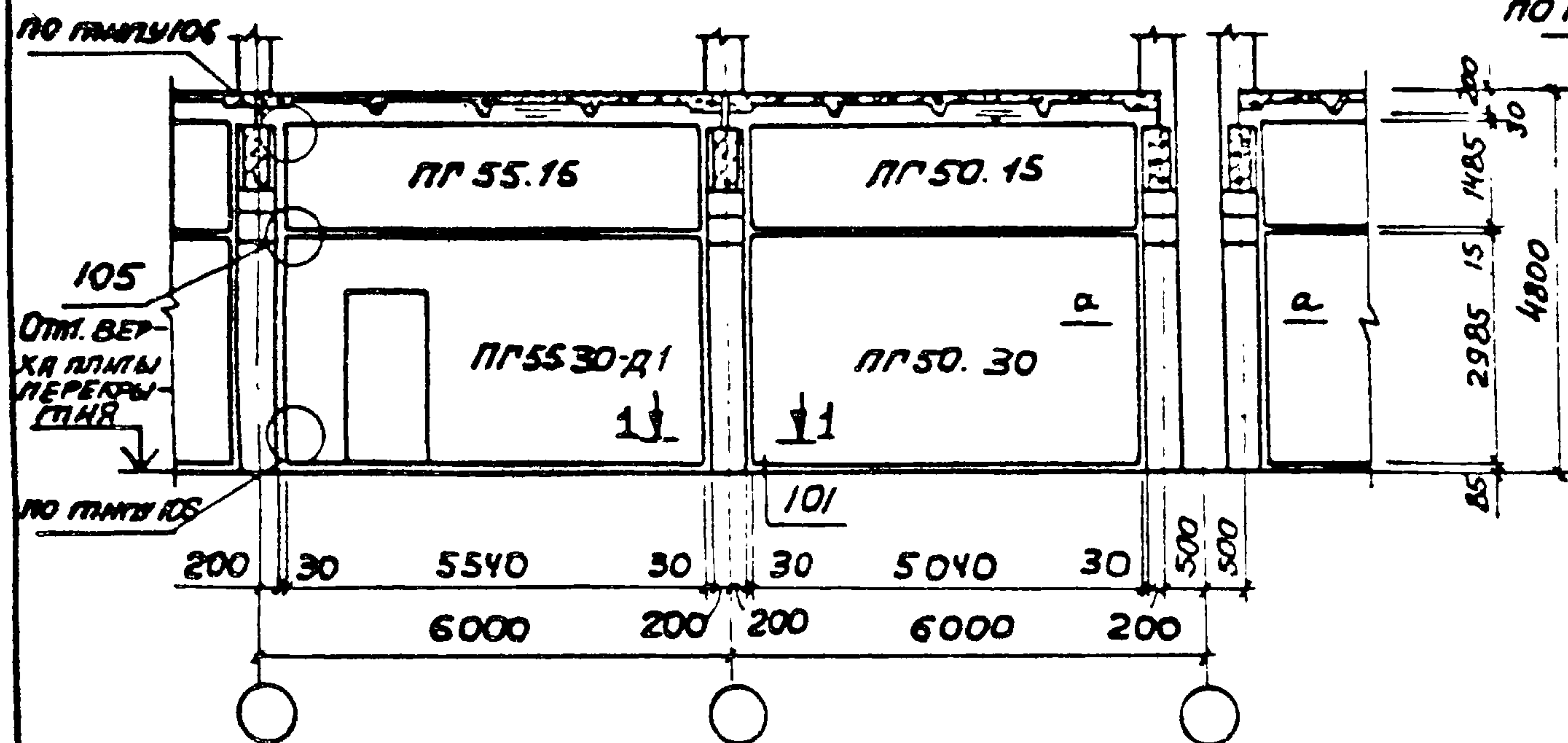


Сечение 4-4 и 5-5 см. док. - 50 л. 3
Сечение 6-6 - док. - 51 л. 3

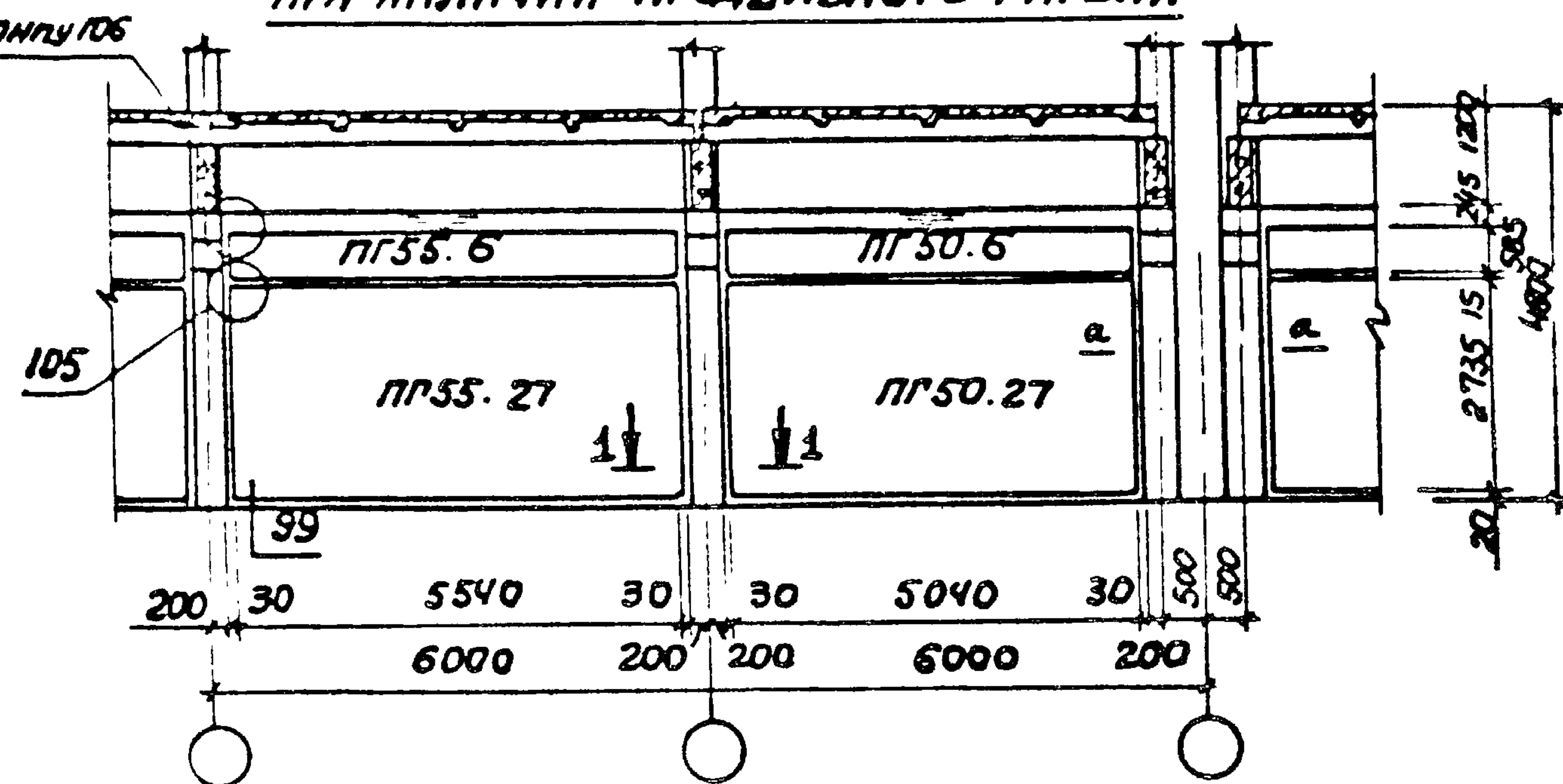
1.030.9-2.0-51

4

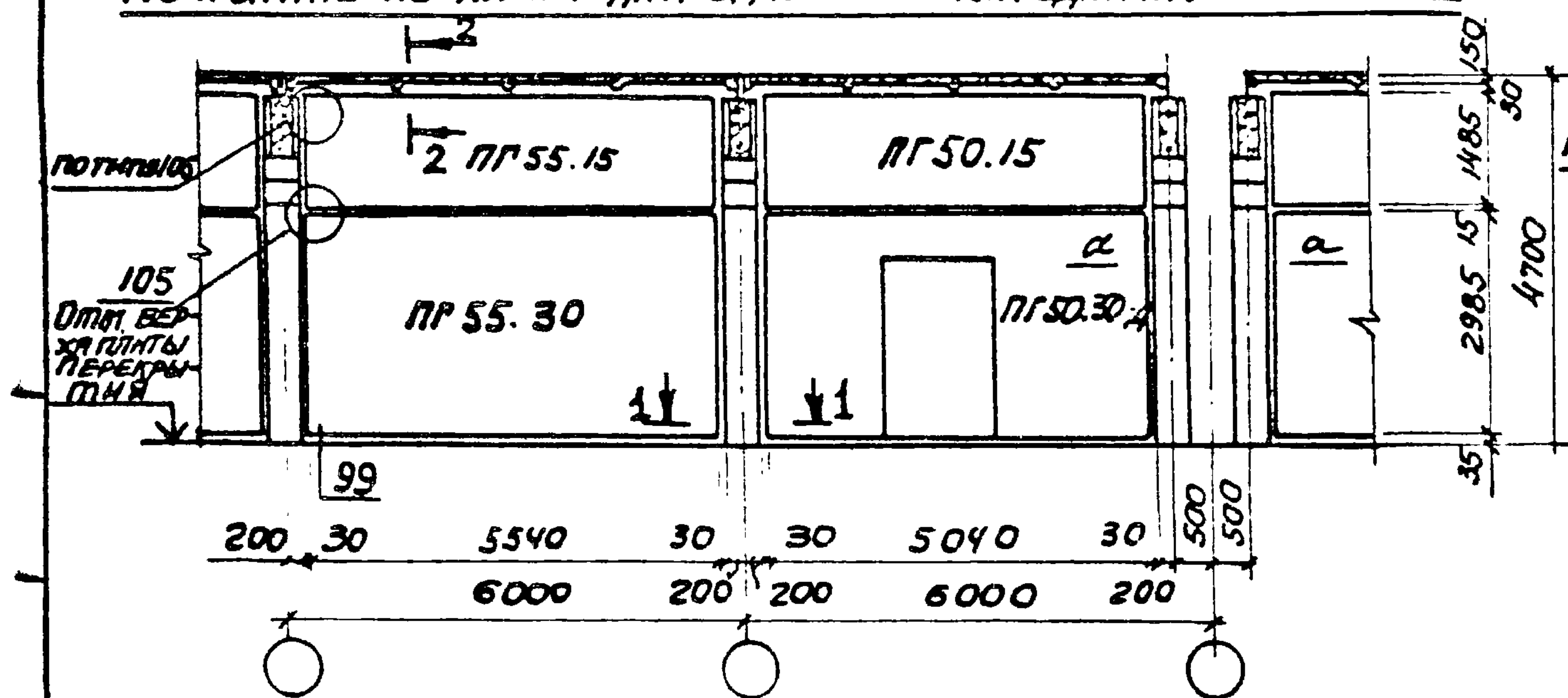
Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания



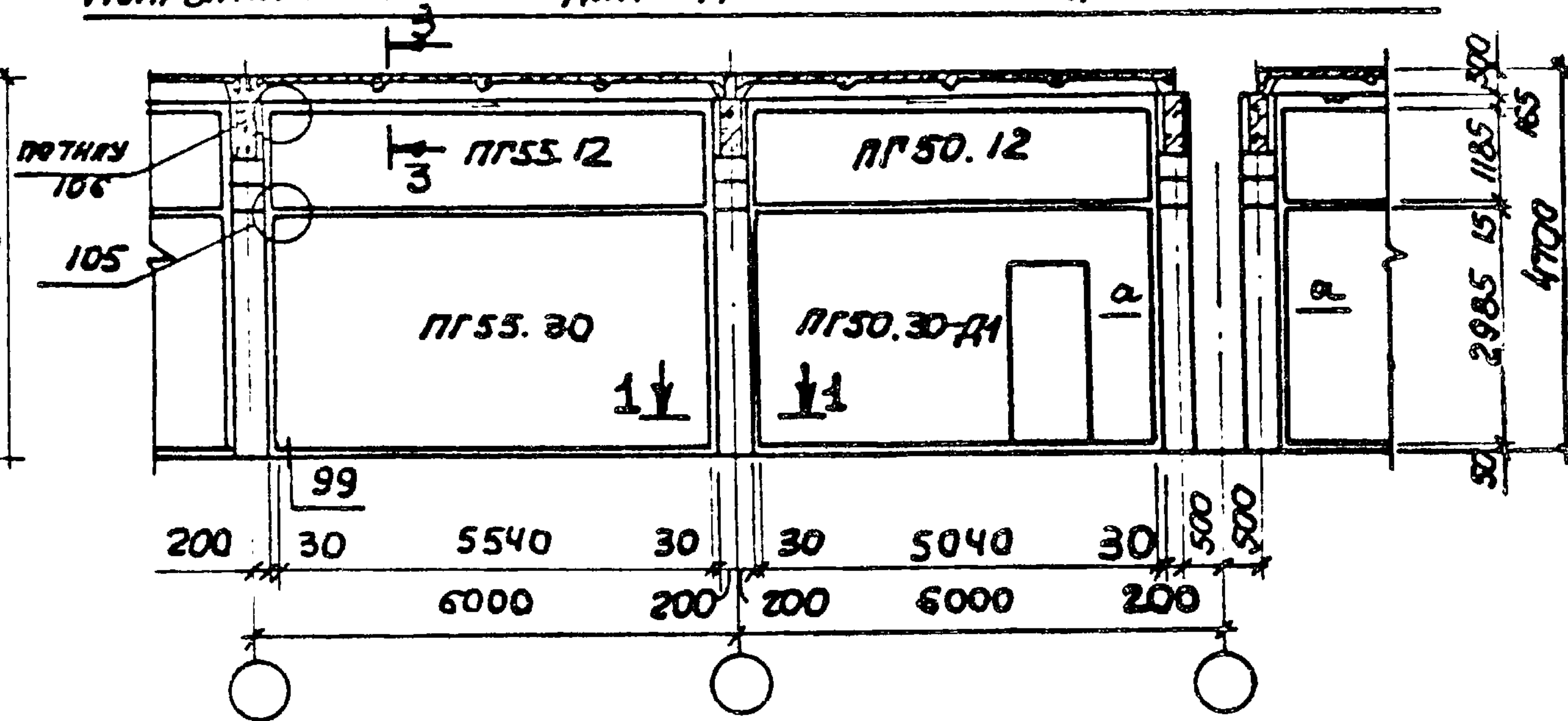
Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания при наличии продольного ригеля



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



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



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

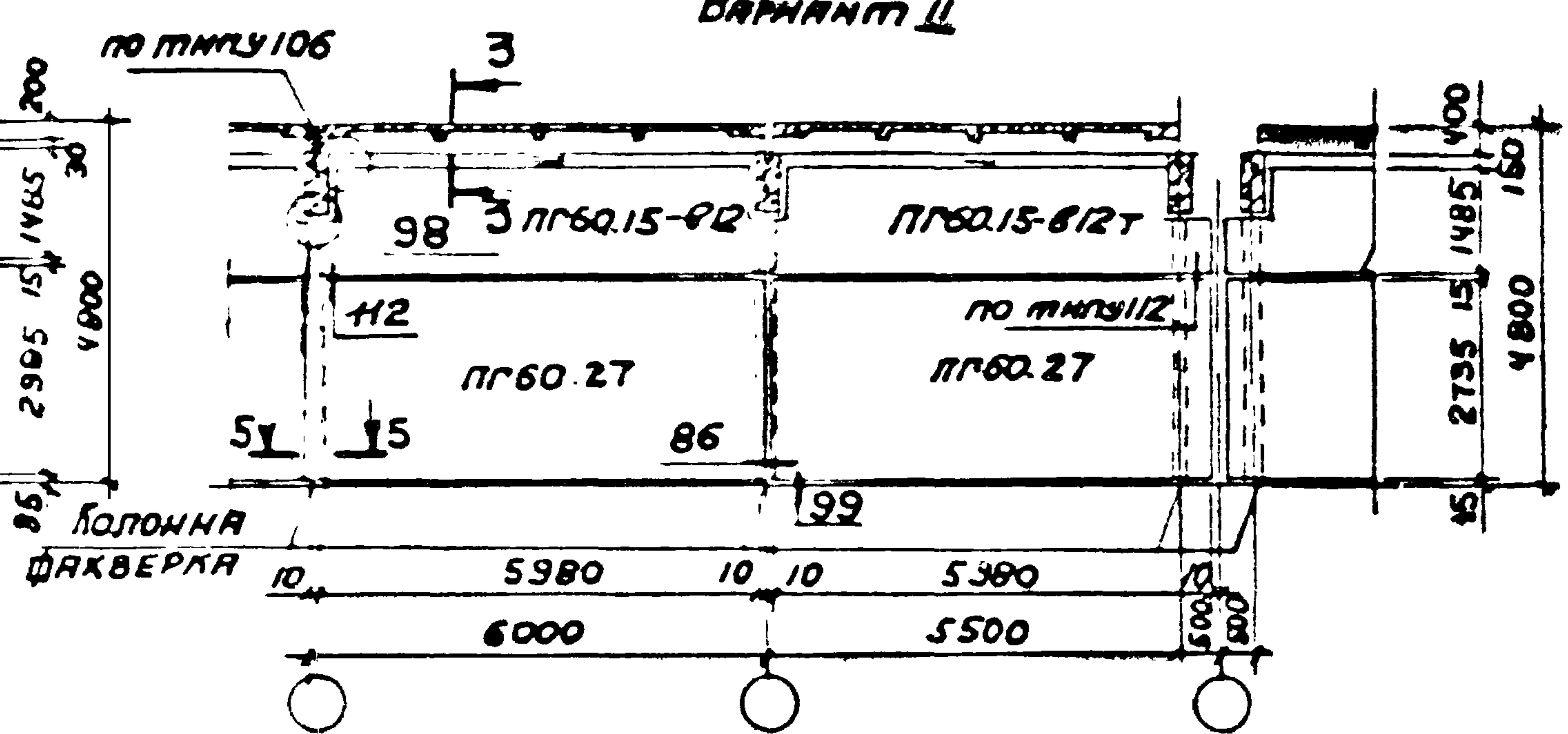
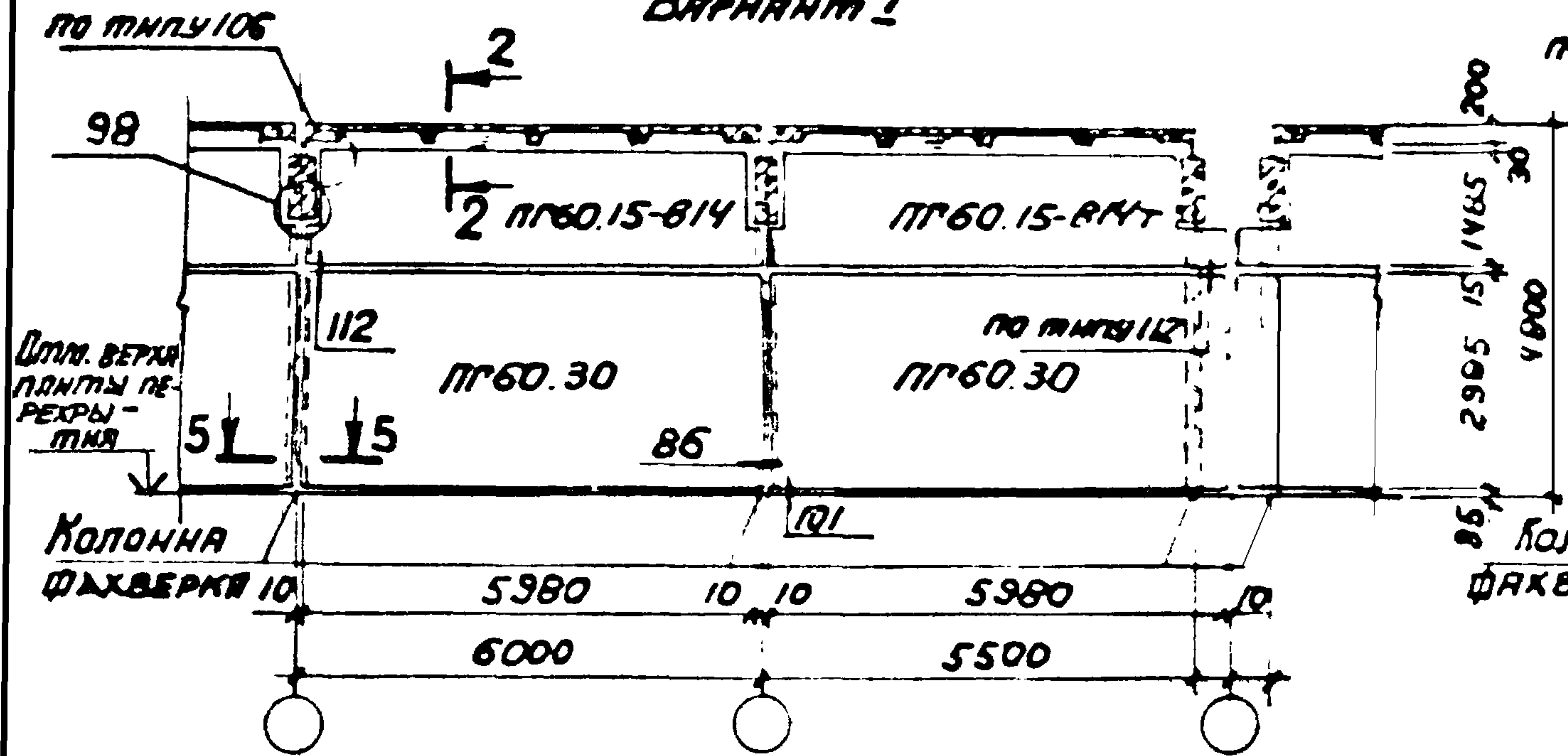
ИЗЧ. ОТЗ	БРАДСКАЯ	Кис		1.030.9-2.0-52		
И. КОМП.	УШАКОВА	Уш				
ОЛ. КОМП.	КОРОТЕЦКАЯ	Кор				
Ст. ИОС	ЧУМАКОВА	Чу				
ВСПОМОГ.	ПАСЧЕНКО	Пас		ПРИТЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420.-12. ПЕРЕКРЫТИЕ ПЛИТА 2. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м.		
ПРОВЕРИЛ	ЧУМАКОВА	Чу				
				СТАВКА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
				7	1	3
				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИПРОЕКТ		

Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Вариант I

Вариант II

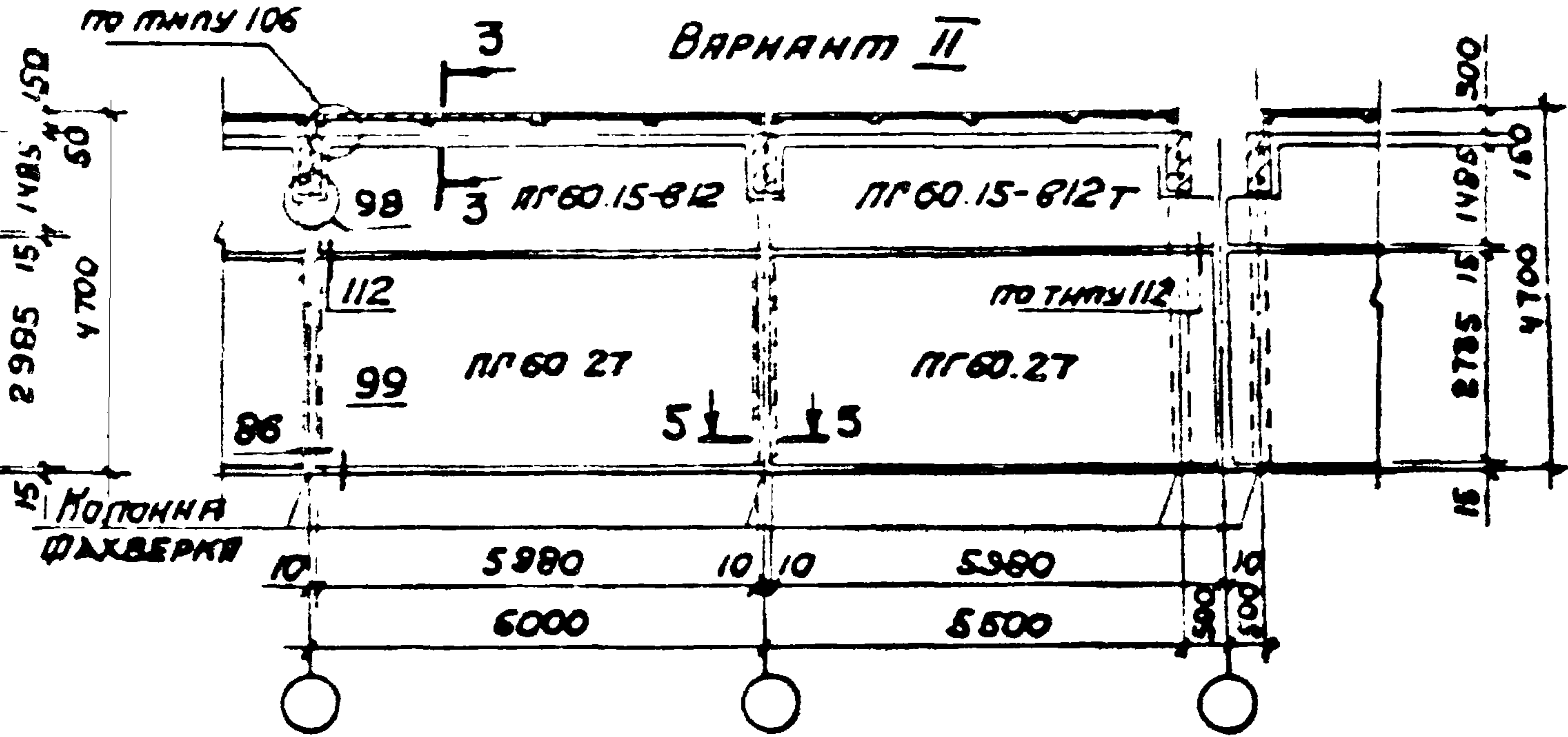
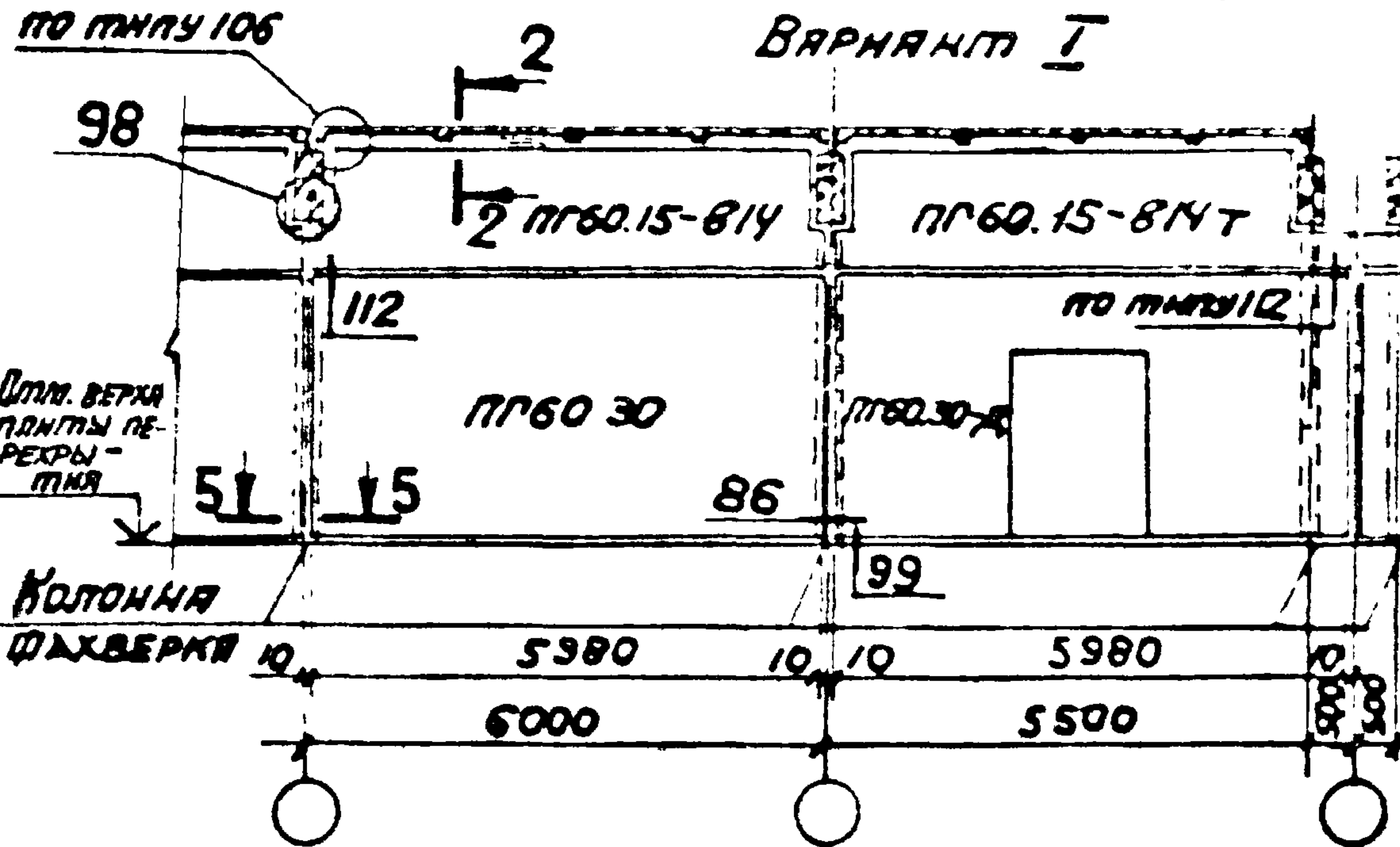


Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Покрытие из плит для одноэтажных зданий

Покрытие из плит для одноэтажных зданий



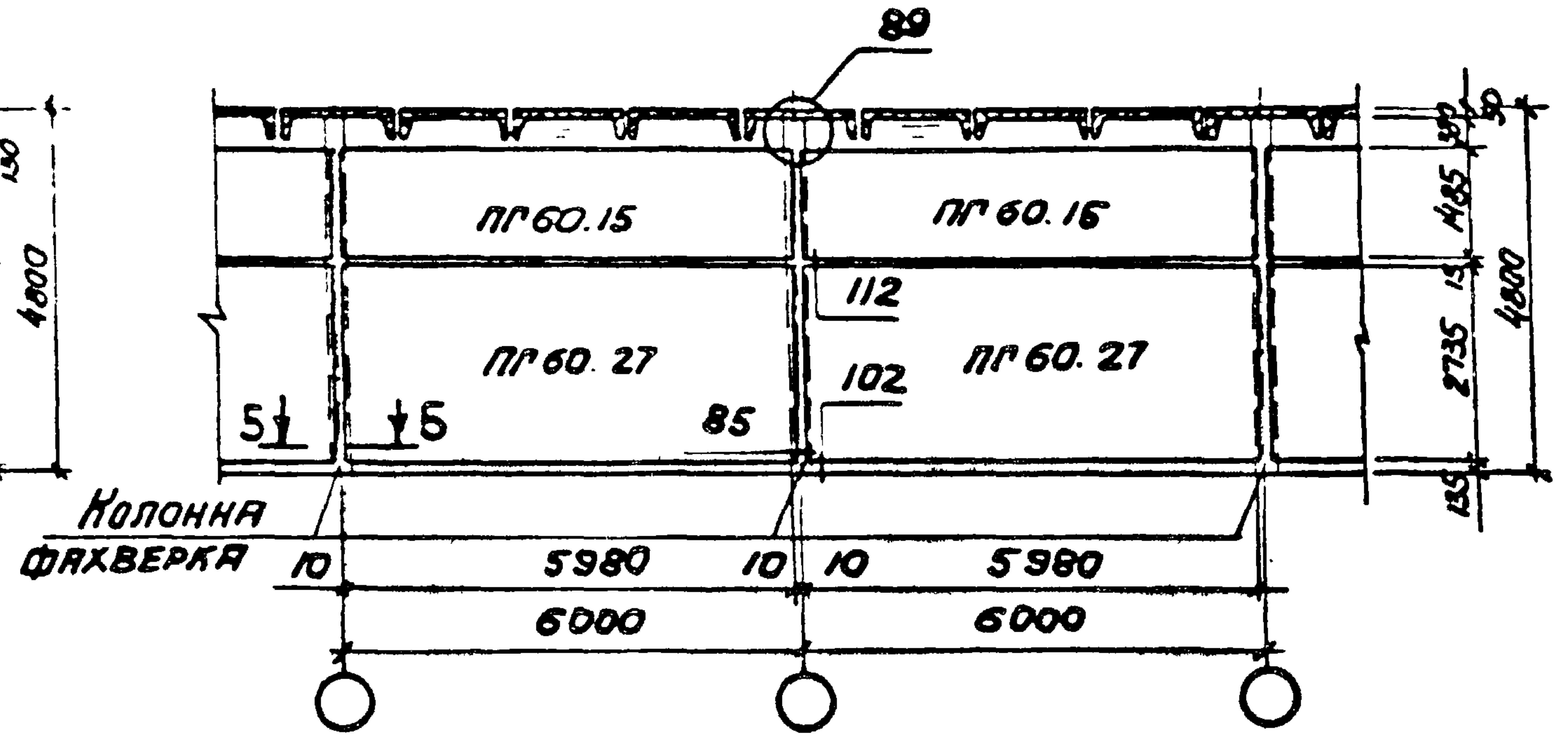
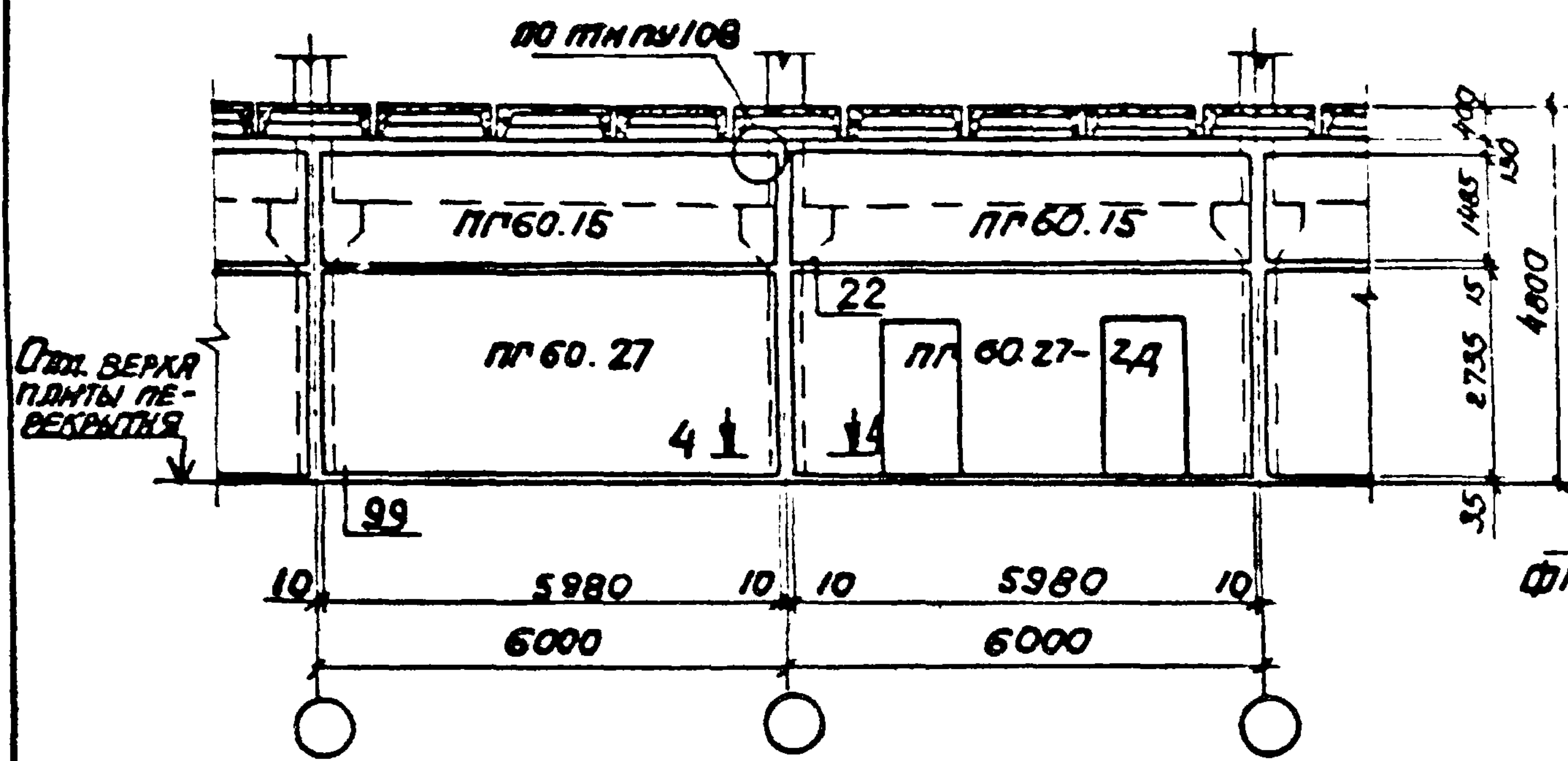
Сечения 2-2 и 3-3 см. док - 50 л. 2
Сечение 5-5 - док - 50 л. 3.

1.030.9-2.0-52

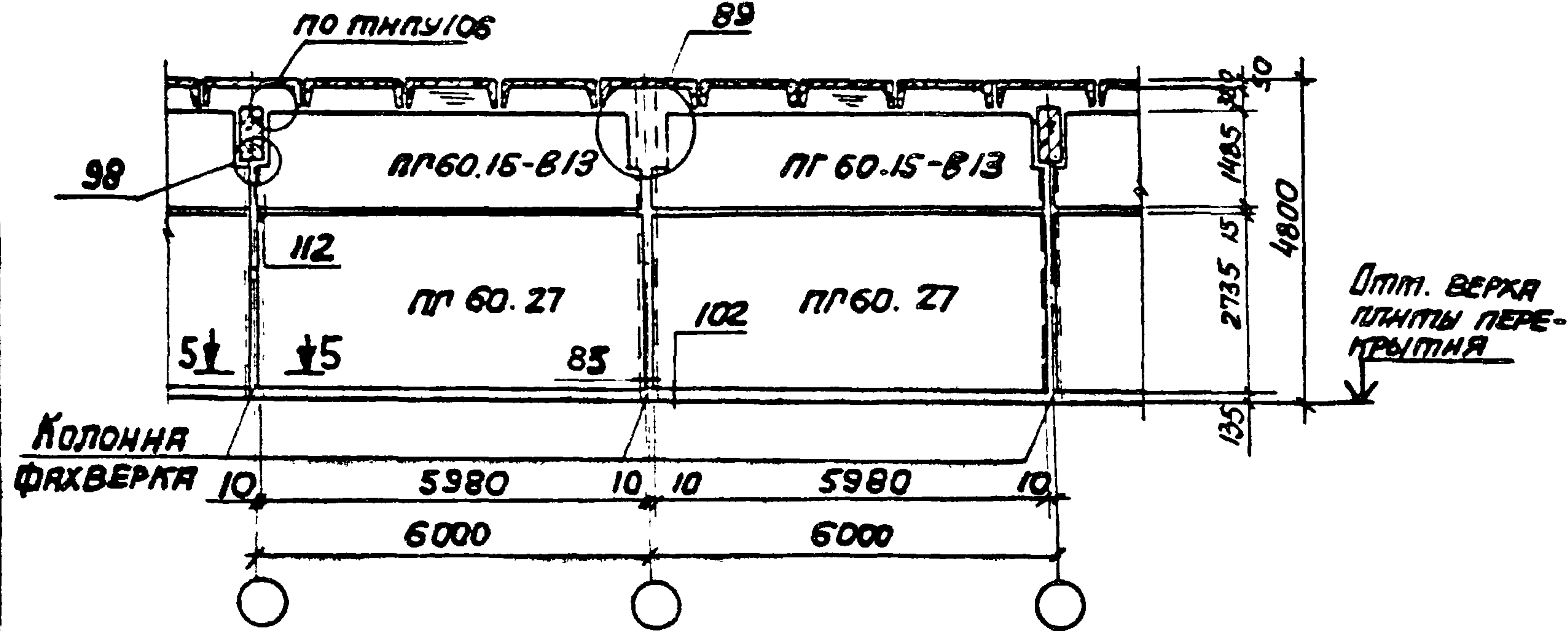
Лист 2

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИСЛОЖНО 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.



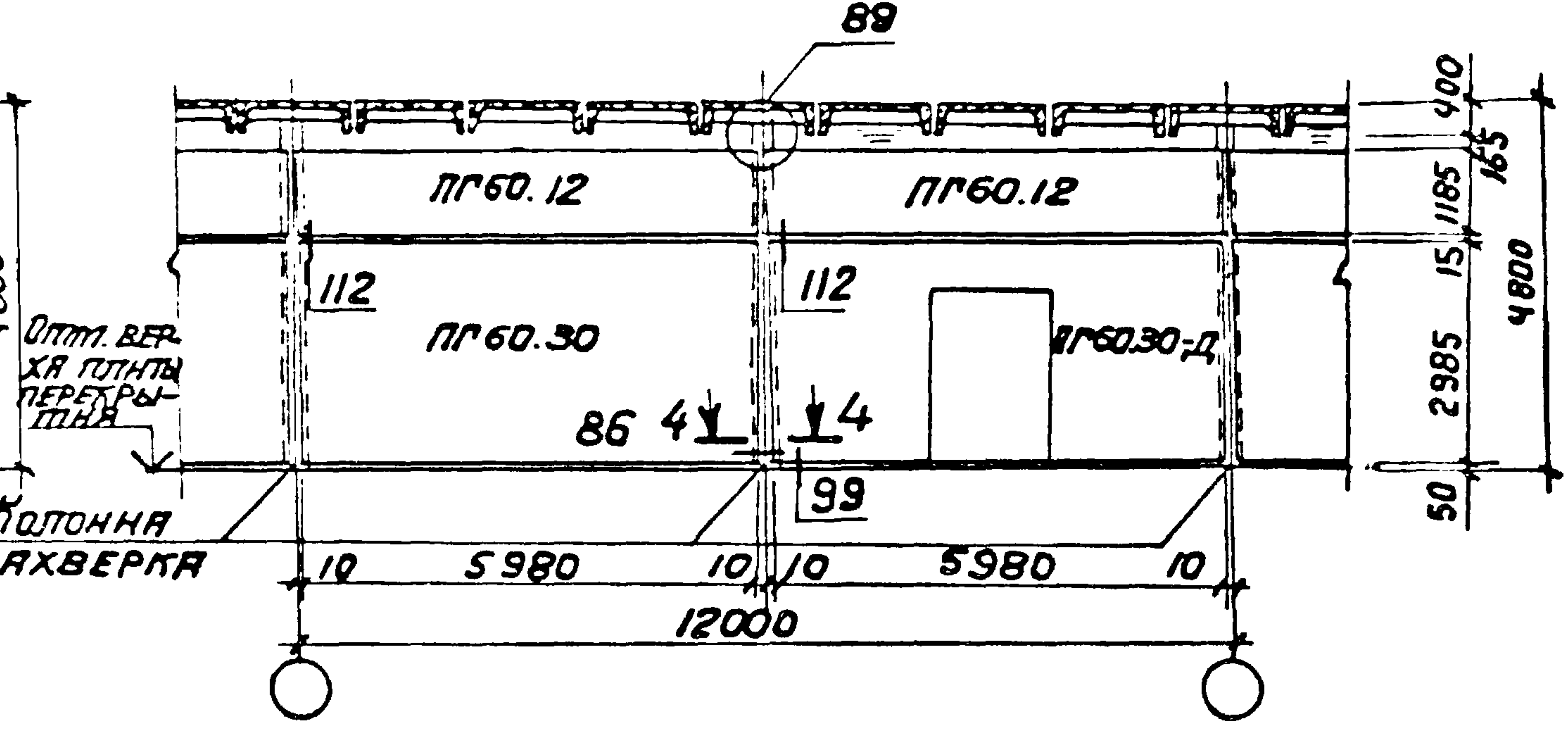
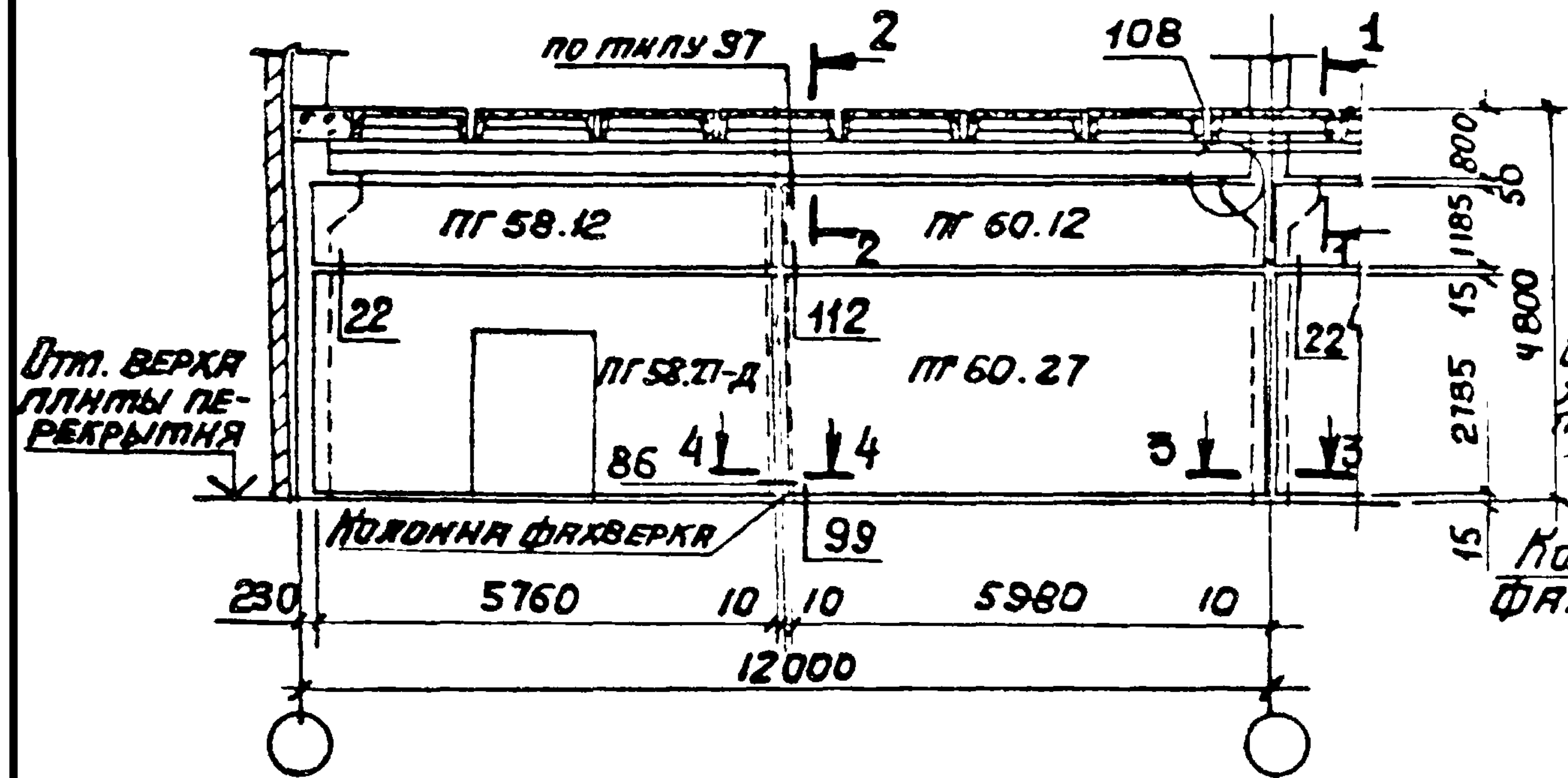
Сечения 4-4 и 5-5 см. док. 0-50 л. 3

1.030.9-2.0-52

Лист
3

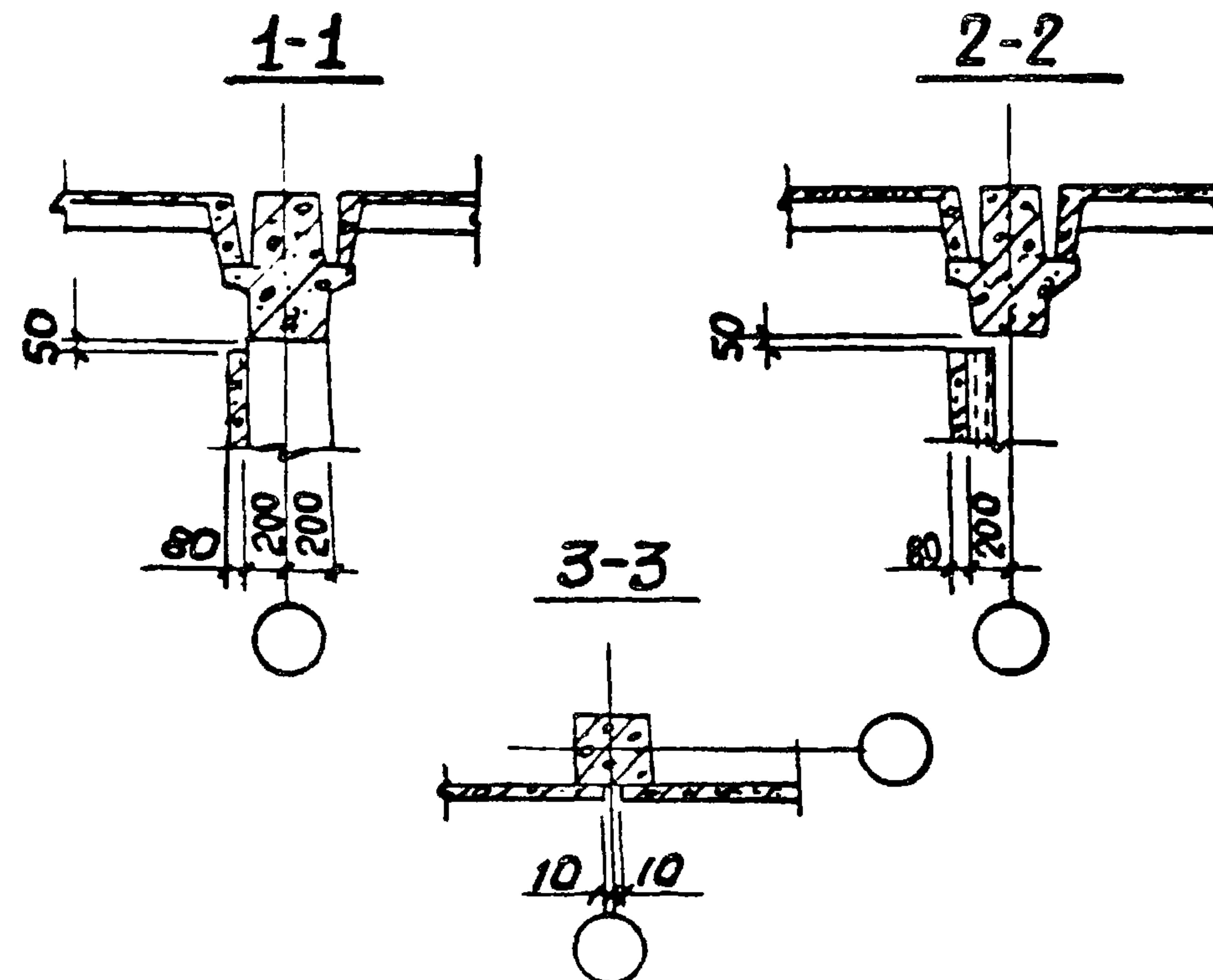
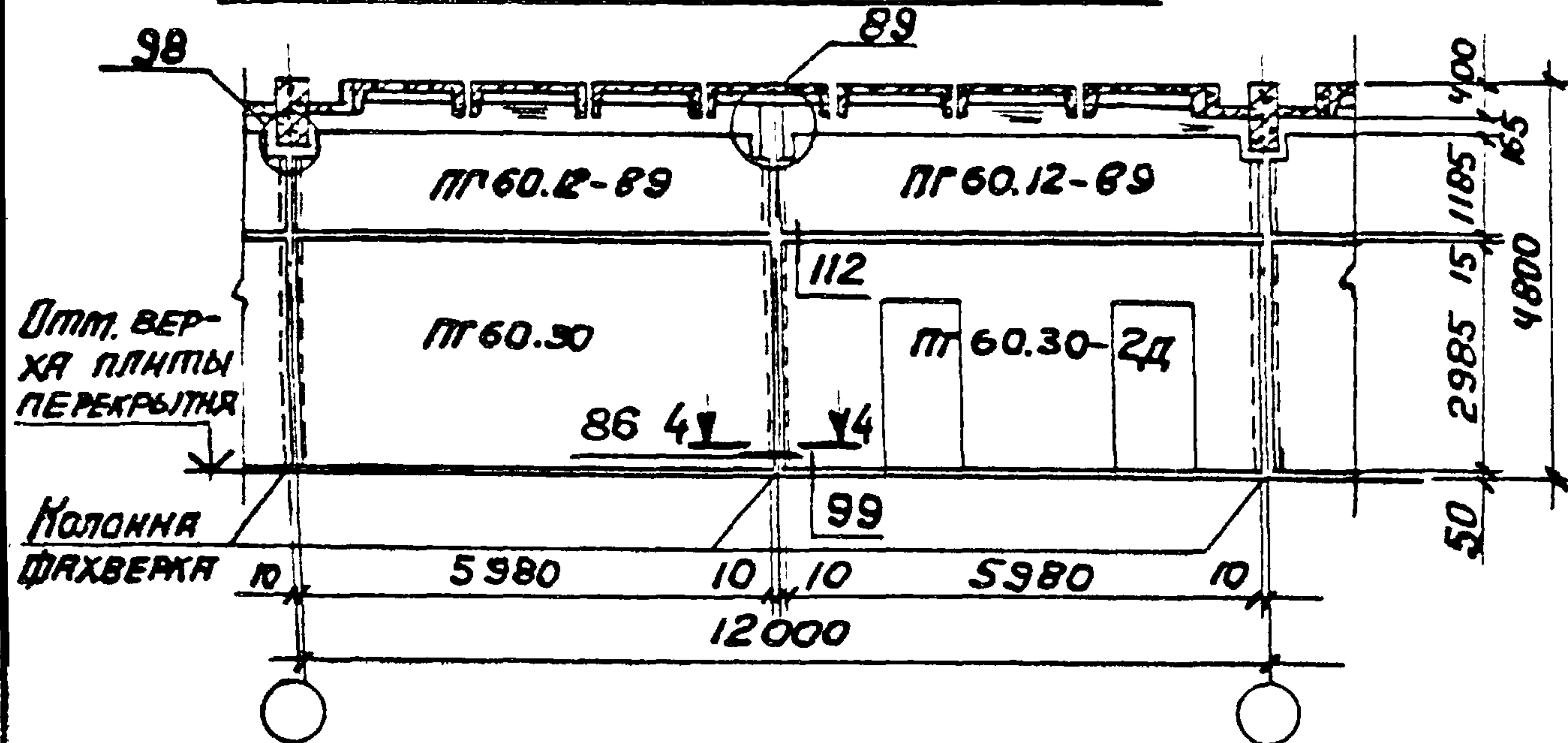
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА ПРИСЛОННО К КОЛОННАМ КАРКАСА ЗДАНИЯ

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

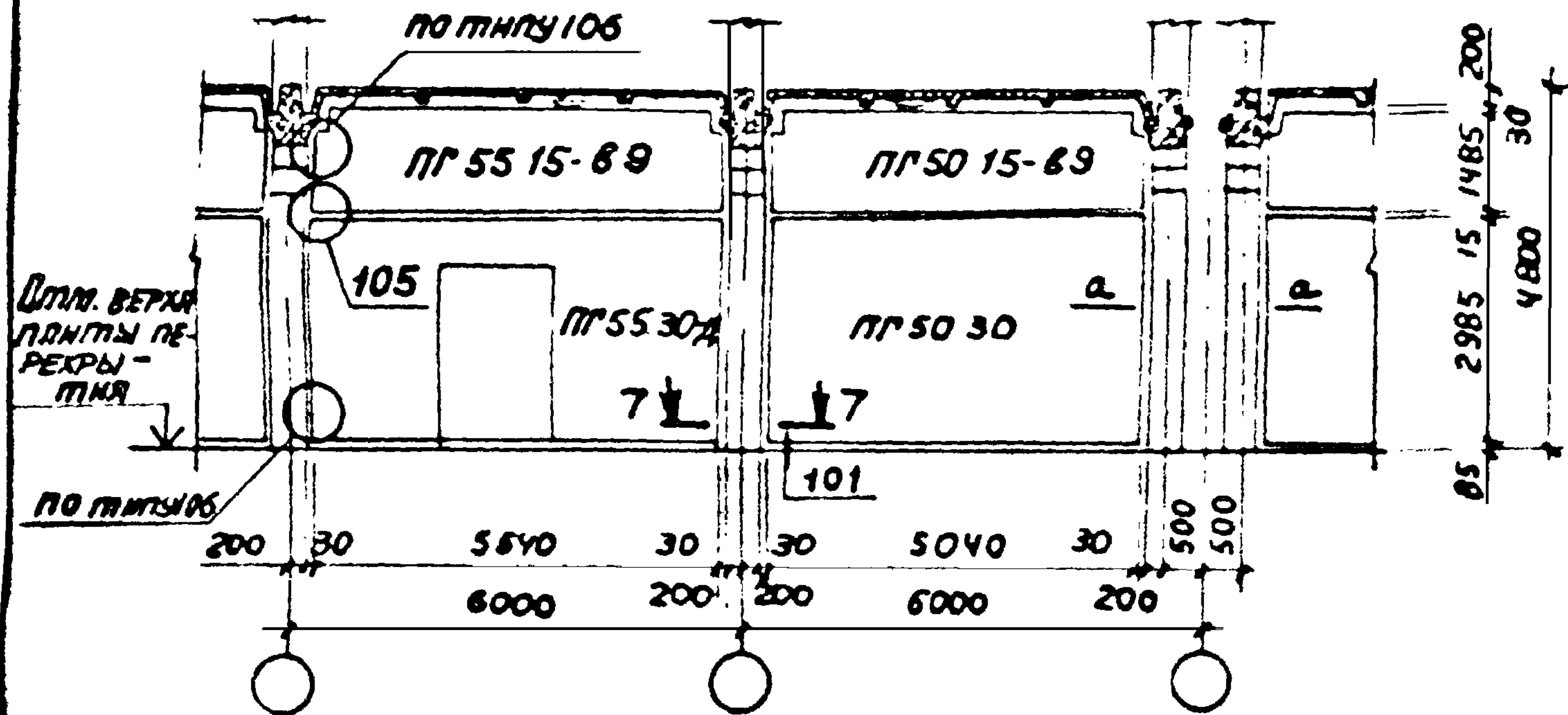
ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНЫХ РИГЕЛЕЙ



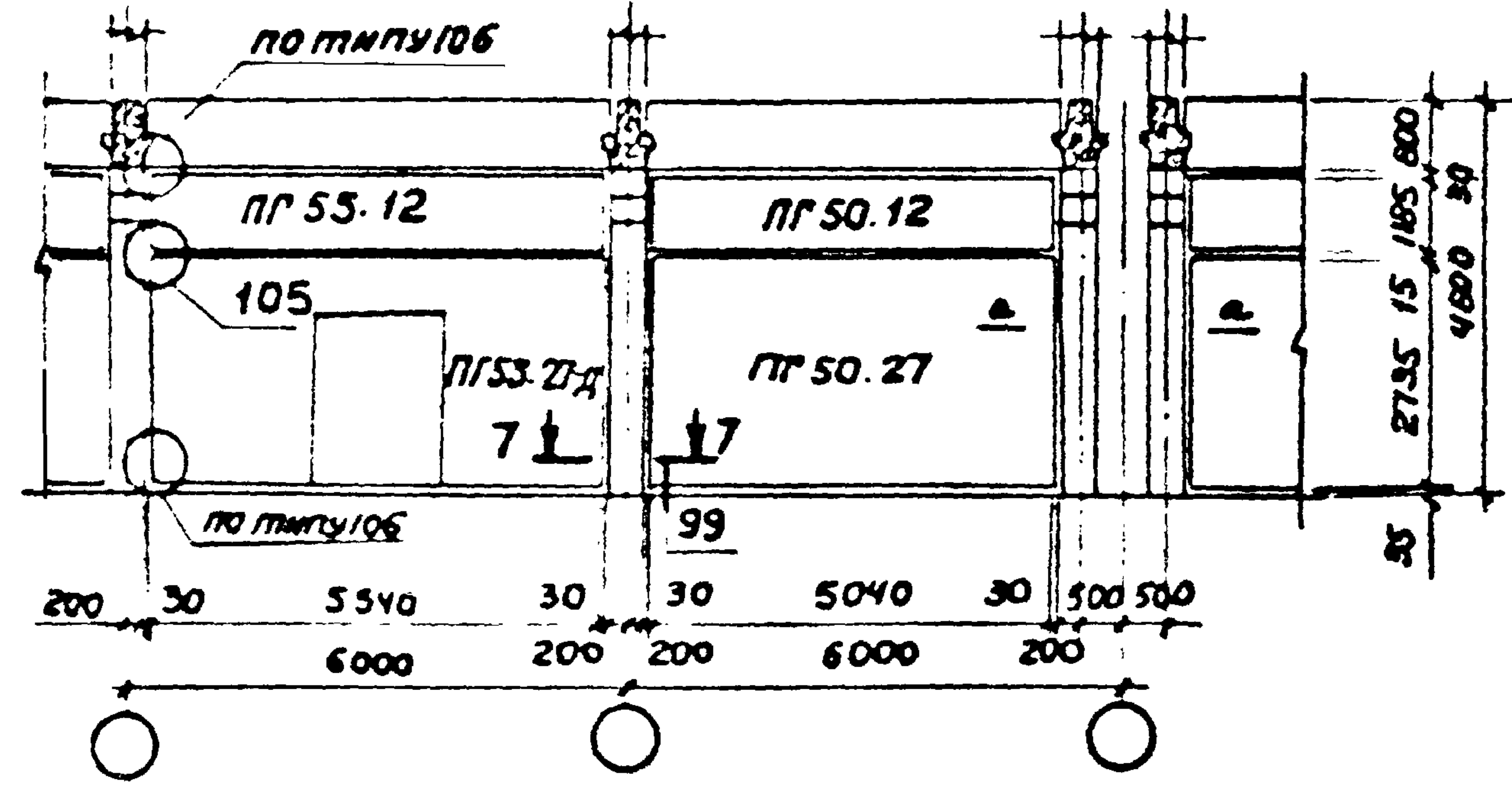
1. Монтажные схемы перегородок для высот этажей 6,0м и 7,2м аналогичны соответствующим монтажным схемам перегородок для этажа высотой 4,8м при условии добавления необходимого количества панелей перегородок высотой 1,2м
2. Сечение 4-4 см. док. - 54 л. 1.

ИРЧ. ОТД.	БРЮДСКИЙ	ЛС		1.030. 9-2.0-53			
К. КОНТР.	ЧУПЯКОВА	ЛС					
Л. КОНСТ.	КОРОТЕЦКИН	ЛС		ПРИТЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДКА ЗДАНИЯ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.420-Б. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ РЕБРИСТЫХ ПЛИТ h=400мм ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8м	ЛИСТ	ЛИСТОВ	
СТ. ИЖЭС.	ЧУПЯКОВА	ЛС			Р	1	2
ИСТОЛК.	ПРОЦЕНКО	ЛС			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ		
ПРОВЕРК.	ЧУПЯКОВА	ЛС					

ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

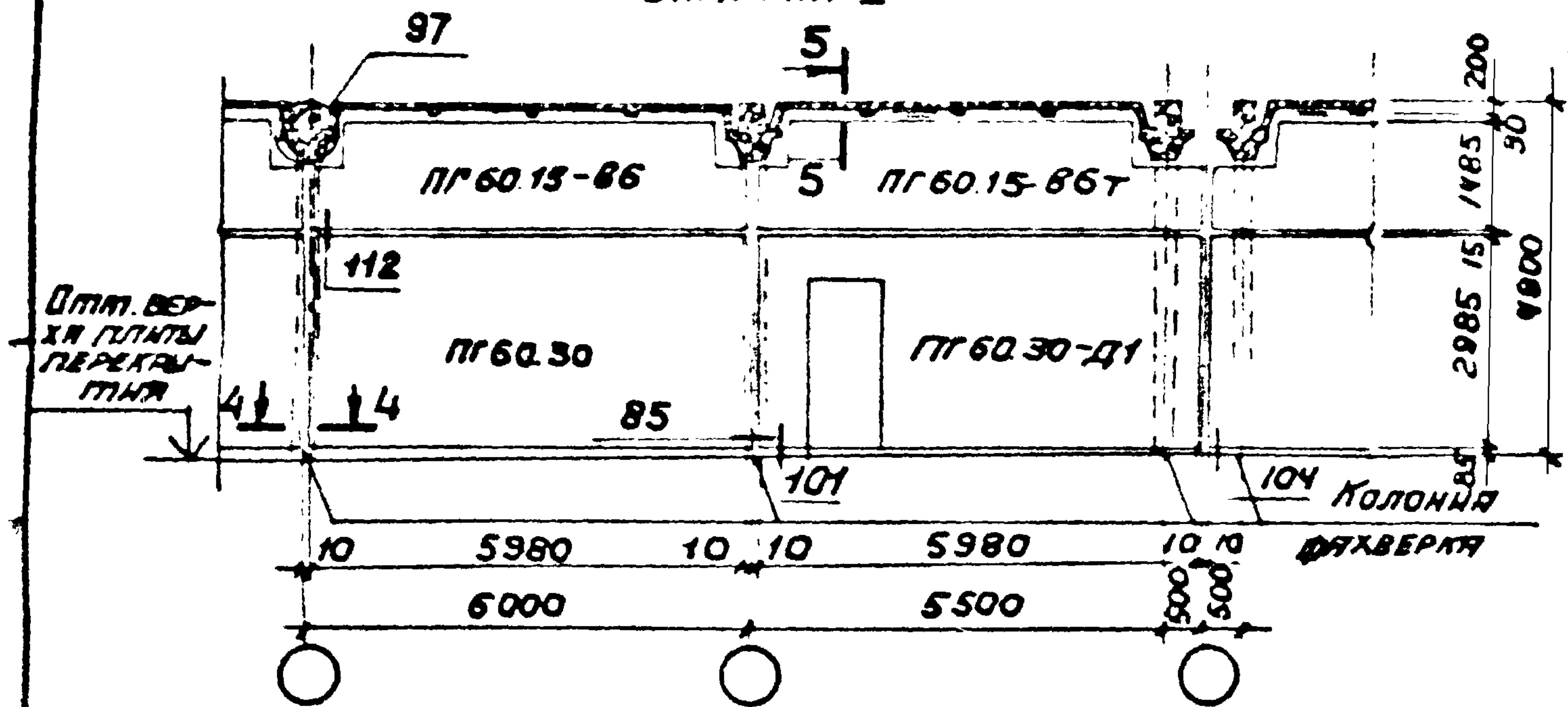


ПРОДОЛЬНЫЕ ПЕРЕГОРОДКИ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНОГО РИГЕЛЯ



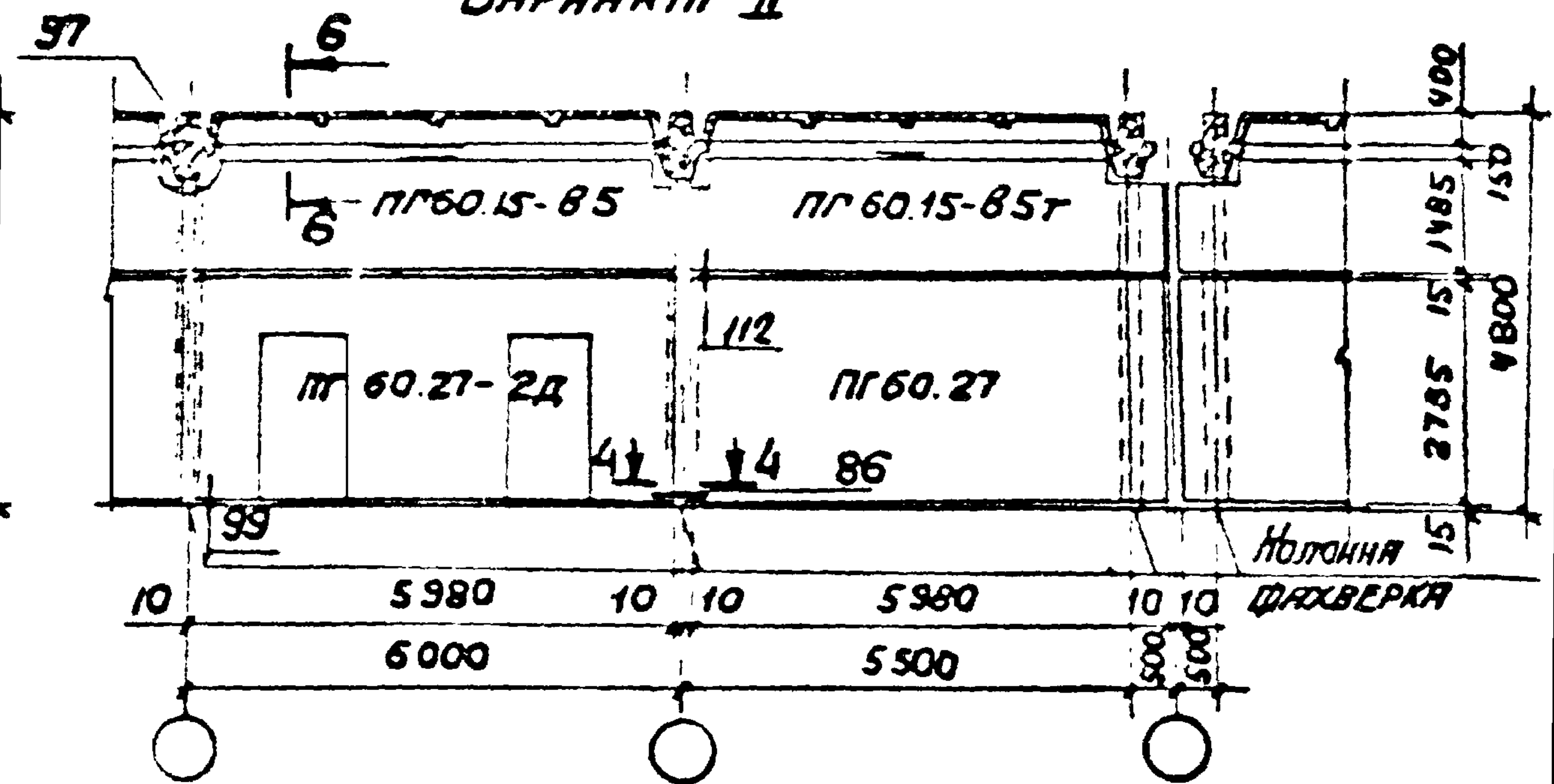
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

ВАРИАНТ I



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

ВАРИАНТ II



СЕЧЕНИЯ 4-4... 6-6 СТ. ДОК. - 54 Л. 1, СЕЧЕНИЕ 7-7 - ДОК. - 54 Л. 2,
 СЕЧЕНИЕ 2-2 - ДОК. - 76.

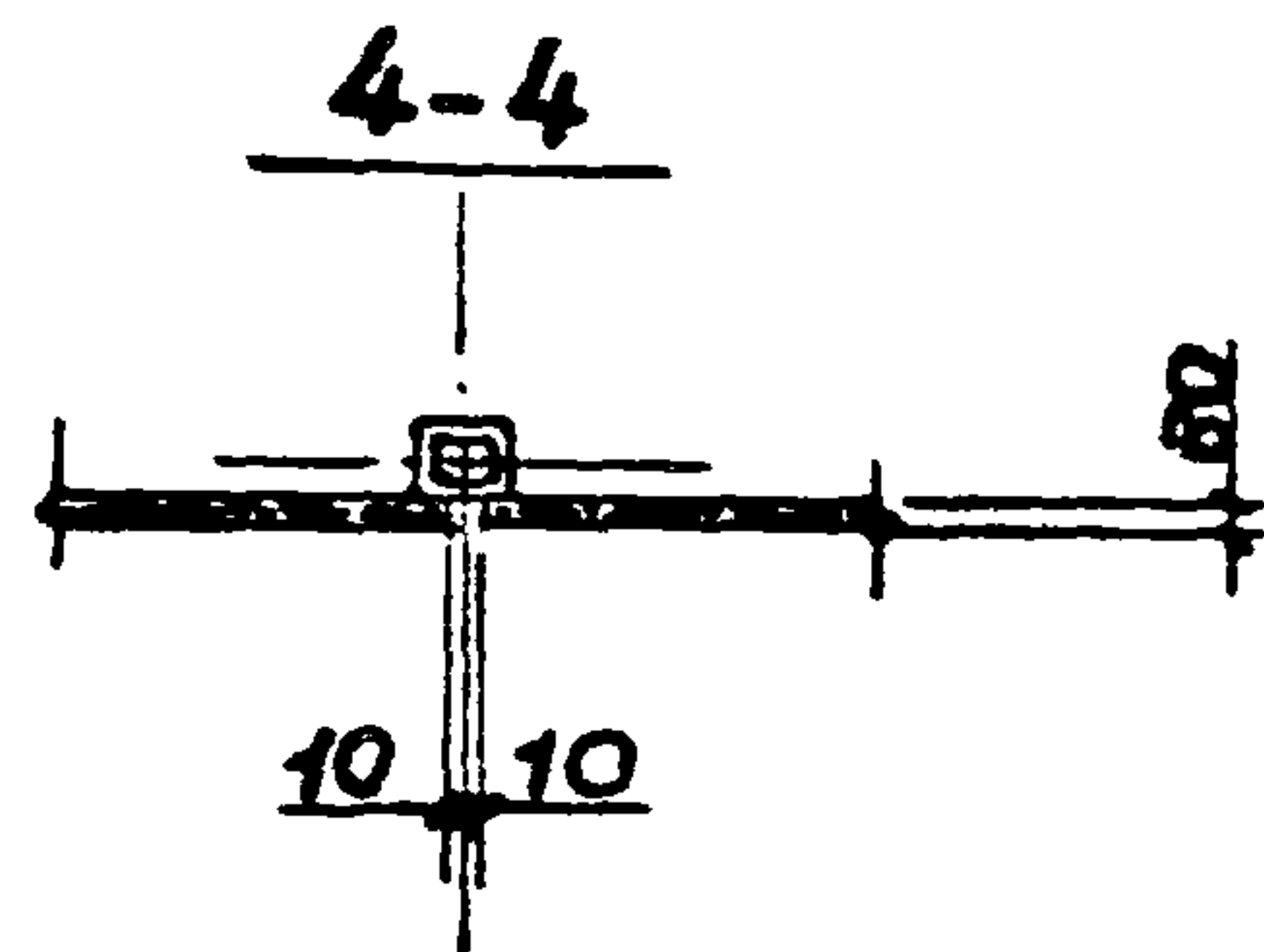
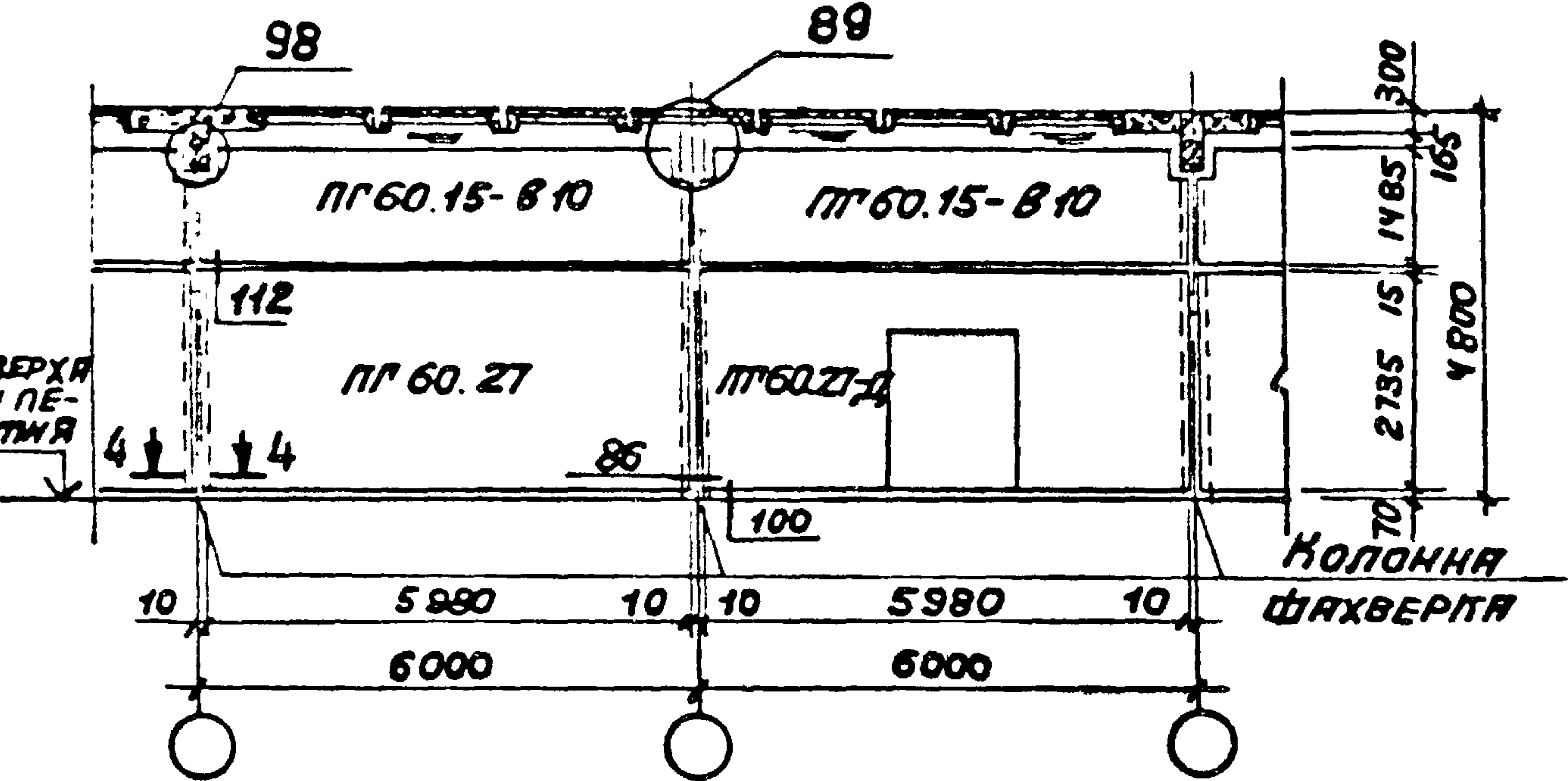
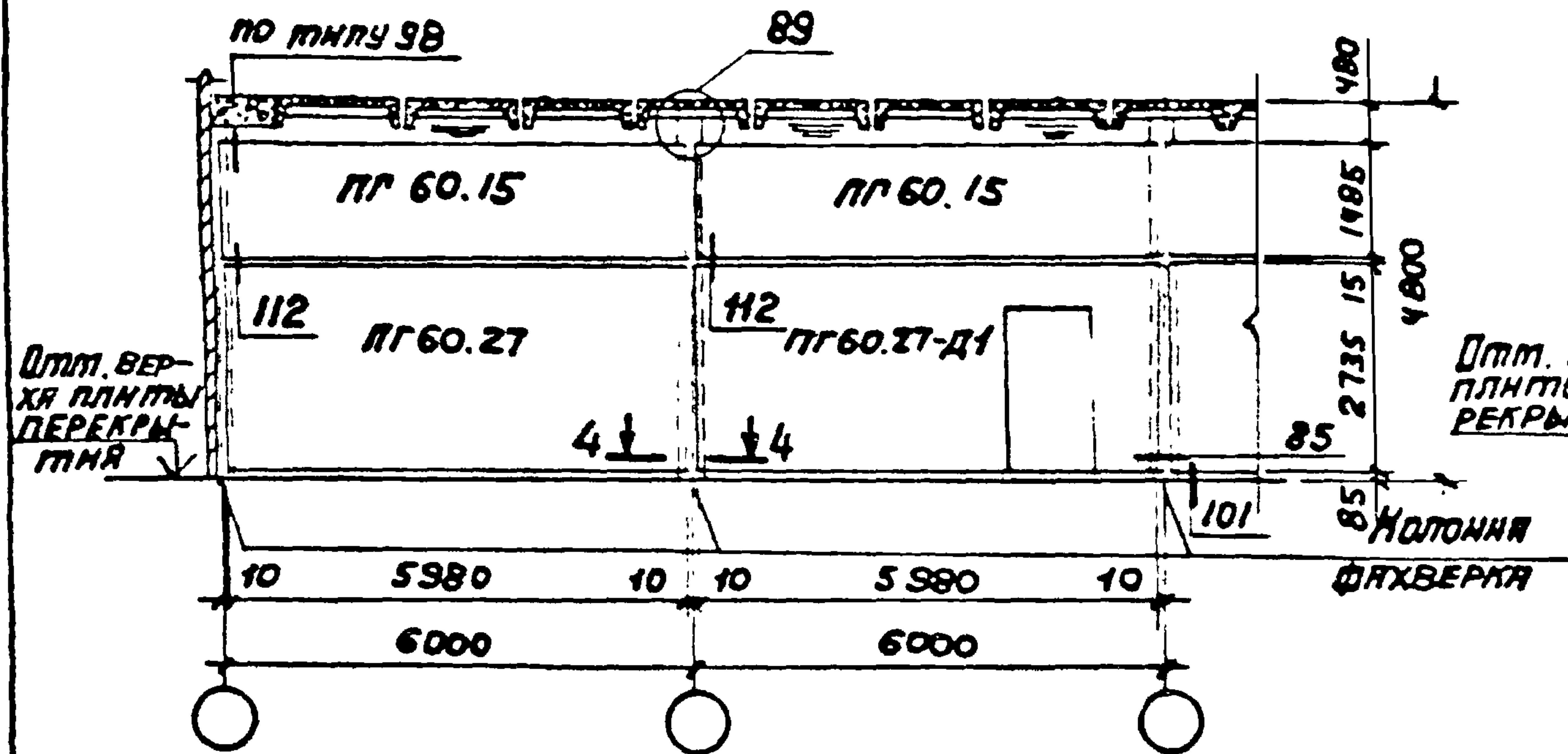
1.030.9-2.0-53

2

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

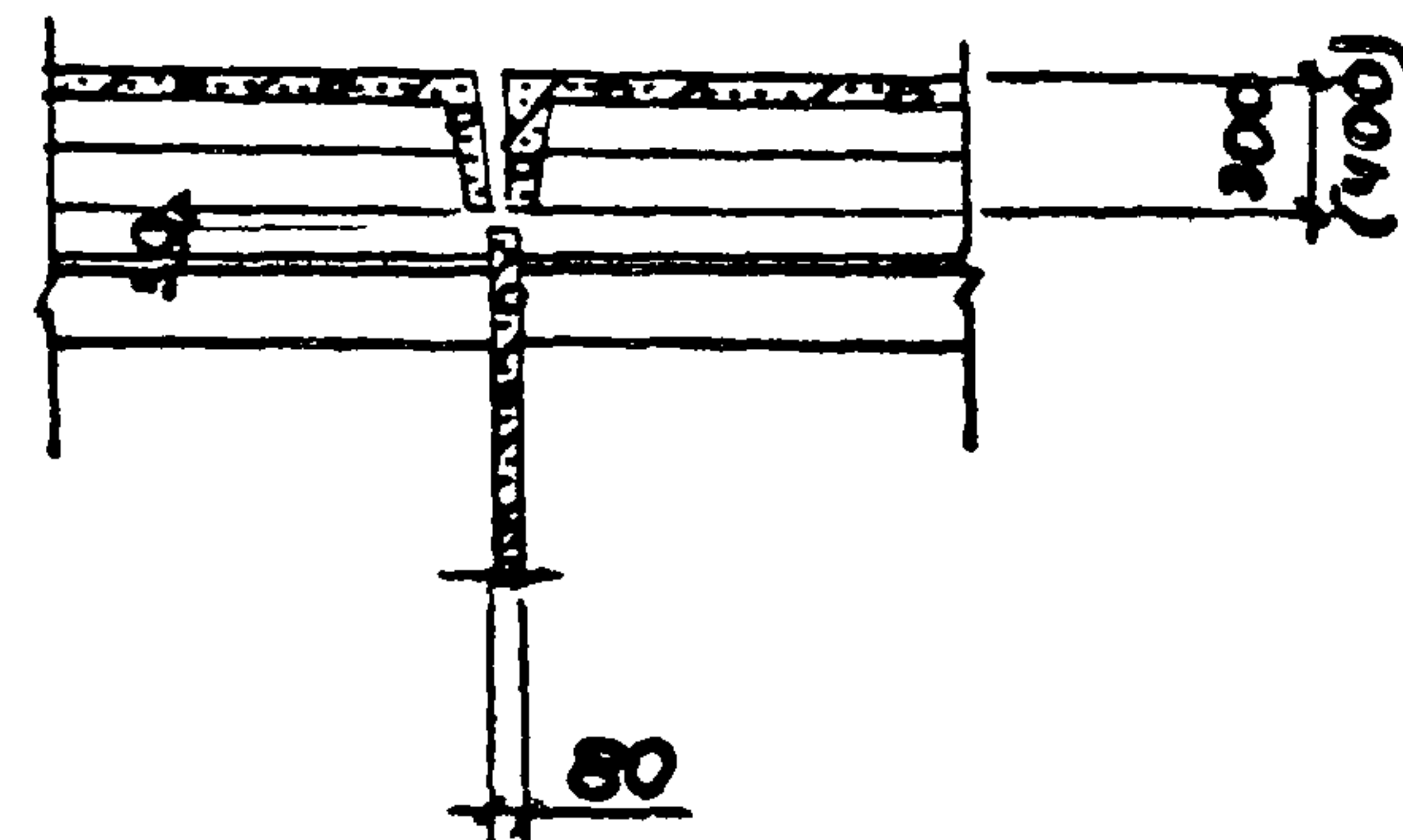
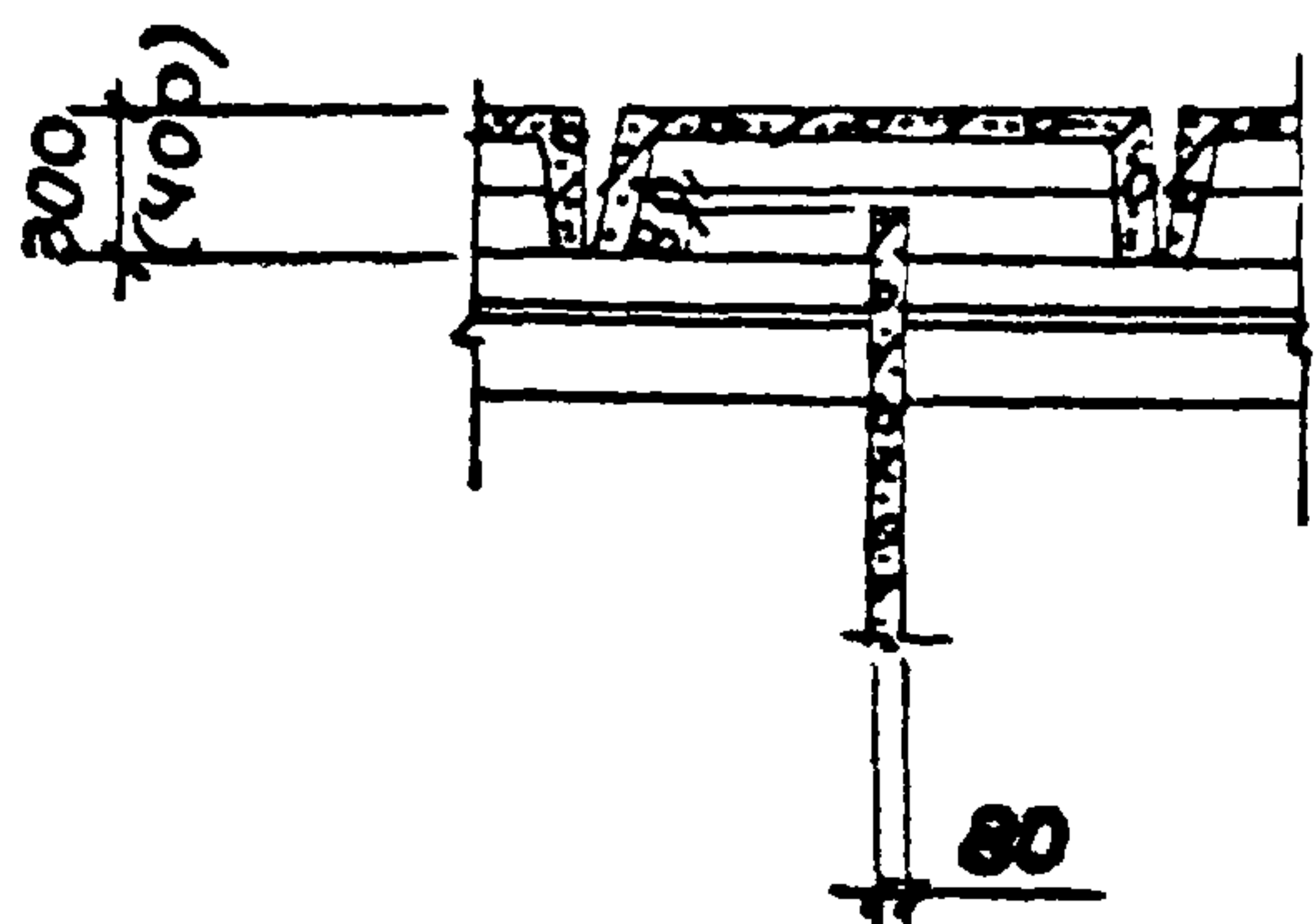
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ

ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНЫХ ПРОФИЛЕЙ



5-5

6-6

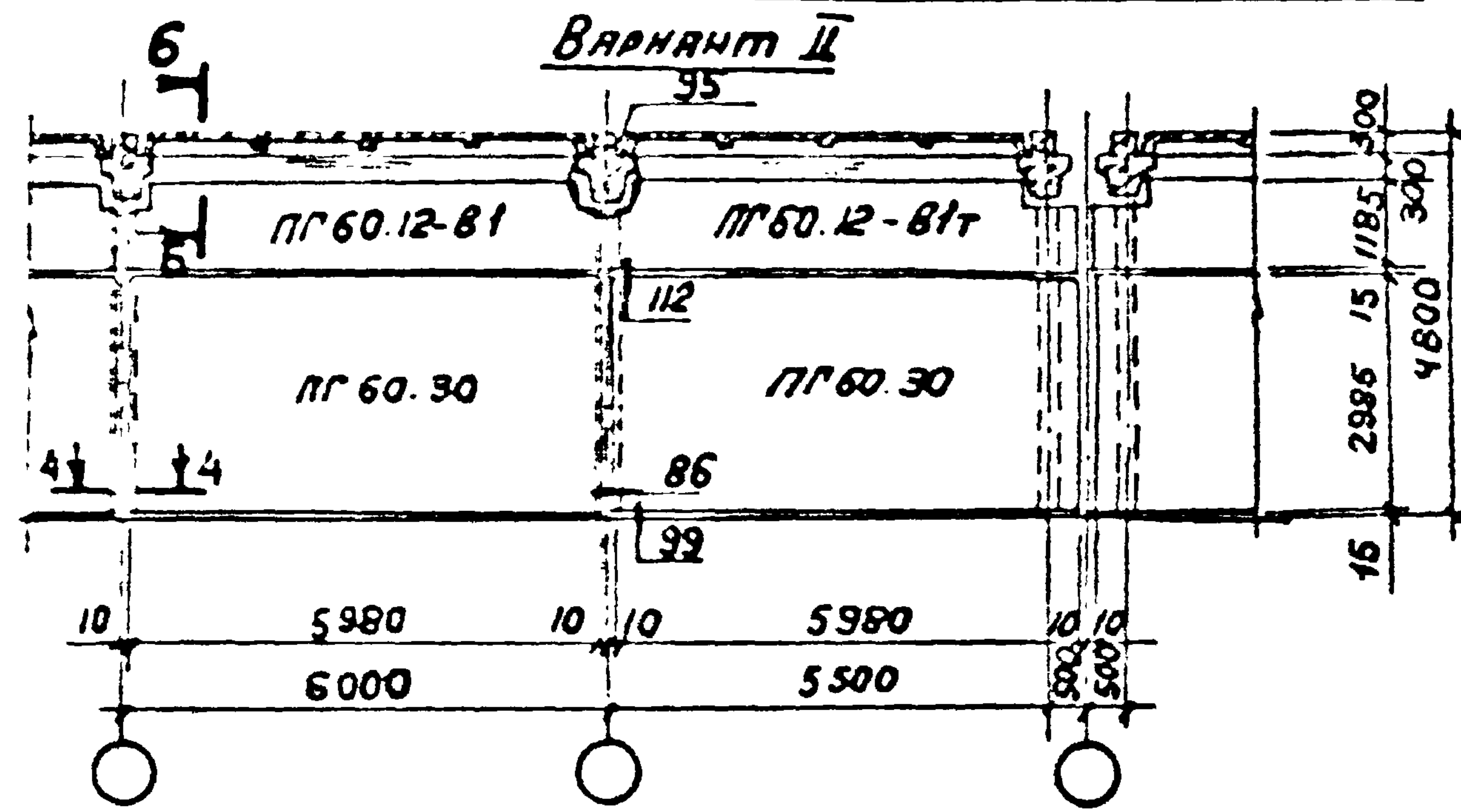
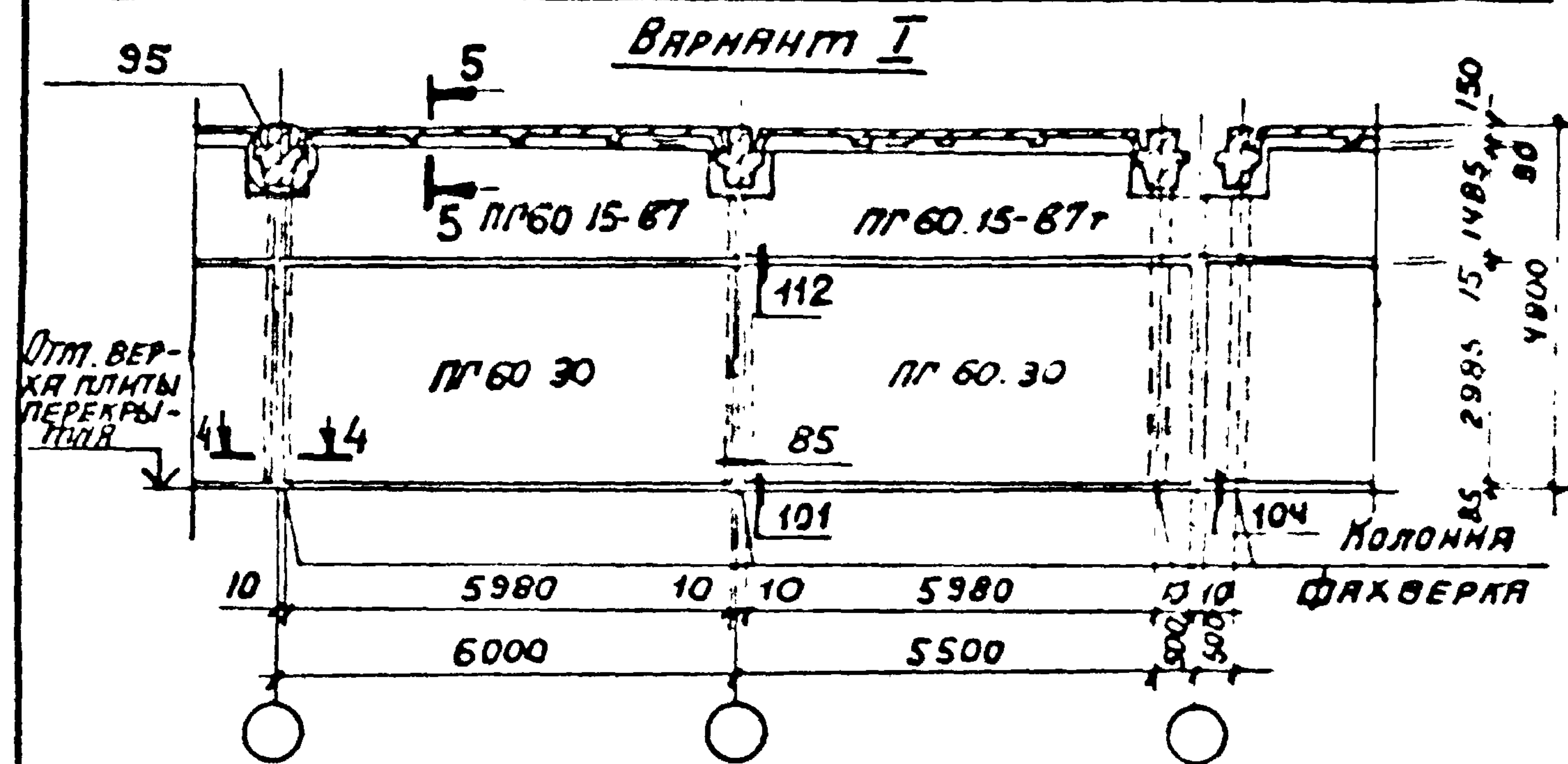


МОНТАЖНАЯ СХЕМА ПОПЕРЕЧНОЙ ПЕРЕГОРОДКИ ПРИСЛОЖНО
К КОЛОННАМ ТАКАЯ ЖЕ, КАК ПРИ ПЕРЕКРЫТИИ ИЗ РЕБРИСТЫХ
ПЛИТ $h = 400$ мм.

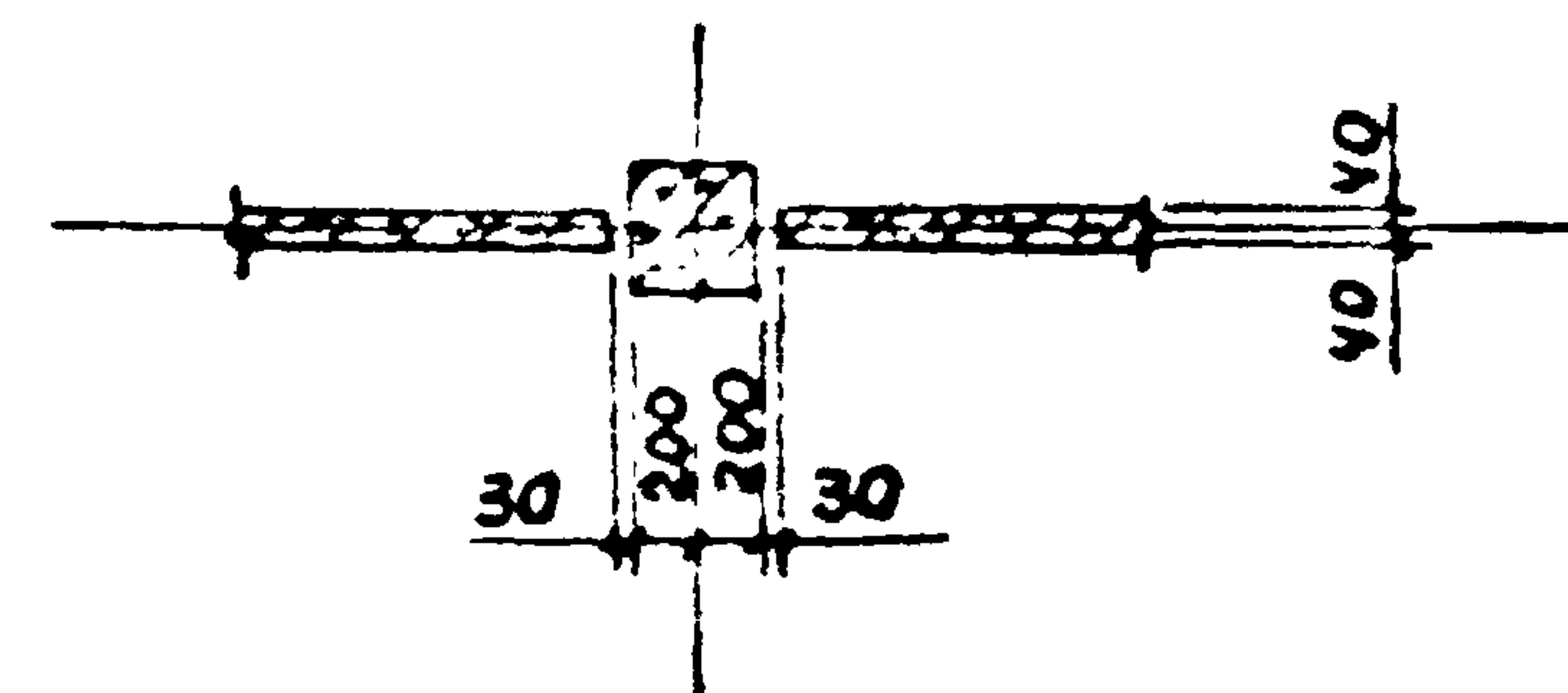
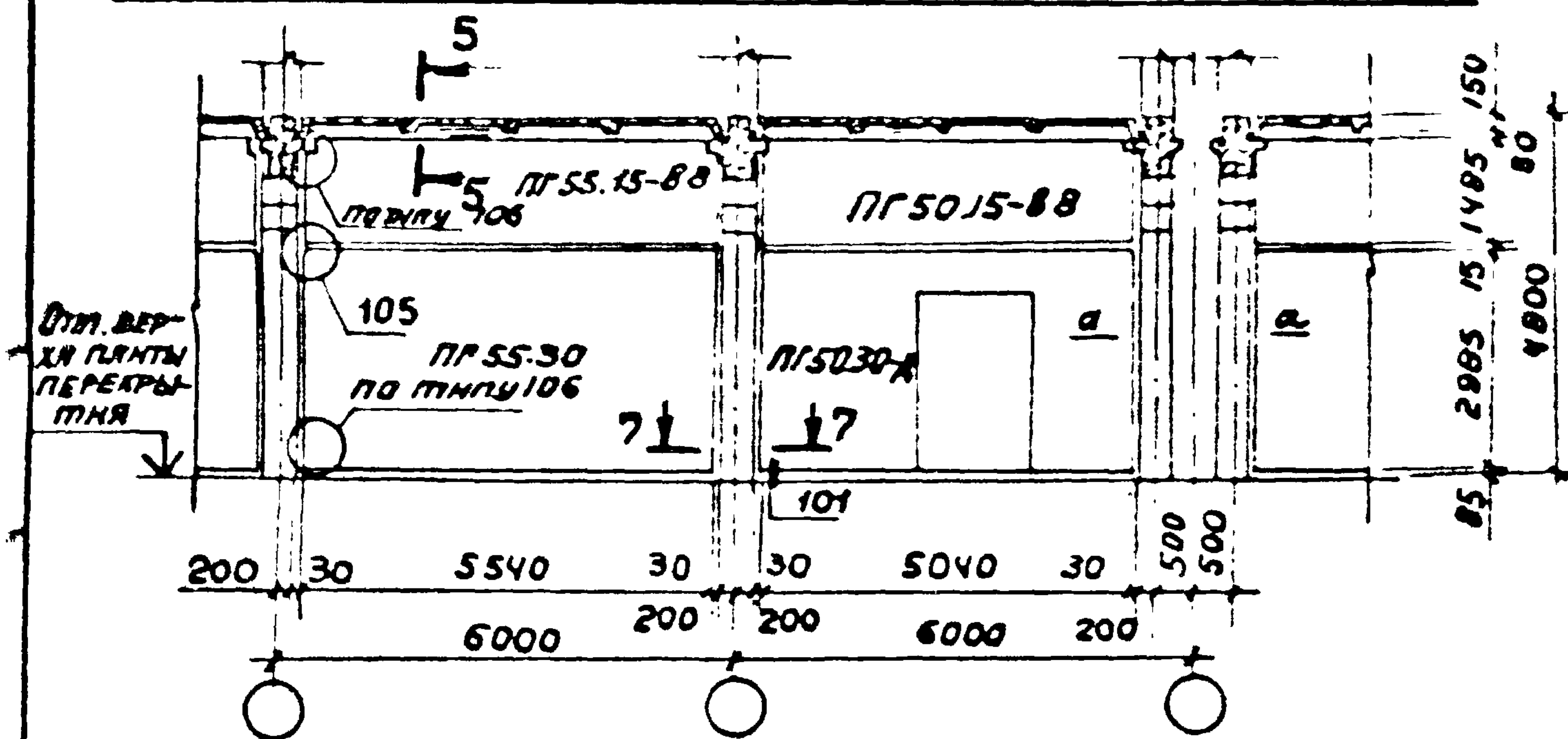
Нач. отд. Бродский	Ис.			1.030.9-2.0-54			
Н. контр. Чутякова	Ис.						
Гл. контр. Коротецкая	Ис.			ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ В КАРКАСНОМ ПОСЕРНИИ 1.420-6. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ РЕБРИСТЫХ ПЛИТ $h = 300$ мм. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м	Стандия	Лист	Листов
Ст. инж. Чутякова	Ис.				Р	1	2
Инж. Прощенко	Ис.				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТНО-СТРОИТЕЛЬНЫЙ ПРОЕКТ		
Провед. Чутякова	Ис.						

Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания

Продольная перегородка не в створе колонн каркаса здания



Продольная перегородка в створе колонн каркаса здания



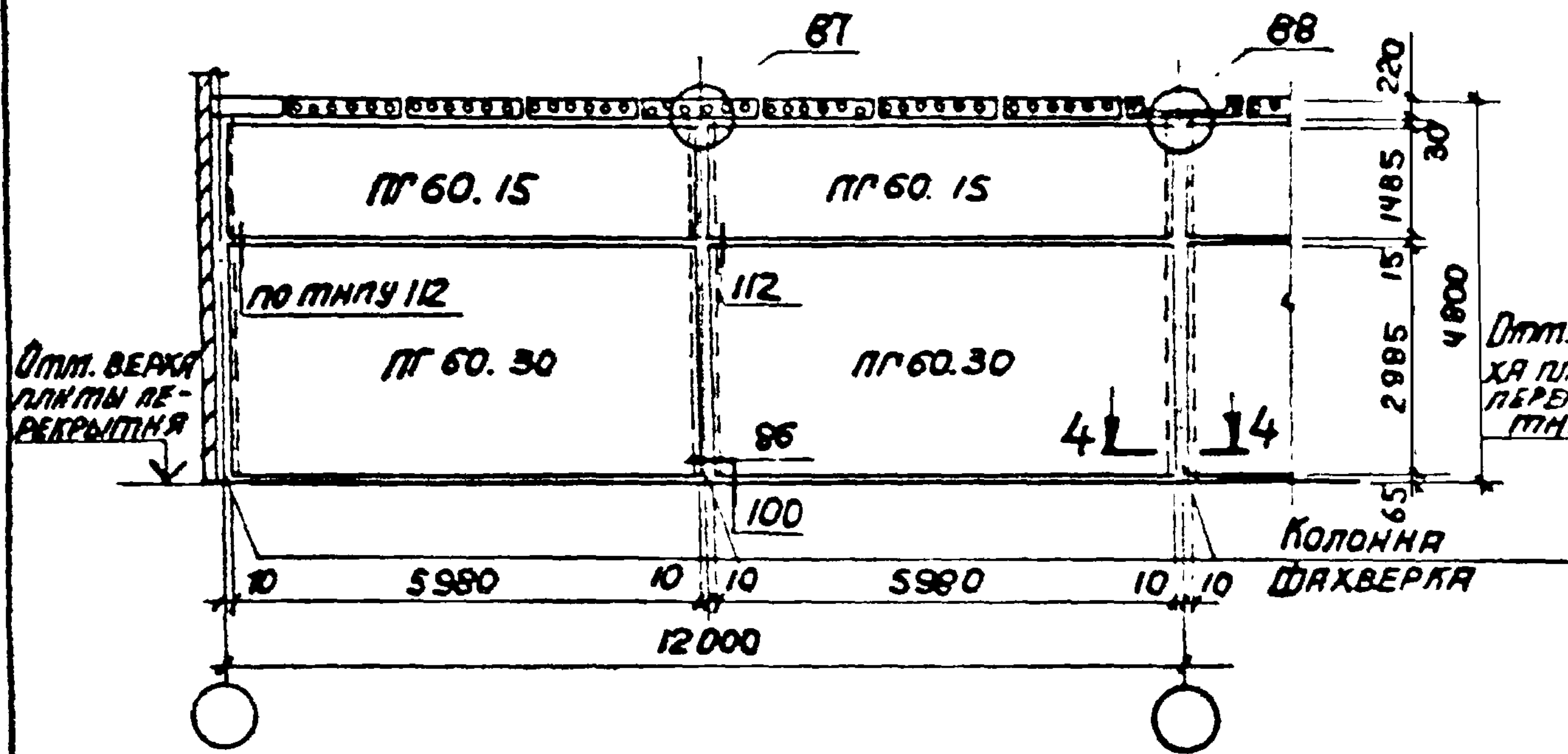
1. Монтажная схема продольной перегородки в створе колонн при наличии продольного ригеля такая же, как при перекрытии из ребристых плит $h = 400$ мм.
2. Сечения 4-4... 6-6 см. док. - 54 л. 1, сечение а-а см. док. - 76.

1.030.9-2.0-54

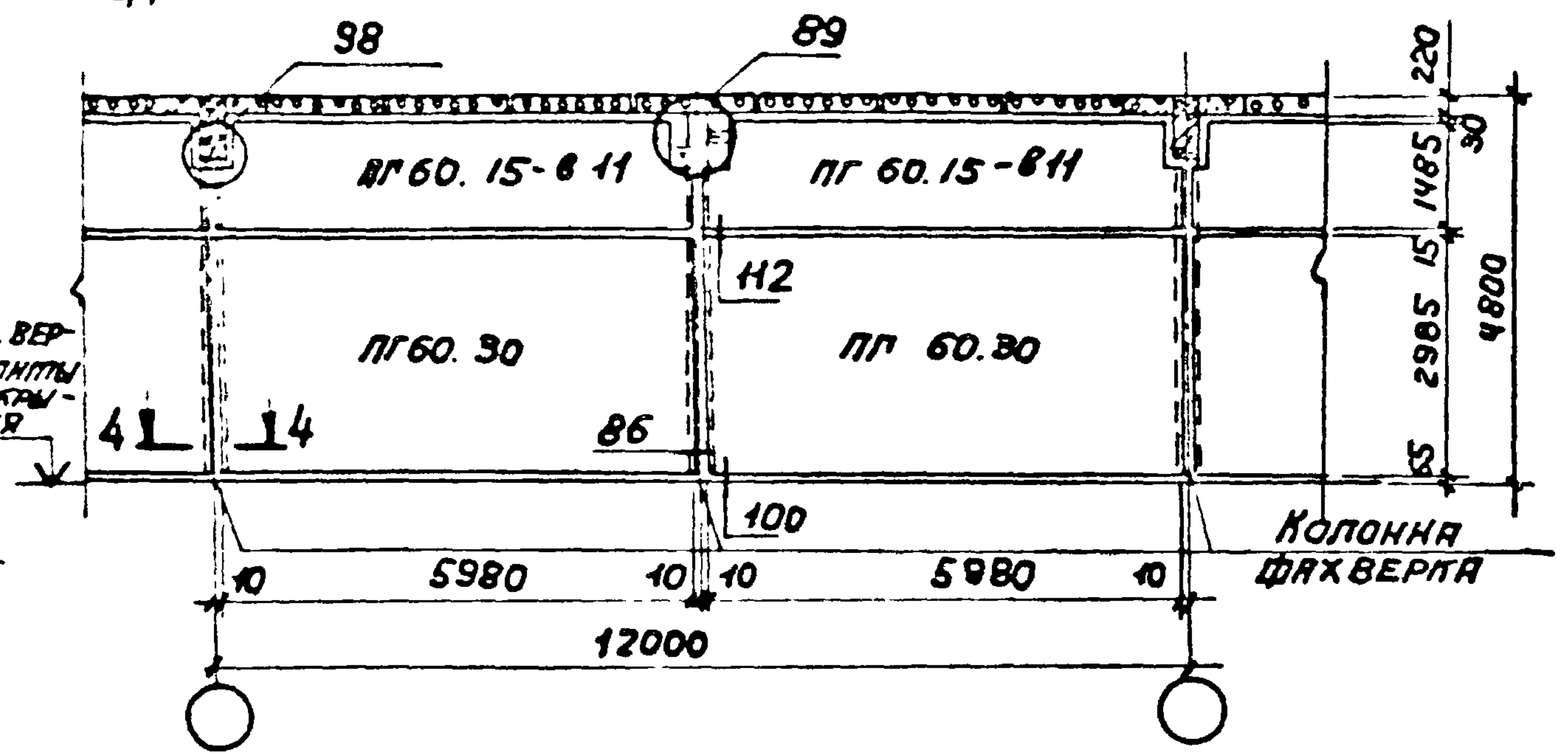
Лист

2

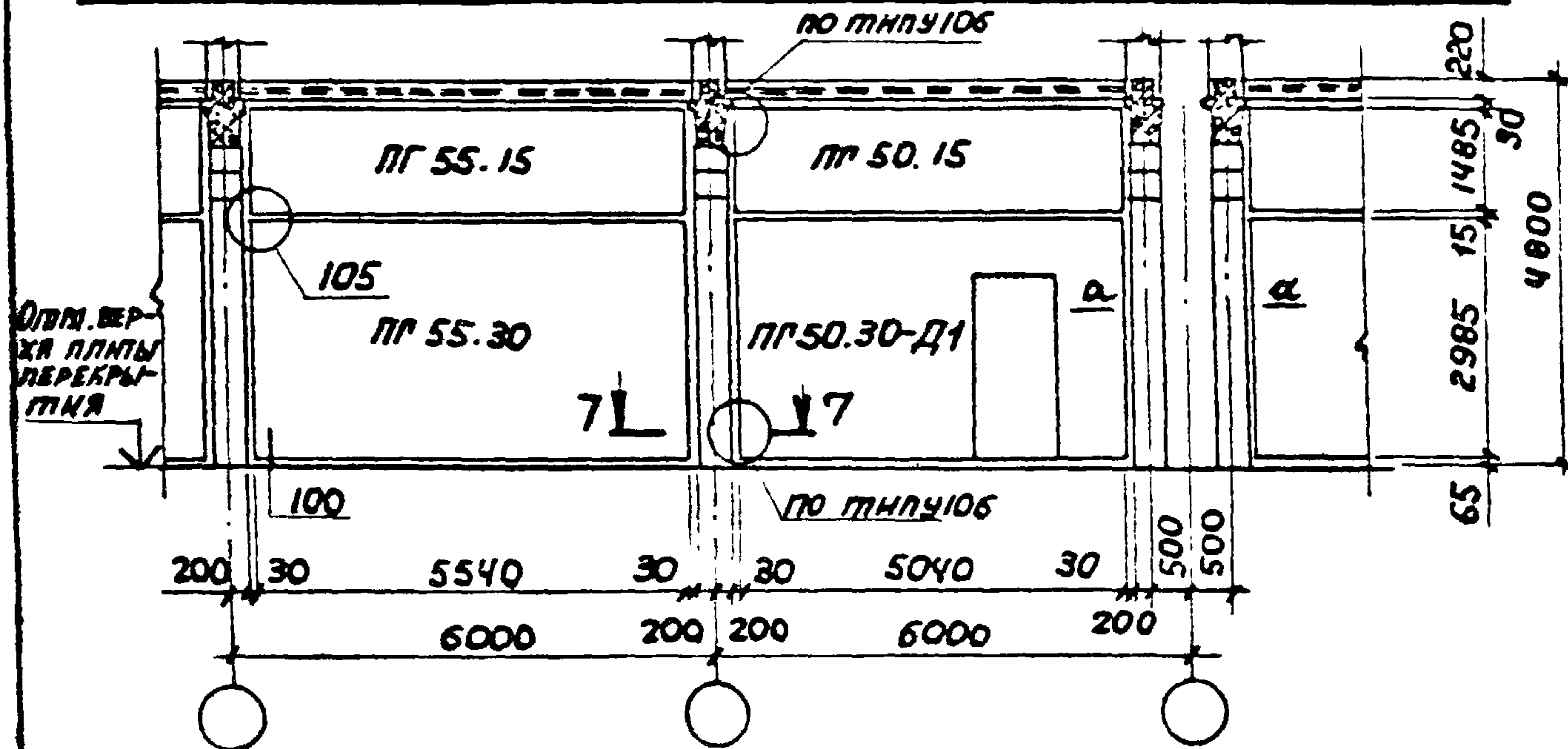
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



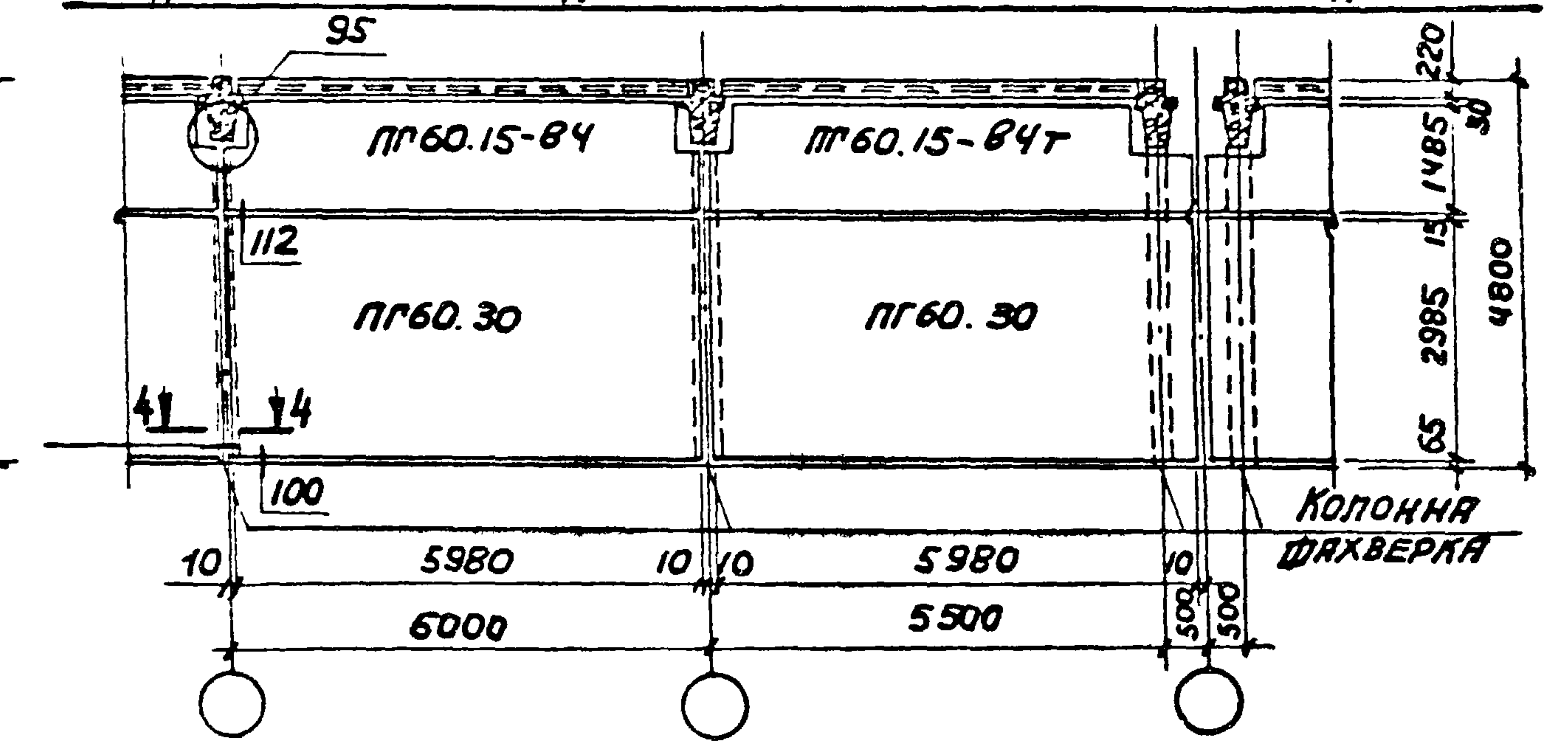
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПРИ НАЛИЧИИ ПРОДОЛЬНЫХ РИГЕЛЕЙ



ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



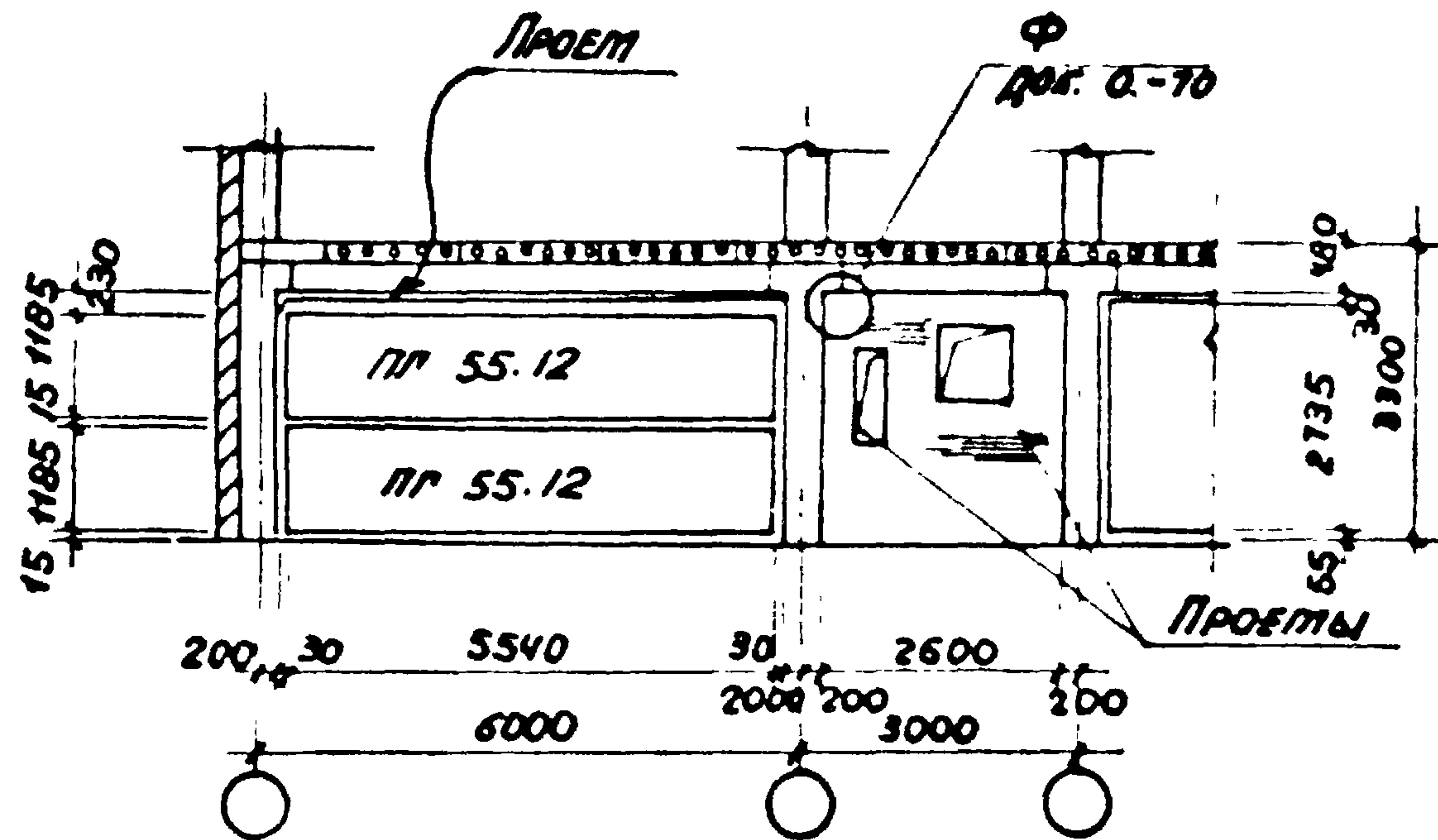
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ



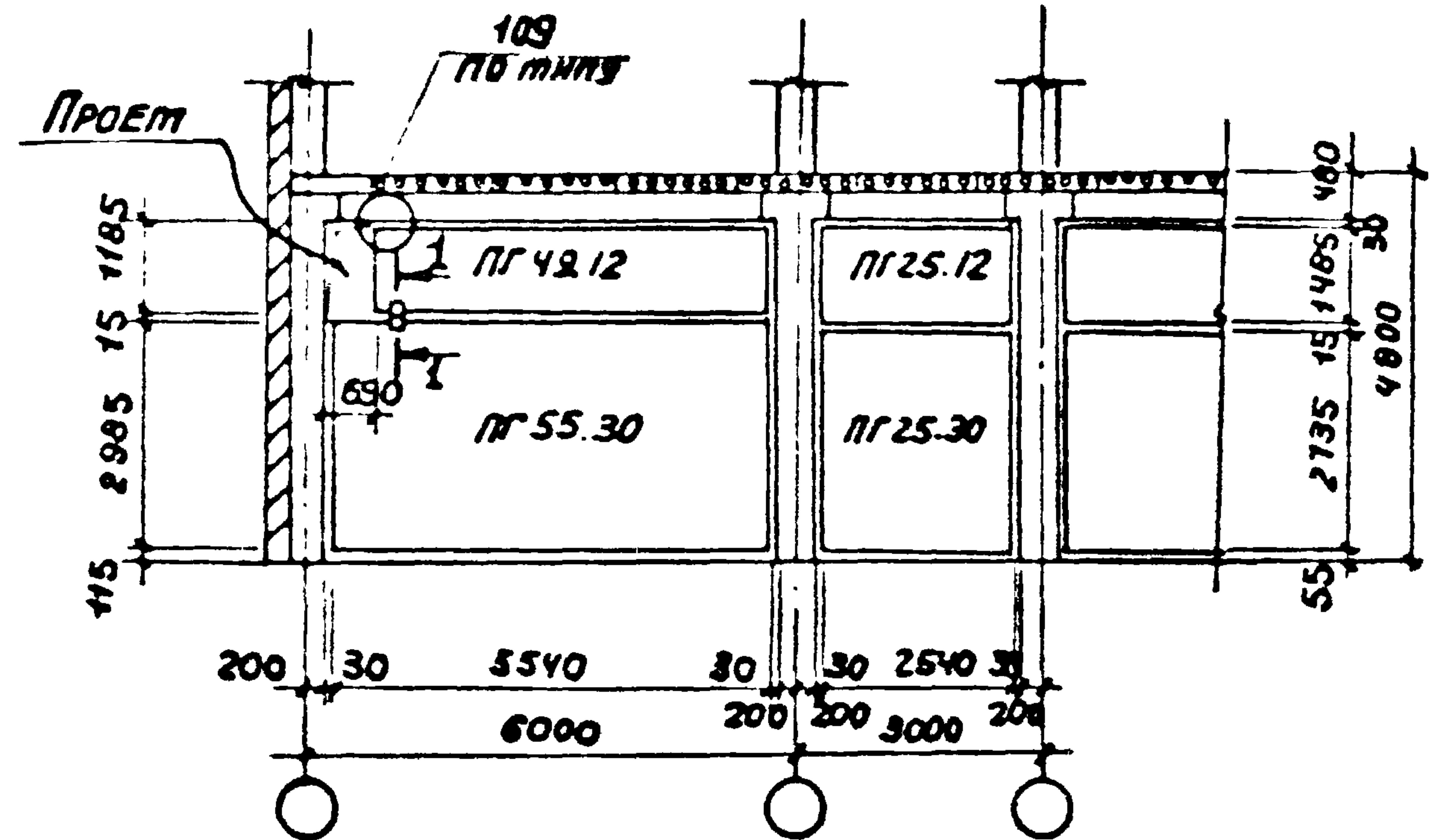
1. Монтажная схема поперечной перегородки приложено к колоннам такая же, как при перекрытии из ребристых плит. Ст. документ - 53, л. 1
2. Монтажная схема продольной перегородки в створе колонн при наличии продольного ригеля такая же, как при перекрытии из ребристых плит. Ст. документ - 53, л. 2.
3. Сечение 4-4 ст. док. - 54 л. 1, сечение 7-7 - док. - 54 л. 2, сечение а-а док. - 76.

Науч. отд.	Бродский			1.030.9-2.0-55
И.контр.	Устакова			
Л.контр.	Коротецкая			
рук. гр.	Устакова			
исполн.	Проценко			ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ЗДАНИЙ С КАРКАСОМ ПО БЕРНИ 1.420-6. ПЕРЕКРЫТИЕ ИЗ ТИПОПЛУСТЫХ ПАНЕЛЕЙ. ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м.
проверил	Устакова			
				Стадия: Лист: Листов:
				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ

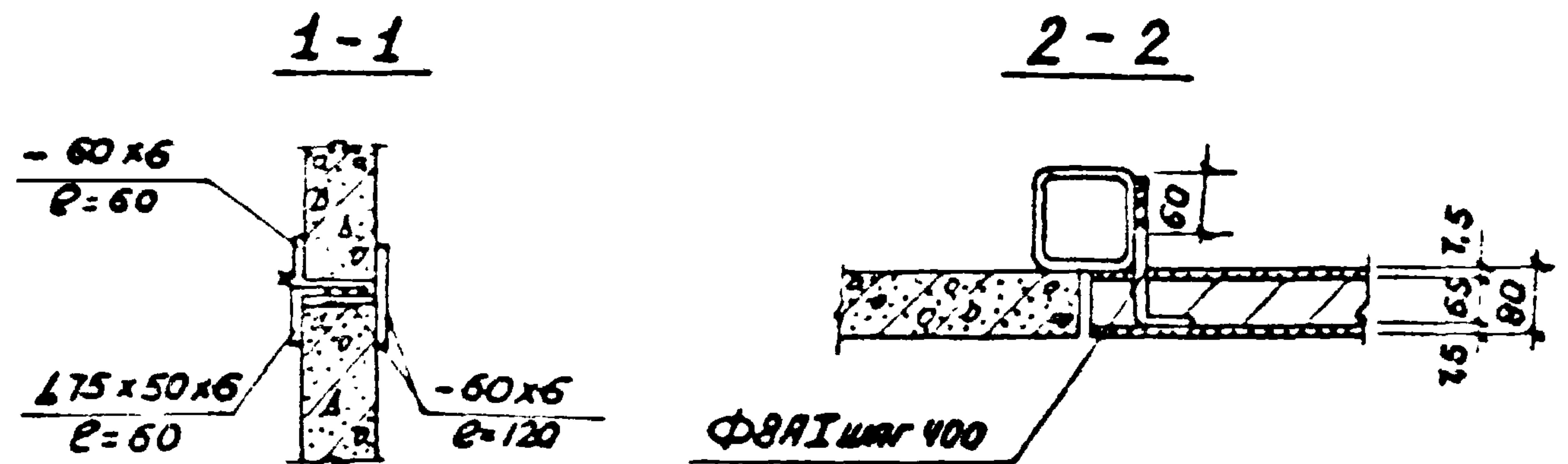
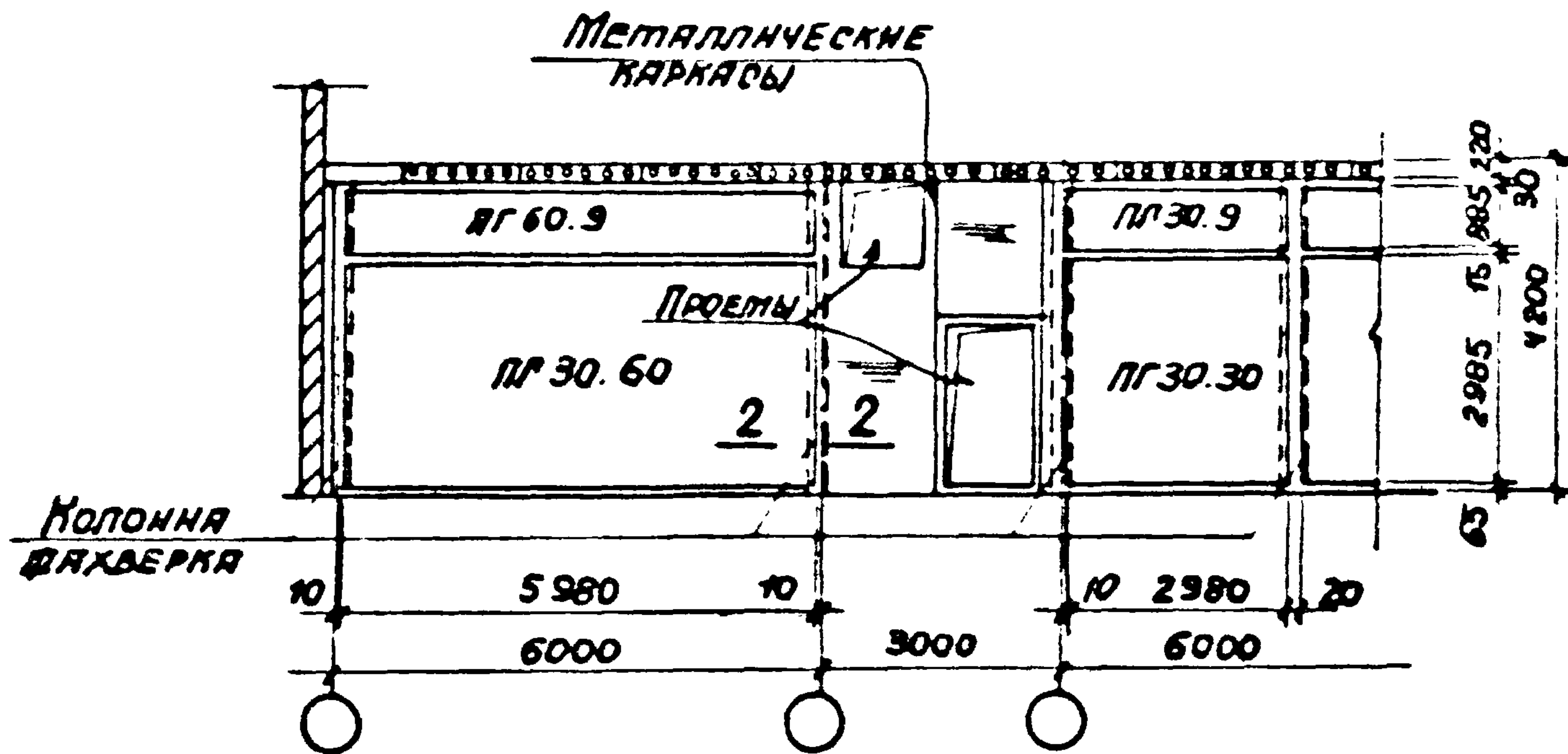
**ПЕРЕГОРОДКА С ПРОЕМОМ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ
ДЛЯ ПРОПУСКА КОММУНИКАЦИЙ**



**ПЕРЕГОРОДКА С ПРОЕМОМ, ОБРАЗОВАННЫМ ЛУТЦЕМ
УСТАНОВКИ УКОРОЧЕННОЙ ПАНЕЛИ**

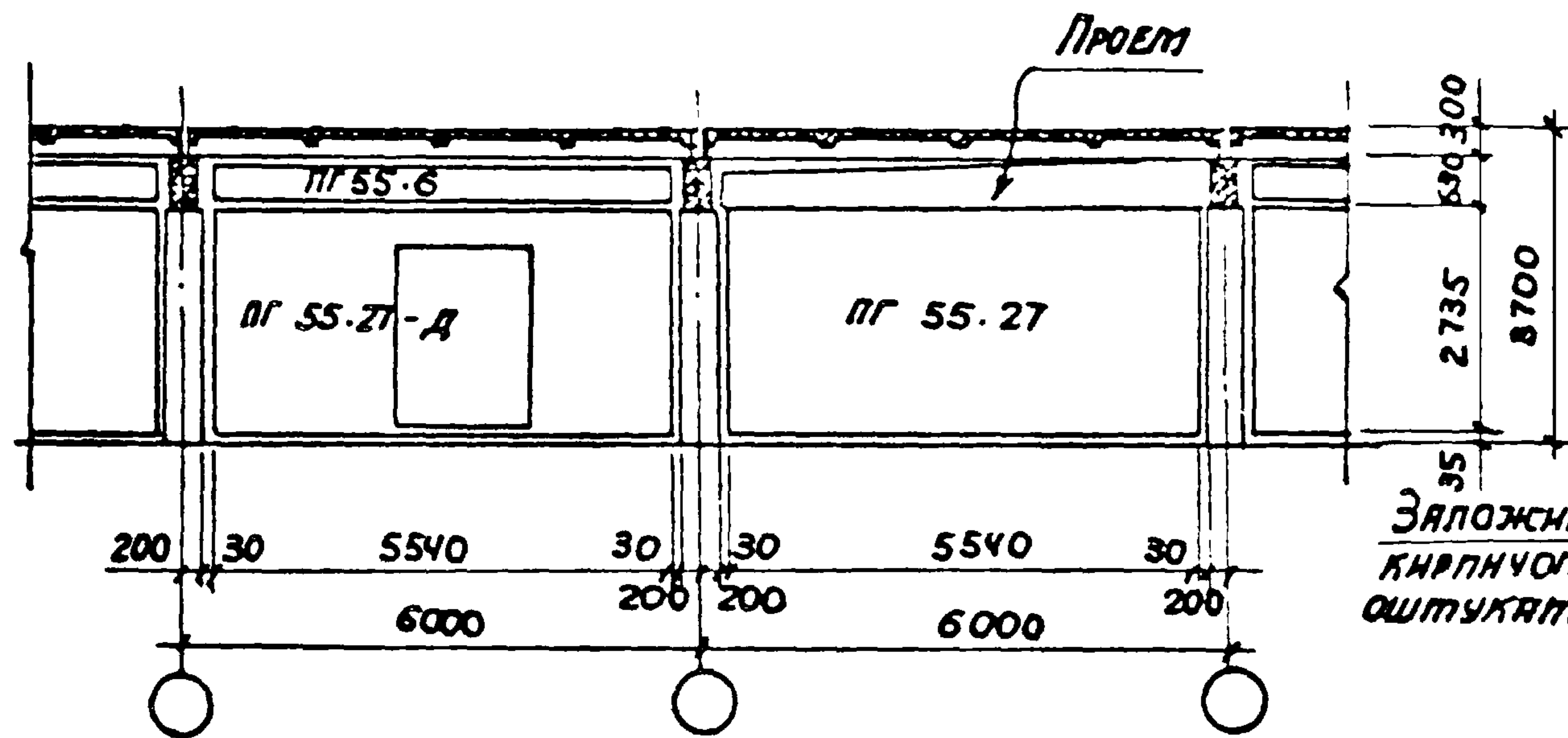


ПЕРЕГОРОДКА С ПРОЕМАМИ В КИРПИЧНОЙ ВСТАВКЕ.

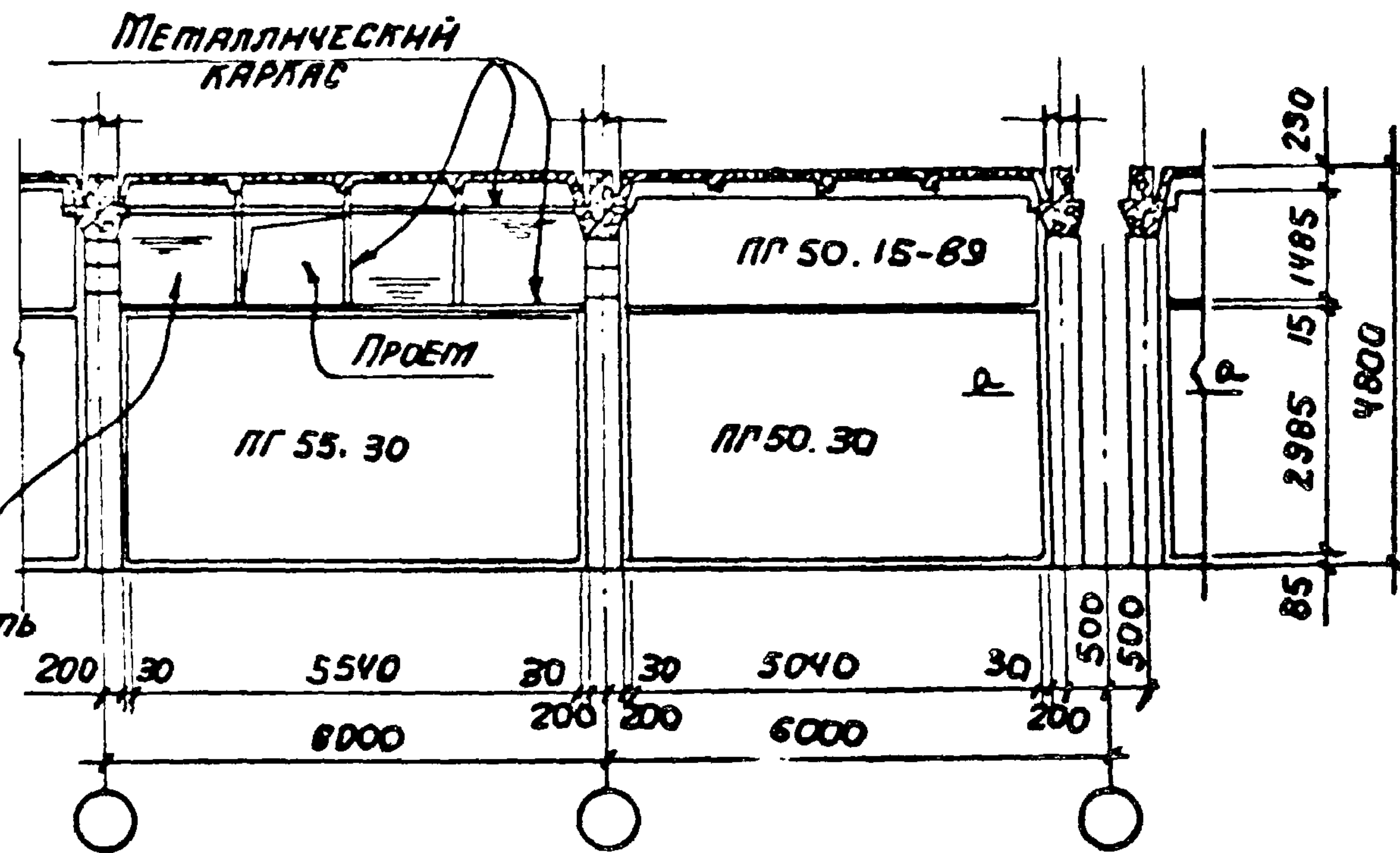


ИЗУ. ДИМ.	БРАДКА	77		1.030.9-2.0-56			
КОМП.	УПАКОВКА	745					
ИЗКОНСТ.	БРОТЦКА	745		ПРИТЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК С ПРОЕМАМИ В ЗДАНИЯХ В КАРКАСОВ 1.030-1/83	Стандия	Лист	Листов
УК. ПР.	УПАКОВКА	745			Р		7
ИСПОЛН.	ПРОЦЕНКА	745			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		
ПРОЗЕКТ	УПАКОВКА	745					

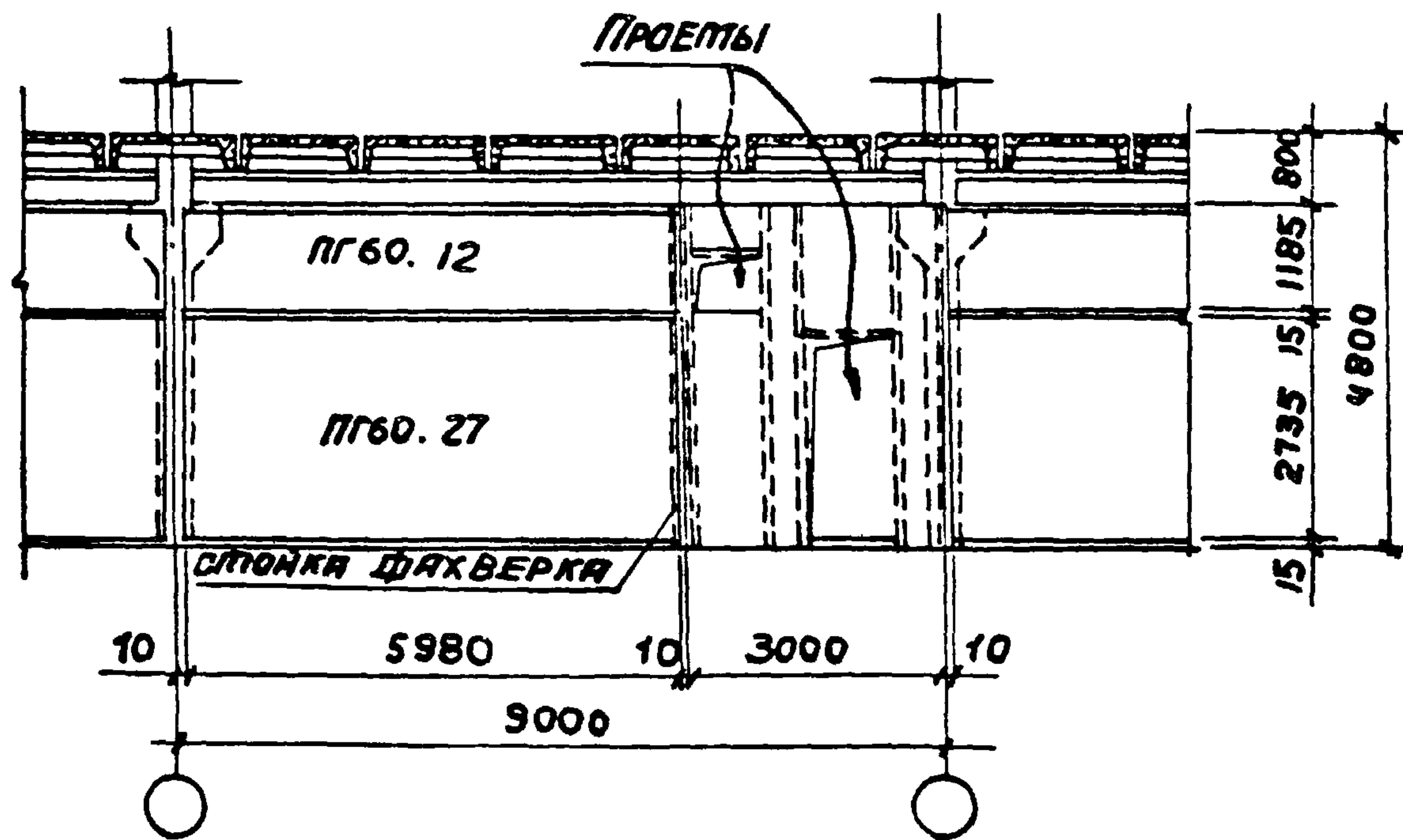
ПЕРЕГОРОДКА С ПРОЕМОМ
ДЛЯ ПРОПУСКА КОТЛУНКАЦИИ



ПЕРЕГОРОДКА С ПРОЕМОМ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ



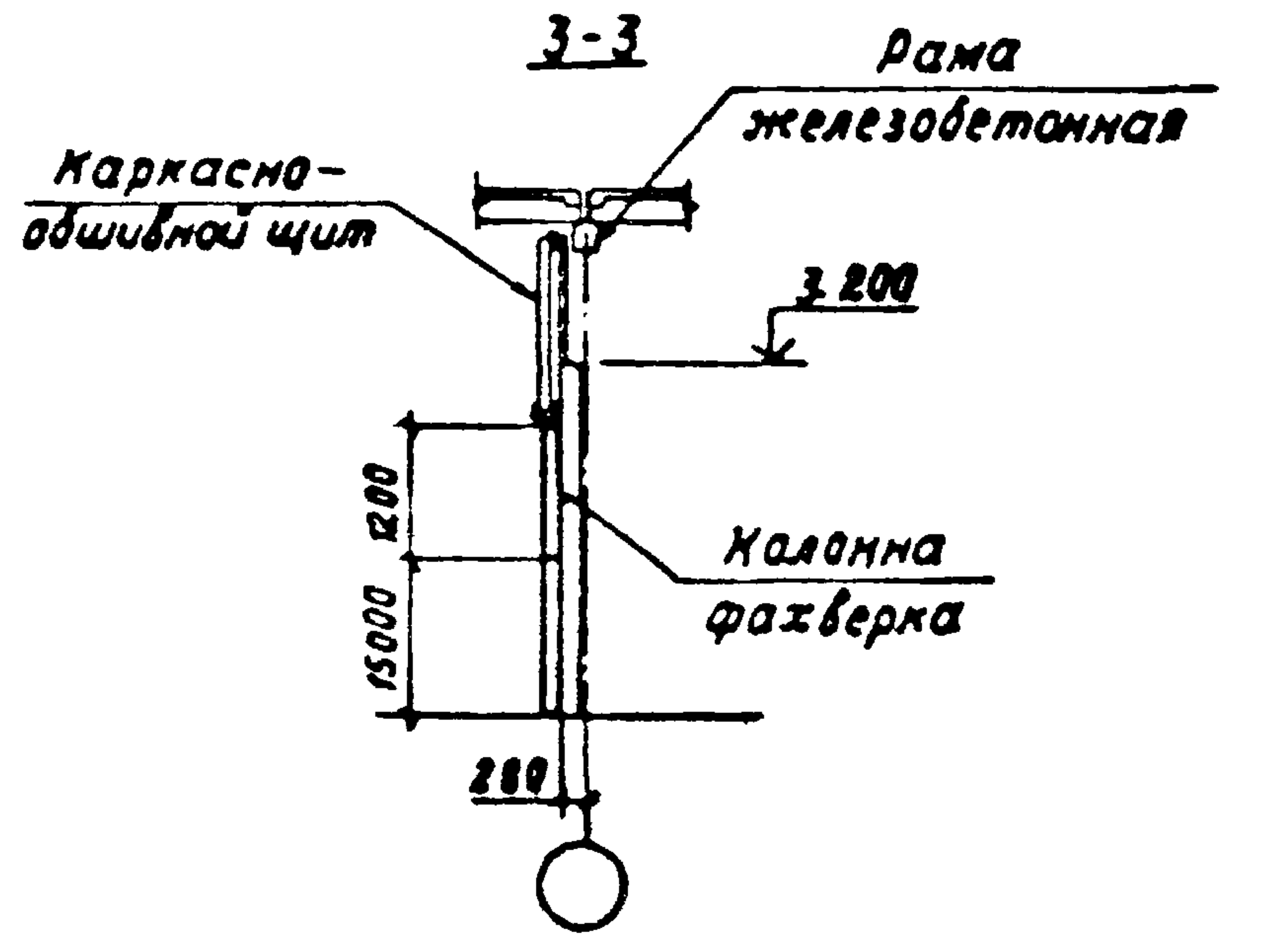
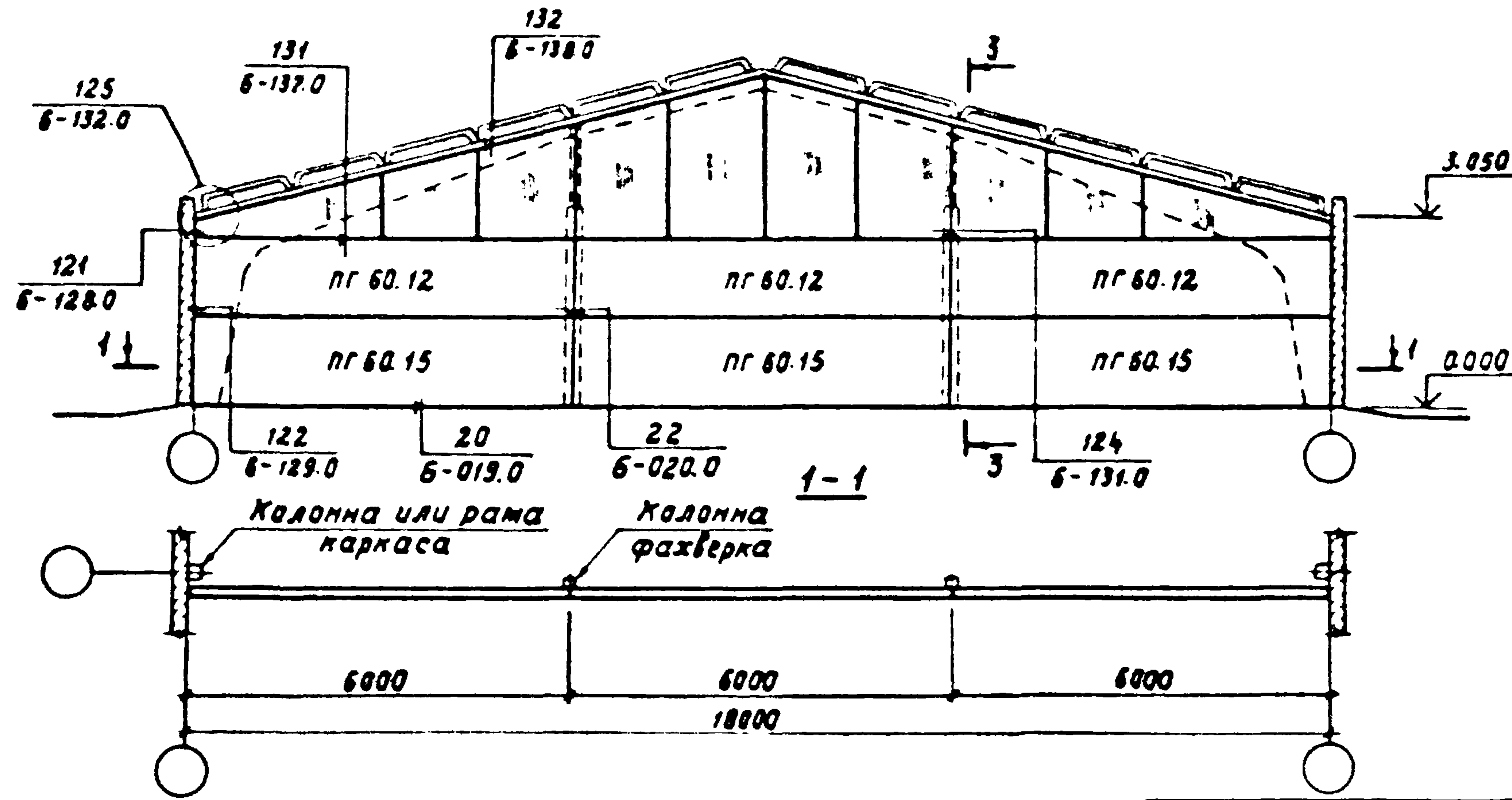
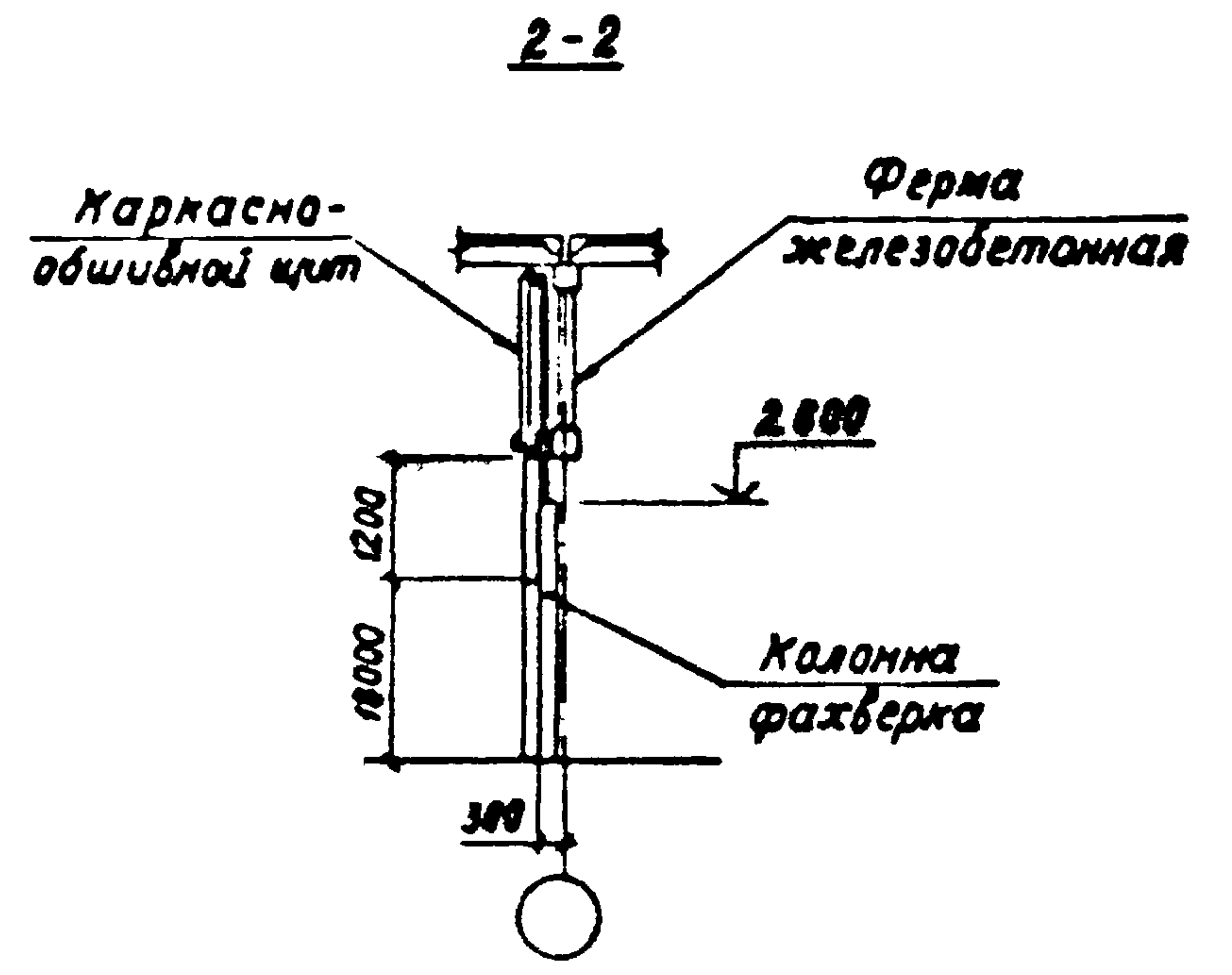
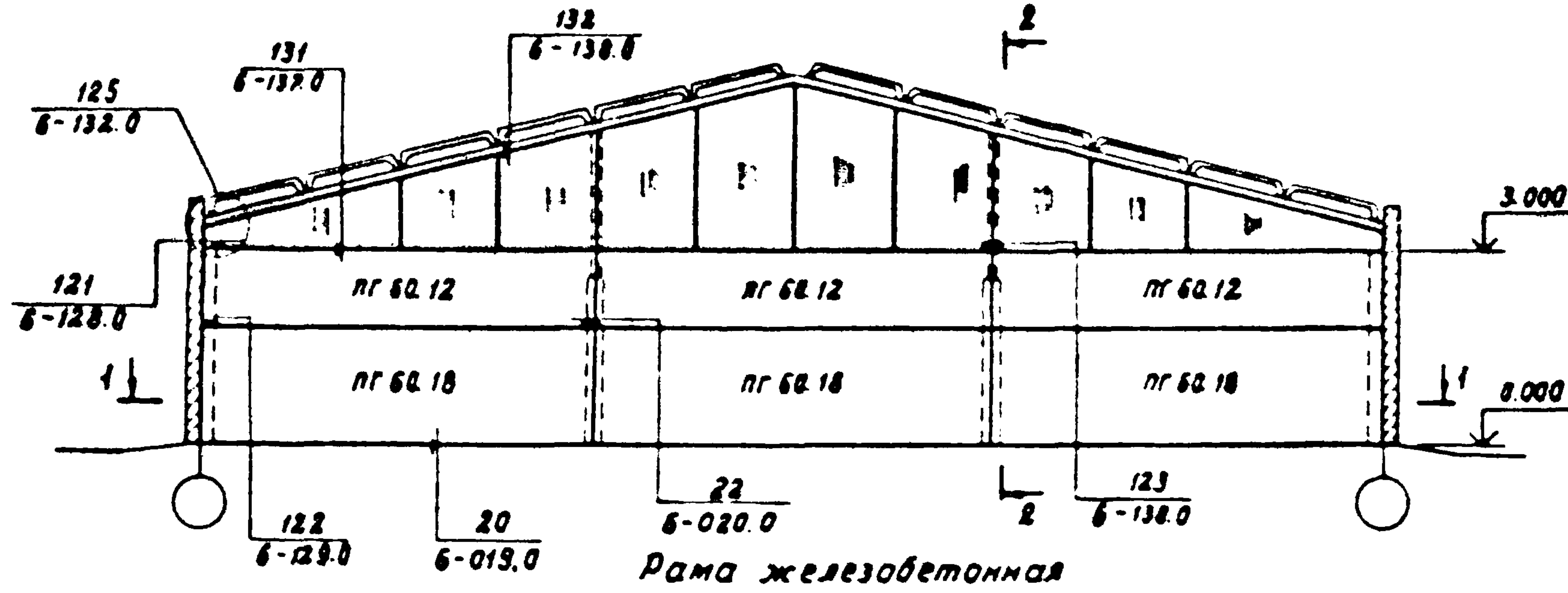
ПЕРЕГОРОДКА С ПРОЕМАМИ
В КАРКАСНО-ОБШИВНОМ УЧАСТКЕ



Сечение а-а см. док.-76.

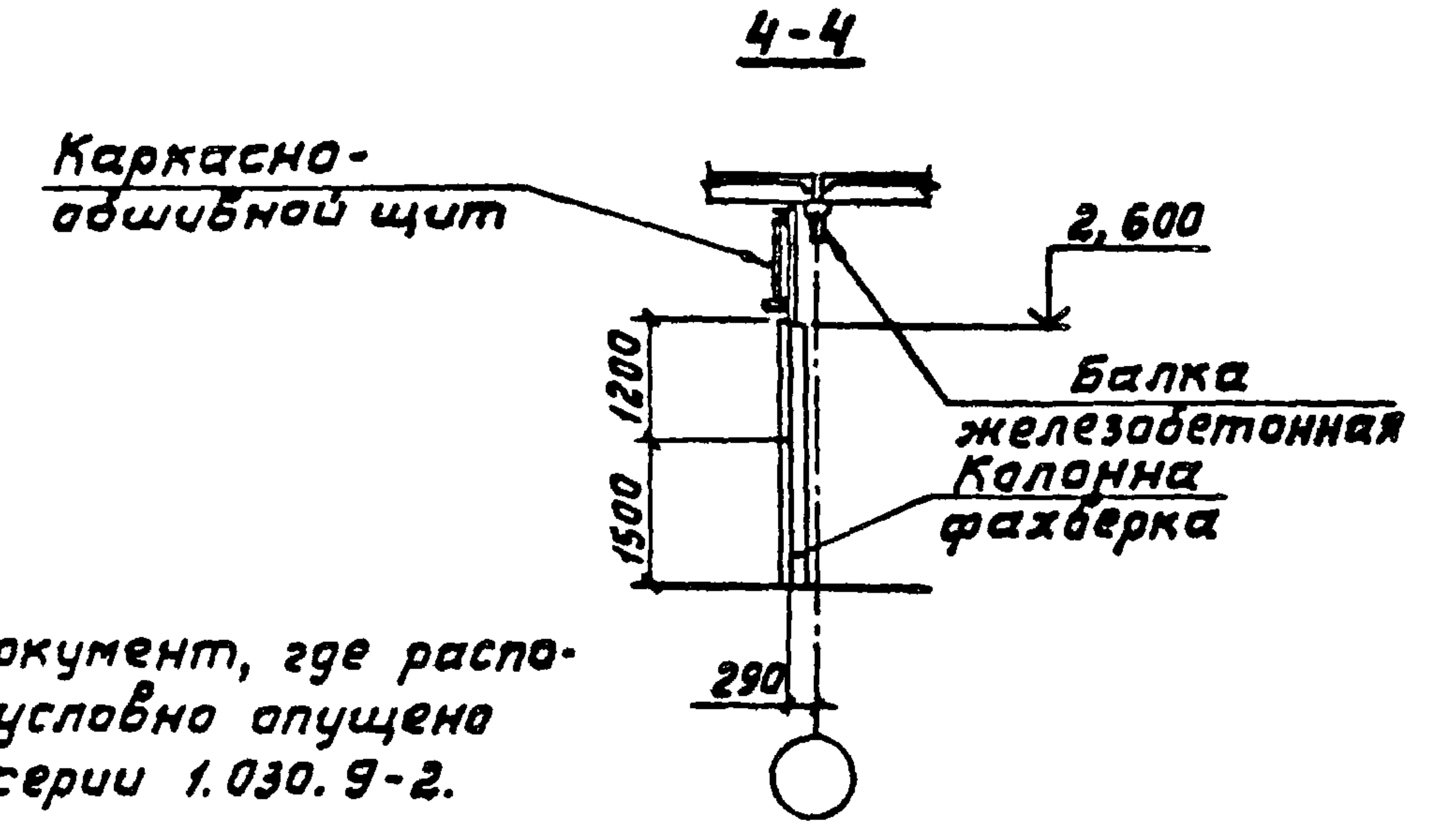
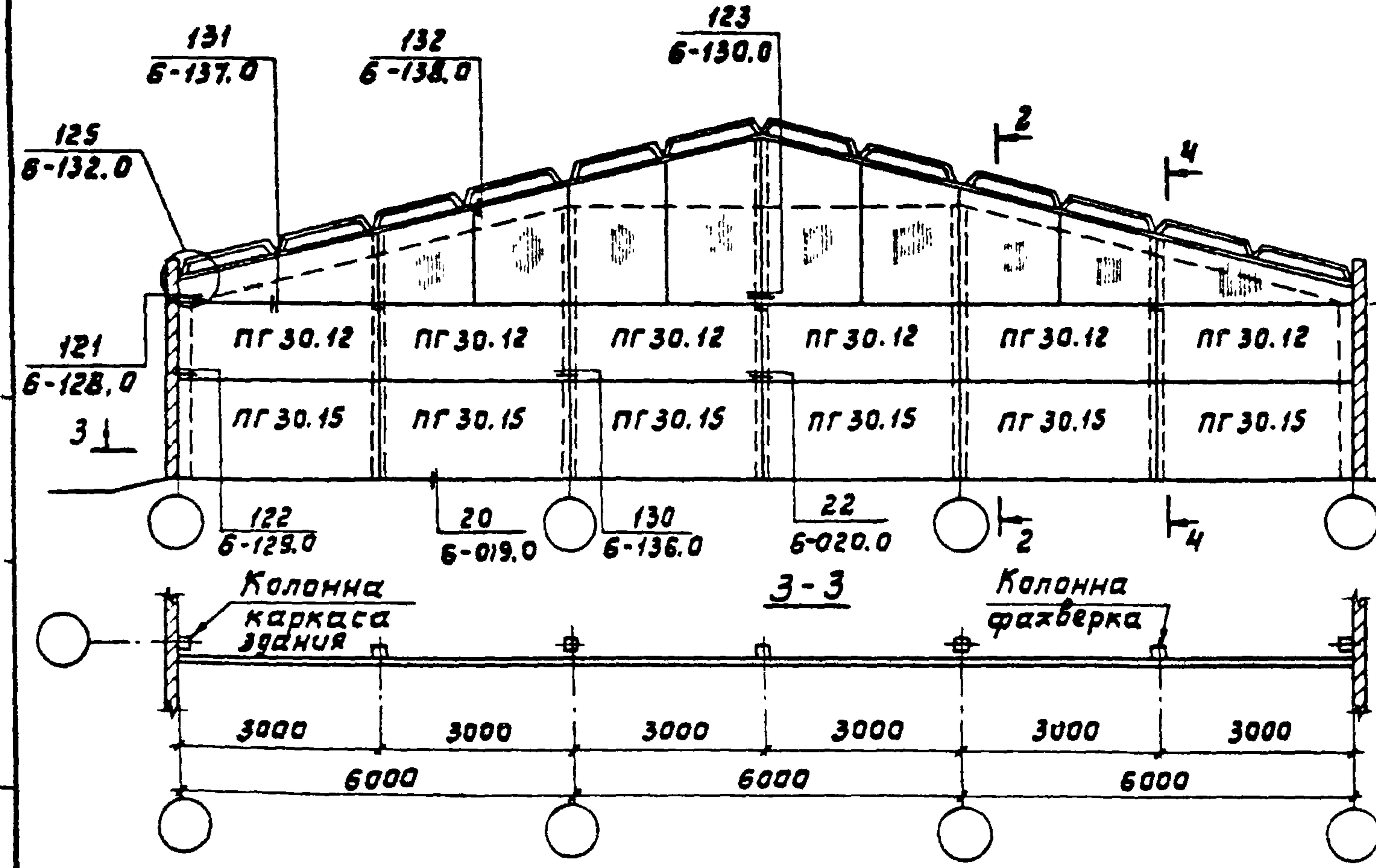
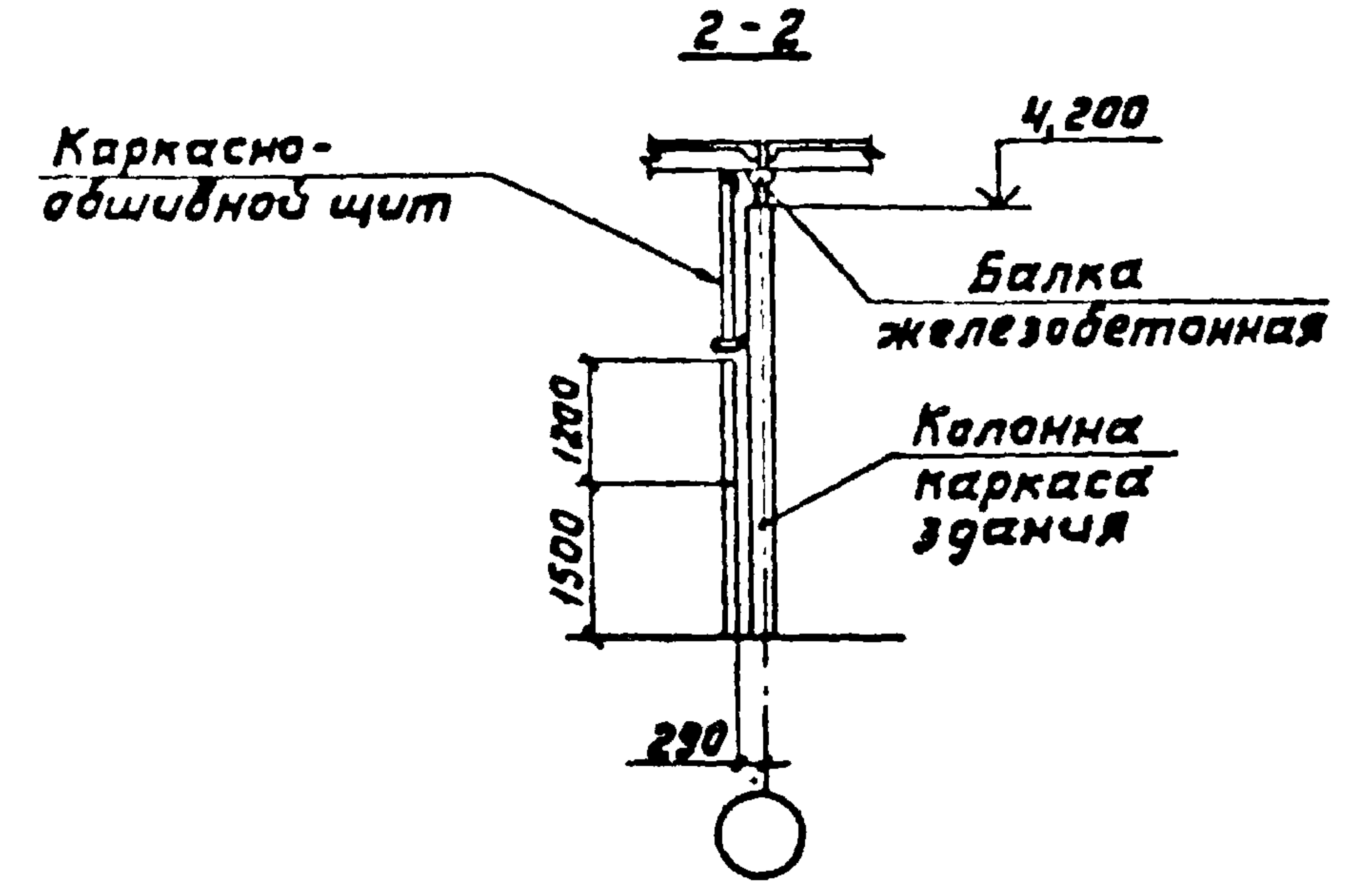
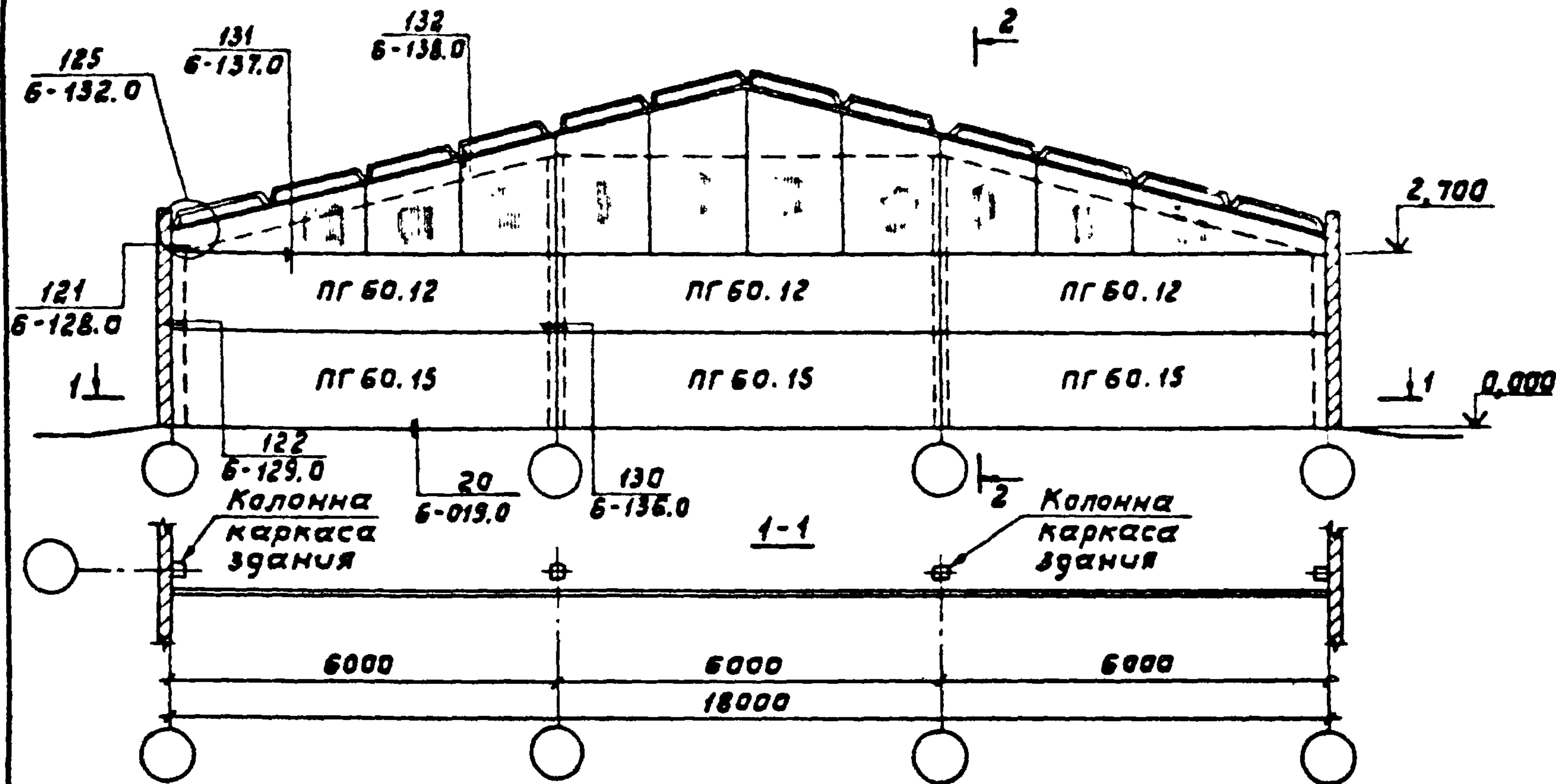
Нач. отд.	Бродский	<i>Б</i>		1.030. 9-2. 0-57	ПРИТЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК С ПРОЕМАМИ В ЗДАНИЯХ С КАРКАСОМ 1.420-12	Страницы	Листы	Листов
Н. контр.	Чутякова	<i>Ч</i>				Р		1
Гл. констр.	Коротедкин	<i>К</i>						
Рук. гр.	Чутякова	<i>Ч</i>						
Исполн.	Проценко	<i>П</i>						
Проверил	Чутякова	<i>Ч</i>						
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ								

Стропильная конструкция-ферма железобетонная



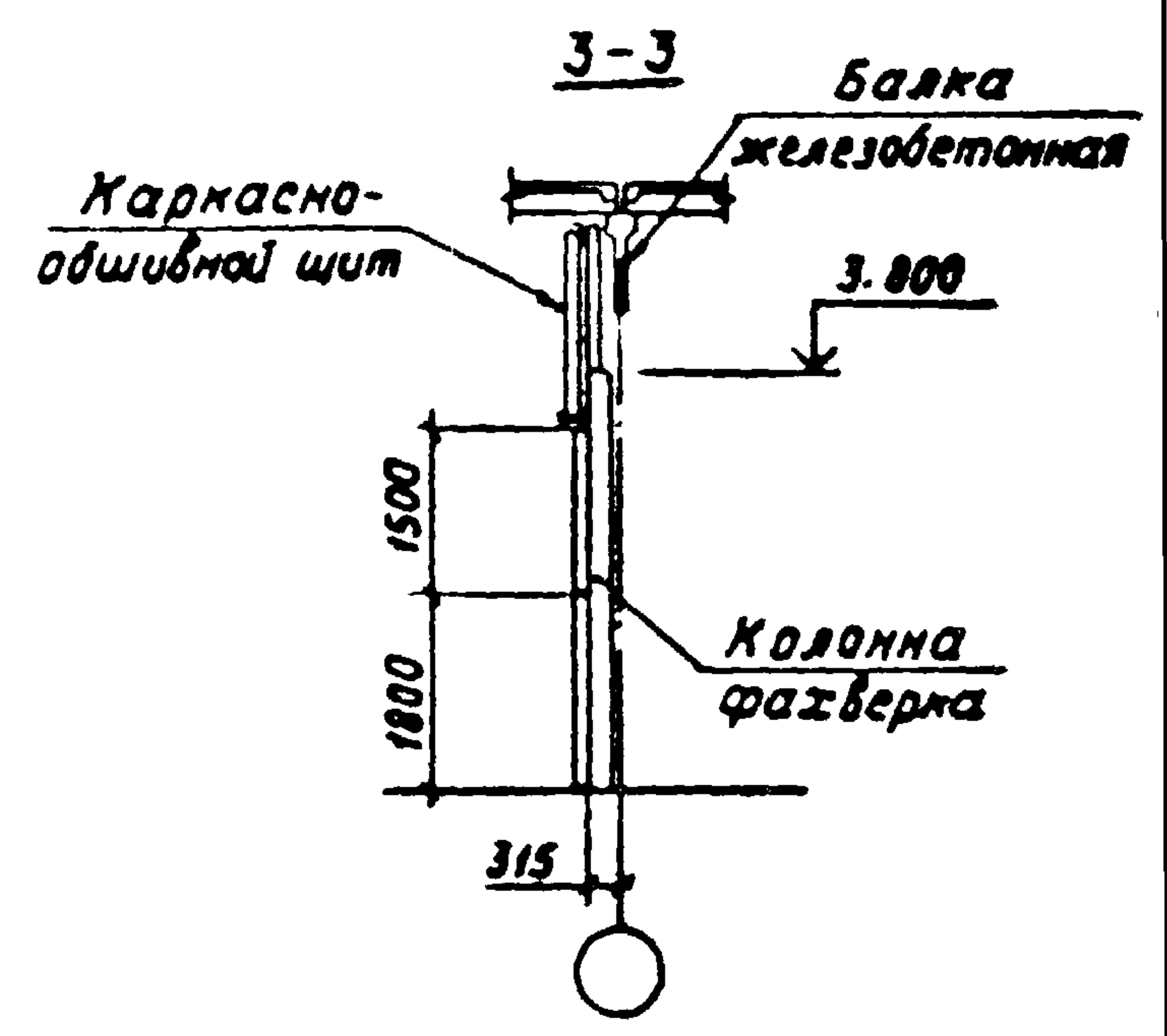
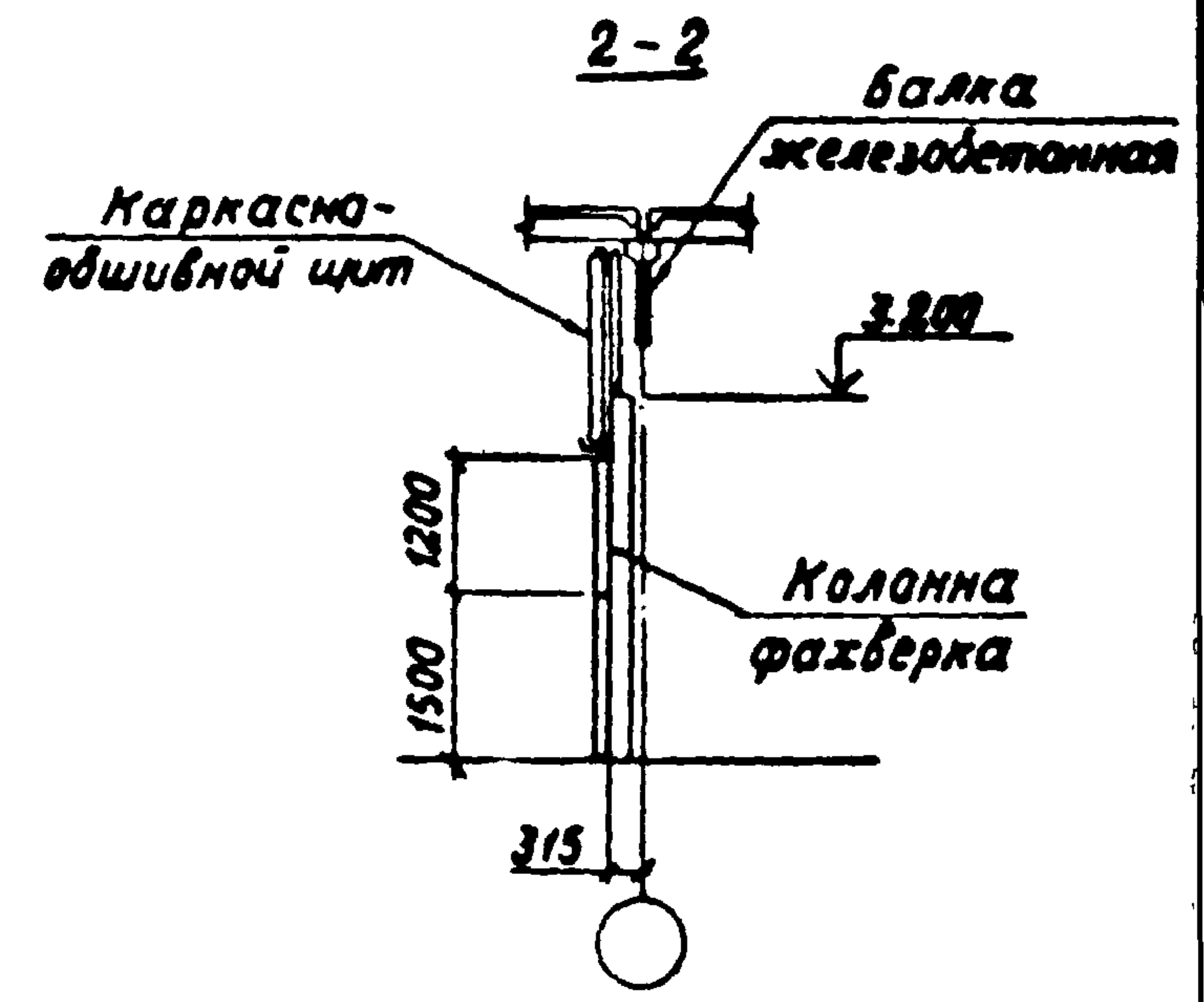
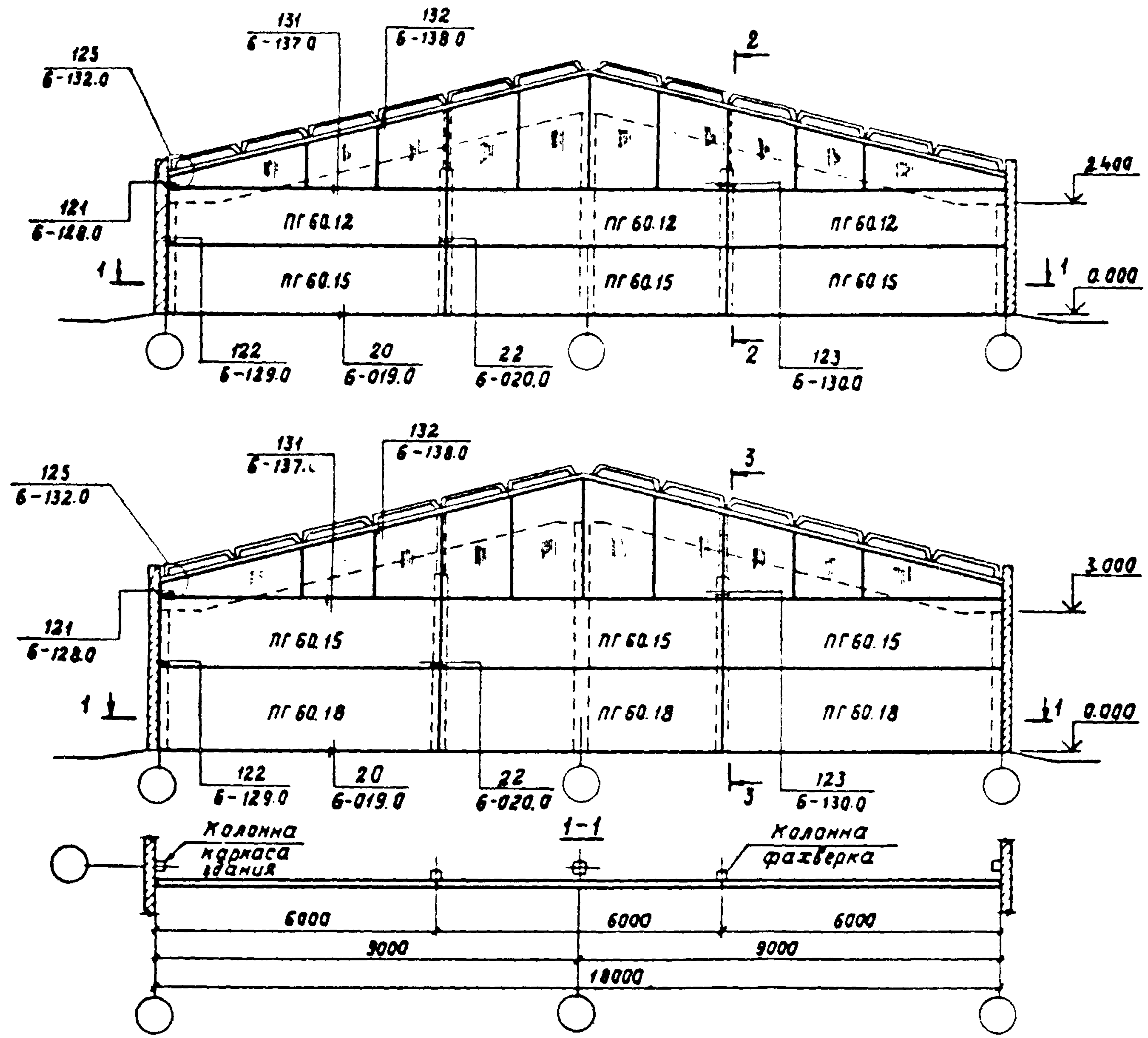
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2

			1.030.9-2.0-58			
Мач.зав.	Катков	<i>[Signature]</i>	Примеры решения поперечной перегородки в зданиях сельскохозяйственных предприятий высотой 3.0м шириной 18м при стропильной конструкции железобетонной фермы и при железобетонной раме	Стандия	Лист	Листов
Гл.инж.	Цудачкин	<i>[Signature]</i>		Р		1
М.инж.	Кузьмина	<i>[Signature]</i>		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Гл.спец.	Ляжина	<i>[Signature]</i>				
Ст.инж.	Кузьмина	<i>[Signature]</i>				
Гл.спец.	Ляжина	<i>[Signature]</i>				



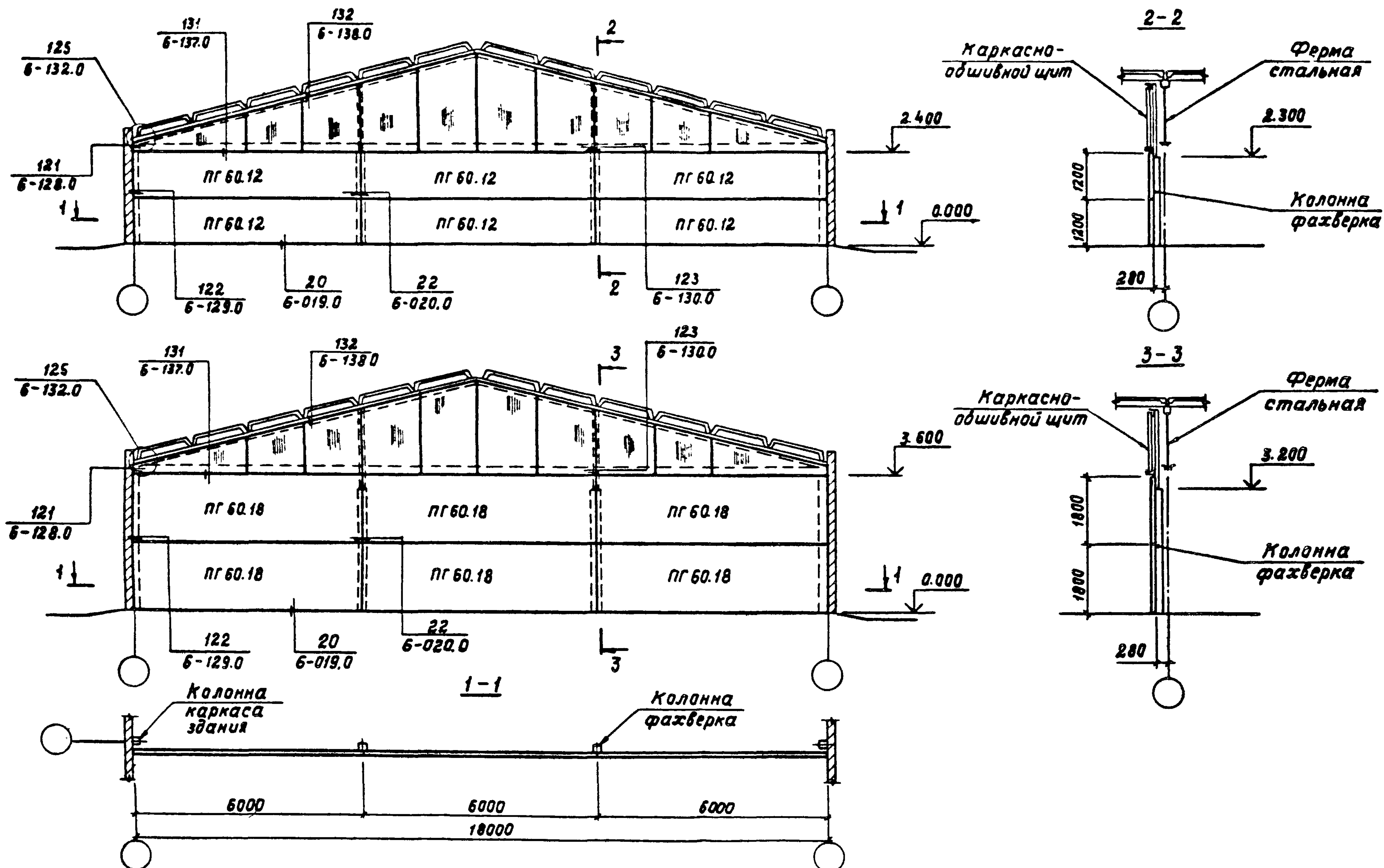
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

			1.030.9-2.0-59		
Нач.отр.	Котов	<i>[Signature]</i>	Пример решения поперечной перегородки в зданиях сельскохозяйственных предприятий высотой 2,7м шириной 18(6*6*6)м при стропильной конструкции железобетонные балки и ферма	Стадия	Лист
Гл.констр.	Цудечкис	<i>[Signature]</i>		Р	1
Н.констр.	Кузьмина	<i>[Signature]</i>			
Гл.спец.	Ляхина	<i>[Signature]</i>			
Ст.инж.	Варгина	<i>[Signature]</i>			
Гл.спец.	Ляхина	<i>[Signature]</i>			ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ



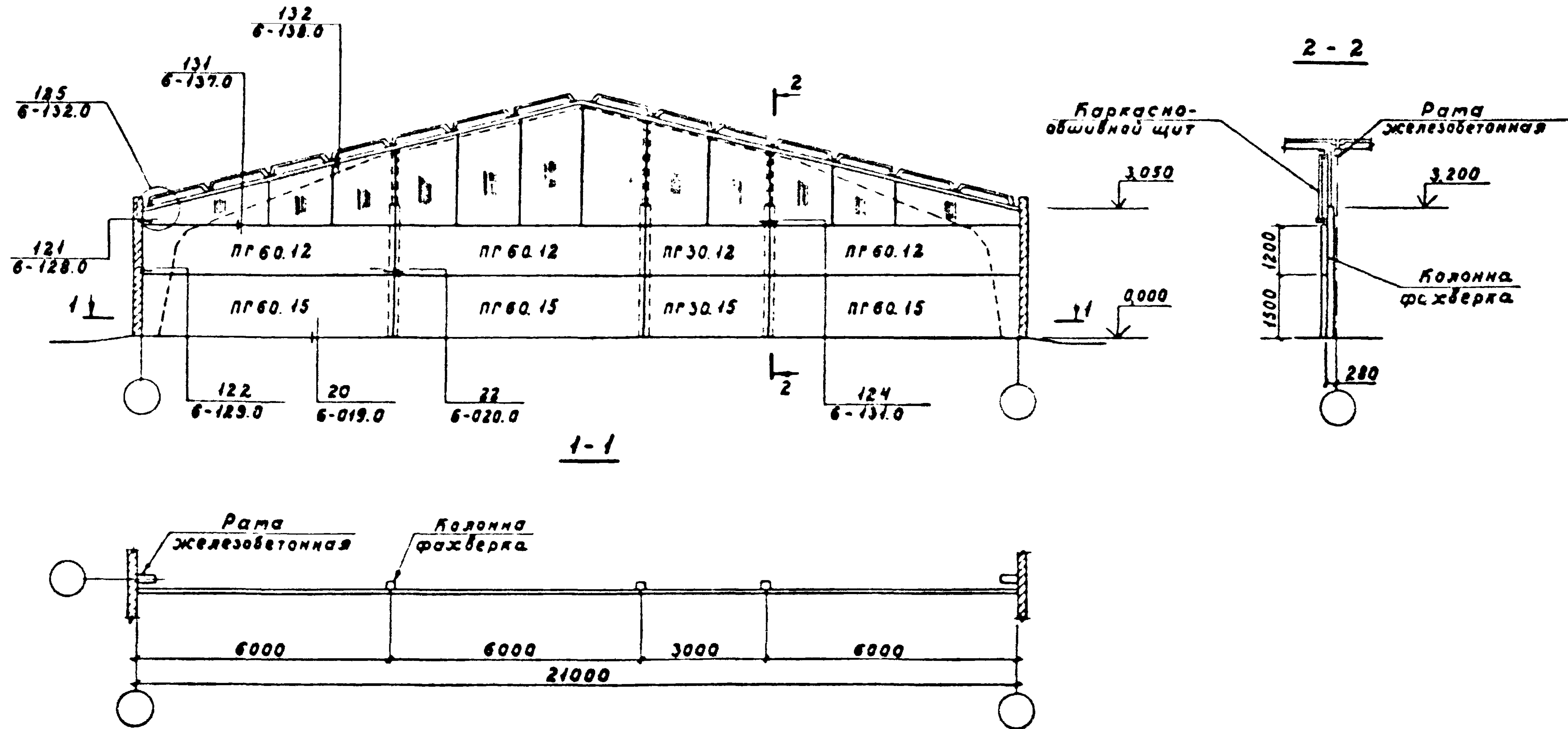
В ссылке на документ, где расположен узел условно опущено обозначение серии 1.030.9-2

			1.030.9-2.0-60			
Нач. отд.	Котов		Примеры решения поперечной перегородки в зданиях сельско-хозяйственных предприятий высотой 2,4 и 2,0 м шириной 18 (3*3) м при строильной конструкции - железобетонные балки	Стадия	Лист	Листов
Гл. инж.	Цудевичис			Р		1
Н. констр.	Кузьмина			ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Гл. спец.	Ляжина					
Ст. инж.	Кузьмина					
Гл. спец.	Ляжина					



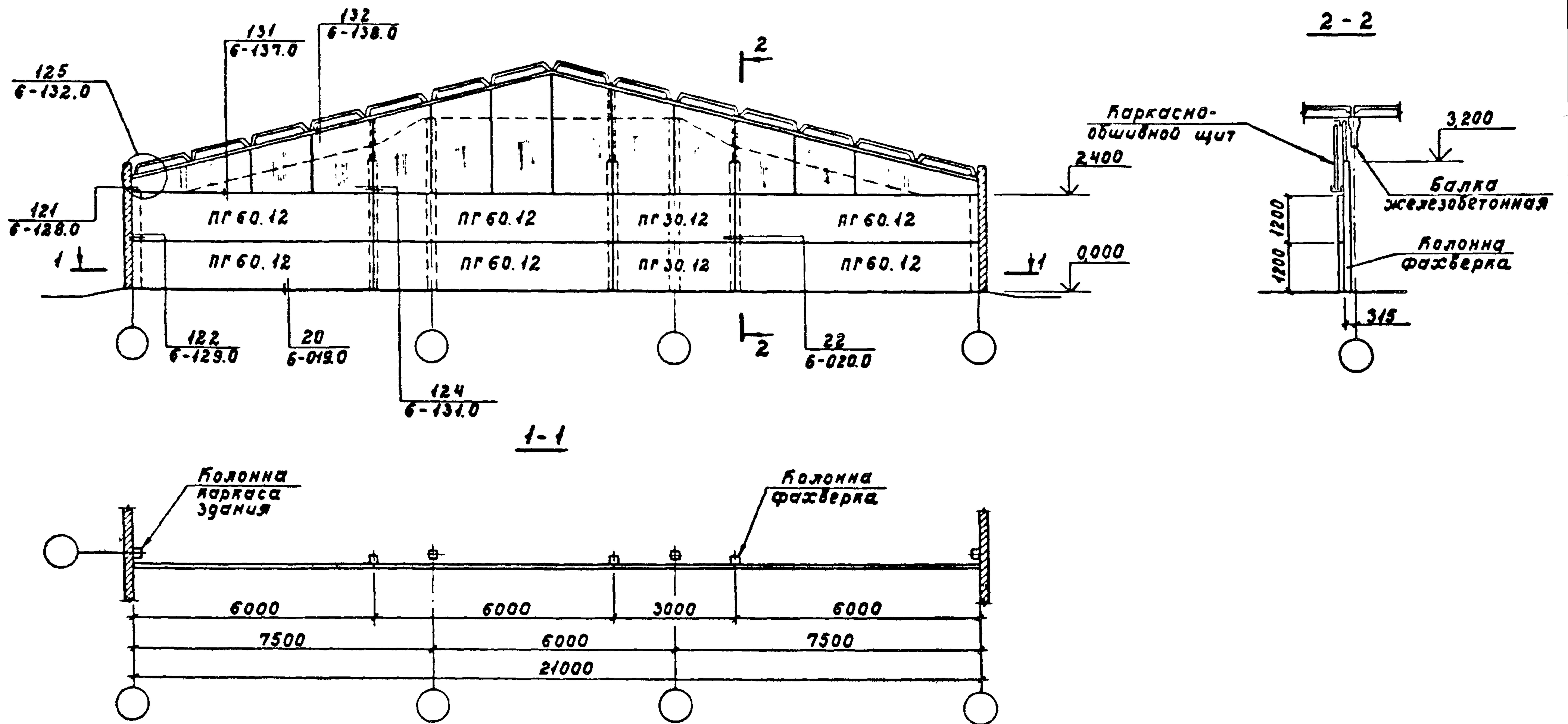
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

			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 - стальная ферма	Стадия	Лист	Листов
Гл. констр.	Цудечкис	<i>[Signature]</i>		Р		1
И. кантр.	Кузьмина	<i>[Signature]</i>		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Гл. спец.	Ляжина	<i>[Signature]</i>				
Инженер	Гланешникова	<i>[Signature]</i>				
Гл. спец.	Ляжина	<i>[Signature]</i>				



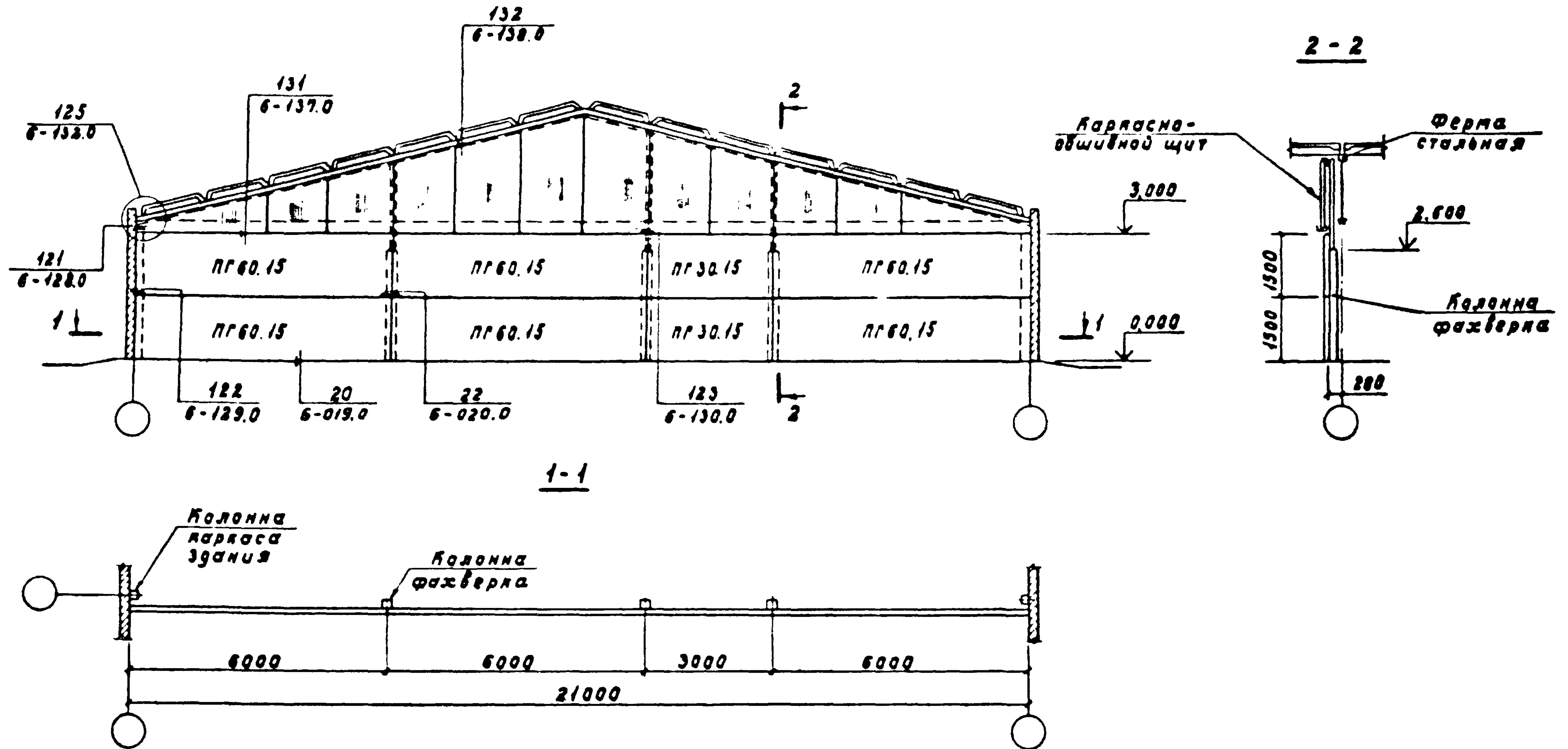
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

				1.030.9-2.0-62			
Начетр	Катав	<i>[Signature]</i>		Пример решения поперечной перегородки в зданиях сельскохозяйственных предприятий высотой 3 м шириной 21 м при железобетонной раме	Стадия	Лист	Листов
Гл. констр.	Бузоткина	<i>[Signature]</i>			Р		1
Гл. спец.	Ляхина	<i>[Signature]</i>			ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
И.и.ж.	Епанешникова	<i>[Signature]</i>					
Гл. спец.	Ляхина	<i>[Signature]</i>					



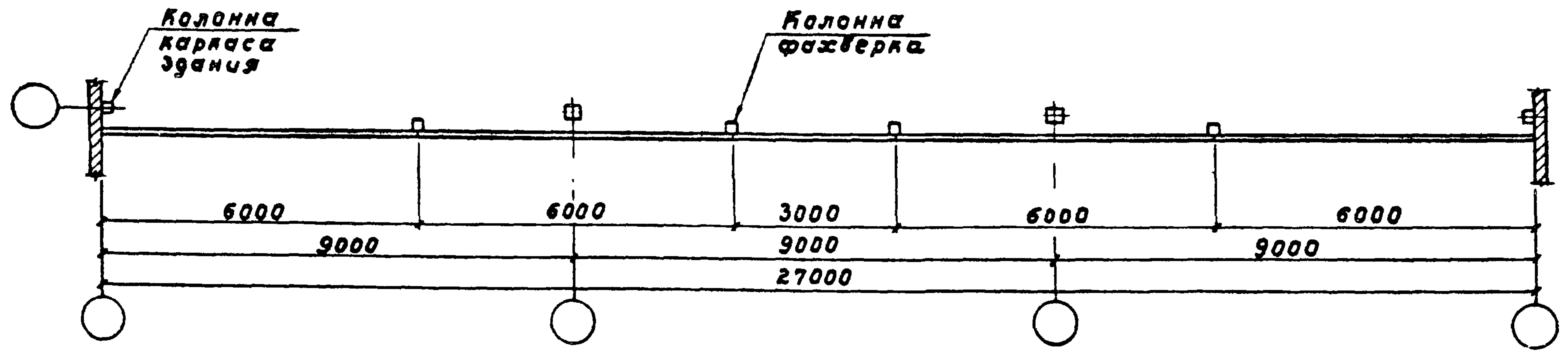
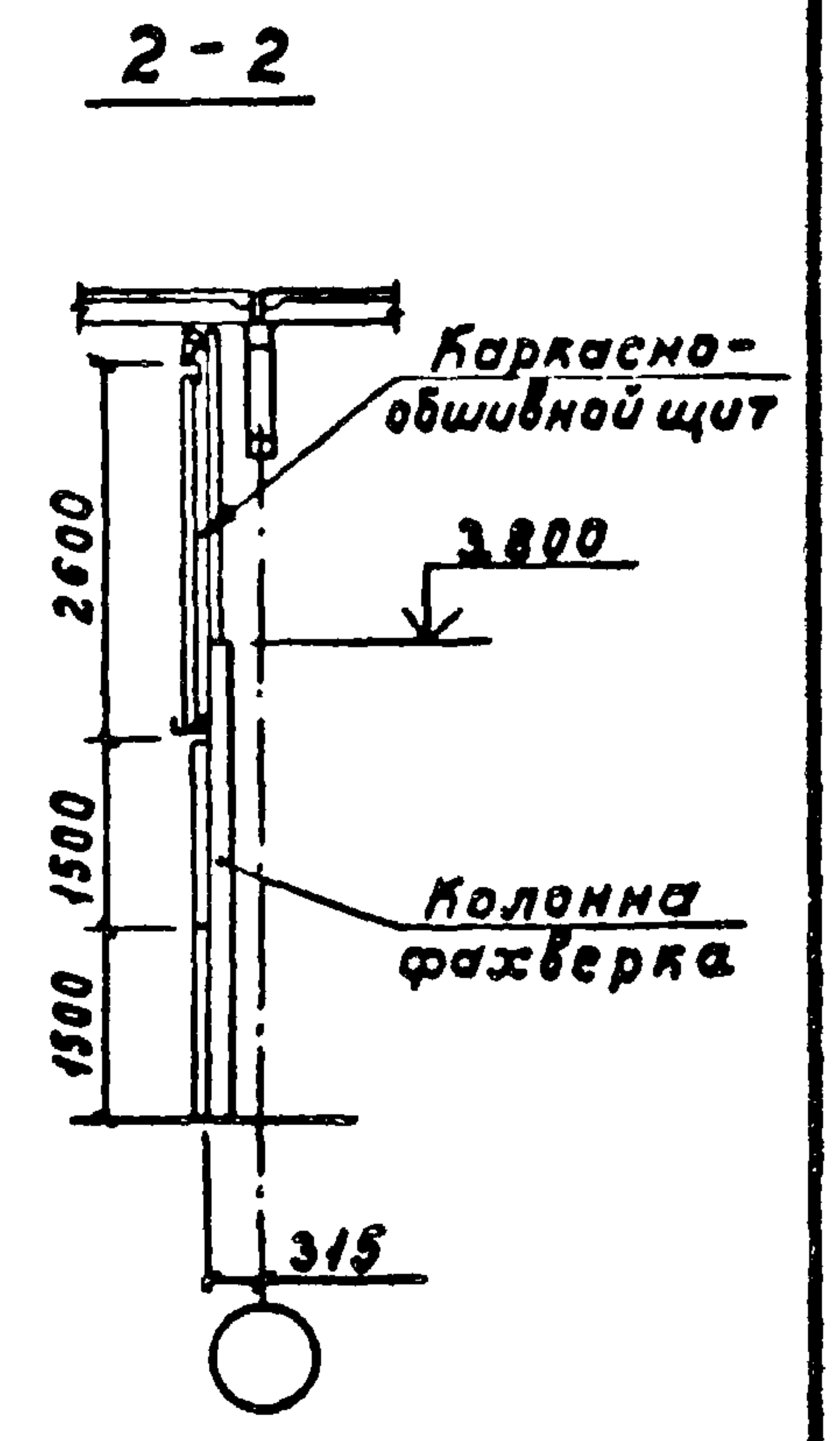
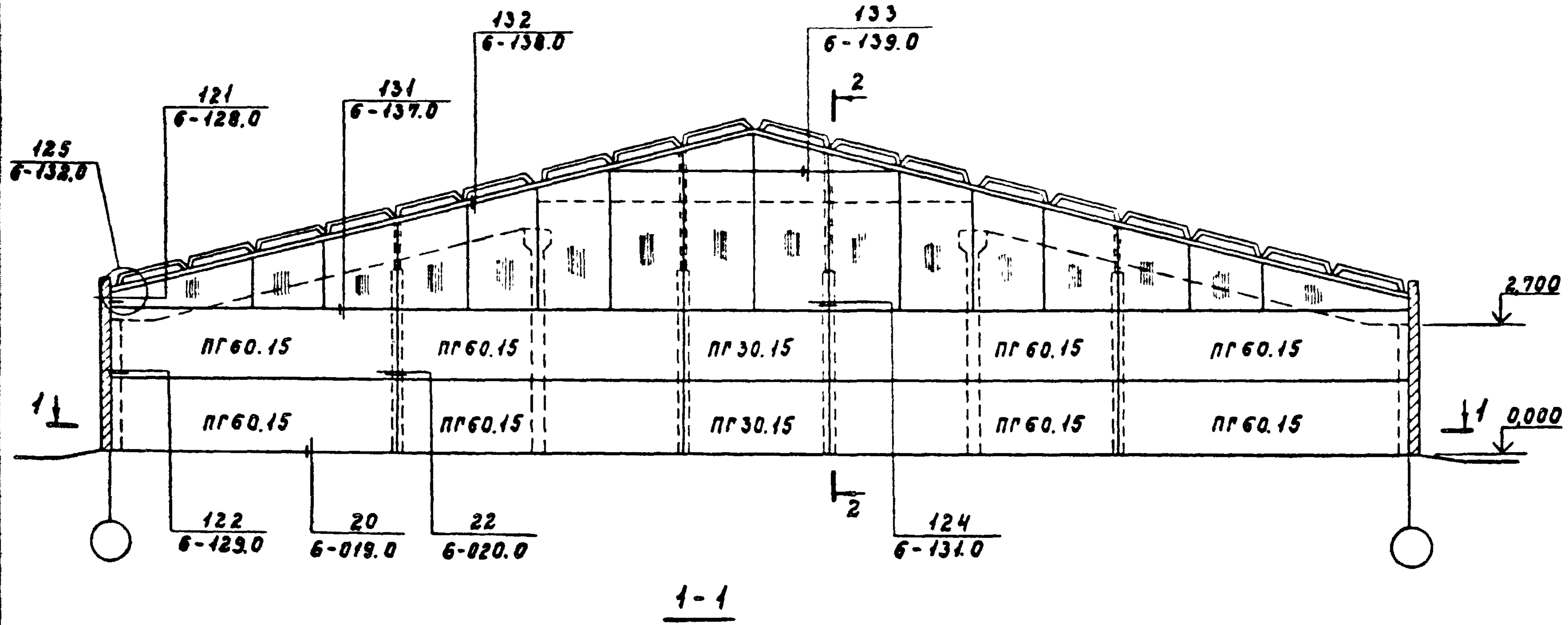
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

			1.030.9-2.0-63			
Нач. отд.	Котов	<i>Котов</i>	Пример решения поперечной перегородки в зданиях сельскохозяйственных предприятий высотой 2,4 м шириной 21 (7,5+6+7,5) м при стропильной конструкции - железобетонные балки и ферма.	Стадия	Лист	Листов
Гл. констр.	Цуревчик	<i>Цуревчик</i>		Р		1
Инж. контр.	Кузьмина	<i>Кузьмина</i>		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Гл. спец.	Ляхина	<i>Ляхина</i>				
Ст. инж.	Варгина	<i>Варгина</i>				
Гл. спец.	Ляхина	<i>Ляхина</i>				



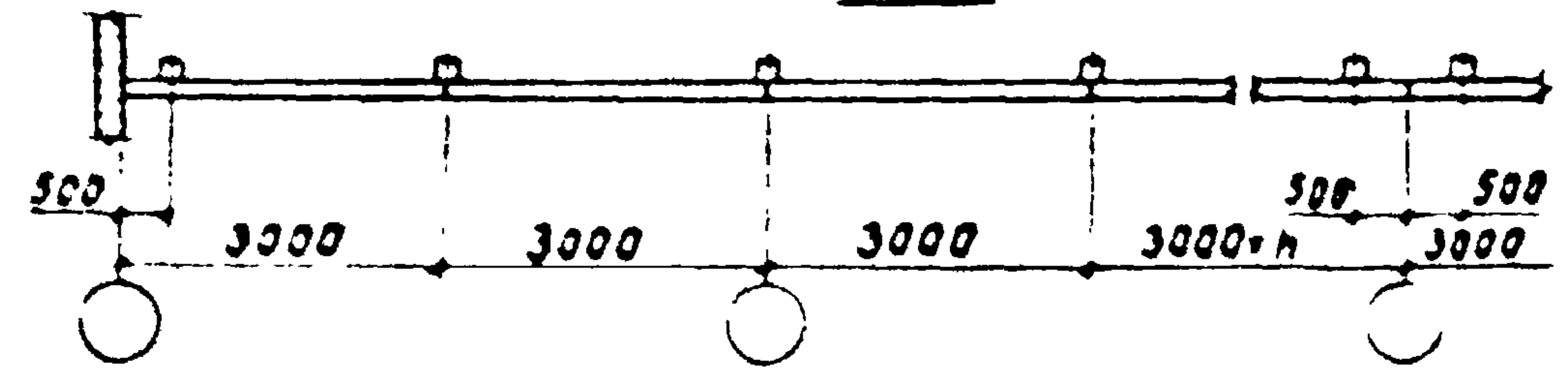
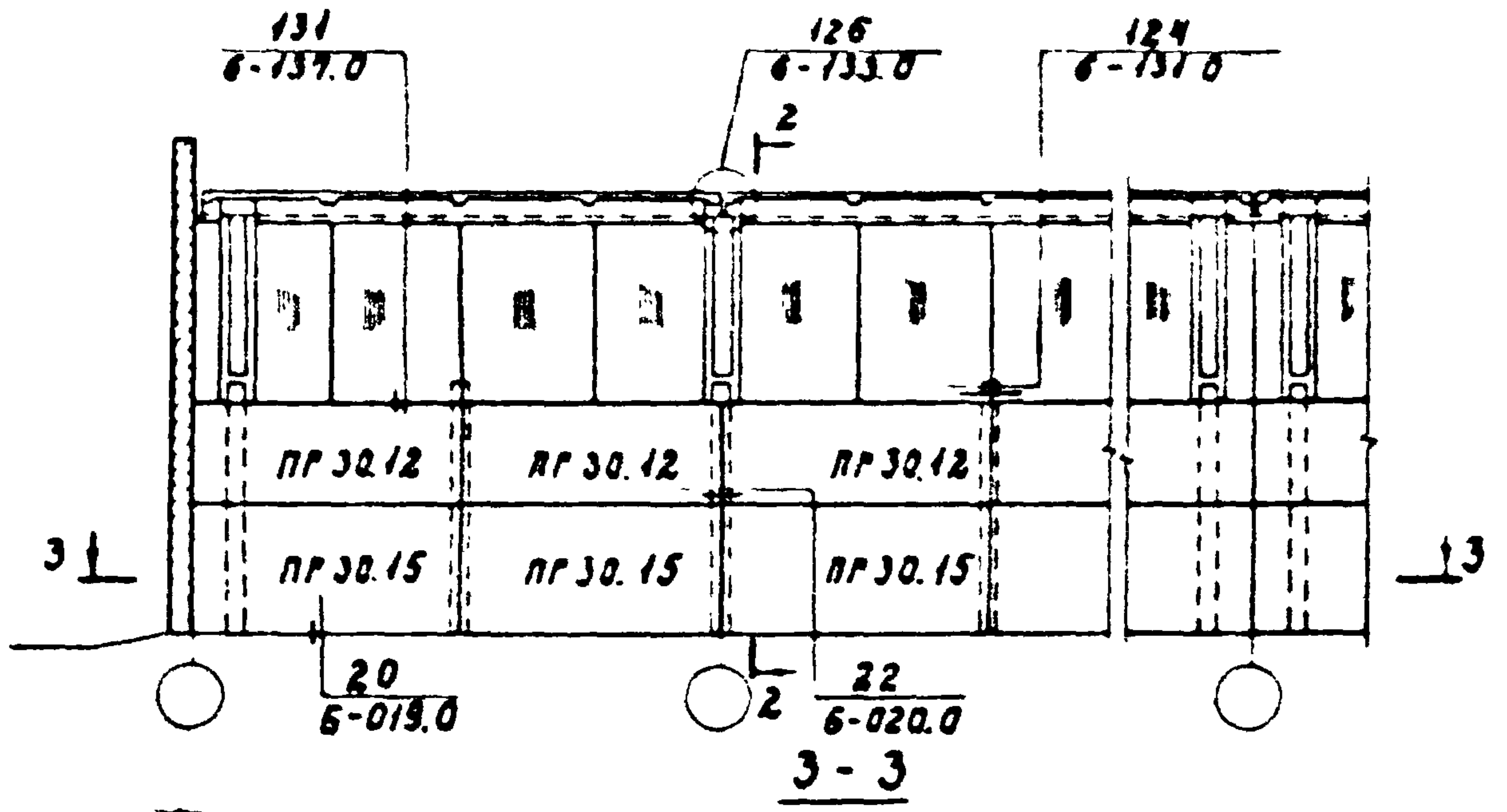
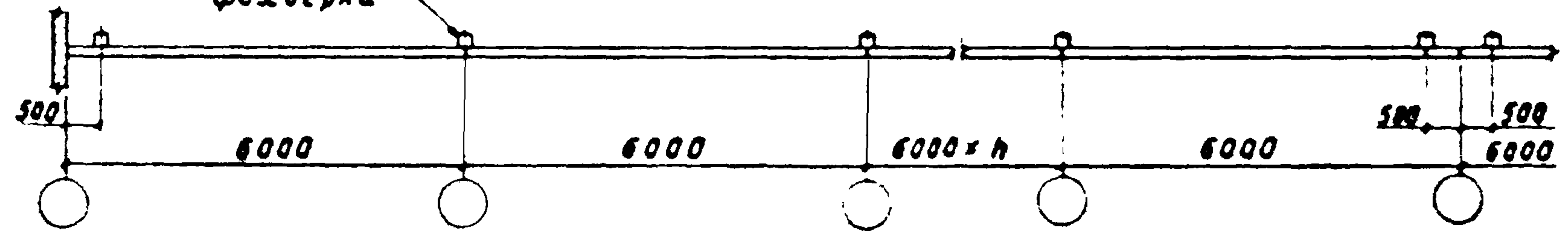
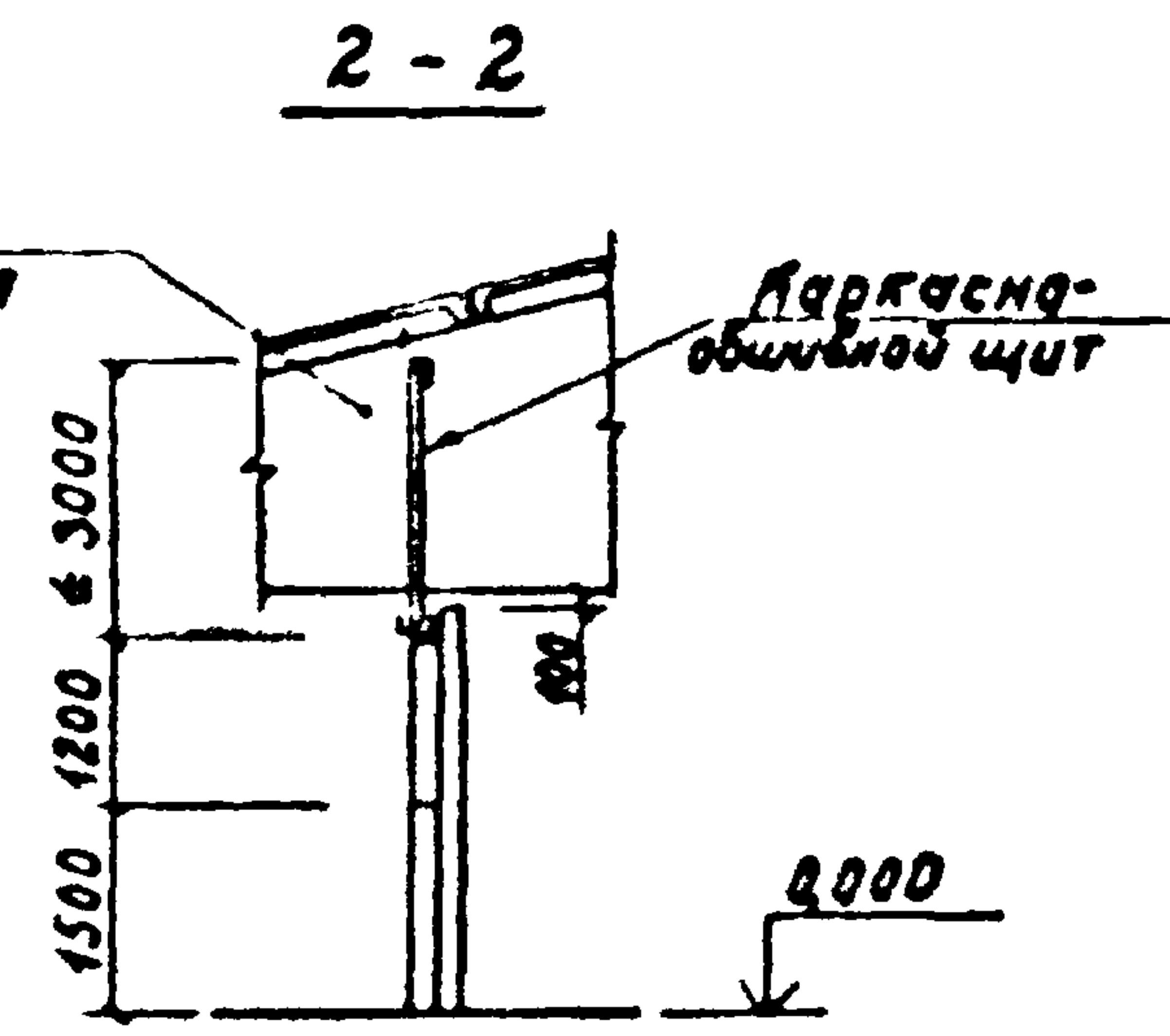
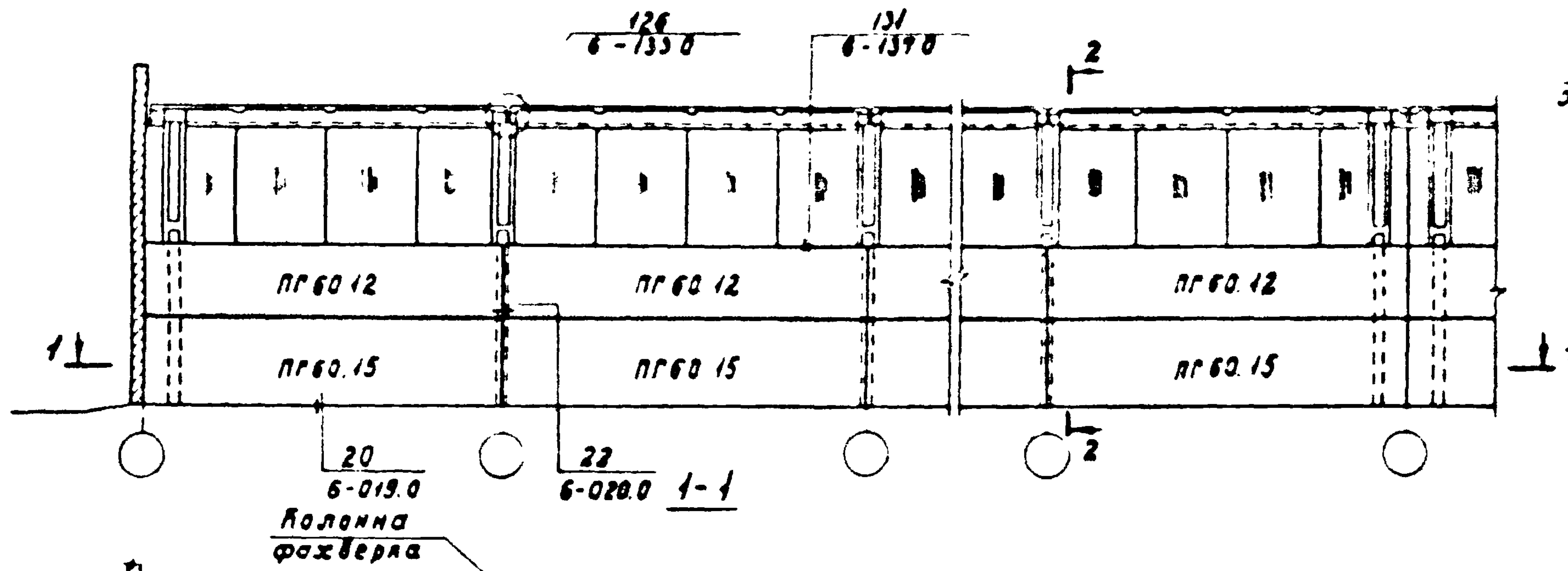
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

				1.030.9-2.0-64			
Нач. отд.	Котов	<i>[Signature]</i>		Пример решения поперечной перегородки в зданиях сельскохозяйственных предприятий высотой 3 м шириной 21 м пристроительной конструкции - стальная ферма	Старший	Лист	Листов
Гл. констр.	Цурчак	<i>[Signature]</i>			Р		1
Инж. контр.	Кузнецова	<i>[Signature]</i>			ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Гл. спец.	Ляхина	<i>[Signature]</i>					
Инж. спец.	Бланшнев	<i>[Signature]</i>					
Гл. спец.	Ляхина	<i>[Signature]</i>					



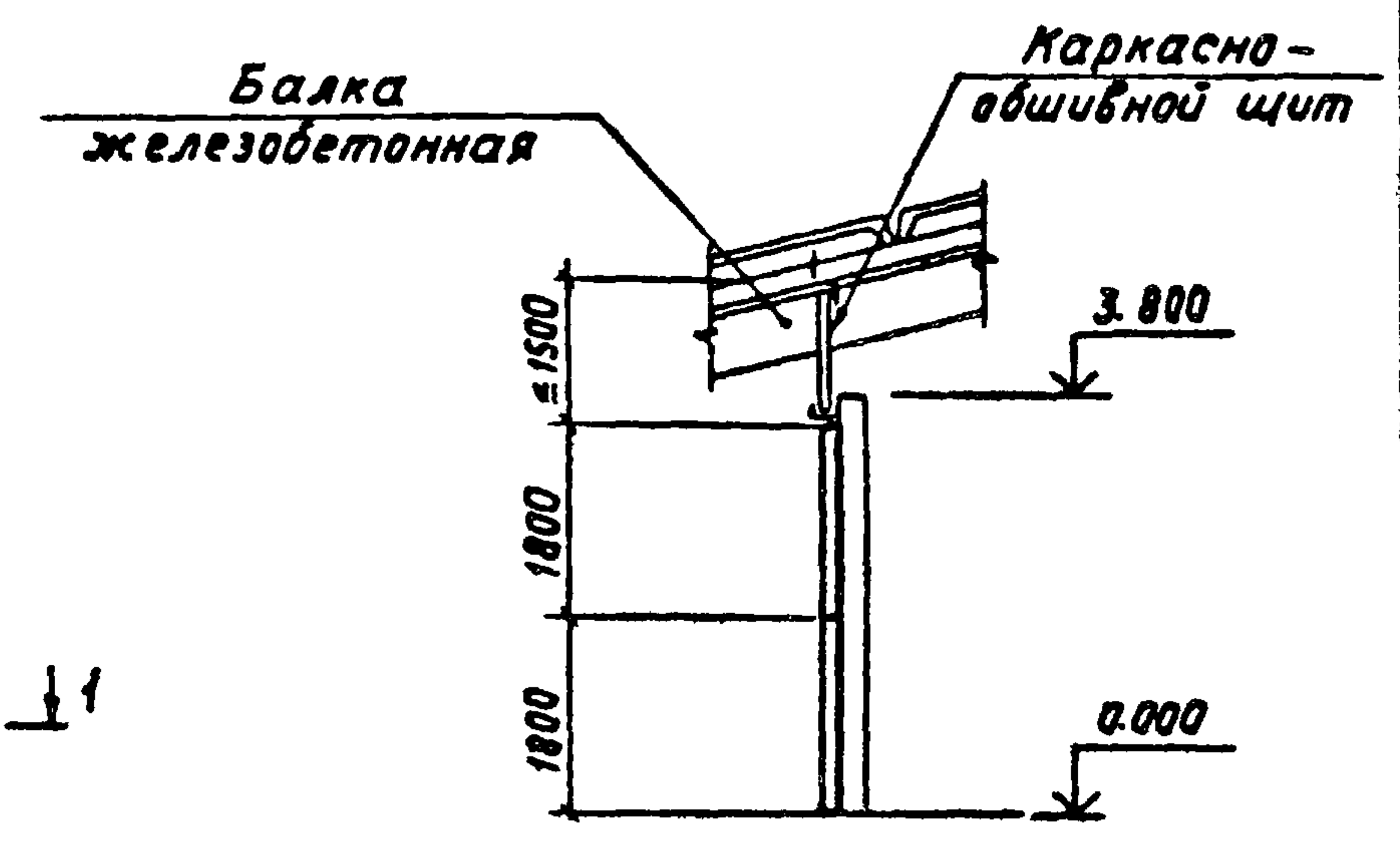
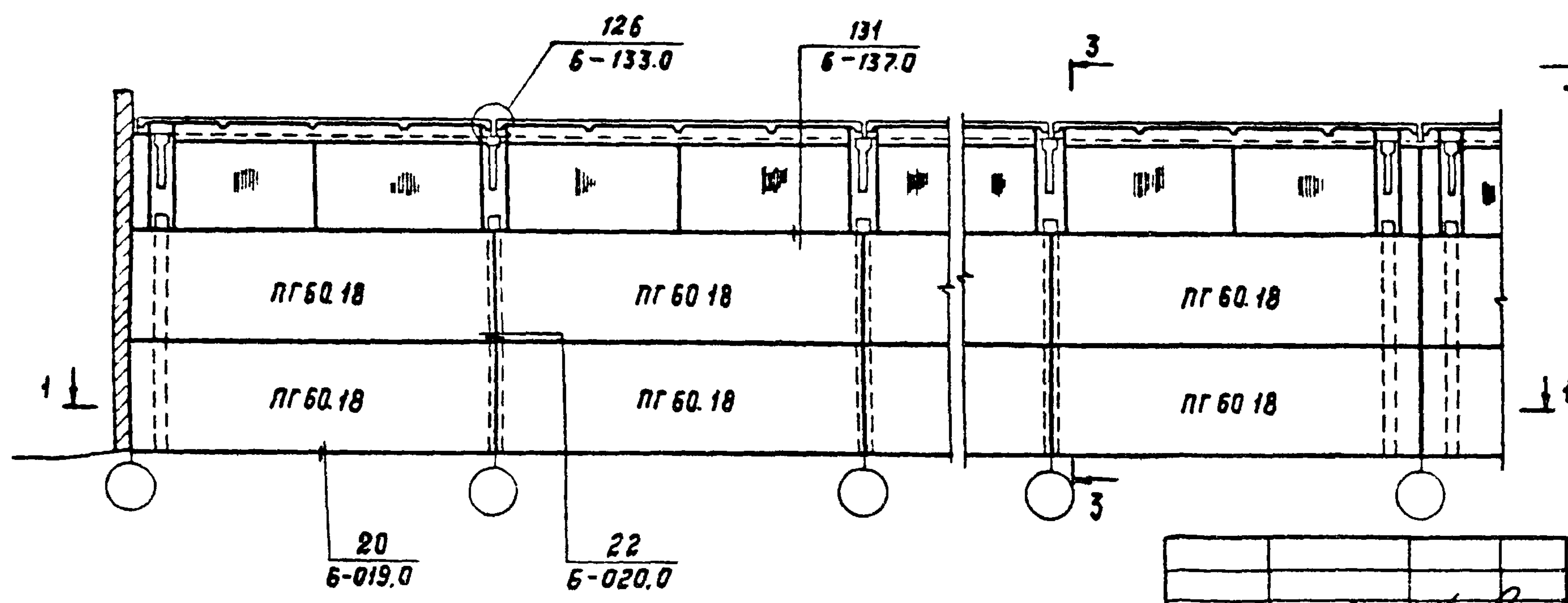
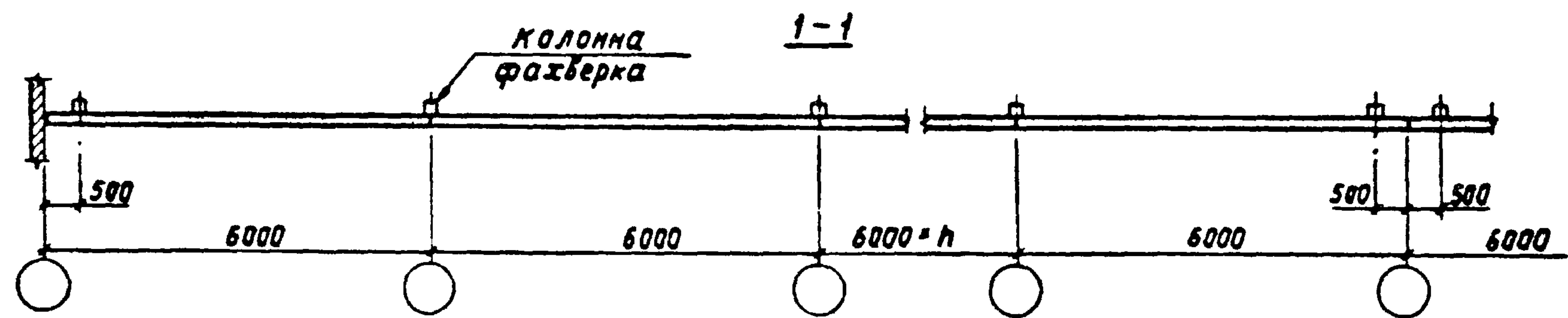
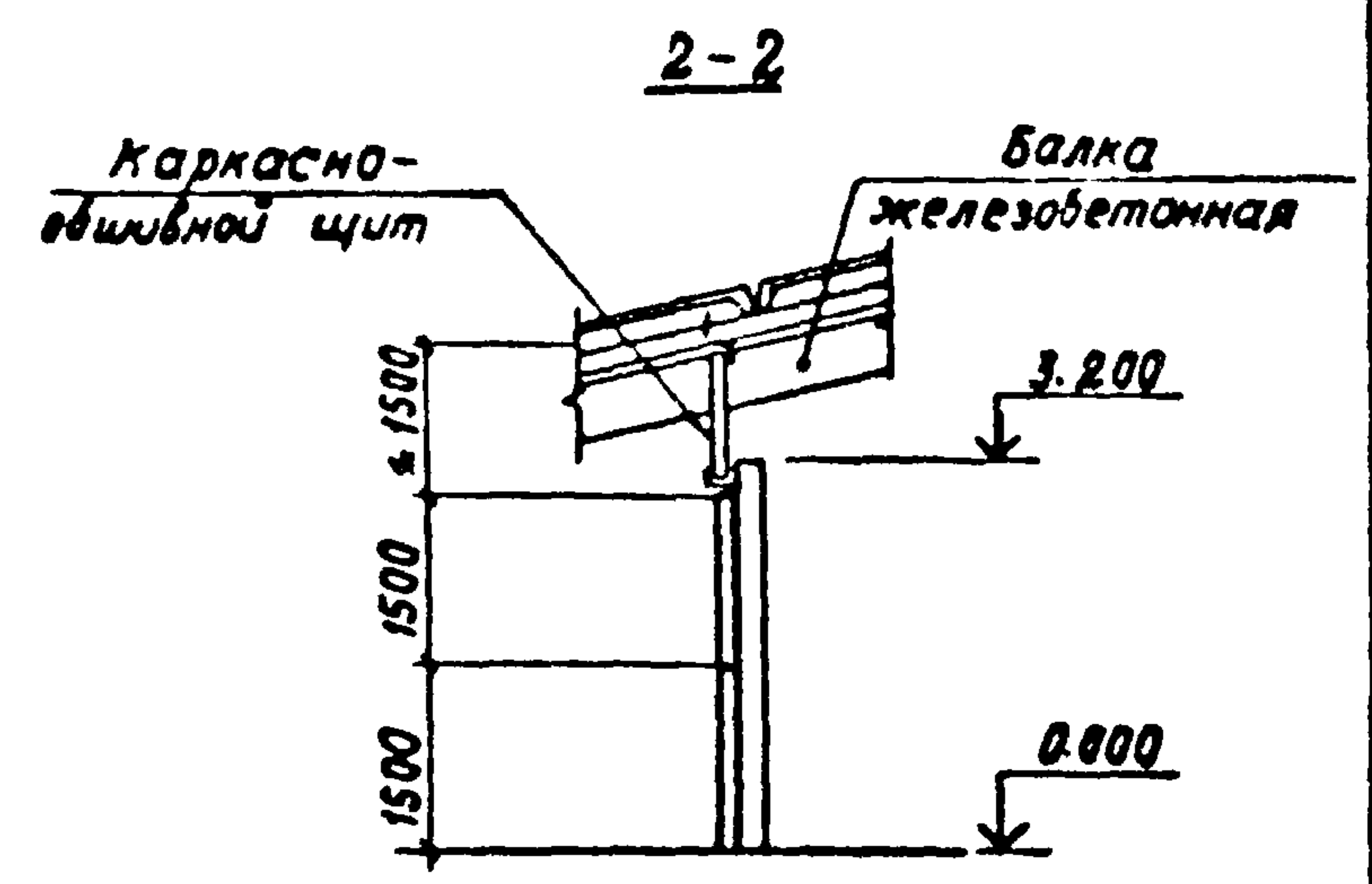
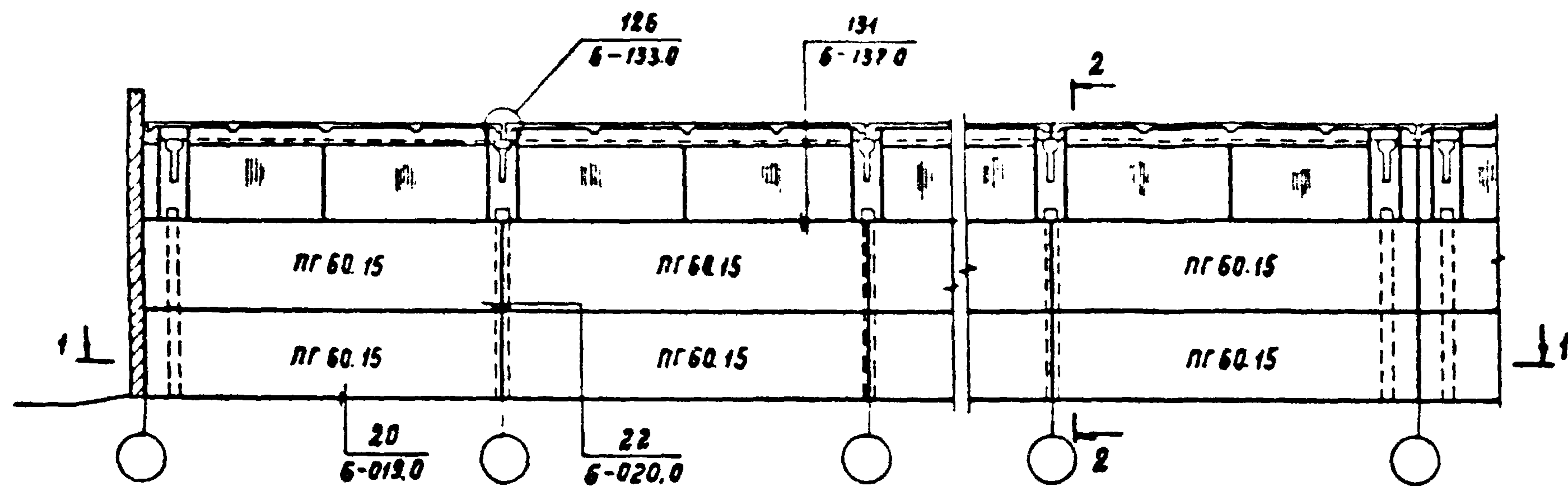
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

			1.030.9-2.0-65			
Нач. отд.	Котов	<i>Котов</i>	Пример решения поперечной перегородки в зданиях сельскохозяйственных предприятий высотой 2,7 м шириной 27 м при стропильной конструкции железобетонные балки и ферма	Стация	Лист	
Гл. констр.	Цудевичис	<i>Цудевичис</i>		Р	1	
Н. контр.	Бузьмина	<i>Бузьмина</i>		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Гл. спец.	Люхина	<i>Люхина</i>				
Инж.	Епанешникова	<i>Епанешникова</i>				
Гл. спец.	Люхина	<i>Люхина</i>				



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

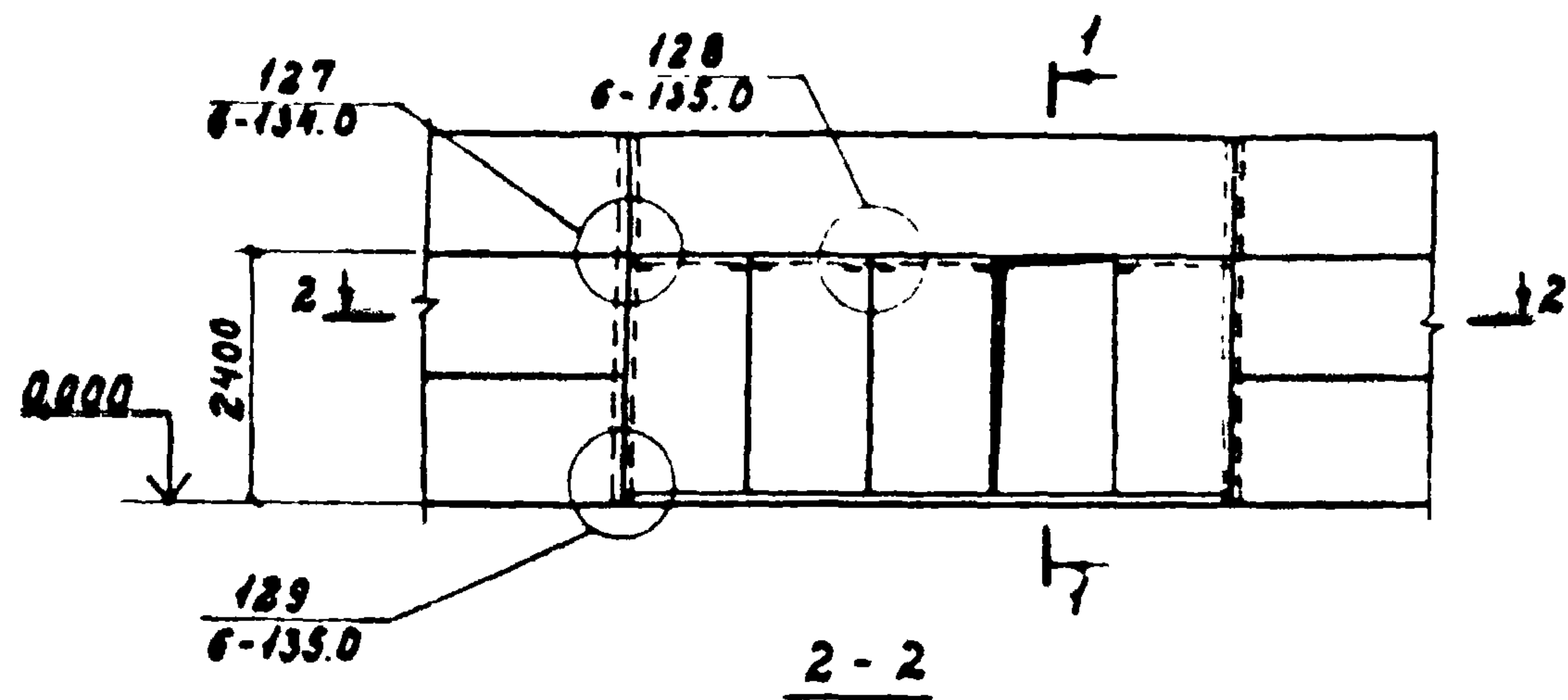
				1.030.9-2.0-68			
Имя	Латыш	<i>[Signature]</i>		Примеры решения продольных перегородок в зданиях сельскохозяйственных предприятий высотой 3,0 м с шагом фазверковых колонн 6ч 3 м	Статус	Лист	Листов
Имя	Цудевич	<i>[Signature]</i>			Р		1
Имя	Лазина	<i>[Signature]</i>			ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Имя	Лазина	<i>[Signature]</i>					



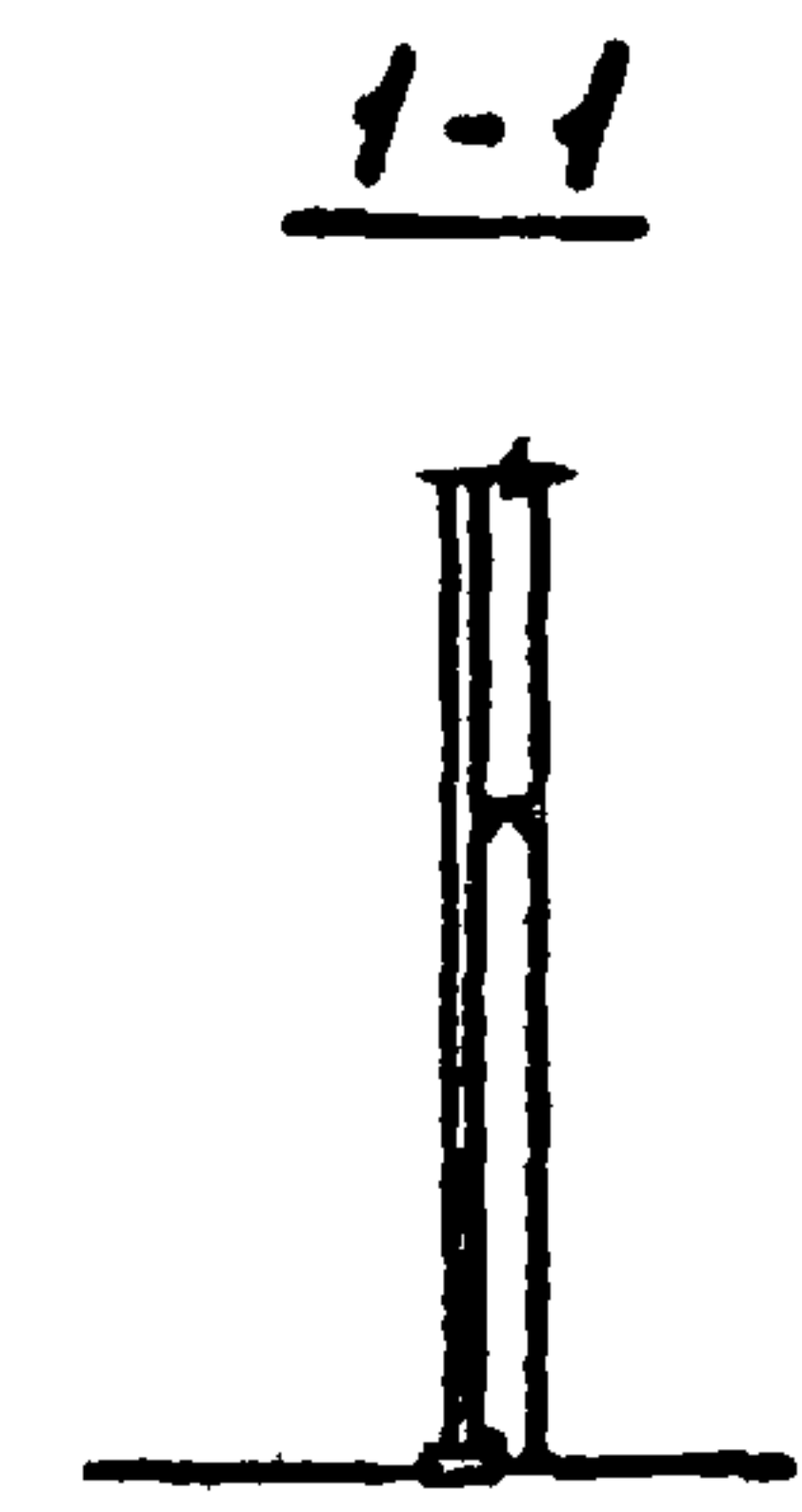
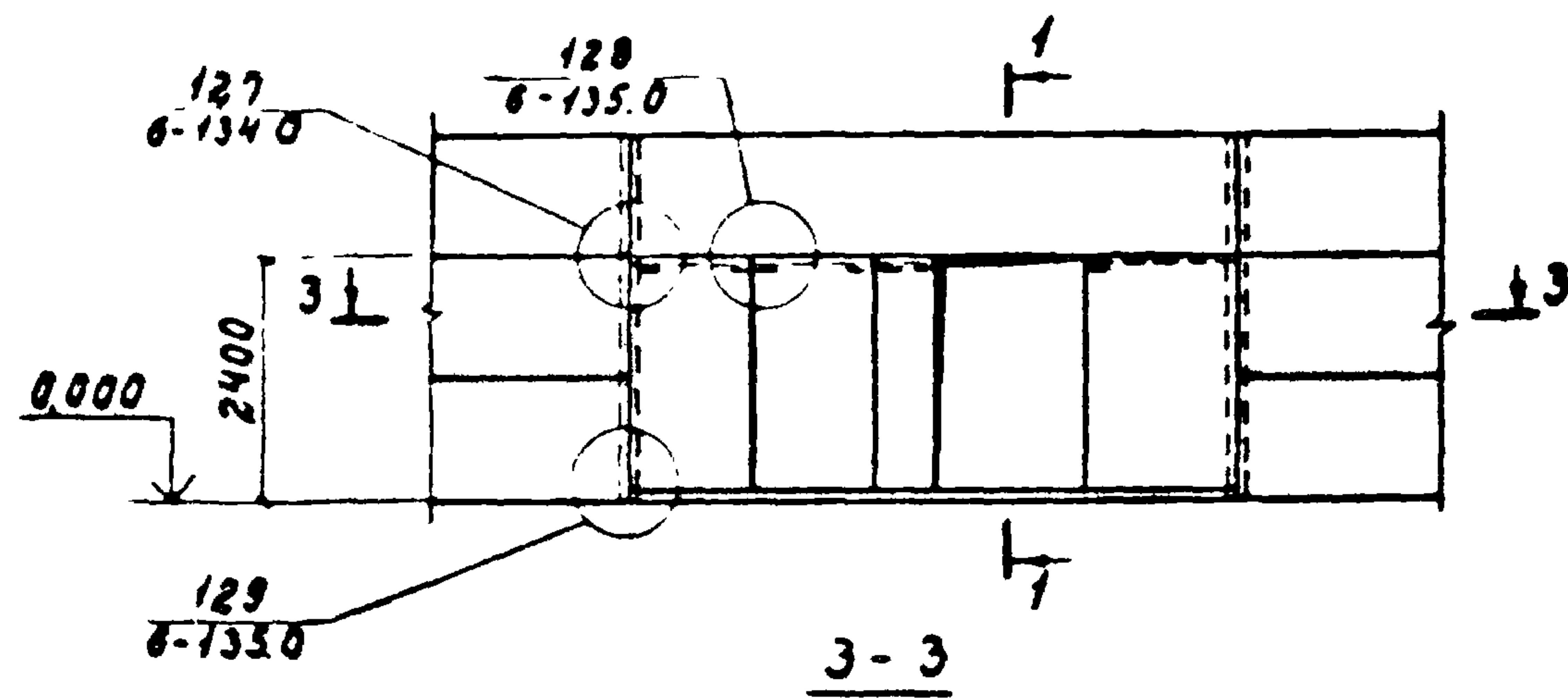
В ссылке на документ, где расположен узел, условно опущено обозначение серии 1.030.9-2.

			1.030.9-2.0-67			
Нач. отд.	Котов	<i>[Signature]</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	Стадия	Лист	Листов
Гл. констр.	Цудечкис	<i>[Signature]</i>		Р		1
Н. контр.	Кузьмина	<i>[Signature]</i>		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Гл. спец.	Ляжина	<i>[Signature]</i>				
Ст. инж.	Кузьмина	<i>[Signature]</i>				
Гл. спец.	Ляжина	<i>[Signature]</i>				

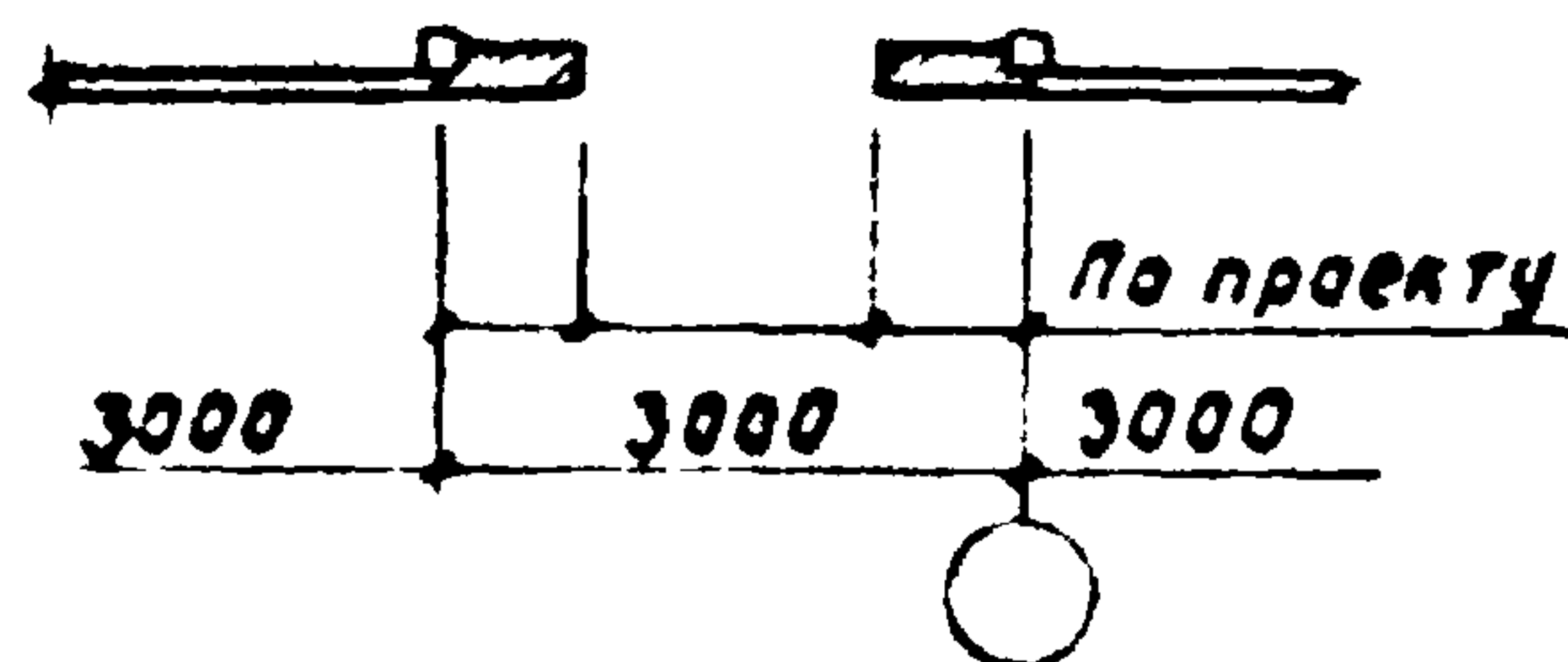
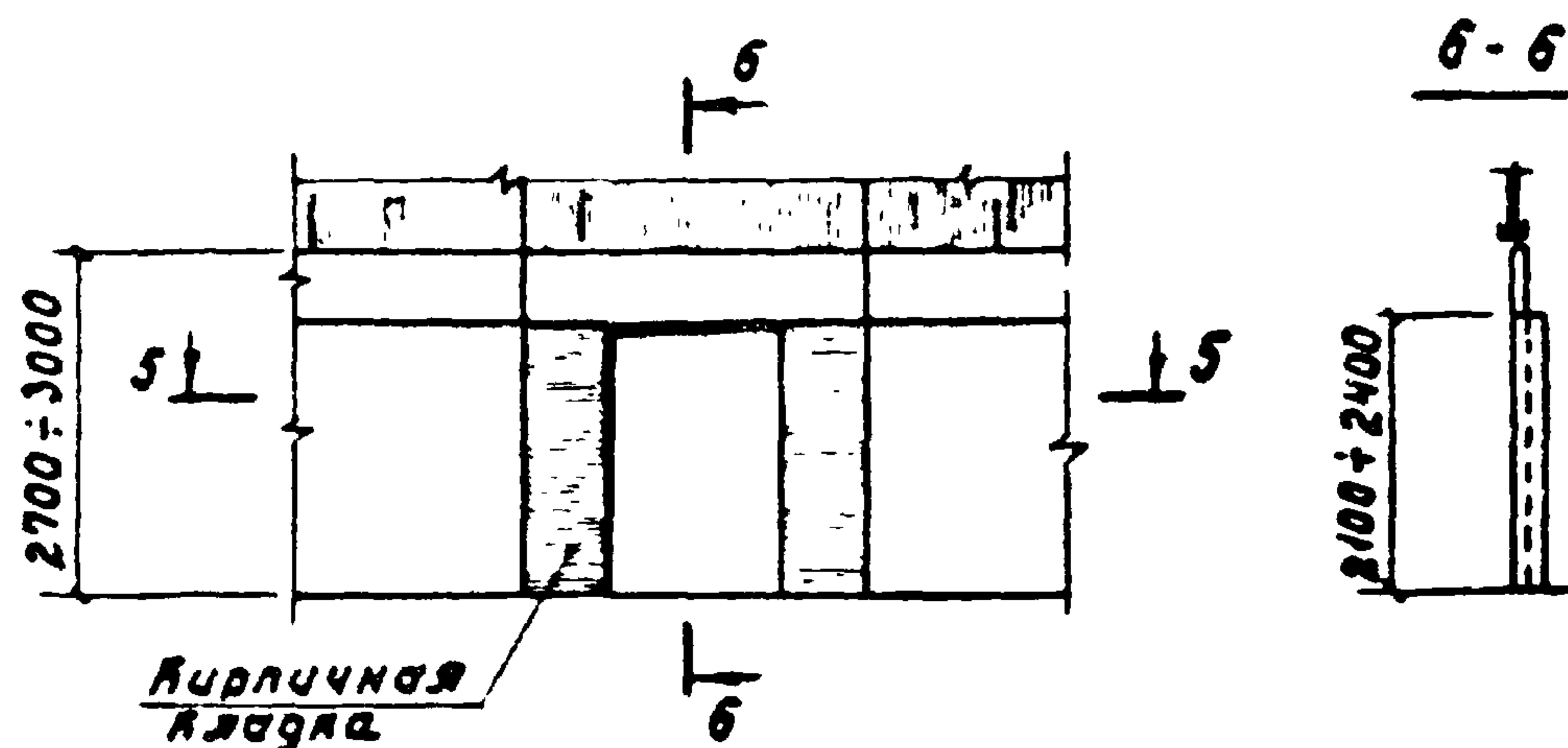
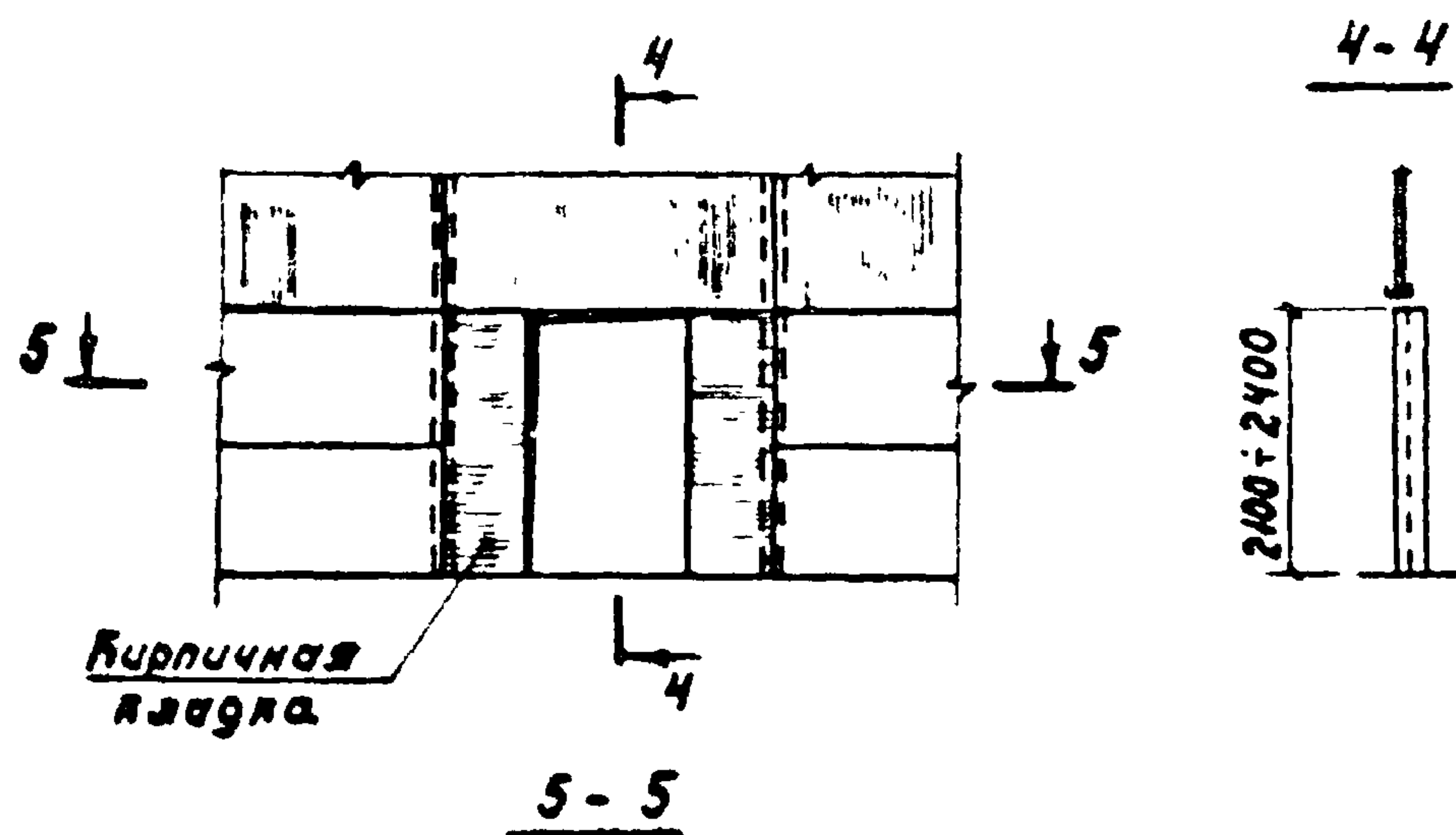
Дверной проем 1,22×2,4 м



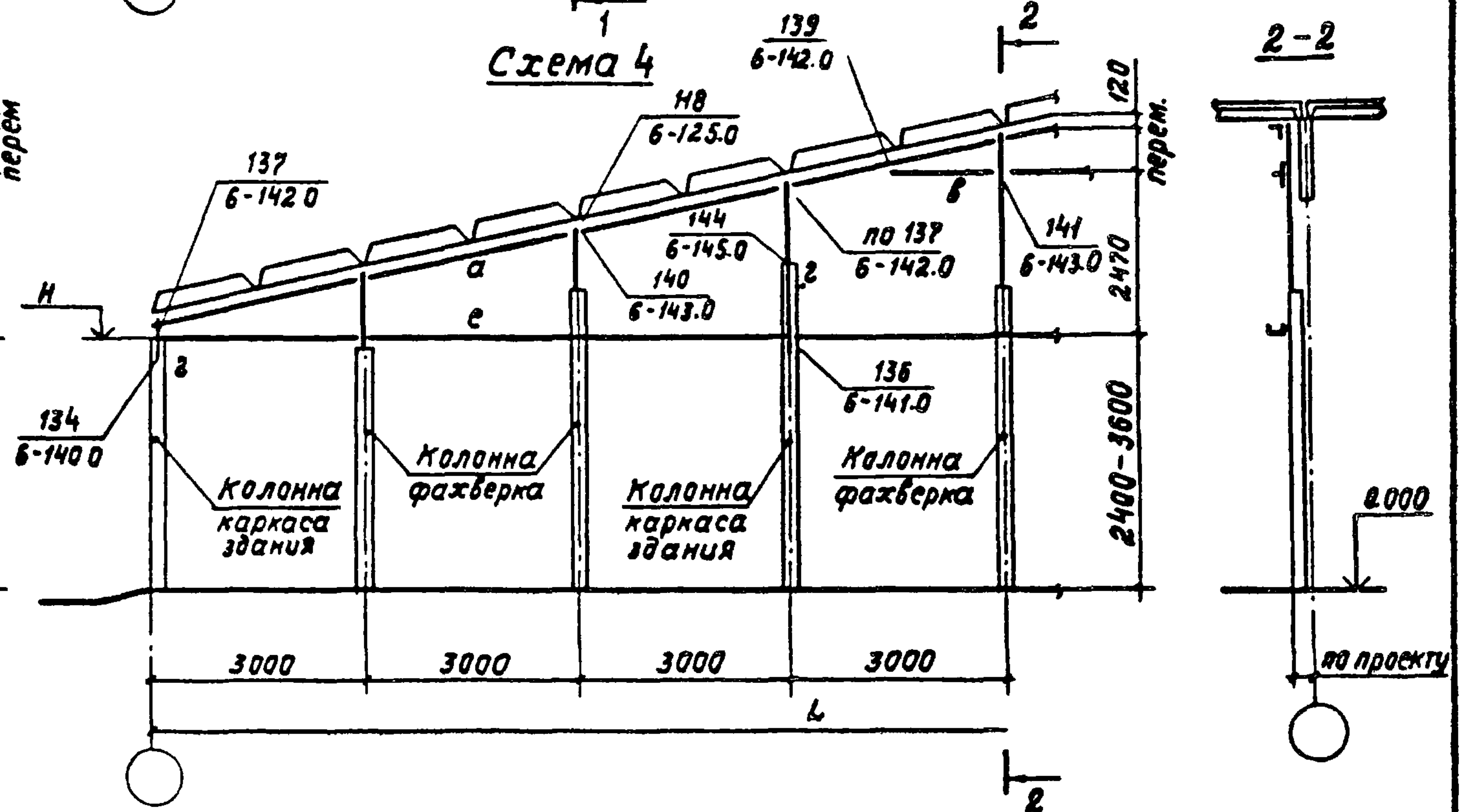
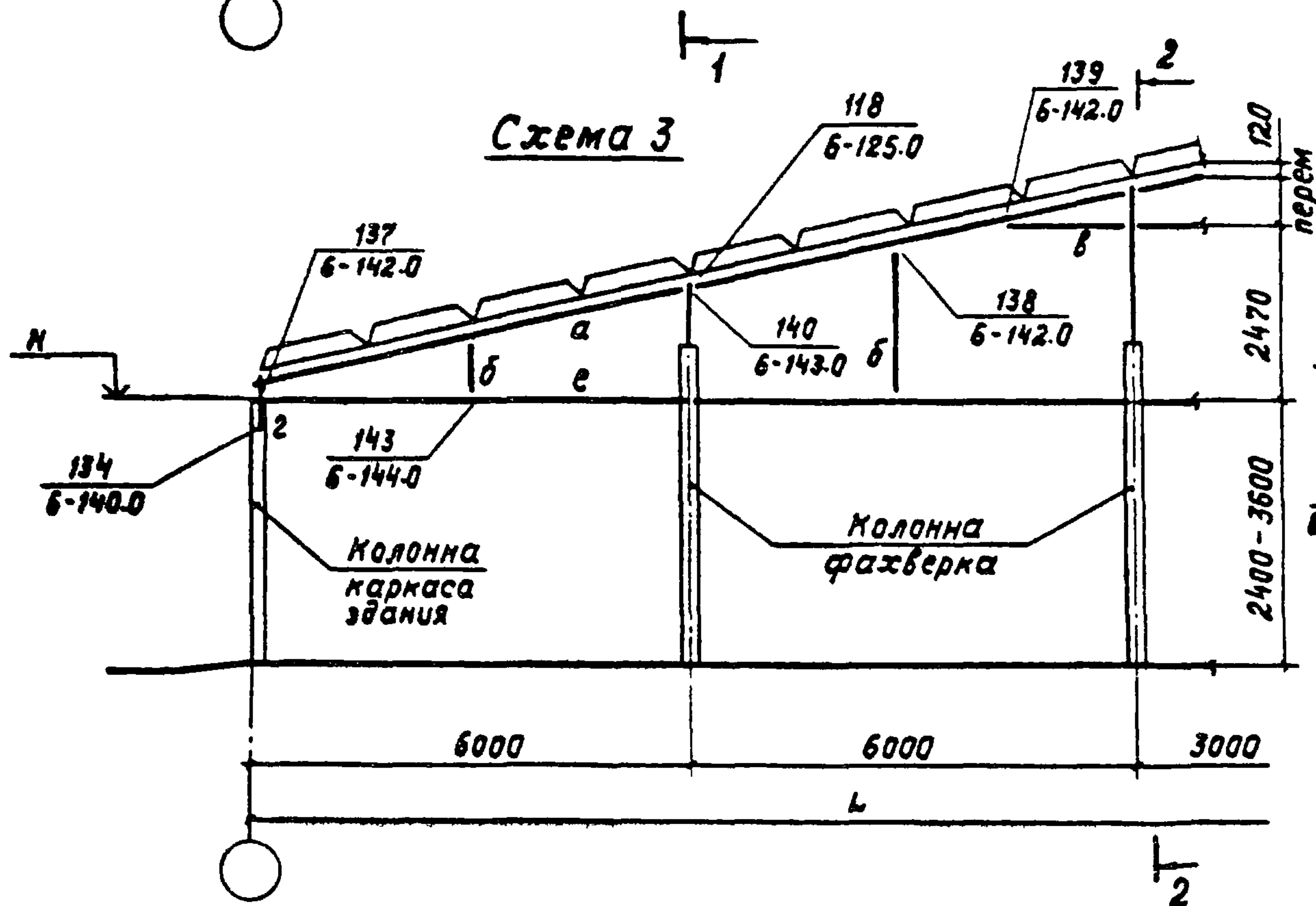
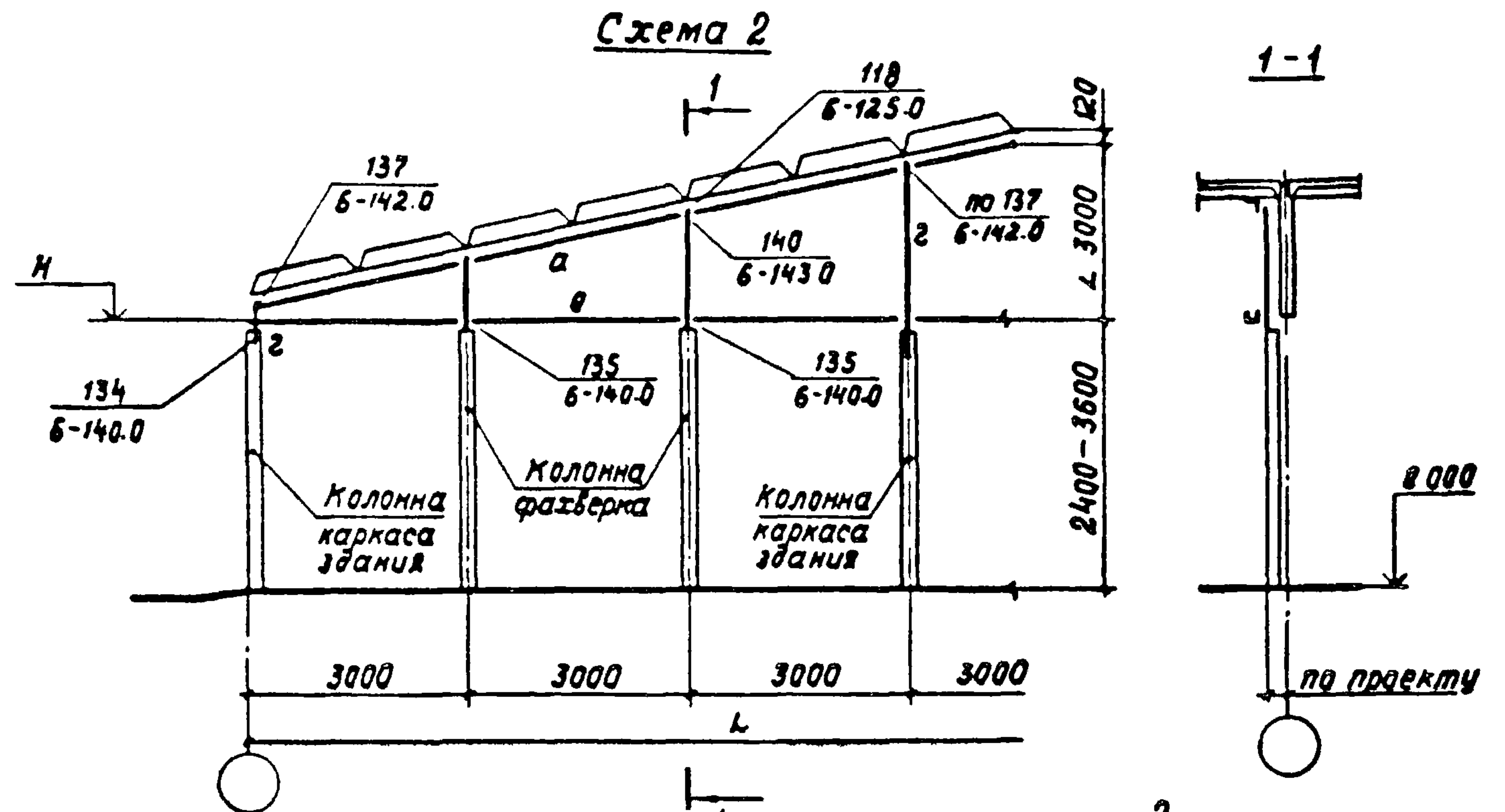
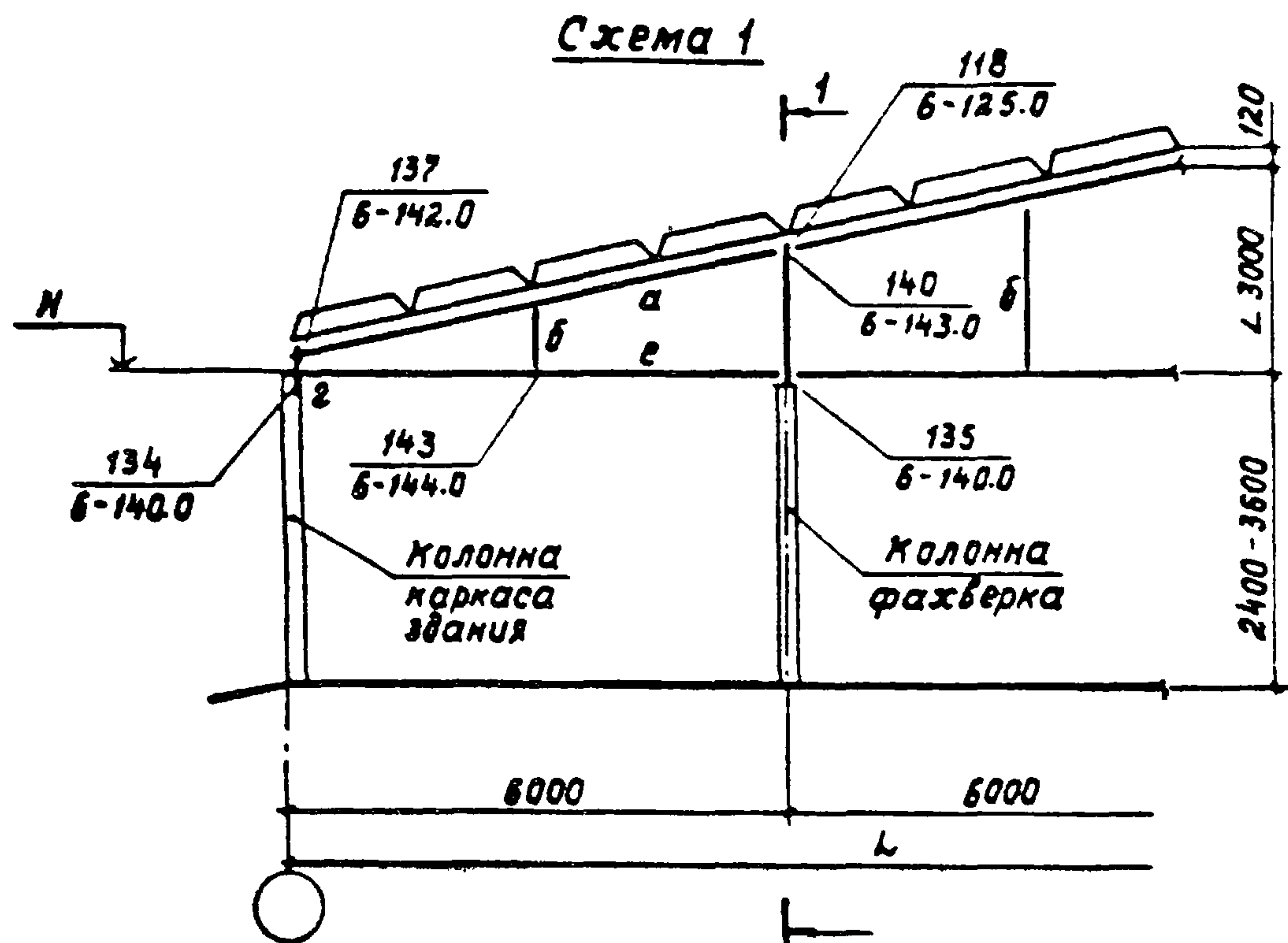
Дверной проем 1,52×2,4 м



Дверной проем в кирпичной вставке



				1.030.9-2.0-68			
Маштаг	Котов	<i>[Signature]</i>		Примеры устройства дверных проемов в перегородках зданий сельскохозяйственных предприятий	Старший	Лист	Листов
Гл. констр.	Цурганис	<i>[Signature]</i>			Р		1
И контр.	Кузьмина	<i>[Signature]</i>			ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Гл. спец	Юхина	<i>[Signature]</i>					
Ст. инж.	Матвеева	<i>[Signature]</i>					
Гл. спец	Ляхина	<i>[Signature]</i>					



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						
Исх. отд.	Котов	<i>[Signature]</i>	Примеры схем стального фахверка для поперечных и продольных перегородок зданий сельскохозяйственных предприятий. Схемы 1...?	Стадия	Лист	Листов
Гл. констр.	Цудечкис	<i>[Signature]</i>		Р	1	2
И. контр.	Кузьмина	<i>[Signature]</i>		ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ		
Гл. спец.	Люжина	<i>[Signature]</i>				
Ст. инж.	Матвеева	<i>[Signature]</i>				
Гл. спец.	Люжина	<i>[Signature]</i>				

Схема 5

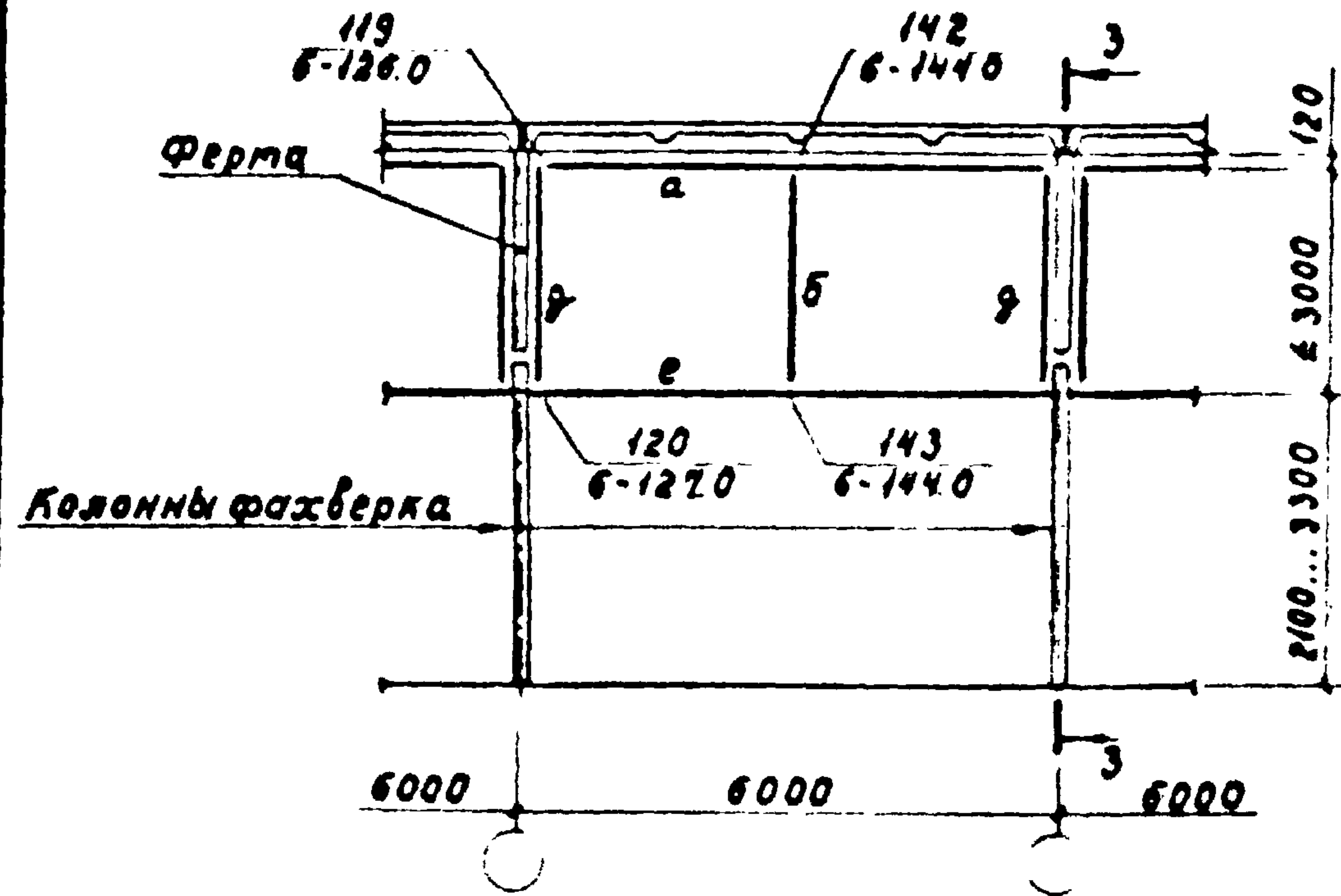
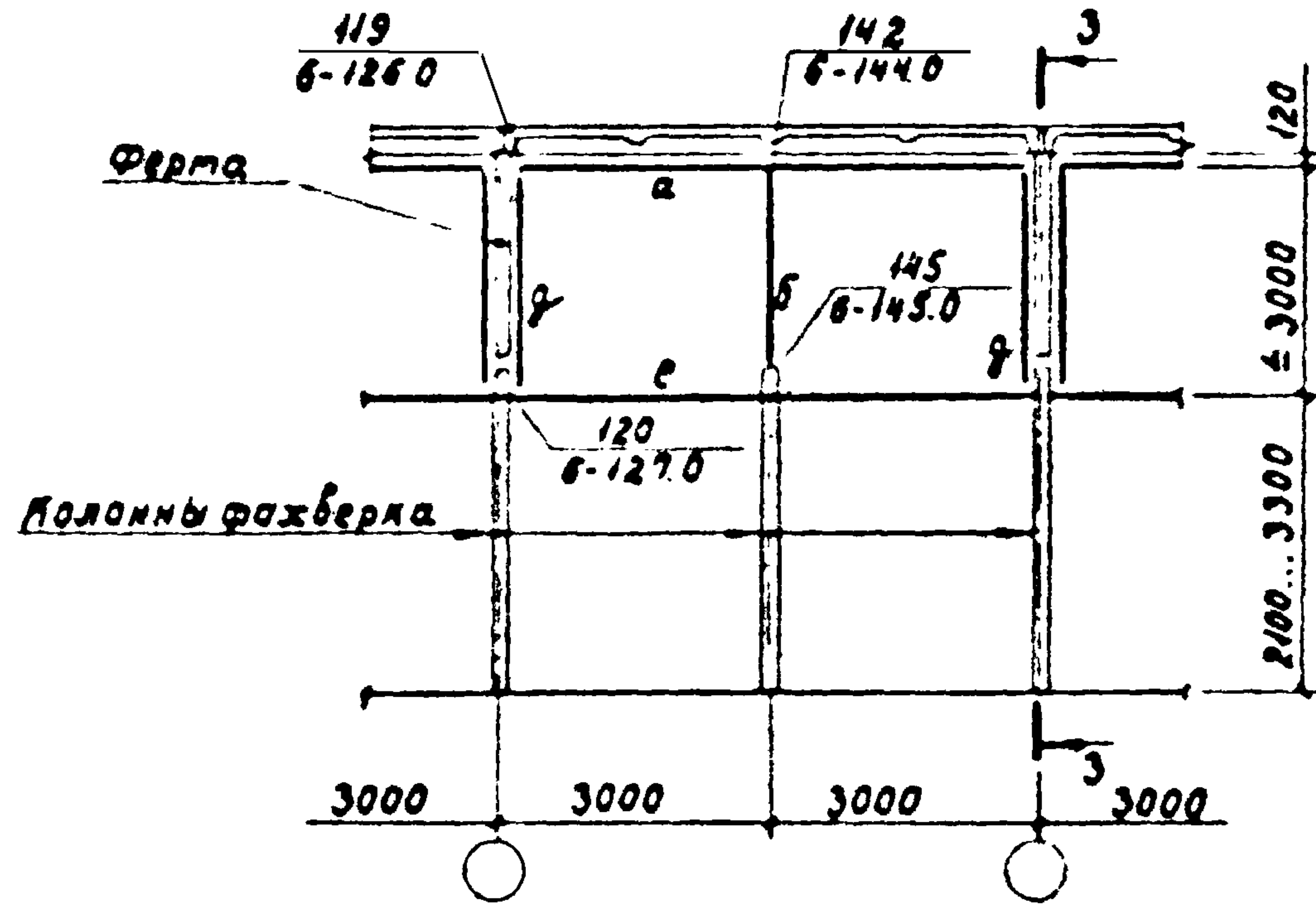


Схема 6



3-3

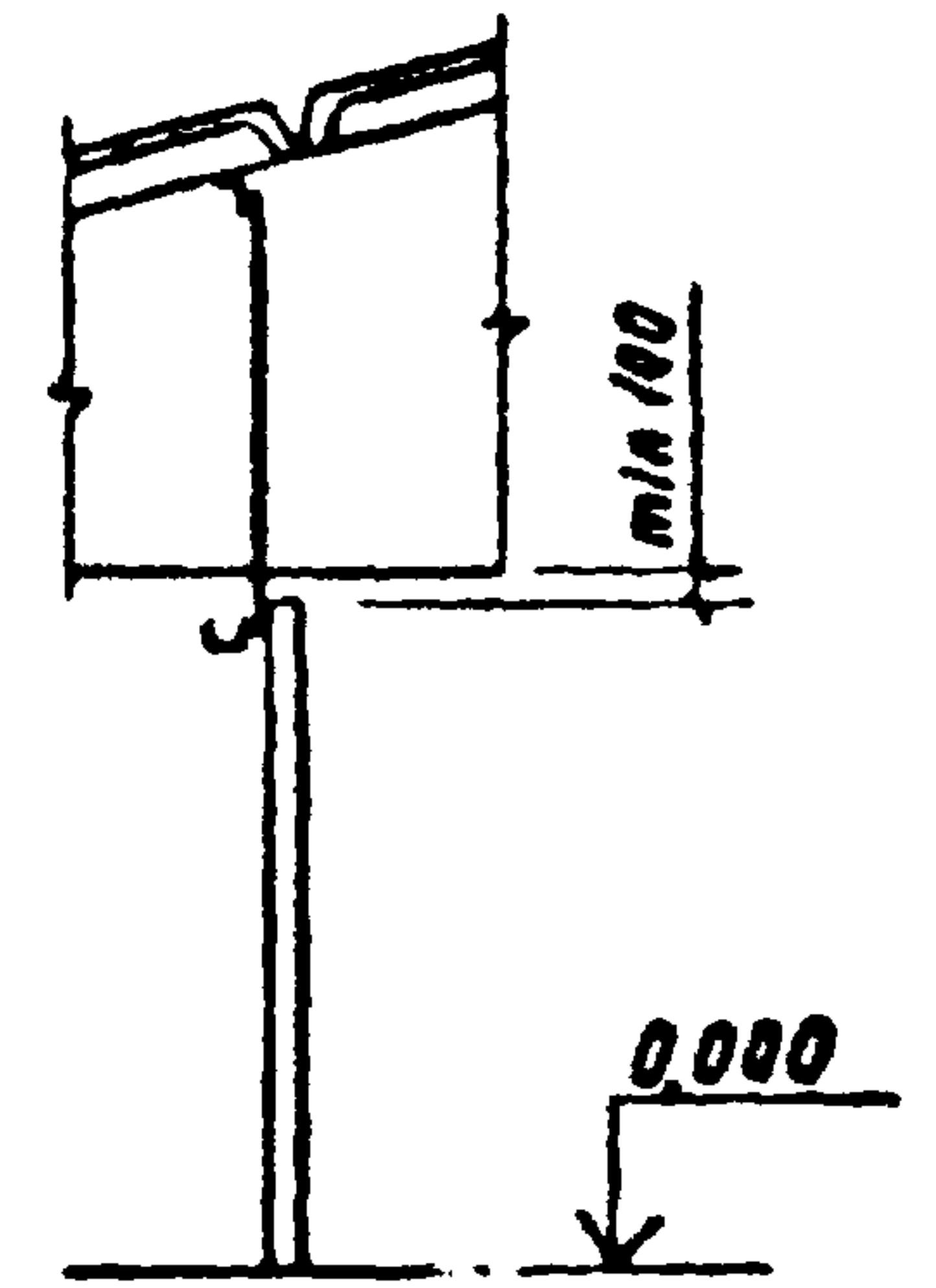
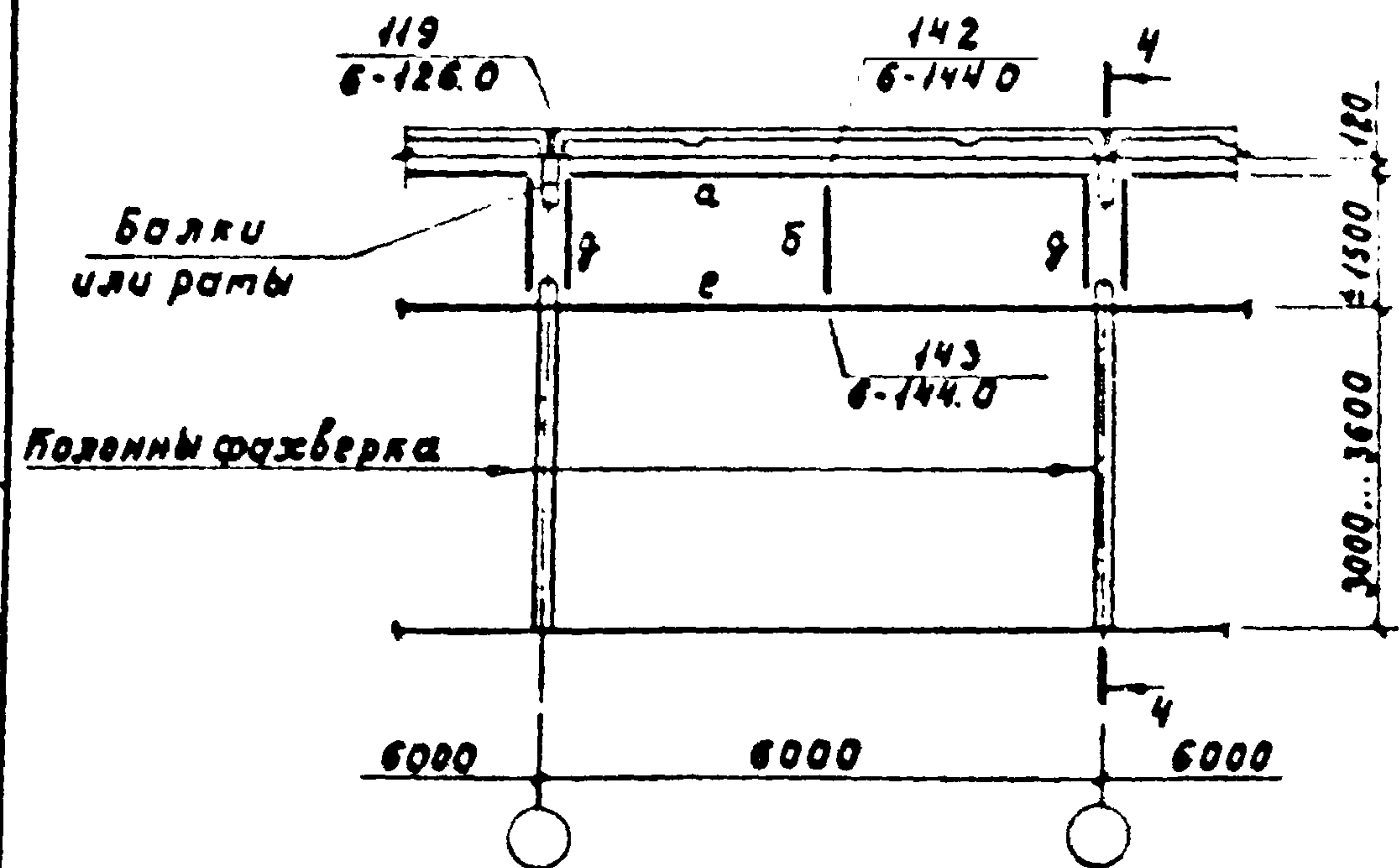


Схема 7



4-4

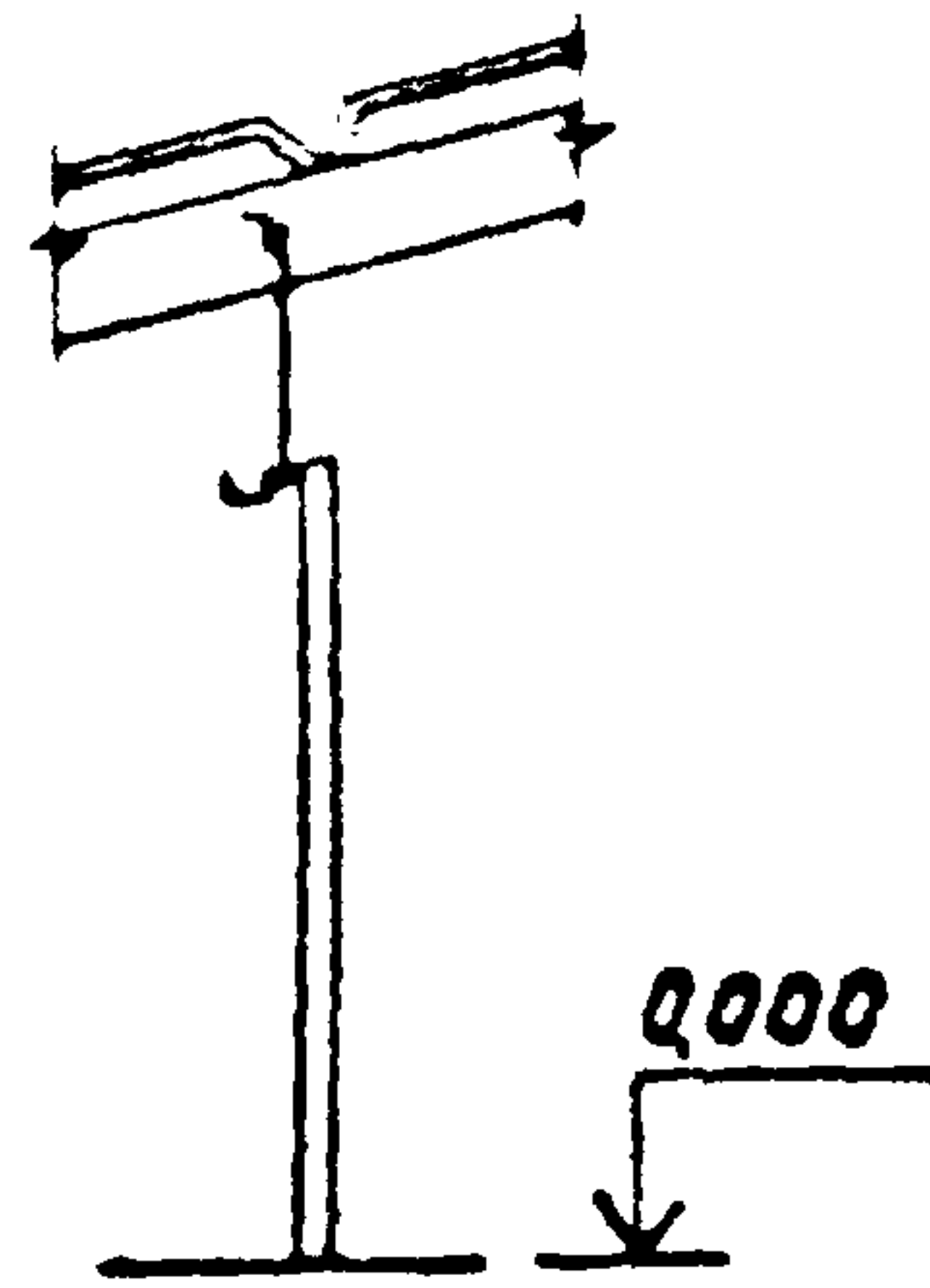


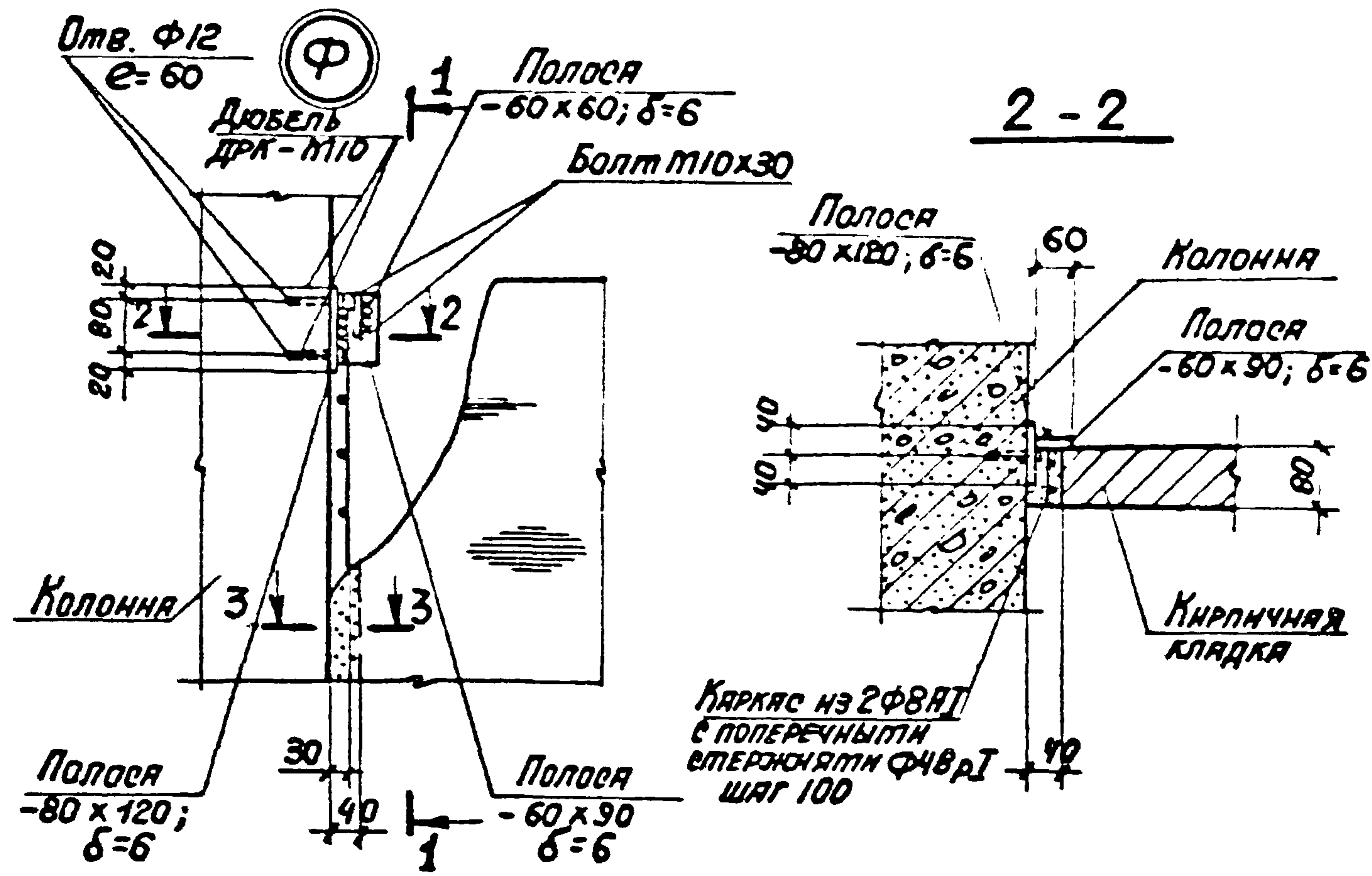
Таблица сечений

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

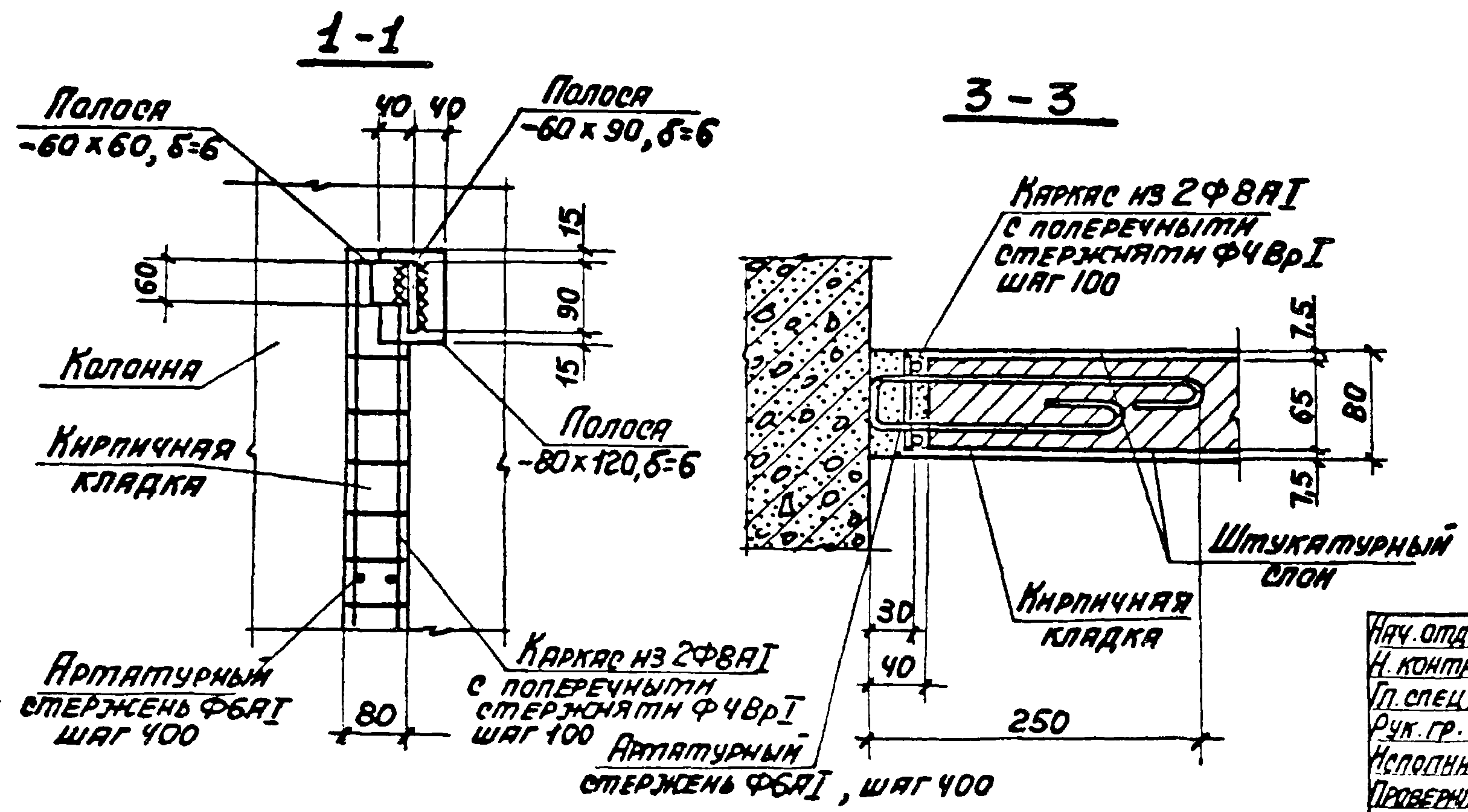
1.030.9-2.0-69

Лист

2

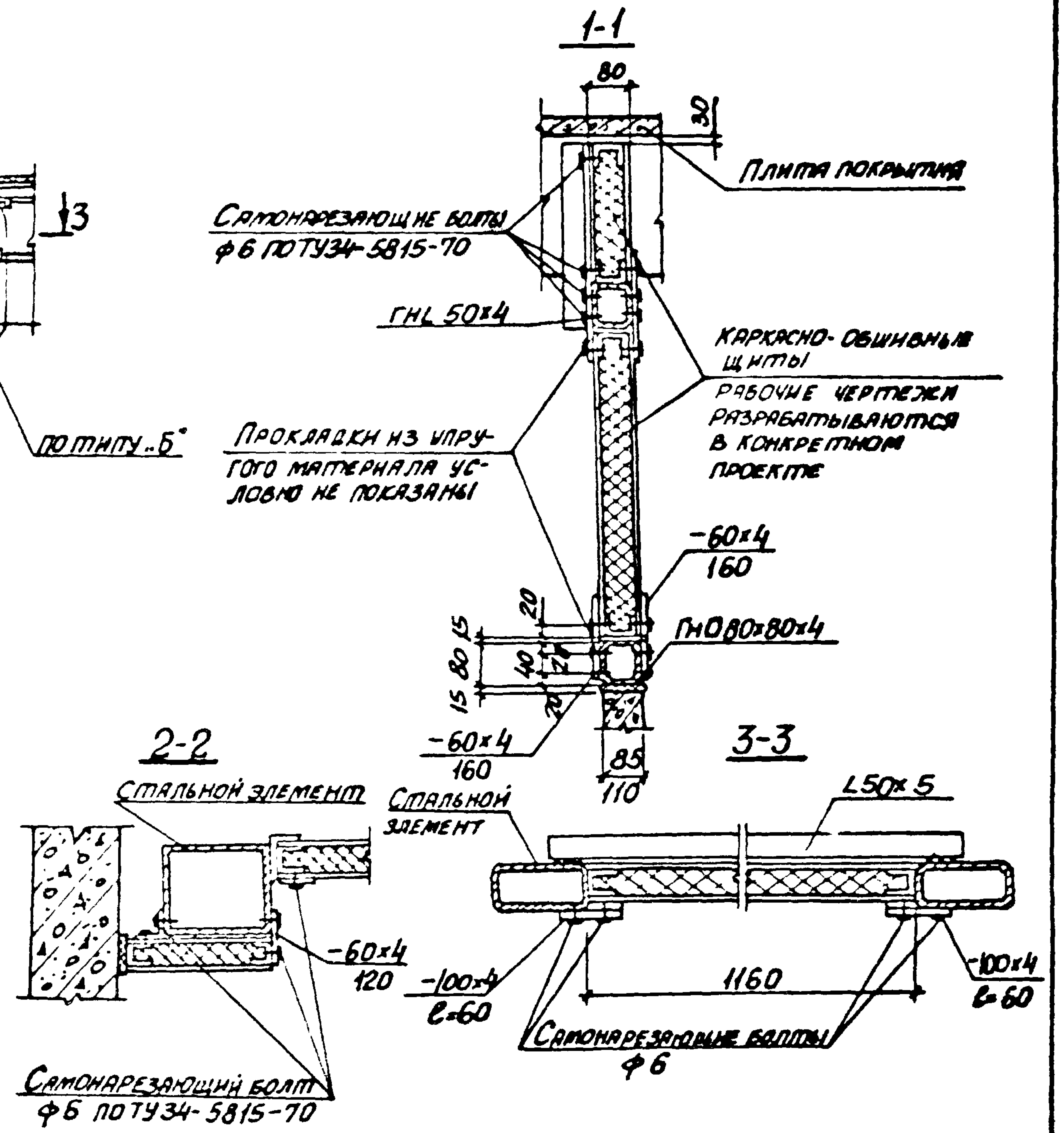
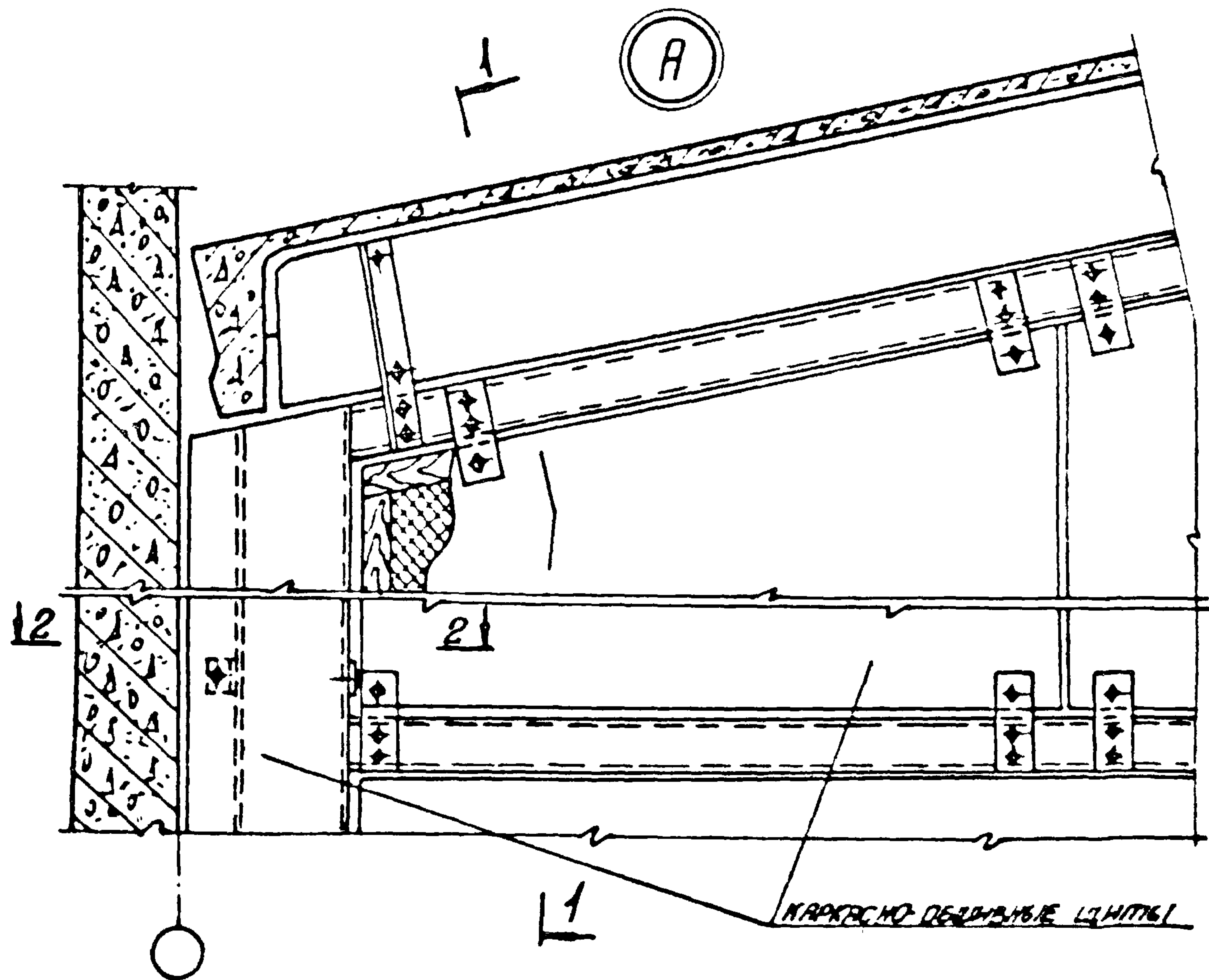
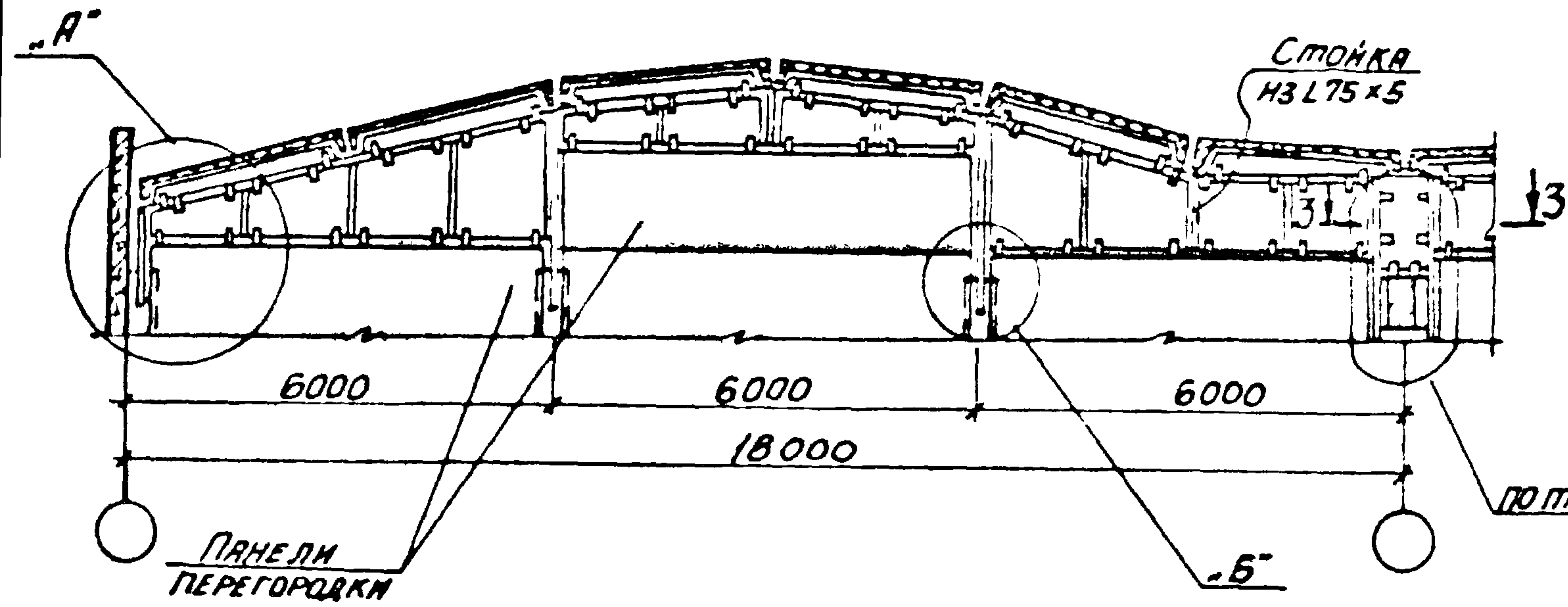


Кирпичную кладку в проемах панельной перегородки выполнять из глиняного кирпича "на ребро" с применением свежеприготовленного раствора марки 75 с осадкой конуса 8-10 см. Кладку вести только при положительной температуре. Поверхность торца нижележащей панели перед кладкой очистить и смочить. Кладку вести при наличии наружных стен, перекрытий и остекленных проемов. Высота свободного (консольного) участка кладки не должна превышать 300 мм. При большей высоте кладки необходимо устройство факверя или армирования кладки.



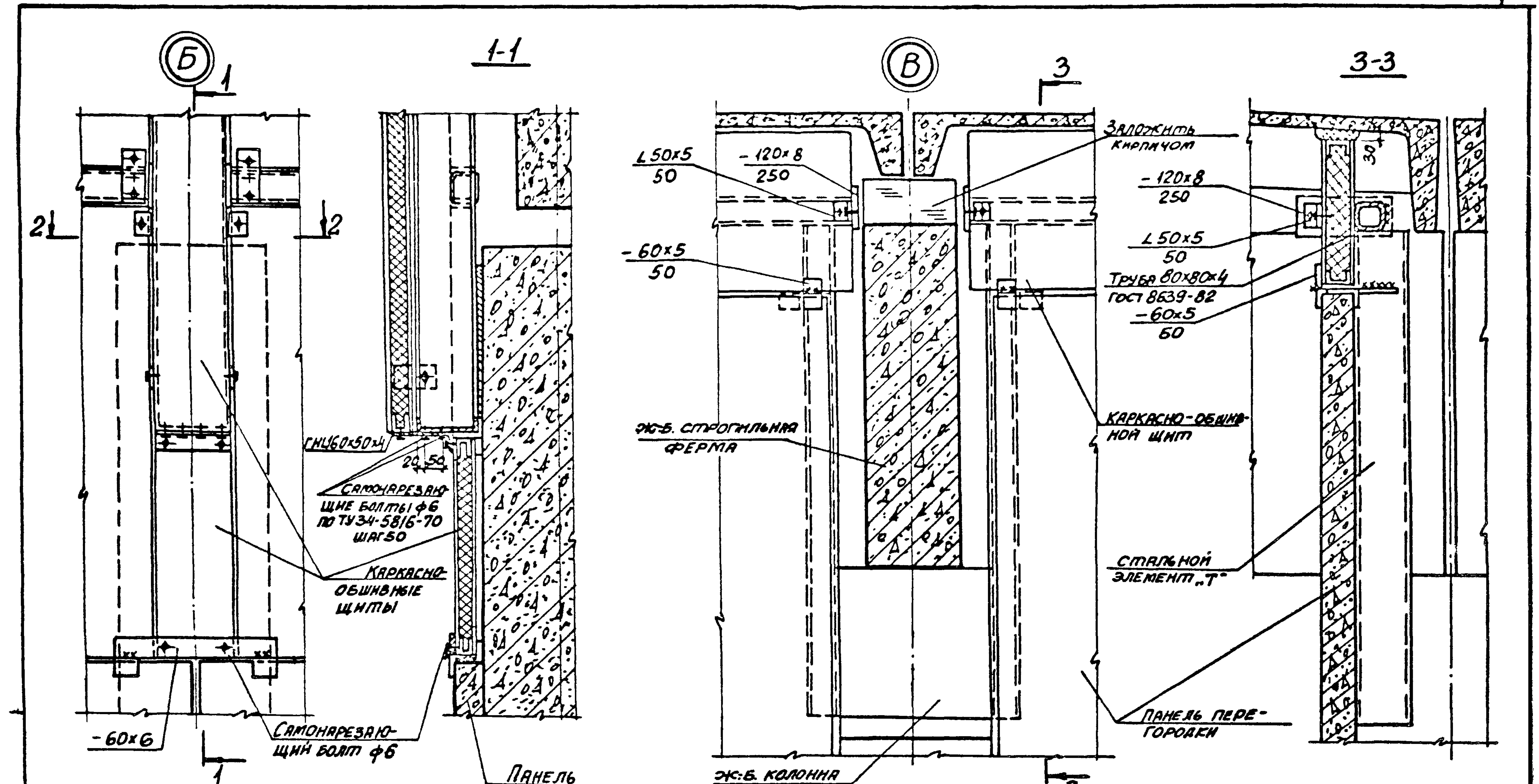
Ил. отд.	Бродский		
И. контр.	Чутякова		
Ил. спец.	Коротецкий		
Рук. гр.	Чутякова		
Исполнил	Фотичев		
Проверил	Чутякова		

1.030.9-2.0-70		
Узел крепления кирпичной кладки к железобетонной колонне	Лист	Листов
Р	1	1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		



Полный фасад перегородки см. документ 1.030.9-2.0-28

ИЖОП-2	БРАСКИНА	ИЖ		ПРИМЕР ЗАПОЛНЕНИЯ ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗАЯВНИ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.	Страна	Лист	Листов
ДИСТР	ЧУМАКОВА	ИЖ			Р		1
СПЕЦ	КОРДЯКНИ	ИЖ			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		
СТРОИТ	ЧУМАКОВА	ИЖ					
ИЖОП	ПРОЦЕНКО	ИЖ					
ПРОБЕР	ЧУМАКОВА	ИЖ					



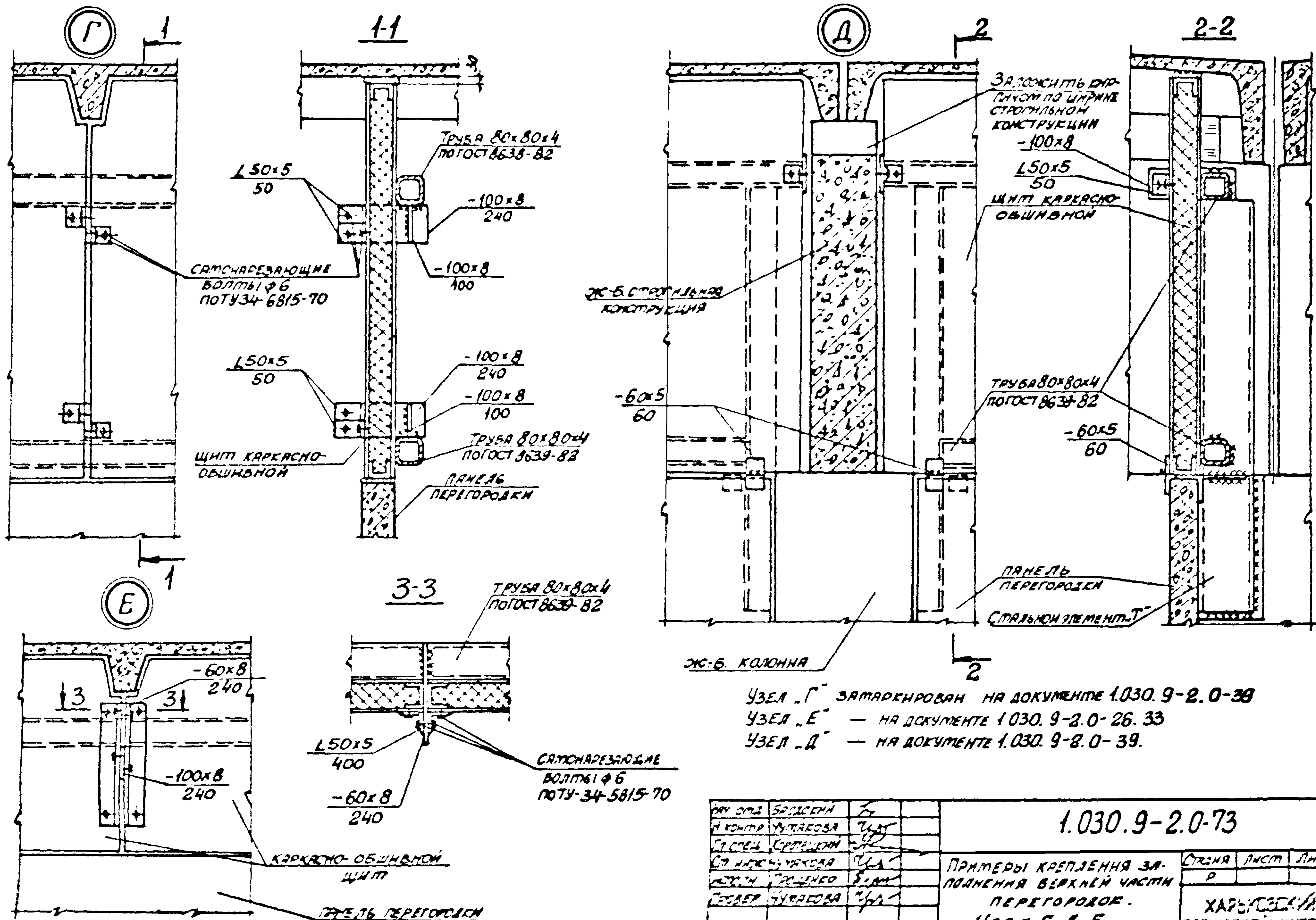
1. Узел „Б“ замаркирован на документе 1.030.9-2.0-25.
Узел „В“ замаркирован на документе 1.030.9-2.0-26.
2. Каркасно-обшивные щиты разрабатываются в конкретном проекте.

НАЧ. ОТД.	БРОВСКИЙ	Т/з	
Н. КОНТР.	ЧУМАКОВА	Ч/з	
ГЛ. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКАЯ	Ч/з	
СТ. ИНЖ.	ЧУМАКОВА	Ч/з	
ИСПОЛН.	ПРОЦЕНКО	Ч/з	
ПРОВЕР.	ЧУМАКОВА	Ч/з	

1.030.9-2.0-72

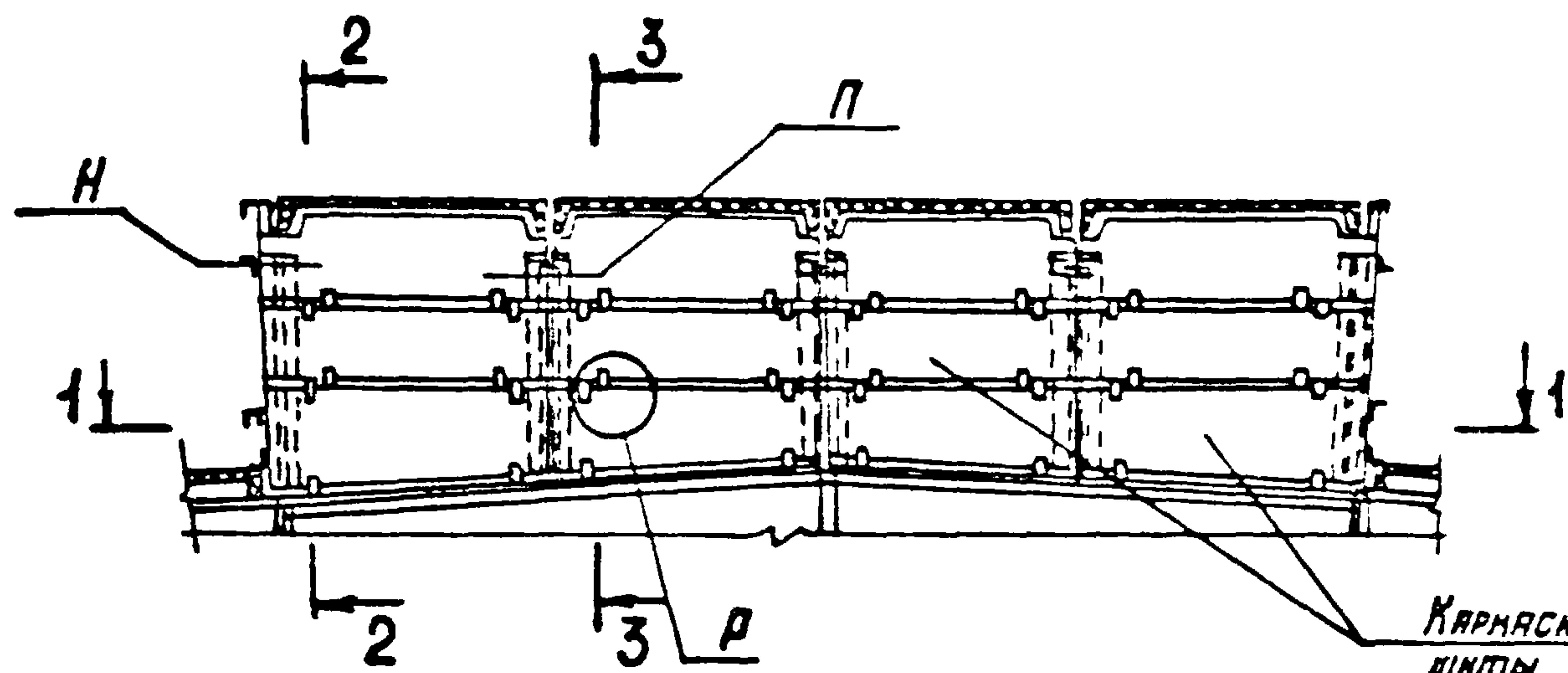
ПРИМЕРЫ КРЕПЛЕНИЯ
ЗАПОЛНЕНИЯ ВЕРХНЕЙ
ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДОК.
УЗЕЛ Б; В.

СТАДИЯ	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Р		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		

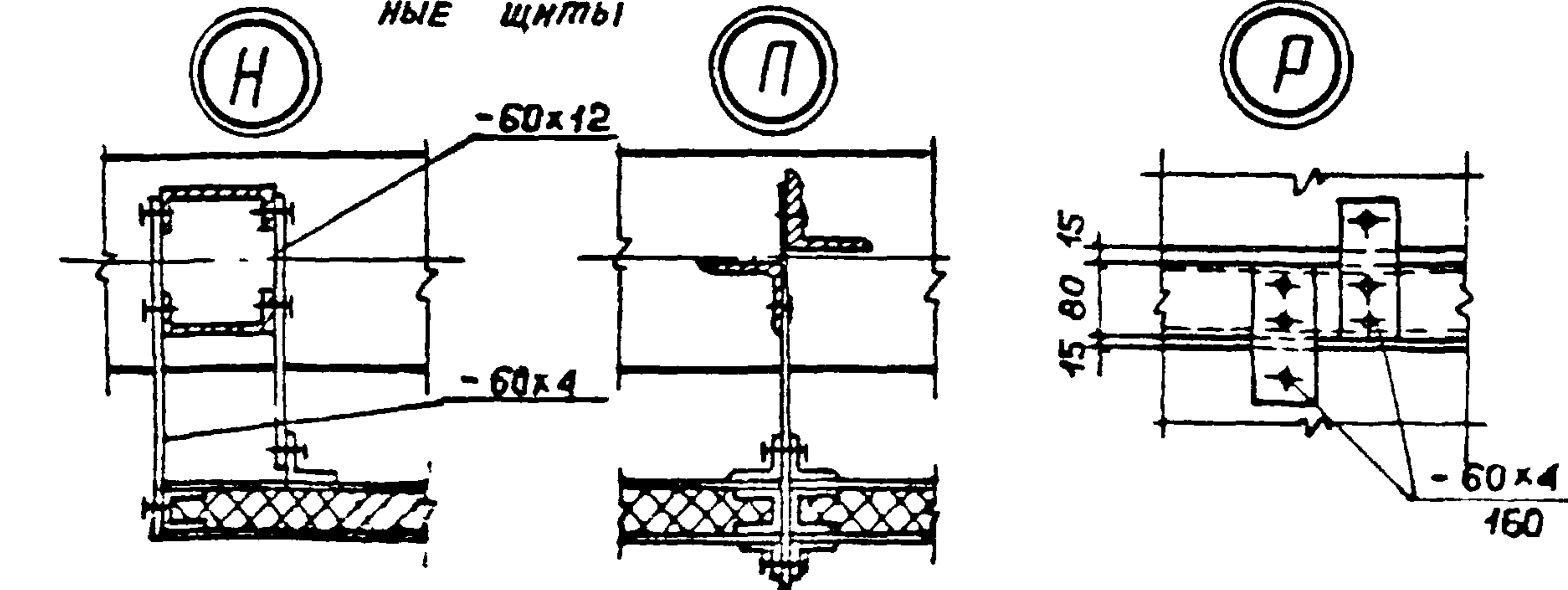
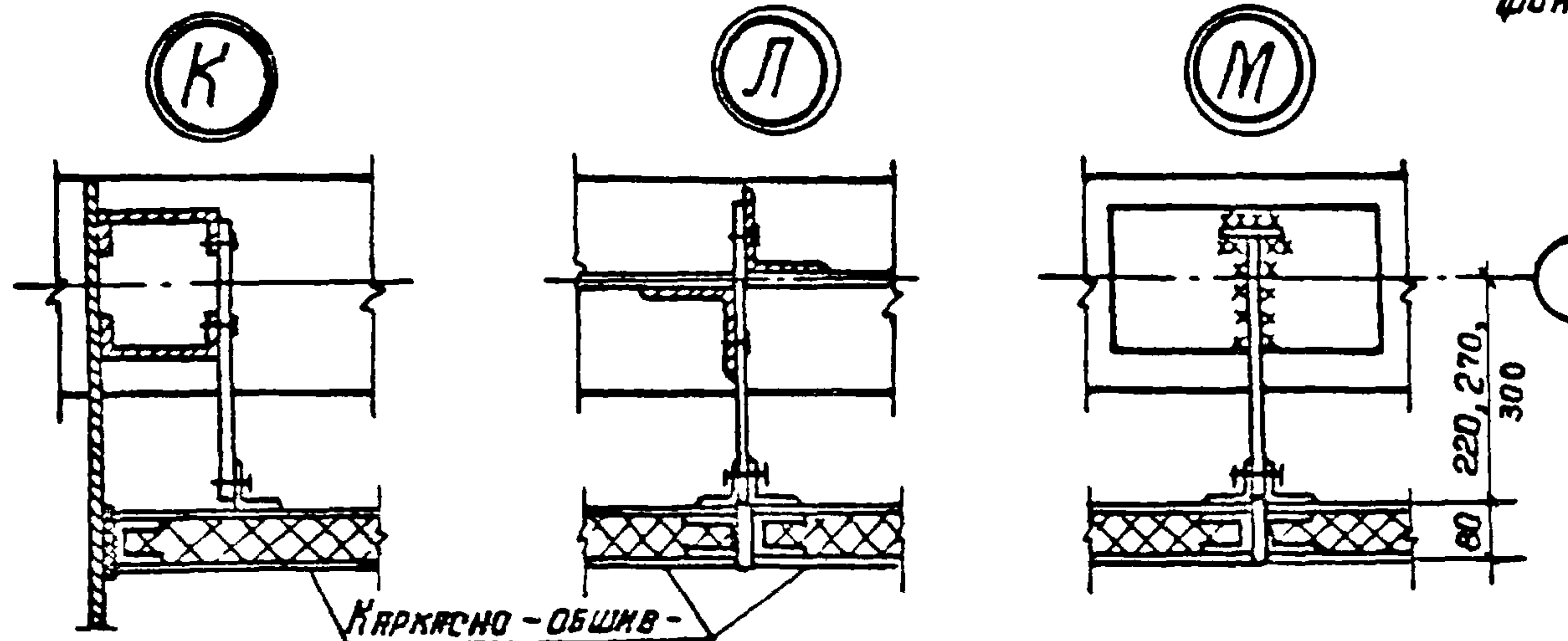
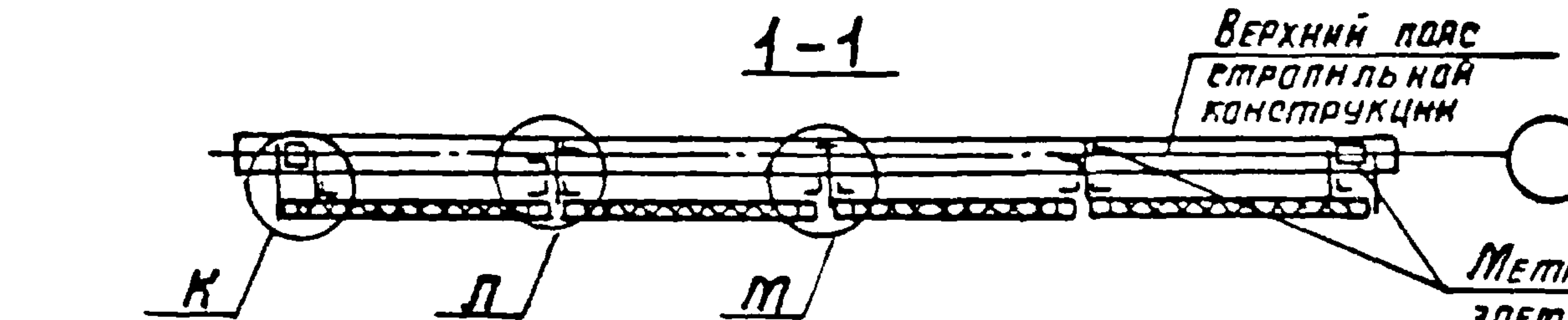


УЗЕЛ „Г“ ЗАМАКНУТ НА ДОКУМЕНТЕ 1.030.9-2.0-39
 УЗЕЛ „Е“ — НА ДОКУМЕНТЕ 1.030.9-2.0-26.33
 УЗЕЛ „Д“ — НА ДОКУМЕНТЕ 1.030.9-2.0-39.

1.030.9-2.0-73			СТР. №	ЛИСТ	ЛИСТОВ
ИЗМ.	ИЗМЕН.	ПОДП.	2	1	1
ИЗМ.	ИЗМЕН.	ПОДП.			
ИЗМ.	ИЗМЕН.	ПОДП.			
ИЗМ.	ИЗМЕН.	ПОДП.			
ИЗМ.	ИЗМЕН.	ПОДП.			
ПРИМЕРЫ КРЕПЛЕНИЯ ЗАПОЛНЕНИЯ ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДОК.			ХАРЬКОВСКИЙ СТРОИТЕЛЬНИЙ ПРОЕКТ		
УЗЕЛ Г, Д, Е.					



ЖЕЛАЗНО-ОБШИВНЫЕ
ЩИТЫ (РАБОЧЕ ЧЕРТЕ-
ЖИ РАЗРАБАТЫВАЮТСЯ
В КОНКРЕТНОМ ПРОЕКТЕ)

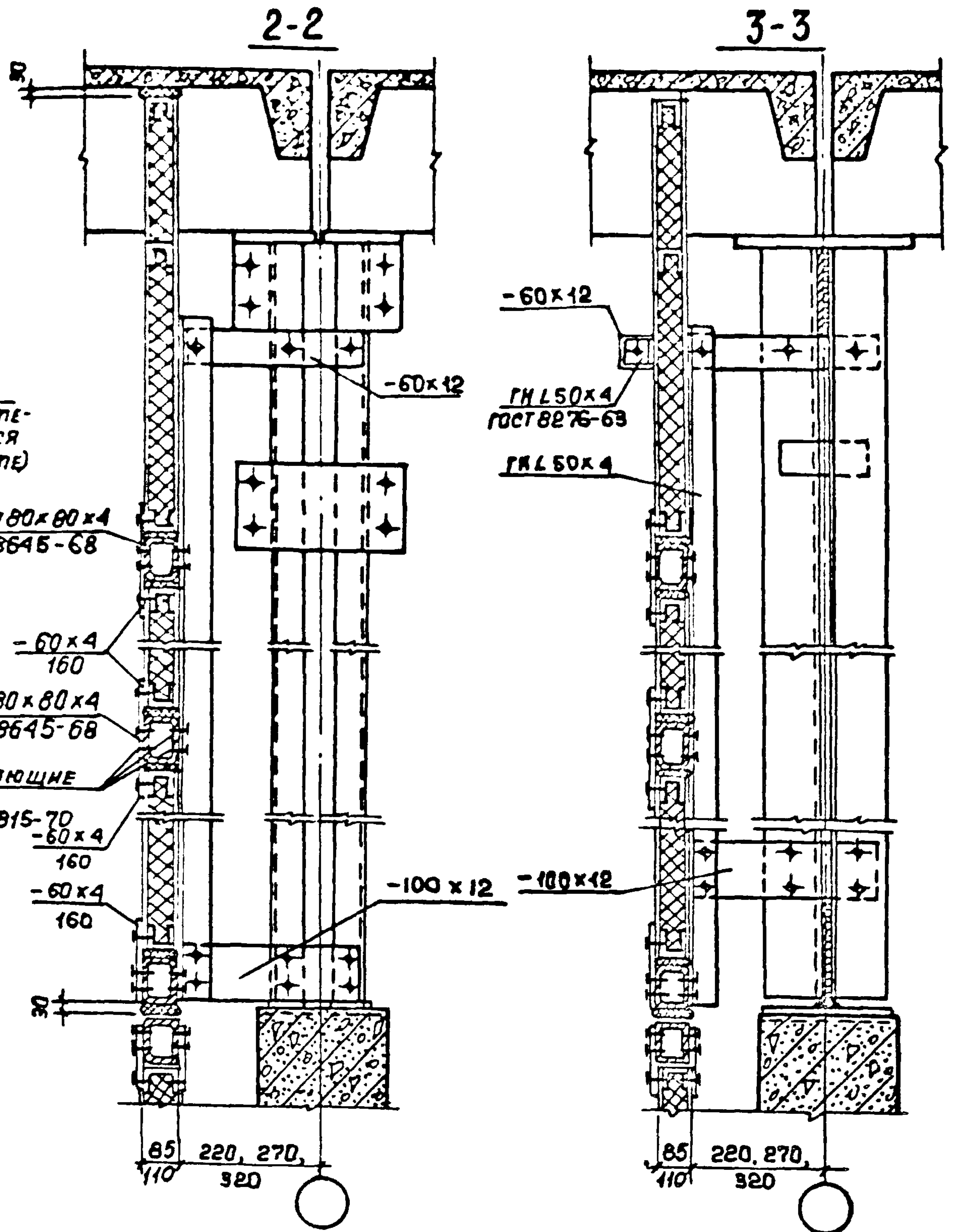


ТРУБА 80x80x4
ГОСТ 8645-68

МЕТАЛЛИЧЕСКИЕ
ЭЛЕМЕНТЫ
ФОНАря

ТРУБА 80x80x4
ГОСТ 8645-68

ГЛАВНОРЕЗАЮЩИЕ
БОЛТЫ Ф 6
ПО ТУ 94-5815-70



ИЗМ. ОТД.	БРАДСКИЙ	Л
Н. КОНТ.	ЧУТАКОВА	Л
ОТ СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ	Л
СМ. ИИЖ.	ЧУТАКОВА	Л
ИСТОЯН.	ПРОЦЕНКО	Л
ПРОВЕР.	ЧУТАКОВА	Л

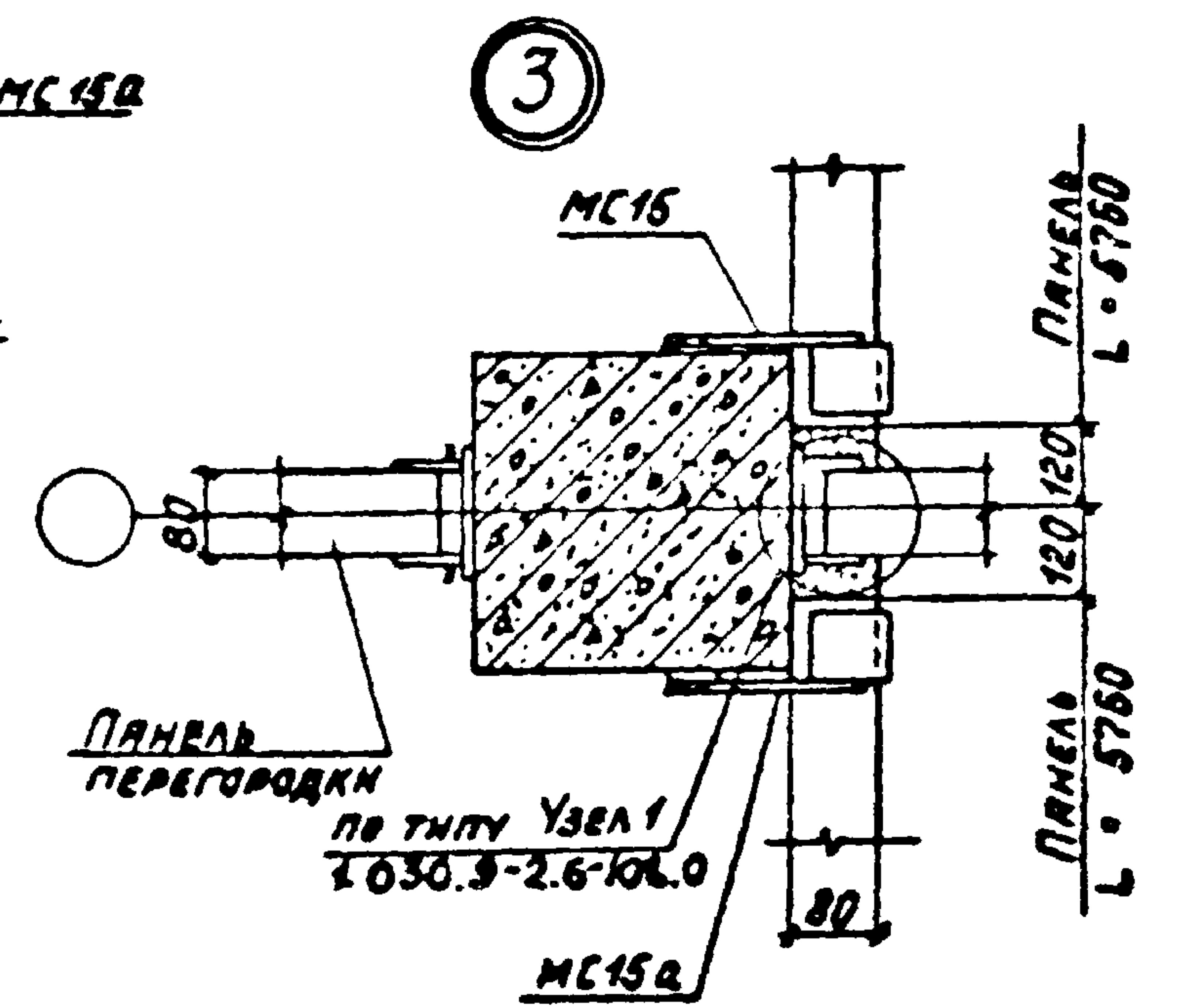
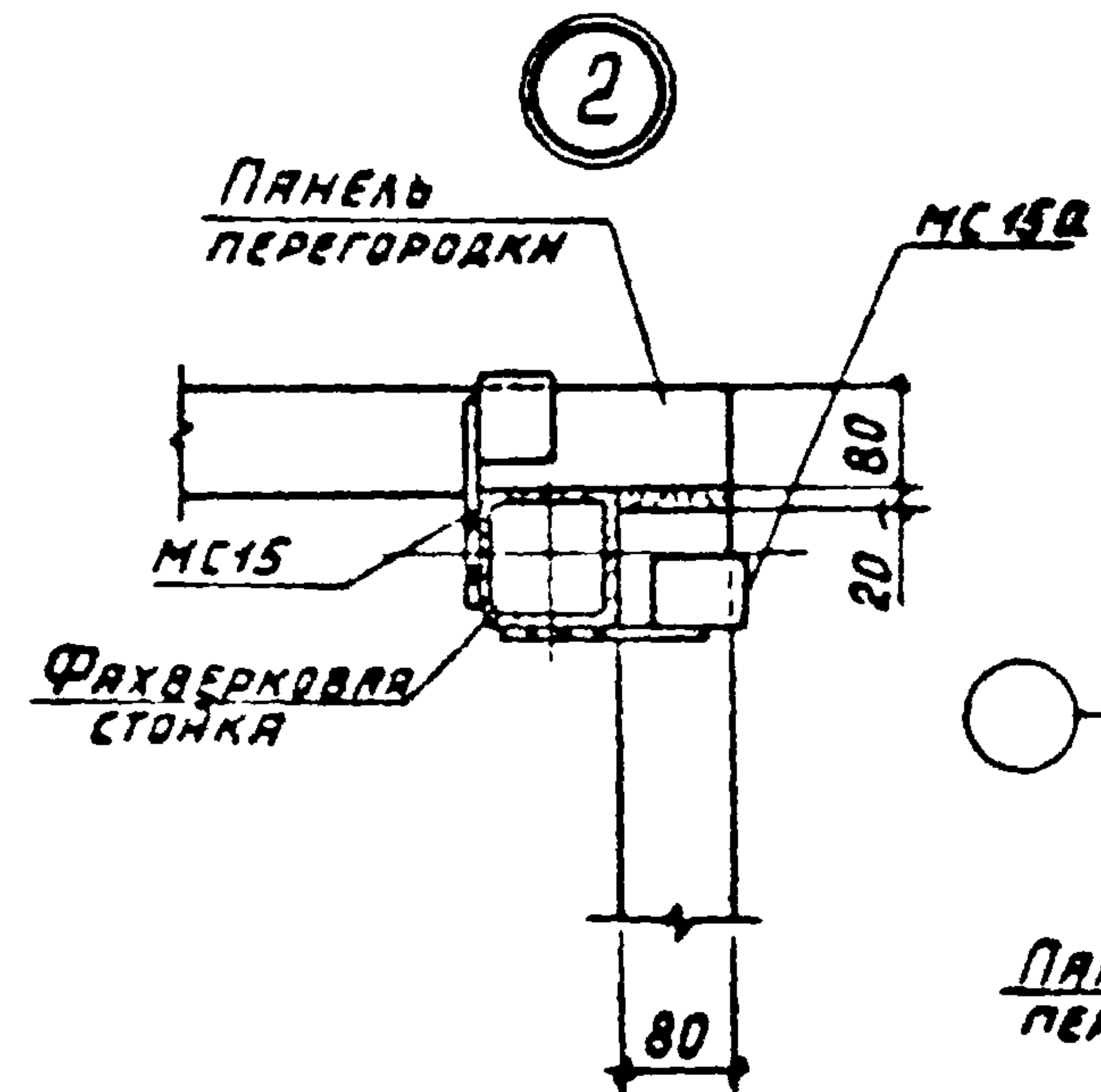
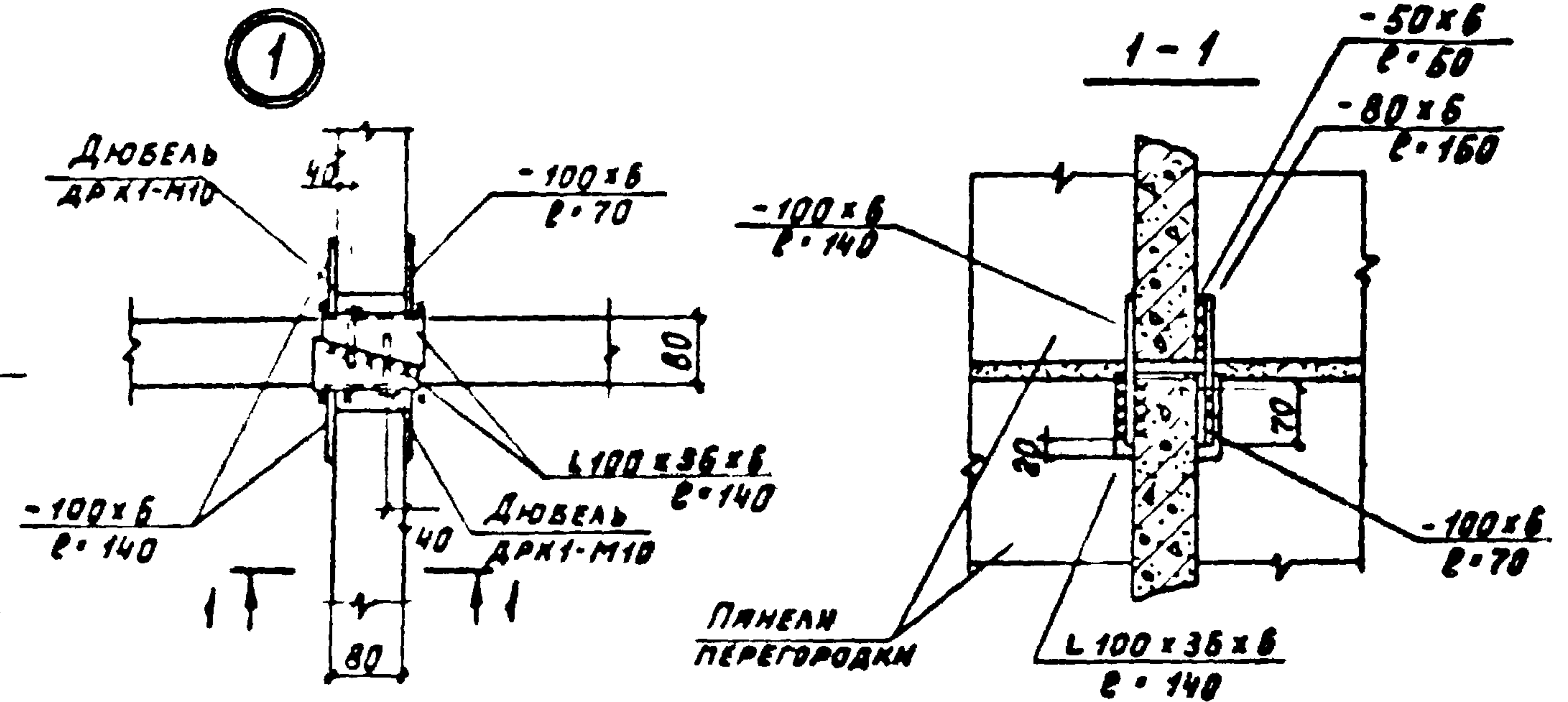
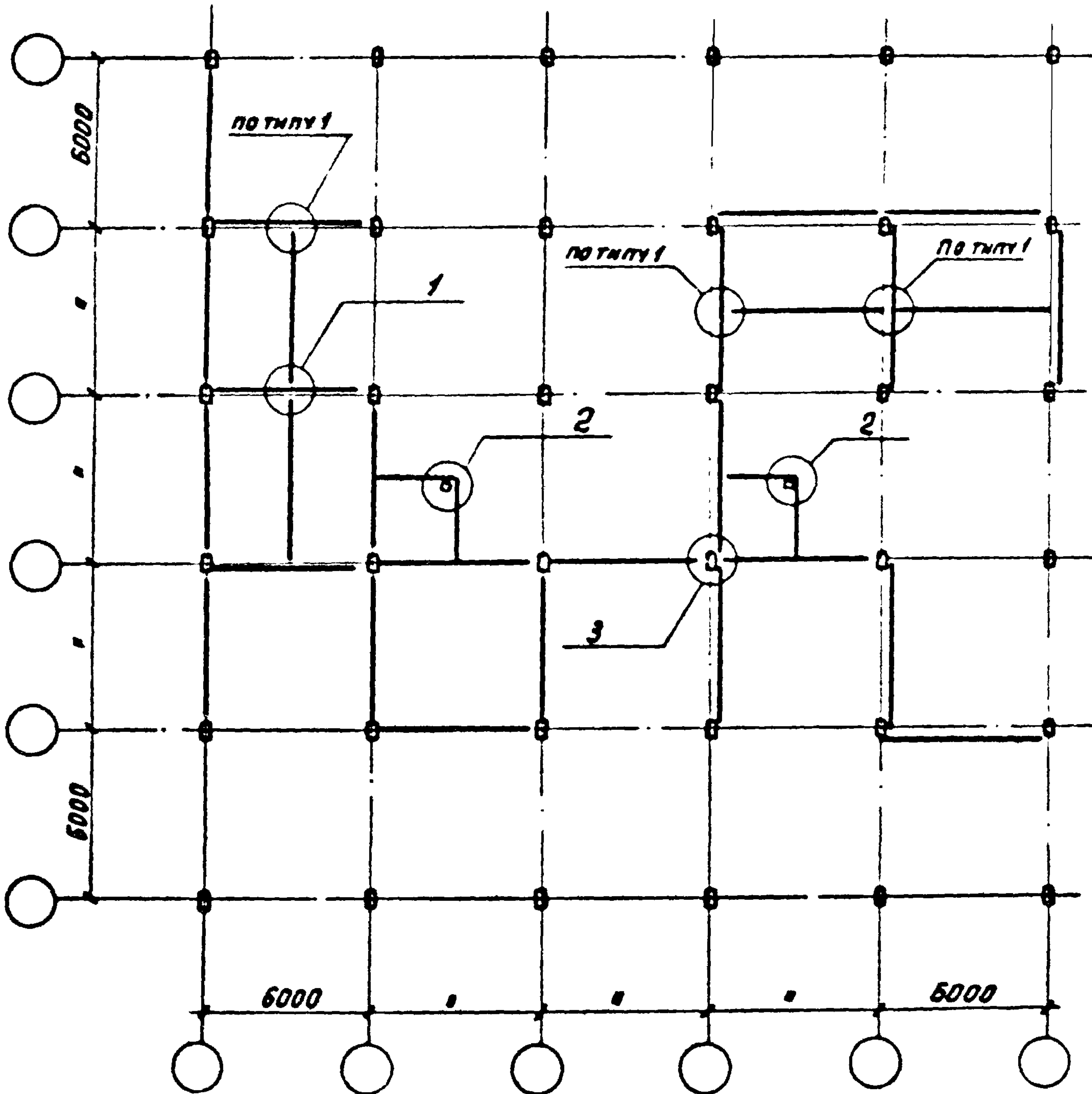
1.030.9-2.0-74

ПРИМЕР ЗАПОЛНЕНИЯ
УЧАСТКОВ ПЕРЕГОРОДОК
В ЗОНЕ ФОНАря.

Лист	Листов
Р	1

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОИПРОЕКТ

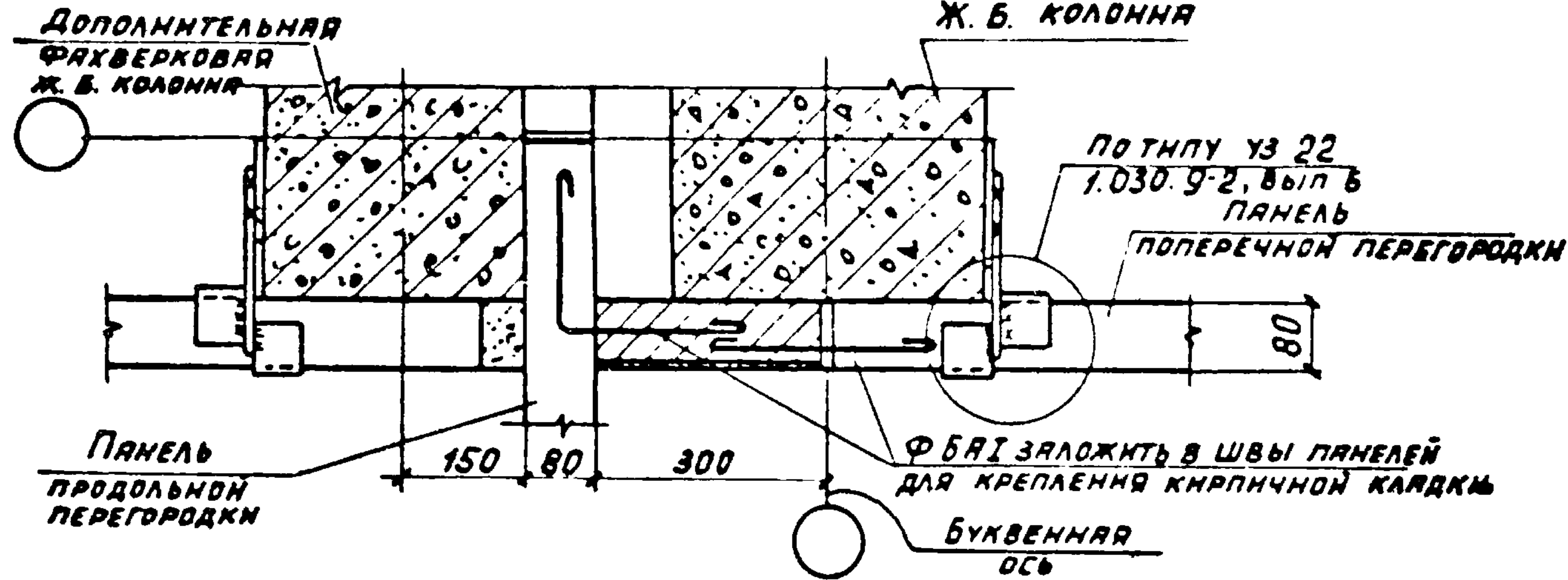
ПРИМЕР ПЕРЕСЕЧЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК
В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ



ИЗЧ. ОТЗ	БРОДСКИЙ		1.030.9-2.0-75	ПРИМЕР ПЕРЕСЕЧЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК В МНОГО- ЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ	СТЯЖА	ЛНСТ	ЛНСТОВ
И КОНТР	ЧУМЯКОВА				Р		1
ГЛ. СПЕЦ	КОРОТЕЦКАЯ				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ		
РУК. ГР.	ЧУМЯКОВА						
ИСПОЛН	ФОРМЧЕВ						
ПРОВЕР	ЧУМЯКОВА						

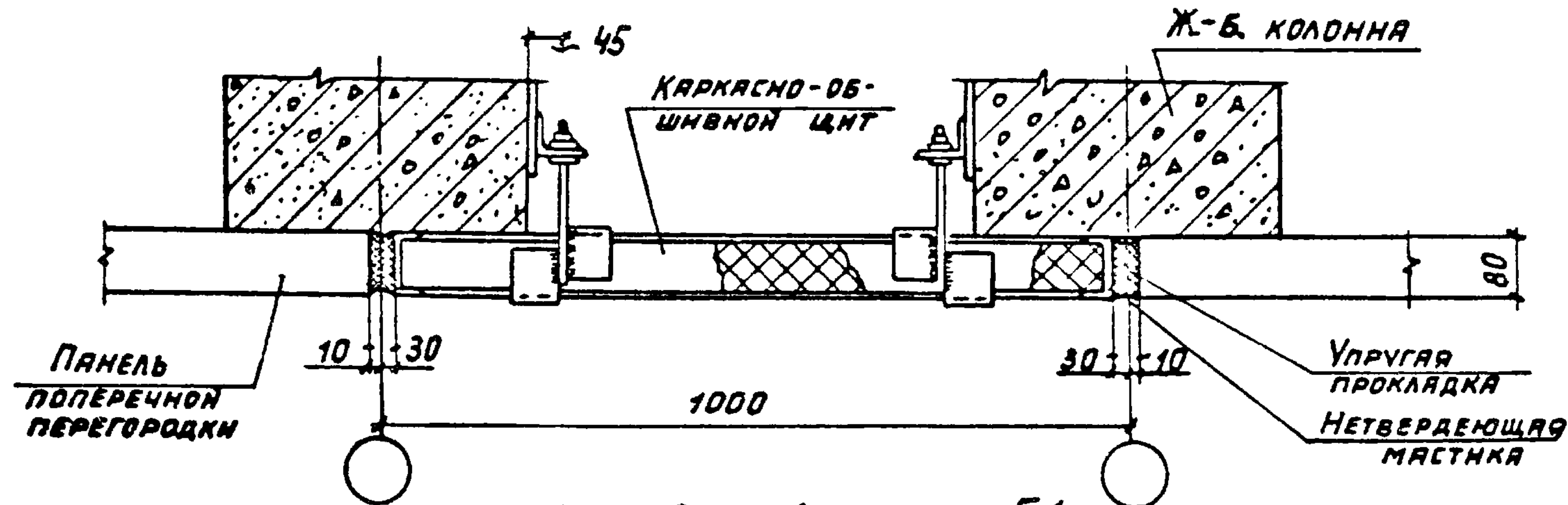
ДЕТАЛЬ ПЛАНА „С“ (СМ. ДОК 27)

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



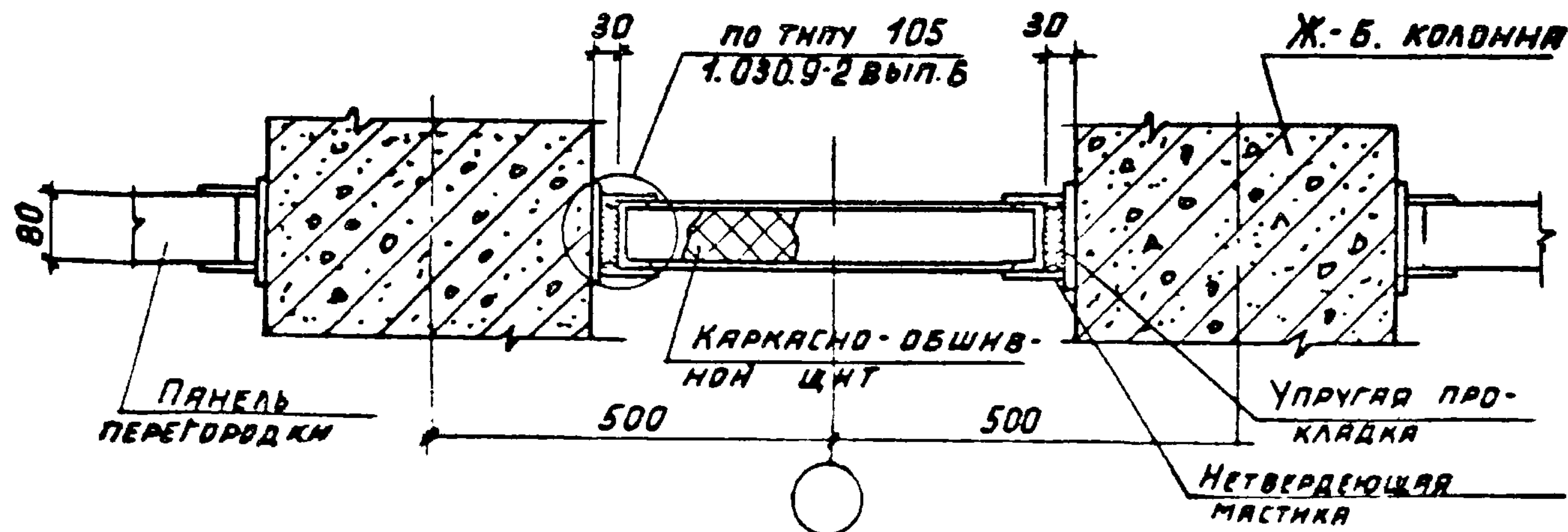
ДЕТАЛЬ ПЛАНА „У“ (СМ. ДОК 25)

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



α-α (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.

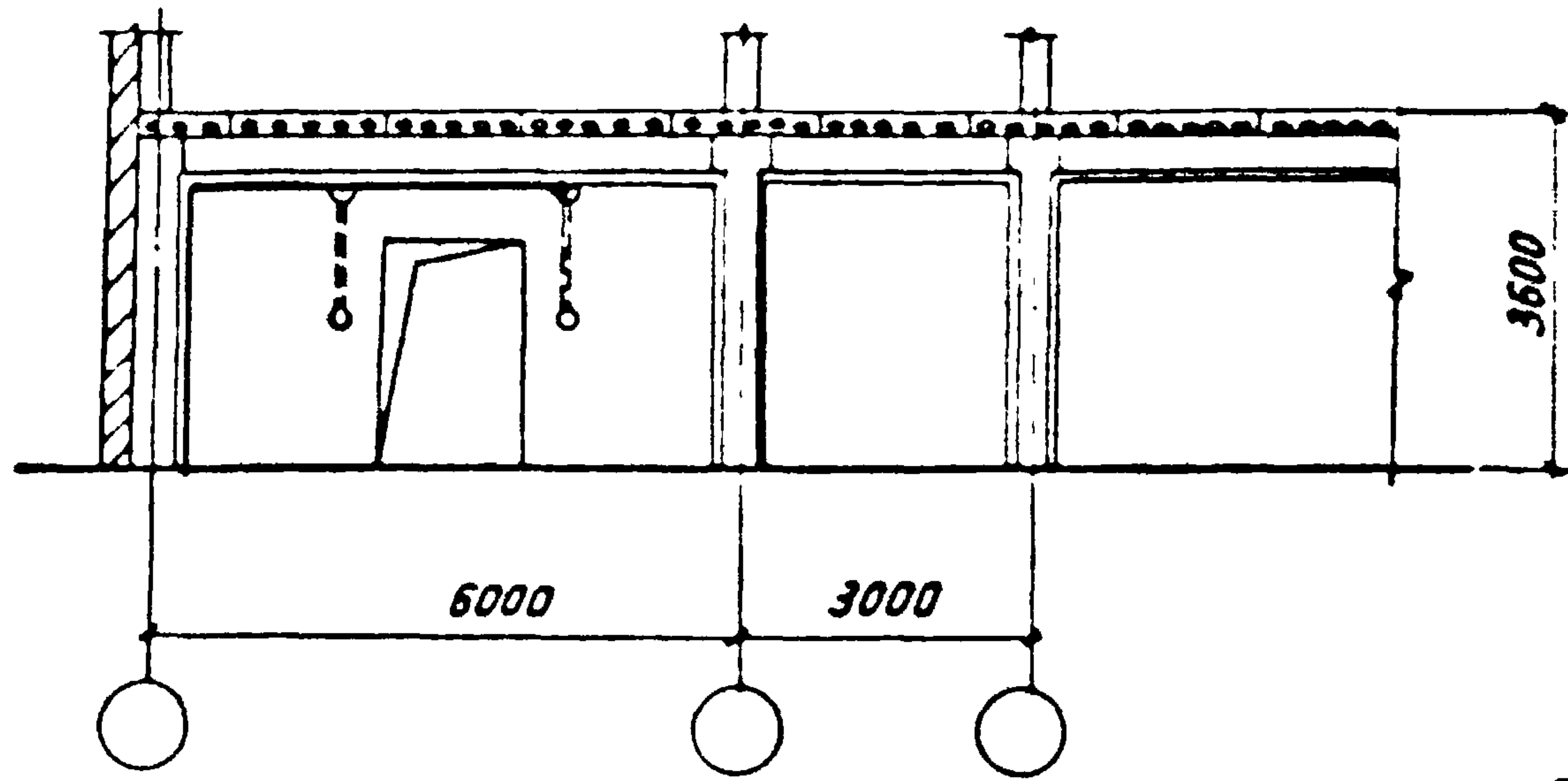
Места расположения узлов крепления каркасно-обшивных щитов определяются в конкретном проекте в зависимости от принятой конструкции щитов.

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

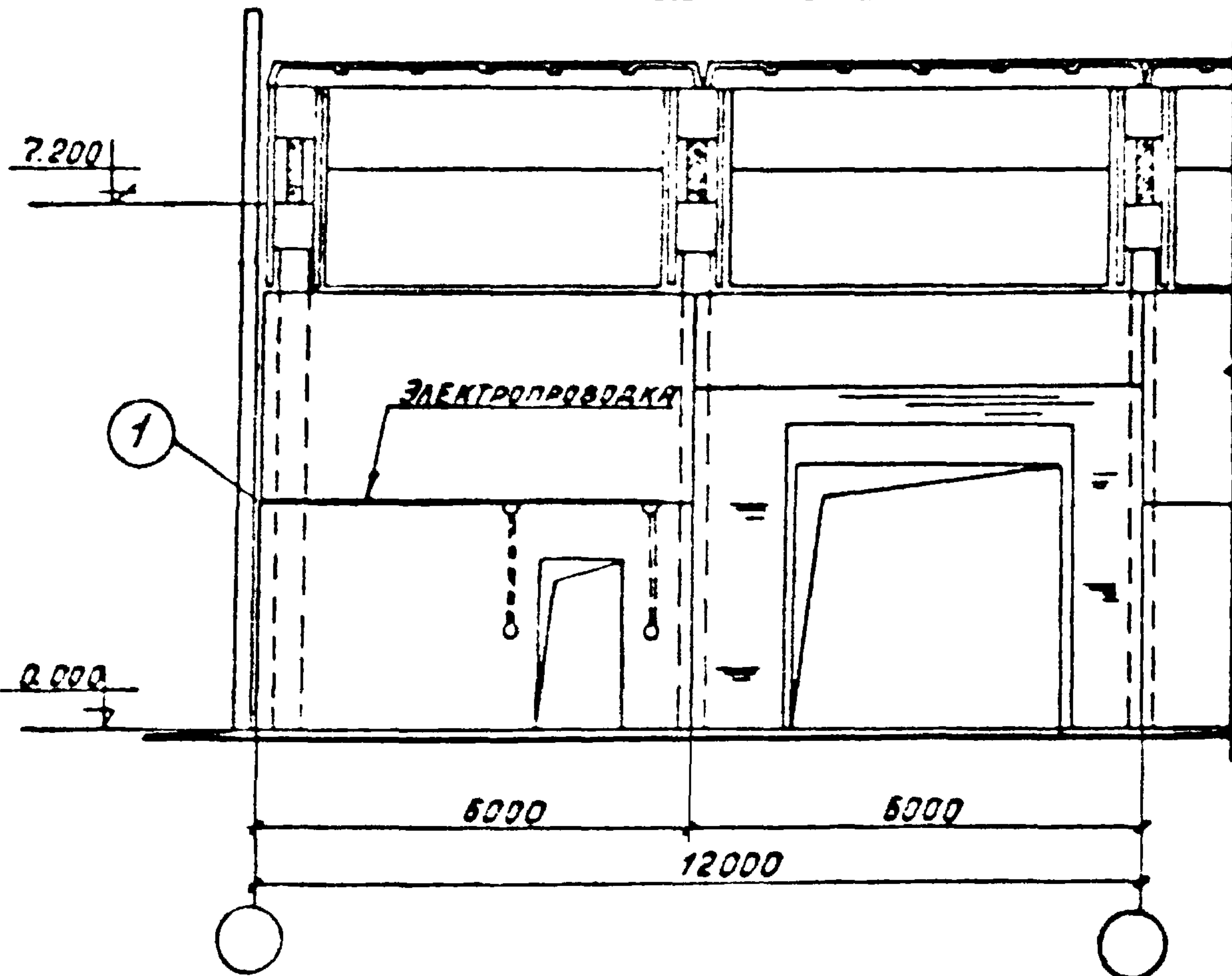
«Противопожарные нормы проектирования зданий и сооружений.»

НАЧ. ОТД	Бродский		1.030.9-2.0-76	СТАНДА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Н. КОНТ.	Чумакова					
ГЛ. СПЕЦ.	Коротецкий					
РУК. РА.	Чумакова					
ИСПОЛН.	Фомичев					
ПРОВЕР.	Чумакова		ПРИМЕРЫ УСТРОЙСТВА ПЕРЕГОРОДОК В МЕСТАХ ИХ ПЕРЕСЕЧЕНИЯ И В ТЕМПЕРАТУРНЫХ ШВАХ	Р	1	1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ						

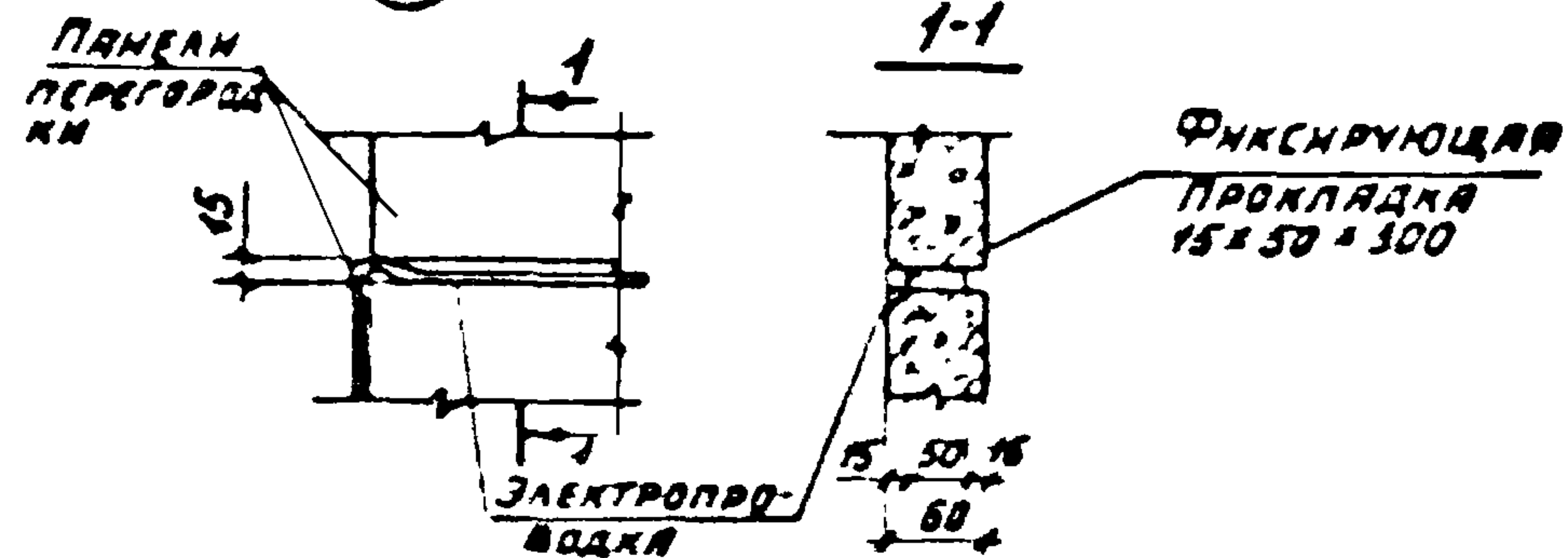
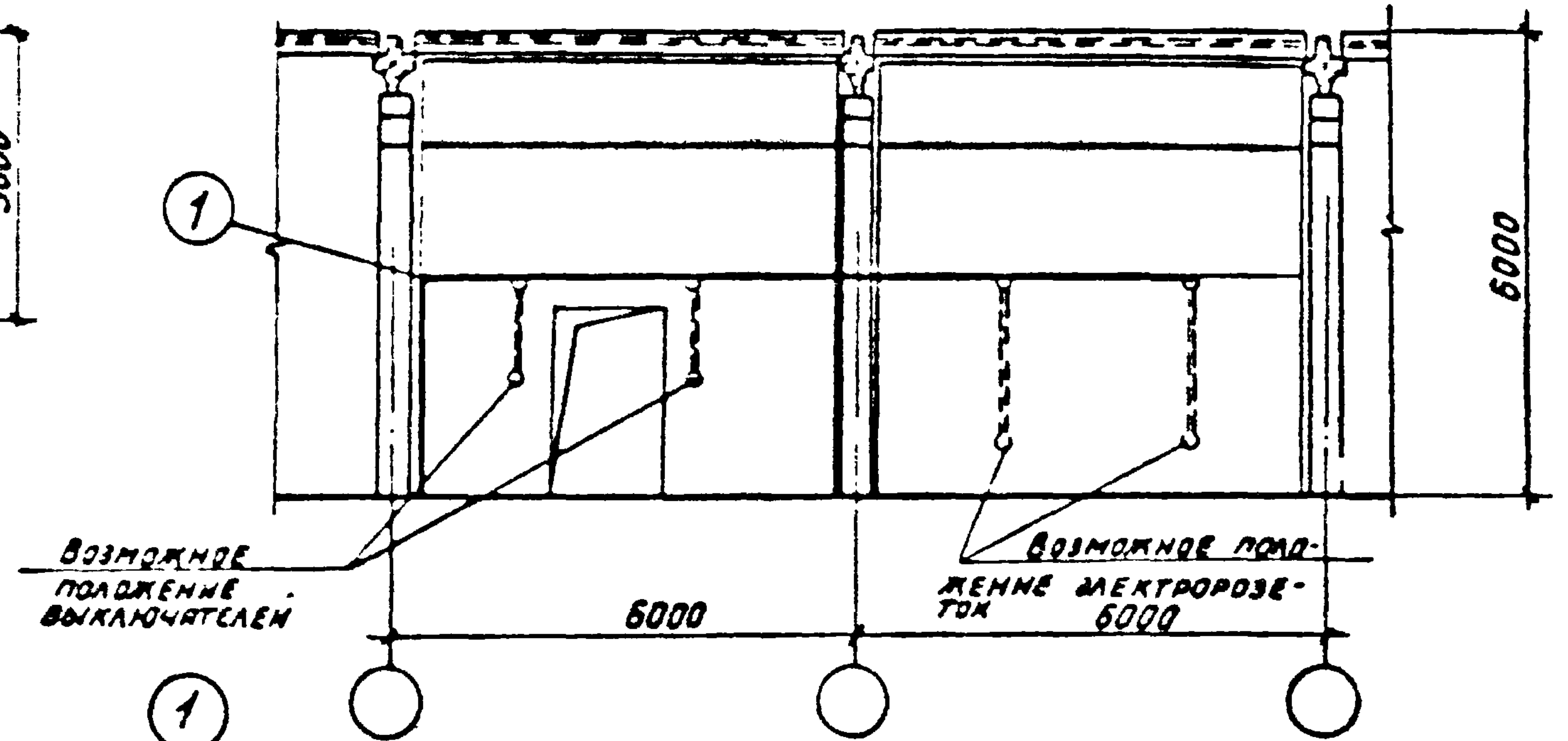
ПЕРЕГОРОДКА В ЗДАНИИ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1



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.

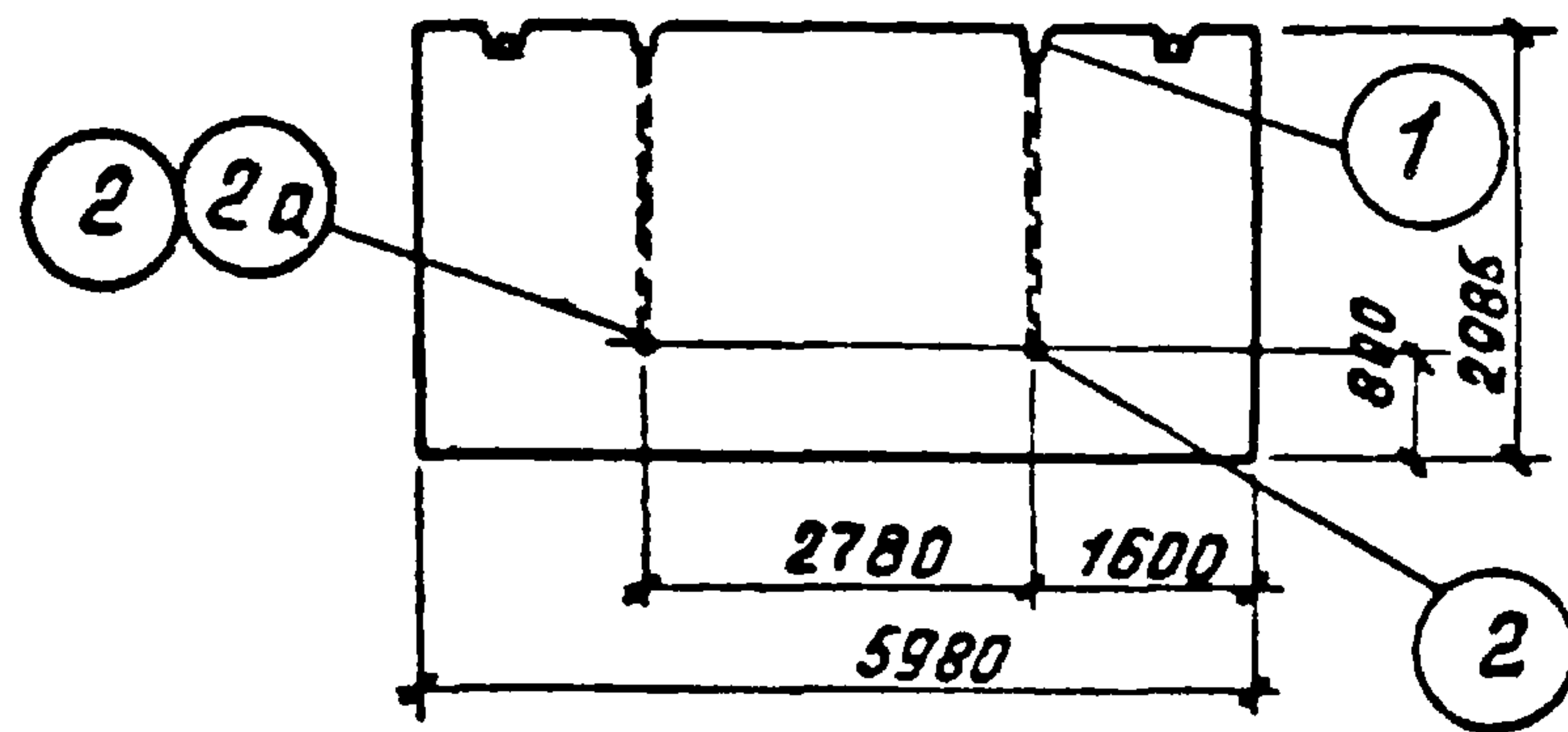
ННЧ ОТЗ	БРЮДСКИЙ	
И. КОНТ.	ЧУМАКОВА	
ГЛ. КОНСТ.	КОРОТЕЦКИЙ	
РУК. РАБ.	ЧУМАКОВА	
ИСПОЛН.	ЛИТВИНОВА	
ПРОВЕР.	ЧУМАКОВА	

1.030.9-2.0-77

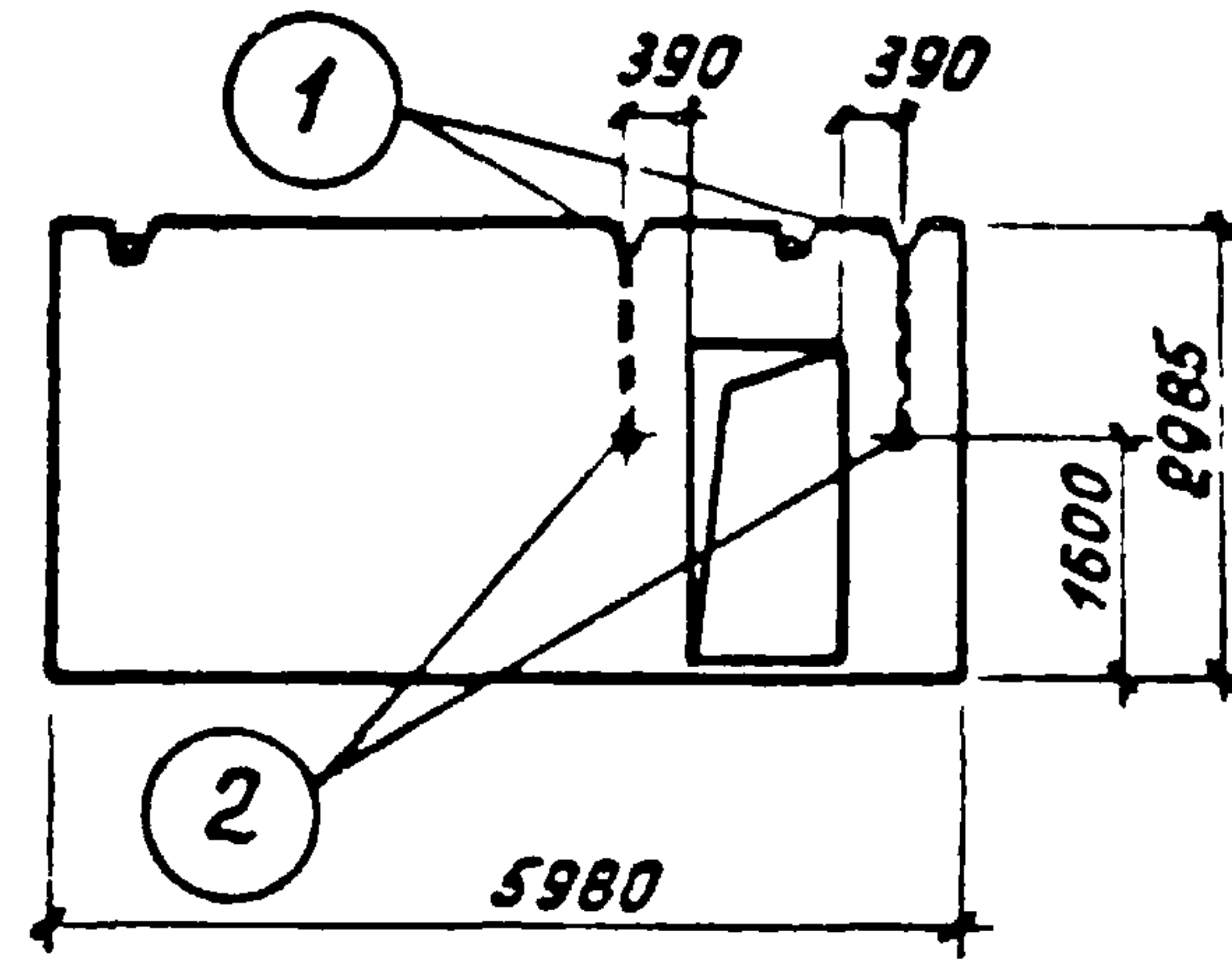
ПРИМЕРЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ ЭЛЕКТРОПРОВОДОВ В ПЕРЕГОРОДКАХ

СТАНДАРТ	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Р		1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ		

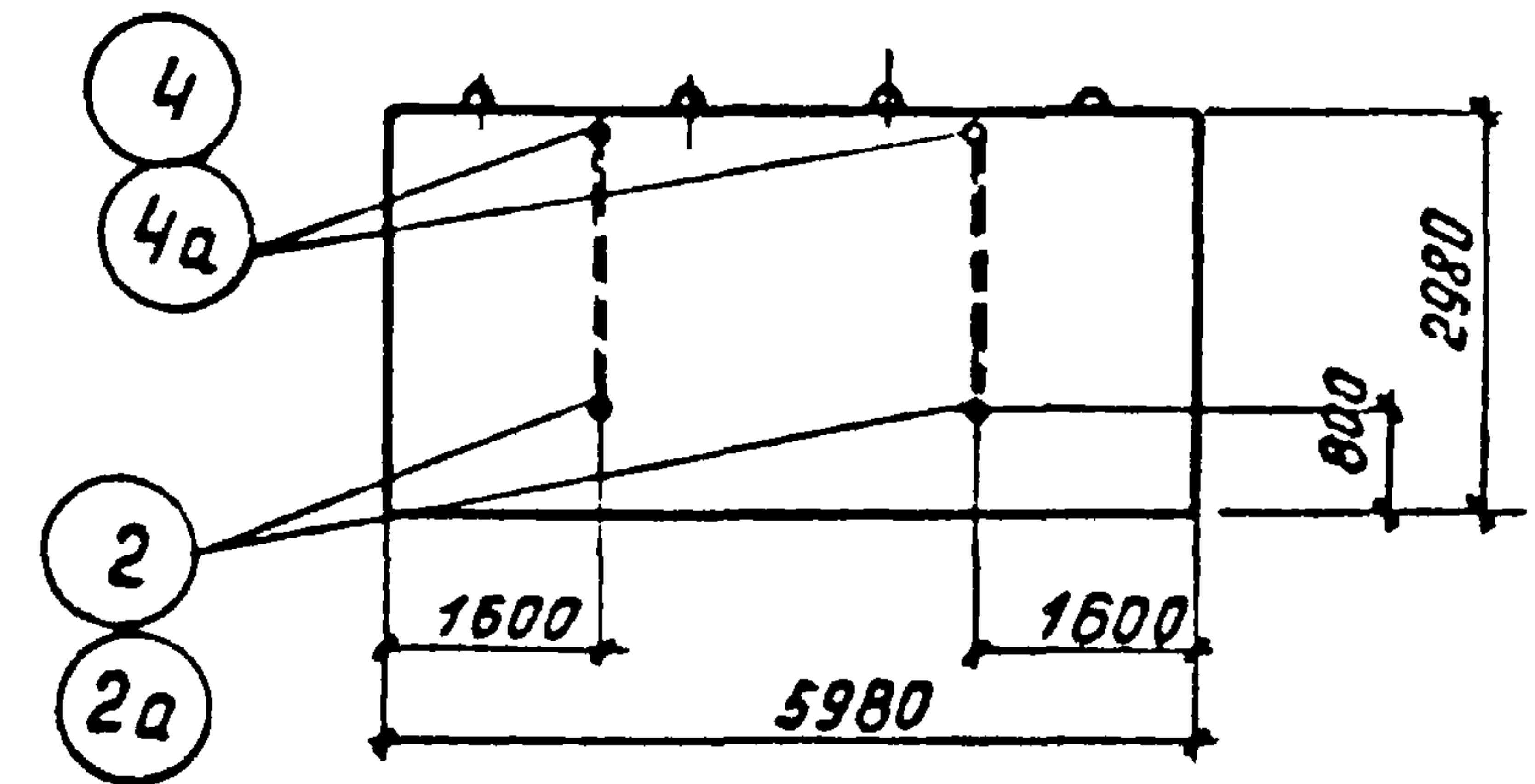
ПГ 60.30-1-Т



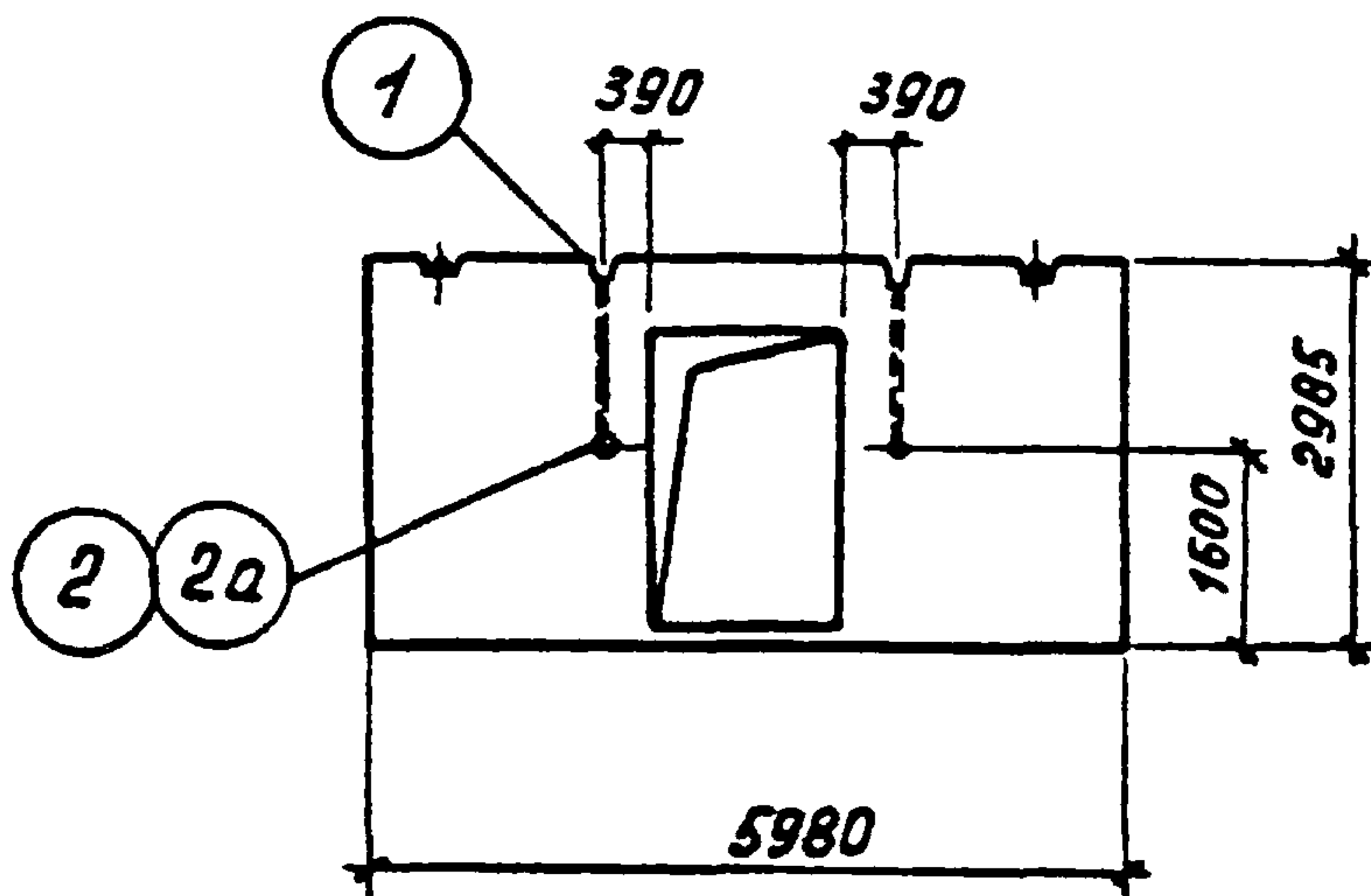
ПГ 60.30-1-Т-Д1



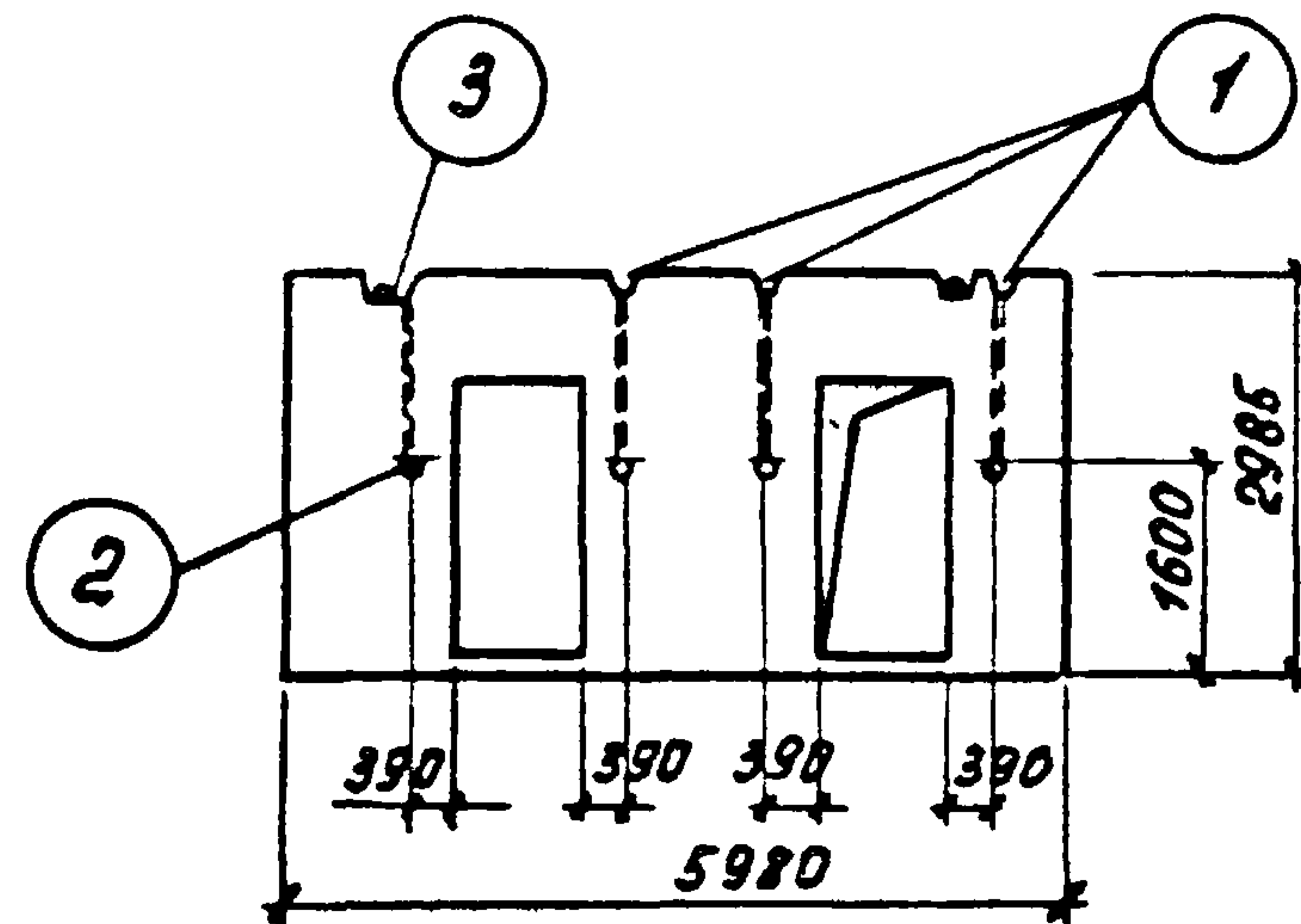
ПГ 60.30-Г



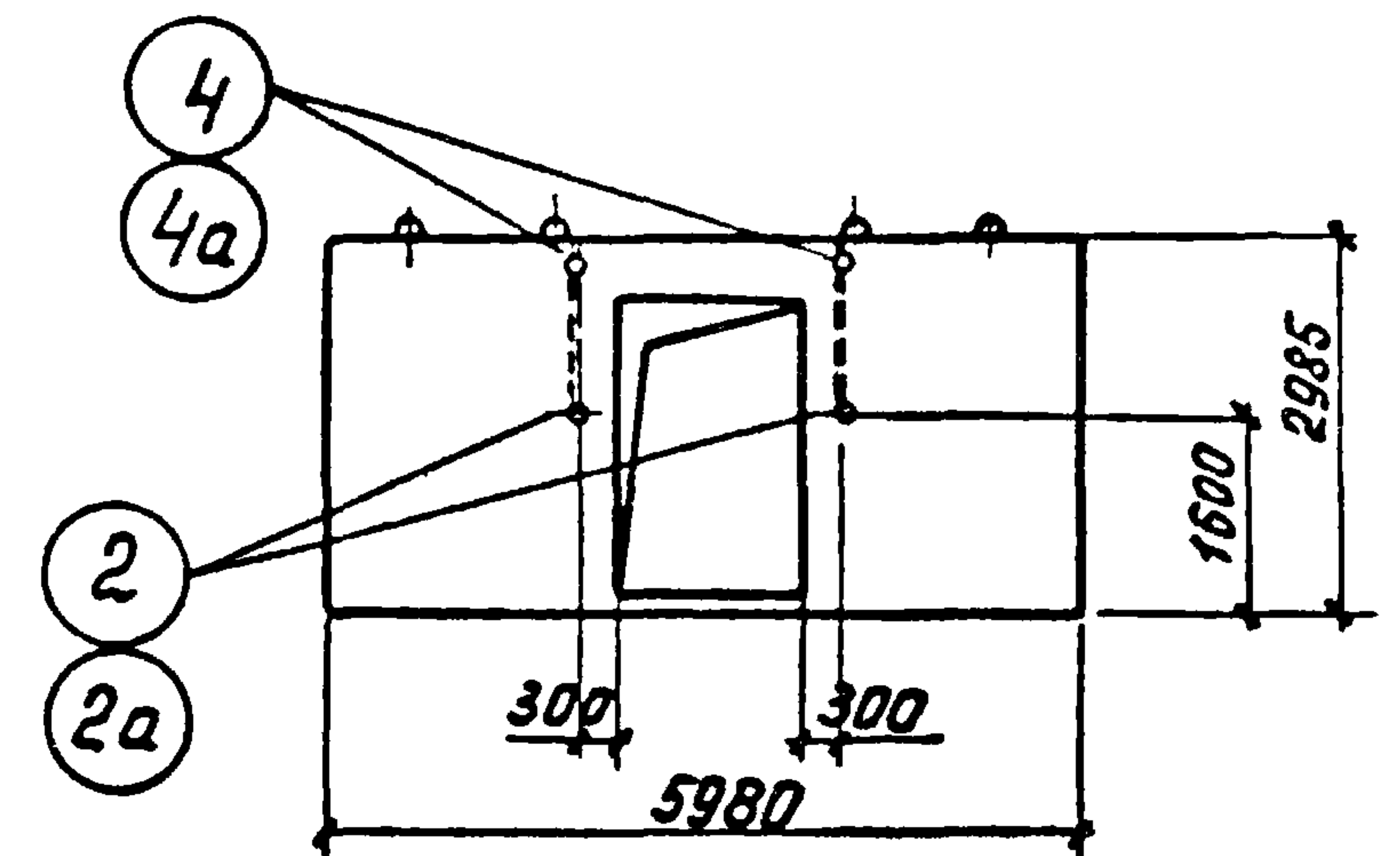
ПГ 60.30-1-Т-Д



ПГ 60.30-1-Т-2Д



ПГ 60.30-Г-Д

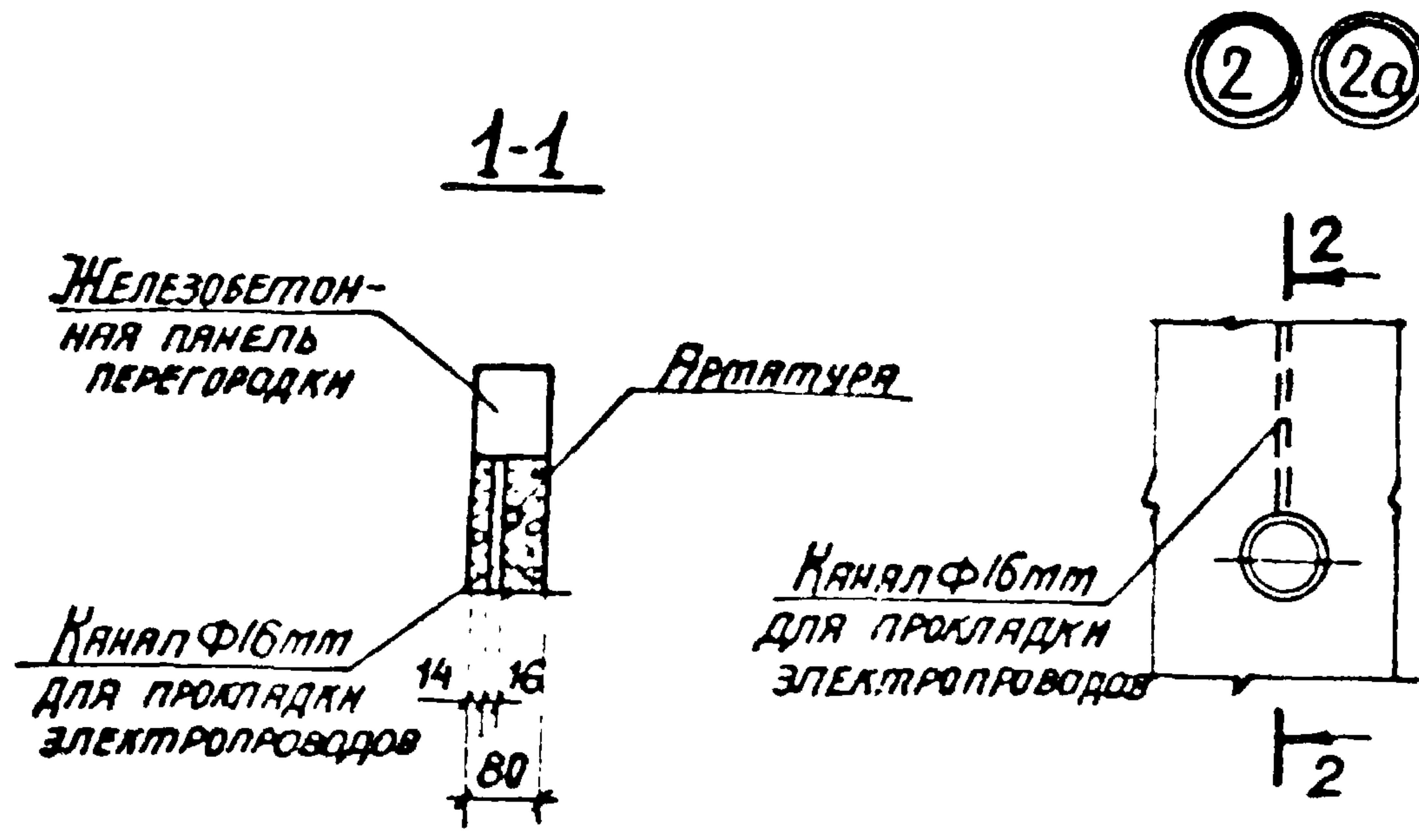
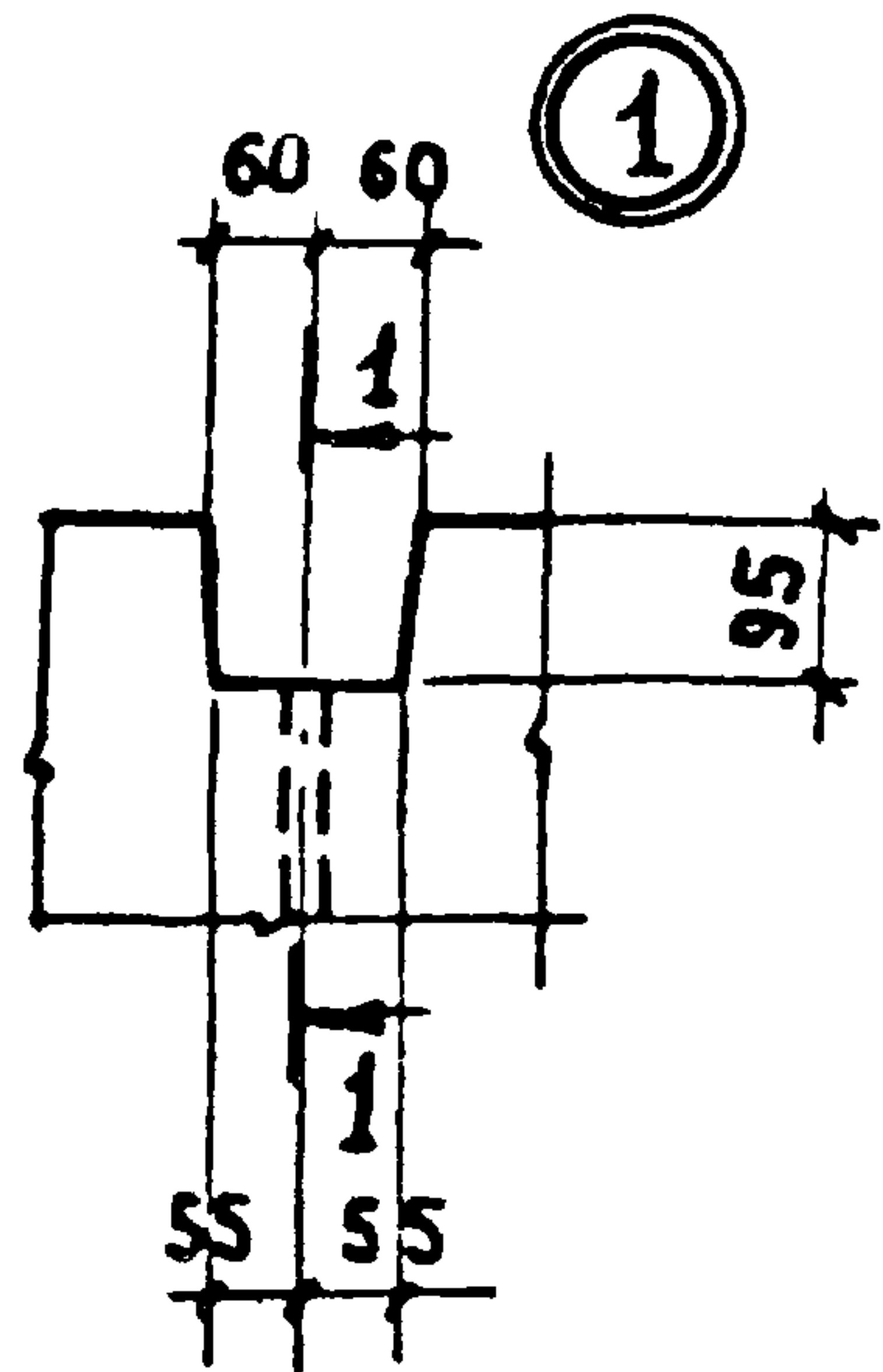


НАЧ.ОТД.	БРОДСКИЙ	Г
И.КОНТР.	ЧУЯКОВА	Ч
ГЛ.КОНСТ.	КОРОТЕЦКИЙ	К
РУК.ГР.	ЧУЯКОВА	Ч
ИСПОЛНИЛ	ЛИТВИНОВА	Л
ПРОВЕР.	ЧУЯКОВА	Ч

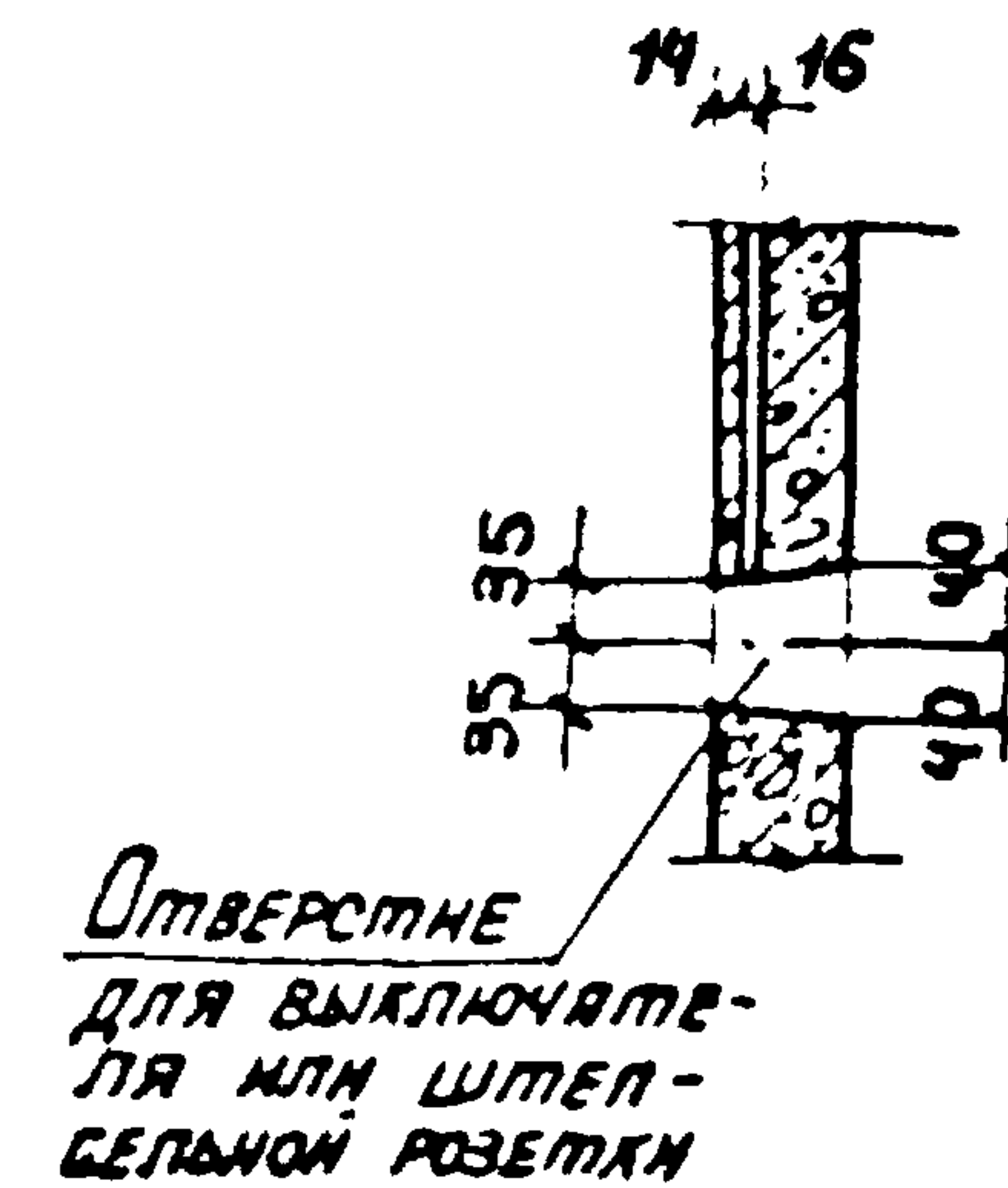
1.030.9-2.0-78

ПРИМЕРЫ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ,
И ГИПСОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ
С КАНАЛАМИ ДЛЯ ЭЛЕКТРО-
ПРОВОДОВ
УЗЛЫ 1...4

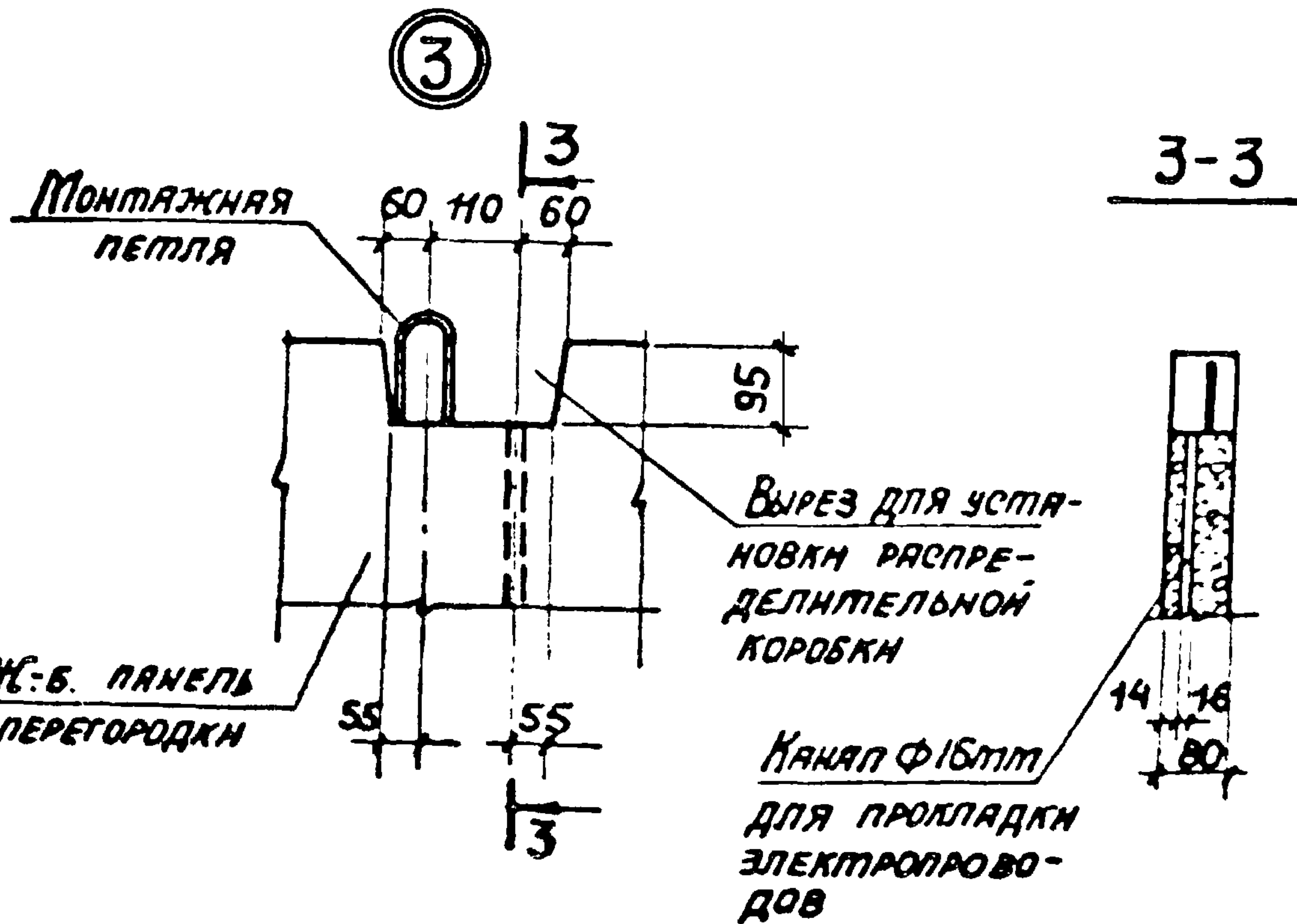
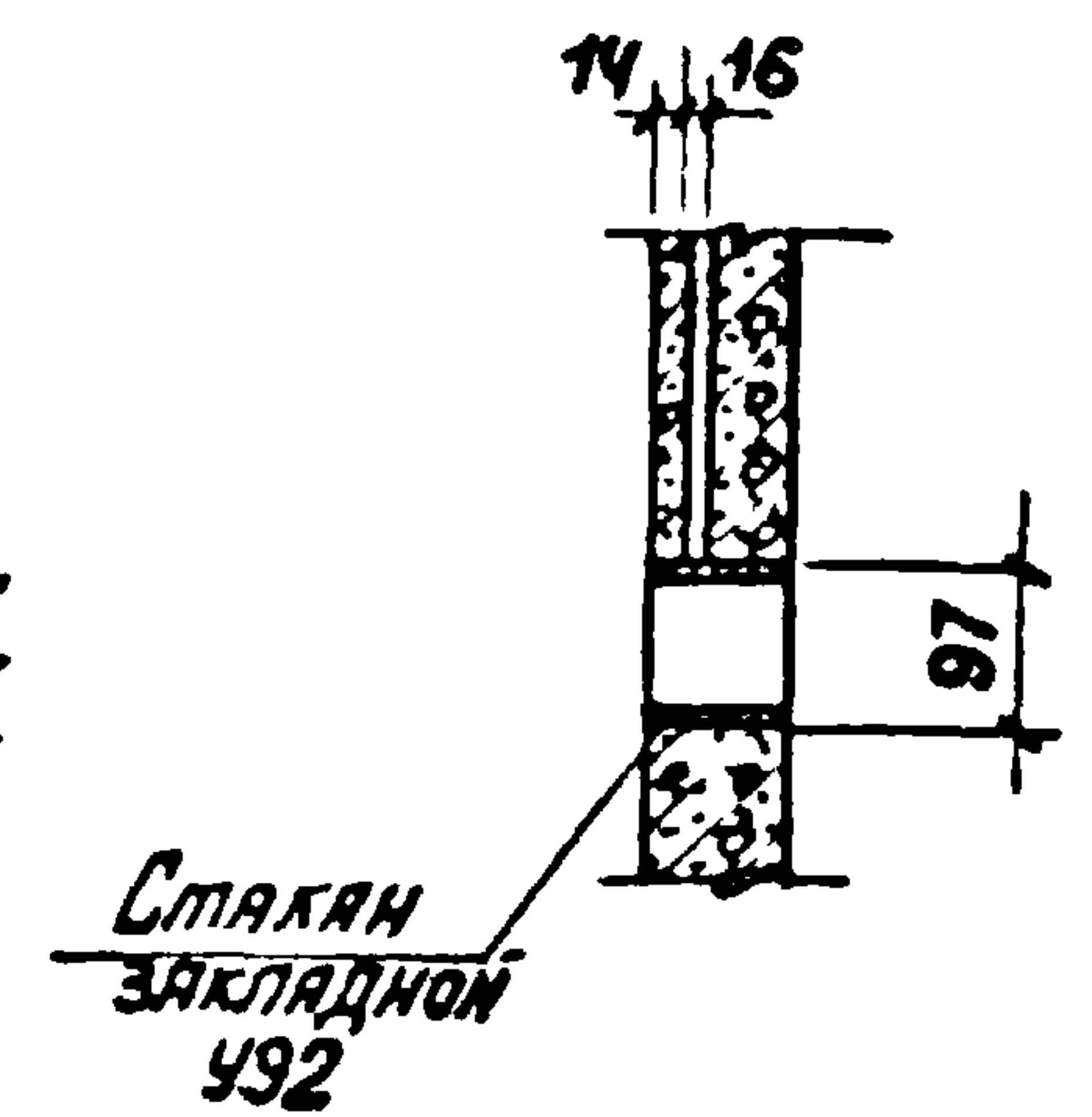
СТАНДА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Р	1	2
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ		



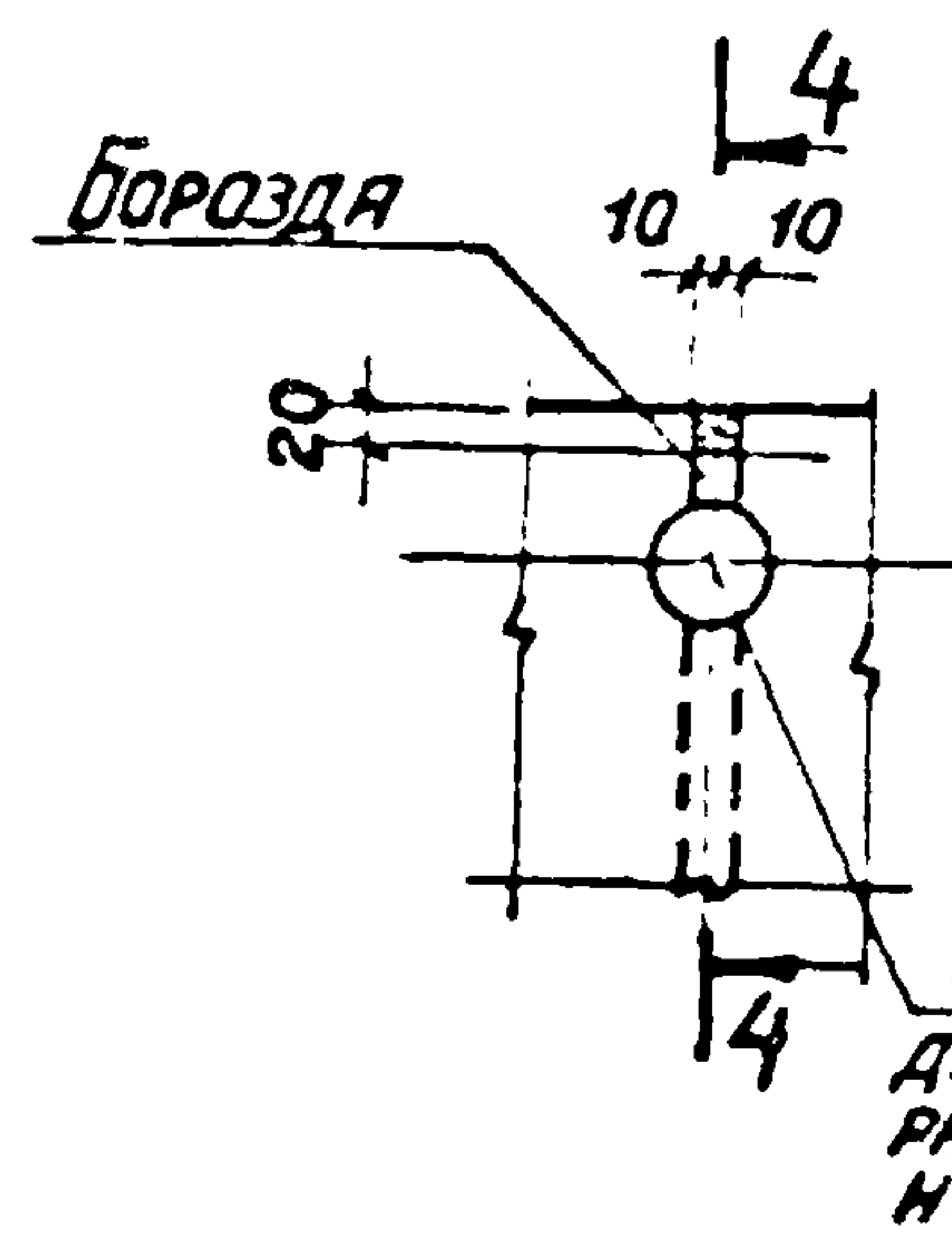
2-2
(для узла 2)



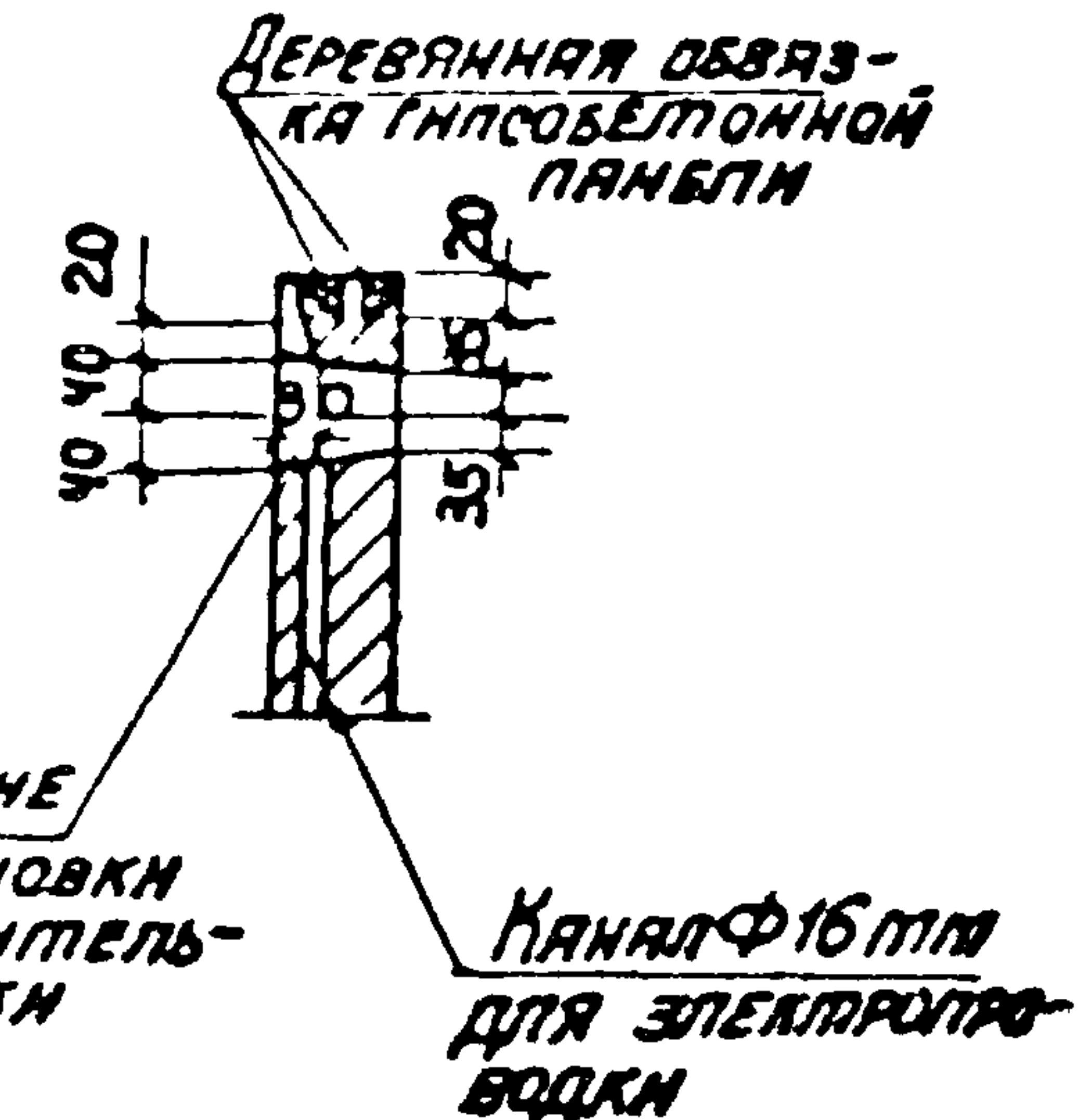
2-2
(для узла 2а)



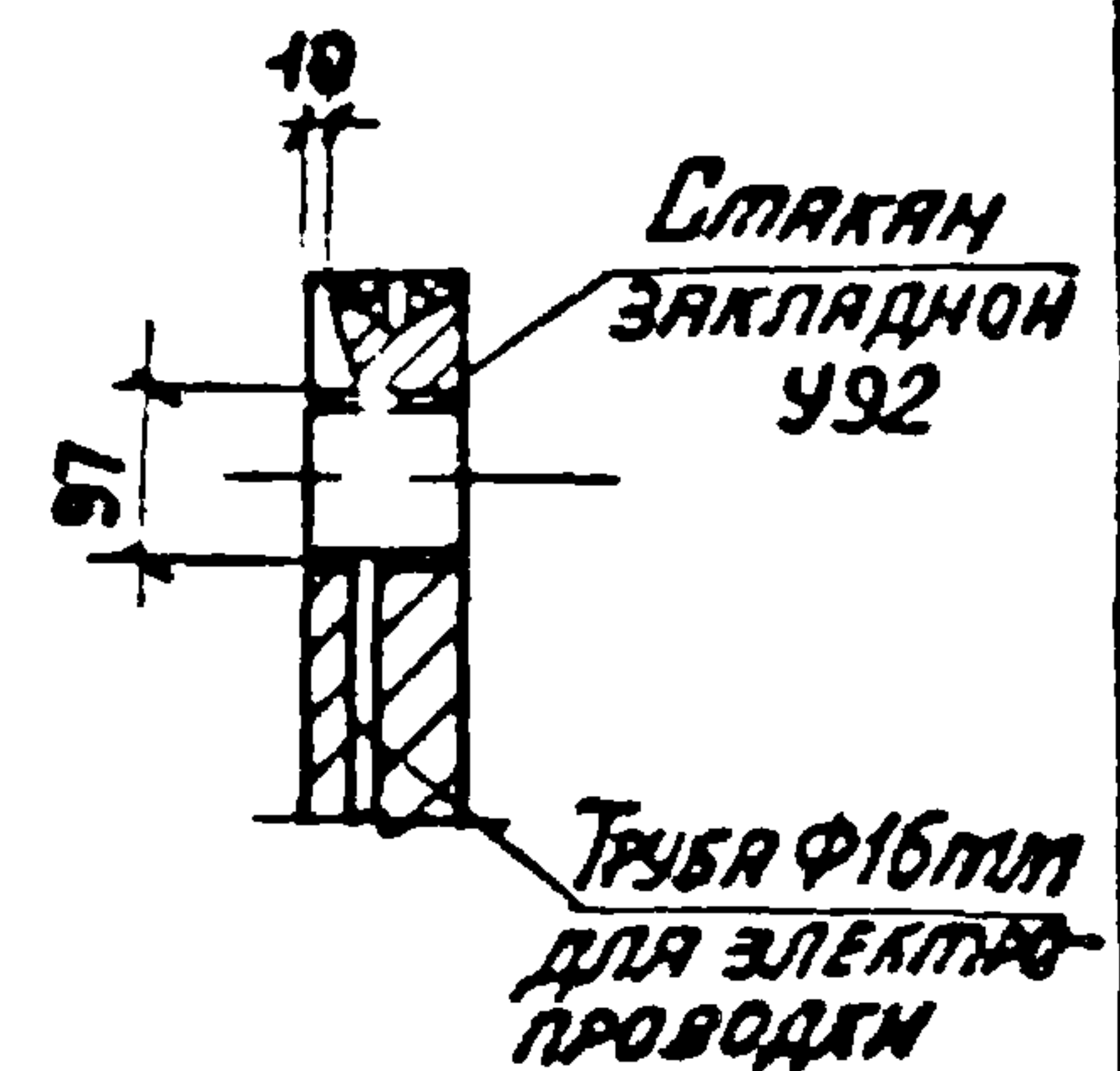
4 4а



4-4
(для узла 4)



4-4
(для узла 4а)



1.030.9-2.0-78

Лист
2

СХЕМА 1

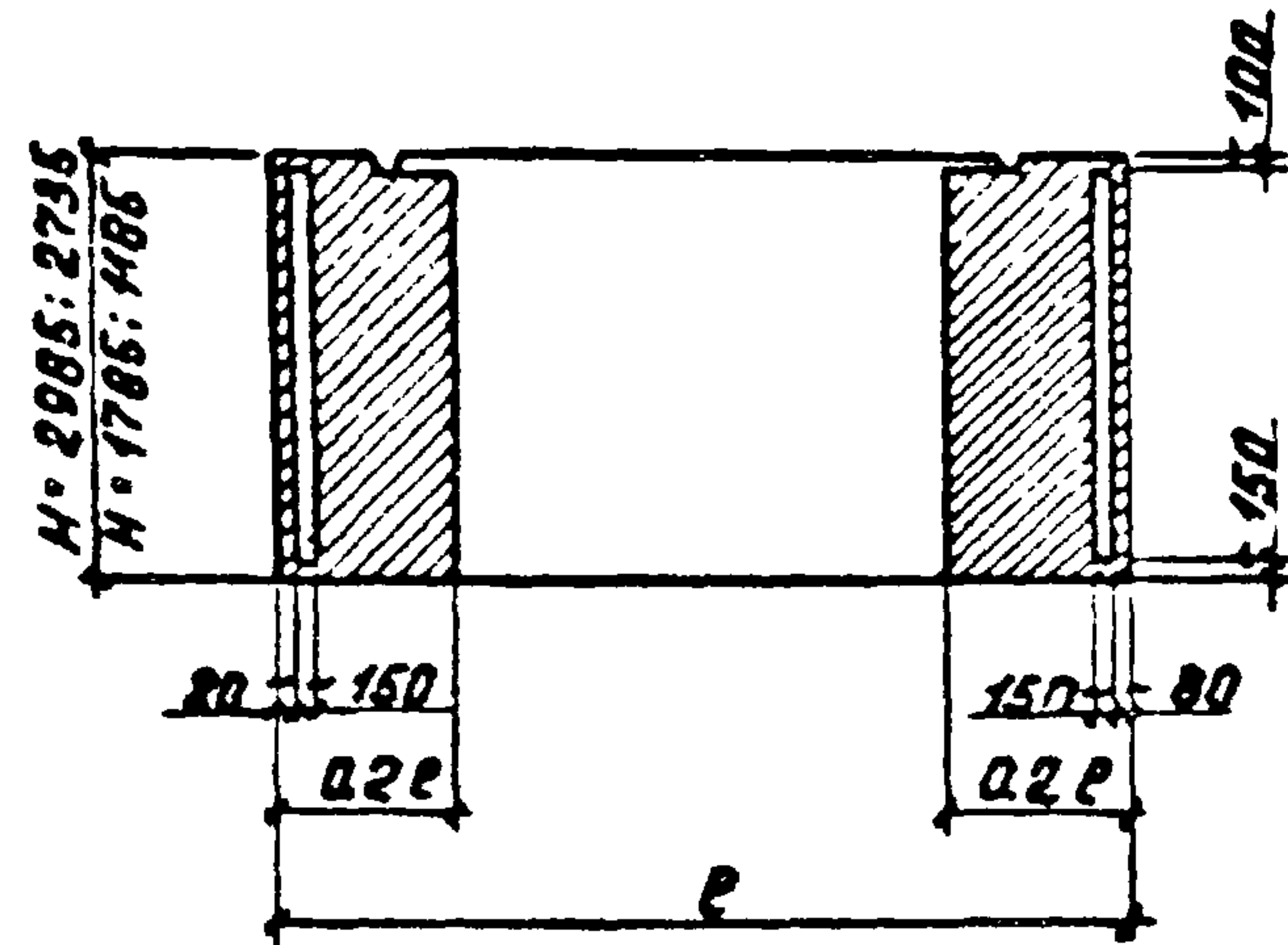


СХЕМА 2

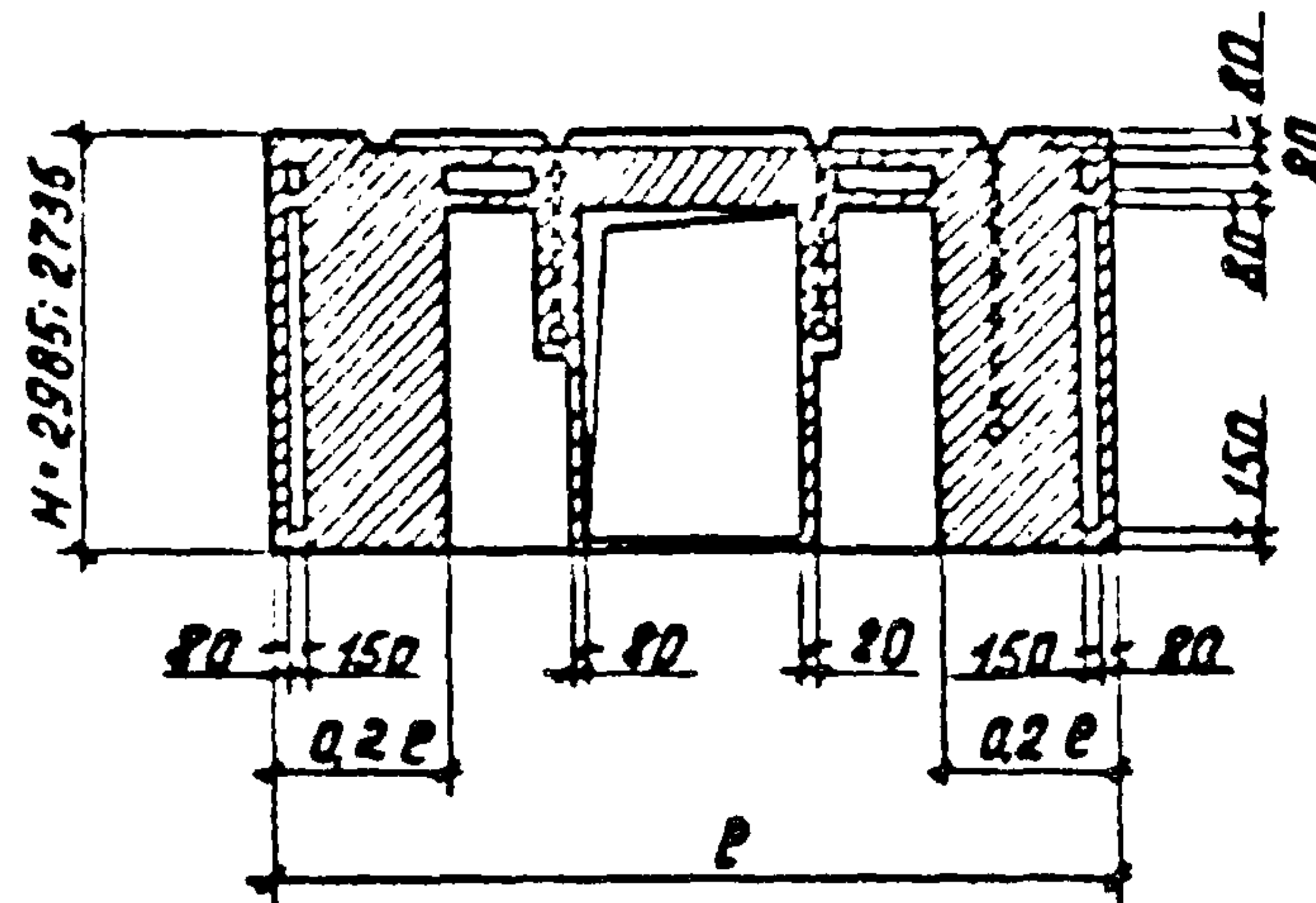


СХЕМА 3

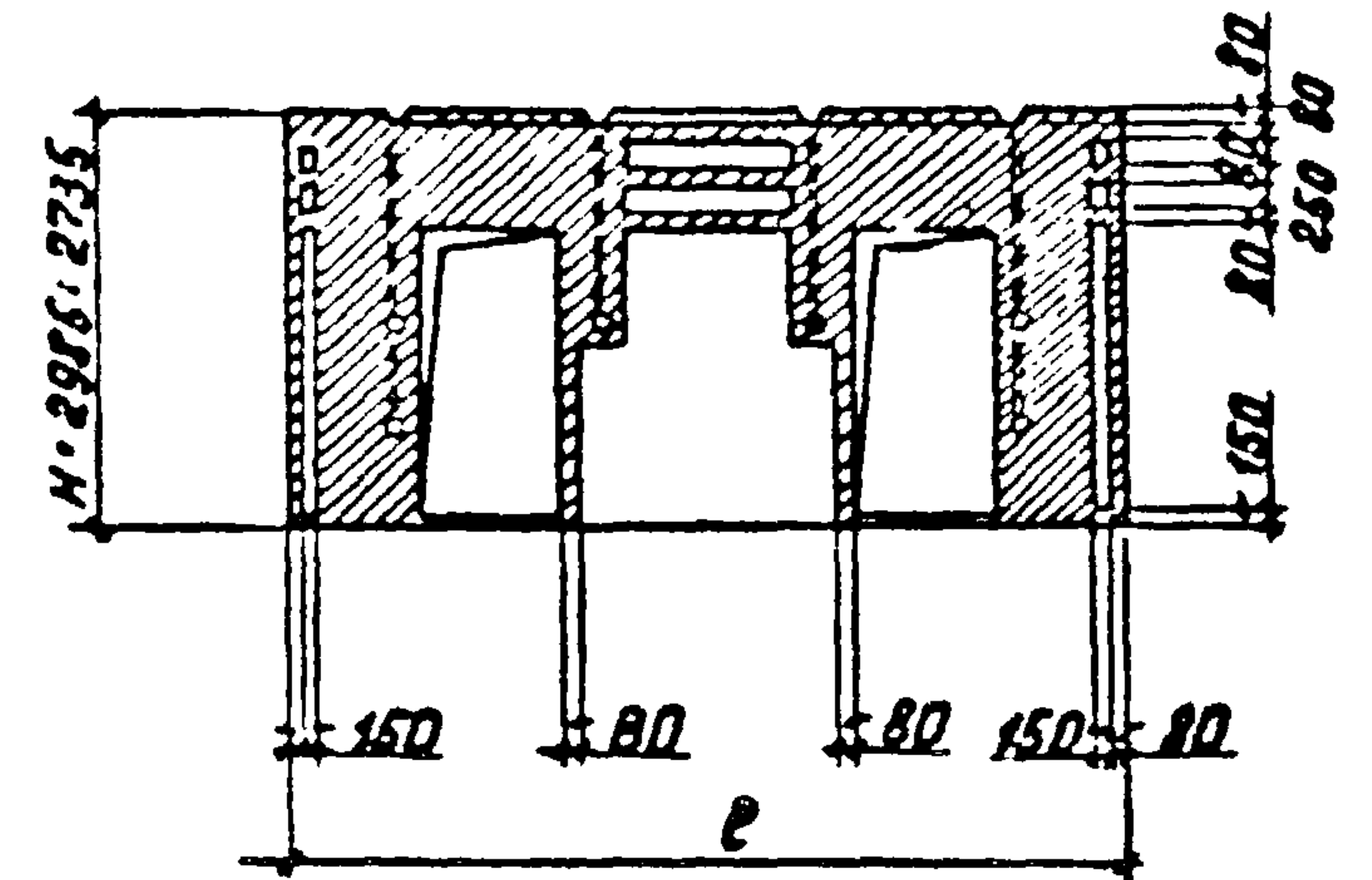


СХЕМА 4

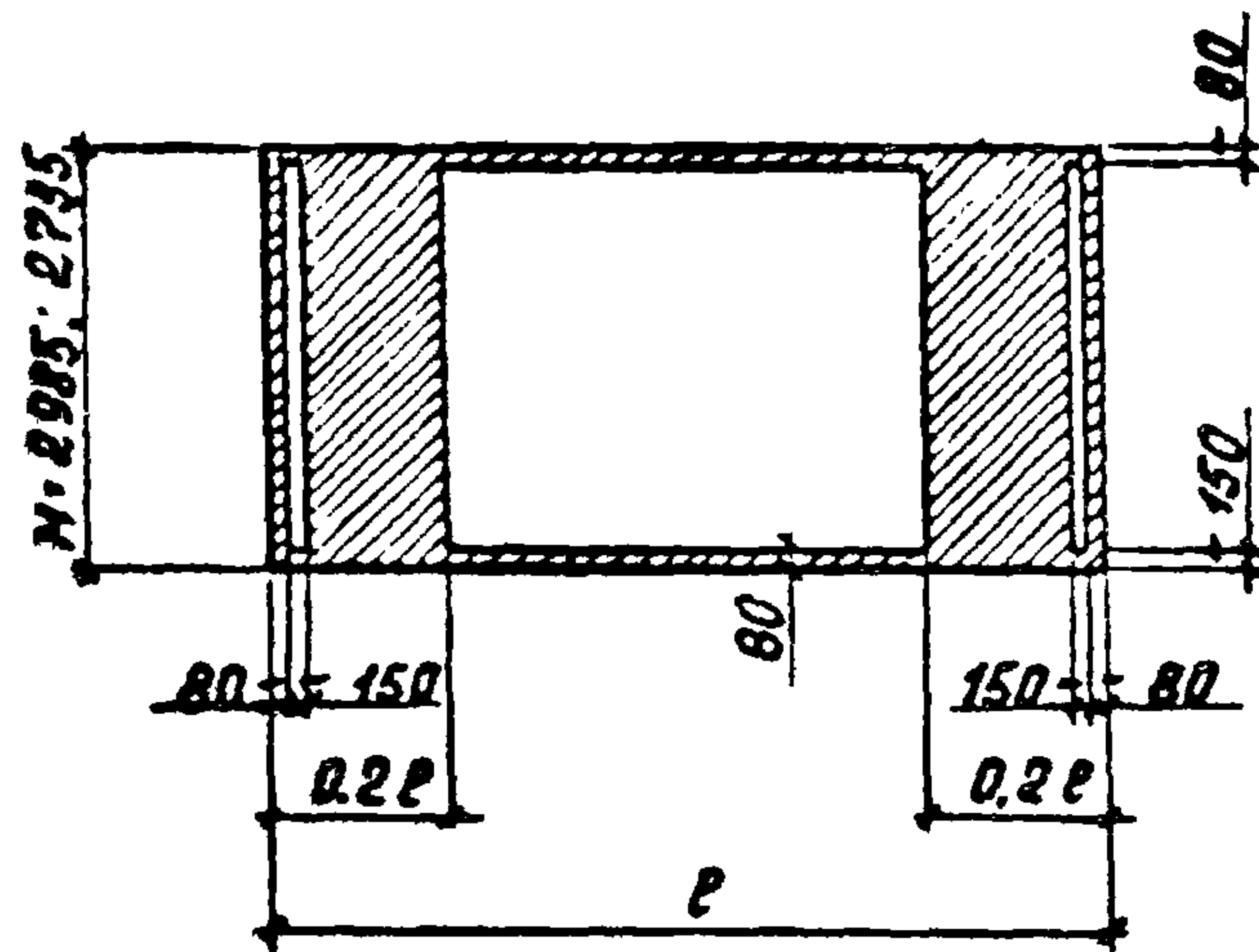


СХЕМА 5

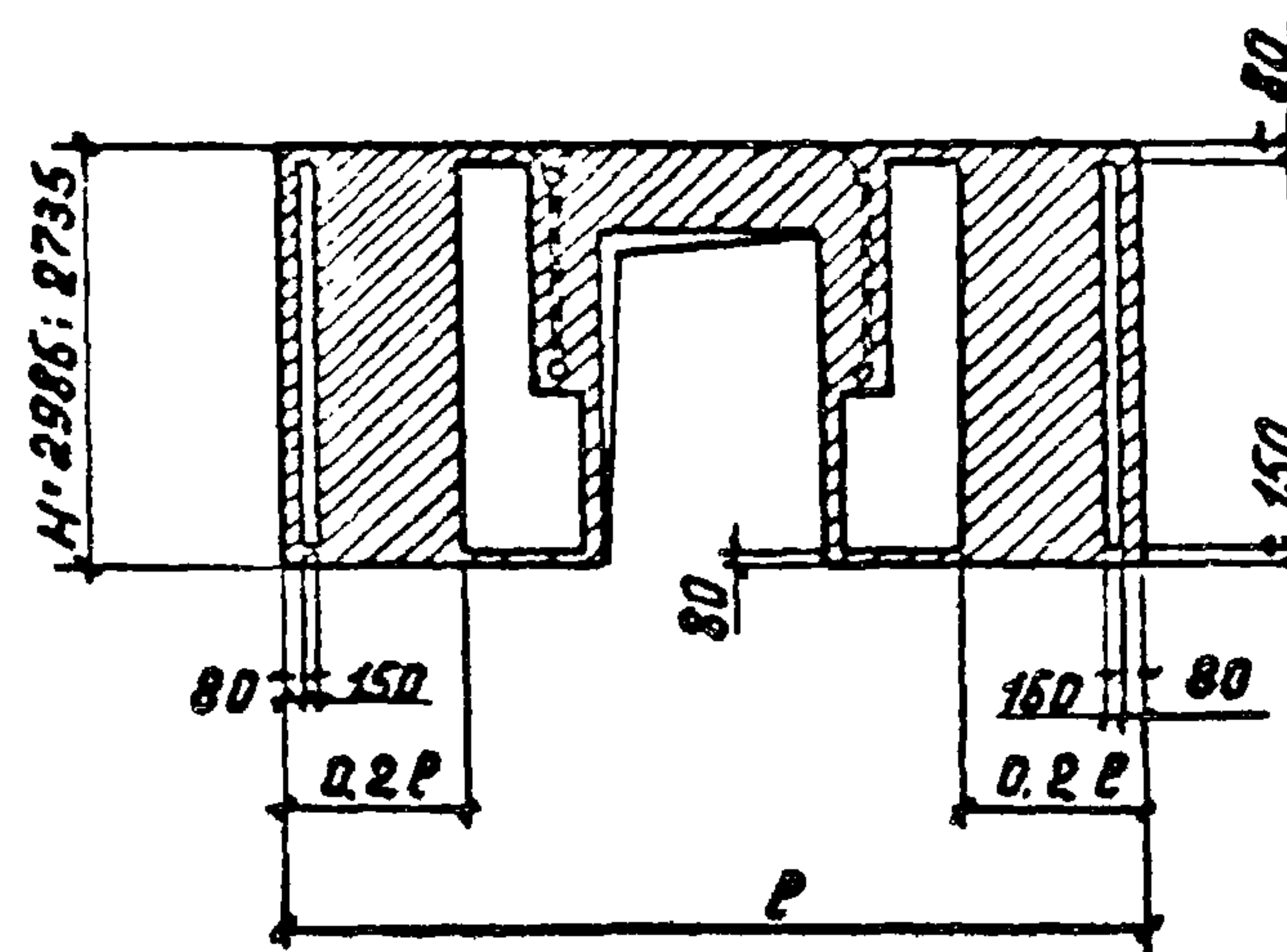
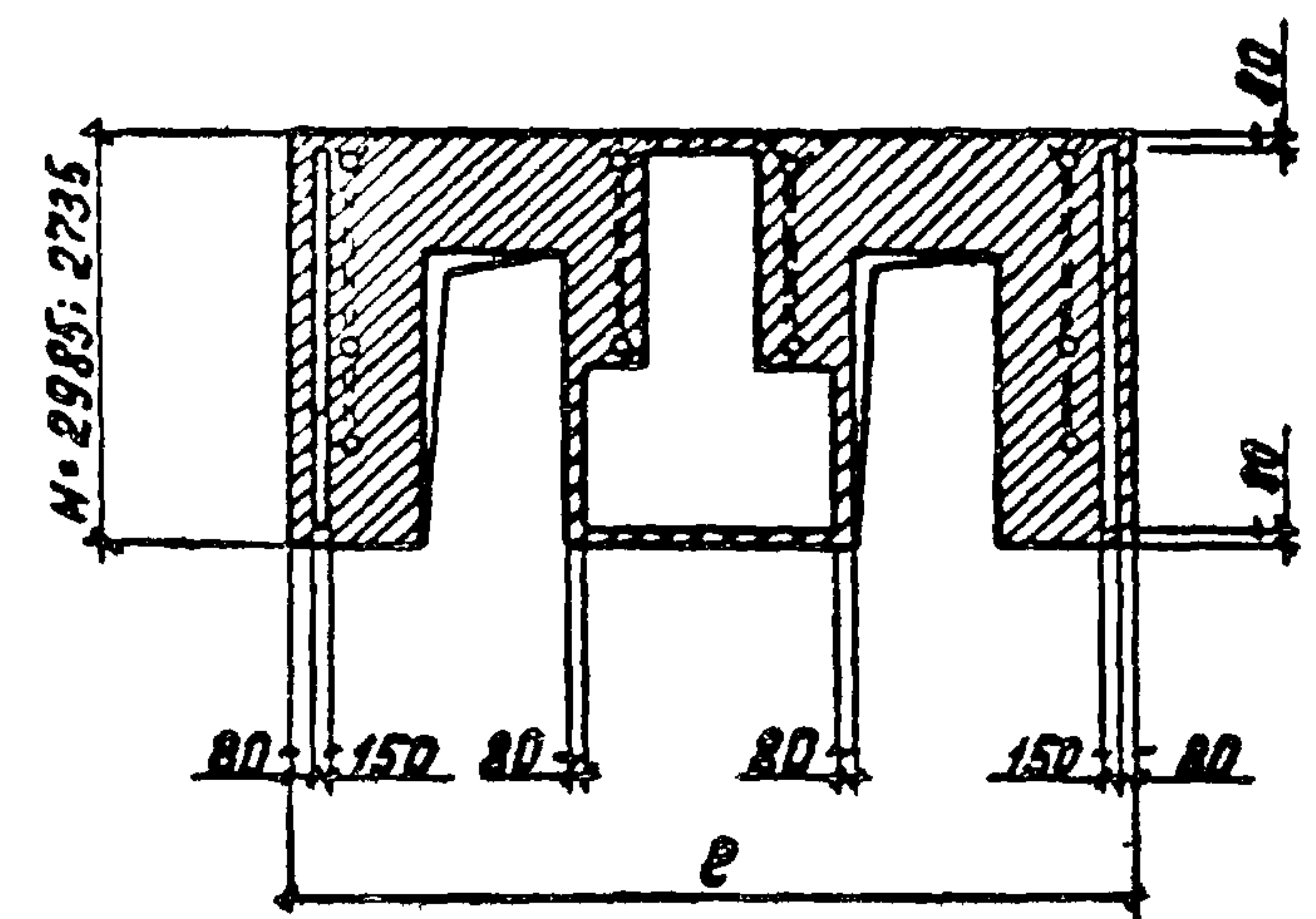



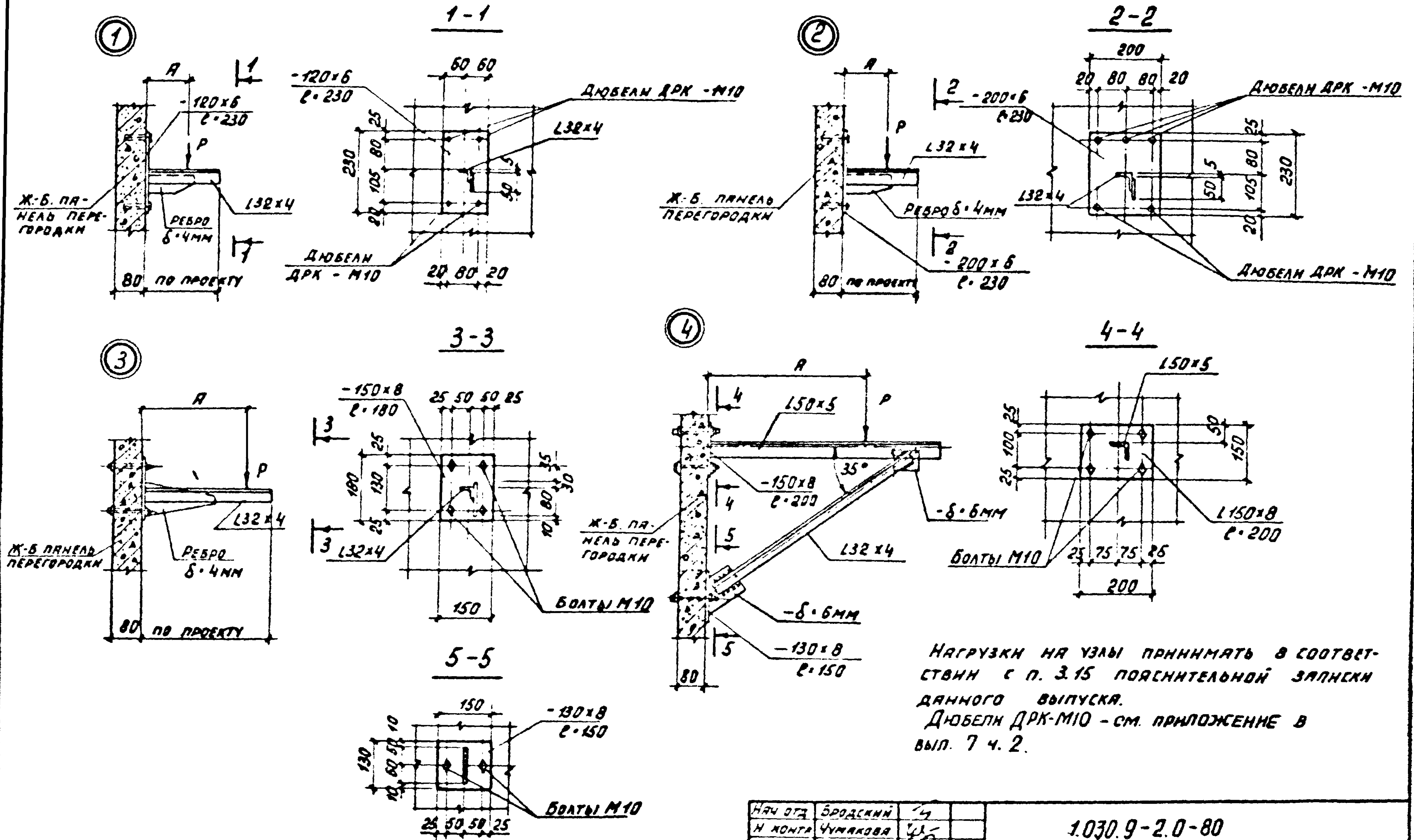


СХЕМА 6



-  — ЗОНА, В КОТОРОЙ ДОПУСКАЕТСЯ УСТРОЙСТВО ОТВЕРСТИЙ $\Phi 10$ - $\Phi 120$ ПУТЕМ СВЕРЛЕНИЯ
-  — ЗОНА, В КОТОРОЙ НЕ ДОПУСКАЕТСЯ УСТРОЙСТВО ОТВЕРСТИЙ
-  — ЭЛЕКТРОРАЗВОДКА

НАЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ			1.030.9-2.0-79			
Н. КОНТ.	ЧУМАКОВА						
ГЛ. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ			Зоны возможного расположения отверстий в железобетонных (схемы 1..3) и гипсобетонных (схемы 4..6) панелях.	Стяжка	Лист	Листов
Рук. гр.	ЧУМАКОВА				P		
Исполн.	ДОМНЦЕВ				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОЕКТНО-ИЗЫСКАТЕЛЬСКИЙ ИНСТИТУТ		
Провер.	ЧУМАКОВА						



НАГРУЗКИ НА УЗЛЫ ПРИНИМАТЬ В СООТВЕТСТВИИ С П. 3.15 ПОЯСНИТЕЛЬНОЙ ЗАПИСКИ ДАННОГО ВЫПУСКА.
 ДЮБЕЛИ ДРК-М10 - СМ. ПРИЛОЖЕНИЕ В ВЫП. 7 Ч. 2.

НАЧ. ОТЗ.	БРОДСКИЙ	4		1.030.9-2.0-80	СТРАНА ЛИСТ	ЛИСТОВ	
И. КОНСТ.	ЧУМАКОВА	4					
ГЛАВ. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ	4			ПРИМЕРЫ КРЕПЛЕНИЯ КРОШТЕЙНОВ К ПАНЕЛЯМ ПЕРЕГОРОДОК.	Р	1
СТ. НАЧ.	ЧУМАКОВА	4				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ	
ИСПОЛН.	АНТОНОВА	4					
ПРОВЕР.	ЧУМАКОВА	4					