

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ И АРХИТЕКТУРЕ

ПРИ ГОССТРОЕ СССР

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

ИИ-04

СБОРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ЗДАНИЙ КАРКАСНОЙ КОНСТРУКЦИИ

Серия ИИ-04-0

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ

выпуск 8

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ СВЯЗЕВОГО
КАРКАСА ДЛЯ ЗДАНИЙ С НАРУЖНЫМИ СТЕНАМИ ИЗ КИРПИЧА И
МЕСТНЫХ МАТЕРИАЛОВ

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

13014

ЦЕНА: 0-99

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ
ГОССТРОЙ СССР

Москва, А-445, Сидячая ул., 22

Сдано в печать 11 1981.

Заказ № 3065 Тираж 200 экз.

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ И АРХИТЕКТУРЕ
ПРИ ГОССТРОЕ СССР

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И ОБОРУЖЕНИЙ

ИИ-04

СБОРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ЗДАНИЙ КАРКАСНОЙ КОНСТРУКЦИИ

Серия ИИ-04 - 0

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ

выпуск 8

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ СВЯЗЕВОГО
КАРКАСА ДЛЯ ЗДАНИЙ С НАРУЖНЫМИ СТЕНАМИ ИЗ КИРПИЧА
И МЕСТНЫХ МАТЕРИАЛОВ

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

РАЗРАБОТАНЫ
ЦНИИЭП ТОРГОВО-
БЫТОВЫХ ЗДАНИЙ
И ТУРИСТСКИХ КОМ-
ПЛЕКСОВ

УТВЕРЖДЕНЫ
с 1/IX 1974 г.
ГОСУДАРСТВЕННЫМ КОМИТЕТОМ
ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ
И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР
ПРИКАЗ № 166 от 22/VI-74 г.

СОДЕРЖАНИЕ	№ ЛИСТА	№ СТ.	№ ЛИСТА	№ СТ.
ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА		2		
КОМПОНОВОЧНЫЕ СХЕМЫ ЗДАНИЙ ПРИ ПОПЕРЕЧНОМ КАРКАСЕ С ОПИРАНИЕМ РИГЕЛЕЙ В КРАЙНИХ ПРОЛЕТАХ НА СТЕНЫ	1	5	11	15
КОМПОНОВОЧНЫЕ СХЕМЫ ЗДАНИЙ ПРИ ПОПЕРЕЧНОМ КАРКАСЕ С ОПИРАНИЕМ РИГЕЛЕЙ В КРАЙНИХ ПРОЛЕТАХ НА ПЛАСТРЫ	2	6	12	16
КОМПОНОВОЧНЫЕ СХЕМЫ ЗДАНИЙ ПРИ ПРОДОЛЬНОМ КАРКАСЕ И ПАНТАХ В КРАЙНИХ ПРОЛЕТАХ ДЛИНОЙ 5760 ММ.	3	7	13	17
КОМПОНОВОЧНЫЕ СХЕМЫ ЗДАНИЙ ПРИ ПРОДОЛЬНОМ КАРКАСЕ И ПАНТАХ В КРАЙНИХ ПРОЛЕТАХ ДЛИНОЙ 6280 ММ	4	8	14	18
ПРИМЕРЫ КОМПОНОВОЧНЫХ СХЕМ ЗДАНИЙ ПРИ ПОВОРОТАХ КАРКАСА	5-6	9-10	15	19
ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ С РИГЕЛЯМИ, ОПИРАЮЩИМИСЯ НА СТЕНЫ И КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 300×300 ММ	7	11	16	20
ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ С РИГЕЛЯМИ, ОПИРАЮЩИМИСЯ НА СТЕНЫ, И КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 400×400 ММ.	8	12	17	21
ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ С РИГЕЛЯМИ, ОПИРАЮЩИМИСЯ НА ПЛАСТРЫ, И КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 300×300 ММ.	9	13	18	22
ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ С РИГЕЛЯМИ, ОПИРАЮЩИМИСЯ НА ПЛАСТРЫ, И КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 400×400 ММ.	10	14	19	23
			20	24
			21	25
			22	26
			23	27
			24	28
			25	29
			26	30
			27	31
			28	32
			29	33
			30	34
			31	35
			32	36
			33	37
			34	38
			35	39
			36	40
			37	41
			38	42
			39	43
			40	44
			41	45
			42	46
			43	47
			44	48
			45	49
			46	50
			47	51
			48	52
			49	53
			50	54
			51	55
			52	56
			53	57
			54	58
			55	59
			56	60
			57	61
			58	62
			59	63
			60	64
			61	65
			62	66
			63	67
			64	68
			65	69
			66	70
			67	71
			68	72
			69	73
			70	74
			71	75
			72	76
			73	77
			74	78
			75	79
			76	80
			77	81
			78	82
			79	83
			80	84
			81	85
			82	86
			83	87
			84	88
			85	89
			86	90
			87	91
			88	92
			89	93
			90	94
			91	95
			92	96
			93	97
			94	98
			95	99
			96	100

Настоящий выпуск содержит указания по применению сборных элементов связевого каркаса серии УУ-04, а также панелей перекрытий по серии 1.141-1 для зданий с внутренним каркасом и с несущими наружными стенами из кирпича и местных материалов. Такое конструктивное решение может применяться в проектировании и строительстве гражданских зданий и зданий административно-бытового назначения промышленных предприятий I степени огнестойкости по СНиП II-В.5-70 для обычных условий строительства при снеговых и ветровых нагрузках для I-II районов СССР в соответствии с СНиП II-А.11-82.

Расчетные нагрузки на перекрытия проектируемых зданий приняты 450, 600, 800 и 1250 кг/м² при нагрузке 1250 кг/м². Следует применять изделия каркаса с колоннами сечением 400x400 мм и панели перекрытий по серии ИИ-04-4 выпуски 17-22. Величины расчетных и нормативных равномерно-распределенных нагрузок для плит перекрытий и покрытий, а также погонных нагрузок для ригелей приняты в соответствии с указаниями по применению унифицированных нагрузок при проектировании типовых железобетонных конструкций для сборных перекрытий и покрытий зданий СНЗБ-67 и приведены в таблице Т на стр. 6 выпуска 5 серии УУ-04-0

Высоты этажей зданий могут быть приняты 3,3; 3,6 и 4,2 м. Высота подвала может быть равной 2,0; 2,9; 3,3; 3,6 и 4,2 м.

Средние поперечные пролеты могут быть равными 6,0 и 3,0 м а также 4,5 м (при применении изделий каркаса с колоннами сечением 400x400 мм); крайние поперечные пролеты могут быть приняты 6,0 м при опирании ригелей на пиллястры и 5,7 м при опирании ригелей на стены и, соответственно, 4,5 и 4,2 м (только при применении изделий каркаса с колоннами 400x400 мм.)

Средние шаги приняты равными 6,0 м, крайние 6,0 и 6,3 м (при применении панелей перекрытия по серии 1.141-1.)

Этажность зданий ограничивается несущей способностью простенков наружных стен, определяемой в конкретных проектах.

Расчет, проектирование и назначение видов условий по возведению кирпичных стен следует вести в соответствии с требованиями глав СНиП II-В.2-71 "Каменные и армокаменные конструкции. Нормы проектирования", СНиП II-А.7-71 "Строительная теплотехника. Нормы проектирования", СНиП II-В.4-71 "Каменные и армокаменные конструкции. Правила производства и приемки работ".

При проектировании зданий с неполным каркасом следует применять сборные железобетонные изделия по следующим сериям:

- 1. Фундаменты по серии УУ-04-1 выпуск 1 для колонн сечением 300x300 мм и выпуск 3 для колонн сечением 400x400 мм.

- 2. Колонны по серии УУ-04-2 выпуски 3, 4, 5 и 6 - колонны сечением 400x400 мм, выпуски 7, 8, 9, 10 и 13 - колонны сечением 300x300 мм.

- 3. Ригели по серии УУ-04-3 выпуск 3 - ригели для каркаса с колоннами сечением 400x400 мм, выпуск 4 - для каркаса с колоннами сечением 300x300 мм.

4. Панели перекрытий. Серия УУ-04-4 выпуски 17-22-рядовые и связевые панели перекрытий длиной 5760 мм. При опирании этих плит на кирпичные стены следует усиливать открытые торцы плит бетонными вкладышами в том случае, когда величина расчетных напряжений в кладке на уровне поверхности плит превышает 17 кг/см².

Серия 1.141-1. Выпуски 1 и 6 - рядовые панели перекрытий длиной 6280 мм. Эти панели могут быть использованы в случае необходимости увеличения крайних пролетов. При этом в пределах ширины колонны устраиваются мокалатные участки, которые могут быть использованы для пропуска вертикальных коммуникации, стен жесткости и т.д.

На компоновочных чертежах и монтажных схемах, приведенных в данном альбоме, ссылка на серии рабочих чертежей панелей перекрытий не дается, а указывается только их длина.

- 5. Лестницы. Серия 1.250-1 выпуски 1 и 2 - железобетонные лестницы для общественных зданий с кирпичными стенами.

Серия УУ-04-7 выпуск 1 - лестничные Z-образные марши для высот этажей 3,3 и 4,2 м, выпуск 2 - лестничные марши для высот этажа 3,6 м.

Характеристика выше перечисленных изделий каркаса серии УУ-04 приведена в серии УУ-04-0 выпуск 6.

Фундаменты под стены, перемычки, столярные и иные изделия, применяемые при проектировании стен из кирпича в зданиях с неполным каркасом выполняются в соответствии с действующими ГОСТами и техническими условиями. Материал стен, их толщина и сечение простенков определяется при составлении проекта в соответствии со статическим и теплотехническим расчетом.

Компоновка зданий возможна с расположением основных рам каркаса как в поперечном, так и в продольном направлении. Различные варианты компоновочных схем зданий с колоннами сечением 300x300 мм и 400x400 мм приведены на листах 1-4.

Возможно также решение зданий различной конфигурации в плане. Примеры компоновки зданий при поворотах каркаса приведены на листах 5, 6.

ТК
1974

Пояснительная записка

Серия УУ-04-0
Выпуск 8
Лист -

3 здания с неполным каркасом с наружными стенами из кирпича и местных материалов целесообразно выполнять стены лестничных клеток из тех же материалов, что и наружные стены.

Решения лестничных клеток в зданиях с кирпичными стенами с применением отдельных лестничных маршей и площадок приведены в серии 1.250-1 выпуски 1 и 2. Решение перекрытий в местах расположения лестничных клеток с применением изделий по серии 1.250-1 выполняется в конкретном проекте.

Для зданий с высотой этажа 4,2 м рекомендуется решать лестницы с применением Z-образных маршей по серии ИИ-04-7 выпуск 1. Решения таких лестничных клеток и перекрытий в местах их расположения приведены на листах 14-18. При этом лестничные марши должны опираться на стены лестничных клеток по слою цементного раствора толщиной 1 см. Для некоторых схем дано решение лестниц в сборном варианте.

Для зданий с высотой этажей 3,3 и 3,6 м также возможно применение Z-образных маршей по серии ИИ-04-7 с опиранием их на прогоны по серии ИИ-03-02 альбом 108. Примеры решения таких лестничных клеток приведены на листе 18. Решение перекрытий в местах расположения лестничных клеток выполняется в конкретном проекте по аналогии с решениями приведенными для НЭТ. = 4,2 м.

Компоновка лестничных маршей различных марок по высоте для различных высот этажей должна выполняться аналогично монтажным схемам, приведенным на листах 44-46 серии ИИ-04-0 выпуск 6.

Для отделки ступеней также, как и в зданиях с полным каркасом, применяются железобетонные проступи. Подсы лестничной площадки могут быть двух типов: в виде сборных накладных проступей или в виде мозаичного пола по монолитной плите.

Максимальное расстояние между температурными швами принимается без расчета, определяется по таблице 28 СНиП II-V.2-71 деформационные швы в зданиях большой протяженности рекомендуется осуществлять путем устройства спаренных поперечных стен или рам.

Выбор элементов каркаса выполнять в соответствии с рекомендациями раздела 4 (пункты 4.2 - 4.4) серии ИИ-04-0 выпуск 6. При этом, несмотря на то, что опирание ригелей на кирпичные стены принято шарнирным, подбор их производится также, как и в зданиях с полным каркасом, так как расчетный пролетный момент в ригелях по серии ИИ-04-3 (выпуски 3 и 4) определен при наличии разгружающего момента 5,5 тм только на одной опоре (учтена возможность закрытия пластического шарнира на одной из опор при действии ветровой нагрузки).

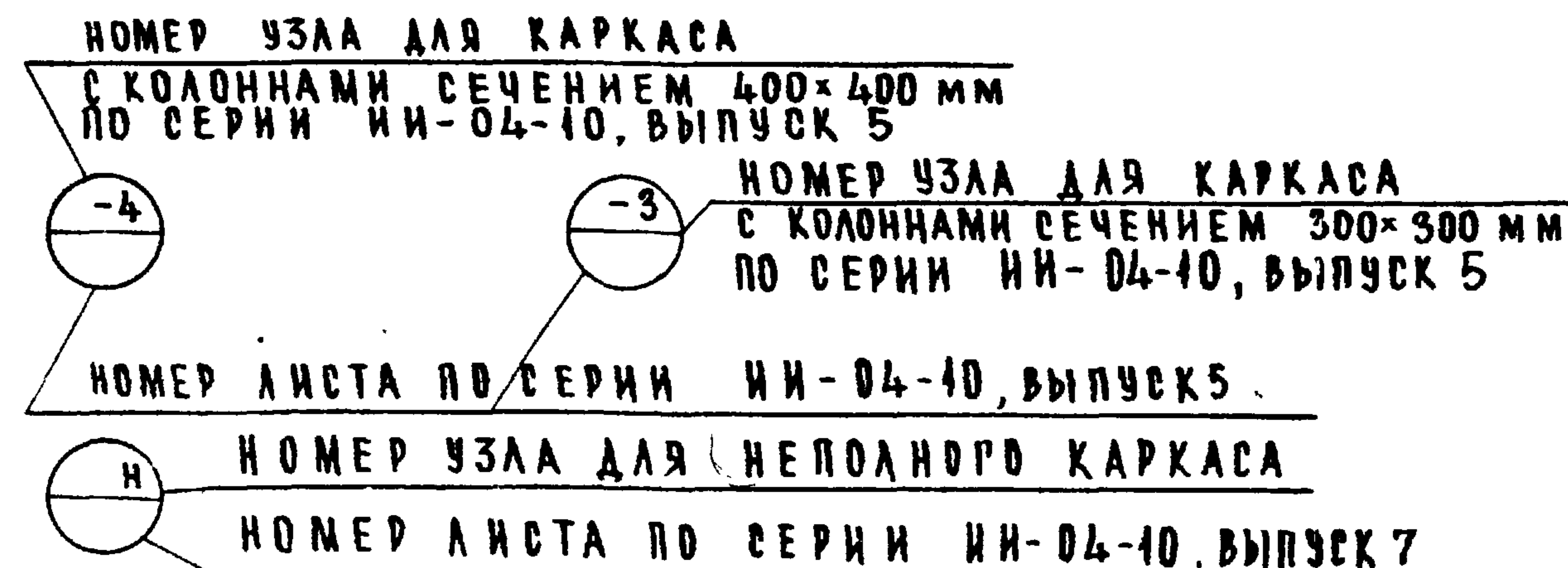
Пространственная жесткость здания с неполным каркасом обеспечивается наружными и внутренними (стенами лестничных клеток) каменными стенами. Расчет стен на вертикальные и горизонтальные (ветровые) нагрузки в каждом конкретном проекте производится в соответствии со СНиП II-V.2-71.

Монтажные узлы сопряжения элементов связевого каркаса замаркированы на монтажных схемах серии ИИ-04-10 выпуск 6 и разработаны в серии ИИ-04-10 выпуск 5.

В серии ИИ-04-10 выпуск 7 разработаны сопряжения элементов каркаса с каменными стенами.

На монтажных схемах настоящего выпуска даны ссылки на узлы разработанные в серии ИИ-04-10 выпуск 5 и серии ИИ-04-10 выпуск 7. Всем узлам, разработанным для неполного каркаса, присвоен индекс "Н".

П Р И Н Ц И П М А Р К И Р О В К И



При проектировании наружных кирпичных стен следует руководствоваться сериями: 2.130-1 "Детали стен и перегородок жилых зданий", выпуск 1, "Кирпичные стены сплошной кладки"; 2.230.2 "Детали стен и перегородок общественных зданий", выпуск 1, "Кирпичные стены сплошной кладки".

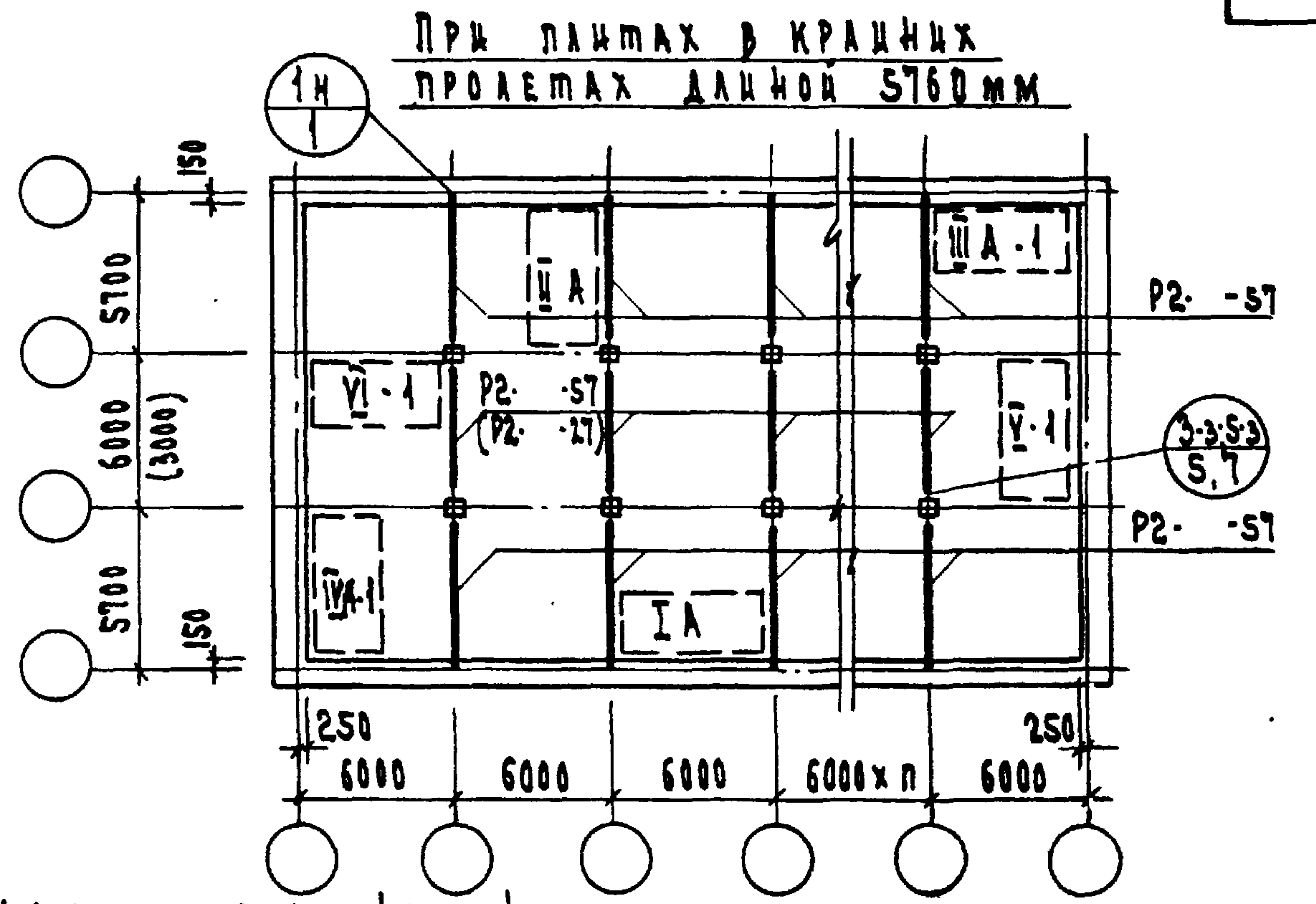
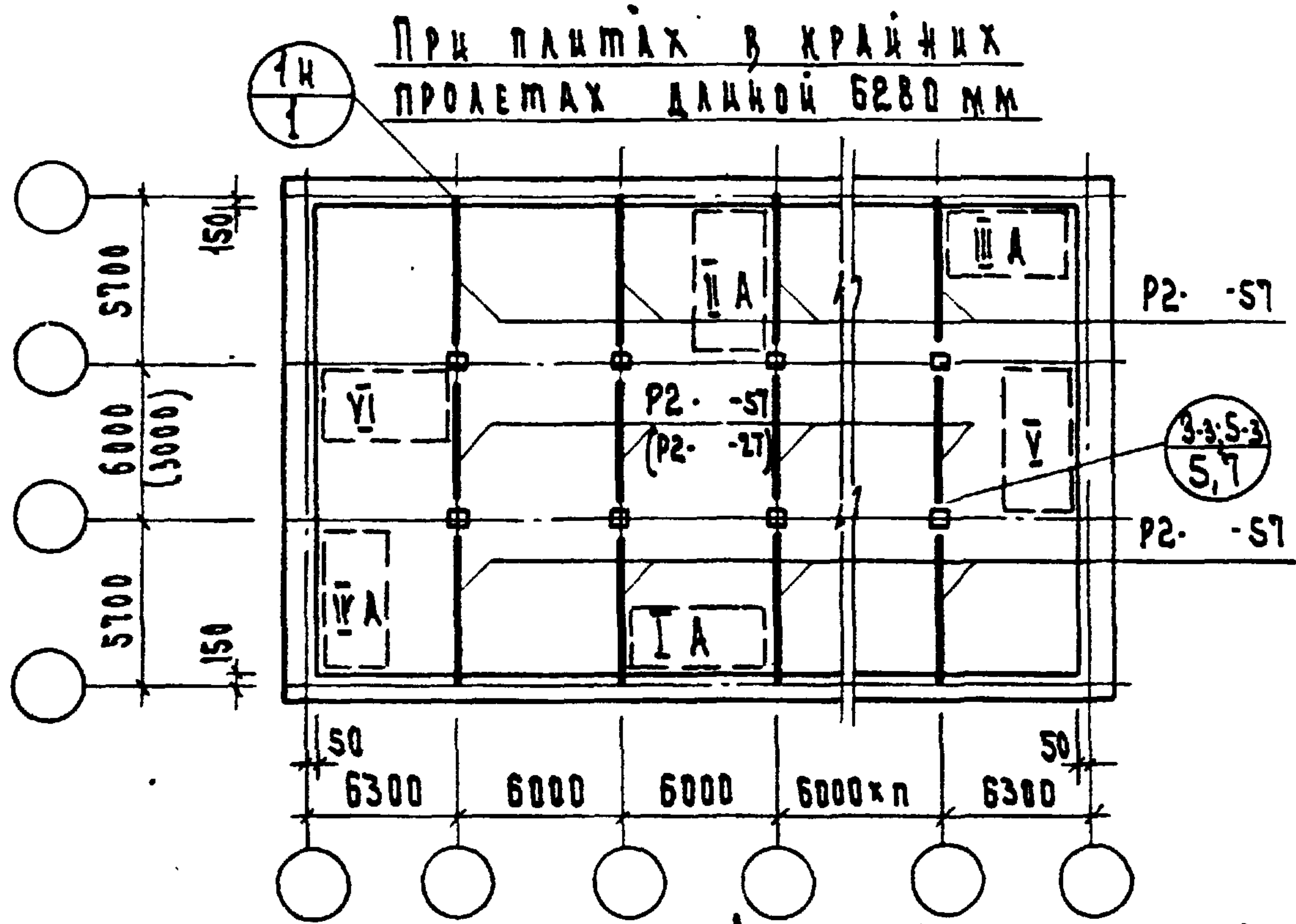
Т К

1974

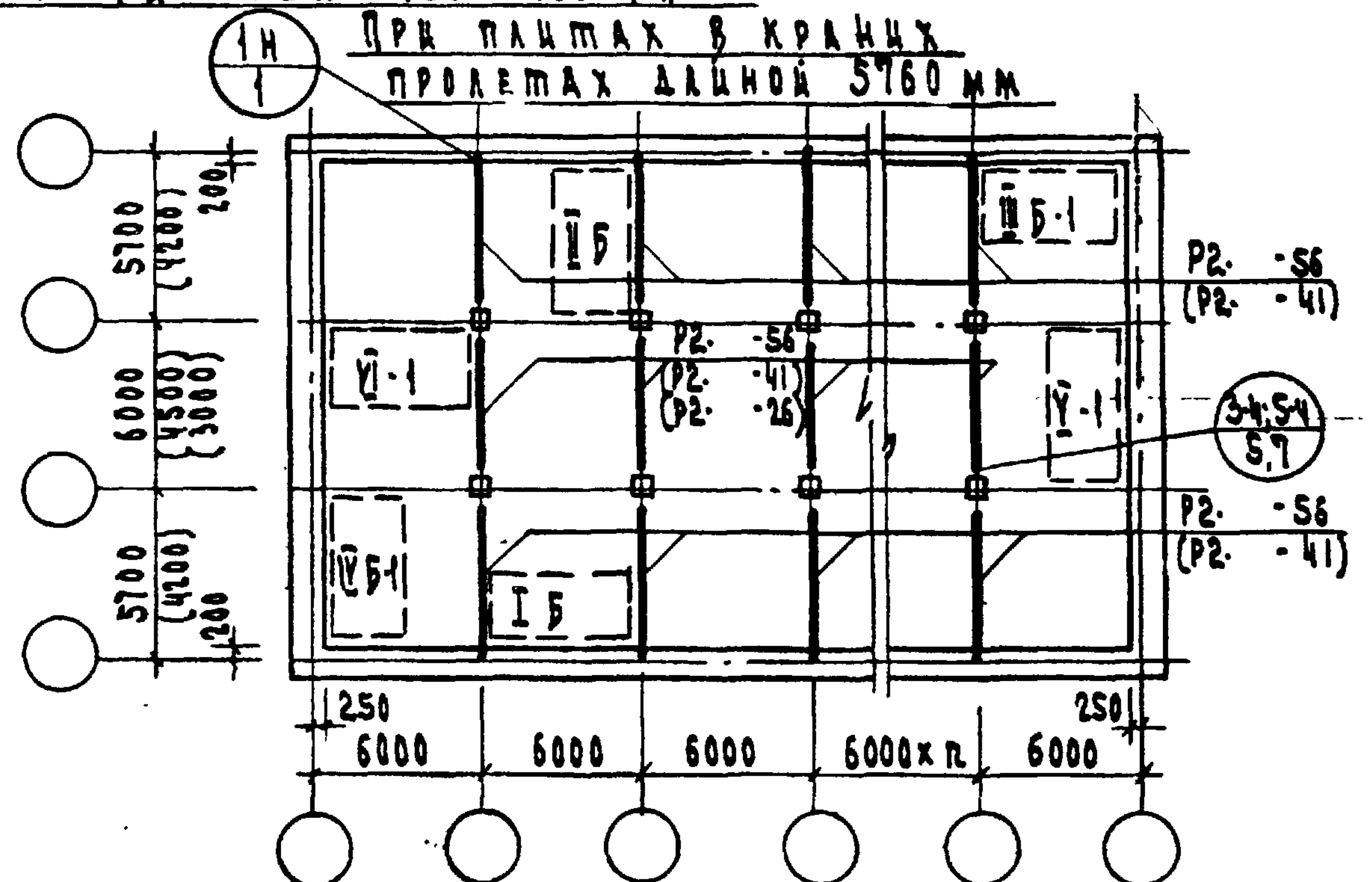
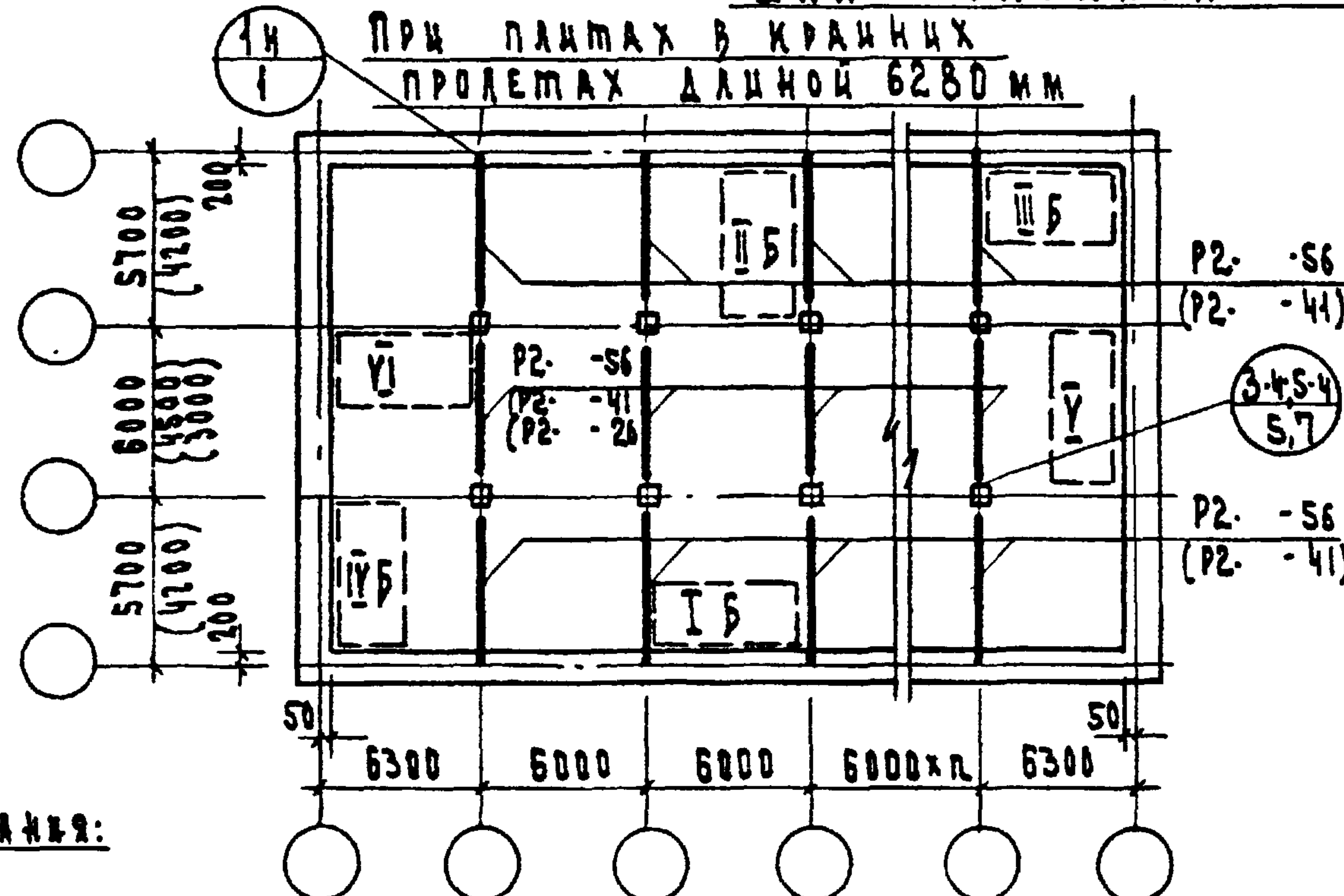
П О Я С Н И Т Е Л Ь Н А Я З А П И С К А

СЕРИЯ ИИ-04-0	
ВЫПУСК 8	ЛИСТ -

Для каркаса с колоннами сеч. 300x300 мм



Для каркаса с колоннами сеч. 400x400 мм



Примечания:

1. Число поперечных пролетов, принятое на приведенных схемах равным 3, в конкретных проектах здания может быть принято любым ≥ 2 .
2. На монтажных схемах условно показаны и замаркированы места возможного

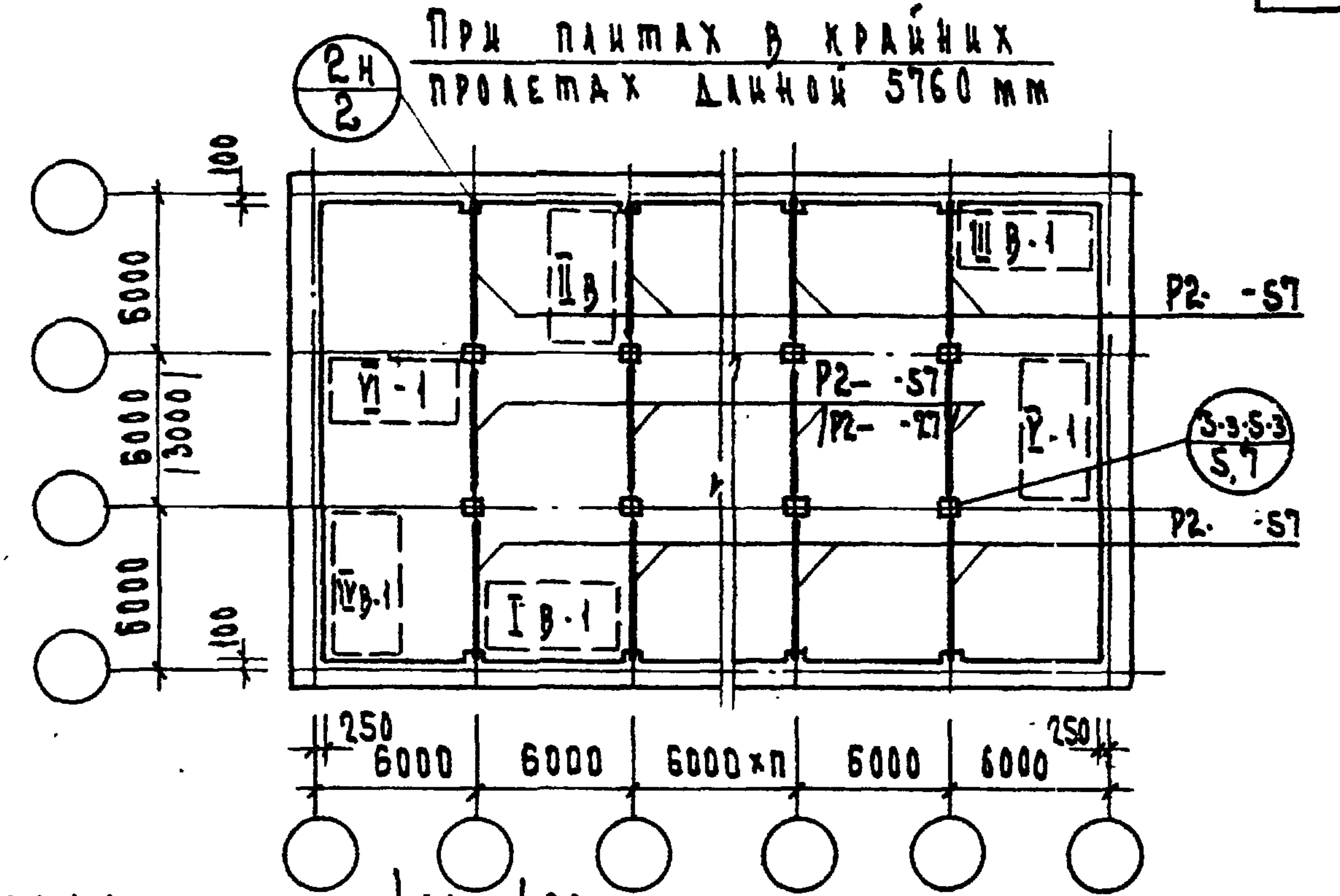
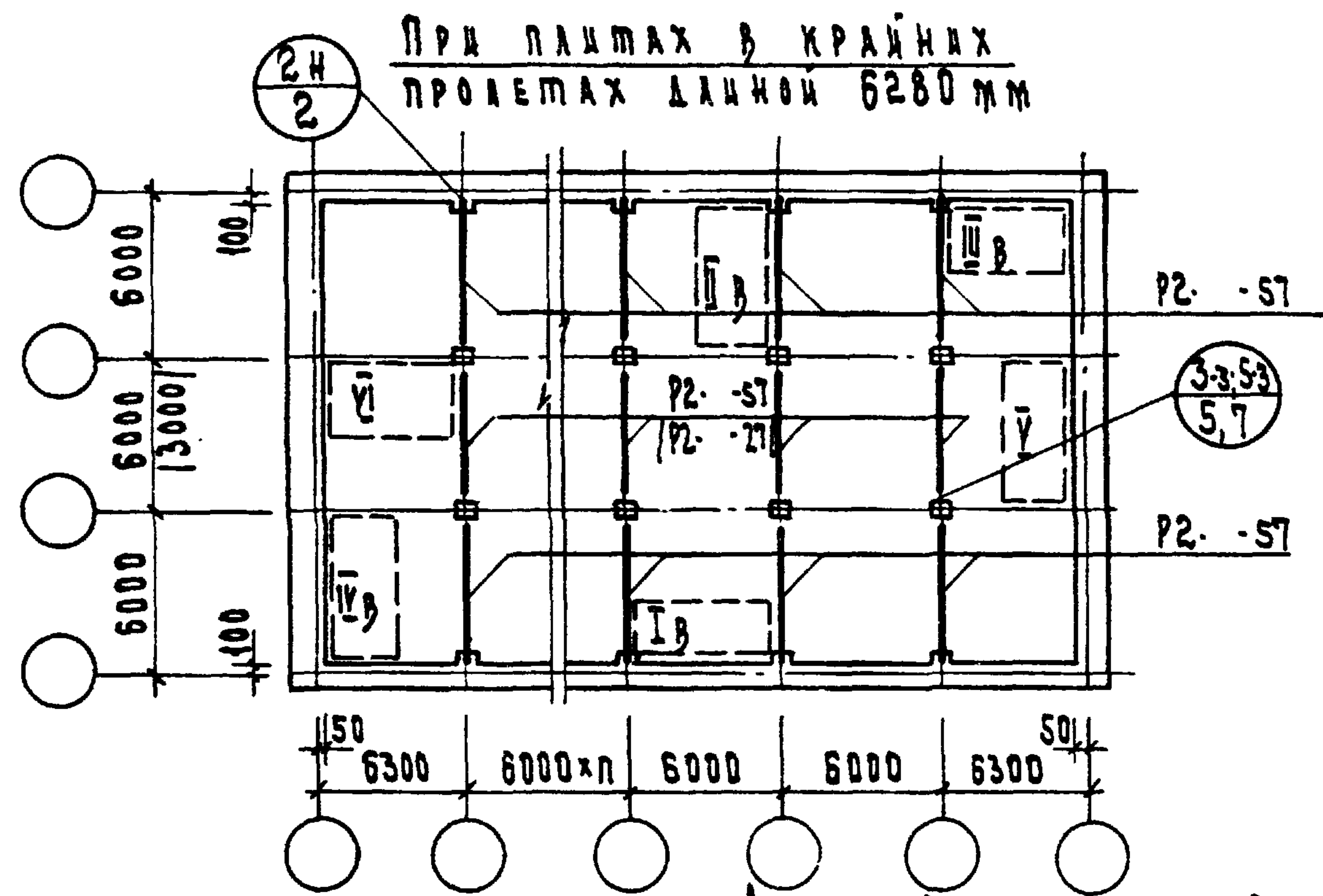
расположения лестничных клеток в 6-ти метровых пролетах. Примеры конструктивных решений этих лестничных клеток с применением Z-образных маршей при $h_{ст} = 4,2$ м приведены на листах 14-16

ТК
1974

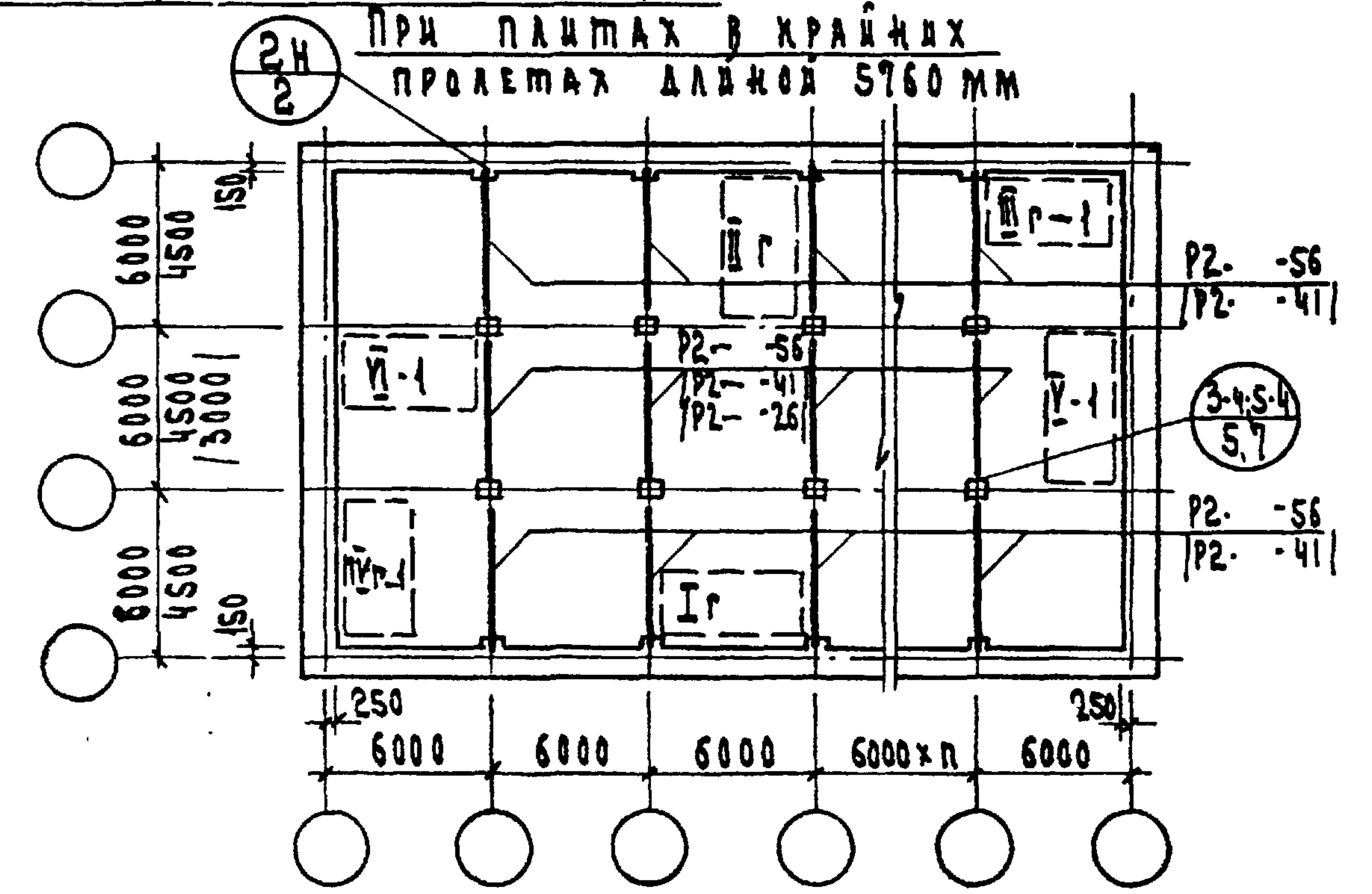
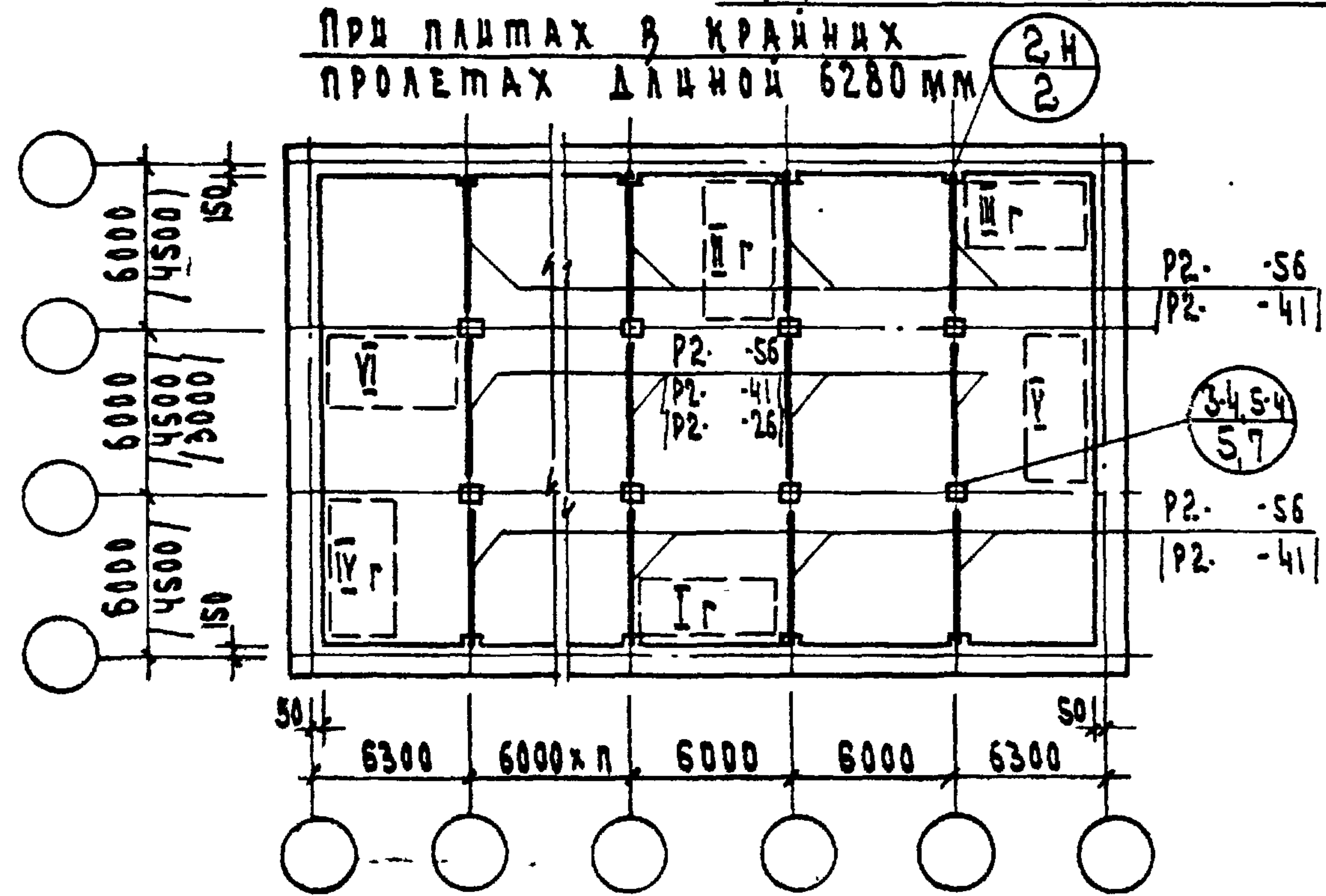
Компьютерные схемы зданий при поперечном каркасе с опиранием плит на стены в крайних пролетах на стены.

Серия ИИ-09-0
Выпуск 8
Лист 1

Для каркаса с колоннами сеч. 300x300 мм



Для каркаса с колоннами сеч. 400x400 мм



Примечания см. лист 1

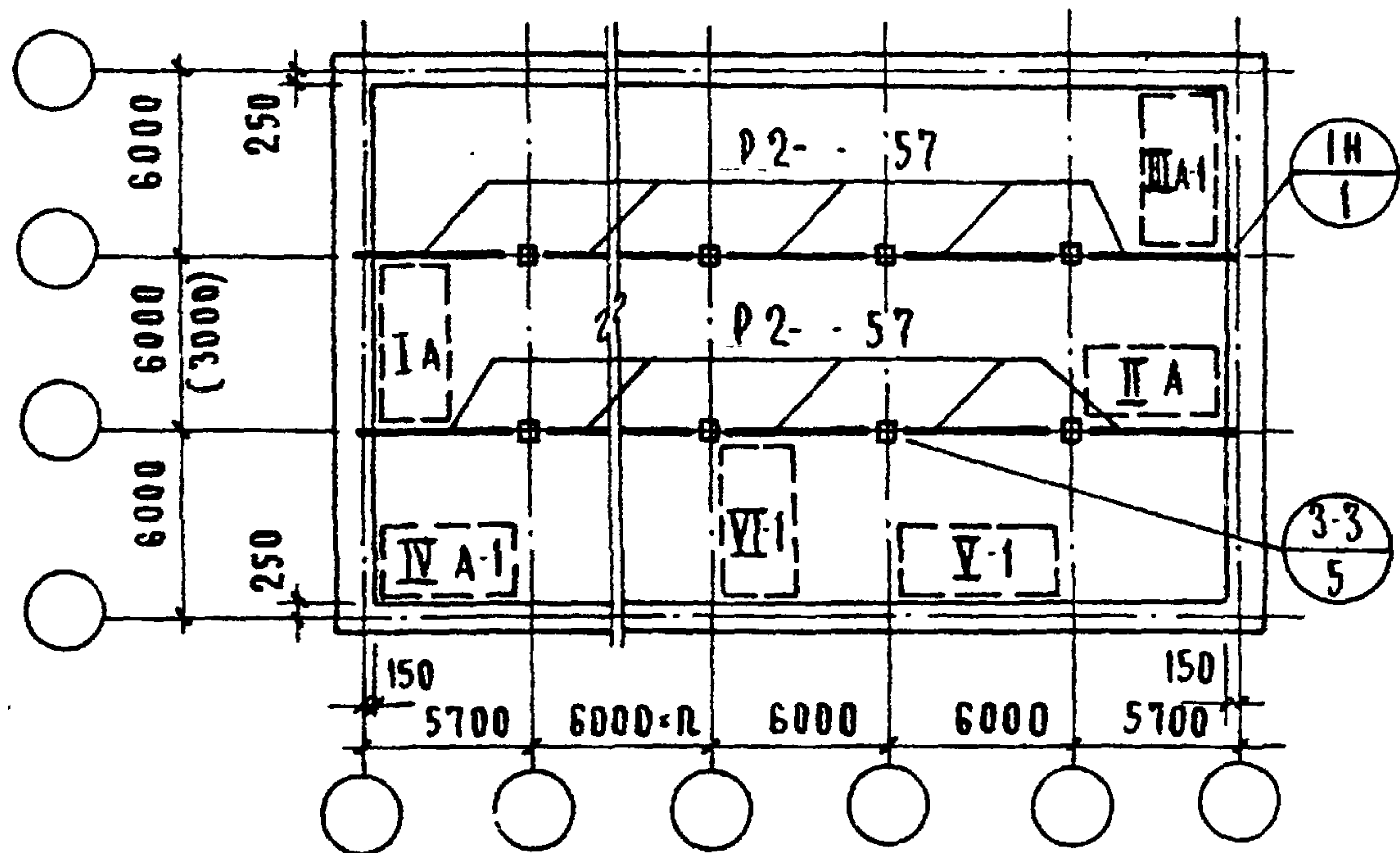
ТК
1974

Компоновочные схемы зданий при поперечном каркасе с опиранием ригелей в крайних пролетах на плиты.

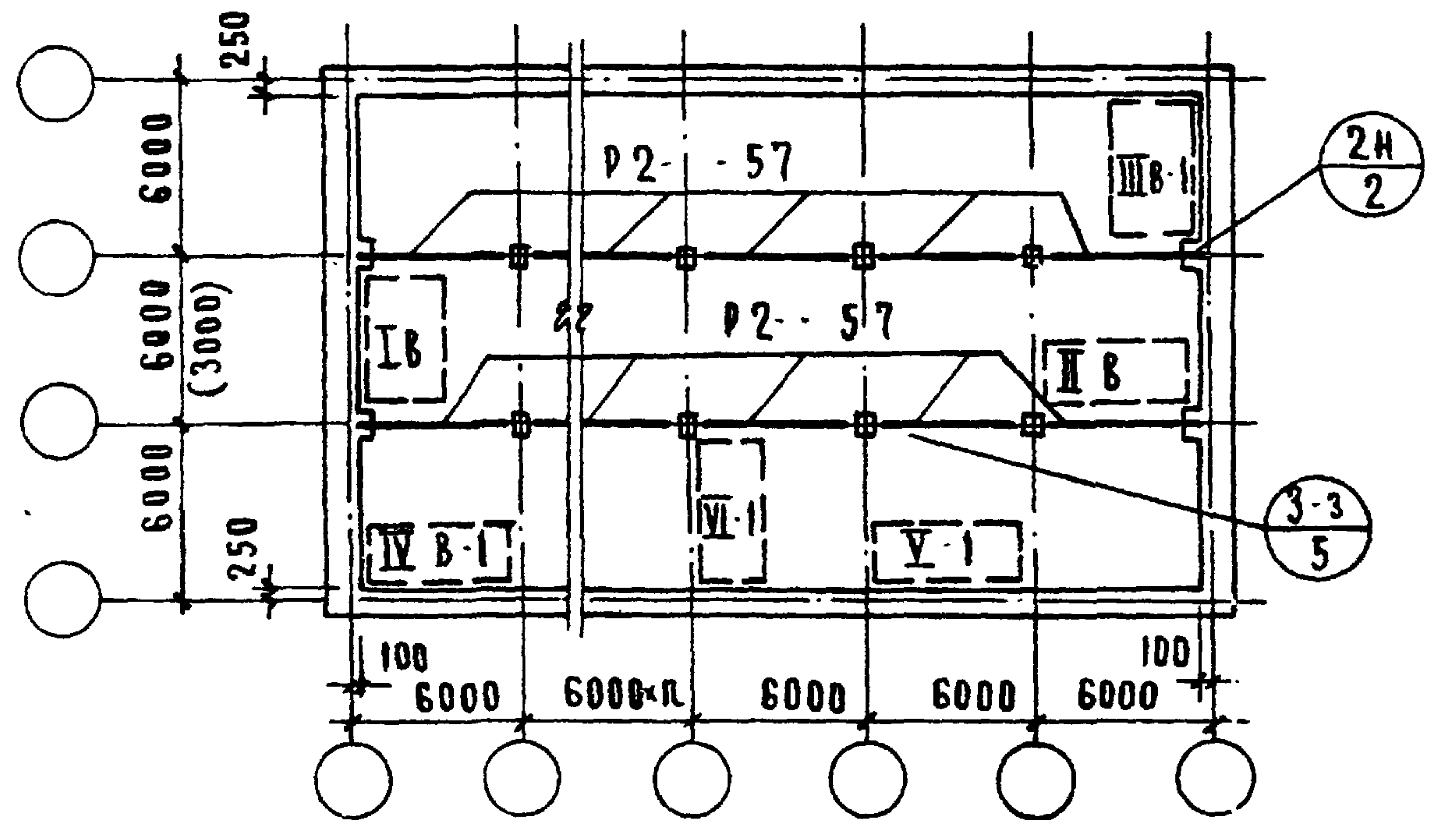
СЕРИЯ
Щ-84-0
Выпуск 8
Лист 2

ДЛЯ КАРКАСА С КОЛОННАМИ СЕЧ. 300x300 мм

ПРИ ОПИРАНИИ РИГЕЛЕЙ
В КРАЙНЕМ ПРОЛЕТЕ НА СТЕНУ

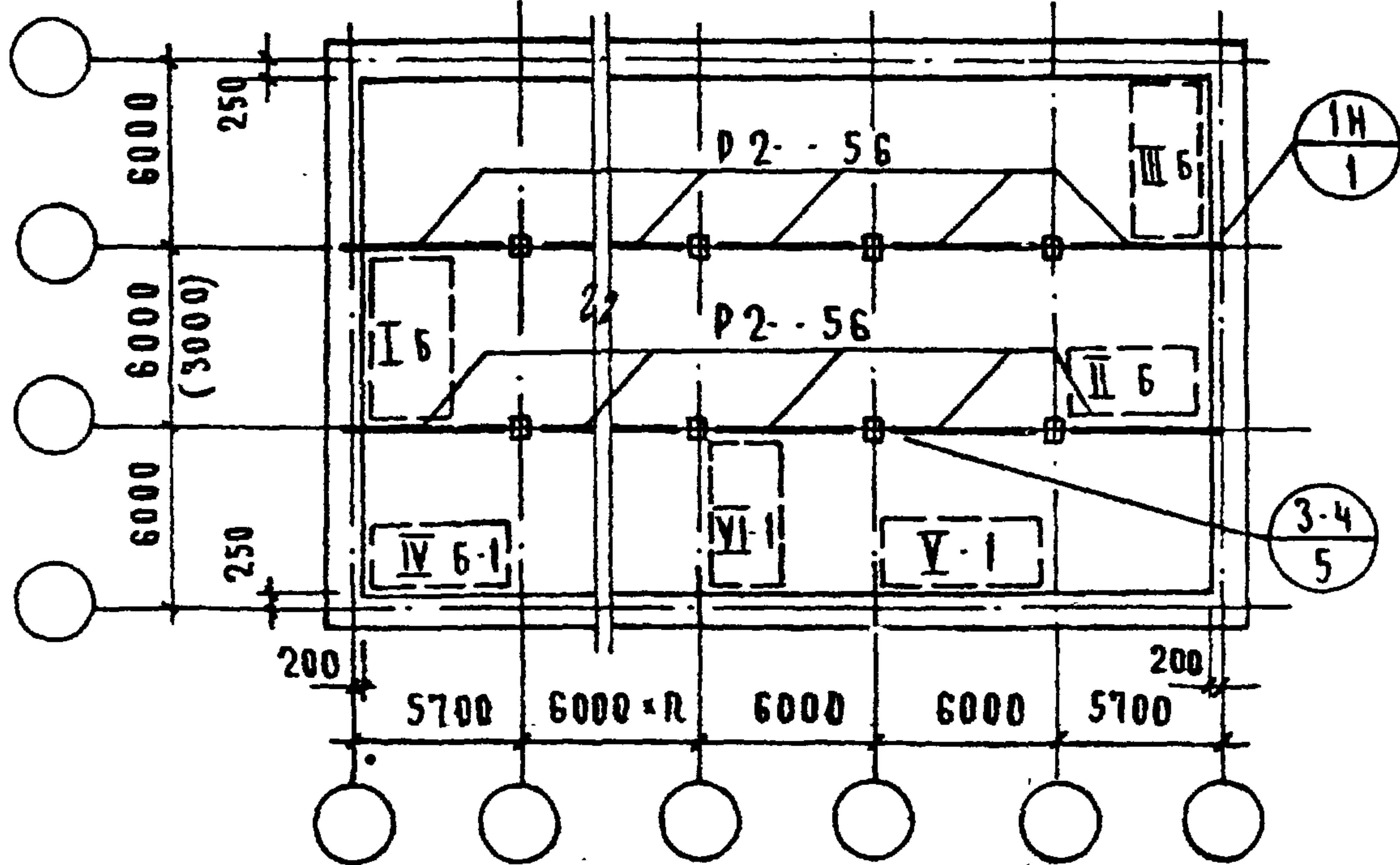


ПРИ ОПИРАНИИ РИГЕЛЕЙ
В КРАЙНЕМ ПРОЛЕТЕ НА ПЛЯСТРЫ

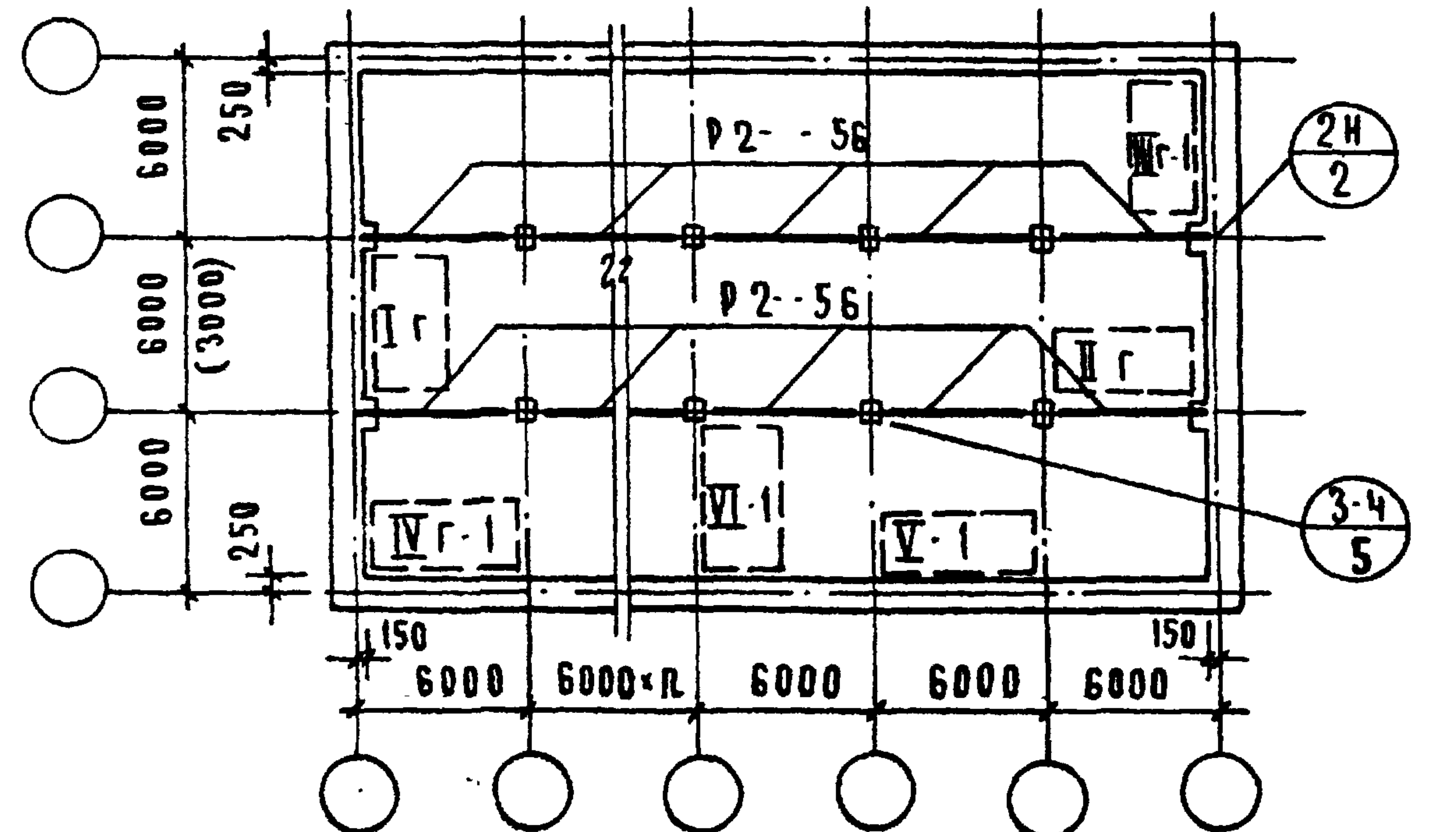


ДЛЯ КАРКАСА С КОЛОННАМИ СЕЧ. 400x400 мм

ПРИ ОПИРАНИИ РИГЕЛЕЙ
В КРАЙНЕМ ПРОЛЕТЕ НА СТЕНУ



ПРИ ОПИРАНИИ РИГЕЛЕЙ В
КРАЙНЕМ ПРОЛЕТЕ НА ПЛЯСТРЫ



ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 1

Т.К

1974

Компоновочные схемы зданий при продольном каркасе и
панжах в крайних пролетах длиной 5760 мм

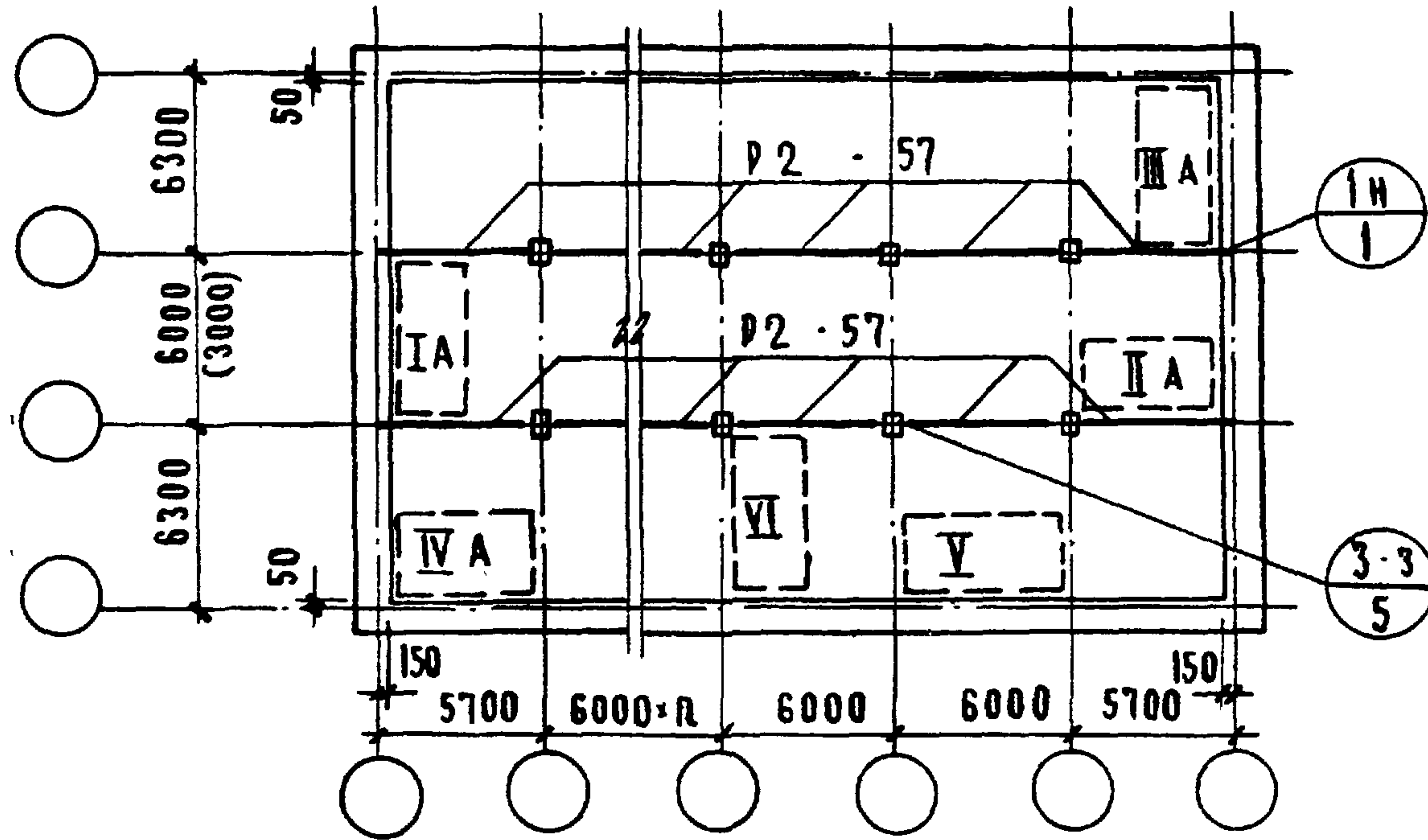
СЕРИЯ
ИИ-04-0

ВЫПУСК ЛИСТ
8 3

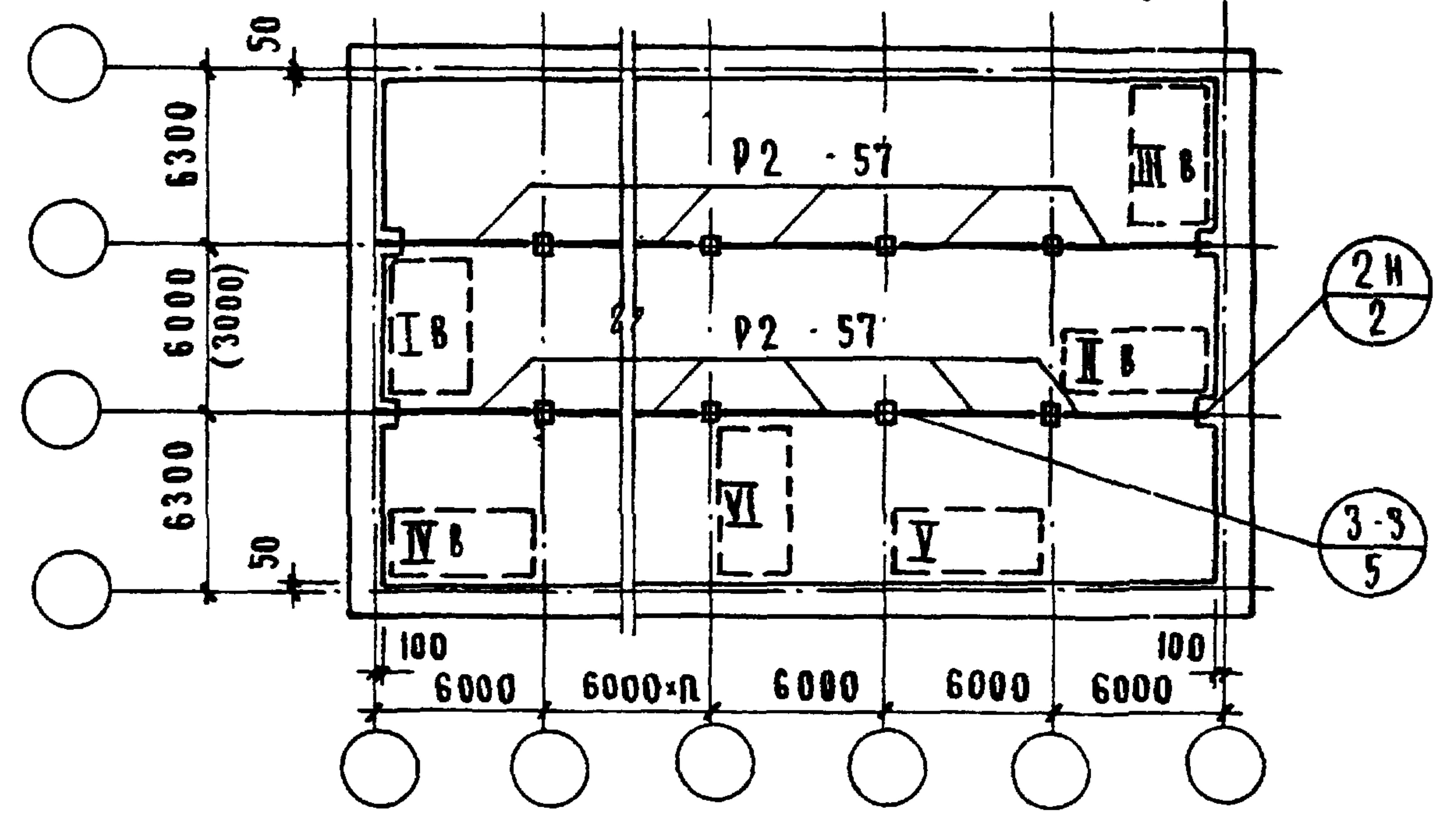
17014 2

ДЛЯ КАРКАСА С КОЛОННАМИ СЕЧ. 300 x 300 мм

При опирании ригелей в крайнем пролете на стену

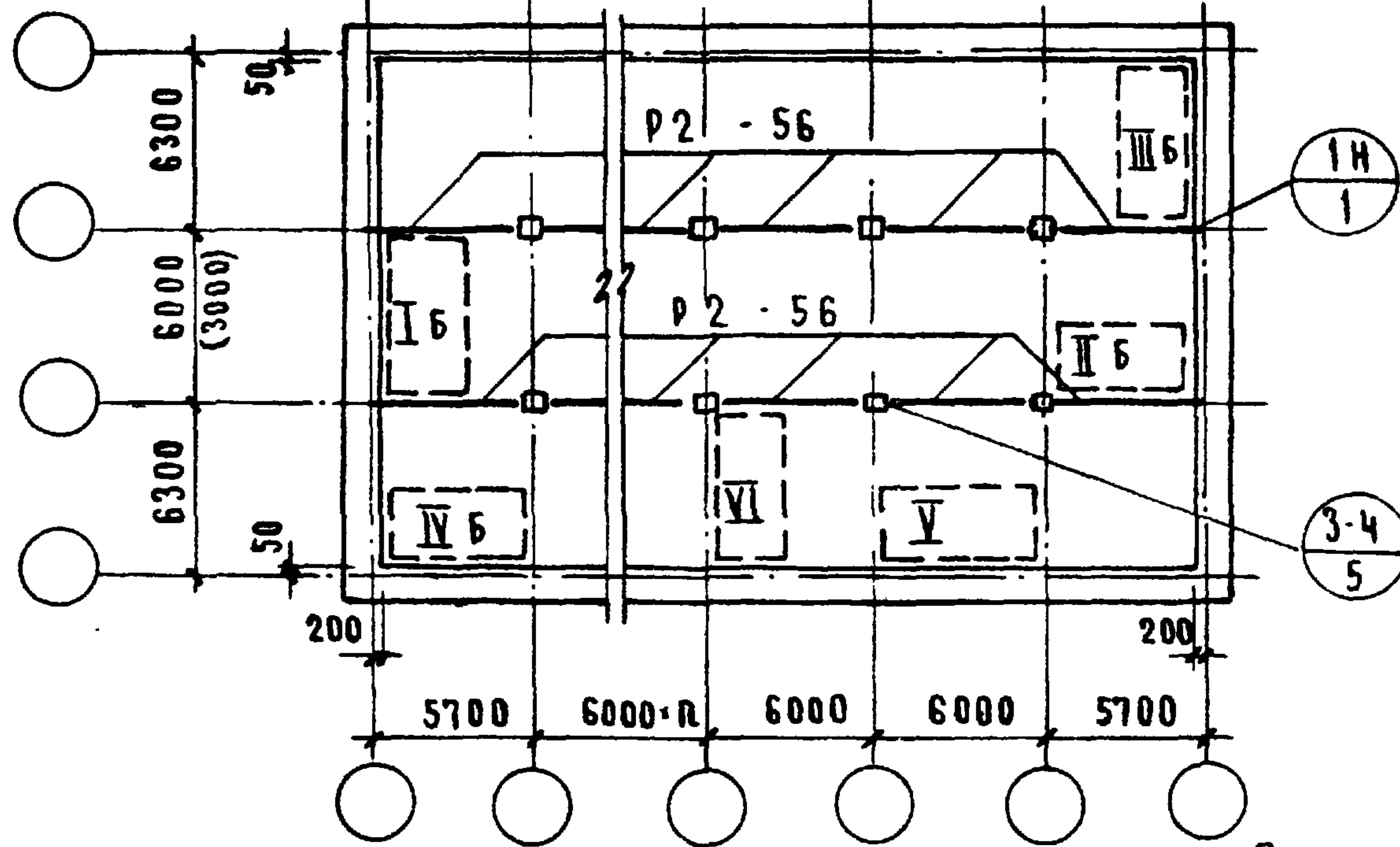


При опирании ригелей в крайнем пролете на плиты

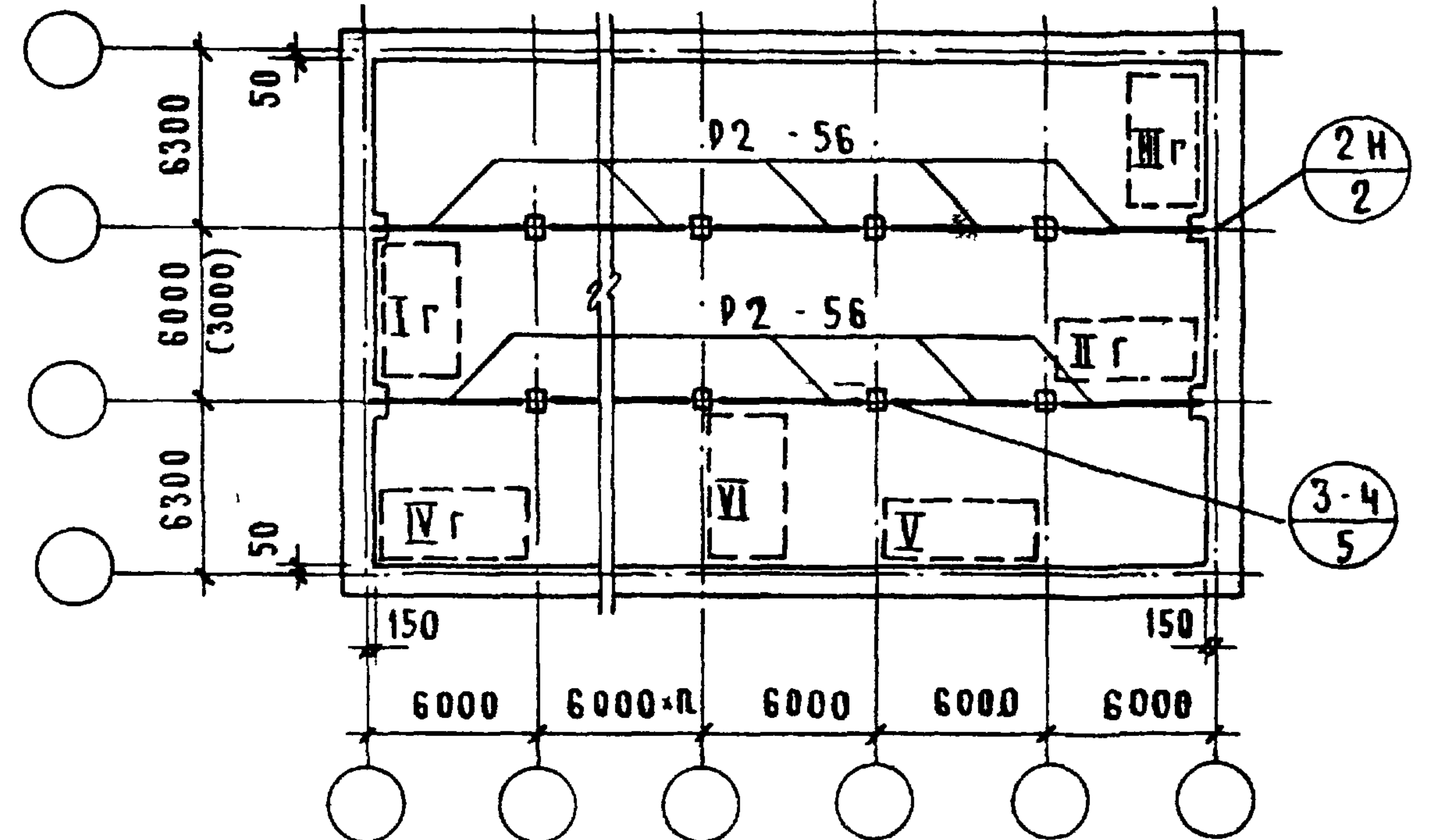


ДЛЯ КАРКАСА С КОЛОННАМИ СЕЧ. 400 x 400 мм

При опирании ригелей в крайнем пролете на стену



При опирании ригелей в крайнем пролете на плиты



Примечания см. лист 1

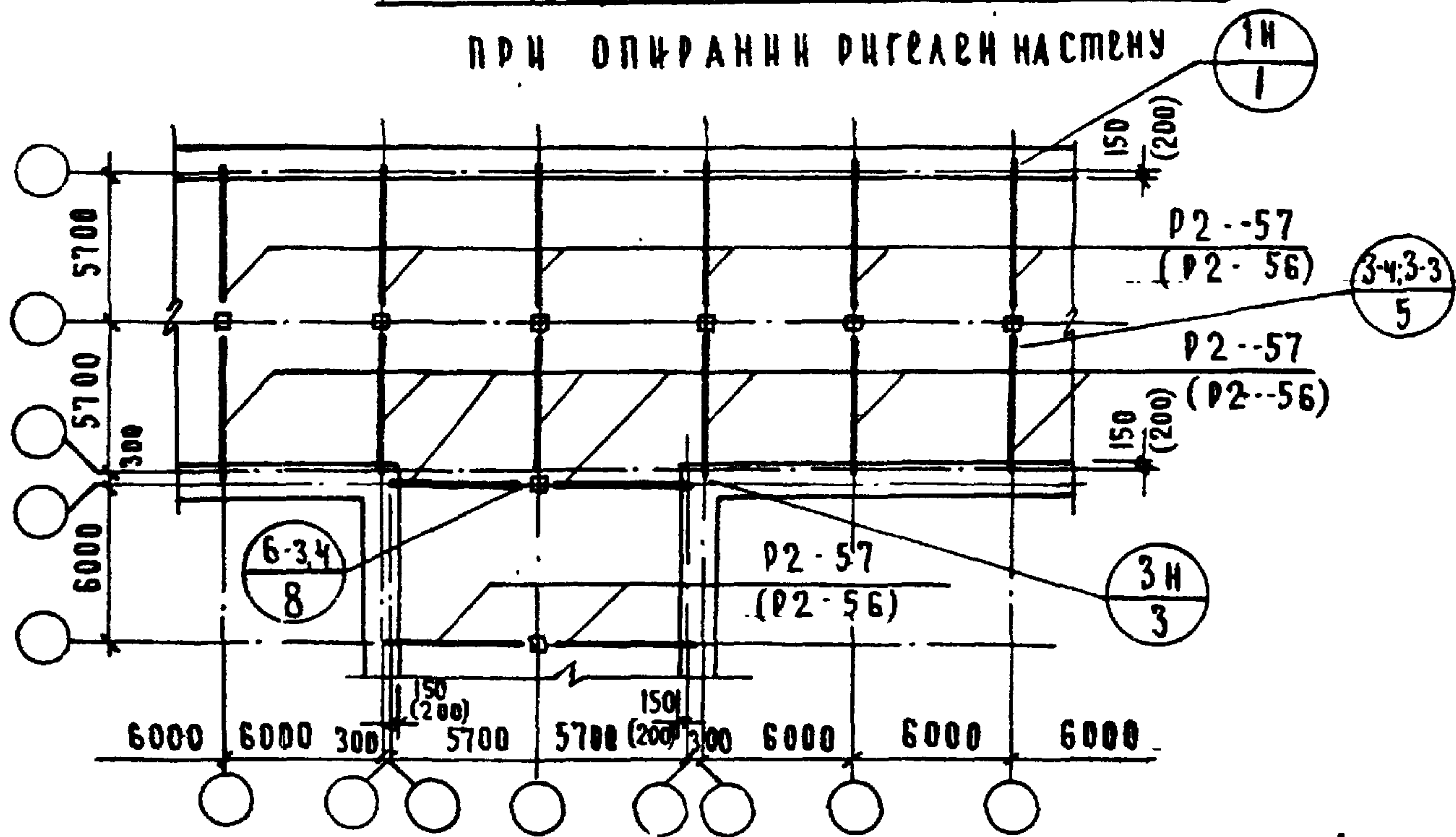
ТК
1974

Компоновочные схемы здания при продольном каркасе и панях в крайних пролетах длиной 6280 мм

СЕРИЯ
ИИ - 04 - 0
ВЫПУСК 8 ЛИСТ 4

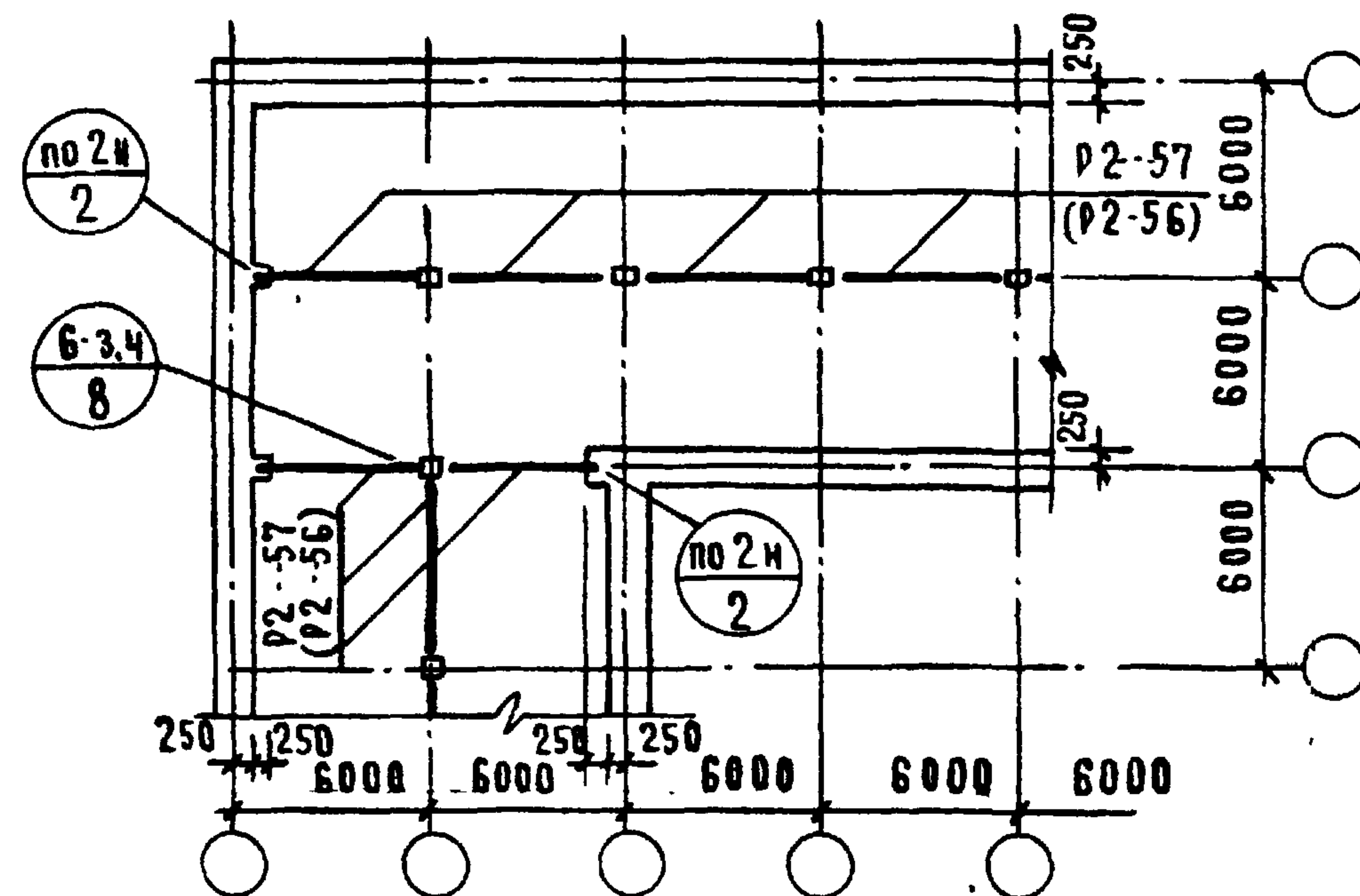
Для зданий с поперечным каркасом

при опирании ригелей на стену

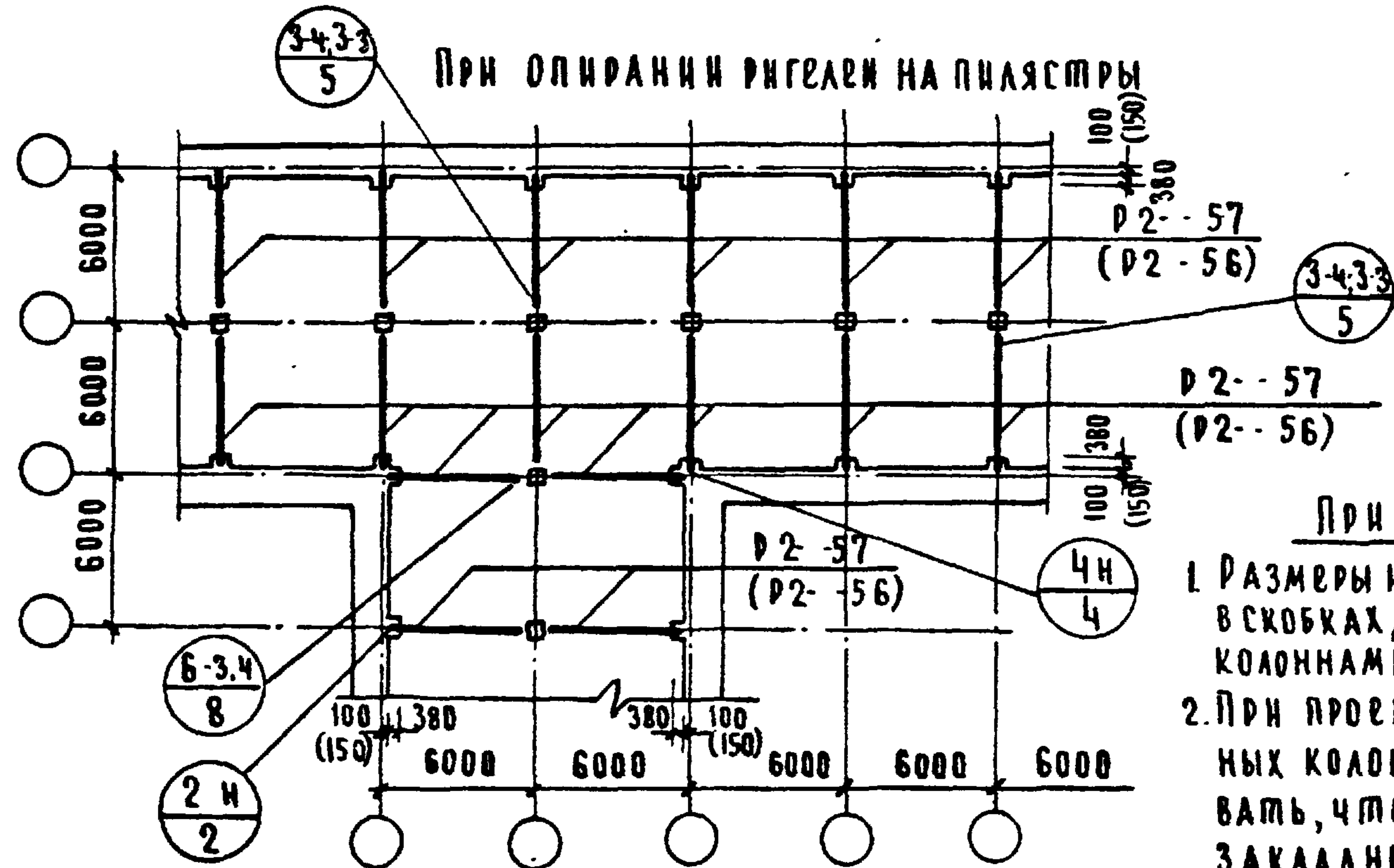


Для зданий с продольным каркасом

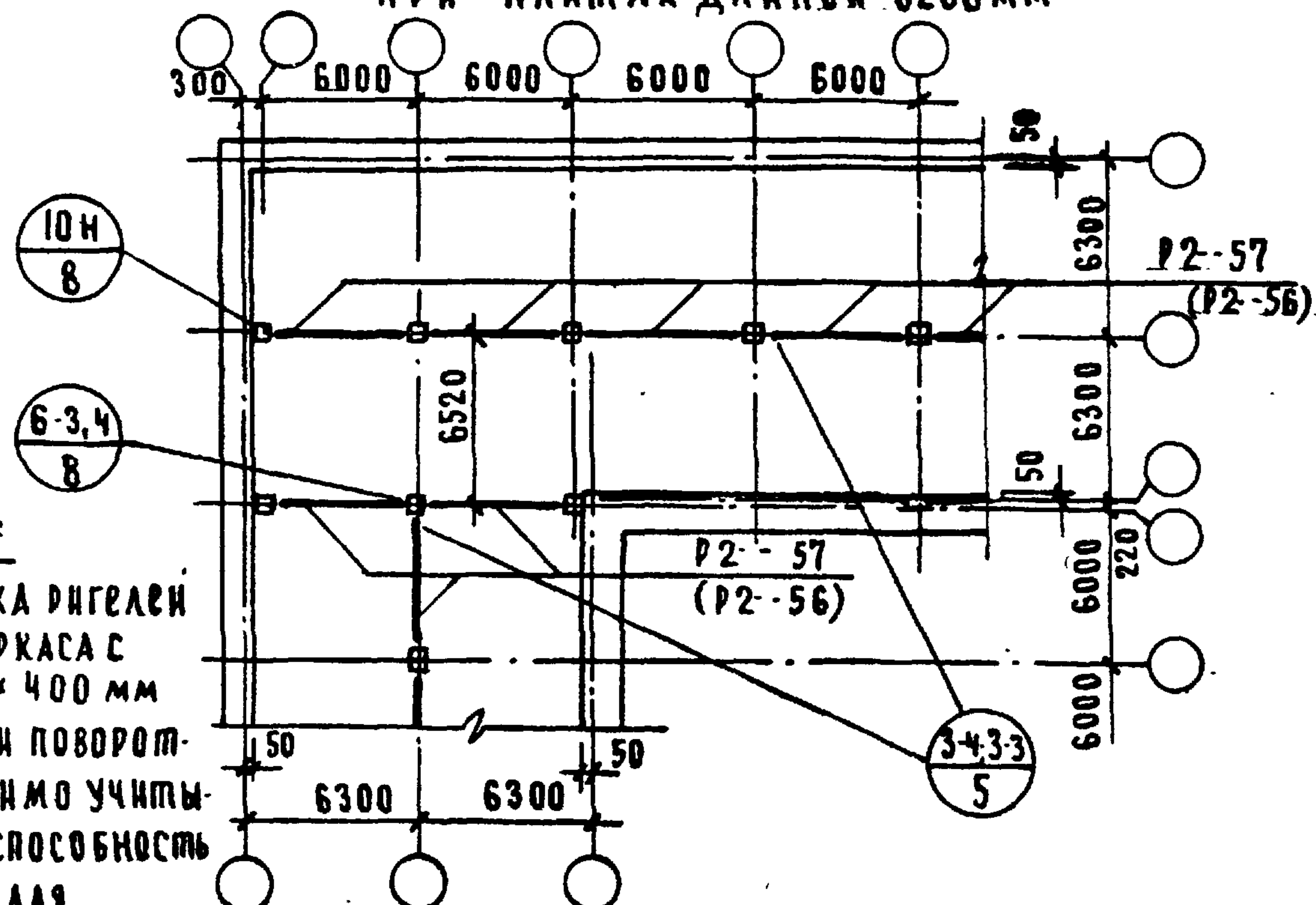
при пилтах данной 5760 мм



При опирании ригелей на плиты



при пилтах данной 6280 мм

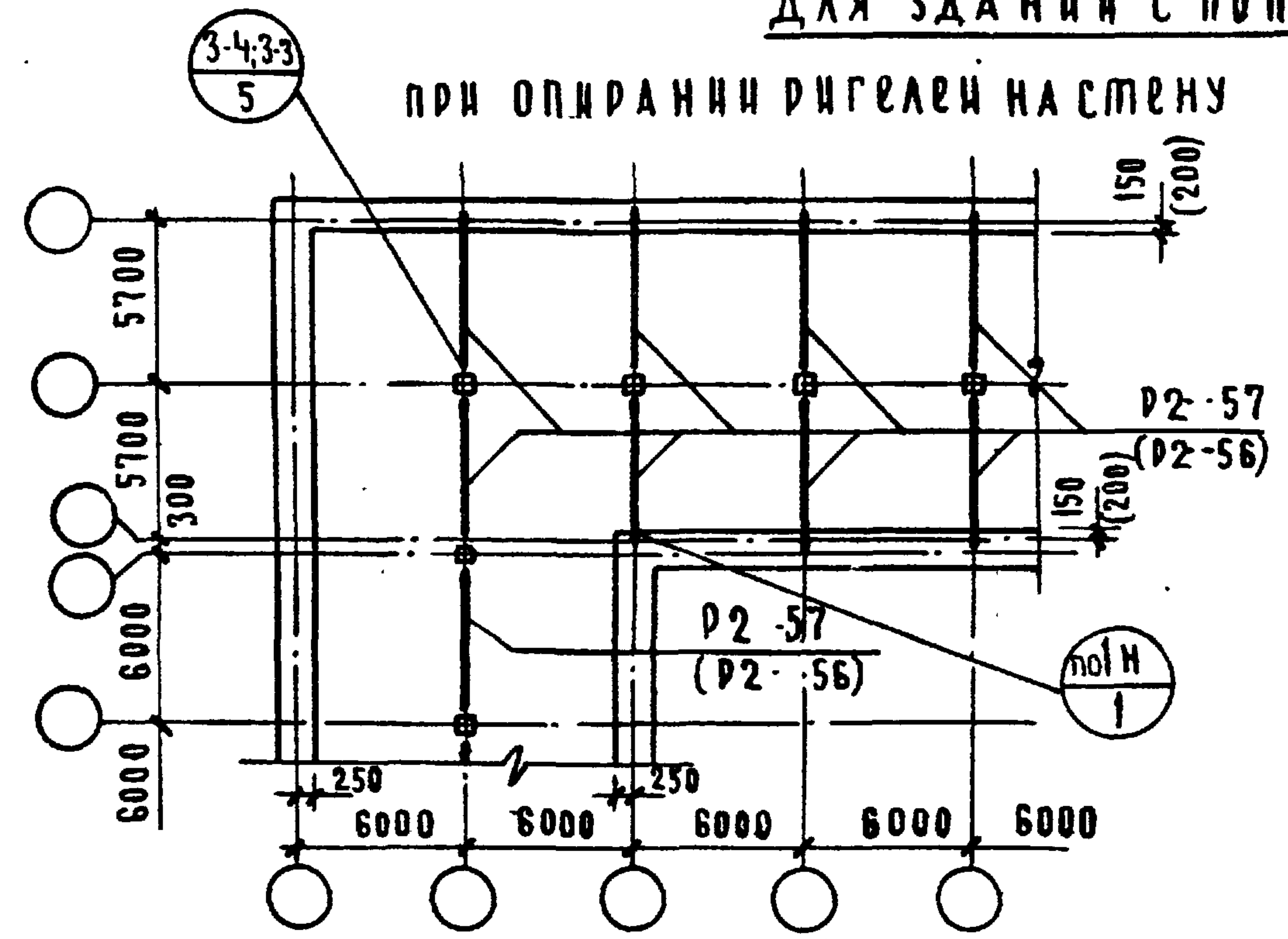


ПРИМЕЧАНИЯ:

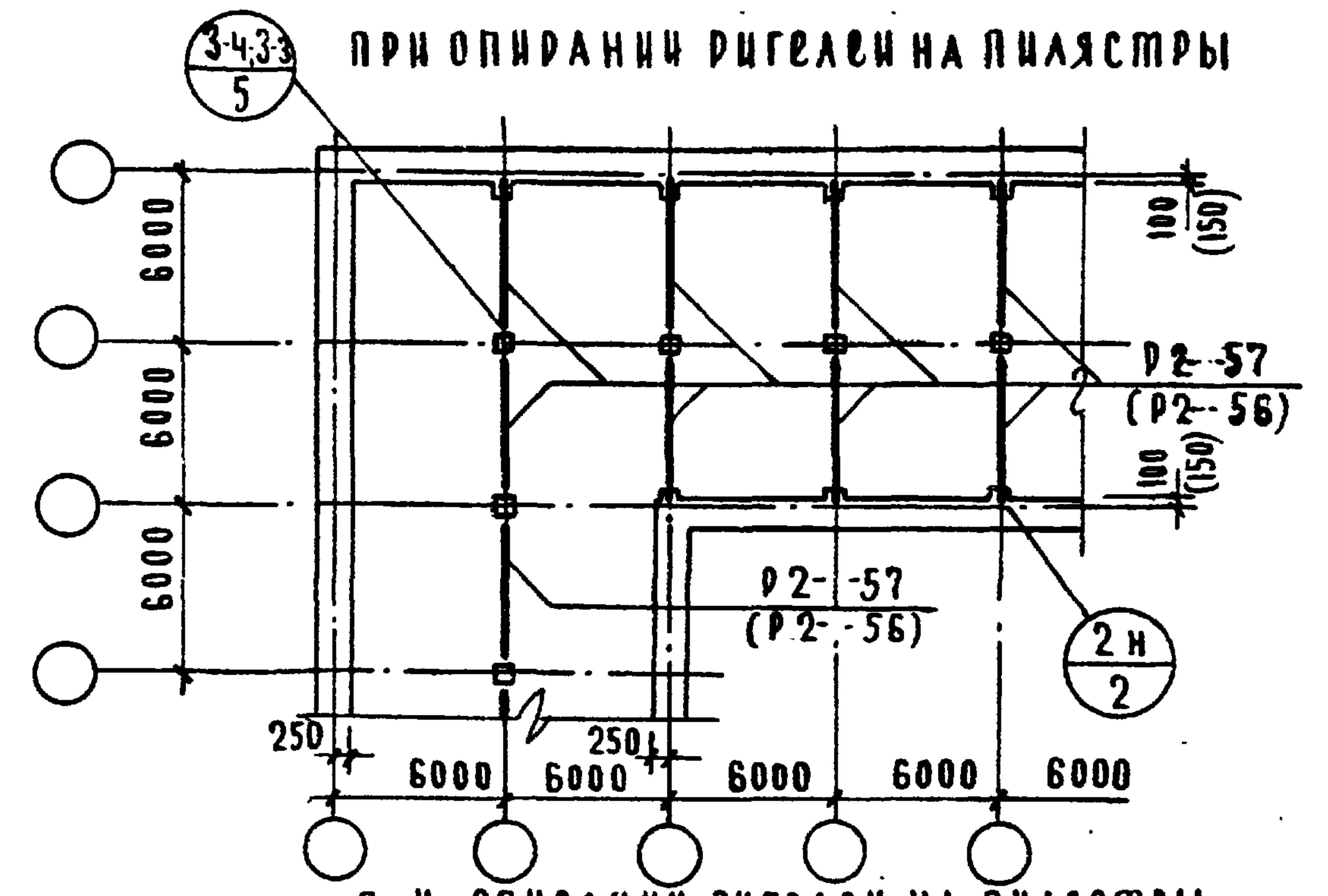
1. Размеры и маркировка ригелей в скобках даны для каркаса с колоннами сеч. 400 x 400 мм
2. При проектировании поворотных колонн необходимо учитывать, что несущая способность закладной детали для приварки металлической консоли равна 13Т

Для зданий с поперечно-продольным каркасом

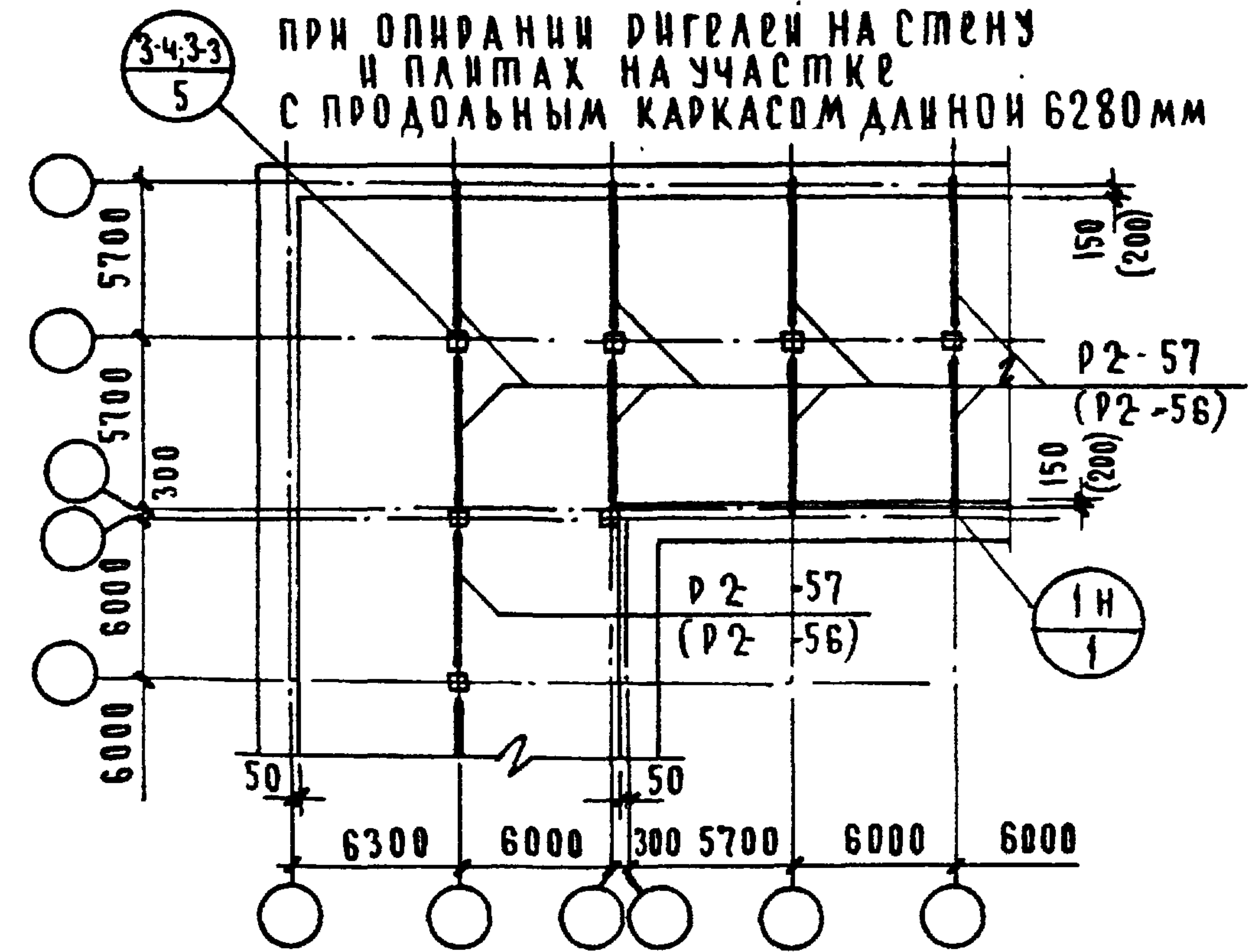
при опирании ригелей на стену



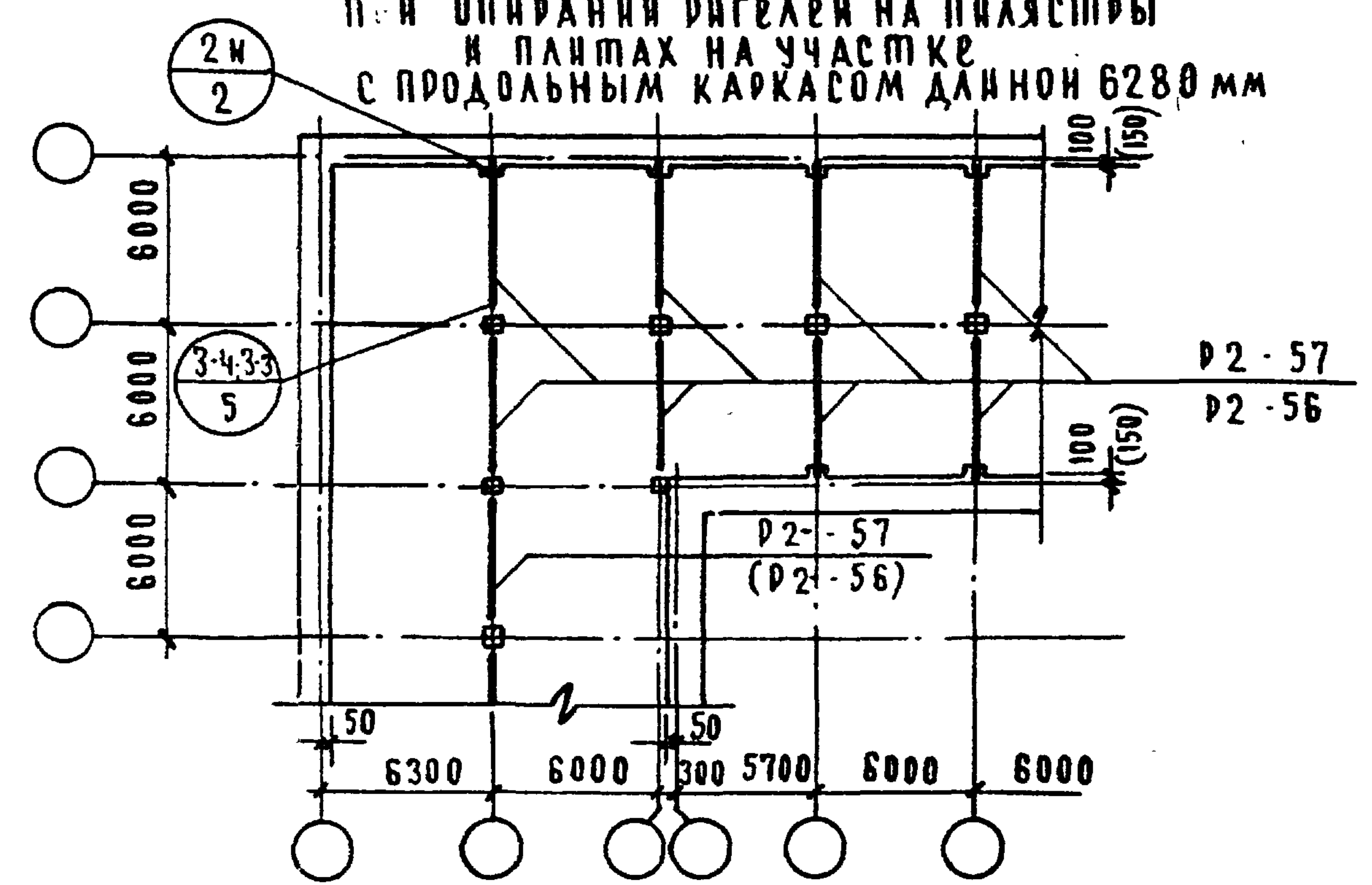
при опирании ригелей на пилостры



при опирании ригелей на стену и плитах на участке с продольным каркасом длиной 6280 мм



при опирании ригелей на пилостры и плитах на участке с продольным каркасом длиной 6280 мм



Примечание см лист 5

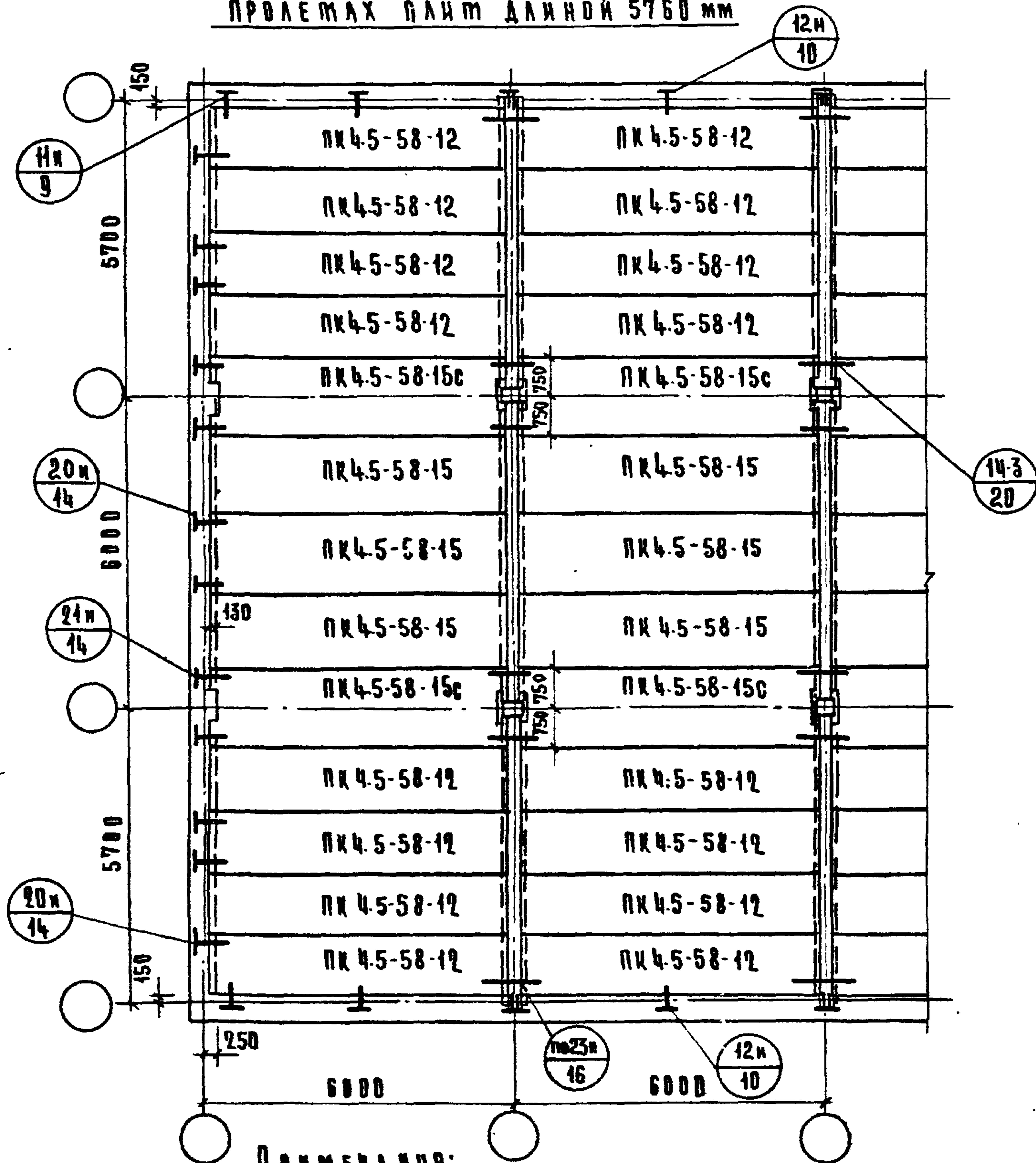
ОСНОВА
РУК. ГРУППЫ
1. МОЛКОВА

Т К
1974

Примеры компоновочных схем здания при поворотах каркаса

СЕРИЯ
ИИ-04-0
ВЫПУСК 8
Лист 6

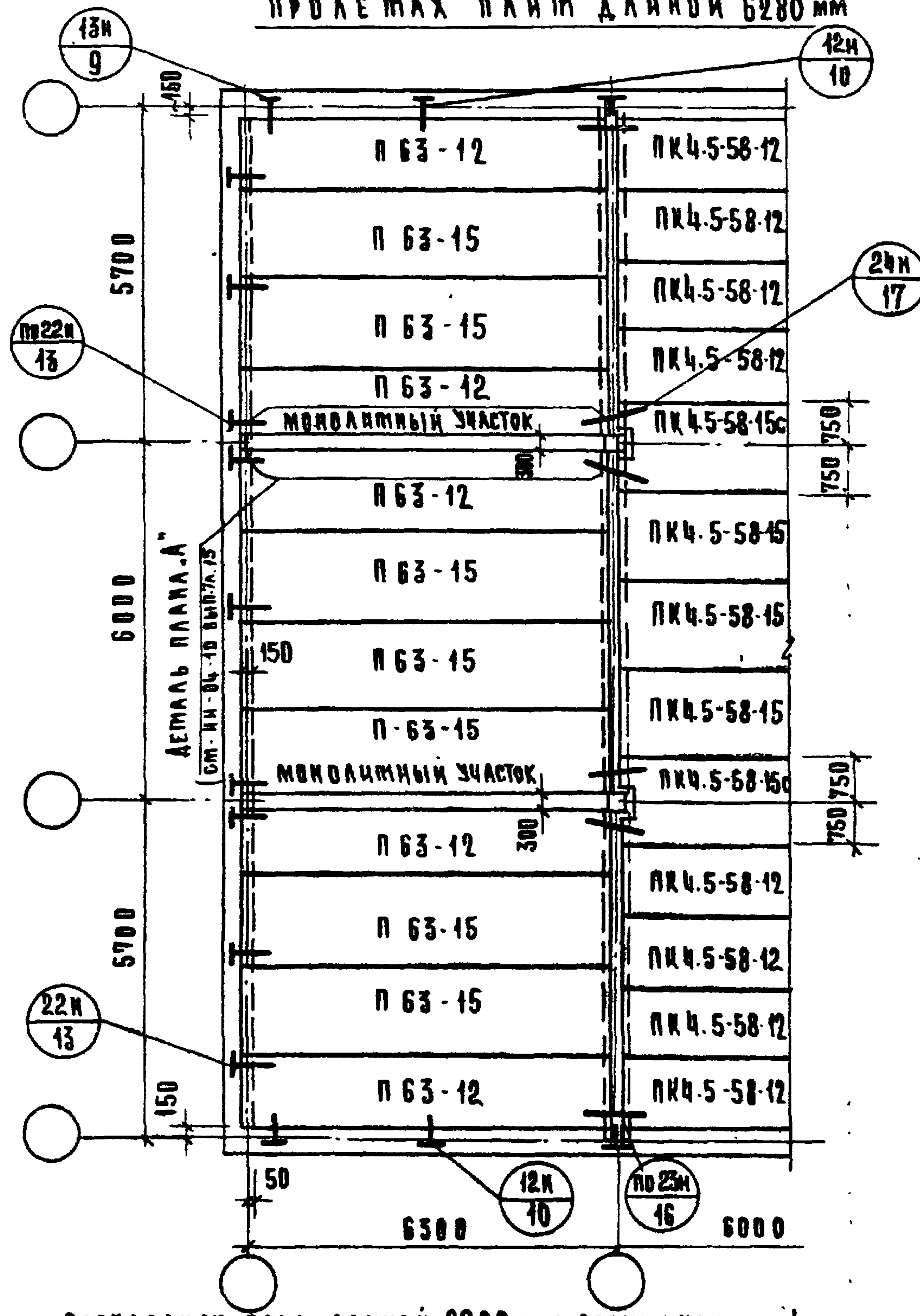
ПРИ ПРИМЕНЕНИИ В КРАЙНИХ
ПРОЛЕТАХ ПЛИТ ДЛИНОЙ 5760 мм



ПРИМЕЧАНИЯ:

1. МАРКИРОВКА ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕКРЫТИЯ ДАНА ДЛЯ РАСЧЕТНОЙ УНИФИЦИРОВАННОЙ НАРУЗКИ 450 кг/м²
2. В МОНОЛИТНЫХ УЧАСТКАХ ПРОТЯЖИ В КОЛОННАХ ОБРАЗУЮЩИХСЯ ПРИ

ПРИ ПРИМЕНЕНИИ В КРАЙНИХ
ПРОЛЕТАХ ПЛИТ ДЛИНОЙ 6280 мм



3. ПРИНЦИП МАРКИРОВКИ СМ. СТР. 4.
- РАСКЛАДКА ПЛИТ ДЛИНОЙ 6280 мм, ВОЗМОЖНО УСТРОЙСТВО ОТВЕРСТИЙ
ДЛЯ ПРОПУСКА КОММУНИКАЦИИ. КОНСТРУКЦИЯ МОНОЛИТНОГО УЧАСТКА
В ТАКИХ СЛУЧАЯХ РЕШАЕТСЯ В КОНКРЕТНОМ ПРОЕКТЕ

ТК

1974

ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ С
РЯДЯМИ ОПИРАЮЩИМИСЯ НА СТЕНЫ И КОЛОННЫ С СЕЧЕНИЕМ 300 X 300 мм

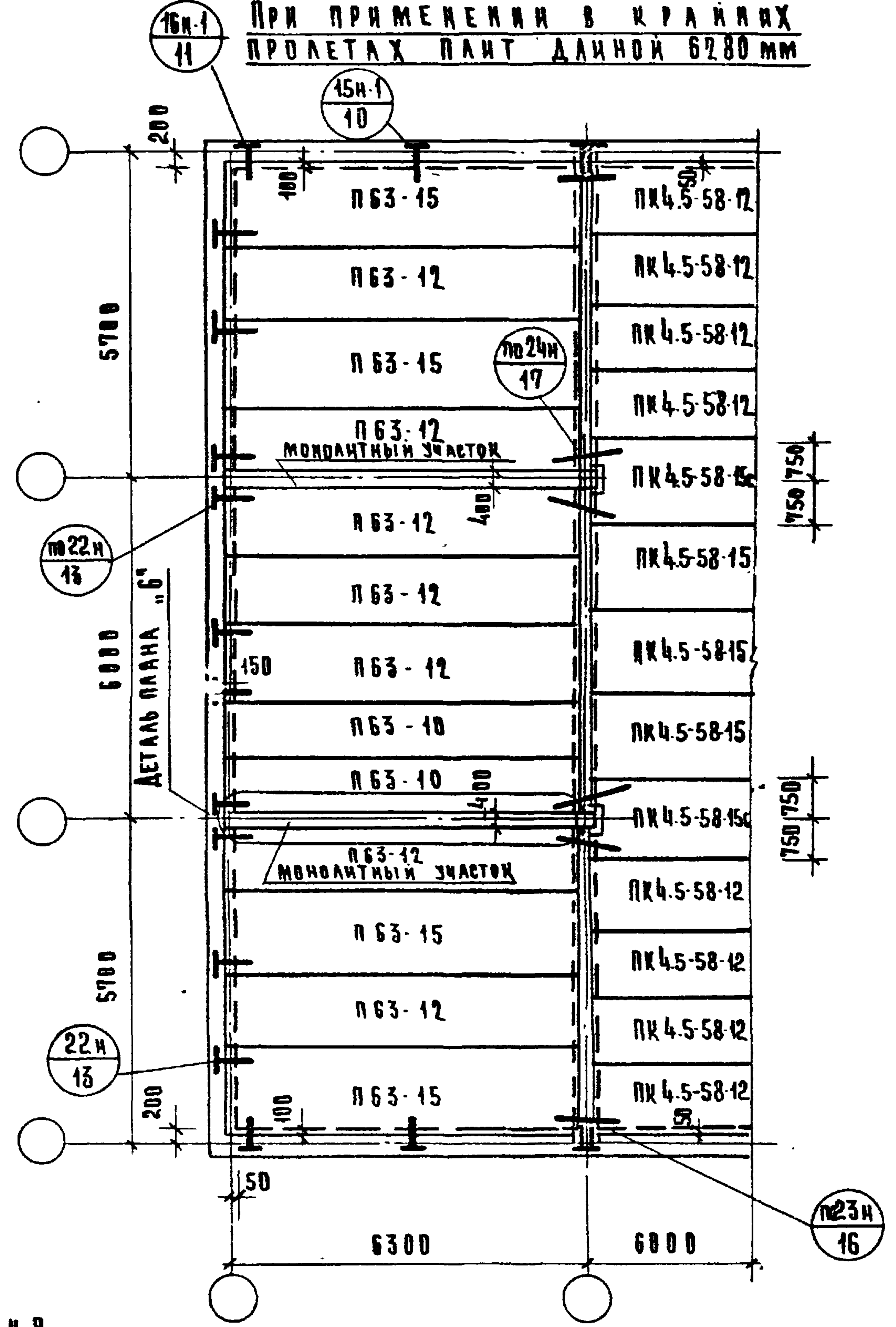
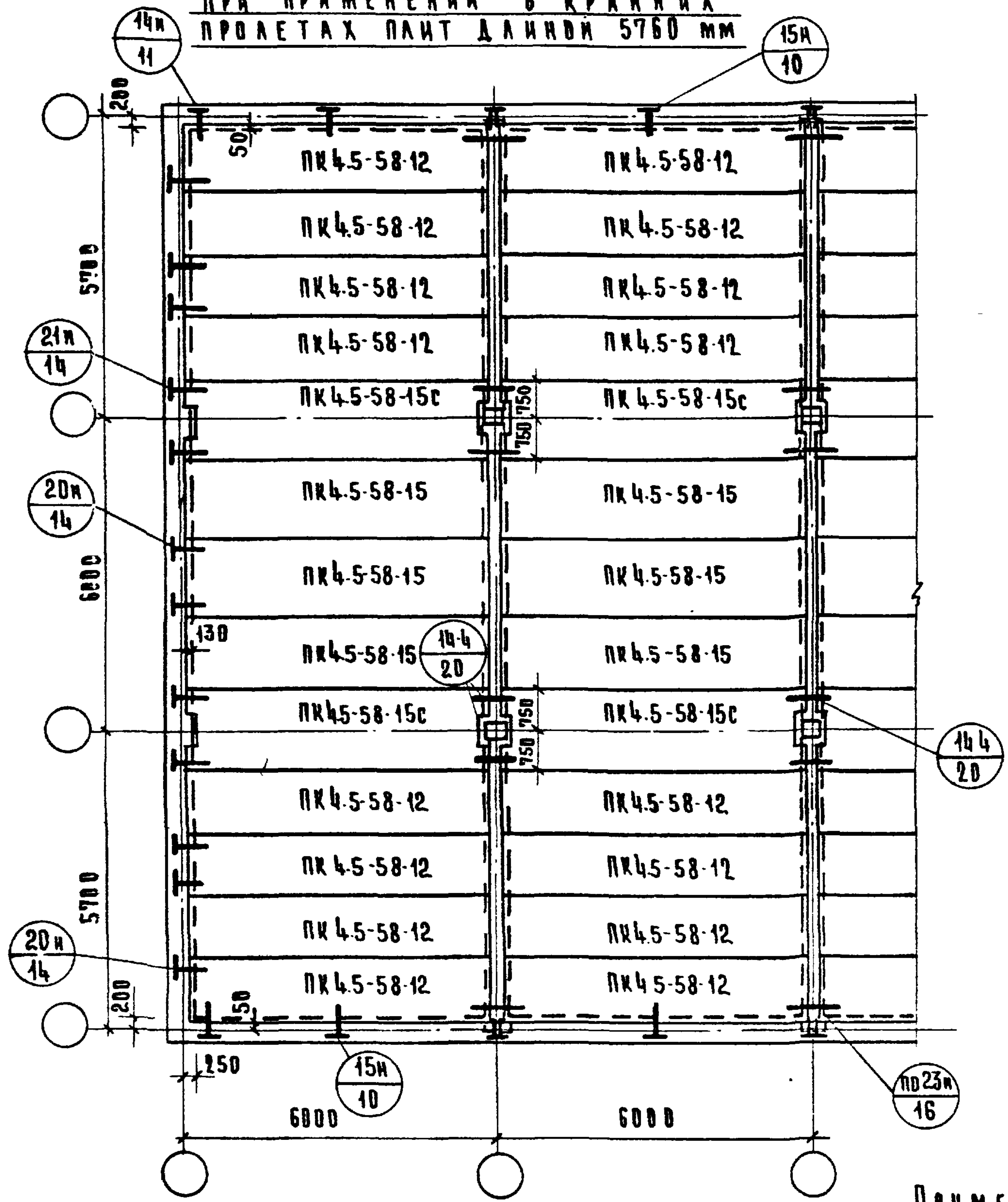
СЕРИЯ
ИИ-04-0

ВЫПУСК 8 ЛИСТ 7

С. 20/21
7/11/11

ПРИ ПРИМЕНЕНИИ В КРАЙНИХ ПРОЛЕТАХ ПЛИТ ДЛИНОЙ 5760 мм

ПРИ ПРИМЕНЕНИИ В КРАЙНИХ ПРОЛЕТАХ ПЛИТ ДЛИНОЙ 6280 мм



ПРИМЕЧАНИЯ

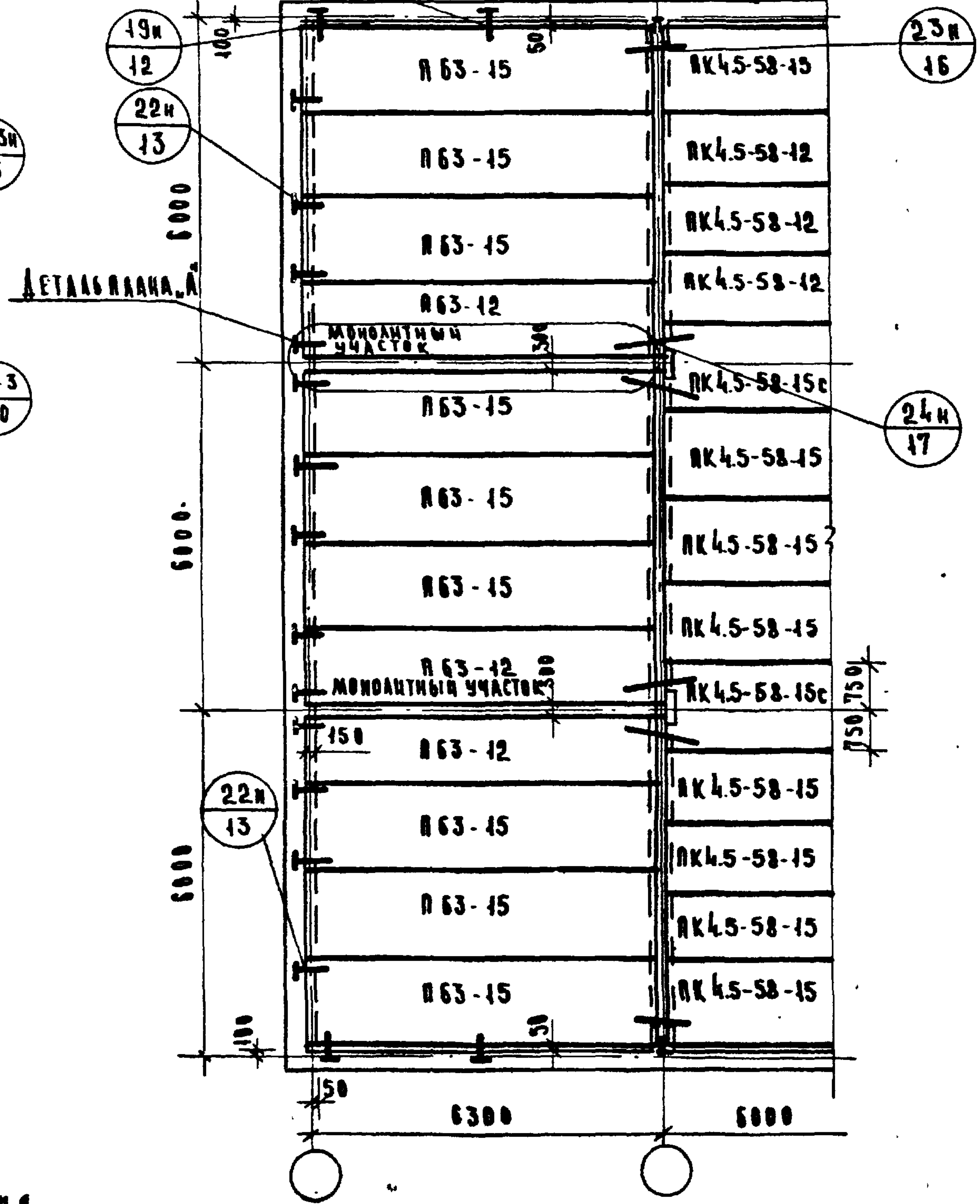
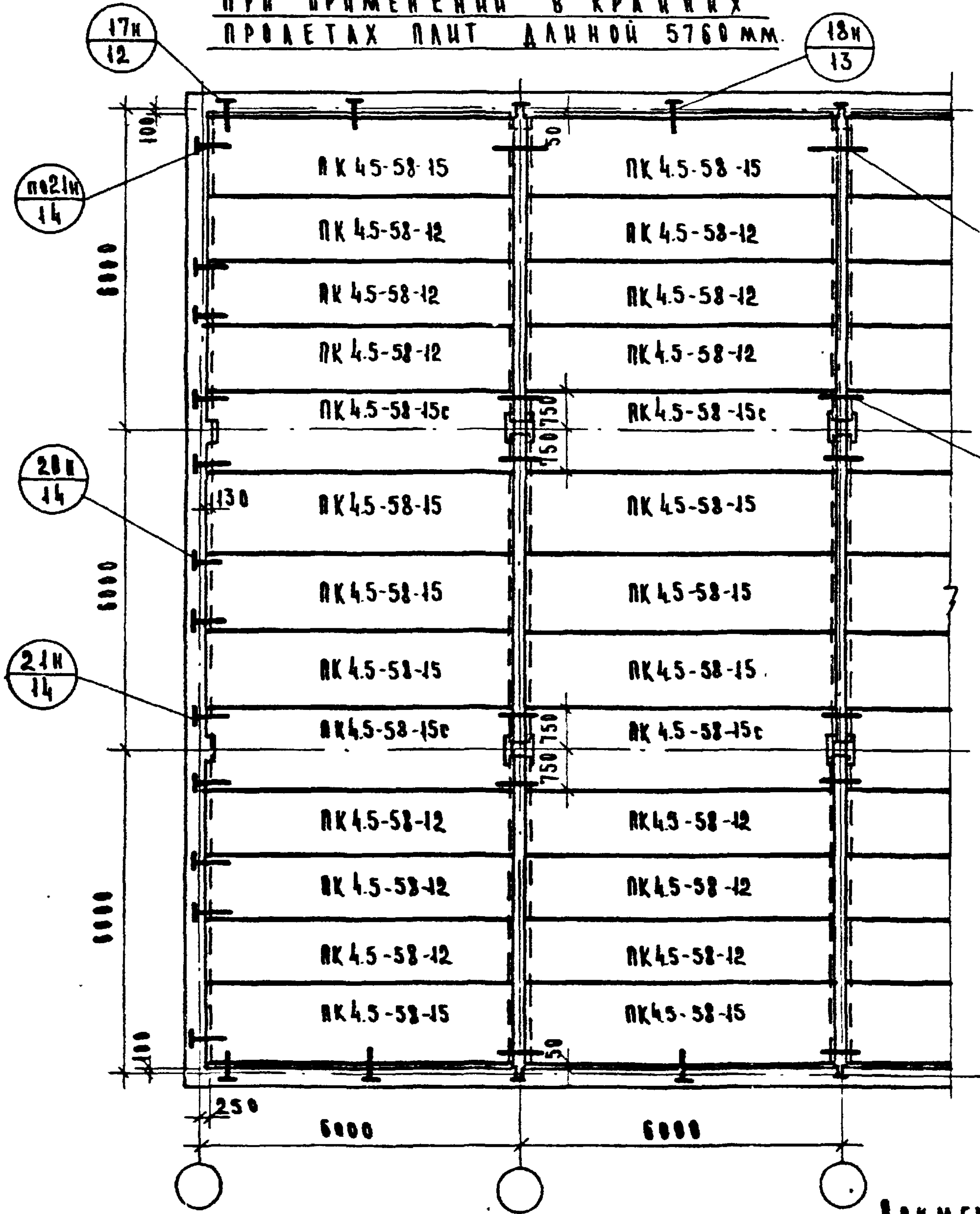
1. ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ ЛИСТ 7
2. ДЕТАЛЬ ПЛАНА "Б" СМ. СЕРИЮ ИИ-04-10 ВЫП. 7 ЛИСТ 15

ТК 1974	ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ С РИРЕЛЯМИ, ОПИРАЮЩИМИСЯ НА СТЕНЫ, И КОЛОНАМИ СЕЧЕНИЕМ 400x400 мм	СЕРИЯ ИИ-04-0
		ВЫПУСК 8

Лист 8

ПРИ ПРИМЕНЕНИИ В КРАЙНИХ ПРОЛЕТАХ ПАИТ ДЛИНОЙ 5760 мм.

ПРИ ПРИМЕНЕНИИ В КРАЙНИХ ПРОЛЕТАХ ПАИТ ДЛИНОЙ 6280 мм.

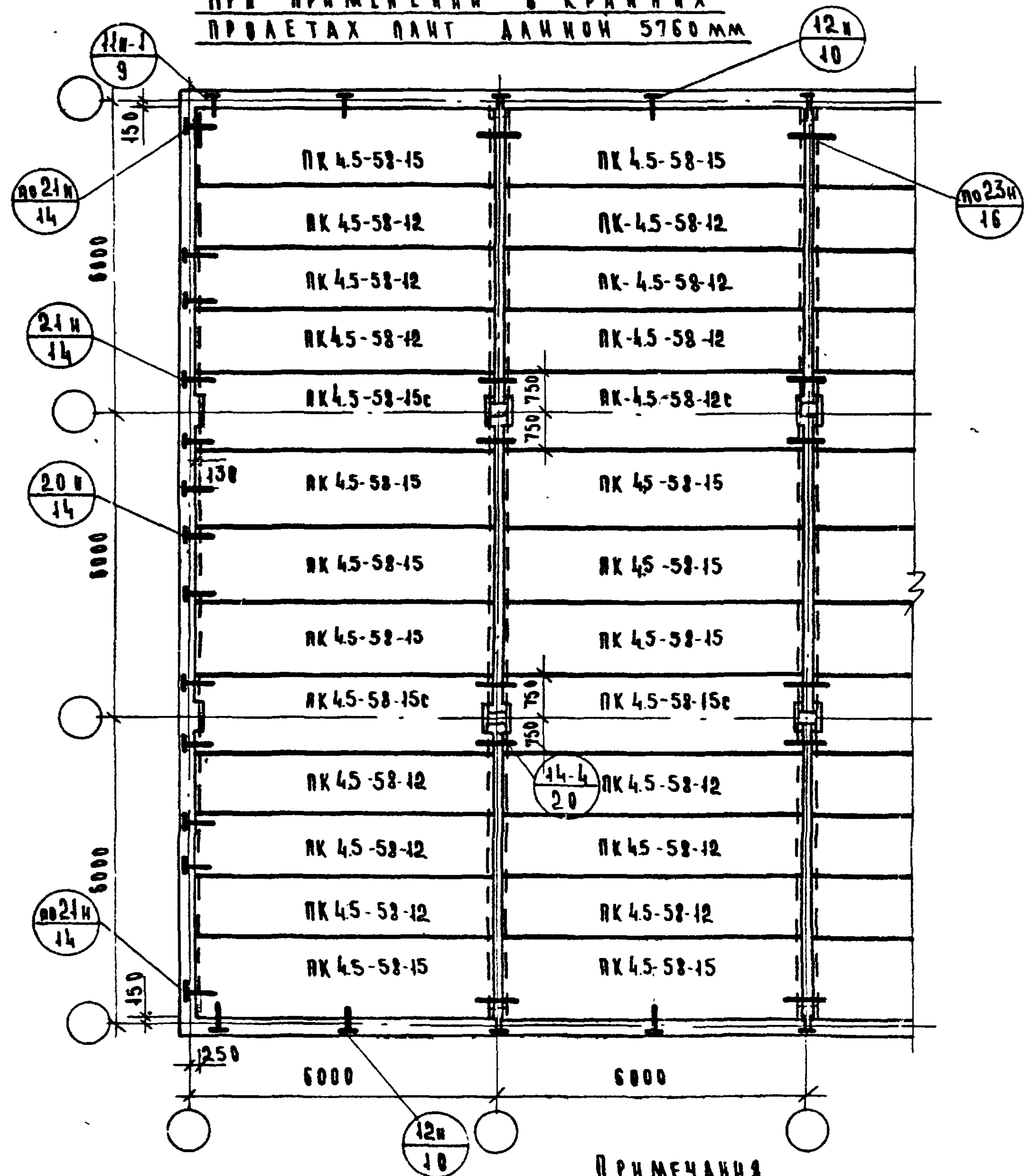


ПРИМЕЧАНИЯ

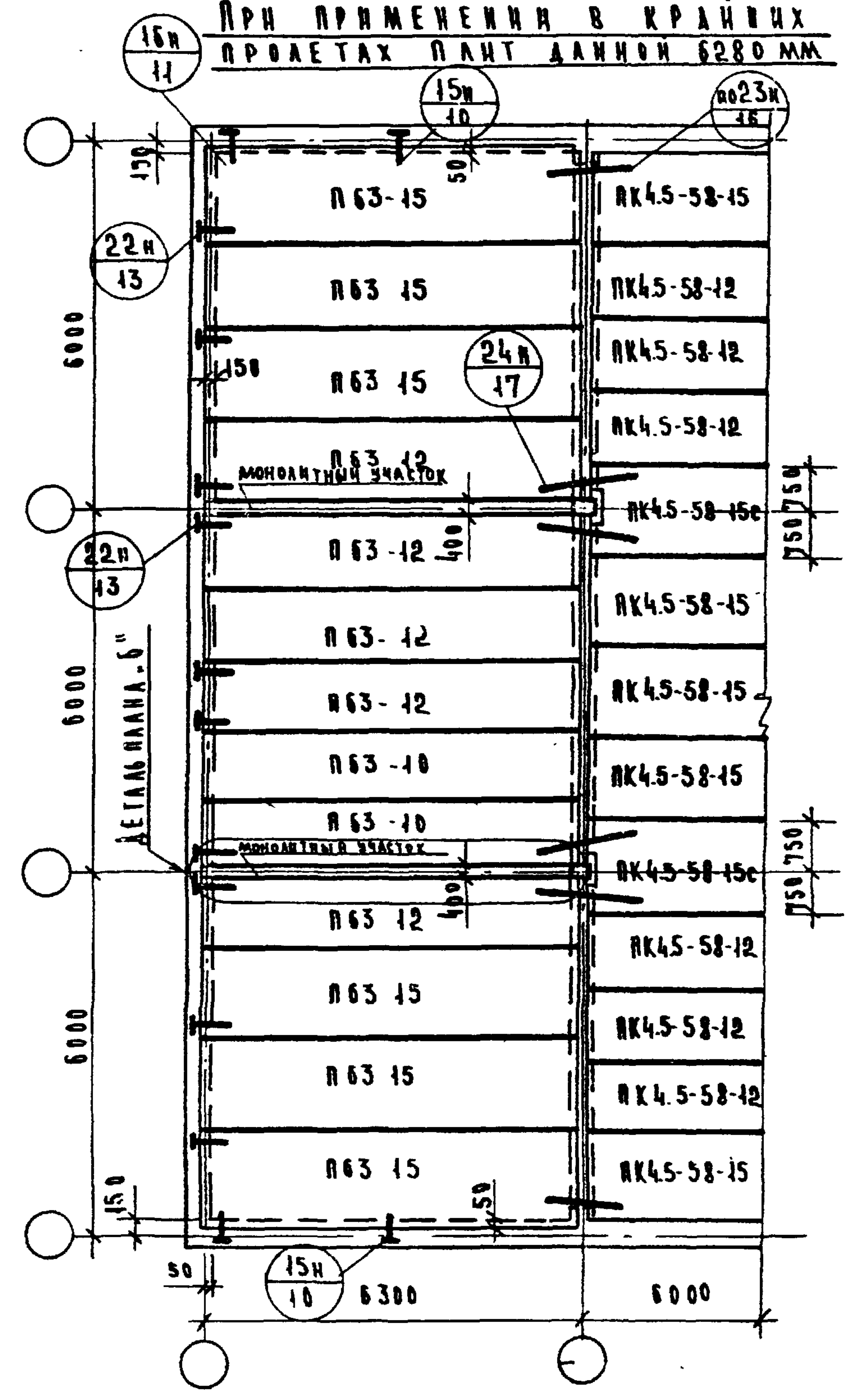
- 1. ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 7.
- 2. ДЕТАЛЬ ПАННА "А" СМ. СЕРИИ ИИ-04-10 ВЫП. 7 ЛИСТ 15.

ТК	ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ВАЙНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ С РИГЕЛЯМИ, ОБРАЩАЮЩИМИСЯ НА ВНАЯСТРЫ, И КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 300 x 300 мм.	СЕРИЯ ИИ-04-0
1974		ВЫПУСК ЛИСТ 8 9

ПРИ ПРИМЕНЕНИИ В КРАЙНИХ
ПРОЛЕТАХ ПАНТ ДЛИНОЙ 5760 мм



ПРИ ПРИМЕНЕНИИ В КРАЙНИХ
ПРОЛЕТАХ ПАНТ ДЛИНОЙ 6280 мм



ПРИМЕЧАНИЯ

1. ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 7.
2. ДЕТАЛЬ ПЛАНА „Б“ СМ. СЕРИЮ ИЧ-04-10 ВЫП. 7 ЛИСТ 15

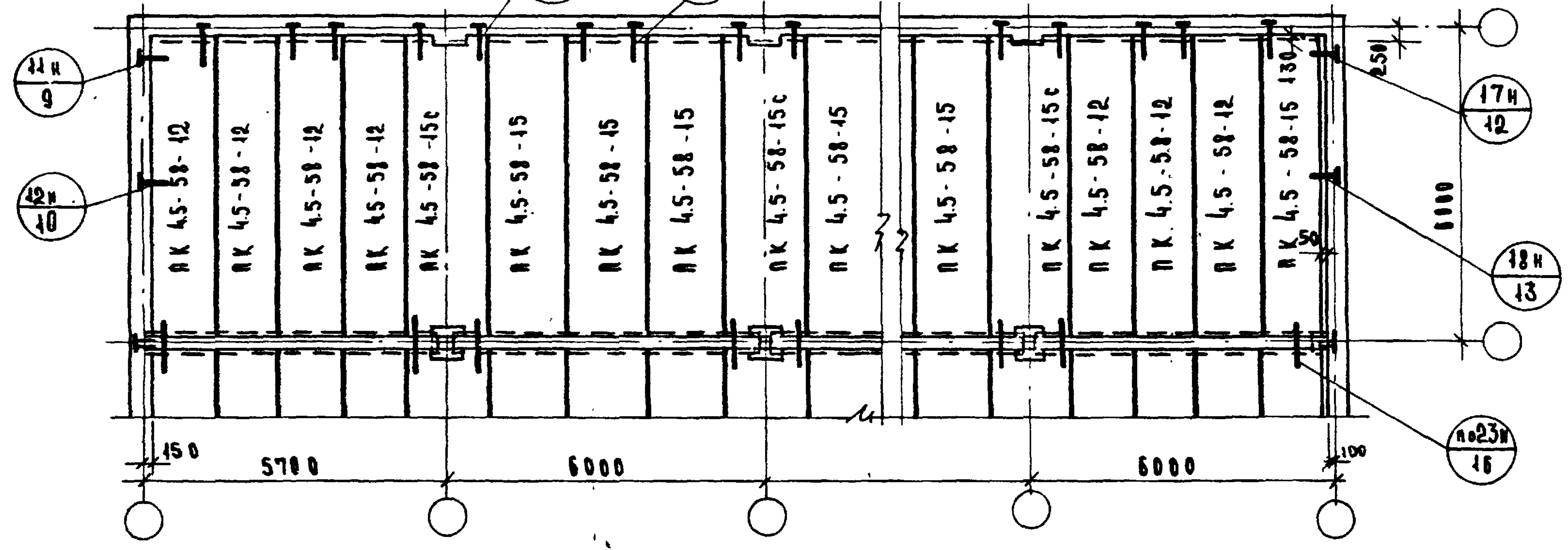
Т. ШУБЕНКО
ИЗДАТЕЛЬСТВО
СТРОИТЕЛЬСТВА

Т К 1974	ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИИ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ С РЯБЕЯМИ, ОПИРАЮЩИМИСЯ НА ПЛАСТЫ И КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 400 x 400 мм.	СЕРИЯ ИЧ-04-0 ВЫПУСК 8 ЛИСТ 10
-------------	--	---

С КВАДРАТНЫМ СЕЧЕНИЕМ 300 x 300 мм

ПРИ РИГЕЛЯХ В КРАЙНЕМ ПРОЛЕТЕ
ОПИРАЮЩИХСЯ НА СТЕНЫ

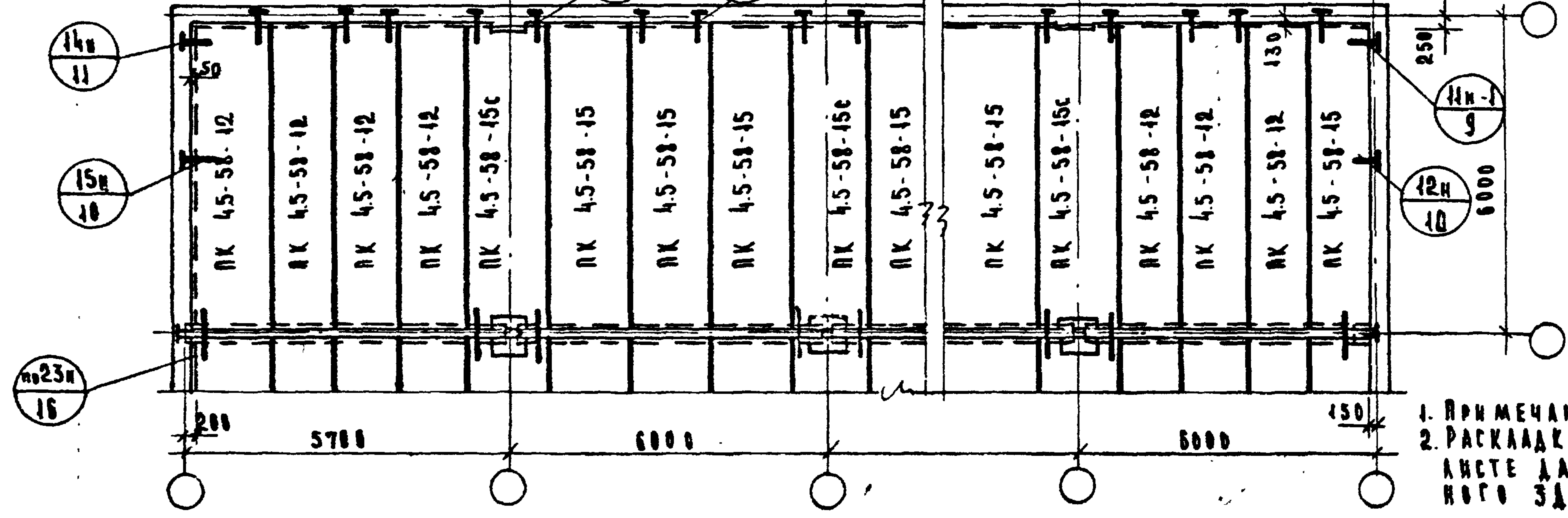
ПРИ РИГЕЛЯХ В КРАЙНЕМ ПРОЛЕТЕ
ОПИРАЮЩИХСЯ НА ФУНДАМЕНТЫ



С КВАДРАТНЫМ СЕЧЕНИЕМ 400 x 400 мм

ПРИ РИГЕЛЯХ В КРАЙНЕМ ПРОЛЕТЕ
ОПИРАЮЩИХСЯ НА СТЕНЫ

ПРИ РИГЕЛЯХ В КРАЙНЕМ ПРОЛЕТЕ
ОПИРАЮЩИХСЯ НА ФУНДАМЕНТЫ



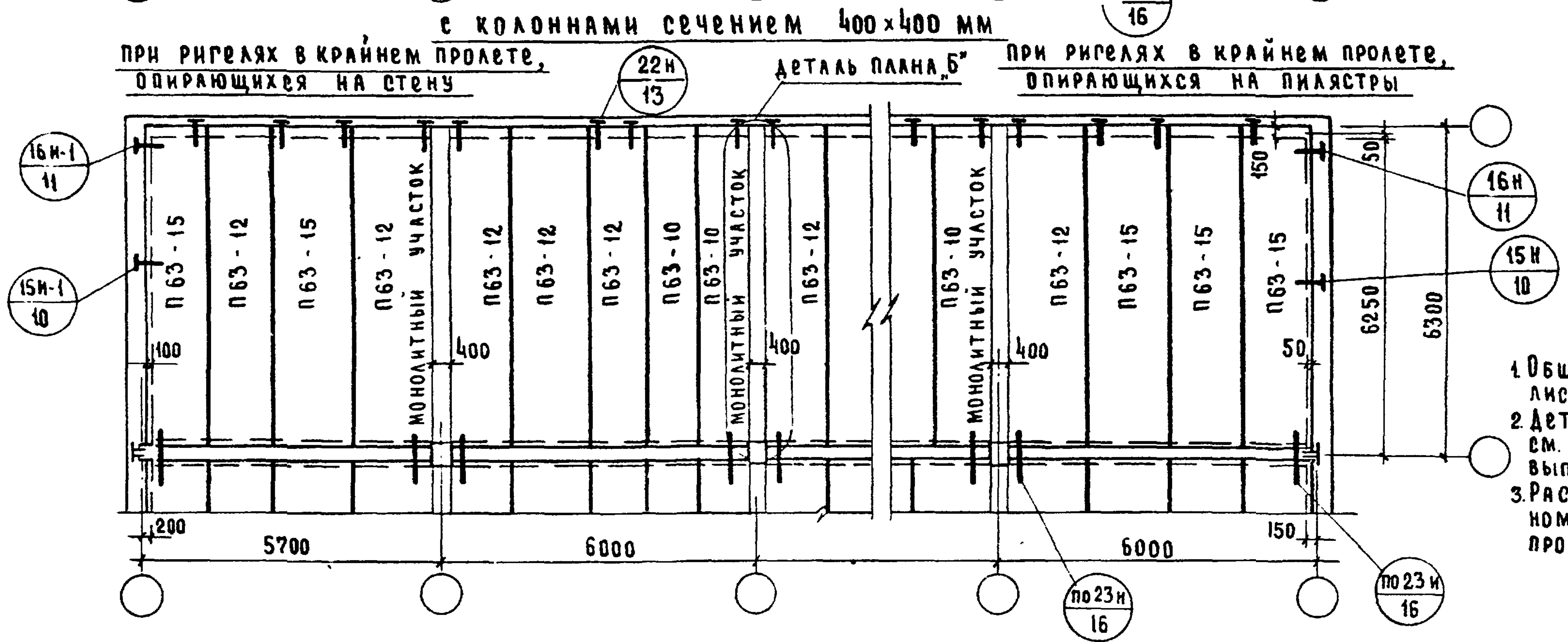
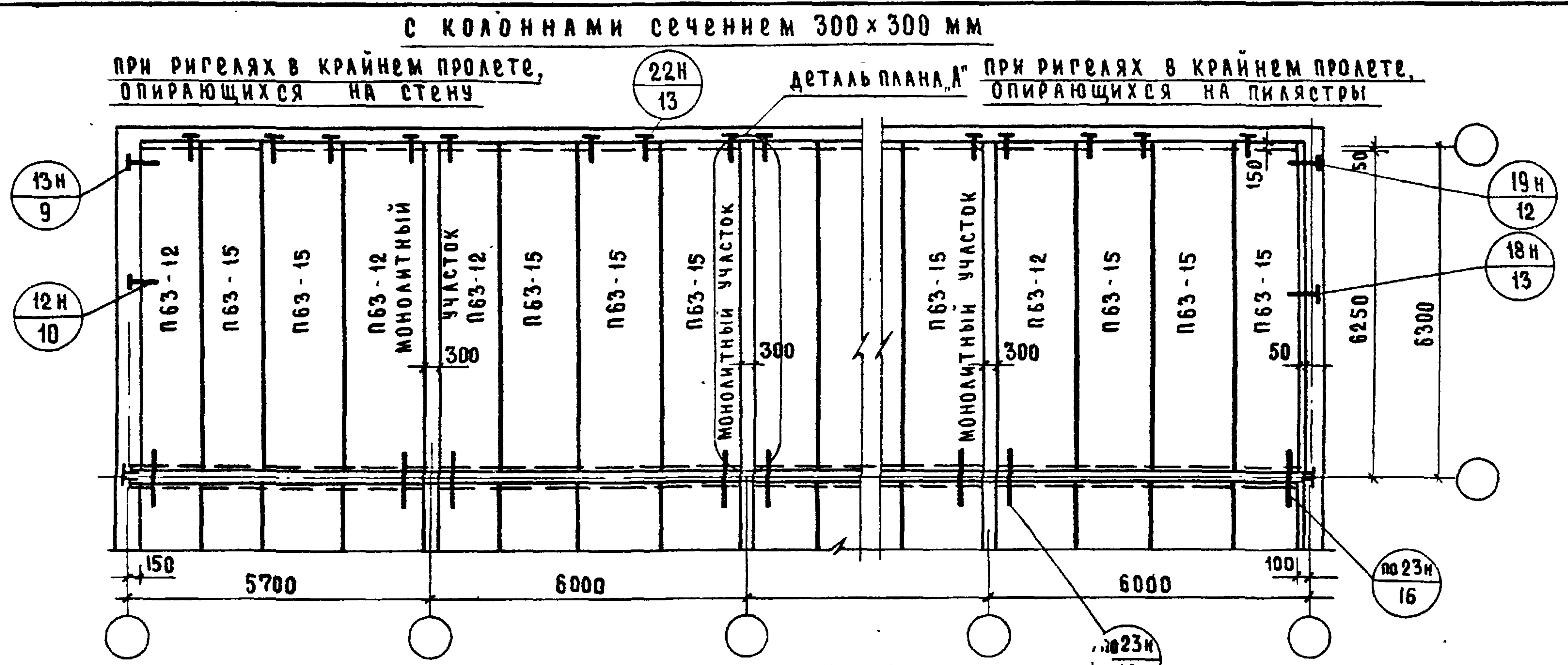
ПРИМЕЧАНИЯ

1. ПРИМЕЧАНИЯ П. 1-3 СМ ЛИСТ 7.
2. РАСКАДКА ПАУТ НА ДАННОМ ЛИСТЕ ДАНА ДЛЯ ДВУХПРОЕКТНОГО ЗДАНИЯ.

ТК
1974

ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПРОДОЛЬНОМ КАРКАСОМ ПРИ ПРИМЕНЕНИИ ПАУТ ДЛИНОЙ 5760 мм.

СЕРИЯ	ИЧ-04-0
ВЫПУСК	ЛИСТ
8	14



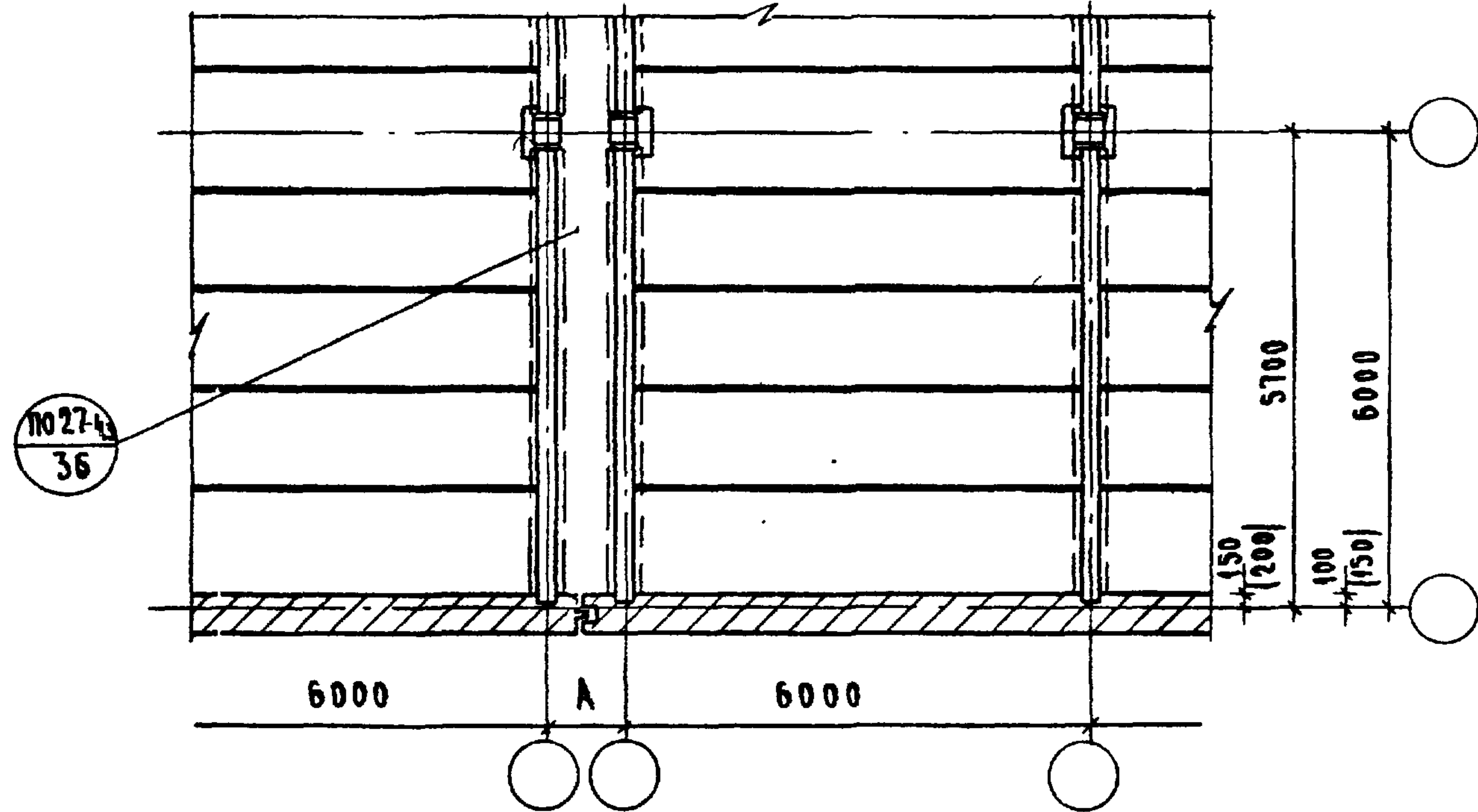
- Примечания:**
1. Общие примечания см. лист 7.
 2. Детали плана „А“ и „Б“ см. серию ИИ-04-10 вып. 7 лист 15.
 3. Раскладка плит на данном листе дана для 2^х пролетного здания.

ТК
1974

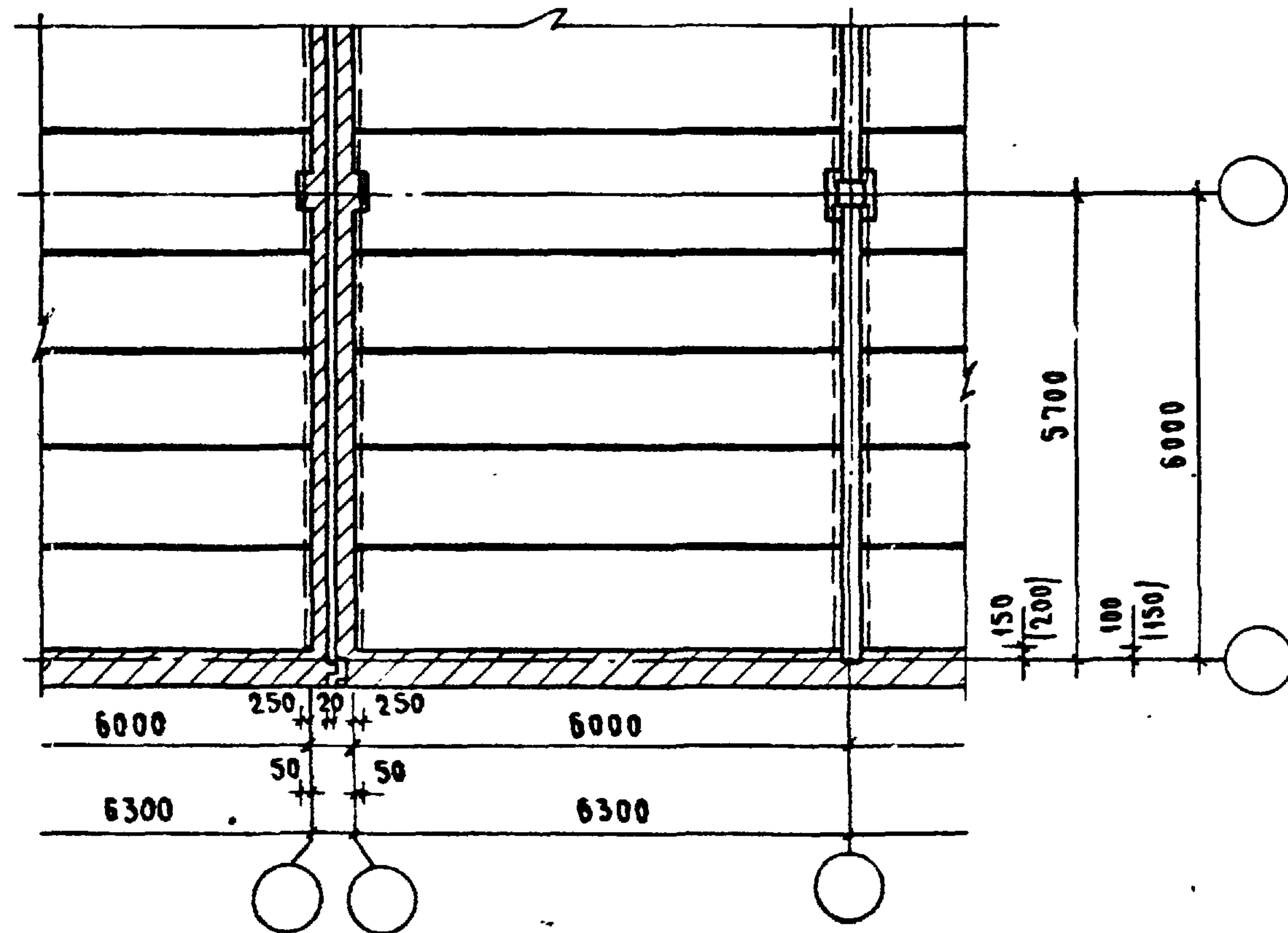
Примеры монтажных планов перекрытий для зданий с продольным каркасом при применении плит длиной 6280 мм.

серия
ИИ-04-0
выпуск 8 лист 12

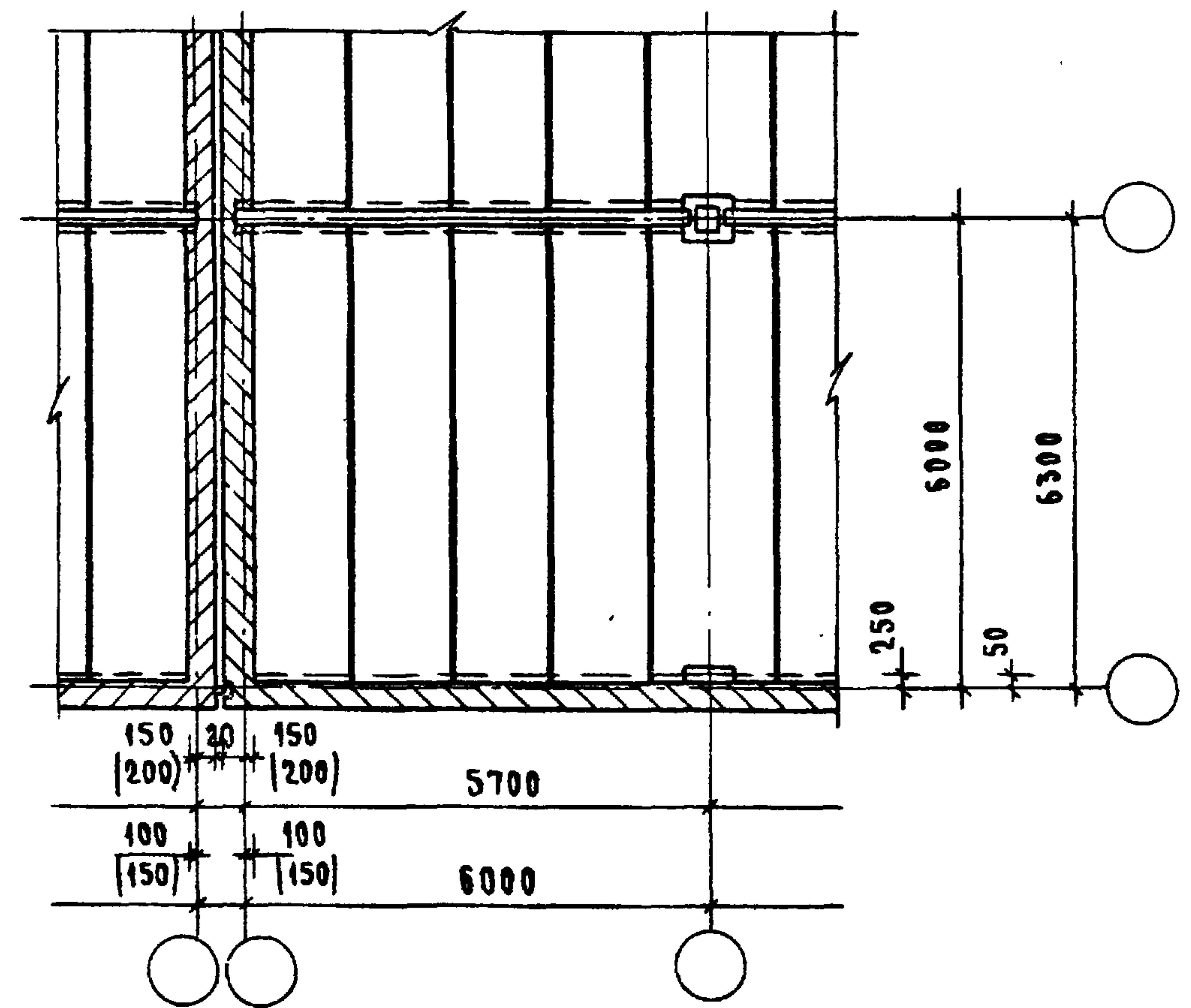
ДЕФОРМАЦИОННЫЙ ШОВ ПРИ ПОПЕРЕЧНОМ
КАРКАСЕ | ВАРИАНТ 1 |



ДЕФОРМАЦИОННЫЙ ШОВ ПРИ ПОПЕРЕЧНОМ
КАРКАСЕ | ВАРИАНТ 2 |



ДЕФОРМАЦИОННЫЙ ШОВ ПРИ ПРОДОЛЬНОМ
КАРКАСЕ



ПРИМЕЧАНИЯ

1. РАЗМЕР А УСТАНАВЛИВАЕТСЯ ПО ПРОЕКТУ.
2. НА ПЛАНАХ УСЛОВНО ПОКАЗАНЫ РАСКЛАДКИ ПАКЕТ ДАННОЙ 5760 ММ.
3. РАЗМЕРЫ, ДАННЫЕ В СКОБКАХ, ОТНОСЯТСЯ К КАРКАСУ С КОЛОННАМИ СЕЧ. 400x400 ММ.

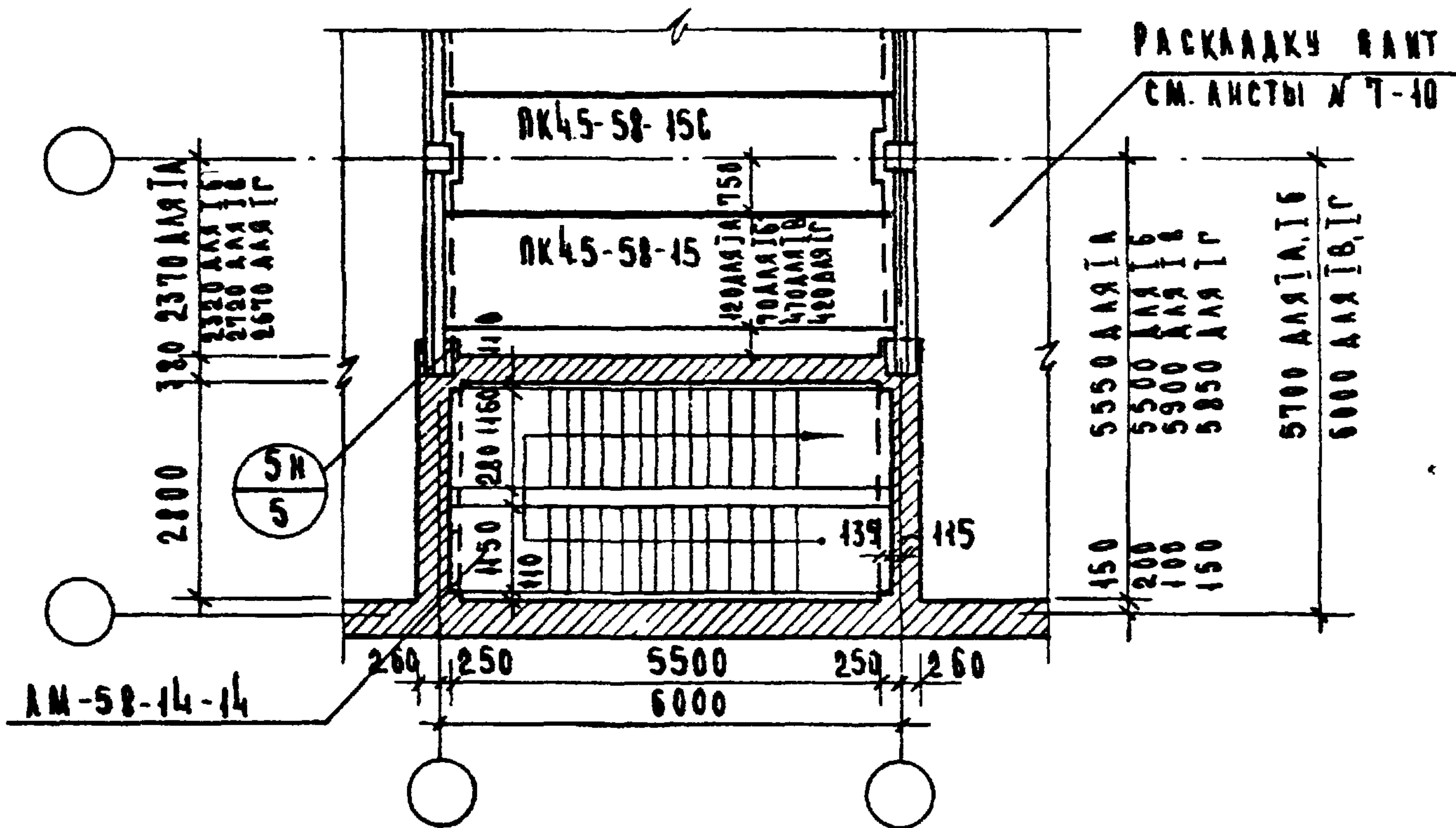
ТК
1974

ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ДЕФОРМАЦИОННЫХ ШВОВ

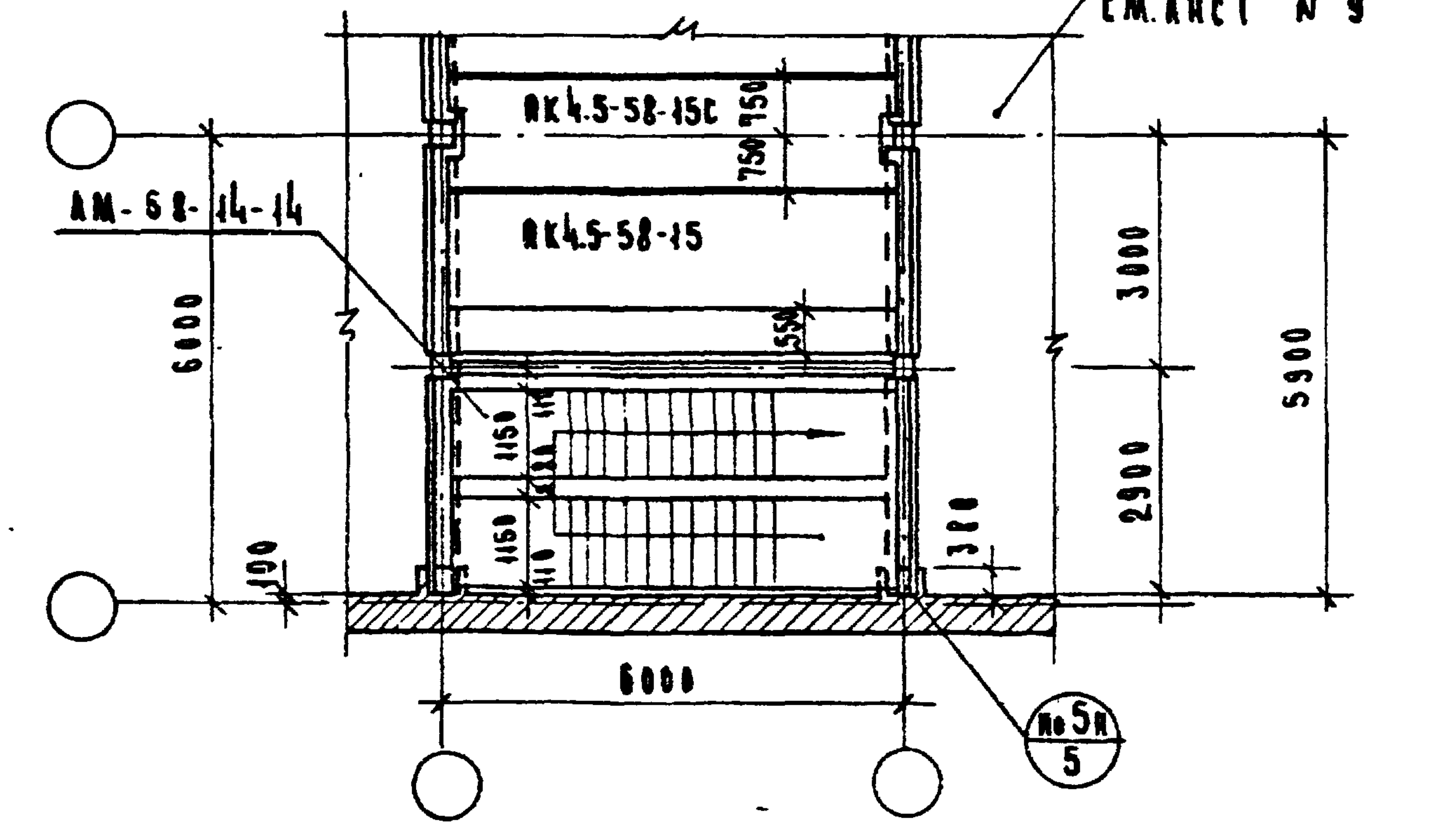
СЕРИЯ
ИИ-04-0
ВЫПУСК ЛИС
8 13

17014 18

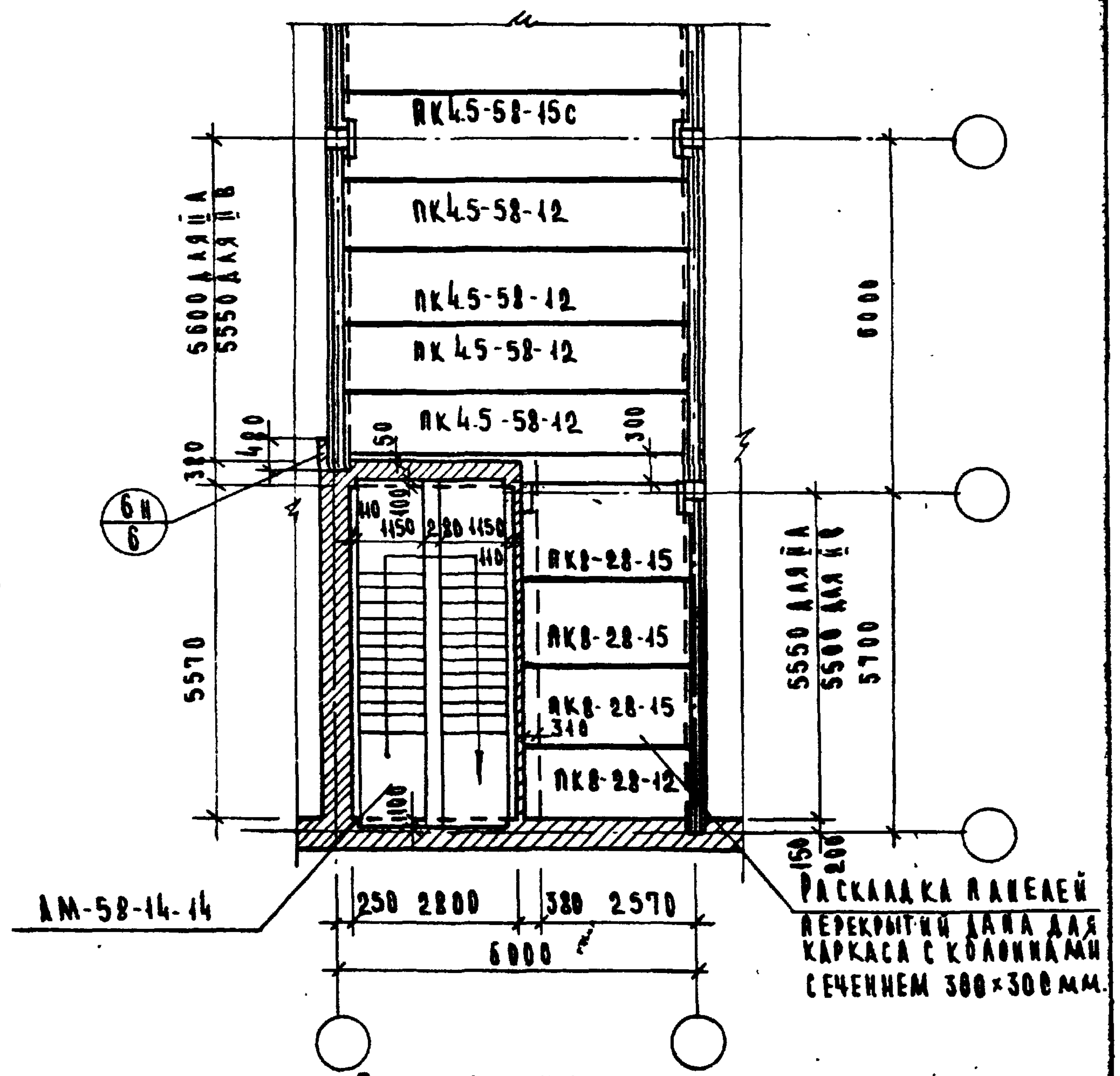
IA, IB, IB, IP



IV (ВАРИАНТ)



IIA, IIB

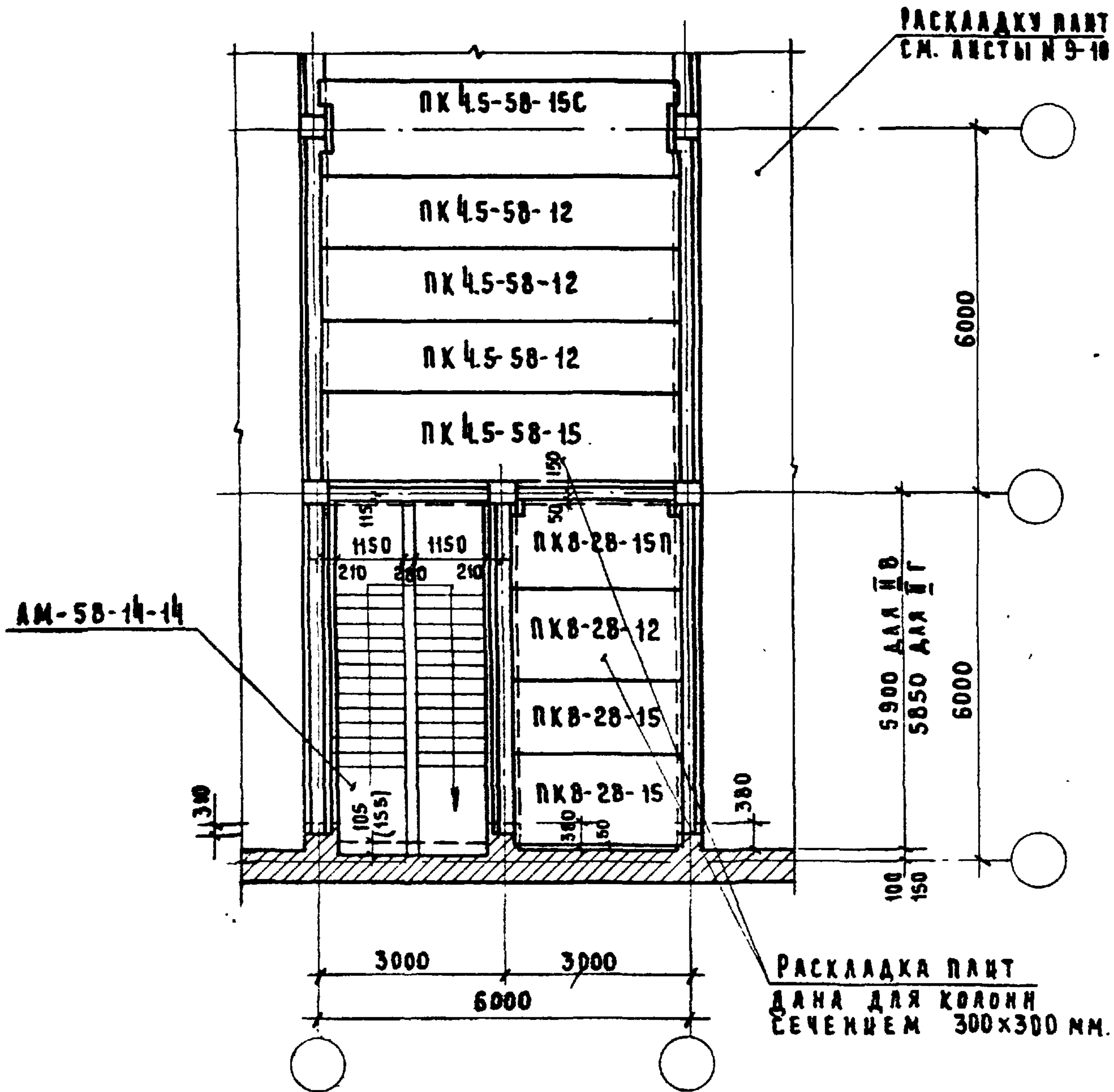


ПРИМЕЧАНИЯ:

- 1. НА СХЕМАХ, ПРИВЕДЕННЫХ НА АНСТАХ 14-18, НАКАЛДНЫЕ ПРОСТУПИ НА СТУПЕНЯХ И ПЛОЩАДКАХ УСЛОВНО НЕ ПОКАЗАНЫ. УКАЗАНИЯ ПО КОМПОНОВКЕ ЛЕСТНИЦ СМ. ПОЯСНИТЕЛЬНУЮ ЗАЯСКУ СТР. 4.
- 2. МАРКИРОВКА ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕКРЫТИЯ ДАНА ДЛЯ НАГРУЗКИ 450КГ/М² НА ПЕРЕКРЫТИИ.
- 3. СБОРНЫЙ ВАРИАНТ РЕШЕНИЯ ЛЕСТНИЧНОЙ КЛЕТКИ, ПРИВЕДЕННЫЙ ДЛЯ СХЕМЫ IV, ВОЗМОЖЕН И ДЛЯ ЗДАНИИ С ВЫСОТОЙ ЭТАЖА 3,6, И 3,3 М.
- 4. АНКЕРОВКУ ПАИТК СТЕНАМ МЕЖДУ СОБОЙ СМ. НА АНСТАХ 7-12.

ТК	РЕШЕНИЯ ЛЕСТНИЧНЫХ КЛЕТКИ И ПЕРЕКРЫТИЯ В ЗОНЕ ИХ РАСПОЛОЖЕНИЯ ДЛЯ ЗДАНИИ С	СЕРИЯ
1974	ВЫСОТОЙ ЭТАЖА 4.2 М. СХЕМЫ IA, IB, IB, IP, IIA, IIB.	ИИ-04-0
		ВЫПУСК
		8
		ЛИСТ
		14

II В, II Г.

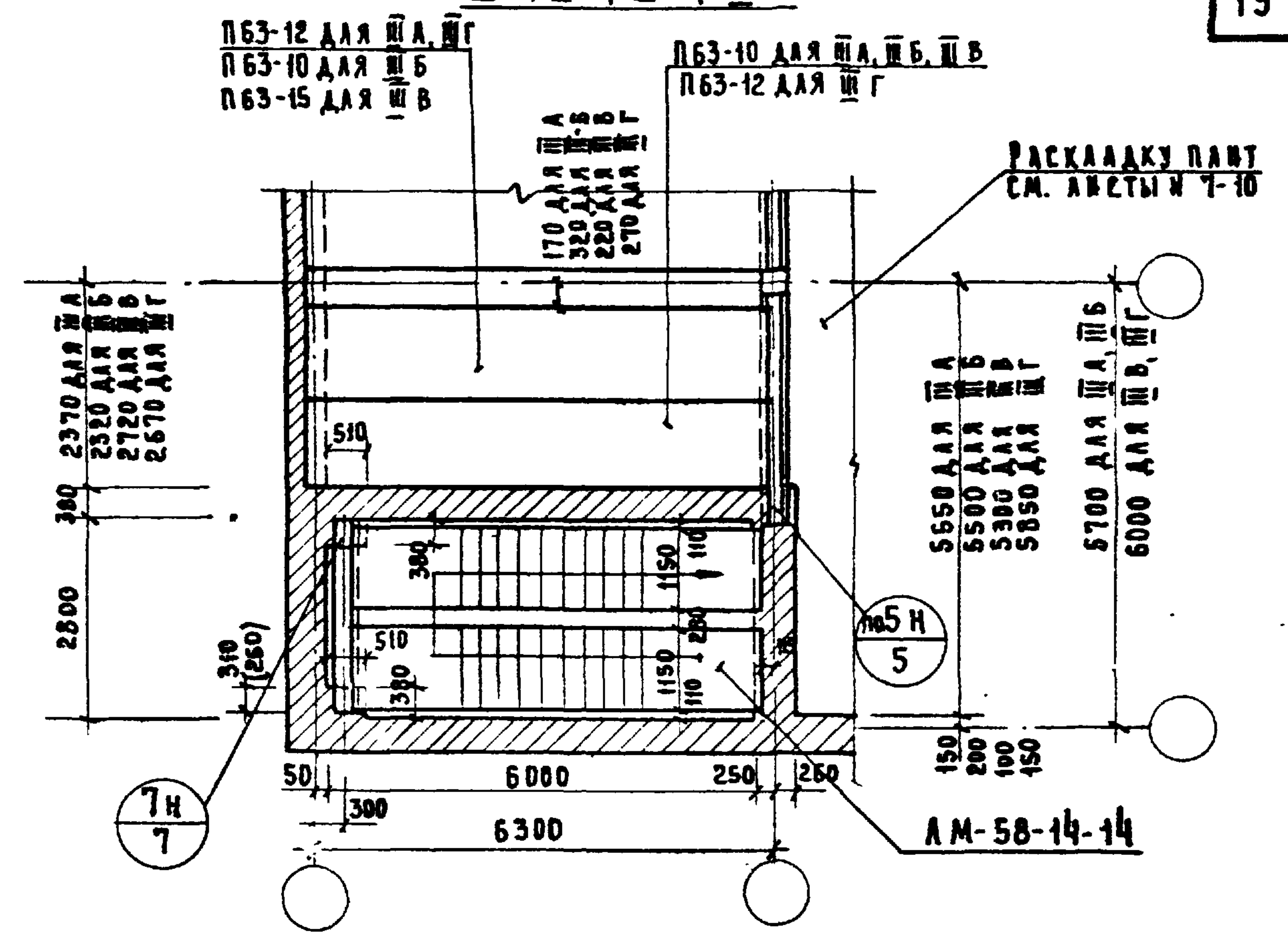


AM-58-14-14

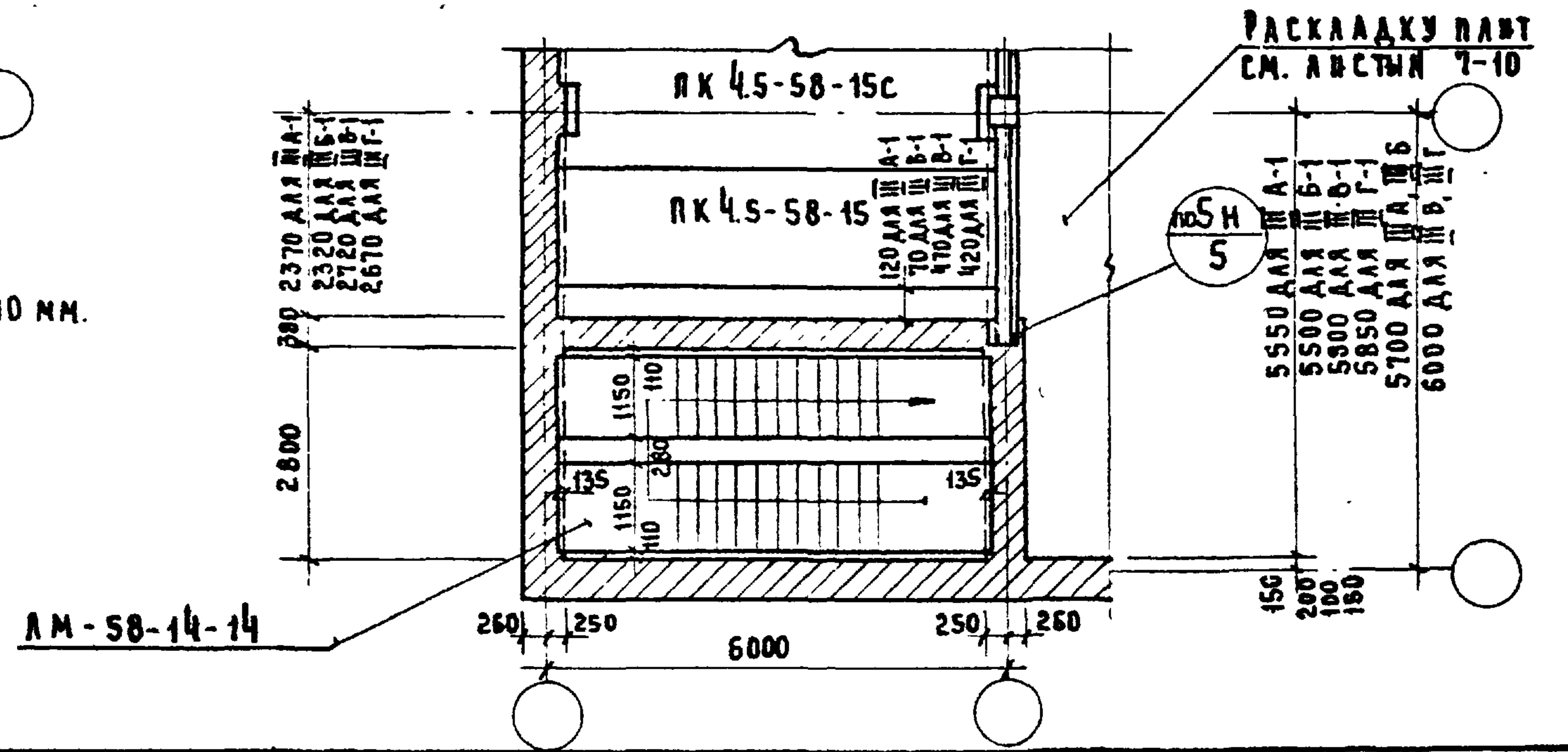
ПРИМЕЧАНИЯ

I. ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 14.

III А, III Б, III В, III Г



III А-1, III Б-1, III В-1, III Г-1



ТК 1974 РЕШЕНИЯ ЛЕСТНИЧНЫХ КЛЕТОК И ПЕРЕКРЫТИЯ В ЗОНЕ ИХ РАСПОЛОЖЕНИЯ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ВЫСОТОЙ ЭТАЖА 4,2 м. СХЕМЫ II В, II Г, III А, III Б, III В, III Г, III А-1, III Б-1, III В-1, III Г-1

СЕРИЯ ЦИ-04-0
ВЫПУСК ЛИСТ 8 15

III B-1 /ВАРИАНТ/

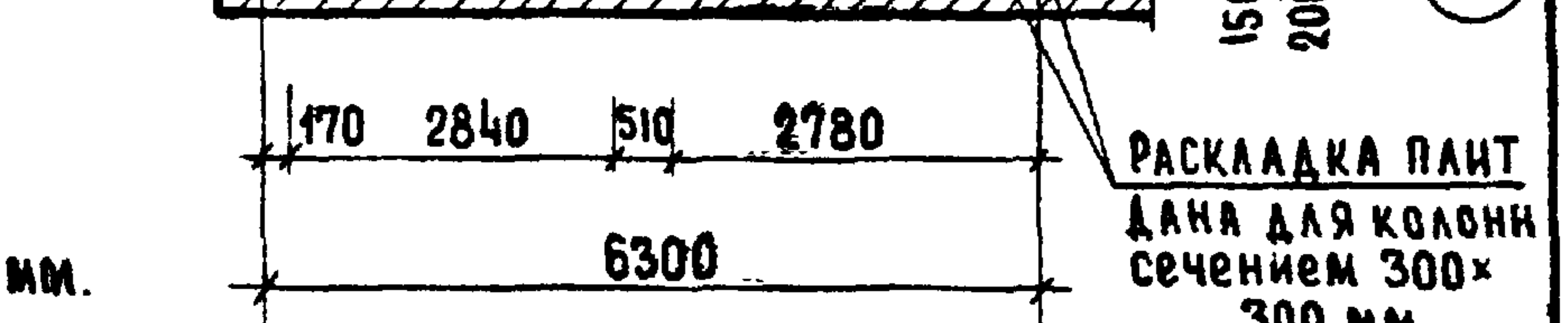
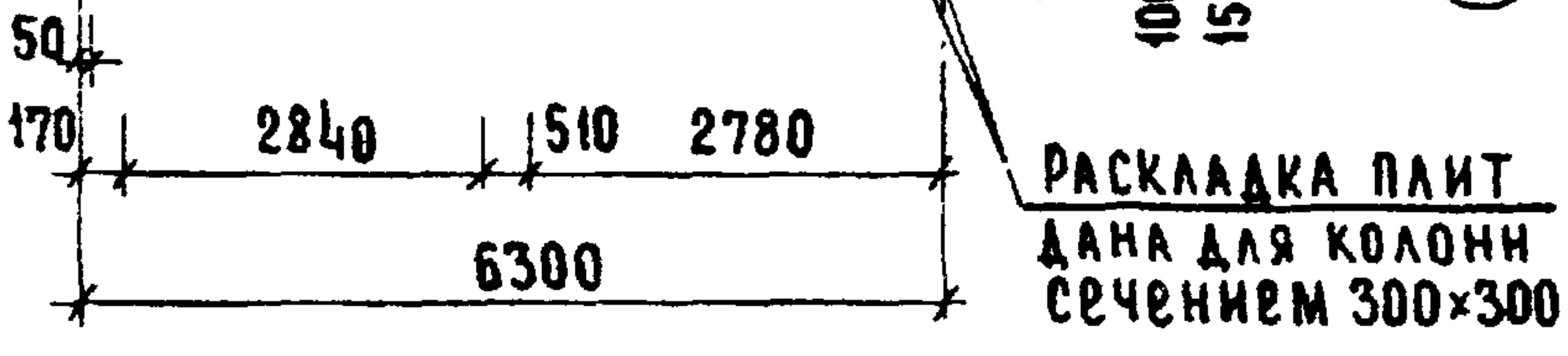
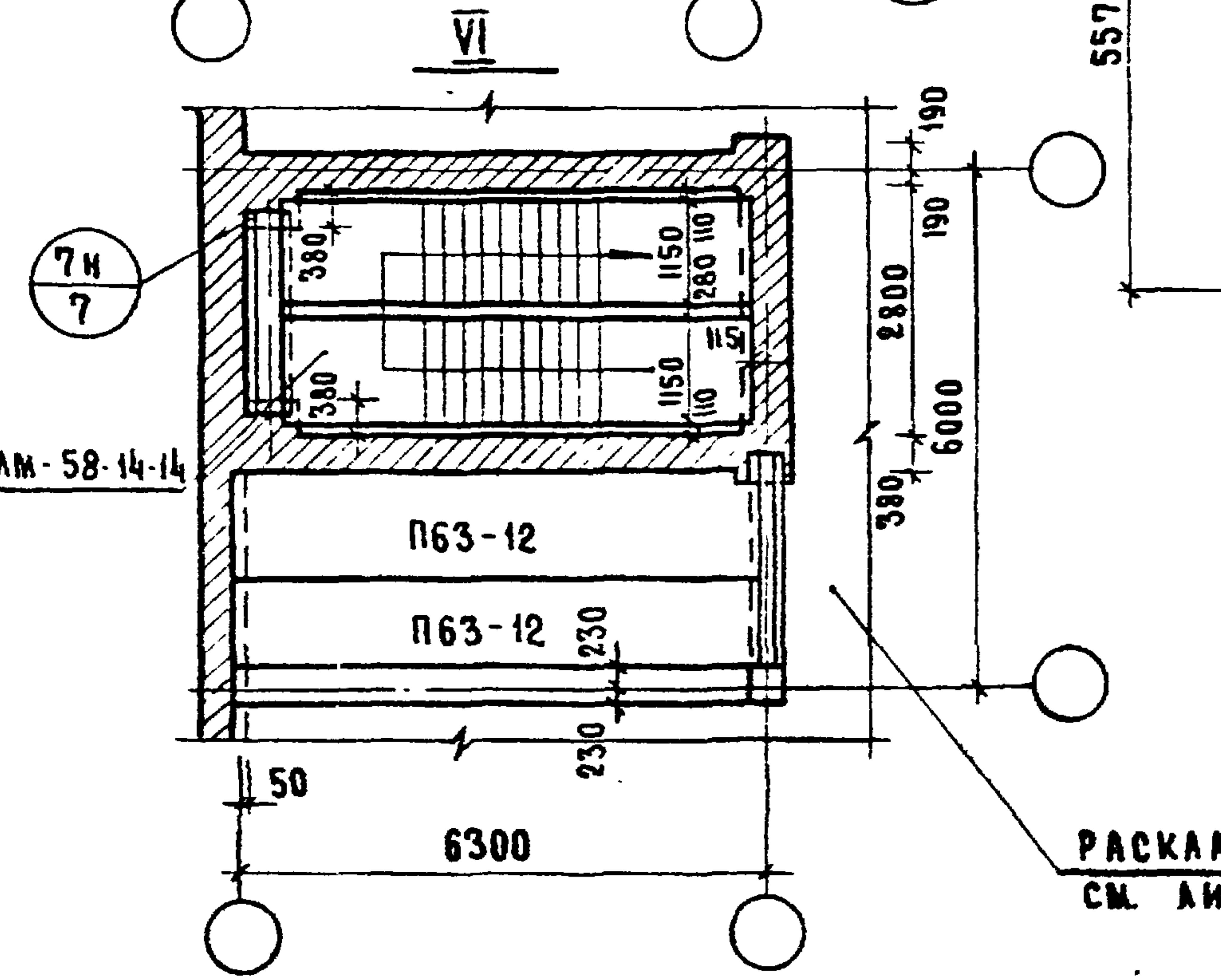
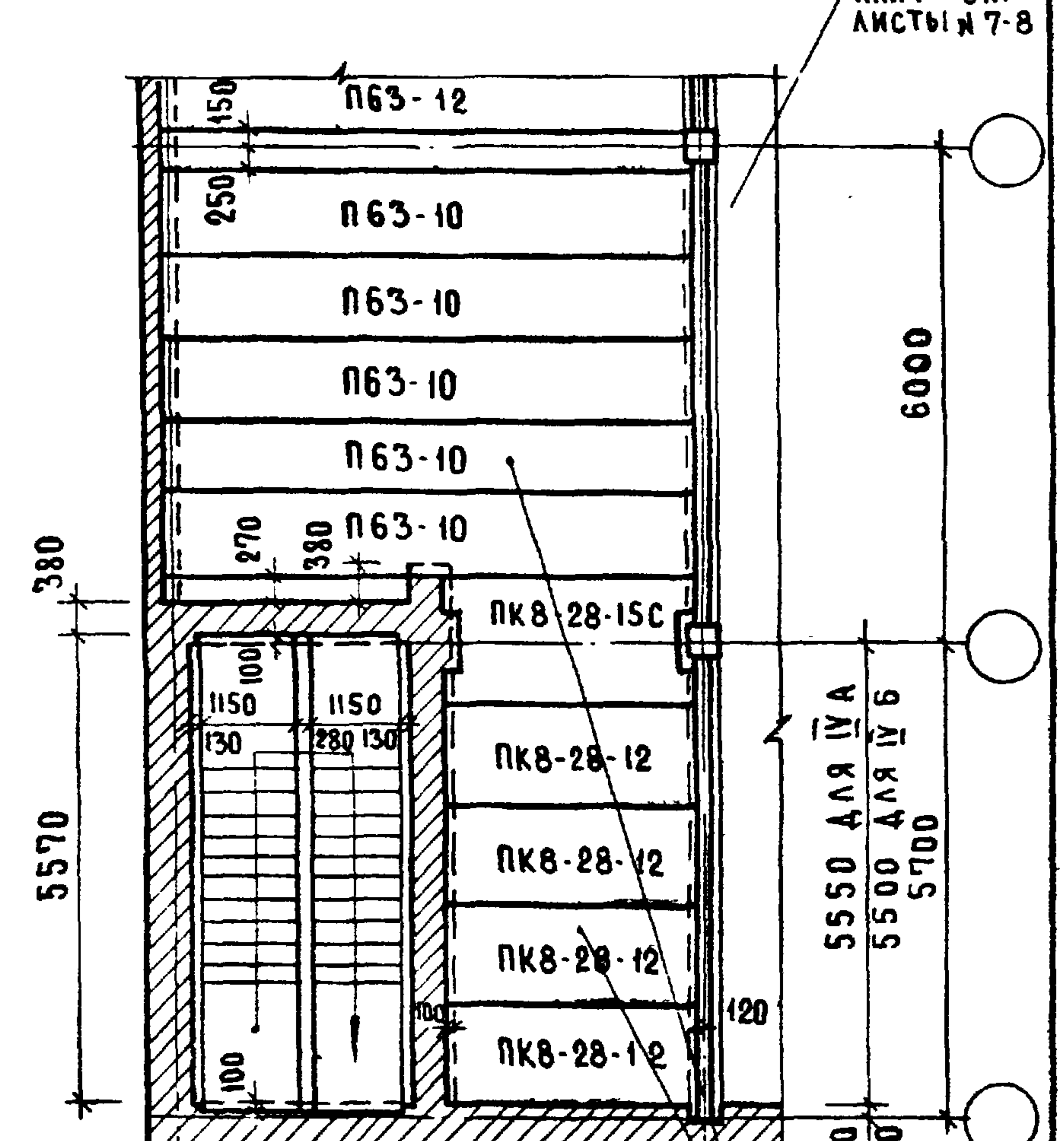
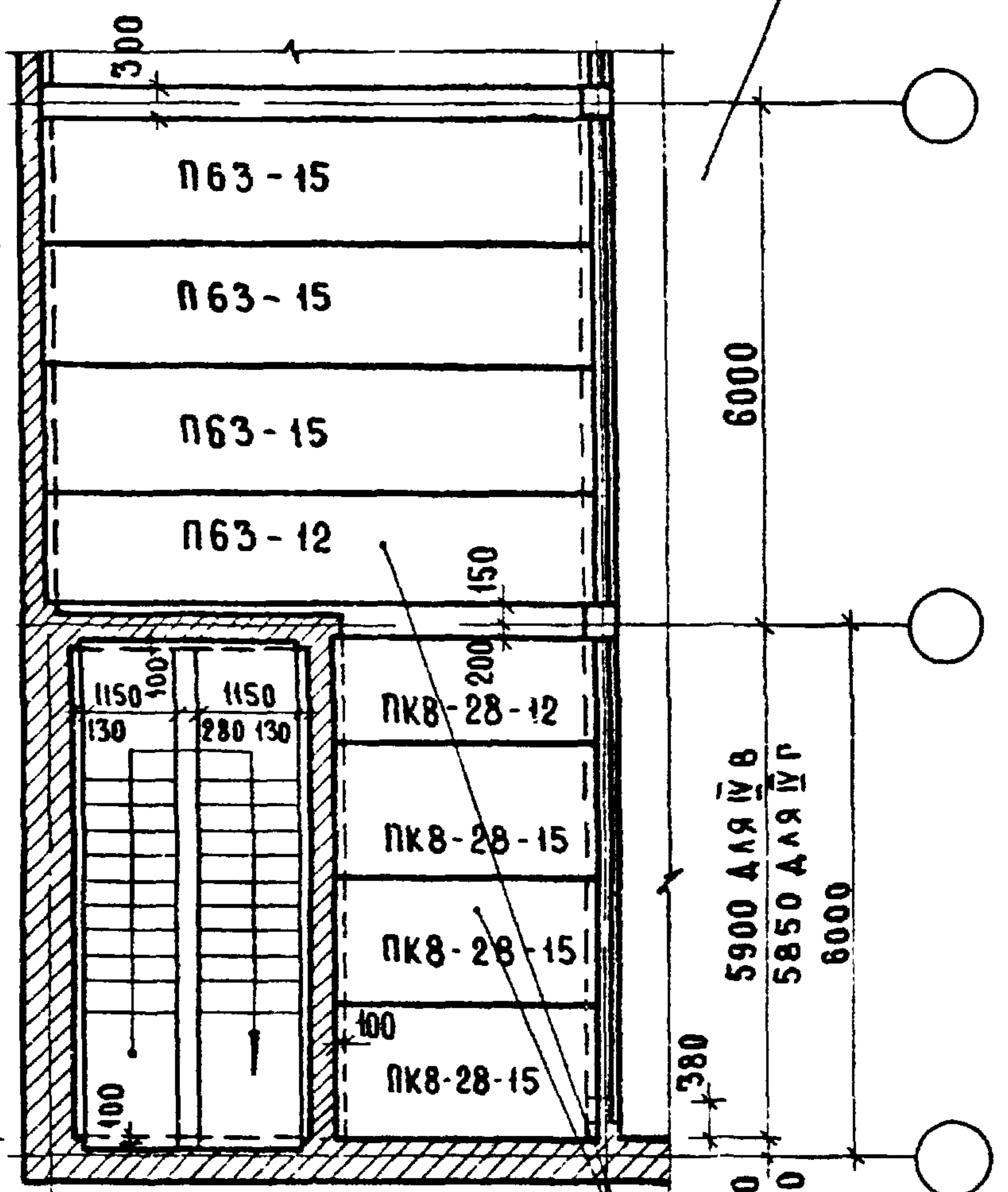
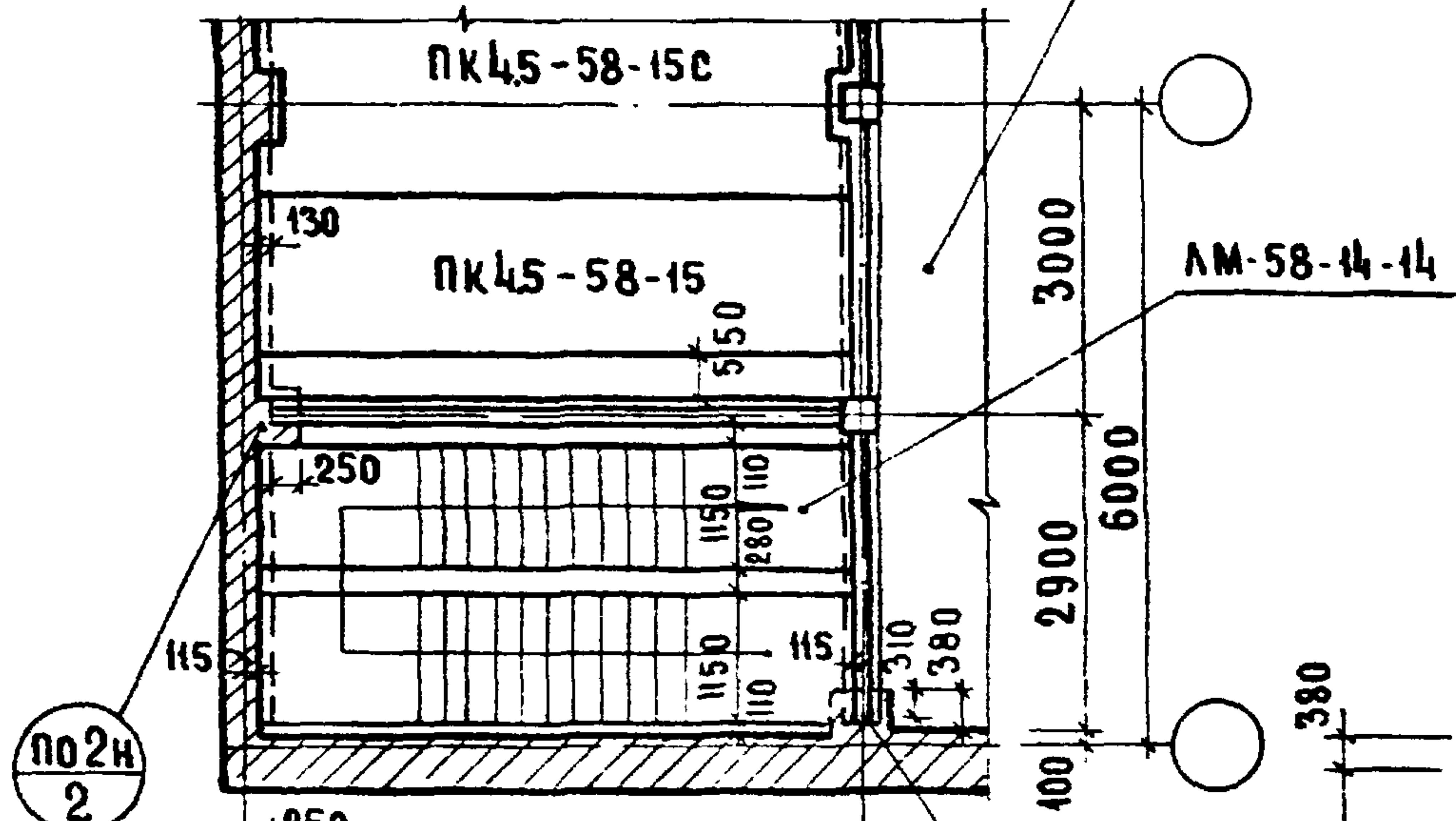
РАСКЛАДКУ ПЛИТ
СМ. ЛИСТ № 9

IV B; IV Г

РАСКЛАДКУ ПЛИТ
СМ. ЛИСТЫ № 9-10

IV А; IV Б

РАСКЛАДКУ
ПЛИТ СМ.
ЛИСТЫ № 7-8



РАСКЛАДКУ ПЛИТ
СМ. ЛИСТ 7-12

Примечания

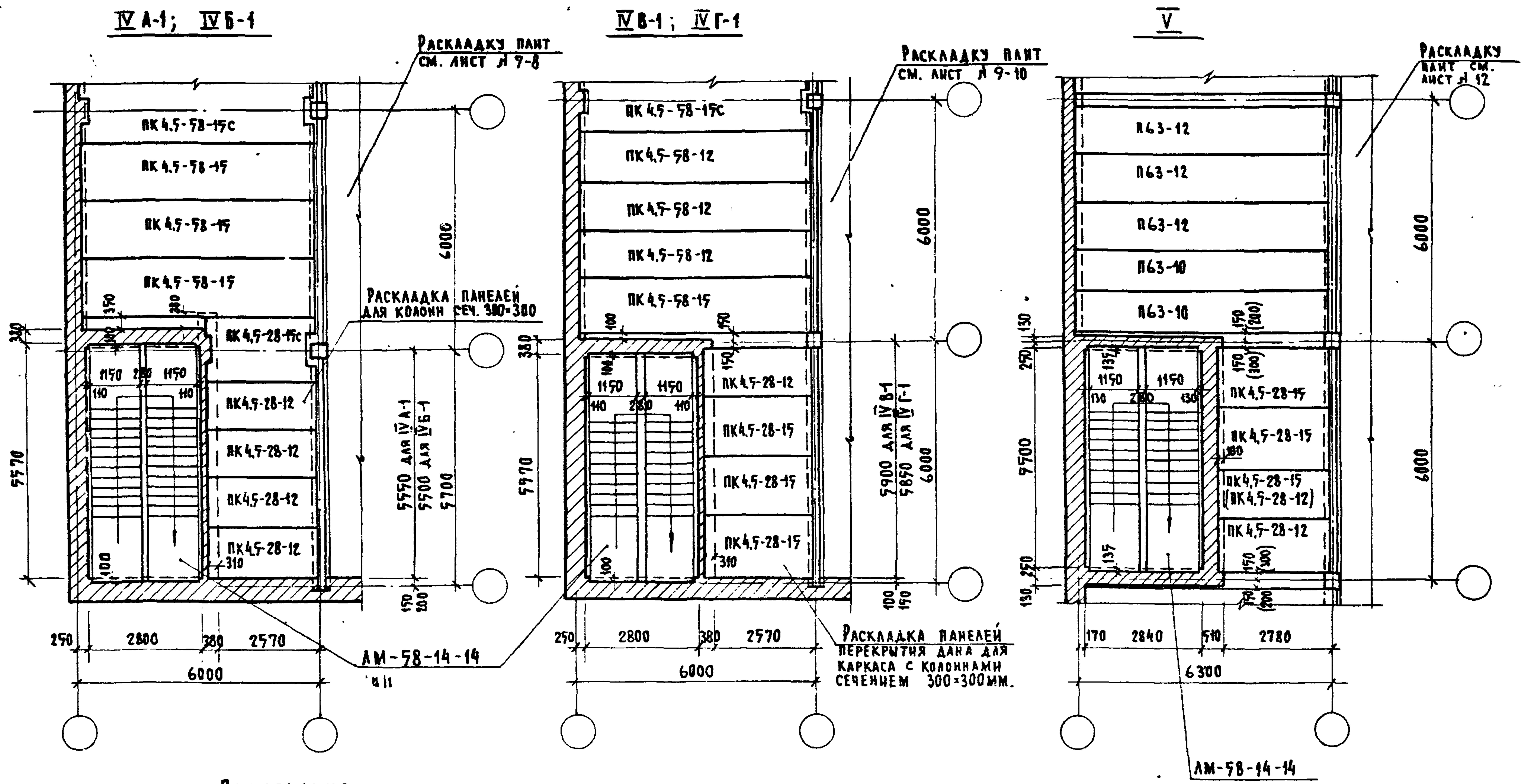
1. Примечания см. лист 14

ТК

Решения лестничных клеток и перекрытия в зоне их расположения для зданий с высотой этажа 4,2 м. Схемы III B-1 (вариант), IV B, IV Г, IV А, IV Б, VI

1974

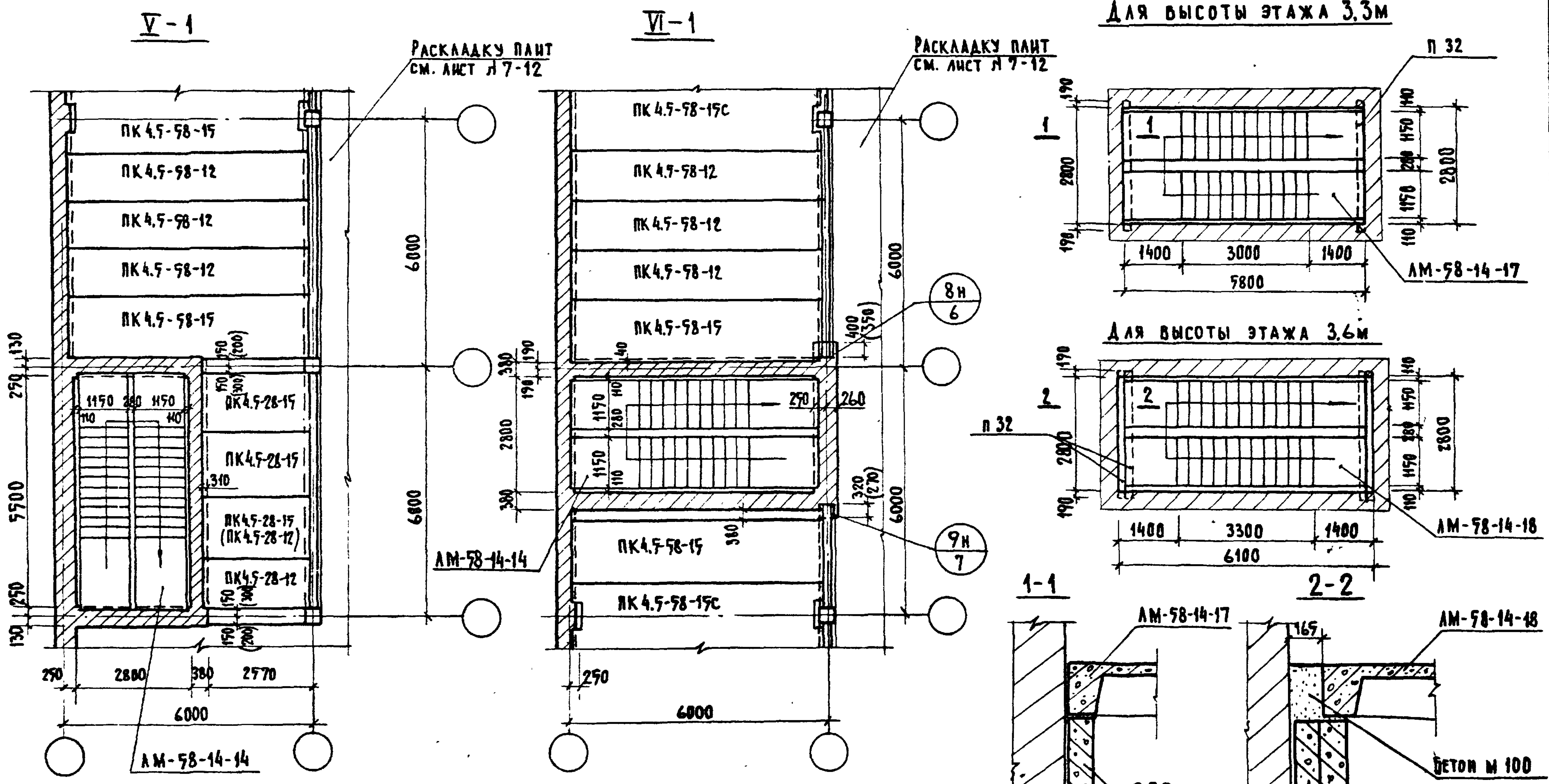
серия
ИИ-04-0
выпуск 8 лист 16



ПРИМЕЧАНИЯ

1. ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 14.
2. НА СХЕМЕ V В СКОБКАХ ДАНЫ РАЗМЕРЫ ДЛЯ КАРКАСА С КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 400x400 мм.

ТК 1974	РЕШЕНИЯ ЛЕСТНИЧНЫХ КЛЕТОК И ПЕРЕКРЫТИЯ В ЗОНЕ ИХ РАСПОЛОЖЕНИЯ ДЛЯ ЗДАНИЙ С	СЕРИЯ ИИ-04-0
	ВЫСОТой ЭТАЖА 4.2 м. СХЕМЫ IV A-1, IV B-1, IV B-1, IV Г-1, V	ВЫПУСК 8 ЛИСТ 17



ПРИМЕЧАНИЯ:

1. РАЗМЕРЫ В СКОБКАХ НА СХЕМЕ В-1 ДАНЫ ДЛЯ КОЛОНЫ 400x400мм.
2. ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 14

ТК 1974	Решения лестничных клеток и перекрытия в зоне их расположения для зданий с высотой этажа 4,2м. Схемы В-1, В-1. Пример решения лестничных клеток для зданий с высотой этажа 3,6м и 3,3м.	СЕРИЯ ИИ-04-0
		ВЫПУСК ЛИСТ 8 18

РАСХОД МАТЕРИАЛОВ ПО Ж.Б. ПАНЕЛЯМ НА 1 м² ПЛОЩАДИ. ПЕРЕКРЫТИЯ

Количество пролетов	Армирование	БЕТОН, м ³			СТАЛЬ / НАТУРАЛЬНАЯ /, КГ							
		СБОРНЫЙ	МОНОЛИТНЫЙ	ВСЕГО	РАСЧЕТНЫЕ УНИФИЦИР. НАГРУЗКИ КГ/М ²							
					450		600		800		1250	
					КЛАСС ПРЕДВАРИТ. НАПРЯЖ. АРМАТУРЫ ПАНЕЛЕЙ							
А-IV	Вр-II	А-IV	Вр-II	А-IV	Вр-II	А-IV	Вр-II	—	—			
Б+Б	НАПРЯЖЕН.	0.114	—	0.114	4.66	3.74	5.09	4.07	5.98	4.76	—	—

РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА Ж.Б. РИГЕЛИ, КОЛОННЫ НА 1 м² ПЛОЩАДИ ПЕРЕКРЫТИЯ 2^{го} СВЕРХУ ЭТАЖА

Количество пролетов	Армирование	БЕТОН, м ³			СТАЛЬ / НАТУРАЛЬНАЯ /, КГ		
		СБОРНЫЙ	МОНОЛИТНЫЙ	ВСЕГО	РАСЧЕТНЫЕ УНИФИЦИРОВАННЫЕ НАГРУЗКИ КГ/М ²		
					450	600, 800	1250
Б+Б	НЕ НАПРЯЖ.	0.028	—	0.028	5.07	6.08	—

РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА Ж.Б. ЭЛЕМЕНТЫ НА 1 м² ПЛОЩАДИ ПЕРЕКРЫТИЯ 2^{го} СВЕРХУ ЭТАЖА

Количество пролетов	Армирование	БЕТОН, м ³			СТАЛЬ / НАТУРАЛЬНАЯ /, КГ							
		СБОРНЫЙ	МОНОЛИТН	ВСЕГО	РАСЧЕТНЫЕ УНИФИЦИРОВАННЫЕ НАГРУЗКИ КГ/М ²							
					450		600		800		1250	
					КЛАСС ПРЕДВАРИТ. НАПРЯЖ. АРМАТУРЫ ПАНЕЛЕЙ							
А-IV	Вр-II	А-IV	Вр-II	А-IV	Вр-II	А-IV	Вр-II	—	—			
Б+Б		0.142	—	0.142	9.73	8.81	11.97	10.15	12.06	10.84	—	—

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА 1 м² ПО ПАНЕЛЯМ ПРИНЯТ ПО СЕРИИ ИИ-04-4 ВЫП. 17-20, ПО РИГЕЛЯМ ПО СЕРИИ ИИ-04-3 ВЫП. 4, ПО КОЛОННАМ ПО СЕРИИ ИИ-04-2 ВЫП. 2 ОБЪЕМ БЕТОНА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ИЗДЕЛИЙ ПОДСЧИТАН ПО ГЕОМЕТРИЧЕСКИМ РАЗМЕРАМ БЕЗ УЧЕТА ОБЪЕМА АРМАТУРЫ.
2. ПОДСЧЕТ РАСХОДА МАТЕРИАЛОВ ПРОИЗВЕДЕН ДЛЯ 2^х-ПРОЛЕТНОГО ЗДАНИЯ ПО СРЕДНЕЙ СЕКЦИИ ДЛИНОЙ БМ НА 1 м² ПЛОЩАДИ ПЕРЕКРЫТИЯ 2^{го} СВЕРХУ ЭТАЖА ПРИ ВЫСОТЕ ЭТАЖА 3.3 М.

ТК 974	ПОКАЗАТЕЛИ РАСХОДА МАТЕРИАЛОВ ДЛЯ ЗДАНИЯ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ ПРИ ОПИРАНИИ РИГЕЛЕЙ НА СТЕНЫ С КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 300 x 300 мм	СЕРИЯ ИИ-04-0
		ВЫПУСК ЛИСТ 8 49

РАСХОД МАТЕРИАЛОВ ПО ЖБ ПАНЕЛЯМ НА 1 м² ПЛОЩАДИ ПЕРЕКРЫТИЯ

Количество пролетов	Армирование	Бетон, м ³			Сталь (натуральная), кг															
		Сборный	Монолитный	Всего	Расчетные унифицир. нагрузки кг/м ²															
					450				600				800				1250			
					Класс предварит. напряж. арматуры панели															
A-IV	Bp-II	A-IV	Bp-II	A-IV	Bp-II	A-IV	Bp-II	A-IV	Bp-II											
6+6	напряжен.	0.116	—	0.116	4.66	3.74	5.09	4.07	5.98	4.76	8.02	5.58								

РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА ЖБ РИГЕЛИ, КОЛОННЫ НА 1 м² ПЛОЩАДИ ПЕРЕКРЫТИЯ 2^{ого} СВЕРХУ ЭТАЖА

Количество пролетов	Армирование	Бетон, м ³			Сталь (натуральная), кг		
		Сборный	Монолитный	Всего	Расчетные унифицированные нагрузки кг/м ²		
					450	600, 800	1250
6+6	ненапряж.	0.031	—	0.031	5.30	6.24	11.41

РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА ЖБ ЭЛЕМЕНТЫ НА 1 м² ПЛОЩАДИ ПЕРЕКРЫТИЯ 2^{ого} СВЕРХУ ЭТАЖА

Количество пролетов	Армирование	Бетон, м ³			Сталь (натуральная), кг															
		Сборный	Монолитный	Всего	Расчетные унифицированные нагрузки кг/м ²															
					450				600				800				1250			
					Класс предварит. напряж. ар-ры панели															
A-IV	Bp-II	A-IV	Bp-II	A-IV	Bp-II	A-IV	Bp-II	A-IV	Bp-II											
6+6		0.147	—	0.147	9.96	9.04	11.33	10.31	12.22	11.00	19.43	16.99								

ПРИМЕЧАНИЯ

1. РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА 1 м² ПО ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМ ПАНЕЛЯМ ПРИНЯТ ПО СЕРИИ ИИ-04-4 ВЫП 17-20, ПО РИГЕЛЯМ ПРИНЯТ ПО СЕРИИ ИИ-04-3 ВЫП 3, ПО КОЛОННАМ ПО СЕРИИ ИИ-04-2 ВЫП 3.
2. ОБЪЕМ БЕТОНА ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ИЗДЕЛИЙ ПОДСЧИТАН ПО ГЕОМЕТРИЧЕСКИМ РАЗМЕРАМ БЕЗ УЧЕТА ОБЪЕМА АРМАТУРЫ.
3. ПОДСЧЕТ РАСХОДА МАТЕРИАЛОВ ПРОИЗВЕДЕН ДЛЯ 2-Х ПРОЛЕТНОГО ЗДАНИЯ ПО СРЕДНЕЙ РЕКЦИИ ДАННОЙ БМ НА 1 м² ПЛОЩАДИ ПЕРЕКРЫТИЯ 2-ОГО СВЕРХУ ЭТАЖА ПРИ ВЫСОТЕ ЭТАЖА 3.3 М.

ТК	ПОКАЗАТЕЛЬ РАСХОДА МАТЕРИАЛОВ ДЛЯ ЗДАНИЯ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ ПРИ ОПИРАНИИ РИГЕЛЕЙ НА СТЕНЫ С КОЛОННАМИ РЕЧЕНЕМ 400 x 400 мм	СЕРИЯ ИИ-04-0
1974		ВЫПУСК 8