

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 1/12 1974 г.
ГОСУДАРСТВЕННЫМ КОМИТЕТОМ
ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ
И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР
ПРИКАЗ № 166 от 22/IV-74 г.

СОДЕРЖАНИЕ	№№ АИСТА	№№ СТР.		№№ АИСТА	№№ СТР.
ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА		2			
КОМПОНОВОЧНЫЕ СХЕМЫ ЗДАНИЙ ПРИ ПОПЕРЕЧНОМ КАРКАСЕ С ОПИРАНИЕМ РИГЕЛЕЙ В КРАЙНИХ ПРОЛЕТАХ НА СТЕНЫ	1	5	ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПРОДОЛЬНОМ КАРКАСОМ ПРИ ПРИМЕНЕНИИ ПАНТ ДЛИНОЙ 5760 ММ.	11	15
КОМПОНОВОЧНЫЕ СХЕМЫ ЗДАНИЙ ПРИ ПОПЕРЕЧНОМ КАРКАСЕ С ОПИРАНИЕМ РИГЕЛЕЙ В КРАЙНИХ ПРОЛЕТАХ НА ПИЛАСТР.	2	6	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ДЕФОРМАЦИОННЫХ ШВОВ.	12	16
КОМПОНОВОЧНЫЕ СХЕМЫ ЗДАНИЙ ПРИ ПРОДОЛЬНОМ КАРКАСЕ И ПАНТАХ В КРАЙНИХ ПРОЛЕТАХ ДЛИНОЙ 5760 ММ.	3	7	РЕШЕНИЯ ЛЕСТНИЧНЫХ КЛЕТОК И ПЕРЕКРЫТИЯ В ЗОНЕ ИХ РАСПОЛОЖЕНИЯ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ВЫСОТОЙ ЭТАЖА 4,2. СХЕМЫ IА, IБ, IВ, IГ, IД, IЕ, IЖ, IЗ, IИ, IЙ, IК, IЛ, IМ, IН, IО, IП, IР, IС, IТ, IУ, IФ, IХ, IЦ, IЧ, IШ, IЩ, IЪ, IЪ-1, IЪ-2, IЪ-3, IЪ-4, IЪ-5, IЪ-6, IЪ-7, IЪ-8, IЪ-9, IЪ-10, IЪ-11, IЪ-12, IЪ-13, IЪ-14, IЪ-15, IЪ-16, IЪ-17, IЪ-18, IЪ-19, IЪ-20, IЪ-21, IЪ-22, IЪ-23, IЪ-24, IЪ-25, IЪ-26, IЪ-27, IЪ-28, IЪ-29, IЪ-30, IЪ-31, IЪ-32, IЪ-33, IЪ-34, IЪ-35, IЪ-36, IЪ-37, IЪ-38, IЪ-39, IЪ-40, IЪ-41, IЪ-42, IЪ-43, IЪ-44, IЪ-45, IЪ-46, IЪ-47, IЪ-48, IЪ-49, IЪ-50, IЪ-51, IЪ-52, IЪ-53, IЪ-54, IЪ-55, IЪ-56, IЪ-57, IЪ-58, IЪ-59, IЪ-60, IЪ-61, IЪ-62, IЪ-63, IЪ-64, IЪ-65, IЪ-66, IЪ-67, IЪ-68, IЪ-69, IЪ-70, IЪ-71, IЪ-72, IЪ-73, IЪ-74, IЪ-75, IЪ-76, IЪ-77, IЪ-78, IЪ-79, IЪ-80, IЪ-81, IЪ-82, IЪ-83, IЪ-84, IЪ-85, IЪ-86, IЪ-87, IЪ-88, IЪ-89, IЪ-90, IЪ-91, IЪ-92, IЪ-93, IЪ-94, IЪ-95, IЪ-96, IЪ-97, IЪ-98, IЪ-99, IЪ-100.	13	17
КОМПОНОВОЧНЫЕ СХЕМЫ ЗДАНИЙ ПРИ ПРОДОЛЬНОМ КАРКАСЕ И ПАНТАХ В КРАЙНИХ ПРОЛЕТАХ ДЛИНОЙ 6280 ММ.	4	8	РЕШЕНИЯ ЛЕСТНИЧНЫХ КЛЕТОК И ПЕРЕКРЫТИЯ В ЗОНЕ ИХ РАСПОЛОЖЕНИЯ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ВЫСОТОЙ ЭТАЖА 4,2 М. СХЕМЫ II А, II Б, II В, II Г, II Д, II Е, II Ж, II З, II И, II Й, II К, II Л, II М, II Н, II О, II П, II Р, II С, II Т, II У, II Ф, II Х, II Ц, II Ч, II Ш, II Щ, II Ъ, II Ъ-1, II Ъ-2, II Ъ-3, II Ъ-4, II Ъ-5, II Ъ-6, II Ъ-7, II Ъ-8, II Ъ-9, II Ъ-10, II Ъ-11, II Ъ-12, II Ъ-13, II Ъ-14, II Ъ-15, II Ъ-16, II Ъ-17, II Ъ-18, II Ъ-19, II Ъ-20, II Ъ-21, II Ъ-22, II Ъ-23, II Ъ-24, II Ъ-25, II Ъ-26, II Ъ-27, II Ъ-28, II Ъ-29, II Ъ-30, II Ъ-31, II Ъ-32, II Ъ-33, II Ъ-34, II Ъ-35, II Ъ-36, II Ъ-37, II Ъ-38, II Ъ-39, II Ъ-40, II Ъ-41, II Ъ-42, II Ъ-43, II Ъ-44, II Ъ-45, II Ъ-46, II Ъ-47, II Ъ-48, II Ъ-49, II Ъ-50, II Ъ-51, II Ъ-52, II Ъ-53, II Ъ-54, II Ъ-55, II Ъ-56, II Ъ-57, II Ъ-58, II Ъ-59, II Ъ-60, II Ъ-61, II Ъ-62, II Ъ-63, II Ъ-64, II Ъ-65, II Ъ-66, II Ъ-67, II Ъ-68, II Ъ-69, II Ъ-70, II Ъ-71, II Ъ-72, II Ъ-73, II Ъ-74, II Ъ-75, II Ъ-76, II Ъ-77, II Ъ-78, II Ъ-79, II Ъ-80, II Ъ-81, II Ъ-82, II Ъ-83, II Ъ-84, II Ъ-85, II Ъ-86, II Ъ-87, II Ъ-88, II Ъ-89, II Ъ-90, II Ъ-91, II Ъ-92, II Ъ-93, II Ъ-94, II Ъ-95, II Ъ-96, II Ъ-97, II Ъ-98, II Ъ-99, II Ъ-100.	18	18
ПРИМЕРЫ КОМПОНОВОЧНЫХ СХЕМ ЗДАНИЙ ПРИ ПОВОРОТАХ КАРКАСА.	5-6	9-10	РЕШЕНИЯ ЛЕСТНИЧНЫХ КЛЕТОК И ПЕРЕКРЫТИЯ В ЗОНЕ ИХ РАСПОЛОЖЕНИЯ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ВЫСОТОЙ ЭТАЖА 4,2 М. СХЕМЫ III А, III Б, III В, III Г, III Д, III Е, III Ж, III З, III И, III Й, III К, III Л, III М, III Н, III О, III П, III Р, III С, III Т, III У, III Ф, III Х, III Ц, III Ч, III Ш, III Щ, III Ъ, III Ъ-1, III Ъ-2, III Ъ-3, III Ъ-4, III Ъ-5, III Ъ-6, III Ъ-7, III Ъ-8, III Ъ-9, III Ъ-10, III Ъ-11, III Ъ-12, III Ъ-13, III Ъ-14, III Ъ-15, III Ъ-16, III Ъ-17, III Ъ-18, III Ъ-19, III Ъ-20, III Ъ-21, III Ъ-22, III Ъ-23, III Ъ-24, III Ъ-25, III Ъ-26, III Ъ-27, III Ъ-28, III Ъ-29, III Ъ-30, III Ъ-31, III Ъ-32, III Ъ-33, III Ъ-34, III Ъ-35, III Ъ-36, III Ъ-37, III Ъ-38, III Ъ-39, III Ъ-40, III Ъ-41, III Ъ-42, III Ъ-43, III Ъ-44, III Ъ-45, III Ъ-46, III Ъ-47, III Ъ-48, III Ъ-49, III Ъ-50, III Ъ-51, III Ъ-52, III Ъ-53, III Ъ-54, III Ъ-55, III Ъ-56, III Ъ-57, III Ъ-58, III Ъ-59, III Ъ-60, III Ъ-61, III Ъ-62, III Ъ-63, III Ъ-64, III Ъ-65, III Ъ-66, III Ъ-67, III Ъ-68, III Ъ-69, III Ъ-70, III Ъ-71, III Ъ-72, III Ъ-73, III Ъ-74, III Ъ-75, III Ъ-76, III Ъ-77, III Ъ-78, III Ъ-79, III Ъ-80, III Ъ-81, III Ъ-82, III Ъ-83, III Ъ-84, III Ъ-85, III Ъ-86, III Ъ-87, III Ъ-88, III Ъ-89, III Ъ-90, III Ъ-91, III Ъ-92, III Ъ-93, III Ъ-94, III Ъ-95, III Ъ-96, III Ъ-97, III Ъ-98, III Ъ-99, III Ъ-100.	15	19
ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ С РИГЕЛЯМИ И ОПИРАЮЩИМИСЯ НА СТЕНЫ И КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 300x300 ММ.	7	11	РЕШЕНИЯ ЛЕСТНИЧНЫХ КЛЕТОК И ПЕРЕКРЫТИЯ В ЗОНЕ ИХ РАСПОЛОЖЕНИЯ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ВЫСОТОЙ ЭТАЖА 4,2 М. СХЕМЫ IV А, IV Б, IV В, IV Г, IV Д, IV Е, IV Ж, IV З, IV И, IV Й, IV К, IV Л, IV М, IV Н, IV О, IV П, IV Р, IV С, IV Т, IV У, IV Ф, IV Х, IV Ц, IV Ч, IV Ш, IV Щ, IV Ъ, IV Ъ-1, IV Ъ-2, IV Ъ-3, IV Ъ-4, IV Ъ-5, IV Ъ-6, IV Ъ-7, IV Ъ-8, IV Ъ-9, IV Ъ-10, IV Ъ-11, IV Ъ-12, IV Ъ-13, IV Ъ-14, IV Ъ-15, IV Ъ-16, IV Ъ-17, IV Ъ-18, IV Ъ-19, IV Ъ-20, IV Ъ-21, IV Ъ-22, IV Ъ-23, IV Ъ-24, IV Ъ-25, IV Ъ-26, IV Ъ-27, IV Ъ-28, IV Ъ-29, IV Ъ-30, IV Ъ-31, IV Ъ-32, IV Ъ-33, IV Ъ-34, IV Ъ-35, IV Ъ-36, IV Ъ-37, IV Ъ-38, IV Ъ-39, IV Ъ-40, IV Ъ-41, IV Ъ-42, IV Ъ-43, IV Ъ-44, IV Ъ-45, IV Ъ-46, IV Ъ-47, IV Ъ-48, IV Ъ-49, IV Ъ-50, IV Ъ-51, IV Ъ-52, IV Ъ-53, IV Ъ-54, IV Ъ-55, IV Ъ-56, IV Ъ-57, IV Ъ-58, IV Ъ-59, IV Ъ-60, IV Ъ-61, IV Ъ-62, IV Ъ-63, IV Ъ-64, IV Ъ-65, IV Ъ-66, IV Ъ-67, IV Ъ-68, IV Ъ-69, IV Ъ-70, IV Ъ-71, IV Ъ-72, IV Ъ-73, IV Ъ-74, IV Ъ-75, IV Ъ-76, IV Ъ-77, IV Ъ-78, IV Ъ-79, IV Ъ-80, IV Ъ-81, IV Ъ-82, IV Ъ-83, IV Ъ-84, IV Ъ-85, IV Ъ-86, IV Ъ-87, IV Ъ-88, IV Ъ-89, IV Ъ-90, IV Ъ-91, IV Ъ-92, IV Ъ-93, IV Ъ-94, IV Ъ-95, IV Ъ-96, IV Ъ-97, IV Ъ-98, IV Ъ-99, IV Ъ-100.	16	20
ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ С РИГЕЛЯМИ И ОПИРАЮЩИМИСЯ НА СТЕНЫ, И КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 400x400 ММ.	8	12	РЕШЕНИЯ ЛЕСТНИЧНЫХ КЛЕТОК И ПЕРЕКРЫТИЯ В ЗОНЕ ИХ РАСПОЛОЖЕНИЯ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ВЫСОТОЙ ЭТАЖА 4,2 М. СХЕМЫ V А, V Б, V В, V Г, V Д, V Е, V Ж, V З, V И, V Й, V К, V Л, V М, V Н, V О, V П, V Р, V С, V Т, V У, V Ф, V Х, V Ц, V Ч, V Ш, V Щ, V Ъ, V Ъ-1, V Ъ-2, V Ъ-3, V Ъ-4, V Ъ-5, V Ъ-6, V Ъ-7, V Ъ-8, V Ъ-9, V Ъ-10, V Ъ-11, V Ъ-12, V Ъ-13, V Ъ-14, V Ъ-15, V Ъ-16, V Ъ-17, V Ъ-18, V Ъ-19, V Ъ-20, V Ъ-21, V Ъ-22, V Ъ-23, V Ъ-24, V Ъ-25, V Ъ-26, V Ъ-27, V Ъ-28, V Ъ-29, V Ъ-30, V Ъ-31, V Ъ-32, V Ъ-33, V Ъ-34, V Ъ-35, V Ъ-36, V Ъ-37, V Ъ-38, V Ъ-39, V Ъ-40, V Ъ-41, V Ъ-42, V Ъ-43, V Ъ-44, V Ъ-45, V Ъ-46, V Ъ-47, V Ъ-48, V Ъ-49, V Ъ-50, V Ъ-51, V Ъ-52, V Ъ-53, V Ъ-54, V Ъ-55, V Ъ-56, V Ъ-57, V Ъ-58, V Ъ-59, V Ъ-60, V Ъ-61, V Ъ-62, V Ъ-63, V Ъ-64, V Ъ-65, V Ъ-66, V Ъ-67, V Ъ-68, V Ъ-69, V Ъ-70, V Ъ-71, V Ъ-72, V Ъ-73, V Ъ-74, V Ъ-75, V Ъ-76, V Ъ-77, V Ъ-78, V Ъ-79, V Ъ-80, V Ъ-81, V Ъ-82, V Ъ-83, V Ъ-84, V Ъ-85, V Ъ-86, V Ъ-87, V Ъ-88, V Ъ-89, V Ъ-90, V Ъ-91, V Ъ-92, V Ъ-93, V Ъ-94, V Ъ-95, V Ъ-96, V Ъ-97, V Ъ-98, V Ъ-99, V Ъ-100.	17	21
ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ С РИГЕЛЯМИ И ОПИРАЮЩИМИСЯ НА ПИЛАСТРЫ, И КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 300x300 ММ.	9	13	РЕШЕНИЯ ЛЕСТНИЧНЫХ КЛЕТОК И ПЕРЕКРЫТИЯ В ЗОНЕ ИХ РАСПОЛОЖЕНИЯ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ВЫСОТОЙ ЭТАЖА 4,2 М. СХЕМЫ VI А, VI Б, VI В, VI Г, VI Д, VI Е, VI Ж, VI З, VI И, VI Й, VI К, VI Л, VI М, VI Н, VI О, VI П, VI Р, VI С, VI Т, VI У, VI Ф, VI Х, VI Ц, VI Ч, VI Ш, VI Щ, VI Ъ, VI Ъ-1, VI Ъ-2, VI Ъ-3, VI Ъ-4, VI Ъ-5, VI Ъ-6, VI Ъ-7, VI Ъ-8, VI Ъ-9, VI Ъ-10, VI Ъ-11, VI Ъ-12, VI Ъ-13, VI Ъ-14, VI Ъ-15, VI Ъ-16, VI Ъ-17, VI Ъ-18, VI Ъ-19, VI Ъ-20, VI Ъ-21, VI Ъ-22, VI Ъ-23, VI Ъ-24, VI Ъ-25, VI Ъ-26, VI Ъ-27, VI Ъ-28, VI Ъ-29, VI Ъ-30, VI Ъ-31, VI Ъ-32, VI Ъ-33, VI Ъ-34, VI Ъ-35, VI Ъ-36, VI Ъ-37, VI Ъ-38, VI Ъ-39, VI Ъ-40, VI Ъ-41, VI Ъ-42, VI Ъ-43, VI Ъ-44, VI Ъ-45, VI Ъ-46, VI Ъ-47, VI Ъ-48, VI Ъ-49, VI Ъ-50, VI Ъ-51, VI Ъ-52, VI Ъ-53, VI Ъ-54, VI Ъ-55, VI Ъ-56, VI Ъ-57, VI Ъ-58, VI Ъ-59, VI Ъ-60, VI Ъ-61, VI Ъ-62, VI Ъ-63, VI Ъ-64, VI Ъ-65, VI Ъ-66, VI Ъ-67, VI Ъ-68, VI Ъ-69, VI Ъ-70, VI Ъ-71, VI Ъ-72, VI Ъ-73, VI Ъ-74, VI Ъ-75, VI Ъ-76, VI Ъ-77, VI Ъ-78, VI Ъ-79, VI Ъ-80, VI Ъ-81, VI Ъ-82, VI Ъ-83, VI Ъ-84, VI Ъ-85, VI Ъ-86, VI Ъ-87, VI Ъ-88, VI Ъ-89, VI Ъ-90, VI Ъ-91, VI Ъ-92, VI Ъ-93, VI Ъ-94, VI Ъ-95, VI Ъ-96, VI Ъ-97, VI Ъ-98, VI Ъ-99, VI Ъ-100.	18	22
ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ С РИГЕЛЯМИ И ОПИРАЮЩИМИСЯ НА ПИЛАСТРЫ, И КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 400x400 ММ.	10	14	ПОКАЗАТЕЛИ РАСХОДА МАТЕРИАЛОВ ДЛЯ ЗДАНИЯ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ ПРИ ОПИРАНИИ РИГЕЛЕЙ НА СТЕНЫ С КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 300x300 ММ.	19	23
			ПОКАЗАТЕЛИ РАСХОДА МАТЕРИАЛОВ ДЛЯ ЗДАНИЯ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ ПРИ ОПИРАНИИ РИГЕЛЕЙ НА СТЕНЫ С КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 400x400 ММ.	20	24

TK
1974

СОДЕРЖАНИЕ

СЕРИЯ
ИИ-04-0
ВЫПУСК
8
АИСТ
—

Настоящий выпуск содержит указания по применению сборных элементов связевого каркаса серии УУ-04, а также панелей перекрытий по серии 1.141-4 для зданий с внутренним каркасом и с несущими наружными стенами из кирпича и местных материалов. Также конструктивное решение может применяться в проектировании и строительстве гражданских зданий и зданий административного назначения промышленных предприятий I степени огнестойкости по СНиП II-В.5-70 для обычных условий строительства при стеновых и бетонных наружных для I-II районов СССР в соответствии с СНиП II-В.11-82.

Расчетные нагрузки на перекрытиях проектируемых зданий приняты 400, 500, 600 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 балок приняты в соответствии с указаниями по применению унифицированных нагрузок при проектировании типовых железобетонных конструкций для сборных перекрытий и покрытий зданий СНиП 2-67 и приведены в таблице 7 на стр. 6 выпуска 6 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 пиластры 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 1.141-4).

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

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

При проектировании зданий с мелким 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 1.141-4. 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 приведенные в основном варианте, 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 этажей 3,6 м.

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

Фундаменты под стены, перегородки, стальные и иные изделия, применяемые при проектировании стен из кирпича в зданиях с мелким каркасом выполняются в соответствии с действующими нормами и техническими условиями. Материал стен, их толщина и сечение простенков определяются 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.

Возможна 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	-

В зданиях 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 раздельных 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 в применяемом 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. Полы 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.2-74 деформационные швы в зданиях большой протяженности рекомендуется осуществлять путем устройства спаренных поперечных стен или рам.

Подбор 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 т только на одной опоре (учтена возможность закрытия пластического шарнира на одной из опор при действии ветровой нагрузки).

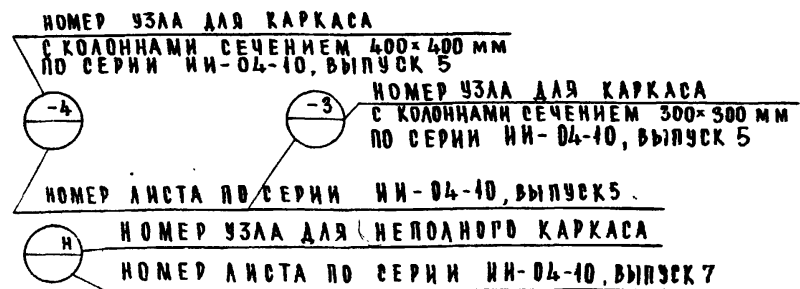
Пространственная жесткость здания с неполным каркасом обеспечивается наружными и внутренними (стенами лестничных клеток) каменными стенами. Расчет стен на вертикальные и горизонтальные (ветровые) нагрузки в каждом конкретном проекте производится в соответствии со СНиП II-V.2-74.

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".

ПРИНЦИП МАРКИРОВКИ



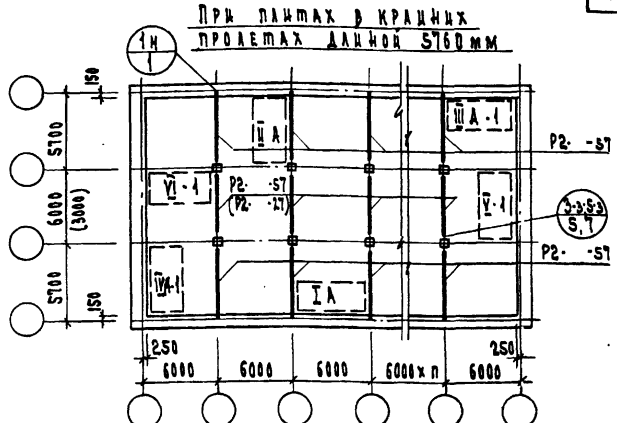
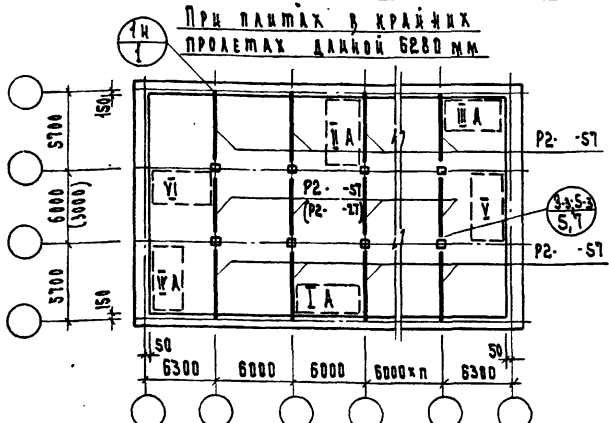
При проектировании наружных кирпичных стен следует руководствоваться сериями: 2.130-1 "Детали стен и перегородок жилых зданий", выпуск 4, "Кирпичные стены сплошной кладки"; 2.230.2 "Детали стен и перегородок общественных зданий", выпуск 1, "Кирпичные стены сплошной кладки".

ТК
1974

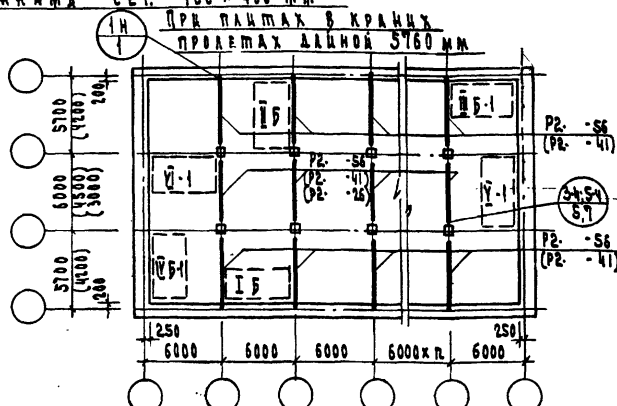
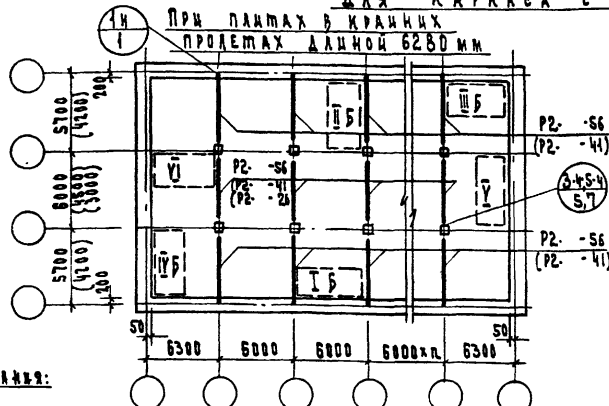
ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

СЕРИЯ ИИ-04-0	
ВЫПУСК 8	ЛИСТ 1

Для каркаса с колоннами сеч. 300x300 мм



Для каркаса с колоннами сеч. 400x400 мм



Примечания:

1. Число поперечных пролетов, принятое на приведенных схемах равно 3.
2. В конкретных проектах здания может быть принято другое число пролетов, что на монтажных схемах условно показано и замаркировано места возможного

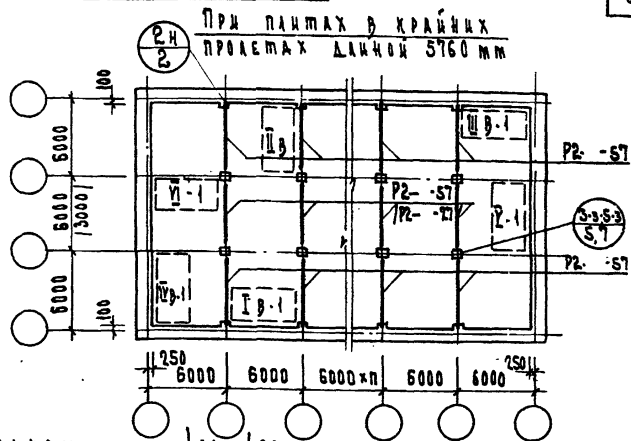
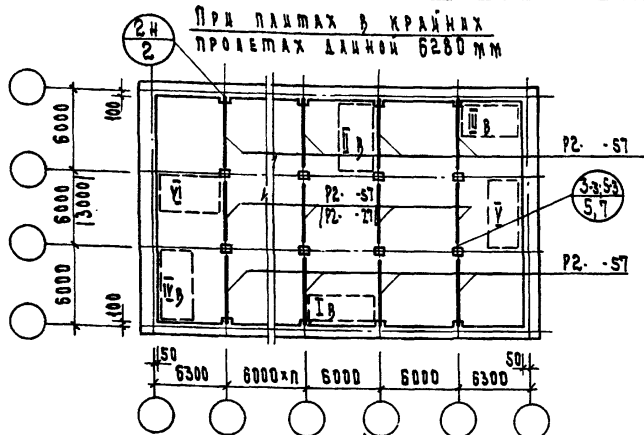
Расположения лестничных клеток в 6-ти метровых пролетах. Примеры монтажного решения этих лестничных клеток с применением образных маршей при высоте привесах на лестничн-16

ТК
1974

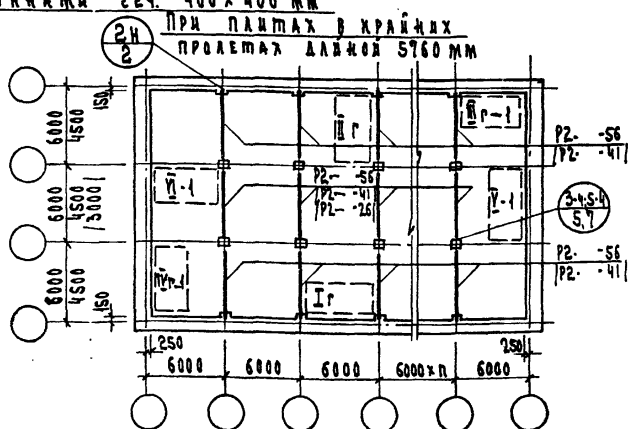
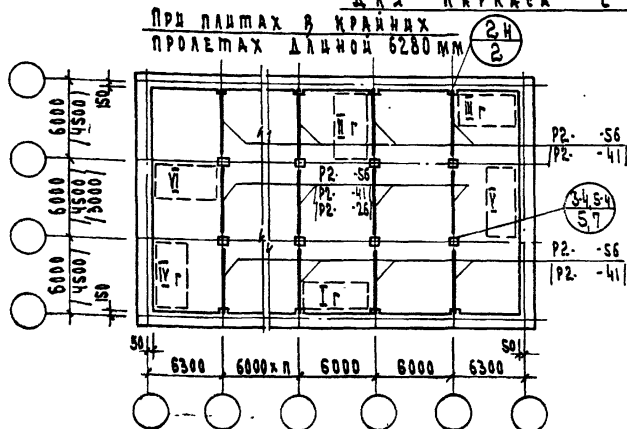
Компоновочные схемы зданий при поперечном каркасе с опиранием ригелей в крайних пролетах на стелжи.

Серия
КВ-04-0
Выпуск 8
Лист 1

Для каркаса с колоннами сеч. 300×300 мм



Для каркаса с колоннами сеч. 400×400 мм



Примечания см. лист 1

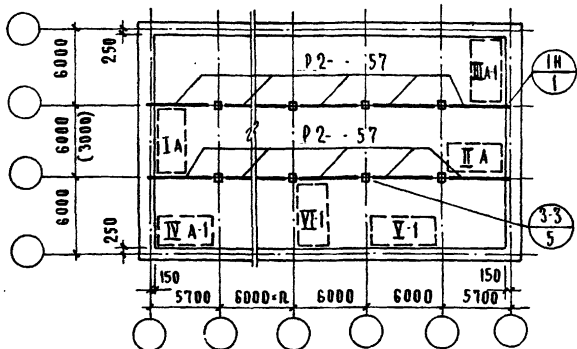
ТК
1974

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

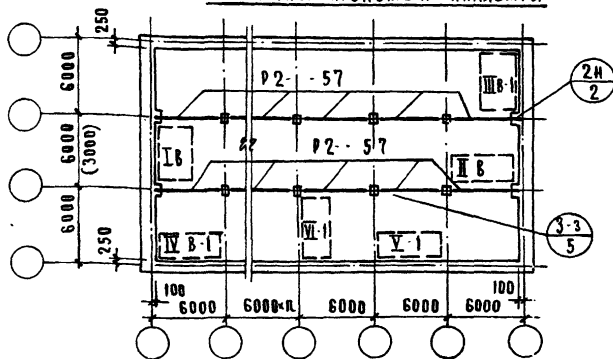
Л. С. Р. 9
И. П. 29-0
Выпуск 8
Лист 2

ДЛЯ КАРКАСА С КОЛОННАМИ СЕЧ. 300x300 мм

ПРИ ОПИРАНИИ РИГЕЛей
В КРАЙНЕМ ПРОЛЕТЕ НА СТЕНУ

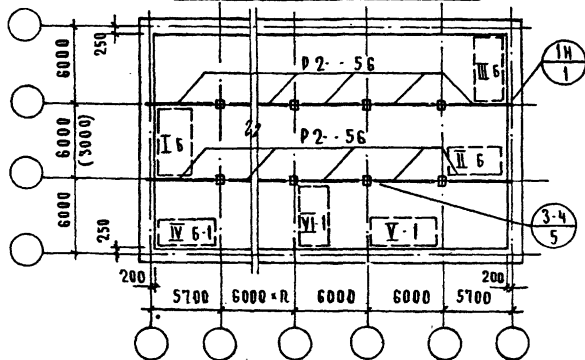


ПРИ ОПИРАНИИ РИГЕЛей
В КРАЙНЕМ ПРОЛЕТЕ НА ПЛЫТБЫ

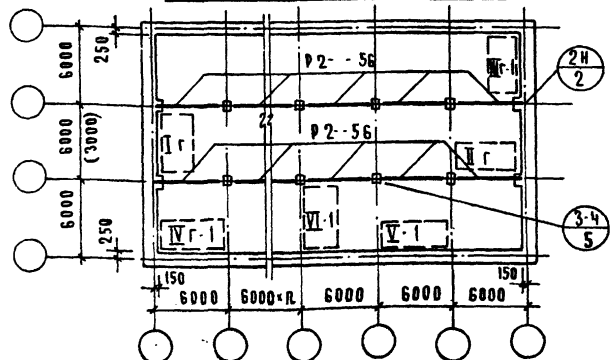


ДЛЯ КАРКАСА С КОЛОННАМИ СЕЧ. 400x400 мм

ПРИ ОПИРАНИИ РИГЕЛей
В КРАЙНЕМ ПРОЛЕТЕ НА СТЕНУ



ПРИ ОПИРАНИИ РИГЕЛей В
КРАЙНЕМ ПРОЛЕТЕ НА ПЛЫТБЫ



ПРИМЕЧАНИЯ СМ. АНСТ 1

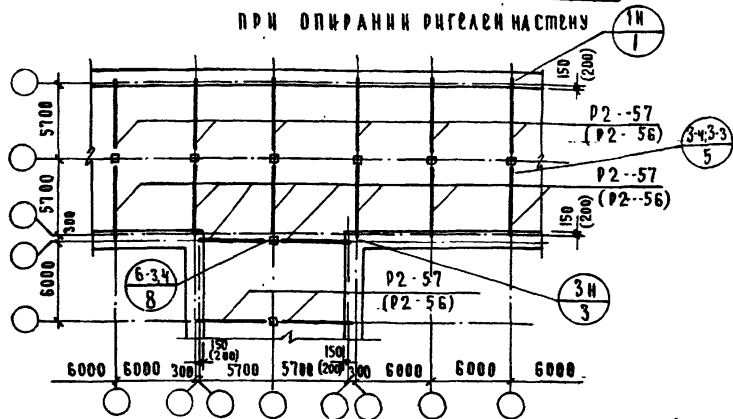
Т.К
1974

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

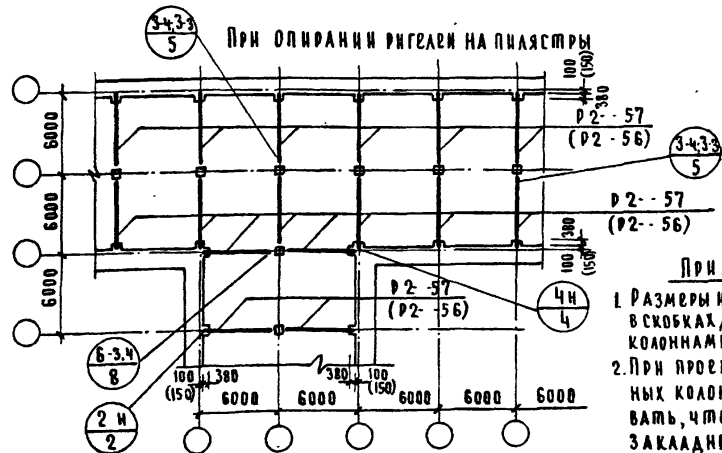
СЕРИЯ
ИИ-04-0
ВЫПУСК ЛИСИ
8/3

ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ

ПРИ ОПИРАНИИ РИГЕЛЕЙ НА СТЕНУ

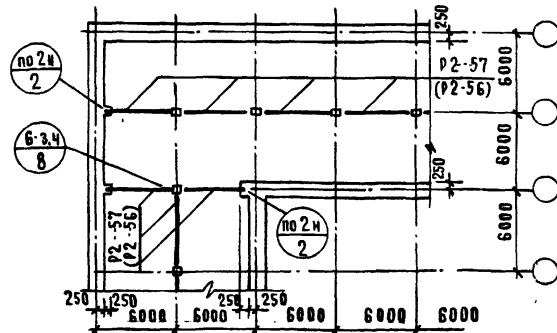


ПРИ ОПИРАНИИ РИГЕЛЕЙ НА ПЛИТАСЫ

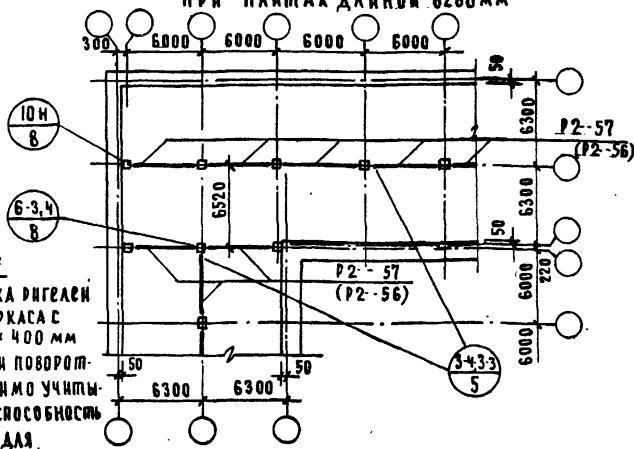


ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПРОДОЛЬНОМ КАРКАСОМ

ПРИ ПАНТАХ ДЛИНОЙ 5760 ММ



ПРИ ПАНТАХ ДЛИНОЙ 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 13 т

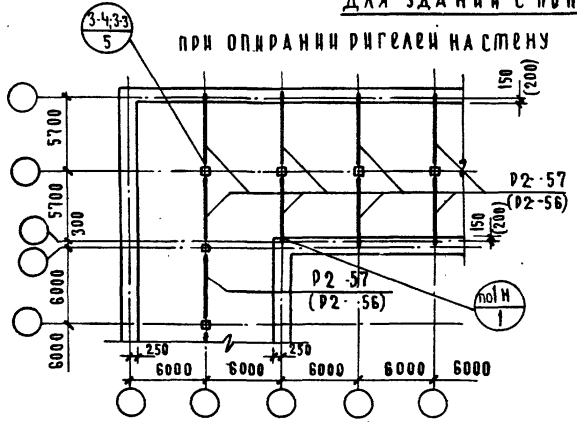
ПРИМЕРЫ КОМПОНОВОЧНЫХ СХЕМ ЗДАНИЙ ПРИ ПОВОРОТАХ КАРКАСА

Т К
1974

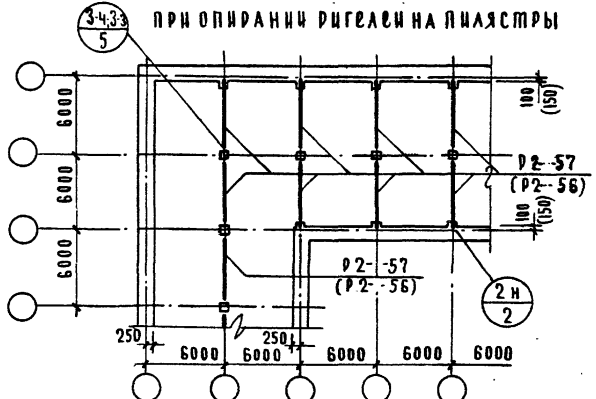
СЕРИЯ
ИИ-04-0
ВЫПУСК
8 ЛИСТ
5

Для зданий с поперечно-продольным каркасом

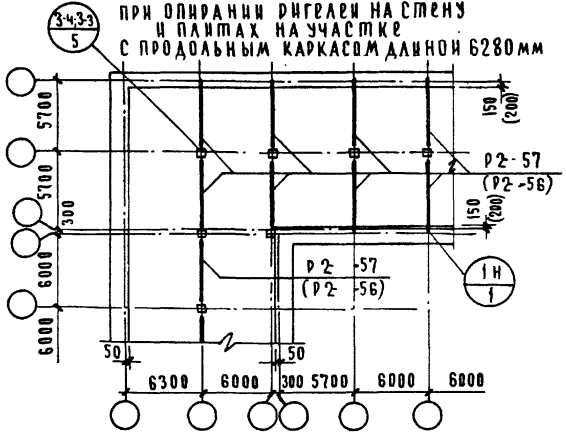
при опирании ригелей на стену



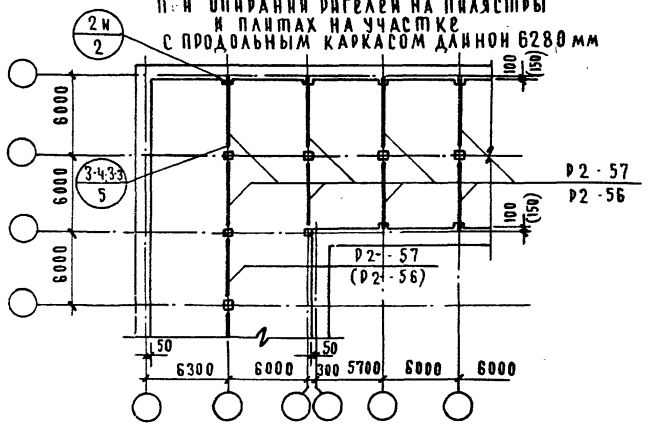
при опирании ригелей на плиты



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



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



Примечание см лист 5

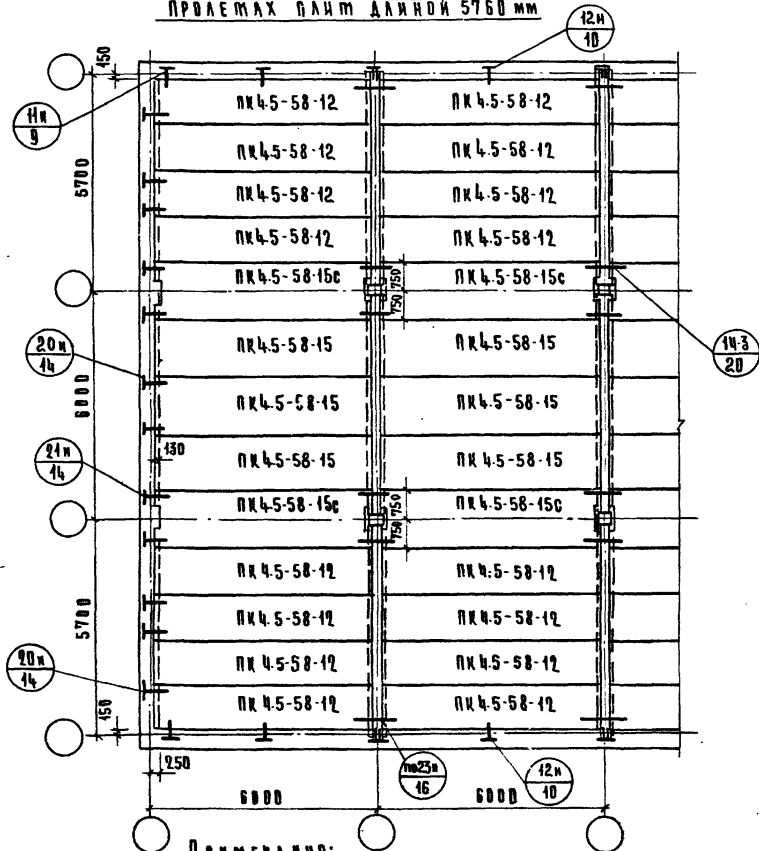
РУКОВОДСТВО ПО СТРОИТЕЛЬСТВУ

Т К
1974

Примеры компоновочных схем здания при поворотах каркаса

СЕРИЯ
ИИ-04-0
Выпуск 8
Лист 6

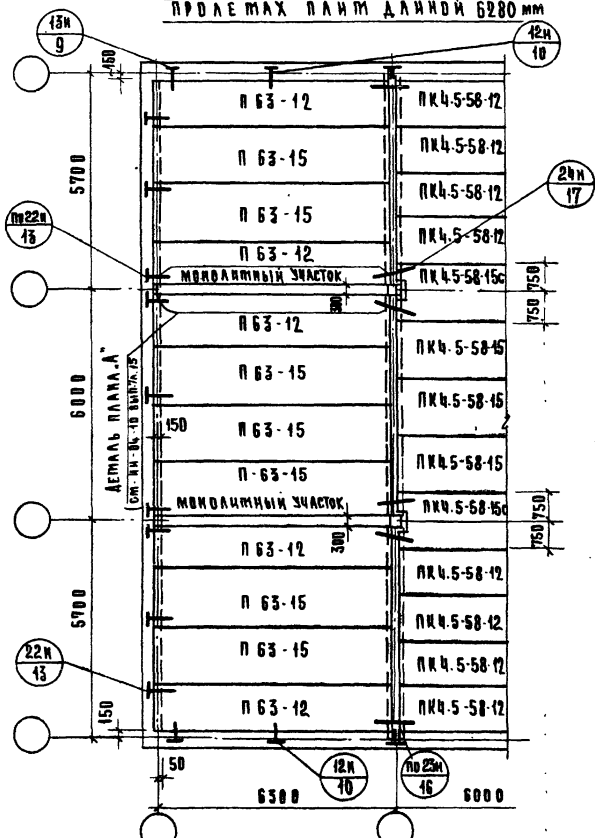
При применении в крайних
пролетах плит длиной 5750 мм



Примечания:

1. Маркировка панелей перекрытия дана для расчетной ширины и ширины надрезки 450 мм/м²
2. В монолитных участках армирование в колонны образующихся при

При применении в крайних
пролетах плит длиной 6280 мм



- раскалывах плит длиной 6280 мм, возможно устройство отверстий для пропуска коммуникаций. Конструкция монолитного участка в таких случаях решается в конкретном проекте
3. При необходимости маркировки см. стр. 4.

ТК
1974

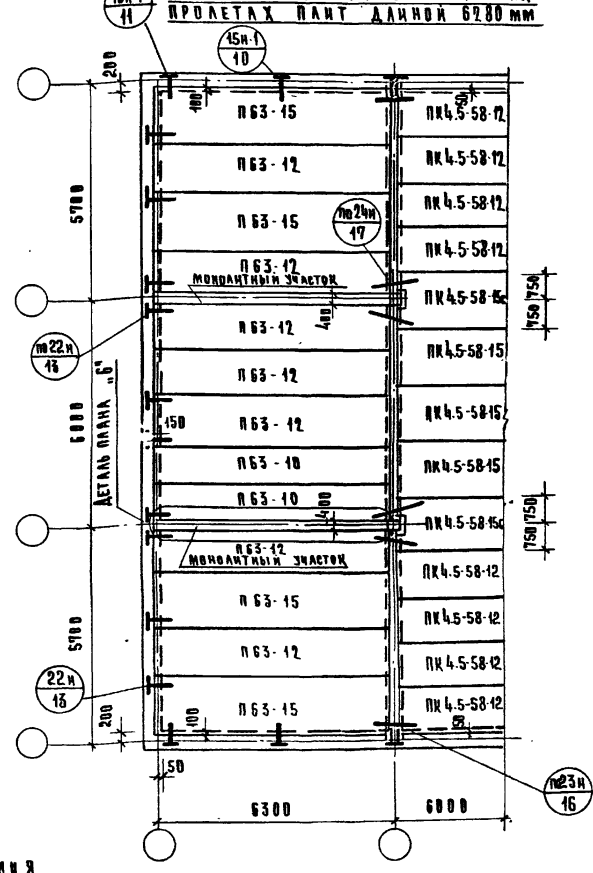
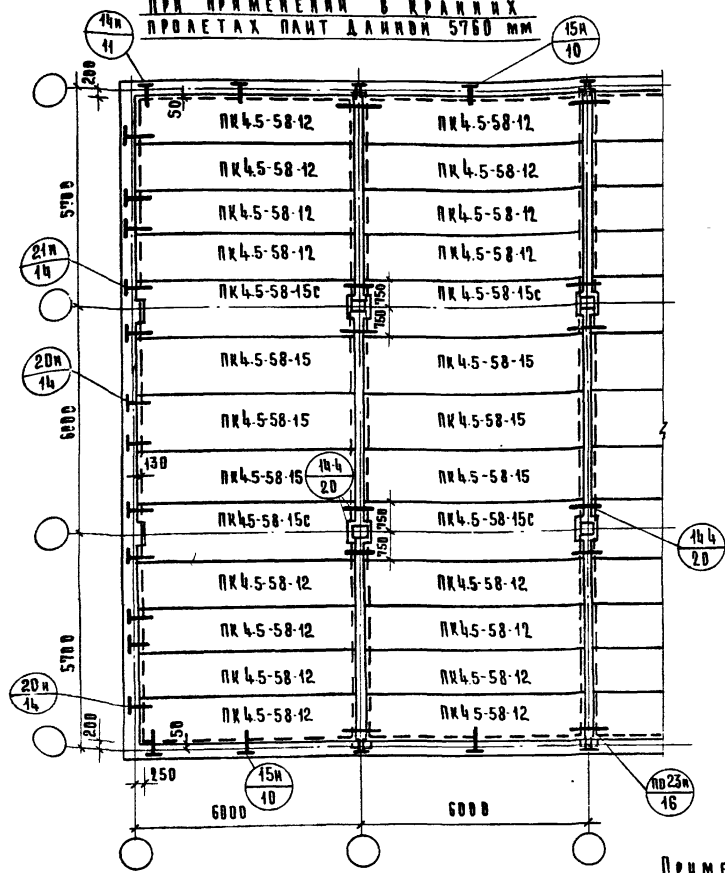
Примеры монтажных планов перекрытия для зданий с поперечным каркасом с
стенами опирающимися на стены и колоннами сечением 300 x 300 мм

СЕРИЯ
ИИ-04-0
Выпуск 8 | Ацет
7

С. 004
37/11

ПРИ ПРИМЕНЕНИИ В КРАЙНИХ ПРОЛЕТАХ ПАНТ ДЛИНОЙ 5760 мм

ПРИ ПРИМЕНЕНИИ В КРАЙНИХ ПРОЛЕТАХ ПАНТ ДЛИНОЙ 6280 мм



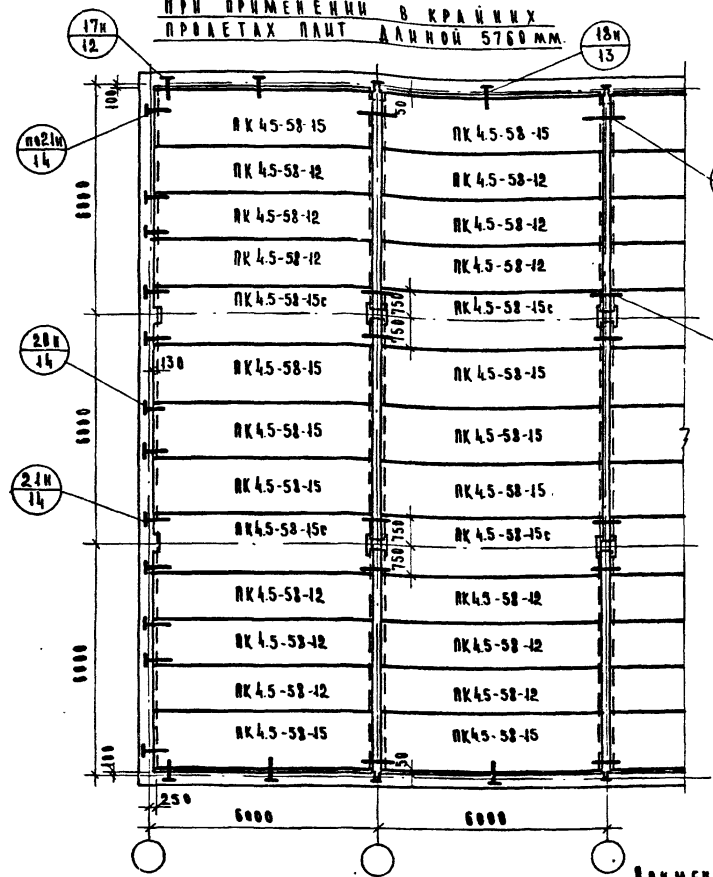
ПРИМЕЧАНИЯ
 1. ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 7
 2. ДЕТАЛЬ ПЛАНА „Б“ СМ. СЕРИЮ НИ-04-10 ВЫП. 7 ЛИСТ 15

Т К
1974

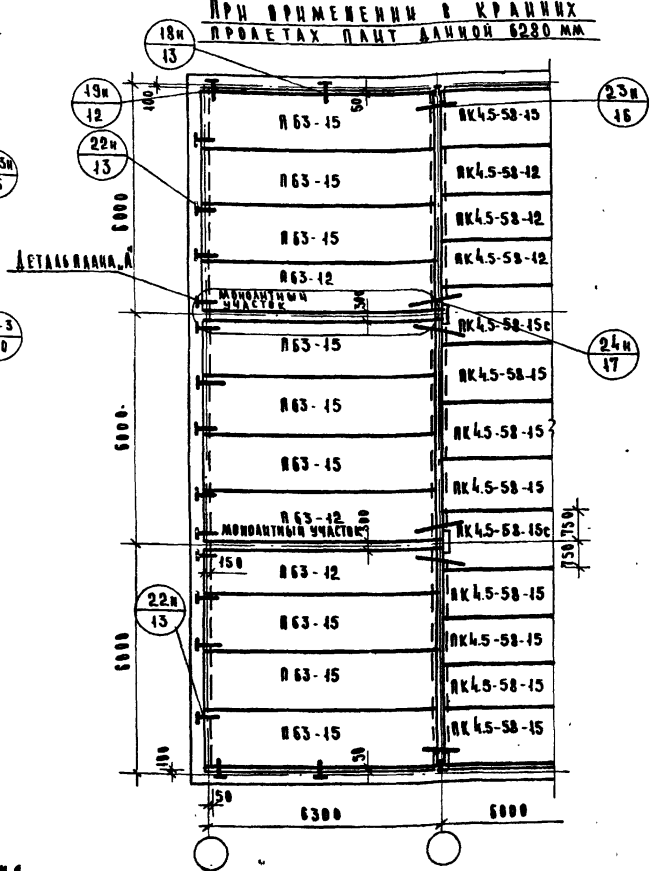
ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ С РИРЕЛЯМИ, ОПИРАЮЩИМИСЯ НА СТЕНЫ, И КОЛОНАМИ СЕЧЕНИЕМ 400x400 мм

СЕРИЯ	НИ-04-0
ВЫПУСК	Лист 8
8	8

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 плиты А см. серию ИИ-04-10 выр. 7 лист 15.

ТК
1974

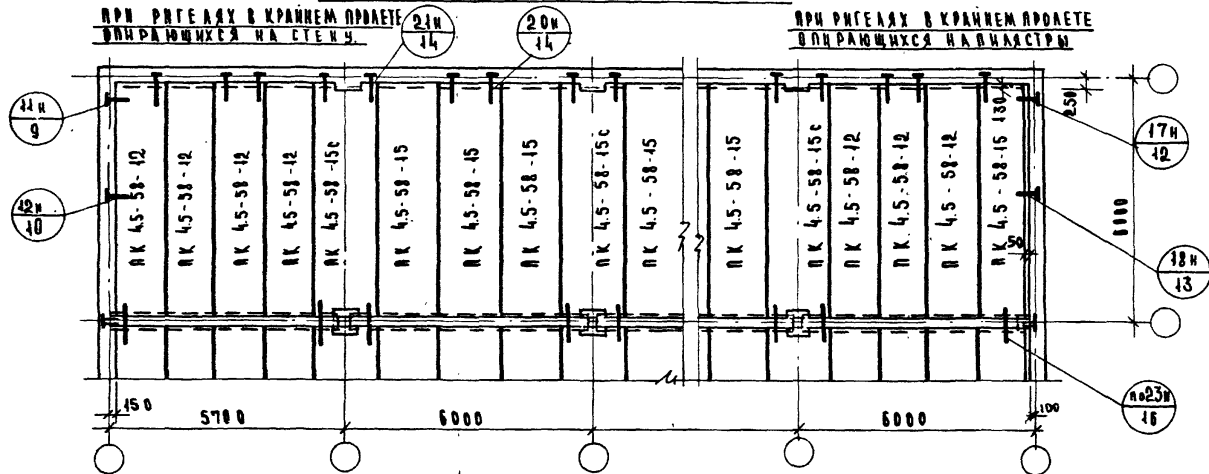
ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ РАДОВ ПЕРЕКРЫТИИ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ВОПЕРЕЧНЫМ КАРКАСОМ С РИГЕЛЯМИ, ОПИРАЮЩИМИСЯ НА ПЯСТРЫ, И КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 300 x 300 ММ.

СЕРИЯ
ИИ-04-0
ВЫВОД ЛИСТ
8 9

С КВАДРАТНЫМ СЕЧЕНИЕМ 300 x 300 мм

ПРИ РИГЕЛЯХ В КРАЙНЕМ ПРОЕТЕ
ОПОРЯЖАЮЩИХСЯ НА СТЕНЫ

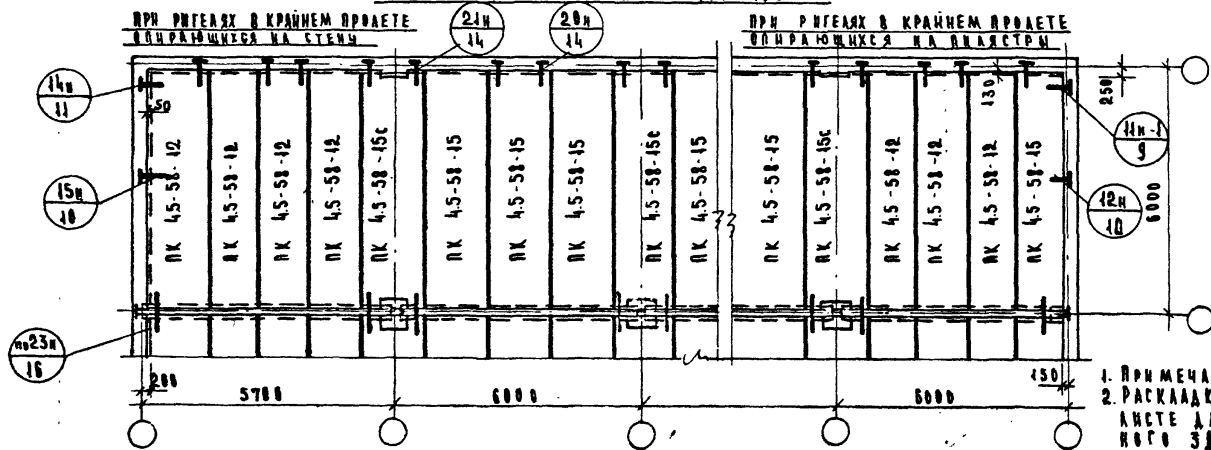
ПРИ РИГЕЛЯХ В КРАЙНЕМ ПРОЕТЕ
ОПОРЯЖАЮЩИХСЯ НА БАЛКАСТЫ



С КВАДРАТНЫМ СЕЧЕНИЕМ 400 x 400 мм

ПРИ РИГЕЛЯХ В КРАЙНЕМ ПРОЕТЕ
ОПОРЯЖАЮЩИХСЯ НА СТЕНЫ

ПРИ РИГЕЛЯХ В КРАЙНЕМ ПРОЕТЕ
ОПОРЯЖАЮЩИХСЯ НА БАЛКАСТЫ



ПРИМЕЧАНИЯ

1. ПРИМЕЧАНИЯ В. 1-3 СТ ЛИСТ 7.
2. РАСКЛАДКА ЛИСТ НА ДАННОМ ЛИСТЕ ДАНА ДЛЯ ДВУХПРОЕКТНОГО ЗДАНИЯ.

ТК ПРИМЕРЫ МОНТАЖНЫХ ПЛАНОВ ПЕРЕКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПРОДОЛЬНОМ КАРКАСОМ ПРИ ПРИМЕЧАНИИ ЛИСТ ДАННОЙ 5760 мм.

СЕРИЯ ИИ-04-0	
ВМВУСК	ЛИСТ
8	14

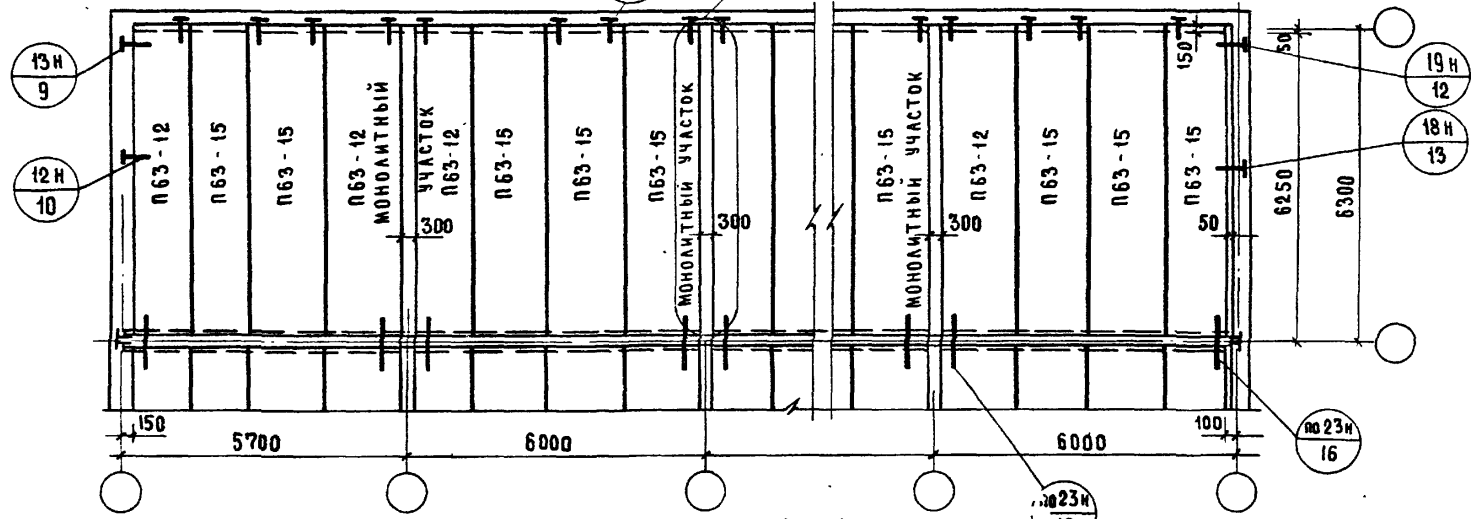
с колоннами сечением 300x300 мм

при ригелях в крайнем пролете, опирающихся на стену

22н
13

деталь плана "А"

при ригелях в крайнем пролете, опирающихся на пилястры



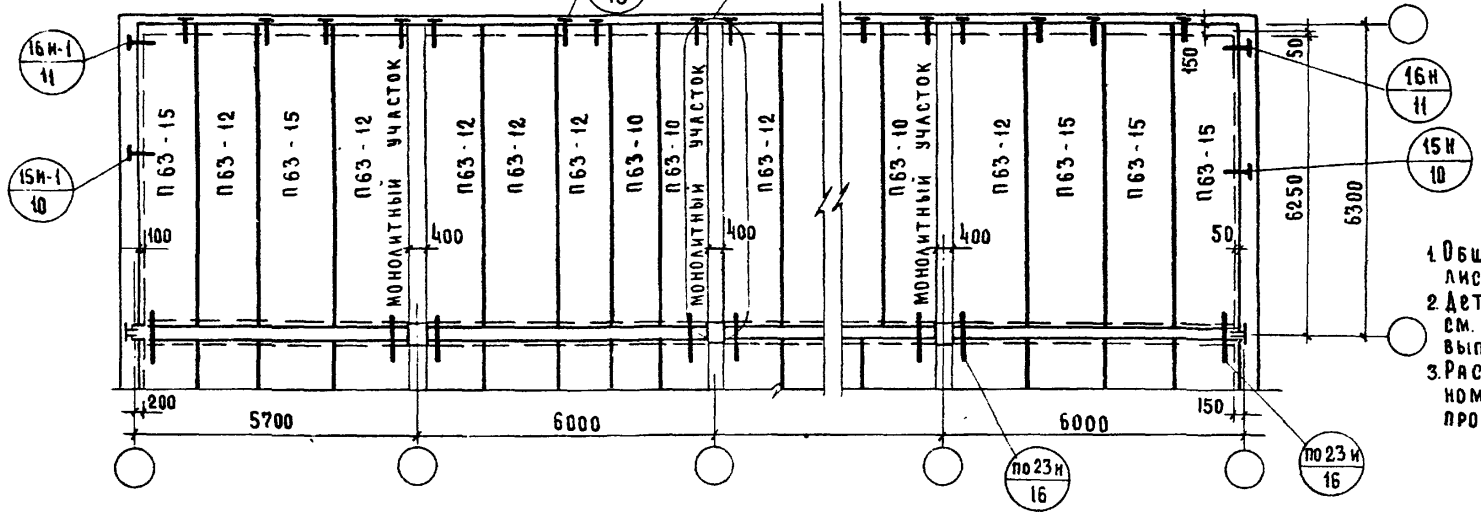
с колоннами сечением 400x400 мм

при ригелях в крайнем пролете, опирающихся на стену

22н
13

деталь плана "Б"

при ригелях в крайнем пролете, опирающихся на пилястры



Примечания:

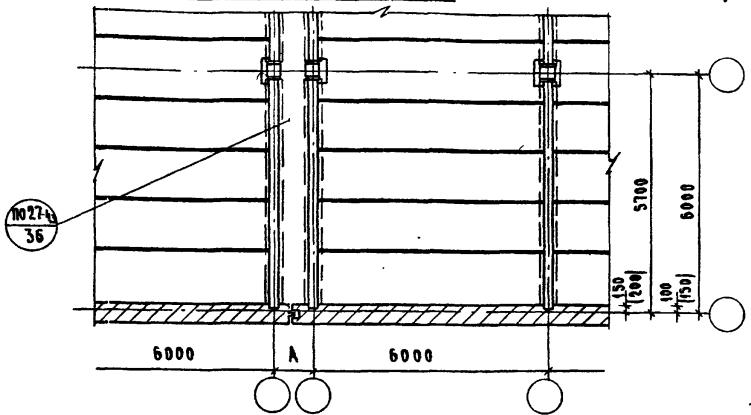
- 1. Общие примечания см. лист 7.
- 2. Детали плана "А" и "Б" см. серию НИ-04-10 вып. 7 лист 15.
- 3. Раскладка плит на данном листе дана для 2^х пролетного здания.

ТК
1974

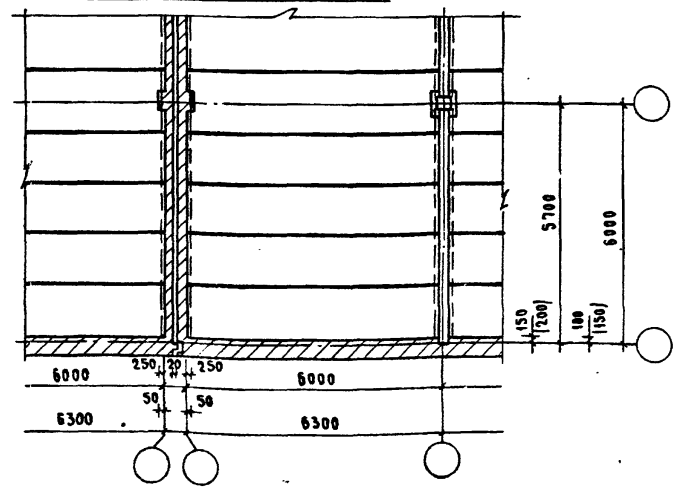
Примеры монтажных планов перекрытий для зданий с продольным каркасом при применении плит длиной 6280 мм.

серия НИ-04-0	
выпуск 8	лист 12

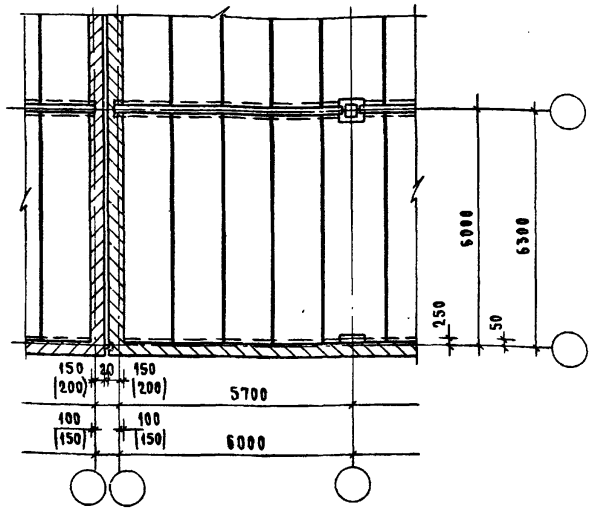
**ДЕФОРМАЦИОННЫЙ ШОВ ПРИ ПОПЕРЕЧНОМ
КАРКАСЕ | ВАРИАНТ 1 |**



**ДЕФОРМАЦИОННЫЙ ШОВ ПРИ ПОПЕРЕЧНОМ
КАРКАСЕ | ВАРИАНТ 2 |**



**ДЕФОРМАЦИОННЫЙ ШОВ ПРИ ПРОДольНОМ
КАРКАСЕ**



ПРИМЕЧАНИЯ

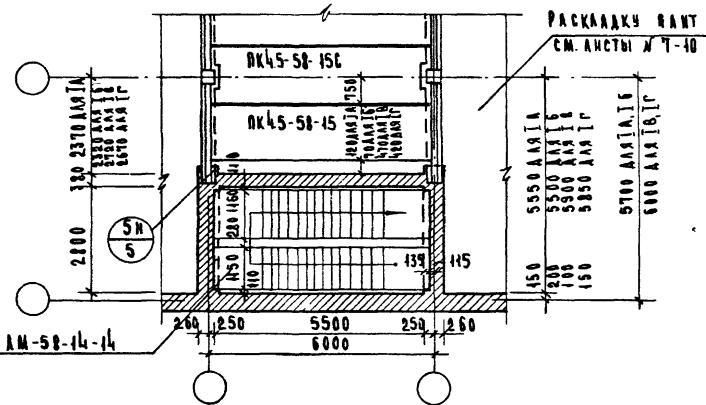
- 1. РАЗМЕР А УСТАНАВЛИВАЕТСЯ ПО ПРОЕКТУ.
- 2. НА ПЛАНАХ УСЛОВНО ПОКАЗАНЫ РАСКЛАДКИ ПЛАТ ДЛИНОЙ 5760 ММ.
- 3. РАЗМЕРЫ, ДАННЫЕ В СКОБКАХ, ОТНОСЯТСЯ К КАРКАСУ С КОЛОННАМИ СЕЧ. 400x400 ММ.

ТК
1974

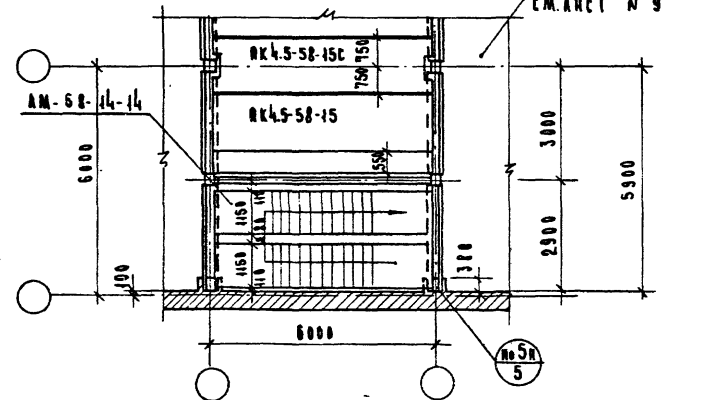
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ДЕФОРМАЦИОННЫХ ШВОВ

СЕРИЯ
ИР-04-0'
ОБЪЕМ ДИСТ
8 13

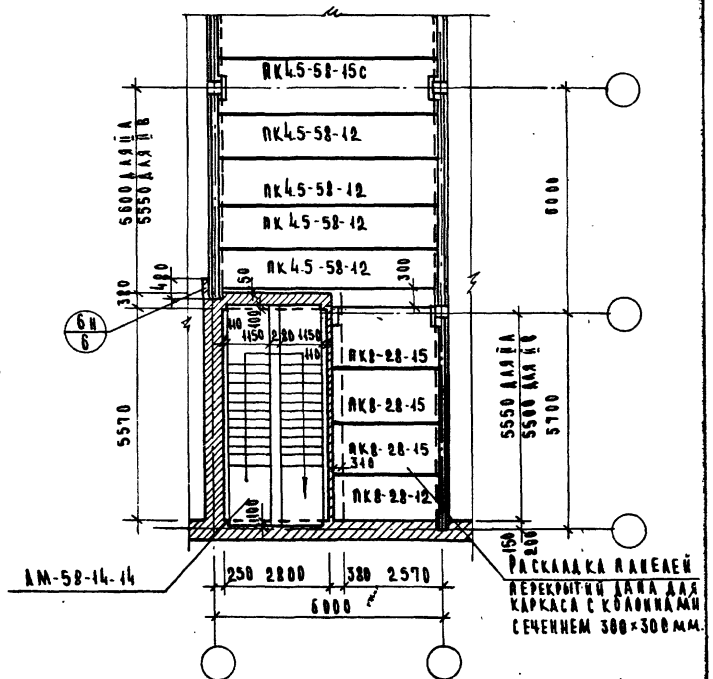
IA, IB, IC, ID



IE (ВАРИАНТ)



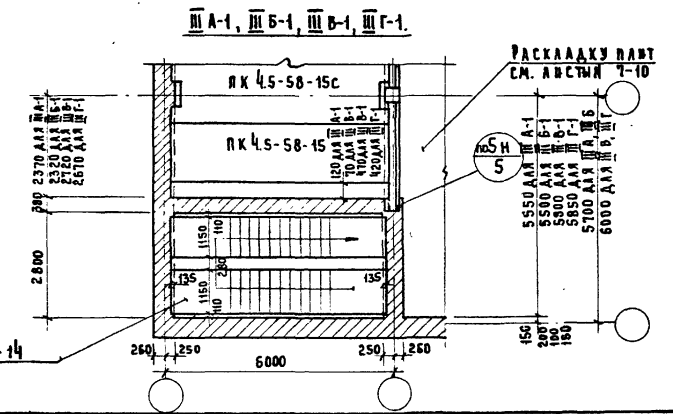
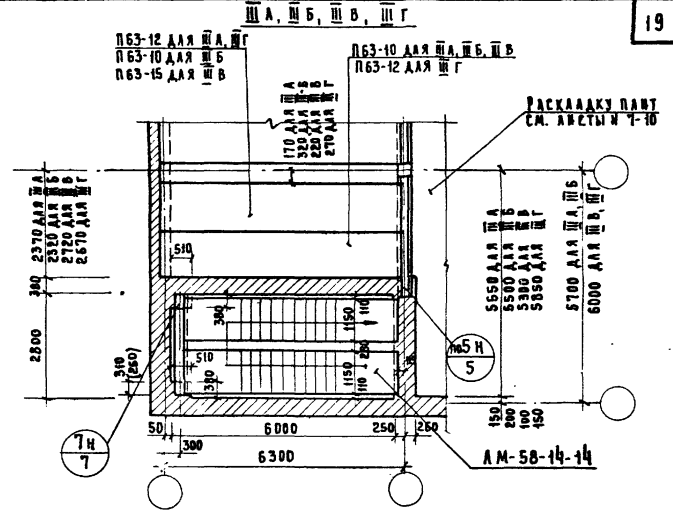
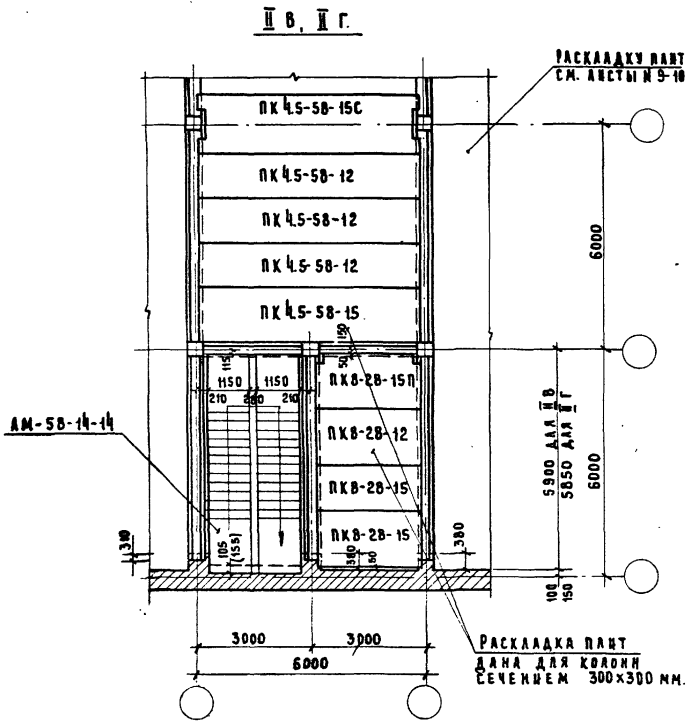
IIA, IIB



ПРИМЕЧАНИЯ:

1. НА СХЕМАХ, ПРИВЕДЕННЫХ НА АНСТАХ 14-18, НАКАЛДНЫЕ ЯРОСТУПИ НА СТУПЕНЯХ И ПЛОЩАДКАХ УСЛОВНО НЕ ПОКАЗАНЫ. УКАЗАНИЯ ВО КОМПОВКОВКЕ ЛЕСТНИЦ СМ. ПОЯСНИТЕЛЬНУЮ ЗАПИСКУ СТР. 4.
2. МАРКИРОВКА ЛАНТЕЙ ПЕРЕКРЫТИЯ ДАНА ДАА НАГРУЗКИ 450КГ/М² НА ПЕРЕКРЫТИЕ.
3. СБОРНЫЙ ВАРИАНТ РЕШЕНИЯ ЛЕСТНИЧНОЙ КАЕТКИ, ПРИВЕДЕННЫЙ ДАА СХЕМЫ IE, ВОЗМОЖЕН И ДАА ЭДАНИИ С ВЫСОТЮ ЭТАЖА 3,0 И 3,5М.
4. АНКЕРОВКУ ПАУТКЕТЕНАМИ МЕЖДУ СОБОЮ СМ. НА АНСТАХ 7-12.

<p>ТК 1974</p>	<p>РЕШЕНИЯ ЛЕСТНИЧНЫХ КАЕТКИ И ПЕРЕКРЫТИЯ В ЗОНЕ ИХ РАСПОЛОЖЕНИЯ ДАА ЭДАНИИ С ВЫСОТЮ ЭТАЖА 4.2М. СХЕМЫ IA, IB, IC, ID, IIA, IIB.</p>	<p>СЕРИЯ ИИ-04-0 ВЫСШЕЕ АНСТ 8 14</p>
--------------------	--	---

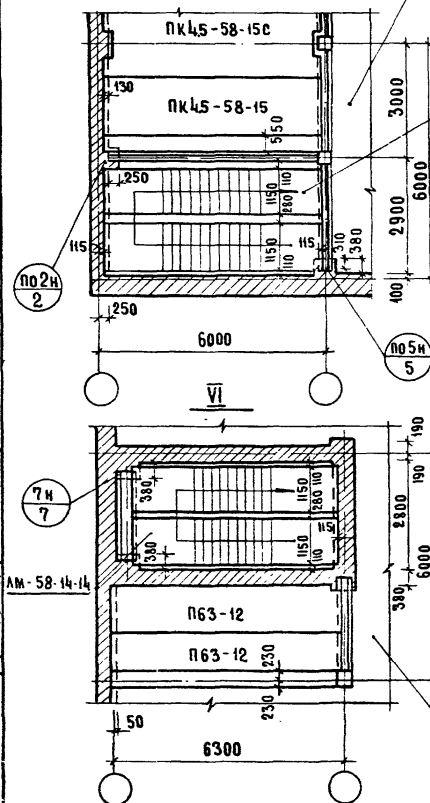


ПРИМЕЧАНИЯ

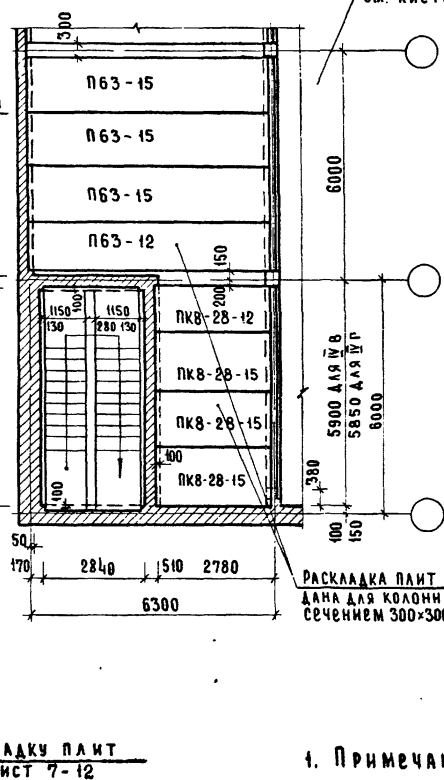
1. ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 14.

ТК	РЕШЕНИЯ ЛЕСТНИЧНЫХ КЕТОК И ПЕРЕКРЫТИЯ В ЗОНЕ ИХ РАСПОЛОЖЕНИЯ ДАЯ ЭДАНИИ С	СЕРИЯ
1974	ВЫСОТОЙ ЭТАЖА 4,2М. 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	ИИ-04-0
		ВЫИЕК 8
		ЛИСТ 15

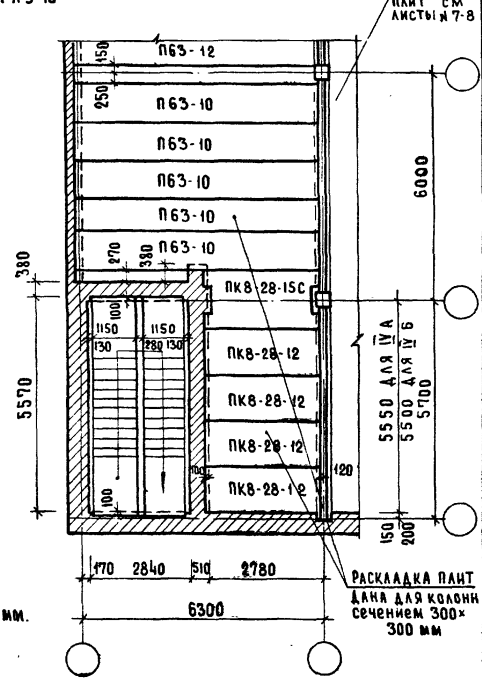
III B-1 /ВАРИАНТ/



IV B; IV P



IV A; IV B



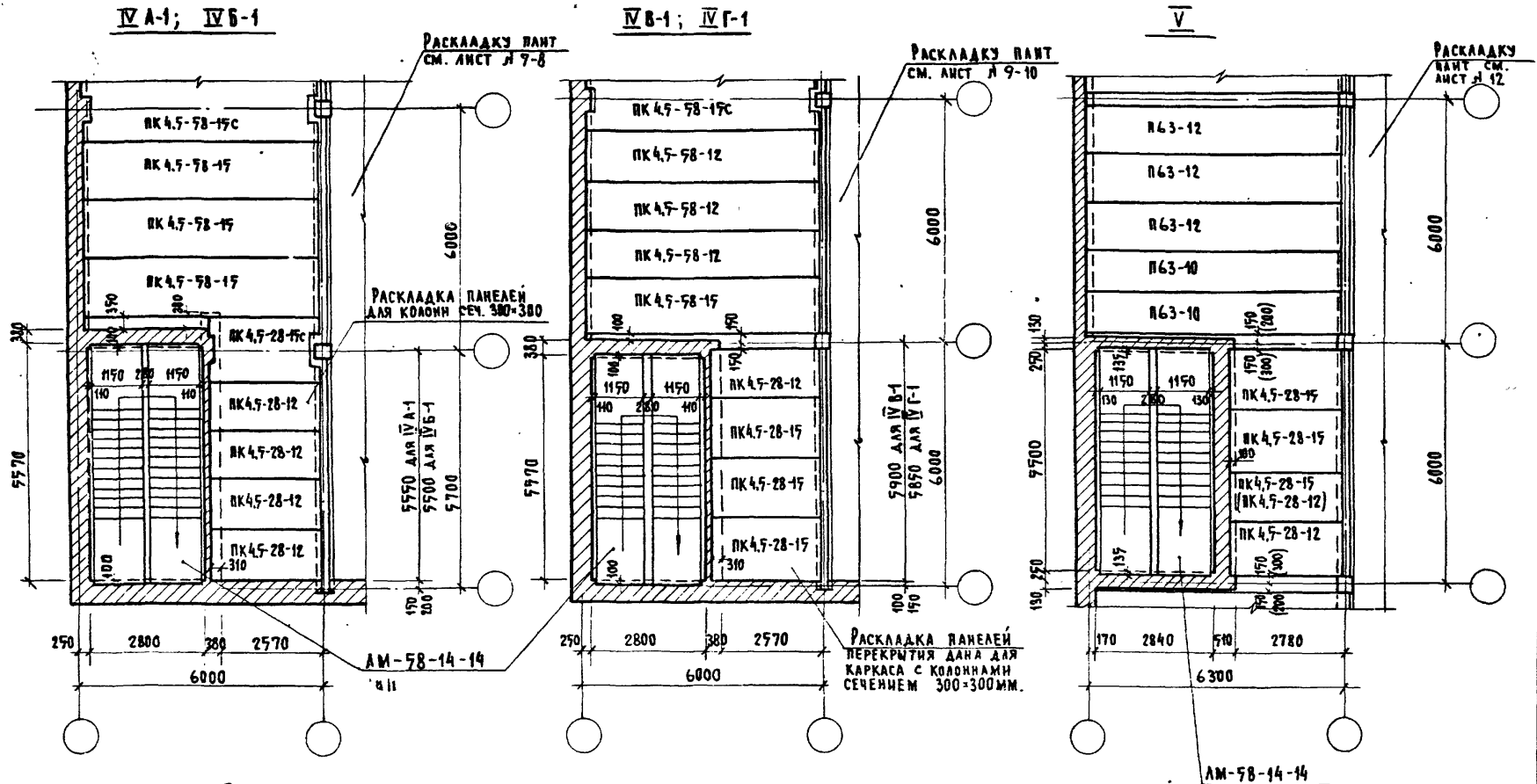
ПРИМЕЧАНИЯ

1. ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 14

ТК
1974

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 P, IV A, IV B, VI

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 КОЛООНАМИ СЕЧЕНИЕМ 400x400 ММ.

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

РАСХОД МАТЕРИАЛОВ ПО ЖБ. ПАНЕЛЯМ НА 1м² ПЛОЩАДИ. ПЕРЕКРЫТИЯ

Количество проедов	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 ЖБ. РИГЕЛИ, КОЛОННЫ НА
1м² ПЛОЩАДИ ПЕРЕКРЫТИЯ 2^{го} СВЕРХУ ЭТАЖА

Количество проедов	Армирование	Бетон, м ³			Сталь / натуральная /, кг		
		Сборный	Монолитный	Всего	Расчетные унифицированные нагрузки кг/м ²		
					450	600, 800	1250
б+б	Ненапряж.	0.028	—	0.028	5.07	6.08	—

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

Количество проедов	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	11.17	10.15	12.06	10.84	—	—

ПРИМЕЧАНИЯ

1. Расход материалов на 1м² 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. 7.
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 секции длиной 6м на 1м² площади перекрытия 2^{го} сверху этажа при высоте этажа 3.3м.

ТК 974	Показатели расхода материалов для здания с поперечным каркасом при опирании ригелей на стены с колоннами сечением 300×300 мм	Серия ИИ-04-0	
		Выпуск 8	Лист 49

Расход материалов по ж.б. панелям на 1 м² площади перекрытия

Количество пролетов	Армирование	Бетон, м ³			Сталь (натуральная), кг							
					Расчетные унифицир. нагрузки кг/м ²							
		Сборный	Монолитный	Всего	450		600		800		1250	
					Класс предварит. напряж. арматуры панели							
А-IV	Вр-II	А-IV	Вр-II	А-IV	Вр-II	А-IV	Вр-II	А-IV	Вр-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 ж.б. ригели, колонны на 1 м² площади перекрытия 2^{ого} сверху этажа

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

Расход материалов на ж.б. элементы на 1 м² площади перекрытия 2^{ого} сверху этажа

Количество пролетов	Армирование	Бетон, м ³			Сталь (натуральная), кг							
					Расчетные унифицированные нагрузки кг/м ²							
		Сборный	Монолитный	Всего	450		600		800		1250	
					Класс предварит. напряж. ар-ры панели							
А-IV	Вр-II	А-IV	Вр-II	А-IV	Вр-II	А-IV	Вр-II	А-IV	Вр-II			
6+6		0.147	—	0.147	9.96	9.04	11.53	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 секции данной БМ на 1 м² площади перекрытия 2-ого сверху этажа при высоте этажа 3,3 м.

ТК 1974 Показатели расхода материалов для здания с поперечным каркасом при опирании ригелей на стены с колоннами сечением 400 x 400 мм

серия ИИ-04-0
выпуск ИИСТ
8 20