

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 5

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ СВЯЗЕВОГО
КАРКАСА С КОЛОННАМИ СЕЧЕНИЕМ 30 × 30 СМ

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

РАЗРАБОТАНЫ
ЦНИИЭП
ТОРГОВО-БЫТОВЫХ
ЗДАНИЙ И ТУРИСТСКИХ
КОМПЛЕКСОВ СОВМЕСТНО
С НИИЖБ Госстроя СССР

ОТМЕНЕН
ДАТА ИЩ 11/83

УТВЕРЖАЕНЫ
28 ЯНВАРЯ 1972 Г.
ГОСУДАРСТВЕННЫМ КОМИТЕТОМ
ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ
И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР
ПРИКАЗ № 9

**ПЕРЕЧЕНЬ СЕРИЙ И ВЫПУСКОВ РАБОЧИХ ЧЕРТЕЖЕЙ СБОРНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ
И ЧЕРТЕЖЕЙ СТАЛЬНЫХ ФОРМ ДЛЯ ИЗГОТОВЛЕНИЯ СБОРНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ
СВЯЗЕВОГО КАРКАСА ЦИ-04 С ЖЕЛЕЗНЫМИ СЕЧЕНИЕМ 30x30 см.**

- | | | | |
|-------------------------------------|---|---------------------------------------|---|
| 1. ЦИ-04-0
выпуск 5 | Указания по применению изделий связевого каркаса с колоннами сечением 30x30 см. | 5. ЦИ-04-10
выпуск 4 | Монтажные узлы и детали связевого каркаса с колоннами сечением 30x30 см. |
| 2. ЦИ-04-2
выпуск 7 | Колонны связевого каркаса сечением 30x30 см. для зданий с высотой этажа 3,3 м. Опалубка и армирование. | 10. ЦИ-04-2
выпуск 7-1
часть I | Стальные формы для изготовления железобетонных колонн связевого каркаса сечением 300x300 мм (реконструкция действующих форм серии ЦИ-04-2, выпуск 1-1). |
| 3. ЦИ-04-2
выпуск 8 | Колонны связевого каркаса сечением 30x30 см. для зданий с высотой этажа 3,6 м. Опалубка и армирование. | 11. ЦИ-04-2
выпуск 7-1
часть II | Стальные формы для изготовления железобетонных колонн связевого каркаса сечением 300x300 мм. |
| 4. ЦИ-04-2
выпуск 9 | Колонны связевого каркаса сечением 30x30 см. для зданий с высотой этажа 4,2 м. Опалубка и армирование. | 12. ЦИ-04-3
выпуск 4-1 | Стальные формы для изготовления железобетонных ригелей связевого каркаса с колоннами сечением 300x300 мм. |
| 5. ЦИ-04-2
выпуск 10
часть I | Колонны связевого каркаса сечением 30x30 см. для зданий с высотой этажа 3,3; 3,6 и 4,2 м. Арматурные изделия. Объемные каркасы. | | |
| 6. ЦИ-04-2
выпуск 10
часть II | Колонны связевого каркаса сечением 30x30 см. для зданий с высотой этажа 3,3; 3,6 и 4,2 м. Арматурные изделия. Плоские каркасы. Звездчатые детали. | | |
| 7. ЦИ-04-3
выпуск 4
часть I | Ригели связевого каркаса с колоннами сечением 30x30 см. Опалубка и армирование. | | |
| 8. ЦИ-04-3
выпуск 4
часть II | Ригели связевого каркаса с колоннами сечением 30x30 см. Арматурные изделия. | | |

Т.К.	Указания по применению изделий	Серия
1971	Перечень серий и выпусков	ЦИ-04 выпуск 5

	лист	стр.		лист	стр.
Перечень серий и выпусков		2	Монтажные схемы диафрагм		
Содержание		3	жесткости с проемами при		
пояснительная записка		4-12	высоте этажа 3.6 м	11	23
Схемы загрузки поперечных			Монтажные схемы сплошных		
рам каркаса	1	13	диафрагм жесткости при высоте		
Нагрузки на рамы каркаса	2	14	этажа 4.2 м.	12	24
Значения максимальных вет-			Монтажные схемы диафрагм		
ровых моментов.	3	15	жесткости с проемами при		
Маркировка узлов каркаса	4	16	высоте этажа 4.2 м	13	25
Монтажная схема лестничных			Показатели расхода материалов	14	26
маршей при высоте этажа 3.3 м	5	17			
Монтажная схема лестничных					
маршей при высоте этажа 3.6 м	6	18			
Монтажная схема лестничных					
маршей при высоте этажа 4.2 м	7	19			
Монтажные схемы сплошных					
диафрагм жесткости при высоте					
этажа - 3.3 м.	8	20			
Монтажные схемы диафрагм					
жесткости с проемами при высоте					
этажа 3.3 м.	9	21			
Монтажные схемы сплошных					
диафрагм жесткости при высо-					
те этажа 3.6 м	10	22			

Т. К.	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ИИ-04-0
1974	СОДЕРЖАНИЕ	ВЫПУСК 5

ОБЩАЯ ЧАСТЬ

Рабочие чертежи унифицированных изделий связевого каркаса серии ИИ-04 разработаны на основании задания на проектирование, утвержденного Госстражданстроем 12/IX-69 г.

Связевой каркас предназначен для применения в проектировании и строительстве гражданских зданий и зданий административно-бытового назначения промышленных предприятий, возводимых во II и III строительном-климатических районах в обычных условиях строительства.

Настоящий выпуск содержит рекомендации по применению и расчеты сборных элементов связевого каркаса ИИ-04 с колоннами сечением 30×30 см.

Основные характеристики каркаса

Каркас разработан по связевой схеме. В плоскости рам каркаса горизонтальные нагрузки воспринимаются элементами жесткости, в качестве которых предусмотрены сборные железобетонные диафрагмы. В конкретных проектах возможно также устройство диафрагм жесткости из монолитного железобетона, кирпича и других материалов, конструктивные параметры которых определяются расчетом при обеспечении надежной (расчетной) связи их с элементами каркаса.

Сетка колонн каркаса принята 6×6 , 6×3 м. Этажность здания ограничивается 4-мя этажами с подвалом.

Высоты этажей приняты 3,3 м, 3,6 м и 4,2 м. Здания могут иметь подвальные этажи высотой 3,3 м, 3,6 м и 4,2 м.

Нагрузки на элементы каркаса приняты в соответствии со СНиП II-A. 41-62 "Нагрузки и воздействия" и СН 382-67 "Указания по применению унифицированных нагрузок при проектировании типовых железобетонных конструкций для сборных перекрытий и покрытий зданий". Унифицированные расчетные нагрузки на перекрытиях приняты: 450, 600, 800 кг/кв.м.

Вес снегового покрова принят для IV района территории СССР по СНиП II-A. 41-62.

Скоростной напор ветра принят для I-IV районов территории СССР по СНиП II-A. 41-62. Каркас запроектирован для зданий I-и степени огнестойкости по СНиП II-A. 5-70.

Изделия применяемые для компоновки зданий со связевым каркасом ИИ-04 с колоннами сечением 30×30 см.

а) Фундаменты. Для колонн с несущей способностью 110, 140, 170 т. применяются железобетонные фундаменты стаканного типа по серии ИИ-04-1 выпуск 1, запроектированные на нормативное сопротивление грунта до 2,5 кг/кв.м. Для колонн с несущей способностью 230, 280 т. в конкретных проектах необходимо разработать фундаменты в глубинной стакане 650 мм.

б) Колонны. Серия ИИ-04-2 выпуск 7, выпуск 8, выпуск 9, выпуск 10 часть I и часть II. Колонны сечением 30×30 см. запроектированы для высот этажей 3,3 и 3,6 м. одноэтажные и двухэтажные, для высоты этажа 4,2 м. — только одноэтажные. Наличие в номенклатуре колонн одноэтажной разрезки дает возможность компоновать здание с разными высотами этажей. Для сопряжения колонн принят разработанный лабораторией сборного и монолитного железобетона НИИЖБ Госстроя СССР плоский безметаллический стык с ванной сваркой выпусков рабочей арматуры. Для соединения ригеля с колонной принят стык со скрытой консолью. Консоли колонн рассчитаны как монолитные конструкции на восприятие опорных реакций до 25 т и изгибающего момента в узле 5,5 тм.

в) Ригели. Серия ИИ-04-3 выпуск 4 части I и II. Ригели приняты высотой 450 мм, таврового сечения с полкой книзу с одним или двумя свесами для опирания плит перекрытия.

Ригели имеют длину 5660 мм и 2660 мм. и предназначены для установки в пролетах соответственно 6,0 м. и 3,0 м.

Несущая способность ригелей определяется расчетными унифицированными нагрузками 4,0 т/м; 5,2 т/м; 7,2 т/м.

г) Диафрагмы жесткости. Серия ИИ-04-6 выпуск 5, части I и II. Железобетонные диафрагмы жесткости запроектированы толщиной 14 см, сплошные и с проемами, с одной или двумя полками для опирания плит перекрытия и бесполодные (диафрагмы, устанавливаемые перпендикулярно плоскости рам).

Т.К.	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ИИ-04-
1971	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	ВЫПУСК 1 5

ДИАФРАГМЫ ЗАПРОЕКТИРОВАНЫ ДЛЯ ВЫСОТ ЭТАЖЕЙ 3,3 м. и 3,6 м. и 4,8 м. для установки в пролетах 6,3 м. и 3,6 м.

ДИАФРАГМЫ СОЕДИНЯЮТСЯ МЕЖДУ СОБОЙ И С КОЛОННАМИ СВАРКОЙ ЗАКАЛАННЫХ ДЕТАЛЕЙ В ВЕРТИКАЛЬНЫХ ШВАХ. ГОРИЗОНТАЛЬНЫЙ СТЫК ДИАФРАГМ ЗАПРОЕКТИРОВАН МОНОЛИТНЫМ.

а) ЛЕСТНИКИ. В альбоме серии ИИ-04-7 выпуск 2 запроектированы сборный железобетонный марш объединенный с площадками высотой 1,8 м. предназначенный для применения в зданиях в высотой этажа 3,6 м.

Для высот этажей 3,3 м. и 4,8 м. применяются лестничные марши по серии ИИ-04-7 выпуск 1. По этой же серии принимаются лестничная площадка для верхнего этажа и железобетонные накладки проступи для покрытия ступеней.

б) ПАНТЫ ПЕРЕКРЫТИЙ. В настоящее время ведется разработка новой серии рабочих чертежей плит перекрытий с различными вариантами армирования, включающей облегченные крайние плиты.

До утверждения этой серии применяются плиты перекрытий по серии ИИ-04-4 выпуски 1, 2 и 4.

Сопрежения плит перекрытий с элементами каркаса и между собой выполнять по типу узлов приведенных в серии ИИ-04-10 выпуск 1.

ж) ПАНЕЛИ НАРУЖНЫХ СТЕН. До утверждения разрабатываемых в настоящее время рабочих чертежей стеновых панелей с навеской на колонны каркаса, стеновые ограждения принимаются по серии ИИ-04-5 выпуск 1 с навеской на перекрытия. С утверждением рабочих чертежей новой серии стеновых панелей и облегченных крайних плит перекрытий, которые могут применяться при навеске стеновых панелей на колонны, указания о применении конструкции связевого каркаса будут дополнены соответствующими материалами.

и) Узлы соединения элементов и монтажные детали приведены в альбоме ИИ-04-10, выпуск 4.

УКАЗАНИЯ ПО ПОДБОРУ ЭЛЕМЕНТОВ КАРКАСА

- ПАНТЫ ПЕРЕКРЫТИЙ ПОДБИРАЮТСЯ СООПСТАВЛЕНИЕМ ДЕЙСТВУЮЩИХ НА НИХ НАГРУЗОК И УНИФИЦИРОВАННЫХ НАГРУЗОК, ОПРЕДЕЛЯЮЩИХ ПОСЛЕДНЮЮ СПОСОБНОСТЬ ПАНТ. СВАРНЫЕ ПАНТЫ УСТАНАВЛИВАЮТСЯ ПРОТИВ КОЛОНН. ЛЕВЫЕ ПАНТЫ ПРИМЕНЯЮТСЯ В МЕСТАХ ОБРАЗОВАНИЯ ОТВЕРСТИЙ НА ЛЕВОМ ЧАСТКЕ ПЕРЕКРЫТИЯ, ГДЕ ТРЕБУЕТСЯ ПРОПУСК ВЕРТИКАЛЬНЫХ КОММУНИКАЦИЙ.

- ПОДБОР РИГЕЛЕЙ ПРОИЗВОДИТСЯ ПО ДЕЙСТВУЮЩИМ НА НИХ НАГРУЗКАМ В СООПСТАВЛЕНИИ С РАСЧЕТНЫМИ УНИФИЦИРОВАННЫМИ НАГРУЗКАМИ, УКАЗАННЫМИ В МАРКАХ РИГЕЛЕЙ.

КОЛОННЫ ПОДБИРАЮТСЯ ПО ДЕЙСТВУЮЩИМ НА НИХ ПРОДОЛЬНЫМ СИЛАМ В СООПСТАВЛЕНИИ С ПЕРУЩЕЙ СПОСОБНОСТЬЮ КОЛОНН НА ЦЕНТРАЛЬНОЕ СЖАТИЕ, УКАЗАННОЙ В МАРКЕ КОЛОННЫ.

При наанчии подвалаа ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НАГРУЗКИ ОТ ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА НЕОБХОДИМО ПЕРЕДАВАТЬ ЧЕРЕЗ ДИСКИ ПЕРЕКРЫТИЙ, ТАК КАК КОЛОННЫ НЕ РАСЧЕТАНЫ НА ВОЗДЕЙСТВИЕ ЭТИХ УСЛАНИЙ. ВОЗМОЖНОСТЬ ПРИМЕНЕНИЯ ПОКОЛЬНЫХ И ПОДВАЛЬНЫХ СТЕНОВЫХ ПАНЕЛЕЙ ДОЛЖНА В КАЖДОМ КОНКРЕТНОМ ПРОЕКТЕ ПР-ВЕРЯТЬСЯ РАСЧЕТОМ.

ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ УСТАНАВЛИВАЮТСЯ НА ВСЮ ВЫСОТУ ЗДАНИЯ И ДОВОДЯТСЯ ДО ФУНДАМЕНТА. СОЕДИНЕНИЕ ДИАФРАГМЫ С ФУНДАМЕНТОМ ВЫПОЛНЯЕТСЯ ТАК ЖЕ, КАК В ГОРИЗОНТАЛЬНОМ СТЫКЕ ДИАФРАГМ.

Для этого из фундамента должны быть выпущены анкера вперехает с выпусками из диафрагм. Фундамент под составные элементы диафрагмы жесткости должен быть неразрезной. Зазор между диафрагмой и фундаментом омоноличивается бетоном М-200. Конструкции каркаса запроектированы таким образом, что допускают вести опережающий монтаж каркаса 3-4 этажей без омоноличивания стыков колонн и диафрагм жесткости.

РЕКОМЕНДАЦИИ ПО РАСЧЕТУ И ПРОЕКТИРОВАНИЮ
ДИСКА ПЕРЕКРЫТИЙ см. серию ИИ-04-0 выпуск 4.

Т.К	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ИИ-04-0
1971	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	ВЫПУСК 5

УКАЗАНИЯ ПО ПОДБОРУ ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ.

Необходимое количество диафрагм жесткости устанавливается расчетом, методика которого изложена в альбоме ИИ-04-0 вып. 4 для зданий с колоннами сечением 40x40 см. Порядок расчета остается, в основном, без изменения. В настоящем выпуске приводятся только последовательность и содержание расчетов, а также те разделы, которые откорректированы в соответствии со спецификой рассматриваемых зданий.

Расчетом проверяются прочность и жесткость (деформации) диафрагм, работающих в составе пространственной несущей системы здания. Сначала определяются продольные силы и изгибающие моменты в диафрагмах, при этом полный изгибающий момент, действующий на здание и складывающийся из момента от горизонтальных (ветровых) нагрузок и момента от эксцентричного действия вертикальных нагрузок (если вертикальные нагрузки приложены к некоторым диафрагмам с эксцентриситетом), делится между отдельными диафрагмами пропорционально жесткостям. В случае, если диафрагмы расставлены несимметрично, для полного момента, воспринимаемого диафрагмой, зависит от расстояния ее до центра жесткостей. Жесткость диафрагм, а также их геометрические характеристики, приведены в табл. 1.

Прочность диафрагм по нормальному сечению обеспечена при соблюдении условий:

$$\text{при } P > \bar{N} \quad M + P \cdot \alpha \leq N_{\text{цд}} \quad (1)$$

$$\text{при } P < \bar{N} \quad M - P \cdot \beta \leq 0 \quad (2)$$

Здесь P и M — продольная сила и изгибающий момент в диафрагме; $N_{\text{цд}}$ — несущая способность диафрагмы при центральном сжатии; \bar{N} — величина предельной продольной силы, соответствующей границе между предельными состояниями сжато-растянутого и полностью сжатого сечения; α, β — коэффициенты, имеющие размерность длины (в метрах), величина которых зависит от характеристик несущей способности сечения диафрагм. Значения $N_{\text{цд}}, \bar{N}, \alpha$ и β приведены в табл. 2. При выполнении условий (1) и (2) растяжение в элементах диафрагм отсутствует.

Расчет прочности по вертикальным сечениям на сдвигающие усилия не имеет особенностей. Для 6-метровых диафрагм расчет производится по среднему вертикальному шву,

в котором соединения выполнены на сварке закладных деталей для 3-метровых диафрагм с проемами — по вертикальному ряду дверных проемов. В последнем случае расчетом проверяется прочность надрезанных перемычек.

Статический момент S отсеченной части и отношение его к моменту инерции диафрагмы J даны в табл. 1. Несущая способность закладных деталей одного этажа и надрезанных перемычек равна: для закладных деталей $[T] = 45 \text{ т}$ при высоте этажа 3,3 м; $[T] = 60 \text{ т}$ при высоте этажа 3,6 и 4 м; для надрезанных перемычек $[T] = 60 \text{ т}$ при высоте этажа 3,3 м; $[T] = 80 \text{ т}$ при высоте этажа 3,6 м; $[T] = 100 \text{ т}$ при высоте этажа 4,2 м.

Расчет здания по деформациям выполняется полностью по указаниям ИИ-04-0 вып. 4.

Влияние продольного изгиба учитывается при расчетах на прочность и деформации увеличением изгибающих моментов путем умножения на коэффициент η продольного изгиба, который вычисляется так же, как и для зданий с колоннами сечением 40x40 см.

Для зданий, не испытывающих кручения, (с симметрично расположенными диафрагмами) влияние продольного изгиба можно учесть приближенно, увеличивая полные изгибающие моменты путем добавления дополнительных моментов, величина которых определяется влиянием вертикальных нагрузок:

$$M_y \text{ полн.} = M_y + M_y \text{ доп.} \quad (3)$$

$$M_z \text{ полн.} = M_z + M_z \text{ доп.} \quad (4)$$

$$\text{При этом } M_{\text{доп.}} = K H \sum P_i$$

В формулах (3) и (4) приняты обозначения:

M_y, M_z — суммарные изгибающие моменты, действующие на все здание и определяемые по формуле (5) альбома ИИ-04 вып. 4.

H — высота здания

$\sum P_i$ — сумма продольных усилий в колоннах (вес здания).

K — коэффициент, принимаемый равным $K = 0,001$ для здания, опирающегося на податливое основание и $K = 0,0005$ — при абсолютно жестком основании.

ГК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИИ ИИ-04
1971	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	ВЫПУСК 5

ПАРАМЕТРЫ ГРАФИКОВ НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ ДИАФРАГМ

ТАБЛИЦА 2

ТИП ДИАФРАГМ	ТИП КОЛОНН	N Т	\bar{N} Т	α М	β М
1	1	466	252	1,94	1,65
	2	496	267	2,01	1,73
	3	526	282	2,07	1,79
	4	586	312	2,17	1,91
	5	636	337	2,24	1,99
2	1	384	252	2,53	1,32
	2	414	267	2,55	1,40
	3	444	282	2,56	1,47
	4	504	312	2,58	1,58
	5	554	337	2,59	1,66
3	1	384	105	1,15	3,06
	2	414	190	1,26	3,10
	3	444	135	1,36	3,12
	4	504	165	1,53	3,16
	5	554	190	1,66	3,18
4	1	279	149	1,07	0,93
	2	309	164	1,11	0,98
	3	339	179	1,15	1,03
	4	399	209	1,20	1,09
	5	449	234	1,24	1,14
5	1	196	98	1,28	1,28
	2	226	113	1,31	1,31
	3	256	128	1,33	1,33
	4	316	158	1,36	1,36
	5	366	183	1,38	1,38

ГЕОМЕТРИЧЕСКИЕ И ЖЕСТКОСТНЫЕ ХАРАКТЕРИСТИКИ ДИАФРАГМ

ТАБЛИЦА 1

ТИП ДИАФР.	Э С К И З	ВЫСОТА СЕЧЕН. ДИАФР. Z м	ПЛОЩ. ПОПЕР. СЕЧЕН. F м ²	У ^Ц М	МОМЕНТ ИНЕРЦИИ J м ⁴	ОСЕВАЯ ЖЕСТК. А	ЖЕСТК. ПРИ ИЗГИБЕ В м ²	\bar{S} М ³	\bar{S} J
1		6	0,978	3,0	3,78	1,54·10 ⁶	5,07·10 ⁶	0,84	0,22
2		6	0,793	3,32	3,31	1,25·10 ⁶	4,44·10 ⁶	0,685	0,21
3		6	0,793	2,67	3,31	1,25·10 ⁶	4,44·10 ⁶	0,685	0,21
4		3	0,558	1,5	0,635	0,88·10 ⁶	0,85·10 ⁶	0,014	0,02
5		3	0,373	1,5	0,608	0,59·10 ⁶	0,82·10 ⁶	0,144	0,237

П Р И М Е Ч А Н И Я :

1. Тип диафрагмы при определении геометрических и жесткостных характеристик, а также параметров её несущей способности (см. табл. 2), зависит от её длины и расположения проема; при расчетах на прочность растянутой считается левая колонна.
2. Расстояние до центра тяжести сечения „У“ц.т. дано от оси левой колонны.
3. Жесткости сечения при изгибе „В“ и осевая „А“ вычислены с учетом податливости соединений.
4. В табл. 1 приведены величины статического момента \bar{S} (и его относительная величина \bar{S}) части сечения, отсеченной ближайшим к центру тяжести вертикальным швом.
5. Типам колонн с 1 по 5 в табл. 2 соответствует определенная несущая способность при центральном сжатии:

ТИП КОЛОНН	1	2	3	4	5
НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ	110	140	170	230	280

Т.К.	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ИИ - 04 - 0
1972	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	ВЫПУСК 5 ЛИСТ

МАТЕРИАЛЫ ПО РАСЧЕТУ НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ КОЛОНЫ.

РАСЧЕТ СТВОЛОВ КОЛОНЫ ВЫПОЛНЕН В СООТВЕТСТВИИ С СНиП-В. I-62. МАКСИМАЛЬНАЯ НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ КОЛОНЫ НА ЦЕНТРАЛЬНОЕ СЖАТИЕ ОТРАЖЕНА В МАРКИРОВКЕ КОЛОНЫ. ПРИ НЕОБХОДИМОСТИ ЗАМЕНЫ РАБОЧЕЙ АРМАТУРЫ СТВОЛОВ КОЛОНЫ ДОЛЖЕН БЫТЬ ПРОИЗВЕДЕН РАСЧЕТ В СООТВЕТСТВИИ С СНиП и МОЖЕТ БЫТЬ ИСПОЛЬЗОВАНА ТАБЛИЦА НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ СТВОЛОВ КОЛОНЫ.

ПРИ ИЗМЕНЕНИИ ДИАМЕТРОВ РАБОЧЕЙ АРМАТУРЫ СТВОЛОВ КОЛОНЫ НЕОБХОДИМО ПРОИЗВЕСТИ РАСЧЕТ СЕТОК КОСВЕННОГО АРМИРОВАНИЯ С УЧЕТОМ НОВЫХ ПРИНЯТЫХ ДИАМЕТРОВ РАБОЧЕЙ АРМАТУРЫ СТВОЛОВ.

КОЛОНЫ РАССЧИТАНЫ НА ЦЕНТРАЛЬНОЕ СЖАТИЕ.

$$N = \frac{N_n}{K_{\text{сж}}} = \frac{Y(R_{\text{пр}}F + R_{\text{ас}}F_a)}{K_{\text{сж}}} = \frac{Y}{K_{\text{сж}}}(R_{\text{пр}}F + R_{\text{ас}}F_a)$$

ГДЕ $F = 30 \times 30 = 900 \text{ см}^2$ БЕТОН СТВОЛА М- „300“ И М- „400“

СТАЛЬ А-III

$R_{\text{ас}} = 3400 \text{ кг/см}^2$

ПРИ $\varphi_0 = 420 \text{ см}$ И $\varphi = 30 \text{ см}$
 $Y = 0,93$ $m_{\text{сж}} = 0,93$

ПО УНИФИЦИРОВАННОМУ РЯДУ:

$q_{\text{рам}} = 800 \text{ кг/м}^2$
 $q_{\text{н}} = 670 \text{ кг/м}^2$
 $q_{\text{рл}} = 520 \text{ кг/м}^2$
 $q_{\text{рл}} = 622 \text{ кг/м}^2$

$$\frac{q_{\text{рл}}}{q_{\text{р}}} = \frac{622}{800} = 0,78$$

$N_{\text{сж}} = 0,78$

$N_{\text{кр}} = 0,22$

$$[N] = \frac{M_{\text{сж}}}{m_{\text{сж}}} + N_{\text{кр}} = \frac{0,78 N}{0,93} + 0,22 N = 1,06 N$$

$K_{\text{сж}} = 1,06$

$$[N] = \frac{Y}{K_{\text{сж}}}(R_{\text{пр}}F + R_{\text{ас}}F) = 0,876(R_{\text{пр}}F + R_{\text{ас}}F)$$

РАСЧЕТ СЕТОК КОСВЕННОГО АРМИРОВАНИЯ ПРОИЗВЕДЕН ПО МЕТОДИКЕ НИЖЕ, РАЗРАБОТАННОЙ ЛАБОРАТОРИЕЙ „СБОРНОГО И МОНОЛИТНОГО ЖЕЛЕЗОБЕТОНА“ ПОД РУКОВОДСТВОМ ПРОФ. ВАСИЛЬЕВА А.П. ПРИ НЕОБХОДИМОСТИ ЗАМЕНЫ ДИАМЕТРОВ НАД МАРКОВ СТАЛИ В СЕТКАХ КОСВЕННОГО АРМИРОВАНИЯ ДОЛЖЕН БЫТЬ ПРОИЗВЕДЕН СООТВЕТСТВУЮЩИЙ РАСЧЕТ ИЛИ ПОДБОР НЕОБХОДИМОЙ АРМАТУРЫ МОЖЕТ БЫТЬ ВЫПОЛНЕН ПО НИЖЕПРИБЛЖЕННЫМ ТАБЛИЦАМ НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ СТЫКА КОЛОНЫ.

ПРИЧЕМ, ПРИ ИЗМЕНЕНИИ АРМАТУРЫ СЕТОК КОСВЕННОГО АРМИРОВАНИЯ ИЛИ ЕЕ ШАГА, НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ СТЫКА ДОЛЖНА СООТВЕТСТВОВАТЬ НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ СТВОЛА КОЛОНЫ.

РАСЧЕТ СЕТОК КОСВЕННОГО АРМИРОВАНИЯ НА ЦЕНТРАЛЬНОЕ СЖАТИЕ.

$$[N] = 0,8(R_{\text{пр}}(K) + K \cdot M_{\text{ас}}^{\text{сж}})F_{\text{я}} + 0,8 R_{\text{пр}}(S)F_{\text{з}} + R_{\text{ас}}F_{\text{а}};$$

ГДЕ

$R_{\text{пр}}(K)$ — ПРИЗМЕННАЯ ПРОЧНОСТЬ БЕТОНА СТВОЛА КОЛОНЫ
 $R_{\text{пр}}(S)$ — ПРИЗМЕННАЯ ПРОЧНОСТЬ БЕТОНА ЗАМОНОЛИЧИВАЮЩЕГО УЧАСТКА.
 $R_{\text{ас}}$ — ПРОЧНОСТЬ СТАЛИ РАБОЧЕЙ АРМАТУРЫ СТВОЛА КОЛОНЫ
 $R_{\text{а}}$ — ПРОЧНОСТЬ СТАЛИ СЕТОК КОСВЕННОГО АРМИРОВАНИЯ
 $F_{\text{я}}$ — ПЛОЩАДЬ ЯДРА СЕЧЕНИЯ КОСВЕННОГО АРМИРОВАНИЯ (ПО КОНТУРУ КРАЙНИХ СТЕРЖНЕЙ)
 $F_{\text{з}}$ — ПЛОЩАДЬ ЗАМОНОЛИЧИВАЮЩЕГО УЧАСТКА
 $F_{\text{а}}$ — ПЛОЩАДЬ РАБОЧЕЙ АРМАТУРЫ СТВОЛА КОЛОНЫ.
 M_K — КОЭФФИЦИЕНТ КОСВЕННОГО АРМИРОВАНИЯ

$$M_K = \frac{n_1 f_{\text{ас}} l_1 + n_2 f_{\text{ас}} l_2}{l_1 l_2 S}$$

n_1 — ЧИСЛО СТЕРЖНЕЙ СЕТКИ В ОДНОМ НАПРАВЛЕНИИ
 n_2 — ЧИСЛО СТЕРЖНЕЙ СЕТКИ В ДРУГОМ НАПРАВЛЕНИИ
 $f_{\text{ас}}$ — ПЛОЩАДЬ СТЕРЖНЯ СЕТКИ В ОДНОМ НАПРАВЛЕНИИ.

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ИВ-04-
1971	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА.	ВЫПУСК № 5

- f_{a2} - ПЛОЩАДЬ СТЕРЖНЯ СЕТКИ В ДРУГОМ НАПРАВЛЕНИИ
 l_1 - ДЛИНА СТЕРЖНЯ СЕТКИ В ОДНОМ НАПРАВЛЕНИИ
 l_2 - ДЛИНА СТЕРЖНЯ СЕТКИ В ДРУГОМ НАПРАВЛЕНИИ
 s - РАССТОЯНИЕ МЕЖДУ СЕТКАМИ
 K - КОЭФФИЦИЕНТ ПРИНИМАЕМЫЙ:

$$K = \frac{130 \mu_k + 9.5}{200 \mu_k}$$

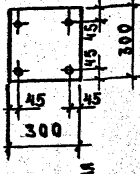
Диаметр стержня сеток косвенного армирования не должен превышать 12 мм. В противном случае имеет место недостаточная сцепляемость бетона с арматурой сеток, что ведет к ослаблению стыка.

Сварные сетки должны устанавливаться у торца элемента в количестве не менее 4 штук; продольная рабочая арматура должна проходить внутри контура сварных сеток, которые располагаются на длине (считая от торца элемента) не менее $10d$ (диаметр рабочей арматуры при $R_a = 3400$)

ТАБЛИЦА НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ СТЕВЛОВ КОЛОНН (РАБОТАЮЩИХ НА ЦЕНТРАЛЬНОЕ СЖАТИЕ)

$$N = \frac{N_p}{K_{дл}} = \frac{Y}{K_{дл}} \cdot (R_{пр} \cdot F + R_{ас} \cdot F_a)$$

РАБОЧАЯ АРМАТУРА ИЗ СТАЛИ КЛАССА А-III,
 $R_{ас} = 3400 \text{ кг/см}^2$

НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ СТВЛА КОЛОННЫ								
 <p>ПРИ СХЕМЕ АРМИРОВАНИЯ</p>	ПРИ РАБ. АР-РЕ СТВЛА		ϕ РАБ. АР-РЕ	20	28	32	36	40
	ПРИ БЕТОНЕ		$F_a R_a$	42,7	84,0	110,0	139,0	171,0
	МАРКА БЕТОНА	$R_{пр} F_a$						
	М-300	117,0	140,00	181,50	198,20	223,00	253,60	
	М-400	153,0	173,00	208,00	230,00	255,00	285,00	

ПРИМЕЧАНИЕ:

РАСЧЕТ ПРОИЗВЕДЕН ПРИ $l_0 = 4.2 \text{ м}$
 $\gamma = 0.93$
 $m_{дл} = 0.93$
 $K_{дл} = 1.06$

Т К	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ИИ - 04 - 0	
1971	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	ВЫПУСК 5	АНСТ

ТАБЛИЦЫ НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ СТЫКОВ
РАБОТАЮЩИХ НА ЦЕНТРАЛЬНОЕ СЖАТИЕ

КОЛОННЫ

СТЕЖА КОЛОННЫ БЕТОН М-400

СТАЛЬ СЕТКА КОСВЕННОГО АРМИРОВАНИЯ А-1

$R_{сст} = 2400 \text{ кг/см}^2$

$$[N_n] = 0.8 [R_{np}(K) + K \cdot M \cdot R_{сст}] \cdot F_A + 0.8 \cdot R_{np} \cdot F_s + R_A \cdot F_w$$

СТЕЖА КОЛОННЫ БЕТОН М-300

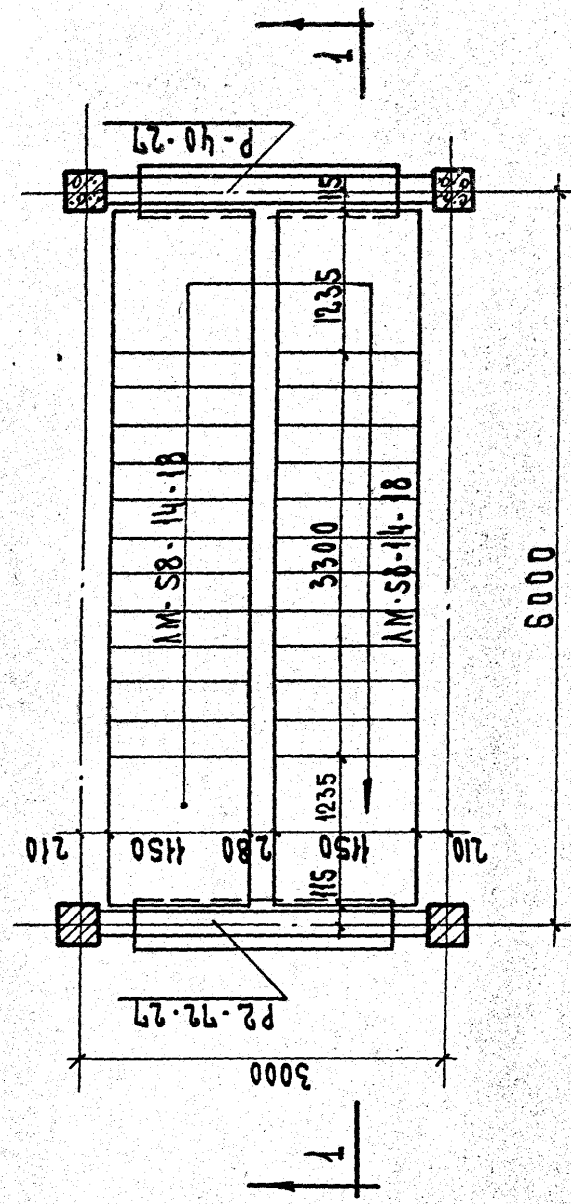
СТАЛЬ СЕТКА КОСВЕННОГО АРМИРОВАНИЯ А-1

$R_{сст} = 2100 \text{ кг/см}^2$

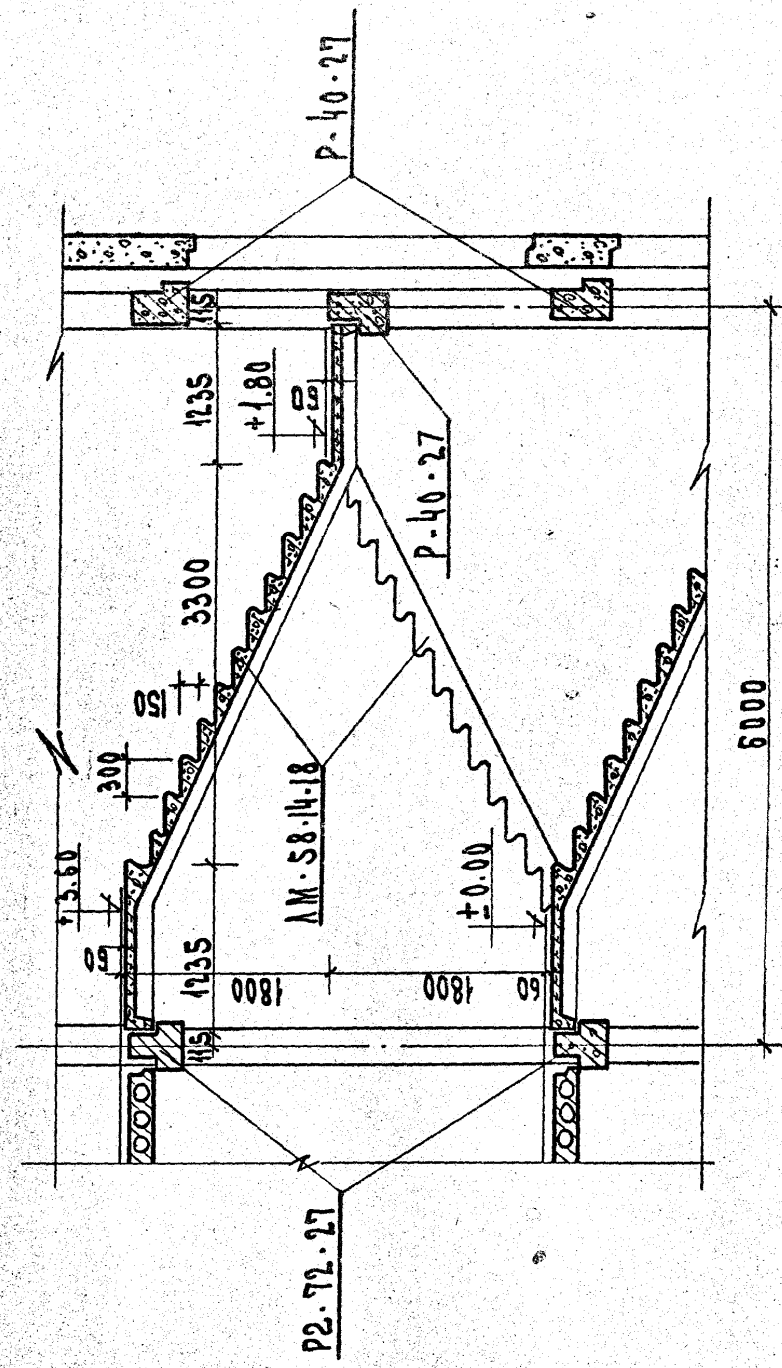
НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ СТЫКА В Т.		20	28	32	36	40
ПРИ СЕТКЕ КОС- ВЕННОГО АРМИРОВА	РАС. А1-РЕ СТЕЖА					
	$F_A \cdot R_w$	42.7	84.0	110.0	139.0	171.0
ШАГ 6 СМ						
6	65.12	147.82	189.12	215.12	244.12	276.12
8	74.83	157.53	198.83	224.83	253.83	285.83
10	87.58	170.28	211.58	237.58	266.58	298.58
12	102.61	185.31	226.61	252.61	281.61	313.61
ШАГ 8 СМ						
6	61.80	144.50	185.80	211.80	240.80	272.80
8	69.26	151.96	193.26	219.26	248.26	280.26
10	78.76	161.46	202.76	228.76	257.76	289.76
12	89.55	172.25	213.55	239.55	268.55	300.55

НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ СТЫКА В Т.		20	28	32	36	40
ПРИ СЕТКЕ КОС- ВЕННОГО АРМИРОВА	РАС. А1-РЕ СТЕЖА					
	$F_A \cdot R_w$	42.7	84.0	110.0	139.0	171.0
ШАГ 6 СМ						
6	57.28	139.98	181.28	207.28	236.28	268.28
8	66.99	149.69	190.99	216.99	245.99	277.99
10	79.74	162.44	203.74	229.74	258.74	290.74
12	94.77	177.47	218.77	244.77	273.77	305.77
ШАГ 8 СМ						
6	53.96	136.66	177.96	203.96	232.96	264.96
8	61.42	144.12	185.42	211.42	240.42	272.42
10	70.92	153.62	194.92	220.92	249.92	281.92
12	81.71	164.41	205.71	231.71	260.71	292.71

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИИ ИЛИ - 01
1971	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	5



Лестница для здания с высотой
этажа 3.60 м



Примечание:

1. Примечания см. лист NS

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ
1971	МОНТАЖНАЯ СХЕМА ЛЕСТНИЧНЫХ МАРШЕЙ ПРИ ВЫСОТЕ ЭТАЖА 3.6 м.	ИИ-04- ВЫПУСК 1

ТАБЛИЦЫ НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ СТЫКОВ КОЛОНЫ
РАБОТАЮЩИХ НА ЦЕНТРАЛЬНОЕ СЖАТИЕ

$$[M_0] = 0,8 [R_{пр(к)} + K \cdot M \cdot R_{сет}] \cdot F_A + 0,8 \cdot R_{пр3} \cdot F_3 + R_{сж} \cdot F_{сж}$$

СТЕЖА КОЛОНЫ БЕТОН М-400
СТАЛЬ СЕТКА КОСВЕННОГО АРМИРОВАНИЯ А-III

$R_{сет} = 3400 \text{ кг/см}^2$

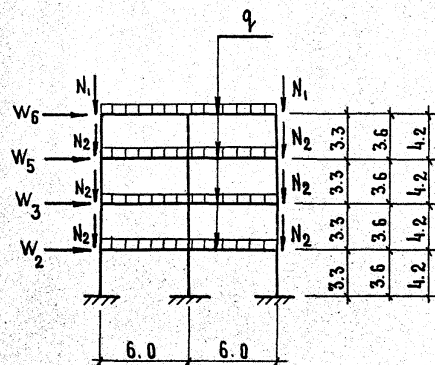
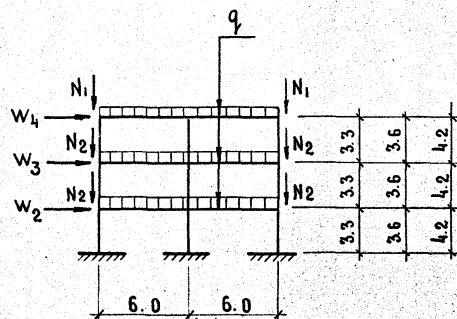
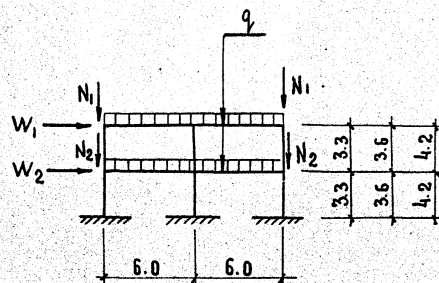
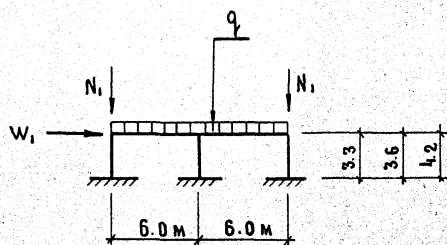
ПРН БЕТОНЕ ЗАМОНОЛИЧЕНАЯ R _{сж} = 80 кг/см ²		НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ СТЫКА В Т						
		ПРН РАБ. АТ-РЕ СЕТКА КОС- ВЕННОГО АРМИР. Ф СЕТКИ	РАБ. АТ-РН F _л R _{сж}	20	28	32	36	40
				42.7	84.0т	110.0т	139.0т	171.0т
				ШАГ 6 CM				
0.8 R _{пр} , F ₃ = 400 тн	6	84.81	167.51	208.81	234.81	263.81	295.81	
	8	100.53	183.23	224.53	250.53	279.53	311.53	
	10	121.178	203.87	245.17	271.17	300.17	332.17	
	12	145.50	228.20	269.50	295.50	324.50	356.50	
	ШАГ 8 CM							
	6	79.43	162.43	203.43	229.43	258.43	290.43	
	8	91.51	174.21	215.51	241.51	270.51	302.45	
	10	106.89	189.59	230.89	256.89	285.89	317.89	
	12	124.36	207.06	248.36	274.36	303.36	335.36	

СТЕЖА КОЛОНЫ БЕТОН М-500
СТАЛЬ СЕТКА КОСВЕННОГО АРМИРОВАНИЯ А-III

$R_{сет} = 3400 \text{ кг/см}^2$

НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ СТЫКА В Т									
ПРН БЕТОНЕ ЗАМОНОЛИЧЕНАЯ М-200 R _{пр} = 80 кг/см² 0.8 R _{пр} F ₃ = 40.0 тн	ПРН РАБ. АТ-РЕ СЕТКА КОС-ВЕННОГО АРМИРОВА.		Ф РАБ. АТ-РН F _A R _A	20	28	32	36	40	
	Ф СЕТКИ 0.8 (R _{пр} + K _{МР}) F ₃			42.7	84.0 т	110.0 т	139.0 т	171.0	
			ШАГ 6 CM						
	6	76.97	159.67	200.97	226.97	255.97	287.9		
	8	92.69	175.39	216.69	242.69	271.69	303.6		
10	113.33	196.03	237.33	263.33	292.33	324.3			
12	137.66	220.36	261.66	287.66	316.66	348.6			
			ШАГ 8 CM						
6	71.59	154.29	195.59	221.59	250.59	282.5			
8	83.67	166.37	207.67	233.67	262.67	294.6			
10	99.05	181.75	223.05	249.05	278.05	310.0			
12	116.52	199.22	240.52	266.52	295.52	327.5			

Т.К.	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ИИ-04-
1971	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	5



Примечания

1. Значения нагрузок см. лист 2.

Т.К	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	Серия ИИ-04-0
1971	Схемы загрузки поперечных рам каркаса	Выпуск 5 Лист 1

РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ НА РИГЕЛЯХ РАМ КАРКАСА.

НАГРУЗКА	ПРИ ВРЕ- МЕННОЙ НОР- МАТИВНОЙ НАГР. НА ПЕРЕ- КРЫТИЕ КГ/М ²	НАИМЕНОВАНИЕ НАГРУЗОК			
		УНИФИЦИ- РОВАННАЯ НАГРУЗКА Т/П.М.	ВТОМ ЧИСЛЕ ВРЕМЕННАЯ Т/П.М.	ОТ СОБСТВЕН- НОГО ВЕСА РИГЕЛЯ Т/П.М.	О СУММАРНАЯ Т/П.М.
НА РИГЕЛЯХ В УРОВНЕ МЕЖДУ- ЭТАЖНОГО ПЕРЕКРЫТИЯ	200	5,20	2,3	0,385	5,59
	300 500	7,20	3,6	0,385	7,59
НА РИГЕЛЯХ В УРОВНЕ КРОВЕЛЬ- НОГО ПОКРЫТИЯ	200	5,20	2,3	0,385	5,59
НА РИГЕЛЯХ В УРОВНЕ МЕЖДУ- ЭТАЖНОГО ПЕРЕ- КРЫТИЯ ТОРЦЕ- ВЫХ РАМ	200	4,00	1,6	0,385	4,39
	300 500	5,20	2,3	0,385	5,59
НА РИГЕЛЯХ В УРОВ- НЕ КРОВЕЛЬНОГО ПОКРЫТИЯ ТОРЦЕ- ВЫХ РАМ	200	4,00	1,60	0,385	4,39

РАСЧЕТНЫЕ ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ ВЕТРОВЫЕ НАГРУЗКИ /УЗЛОВЫЕ/

ПРИ ВЫСОТЕ ЭТАЖА, М.	ДЛЯ РАЙОНОВ СССР	НА Г Р У З К А , Т.					
		W ₁	W ₂	W ₃	W ₄	W ₅	W ₆
3,3	I	6,14	8,98	8,98	6,18	9,10	6,84
	II	7,98	11,68	11,68	8,04	11,81	8,89
	III	10,25	15,00	15,00	10,32	15,10	11,40
	IV	12,51	18,30	18,30	12,60	18,55	13,95
3,6	I	6,52	9,80	9,80	6,67	10,20	7,55
	II	8,46	12,70	12,70	8,70	13,25	9,81
	III	10,89	16,35	16,35	11,18	17,05	12,61
	IV	13,10	20,00	20,00	13,62	20,80	15,40
4,2	I	7,40	11,42	11,47	8,00	12,60	9,20
	II	9,60	14,85	14,91	10,40	16,40	11,95
	III	12,40	19,10	19,18	13,40	21,01	15,35
	IV	15,10	23,30	23,40	16,30	25,70	18,72

ВЕРТИКАЛЬНАЯ НАГРУЗКА ОТ ВЕСА НАРУЖНЫХ СТЕН.

ПРИ ВЫСОТЕ ЭТАЖА М.		N ₁ Т	N ₂ Т
3,3	МАКСИМАЛЬНАЯ	2,20	7,90
	МИНИМАЛЬНАЯ	1,45	1,90
3,6	МАКСИМАЛЬНАЯ	2,20	8,75
	МИНИМАЛЬНАЯ	1,45	2,00
4,2	МАКСИМАЛЬНАЯ	2,20	10,20
	МИНИМАЛЬНАЯ	1,45	2,20

П Р И М Е Ч А Н И Я

1. НАГРУЗКИ ОТ ВЕСА НАРУЖНЫХ СТЕН ПРИНЯТЫ ПО ВЕСУ ПАНЕЛЕЙ
ПРИВЕДЕННЫХ В АЛЬБОМЕ ИИ-04-5:
 МАКСИМАЛЬНАЯ { N₁ - РАСЧЕТНАЯ ОТ ВЕСА КАРКАЗА
 { N₂ - РАСЧЕТНАЯ ОТ ВЕСА ГЛУХИХ СТЕН
 ТОЛЩИНОЙ 32 СМ.
 МИНИМАЛЬНАЯ { N₁ - НОРМАТИВНАЯ ОТ ВЕСА ПАНЕЛЕЙ ВЫСОТОЙ 60 СМ.
 { N₂ - НОРМАТИВНАЯ ОТ ВЕСА ПАНЕЛЕЙ ВЫСОТОЙ 60 СМ,
 ТОЛЩИНОЙ 24 СМ И ОСТЕКЛЕНИЯ В ОСТАЛЬНОЙ
 ЧАСТИ СТЕНЫ 50 КГ/СМ²
2. РАСЧЕТНЫЕ ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ ВЕТРОВЫЕ НАГРУЗКИ /УЗЛОВЫЕ/
 ОПРЕДЕЛЕНЫ С ГРУЗОВОЙ ПЛОЩАДИ ПО ДЛИНЕ РАВНОЙ 60 М.
 /ПРОТЯЖЕННОСТЬ ЗАДАНИЯ/, А ПО ВЫСОТЕ РАВНОЙ ВЫСОТЕ
 ЭТАЖА /3,3 М, 3,6 М И 4,2 М/. ДЛЯ ВЕРХНЕГО ЯРУСА УЧТЕНО
 НАЛИЧИЕ ПАНЕЛЕЙ ВЫСОТОЙ 0,6 М ОТ ОСИ РАМЫ.

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ИИ-04-0
1971	НАГРУЗКИ НА РАМЫ КАРКАСА.	ВЫПУСК Лист 5 2

ЗНАЧЕНИЯ МАКСИМАЛЬНЫХ ВЕТРОВЫХ МОМЕНТОВ ДЛЯ ЗДАНИЙ
с высотой этажа 3,3 м.

ЭТАЖНОСТЬ ЗДАНИЯ		1	2	3	4
[M _в] ₁	I ВЕТРОВОЙ РАЙОН	20,7	70,5	150,2	267,8
	II — " — "	26,8	91,4	194,6	347,1
	III — " — "	34,5	117,6	250,3	446,3
	IV — " — "	42,2	144,0	306,6	545,5
[M _в] ₂	I — " — "	55,7	135,2	244,5	394,0
	II — " — "	72,2	175,3	316,9	510,7
	III — " — "	92,9	225,3	407,5	656,6
	IV — " — "	113,5	275,4	498,0	802,5

ЗНАЧЕНИЯ МАКСИМАЛЬНЫХ ВЕТРОВЫХ МОМЕНТОВ ДЛЯ ЗДАНИЙ
с высотой этажа 3,6 м.

ЭТАЖНОСТЬ ЗДАНИЯ		1	2	3	4
[M _в] ₁	I ВЕТРОВОЙ РАЙОН	24,0	82,8	177,9	322,1
	II — " — "	31,1	107,3	230,6	417,5
	III — " — "	40,0	138,6	296,5	536,7
	IV — " — "	48,9	168,6	362,3	656,0
[M _в] ₂	I — " — "	61,7	152,8	280,6	460,7
	II — " — "	80,0	198,1	363,7	597,2
	III — " — "	102,9	254,7	467,6	767,8
	IV — " — "	125,7	311,3	571,5	938,4

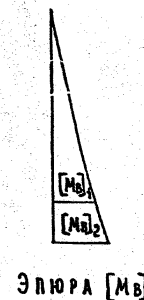
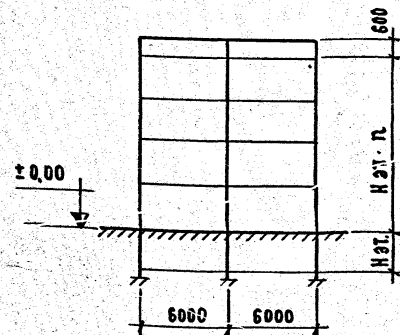
ЗНАЧЕНИЯ МАКСИМАЛЬНЫХ ВЕТРОВЫХ МОМЕНТОВ ДЛЯ ЗДАНИЙ
с высотой этажа 4,2 м.

ЭТАЖНОСТЬ ЗДАНИЯ		1	2	3	4
[M _в] ₁	I ВЕТРОВОЙ РАЙОН	31,4	110,2	243,0	450,9
	II — " — "	40,6	142,9	315,0	584,6
	III — " — "	52,3	184,0	405,0	751,6
	IV — " — "	63,9	224,5	495,0	918,6
[M _в] ₂	I — " — "	74,5	191,1	363,2	615,8
	II — " — "	96,5	247,7	470,8	798,3
	III — " — "	124,1	318,4	605,3	1026,3
	IV — " — "	151,7	389,2	739,8	1254,4

П Р И М Е Ч А Н И Я:

[M_в]₁ — расчетный момент от ветровой нагрузки для здания без подвала длиной 60 м относительно низа диафрагм.

[M_в]₂ — тоже для здания с подвалом.

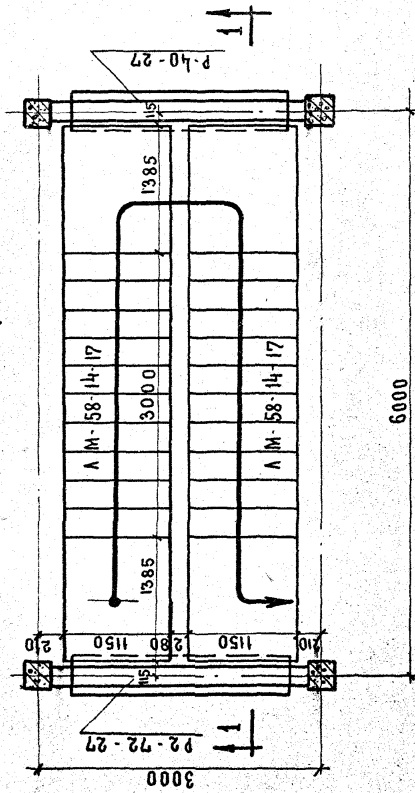


ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ
1971	ЗНАЧЕНИЯ МАКСИМАЛЬНЫХ ВЕТРОВЫХ МОМЕНТОВ	ИИ-04-0 Выпуск 5

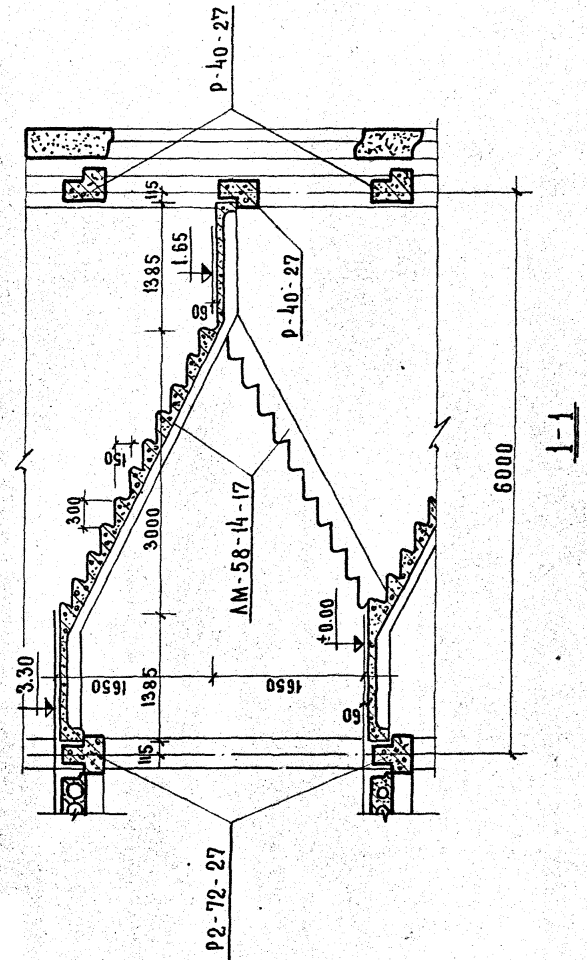


1. УЗЛЫ ЗАМАРКИРОВАНИЕ НА ДАННОМ ЛИСТЕ СМ. СЕРИЮ III-04-10 ВЫПУСК 4

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ИИ-04-0	
1971	МАРКИРОВКА УЗЛОВ КАРКАСА.	ВЫПУСК 5	ЛИ 4



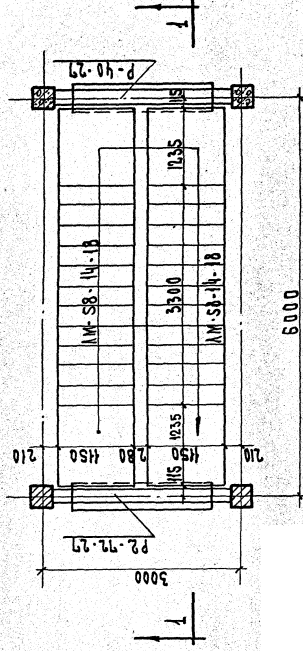
Лестница для зданий с высотой
этажа 3.30 м.



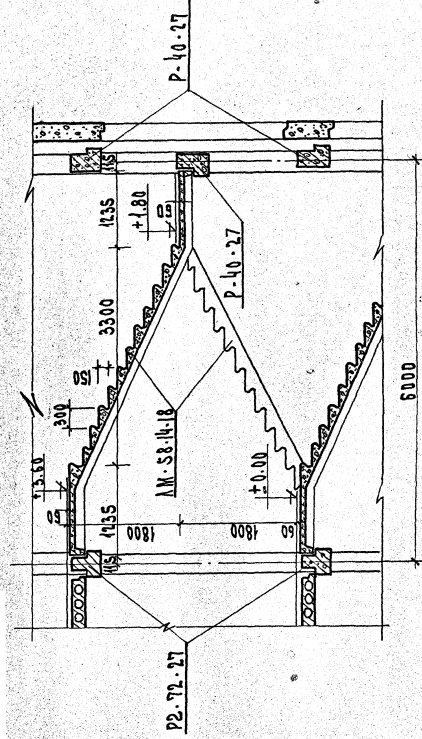
Примечания:

1. Лестничные марши укладываются на полки ригелей по слою цементного раствора толщиной 1 см.
2. Узлы крепления к лестничному маршу и верхней площадке, укладки накладных проступей, опирания верхней площадки на марш и ригель см. серию ИИ-04-Ю выпуск 4.

ТК	Указания по применению изделий	Серия ИИ-04-0
1971	Монтажная схема лестничных маршей при высоте этажа 3.3 м.	Выпуск 5 Лист 5



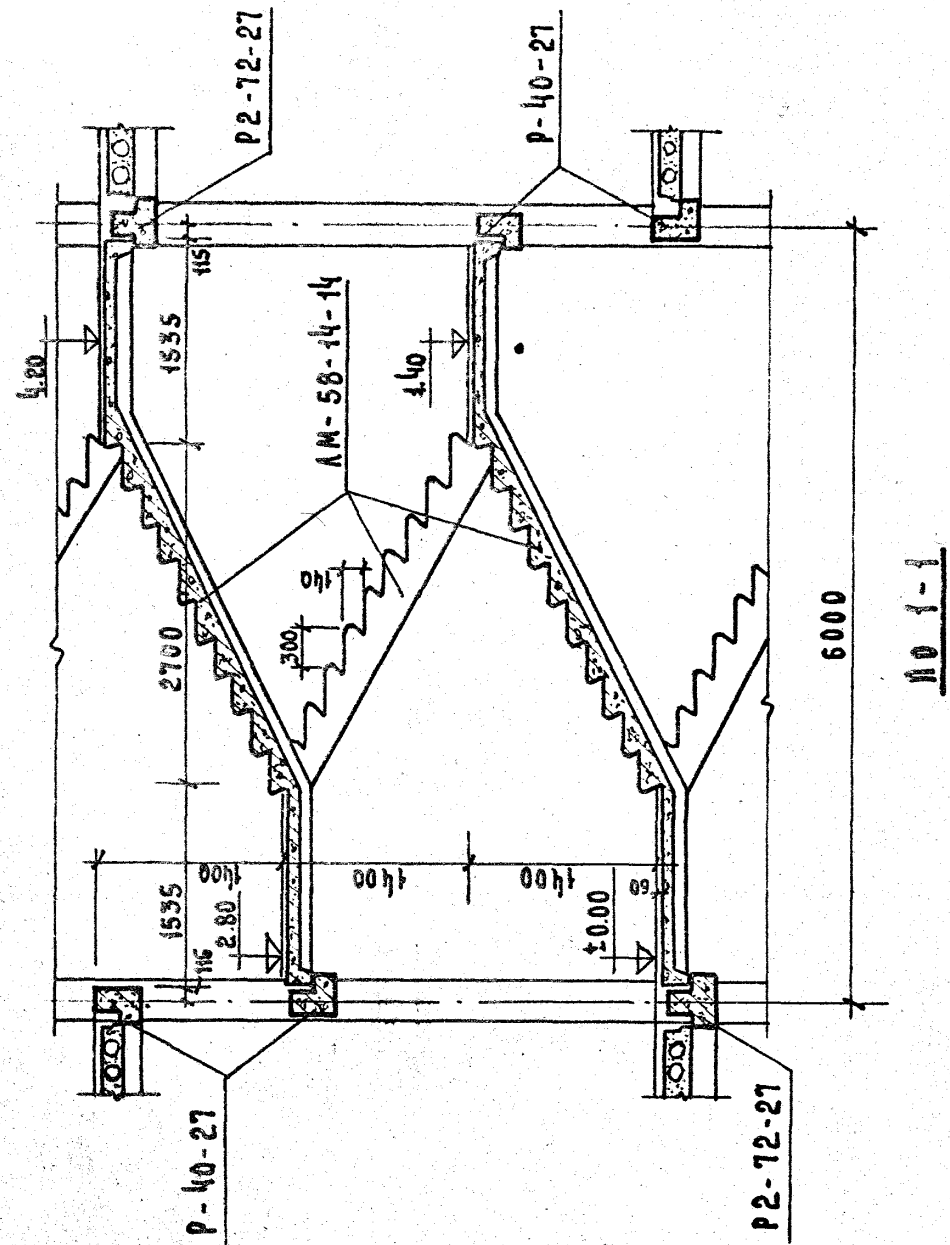
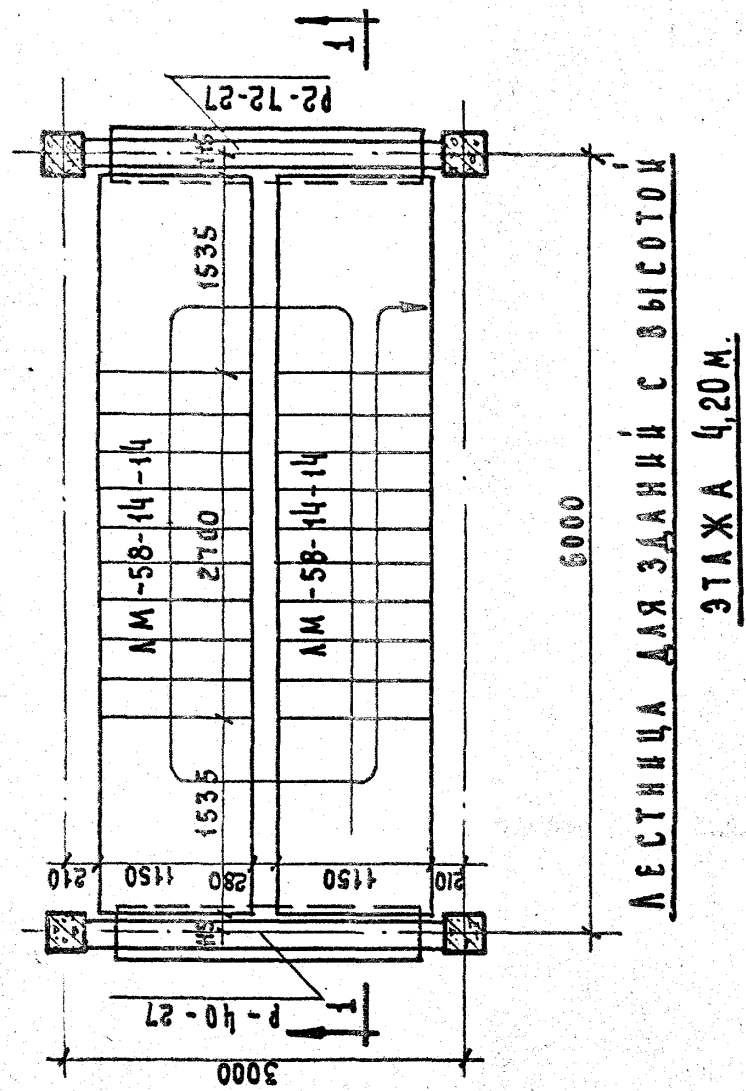
ЛЕСТНИЦА ДЛЯ ЭТАЖА С ВЫСОТОЙ
ЭТАЖА 3.60 М



ПРИМЕЧАНИЕ:

1. ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСИНС

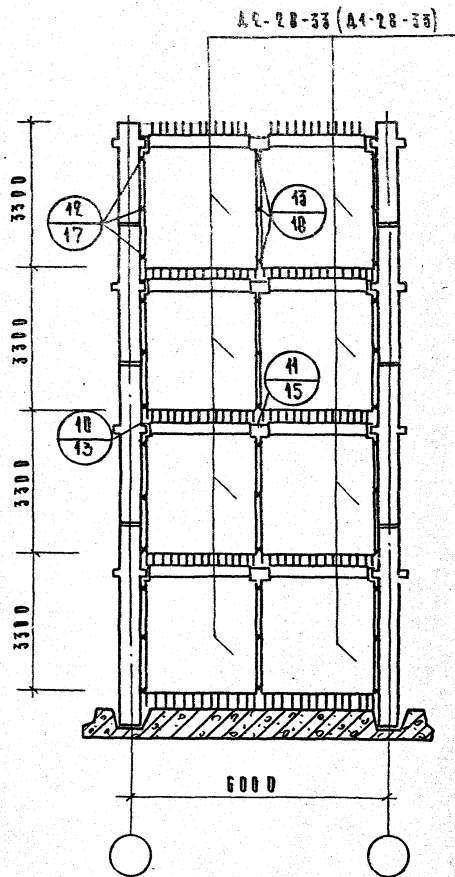
ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕРНОМУ ИЗДАНИЮ	ПЕРВАЯ
1974	МОНТАЖНАЯ СХЕМА ЛЕСТНИЧНЫХ МАРШЕЙ ПРИ ВЫСОТЕ ЭТАЖА 3.6 М.	ВЫПУСК 1



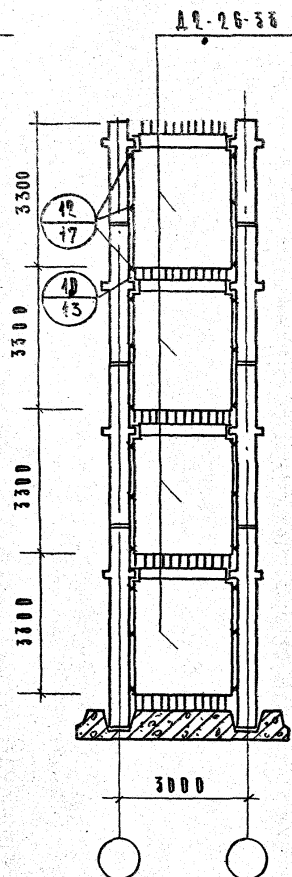
ПРИМЕЧАНИЯ:
1. ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 5

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ.	СЕРИЯ
1971	МОНТАЖНАЯ СХЕМА ЛЕСТНИЧНЫХ МАРШЕЙ ПРИ ВЫСОТЕ ЭТАЖА 4,2 М.	ИИ-04-0
		ВЫПУСК
		5
		ЛИСТ
		7

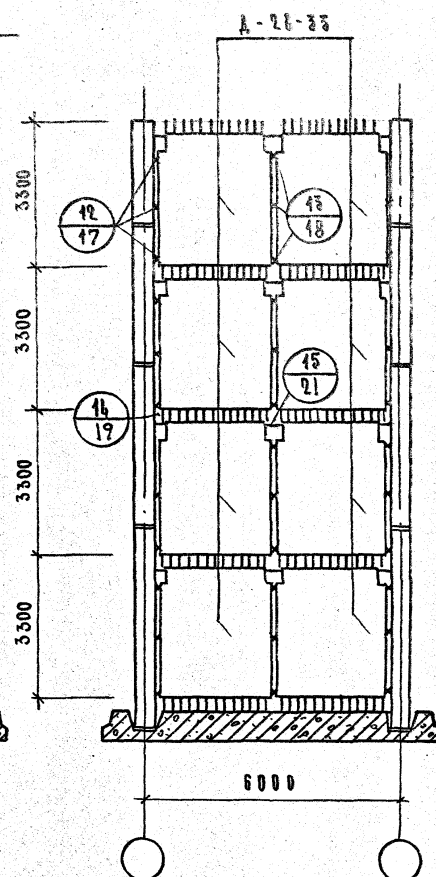
Москва
 Институт
 Строительных
 Конструкций
 Острова
 1974



Анафранты в плоскости рам



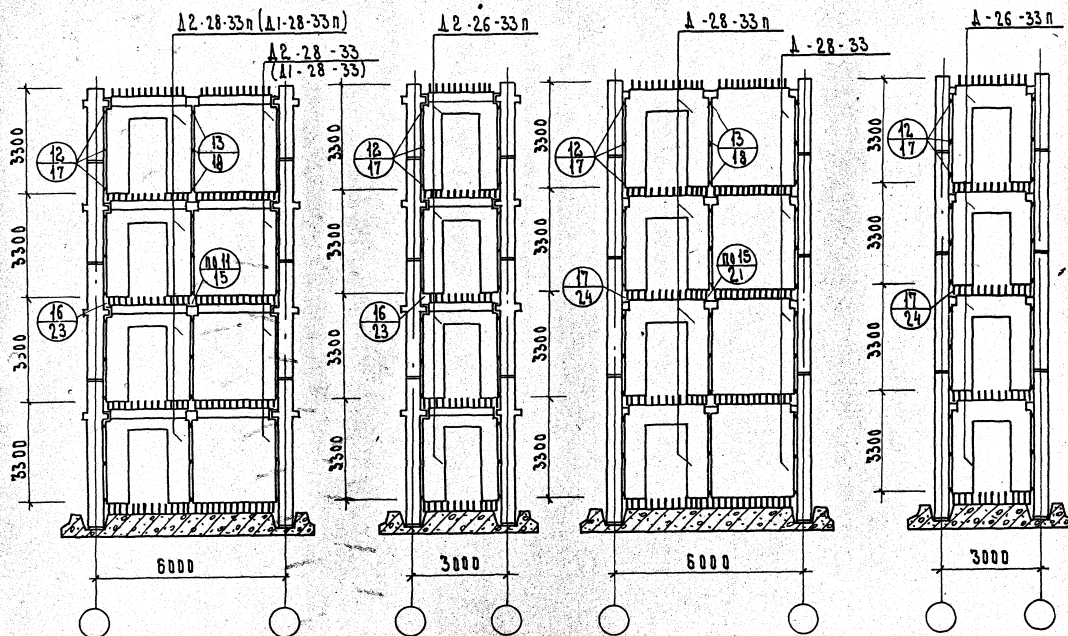
Анафранты перпендикулярные плоскости рам



Примечание:

1 Узлы замаркированные на данном листе см. серию ИИ-04-10 выпуск 4.

ТК	Указания по применению изделий	Серия
1971	Монтажные схемы сплошных анафрантов жесткости при высоте этажа 3,3 м	ИИ-04 выпуск 5



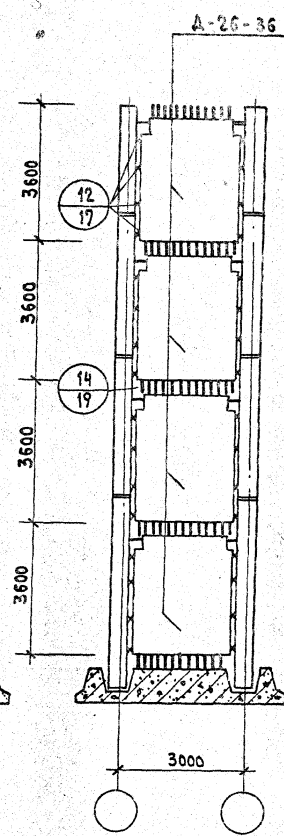
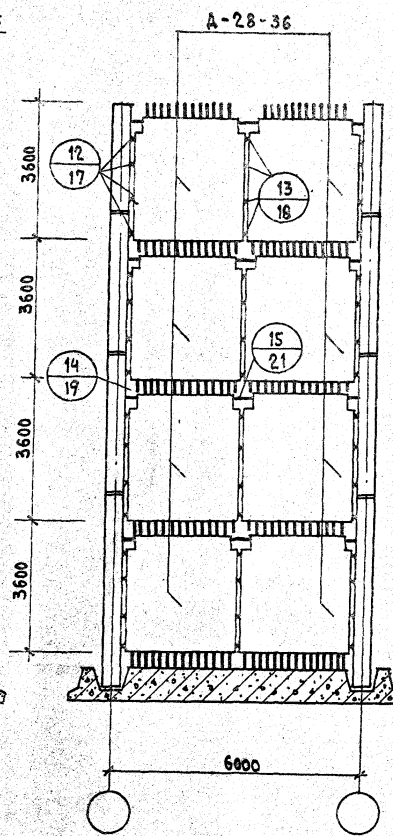
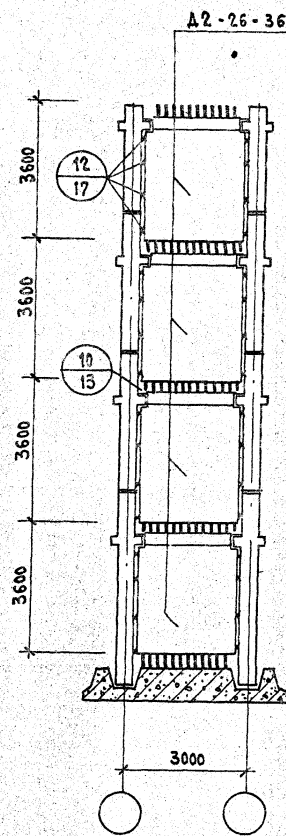
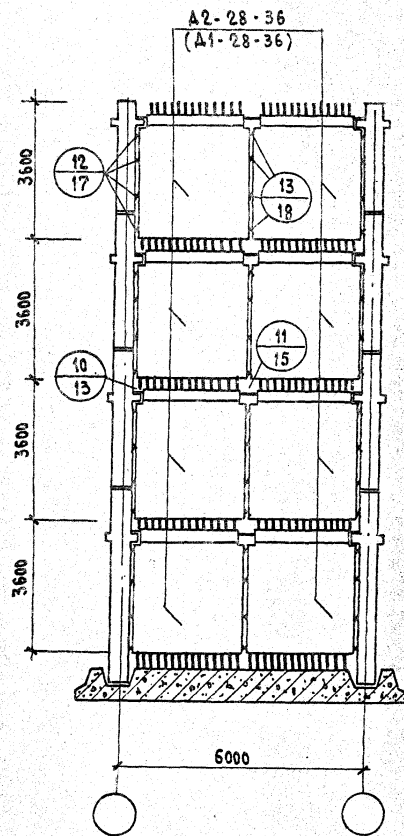
Дифрагмы в плоскости рам.

ПРИМЕЧАНИЕ:

1. Узлы замаркированные на данном листе см. серию ЦИ-04-10 выпуск 4.

Дифрагмы перпендикулярные плоскости рам

ТК	Указания по применению изделий	серия
1971	Монтажные схемы дифрагм жесткости в проемах при высоте этажа 3,3 м	ЦИ-04-0
		лист 5 9



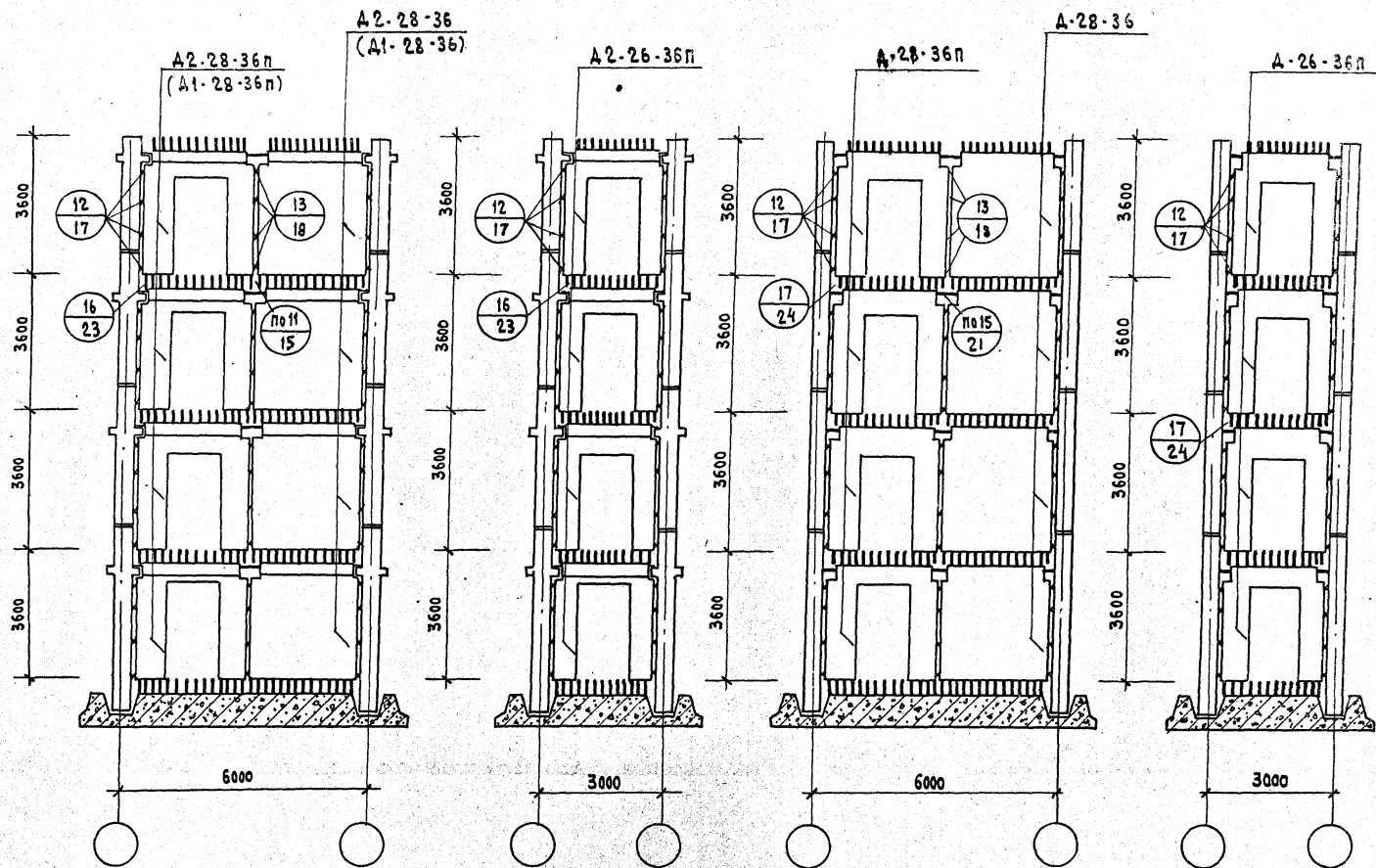
ДИАФРАГМЫ В ПЛОСКОСТИ РАМ

ДИАФРАГМЫ ПЕРПЕНДИКУЛЯРНЫЕ ПЛОСКОСТИ РАМ

ПРИМЕЧАНИЕ:

1. Узлы замаркированные на данном листе
см. серию ИИ-04-10 выпуск 4.

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ИИ-04-С
1971	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ СЛОШНЫХ ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ ПРИ ВЫСОТЕ ЭТАЖА 3,6 м.	5 10



ДИАФРАГМЫ В ПЛОСКОСТИ РАМ

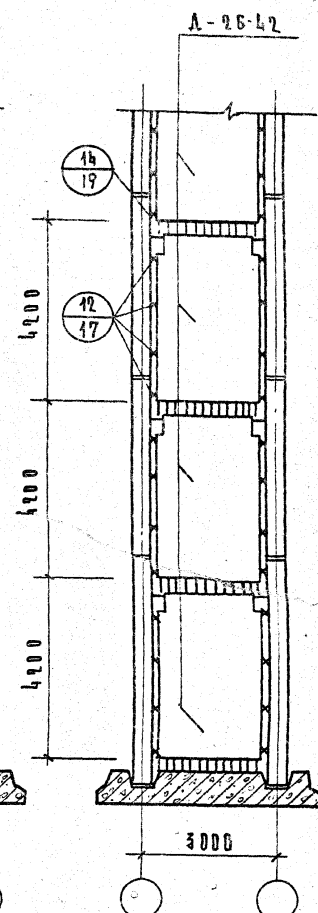
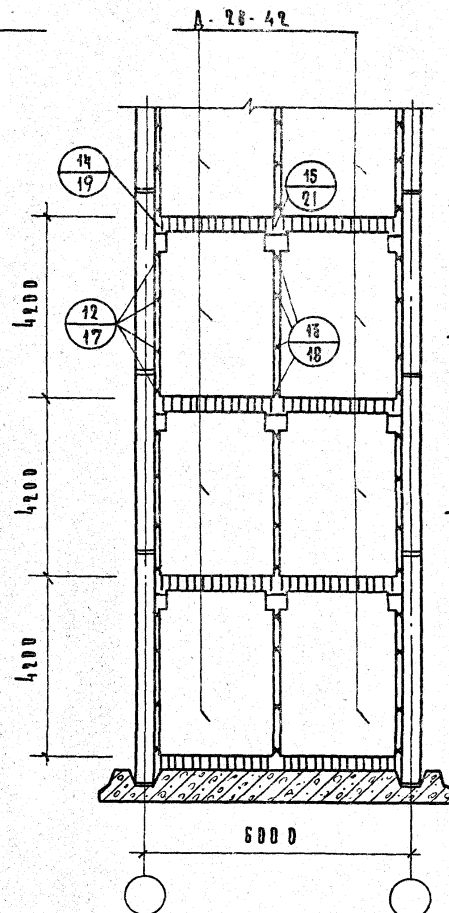
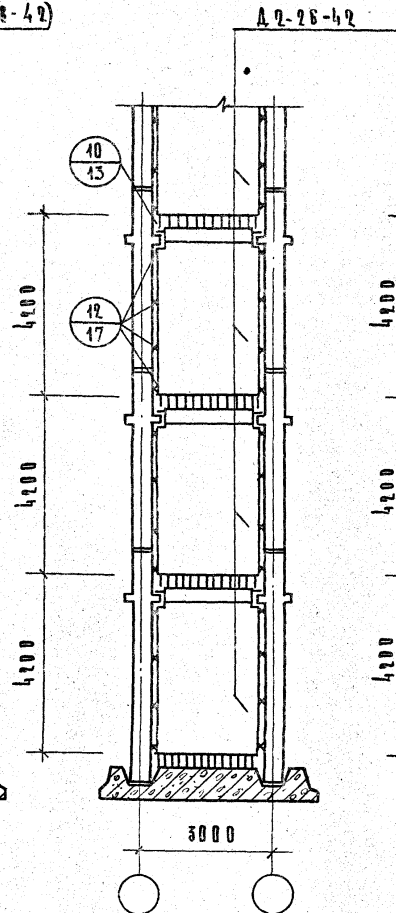
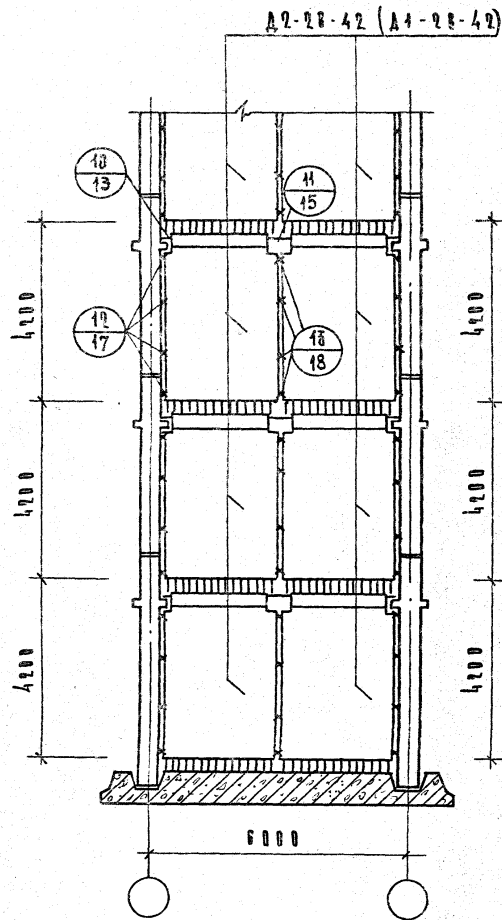
ДИАФРАГМЫ ПЕРПЕНДИКУЛЯРНЫЕ ПЛОСКОСТИ РАМ

ПРИМЕЧАНИЕ:

1. Узлы замаркированные на данном листе см. серию ИИ-04-10 выпуск 4.

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ИИ - 04 - 0	
1971	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ С ПРОЕМАМИ ПРИ ВЫСОТЕ ЭТАЖА 3.6	ВЫПУСК 5	ЛИСТ 11

Р. МОСКВА РИ. ПРОМЫСЛЫ 1974



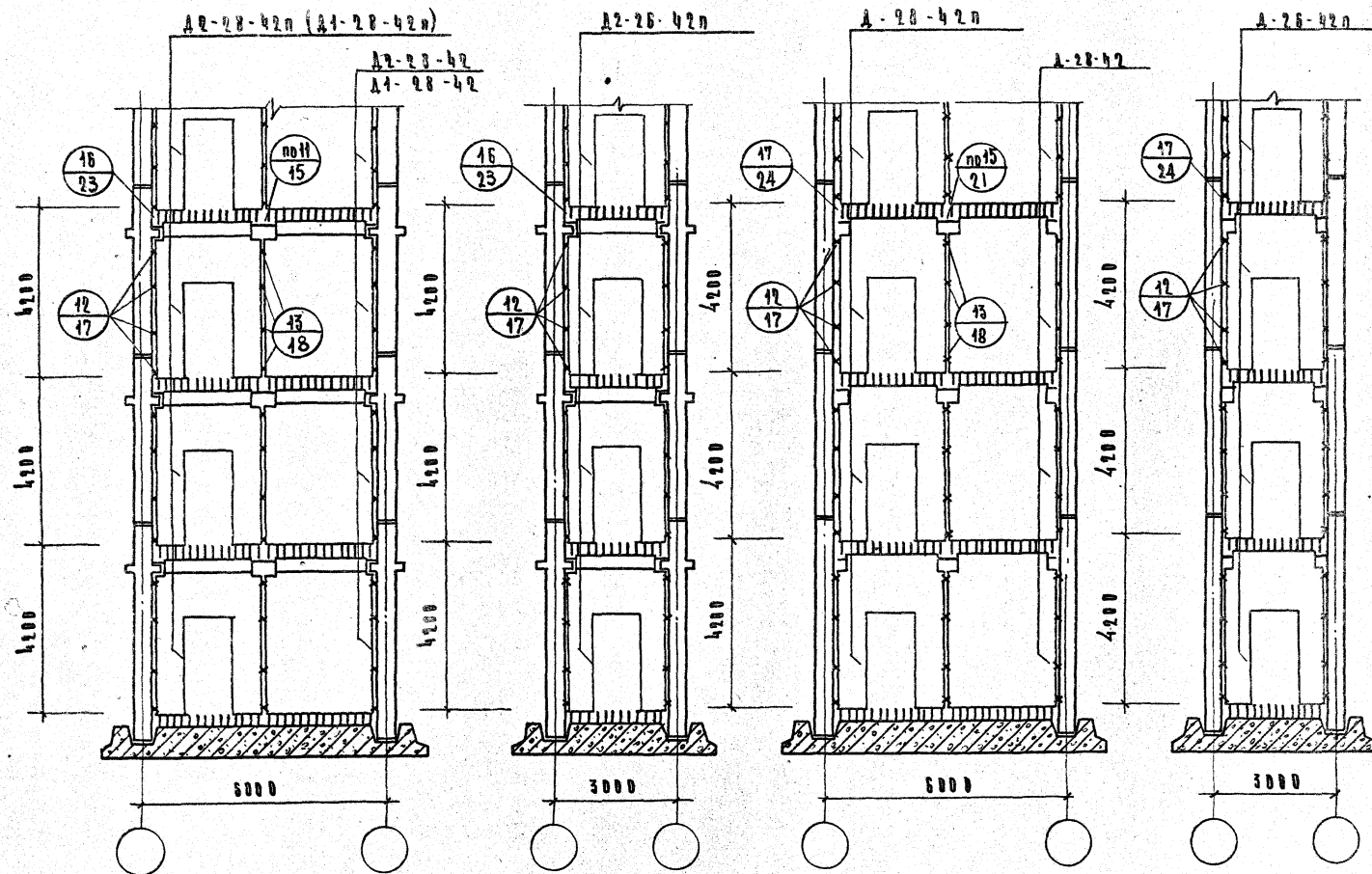
ДИАФРАМЫ В ПЛОСКОСТИ РАМ

ДИАФРАМЫ ПЕРПЕНДИКУЛЯРНЫЕ ПЛОСКОСТИ РА

П Р И М Е Ч А Н И Е

1 Узлы замаркированные на данном листе см. серию ИИ-04-10 выпуск 4.

Т.К.	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	С.И.
1974	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ СПЛОШНЫХ ДИАФРАМ ЖЕСТКОСТИ ПРИ ВЫСОТЕ ЭТАЖА 4,2 м	Вып. 5



ДИАФРАМЫ В ПЛОСКОСТИ РАМ

ДИАФРАМЫ ПЕРПЕНДИКУЛЯРНЫЕ ПЛОСКОСТИ РАМ

ПРИМЕЧАНИЕ:

1. Узлы замаркированные на данном листе см. серию ИИ-04-10 выпуск 4.

Г.Р.	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ	
		ИИ-04-0	Выпуск
1971	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ДИАФРАМ ЖЕСТКОСТИ С ПРОЕМАМИ ПРИ ВЫСОТЕ ЭТАЖА 4.2 м	5	13

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

Количество пролетов	Армирование	Б е т о н , м ³			С т а л ь , кг	
		сборный	монокит.	всего	расчетные унифицированные нагрузки кг/м ²	
					450	800
6+6	напряжен.	0.11	—	0.11	5.40	6.50

Расход материалов по ж.б. пантам на 1м² площади перекрытия принят по серии ИИ-04-0 выпуск 1.

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

Количество пролетов	Армирование	Б е т о н , м ³			С т а л ь , кг	
		сборный	монокит.	всего	расчетные унифицированные нагрузки кг/м ²	
					450	800
6+6	ненапряж.	0.03	—	0.03	$\frac{6.58}{5.20}$	$\frac{7.41}{6.03}$

Расход материалов на 1м² площади перекрытия на ж.б. ригели принят по серии ИИ-04-3 выпуск 4, на ж.б. колонны по серии ИИ-04-2 выпуск 7, на ж.б. диафрагмы жесткости по серии ИИ-04-6 выпуск 5.

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

Количество пролетов	Армирование пант.	Б е т о н , м ³			С т а л ь , кг.	
		сборный	монокит.	всего	расчетные унифицированные нагрузки кг/м ²	
					450	800
6+6	напряж.	0.14	—	0.14	$\frac{11.98}{10.60}$	$\frac{13.91}{12.53}$

П р и м е ч а н и е :

Подсчет расхода материалов произведен для зданий шириной 12м по средней секции длиной 6м на 1м² площади перекрытия 2^{го} сверху этажа при высоте этажа 3.3м. В графе расхода стали в числителе приведен расход для 3^х и 4^х этажных зданий, в знаменателе для 2^х этажного здания.

ТД	Указания по применению изделий	ИИ-С
1971	показатели расхода материалов.	Выпуск 5

Тиражировано Свердловским филиалом ЦИТП
620062, г. Свердловск, К-62, ул. Генеральская, 3-а

Заказ 192 Тираж 2000 Цена 0-84

Инв. № 11806 1972 г.