

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР  
ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА

ТИПОВЫЕ ДЕТАЛИ И КОНСТРУКЦИИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

## Серии ИИ-60, ИИ-61, ИИ-62

УНИФИЦИРОВАННЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ИЗДЕЛИЯ ДЛЯ МНОГОЭТАЖНЫХ  
ПРОМЫШЛЕННЫХ ЗДАНИЙ С БАЛОЧНЫМИ ПЕРЕКРЫТИЯМИ

ДОПОЛНЕНИЕ К ВЫПУСКУ I

ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ И УКАЗАНИЯ  
ПО ПРИМЕНЕНИЮ РАБОЧИХ ЧЕРТЕЖЕЙ,  
МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ И УЗЛЫ СОПРЯЖЕНИЙ  
КОНСТРУКЦИЙ ПОД ПОЛЕЗНЫЕ НОРМАТИВНЫЕ  
НАГРУЗКИ 500 И 1000  $\frac{\text{кг}}{\text{м}^2}$ ,  
КОЛОННЫ ПОД ПОЛЕЗНЫЕ НОРМАТИВНЫЕ  
НАГРУЗКИ 500 И 1000  $\frac{\text{кг}}{\text{м}^2}$ .

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР  
ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА

ТИПОВЫЕ ДЕТАЛИ И КОНСТРУКЦИИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

Серии ИИ-60, ИИ-61, ИИ-62

УНИФИЦИРОВАННЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ИЗДЕЛИЯ ДЛЯ МНОГОЭТАЖНЫХ  
ПРОМЫШЛЕННЫХ ЗДАНИЙ С БАЛОЧНЫМИ ПЕРЕКРЫТИЯМИ  
ДОПОЛНЕНИЕ К ВЫПУСКУ 1.

ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ И УКАЗАНИЯ  
ПО ПРИМЕНЕНИЮ РАБОЧИХ ЧЕРТЕЖЕЙ.

МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ И УЗЛЫ СОПРЯЖЕНИЙ  
КОНСТРУКЦИЙ ПОД ПОЛЕЗНЫЕ НОРМАТИВНЫЕ  
НАГРУЗКИ 500 и 1000  $\frac{\text{кг}}{\text{м}^2}$ ,

КОЛОННЫ ПОД ПОЛЕЗНЫЕ НОРМАТИВНЫЕ  
НАГРУЗКИ 500 и 1000  $\frac{\text{кг}}{\text{м}^2}$

РАЗРАБОТАНЫ

ЛЯНЫМ ГОСУДАРСТВЕННЫМ  
СОЮЗНЫМ ПРОЕКТИВНЫМ ИНСТИТУТОМ  
ПРОЕКТИВНЫМ ИНСТИТУТОМ ГИПРОМОЛПРОМ  
ПРИ УЧАСТИИ ГИПРОТИСА ГЛАВСТРОЙПРОЕКТА

ВВЕДЕН В ДЕЙСТВИЕ  
ГОССТРОЕМ СССР  
14 ДЕКАБРЯ 1962 г. ПРИКАЗ №486

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОВ

МОСКВА - 1962 г.

ИИ 600

6810 2

Директор института	И. П. Давыдов
З. инж. инж. п.т.а.	И. П. Давыдов
З. инж. пр. п.т.а.	И. П. Давыдов
Инж. ОПАЕМА	И. П. Давыдов



Наименование	лист	стр.	Наименование	лист	стр.
Узел 36	18	49	Колонна К1-3. Спецификация и выборка арматуры	8	66
Монтажные схемы вертикальным связям	19	50	Колонна К11-4. Конструкция колонны и показатели расхода материалов	9	61
Монтажные узлы вертикальных связей	20	51	Колонна К11-4. Узлы 1 и 2	10	68
Вертикальная связь ВС1	21	52	Колонна К1-4. Арматурный каркас, сетка и закладные детали	11	69
Вертикальная связь ВС2	22	53	Колонна К11-4. Спецификация и выборка арматуры	12	70
Вертикальная связь ВС3	23	54	Колонна К11-5. Конструкция колонны и показатели расхода материалов	13	71
Колонны под полезные нормативные нагрузки 500 и 1000 кг/м <sup>2</sup> . Серия ИИ-62, дополнение к выпуску 1			Колонна К11-5. Узлы 1 и 2	14	72
			Колонна К11-5. Арматурный каркас, сетка и закладные детали	15	73
Пояснительная записка		56-58	Колонна К11-5. Спецификация и выборка арматуры	16	74
Колонна К3-4. Конструкция колонны и показатели расхода материалов	1	59	Колонны К1-1-С, К3-2-С, К3-3-С, К3-4-С, К4-4-С, К4-3-С, К4-1-С, К4-2-С, К4-4-С, К4-3-С, К4-1-С, К4-2-С. Схема расположения закладных деталей для крепления связей. Показатели расхода материалов	17	75
Колонна К3-4. Узлы 1 и 2	2	60	Колонны К1-1-С, К3-2-С, К3-3-С, К3-4-С, К4-4-С, К4-3-С, К4-1-С, К4-2-С, К4-3-С, К4-4-С, К4-3-С, К4-1-С, К4-2-С. Узлы 1 и размещения закладных деталей для крепления связей	18	76
Колонна К3-4. Арматурный каркас, сетка и закладные детали	3	61	Закладные детали МЗ <sup>а</sup> и МЗ <sup>б</sup>	19	77
Колонна К3-4. Спецификация и выборка арматуры	4	62	Колонны К1-1-С, К3-2-С, К3-3-С, К3-4-С, К4-4-С, К4-3-С, К4-1-С. Спецификация и выборка арматуры	20	78
Колонна К11-3. Конструкция колонны и показатели расхода материалов	5	63	Колонны К11-2-С, К11-3-С, К11-4-С, К11-5-С, К12-6-С, К12-9-С. Спецификация и выборка арматуры	21	79
Колонна К11-3. Узлы 1 и 2	6	64			
Колонна К11-3. Арматурный каркас, сетка и закладные детали	7	65			

Общая информация и указания по применению рабочих чертежей, монтажные схемы и узлы, колонны под полезные нормативные нагрузки 500 и 1000 кг/м <sup>2</sup>	Серия ИИ-62, дополнение к выпуску 1	лист	—
Содержание альбома			

6810 4

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР  
ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА

ТИПОВЫЕ ДЕТАЛИ И КОНСТРУКЦИИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

## Серия ИИ-60

УНИФИЦИРОВАННЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ИЗДЕЛИЯ ДЛЯ МНОГОЭТАЖНЫХ  
ПРОМЫШЛЕННЫХ ЗДАНИЙ С БАЛОЧНЫМИ ПЕРЕКРЫТИЯМИ

ДОПОЛНЕНИЕ К ВЫПУСКУ 1

ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ И УКАЗАНИЯ  
ПО ПРИМЕНЕНИЮ РАБОЧИХ ЧЕРТЕЖЕЙ

МОСКВА-1962

6910 5









ниже 200 и армированию замкнутыми хомутами и вертикальными стержнями.

Колонны крайних рядов в дополнениях к выпускам 1 указанных выше серий имеют сечение 300×300 мм, а в дополнениях к выпускам 2 - 300×450 мм.

Средние колонны соответственно имеют сечения 300×450 и 350×550 мм.

Все колонны имеют железобетонные консоли для опирания ригелей. Членение колонн принято поэтажное.

Во всех монтажных схемах, предусмотренных дополнениями к выпускам 1 и 2 серии УИ-61, используется по 8 типоразмеров колонн, причем в каждой из схем используется только 4 типоразмера.

Колонны, примененные в каждом из дополнений, могут изготавливаться в двух универсальных формах.

Колонны верхних этажей отличаются по форме от колонн прочих этажей лишь длиной и отсутствием верхнего стального оголовка.

Для колонн применяется бетон марок 200 и 300.

Колонны армируются сварными каркасами.

В качестве рабочей арматуры применяется горячекатанная сталь периодического профиля марки 25Г2С, которая без пересчета диаметров может заменяться сталью марки 35Гс.

В колоннах связевого шага поперечных рам предусмотрены закладные детали для крепления вертикальных связей.

Стыки колонн осуществляются так же, как в выпуске 1 серии УИ-60.

Конструкция ригелей и плит принимается соответственно по выпускам 1 и 2 серий УИ-63 и УИ-64.

### Нагрузки

Все нагрузки на перекрытия и покрытия приняты по выпуску 1 серии УИ-60. Кроме того, учтены нагрузки от веса стеновых панелей из расчета 230 кг на 1 кв.м. стены (без проемов). Условно эти нагрузки приложены к крайним колоннам на уровнях осей ригелей. Эксцентриситет приложения нагрузок от веса панелей определен, исходя из толщины панелей 250 мм и из положения центра тяжести панелей в середине толщины.

Расчетные схемы рам с указанием нагрузок приведены на стр. 11.

Численные значения всех нагрузок, за исключением нагрузок  $W_i$  и  $P_i$ , приведены в выпуске 1 серии УИ-60.

Значения нагрузок  $W_i$  и  $P_i$  и нормативные усилия на фундаменты под колонны приведены ниже.

Суммарные ветровые нагрузки на торцы зданий (от активного и пассивного давления ветра) определены в уровне каждого перекрытия путем умножения узловых ветровых нагрузок  $W_i$  на число пролетов здания.

6810 9

Общие положения и указания по применению рабочих чертежей	серия	УИ-60
	дополнение к выпуску 1	9
Пояснительная записка	лист	—

## Расчетные узловые нагрузки

Высоты этажей	Количество этажей	От ветровой нагрузки т				От стеновых панелей т				
		$W_1$	$W_2$	$W_3$	$W_4$	$P_1$	$P_2$	$P_3$	$P_4$	$P_{\text{ф}}$
3.6	2	1.15	1.21	—	—	5.5	2.8	—	—	4.6
3.6	3	1.15	1.08	1.22	—	5.5	5.5	2.8	—	4.6
3.6	4	1.15	1.08	1.11	1.38	5.5	5.5	5.5	2.8	4.6
4.8	3	1.55	1.48	1.57	—	7.3	7.3	2.8	—	6.4
4.8	4	1.55	1.48	1.66	1.79	7.3	7.3	7.3	2.8	6.4
Эт. - 6.0 процх - 4.8	3	1.72	1.51	1.62	—	7.3	7.3	2.8	—	8.2
Эт. - 6.0 процх - 4.8	4	1.72	1.51	1.71	1.85	7.3	7.3	7.3	2.8	8.2

### Примечания

1. В расчетных узловых ветровых нагрузках учтен коэффициент перегрузки 1.2. При расчете конструкций здания на дополнительные сочетания нагрузок к величинам усилий от  $W_i$  вводится коэффициент снижения 0.9.
2. В расчетных узловых усилиях от веса стеновых панелей учтен коэффициент перегрузки 1.1 при собственном весе 1 м<sup>2</sup> стеновой панели  $q_n^H = 230 \text{ кг/м}^2$ . Стены приняты глухие, без проемов. Высота парапетов принята 1.5 м от оси ригеля.
3. Индексы при силах  $W_i$  и  $P_i$  указывают порядковый номер этажа снизу, над которым приложена сила.
4. Расчетные схемы рам см. стр. II.
5. Силы  $W_i$  имеют направления вправо и влево.
6. Нагрузка определена для зданий без чердака с учетом

воздействия ветра на парапеты.

7. Таблица нормативных нагрузок по фундаментам дана на стр. 10.

В величину усилий  $N$  и  $M$  на фундаментах включен вес стеновых панелей первого этажа на высоту  $h_{\text{эт.}}$  600 мм без проемов, равный  $\frac{P_{\text{ф}}}{4}$  с эксцентриситетом, указанными в расчетных схемах рам.

6810 10

Общие положения и указания по применению рабочих чертежей	Серия	00-В.0 различных выпусков
Пояснительная записка. Расчетные узловые нагрузки	Лист	—

УСИЛИЯ НА ФУНДАМЕНТЫ КОЛОНН

Дополнение к выпуску 1 серии УИ-61

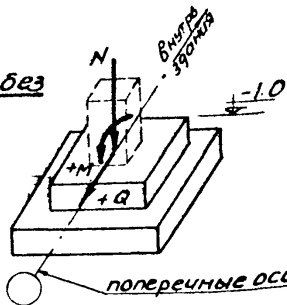
№№ МОНТ. СХЕМ	№ КОЛОННЫ	КОЛОННЫ БЕЗ СВЯЗЕЙ					№№ МОНТ. СХЕМ	№ КОЛОННЫ	КОЛОННЫ СО СВЯЗЯМИ					№№ МОНТ. СХЕМ	№ КОЛОННЫ	КОЛОННЫ БЕЗ СВЯЗЕЙ					№№ МОНТ. СХЕМ	№ КОЛОННЫ	КОЛОННЫ СО СВЯЗЯМИ																						
		N	M	Q	N	M			Q	N	M	Q	N			M	Q	N	M	Q			N	M	Q	N	M	Q																	
		т	тм	т	т	тм			т	т	тм	т	т			тм	т	т	тм	т			т	тм	т	т	тм	т	т	тм	т	т	тм	т											
1	A	41	+2.6	+1.0	42	+1.8	+1.0	11,23	A	95	+3.5	+0.7	98	+2.9	+0.7	1,2	A	122	6.3	2.2	124	4.4	2.2	B	B	87	0	0	87	0	0	B	230	1.6	1.0	230	1.5	1.0							
	B	87	0	0	87	0	0		B	167	-0.3	-0.1	167	-0.3	-0.1		A	169	6.3	2.2	172	4.4	2.2		B	137	0	0	137	0	0	B	312	1.6	1.0	312	1.6	1.0							
2	A	64	+2.6	+1.0	66	+1.8	+1.0	12,24	A	93	+2.5	+0.9	96	+1.8	+0.9	3,4	A	141	7.8	2.7	143	6.0	2.7	B	B	137	0	0	137	0	0	B	172	-0.2	-0.1	173	-0.1	-0.1	B	255	1.6	1.0	255	1.6	1.0
	B	137	0	0	137	0	0		B	172	-0.2	-0.1	173	-0.1	-0.1		A	197	7.8	1.0	200	7.0	1.0		B	100	+2.9	+0.7	104	+2.3	+0.7	B	312	1.6	1.0	312	1.6	1.0							
3	A	87	+2.6	+1.0	90	+1.8	+1.0	13,25	A	101	+3.4	+0.6	105	+2.9	+0.6	7,8	A	127	6.3	2.2	130	6.3	2.2	B	B	188	0	0	188	0	0	B	230	-0.3	-0.2	231	-0.2	-0.2	B	265	1.6	1.0	265	1.6	1.0
	B	188	0	0	188	0	0		B	172	-0.2	-0.1	173	-0.1	-0.1		A	146	7.8	2.7	149	6.0	2.7		B	87	+2.6	+1.0	90	+1.8	+1.0	B	312	1.6	1.0	312	1.6	1.0							
4	A	42	+2.6	+1.0	44	+1.8	+1.0	14,26	A	123	+2.7	+1.1	126	+1.8	+1.1	9,10	A	175	6.3	2.2	179	6.3	2.2	B	B	79	-0.3	-0.2	79	-0.3	-0.2	B	230	-0.3	-0.2	231	-0.2	-0.2	B	197	7.8	1.0	200	7.0	1.0
	B	79	-0.3	-0.2	79	-0.3	-0.2		B	172	-0.2	-0.1	173	-0.1	-0.1		A	127	6.3	2.2	130	6.3	2.2		B	100	-0.5	-0.3	100	-0.5	-0.3	B	312	1.6	1.0	312	1.6	1.0							
5	A	51	+2.8	+1.2	52	+1.8	+1.2	15	A	130	+3.1	+0.8	134	+2.5	+0.8	11,12	A	146	7.8	2.7	149	6.0	2.7	B	B	51	+2.8	+1.2	52	+1.8	+1.2	B	230	-0.3	-0.2	231	-0.2	-0.2	B	197	7.8	1.0	200	7.0	1.0
	B	100	-0.5	-0.3	100	-0.5	-0.3		B	230	-0.3	-0.2	231	-0.2	-0.2		A	175	6.3	2.2	179	6.3	2.2		B	100	-0.5	-0.3	100	-0.5	-0.3	B	312	1.6	1.0	312	1.6	1.0							
6,18	A	68	+2.5	+0.9	70	+1.8	+0.9	16	A	130	+3.1	+0.8	134	+2.5	+0.8	13,14	A	204	7.8	1.0	208	7.0	1.0	B	B	68	+2.5	+0.9	70	+1.8	+0.9	B	230	-0.3	-0.2	231	-0.2	-0.2	B	197	7.8	1.0	200	7.0	1.0
	B	125	-0.2	-0.1	125	-0.2	-0.1		B	230	-0.3	-0.2	231	-0.2	-0.2		A	146	7.8	2.7	149	6.0	2.7		B	125	-0.2	-0.1	125	-0.2	-0.1	B	312	1.6	1.0	312	1.6	1.0							
7,19	A	73	+2.9	+0.7	76	+2.3	+0.7	17	A	131	+3.5	+0.7	135	+2.9	+0.7	15,16	A	204	7.8	1.0	208	7.0	1.0	B	B	73	+2.9	+0.7	76	+2.3	+0.7	B	230	-0.3	-0.1	231	-0.2	-0.1	B	197	7.8	1.0	200	7.0	1.0
	B	125	-0.2	-0.1	125	-0.2	-0.1		B	230	-0.3	-0.1	231	-0.2	-0.1		A	118	+2.7	+1.1	121	+1.8	+1.1		B	125	-0.2	-0.1	125	-0.2	-0.1	B	312	1.6	1.0	312	1.6	1.0							
8,20	A	75	+3.4	+0.6	78	+2.9	+0.6	27	A	118	+2.7	+1.1	121	+1.8	+1.1	15,16	A	204	7.8	1.0	208	7.0	1.0	B	B	75	+3.4	+0.6	78	+2.9	+0.6	B	236	-0.5	-0.4	237	-0.2	-0.4	B	197	7.8	1.0	200	7.0	1.0
	B	125	-0.2	-0.1	125	-0.2	-0.1		B	236	-0.5	-0.4	237	-0.2	-0.4		A	125	+3.1	+0.9	129	+2.4	+0.9		B	125	-0.2	-0.1	125	-0.2	-0.1	B	312	1.6	1.0	312	1.6	1.0							
9,21	A	88	+2.7	+1.1	90	+1.8	+1.1	28	A	125	+3.1	+0.9	129	+2.4	+0.9	15,16	A	204	7.8	1.0	208	7.0	1.0	B	B	88	+2.7	+1.1	90	+1.8	+1.1	B	236	-0.5	-0.3	237	-0.3	-0.3	B	197	7.8	1.0	200	7.0	1.0
	B	167	-0.3	-0.2	167	-0.3	-0.2		B	236	-0.5	-0.3	237	-0.3	-0.3		A	127	+3.6	+0.7	131	+3.0	+0.7		B	167	-0.3	-0.2	167	-0.3	-0.2	B	312	1.6	1.0	312	1.6	1.0							
10,22	A	93	+3.1	+0.8	96	+2.5	+0.8	29	A	127	+3.6	+0.7	131	+3.0	+0.7	15,16	A	204	7.8	1.0	208	7.0	1.0	B	B	93	+3.1	+0.8	96	+2.5	+0.8	B	236	-0.5	-0.2	237	-0.3	-0.2	B	197	7.8	1.0	200	7.0	1.0
	B	167	-0.3	-0.2	167	-0.3	-0.2		B	236	-0.5	-0.2	237	-0.3	-0.2		A	127	+3.6	+0.7	131	+3.0	+0.7		B	167	-0.3	-0.2	167	-0.3	-0.2	B	312	1.6	1.0	312	1.6	1.0							

**Примечания.**  
 1. На фундаменты колонн, к которым крепятся связи, в монтажных схемах с индексом С, усилия принимаются по графе "Усилия от колонн со связями".  
 2. В таблице принято: А - крайние ряды колонн, Б - средние ряды колонн.  
 3. В усилиях колонн со связями учтен вес связей, в усилиях всех крайних колонн - вес панелей.  
 Силы Р<sub>св</sub> и моменты от них включены в КТ усилия, передаваемые колоннами.  
 4. Усилия на фундаменты определены в основном сочетании нормативных нагрузок, являющемся решающим при расчете оснований и фундаментов.

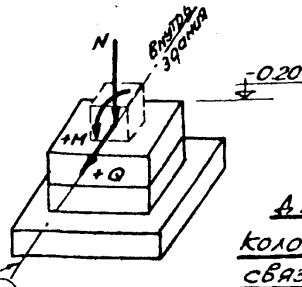
Учетные нормативные нагрузки от веса панелей и связей

этажность	2	3	4
высота этажа	3,6	3,6	4,8
вес панелей	11,0	16,0	21,0
вес связей	1,5	2,2	3,0

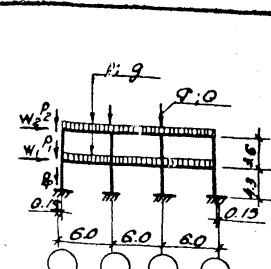
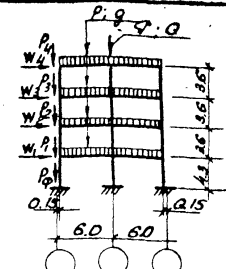
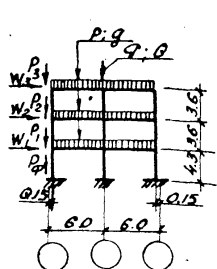
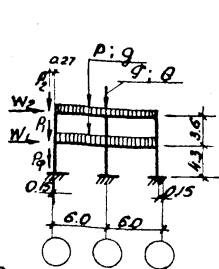
Для колонн без связей



Для колонн со связями

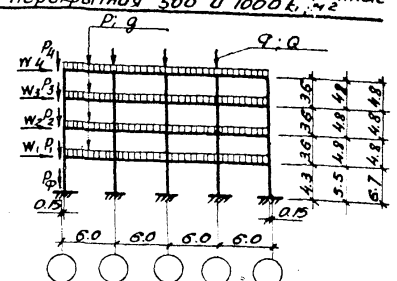
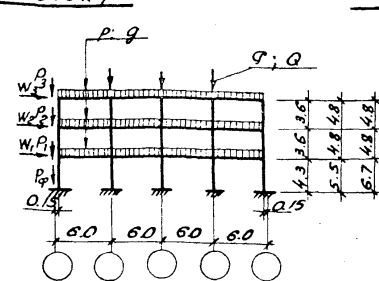
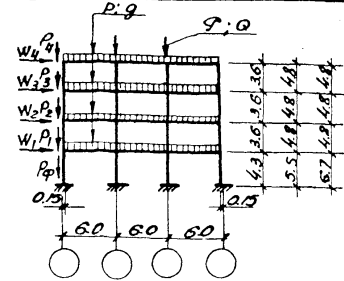
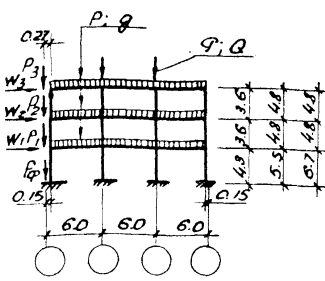


Общие положения и указания по применению рабочих чертежей	Серия	УИ-60
Пояснительная записка. Усилия от нормативных нагрузок на фундаменты под колонны	лист	—

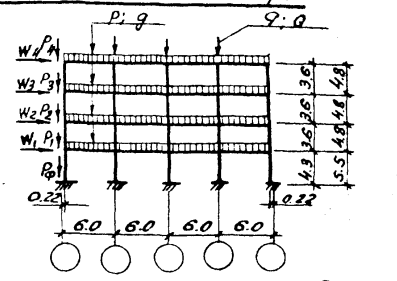
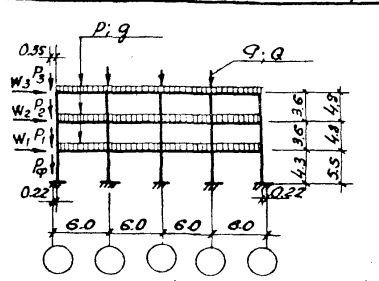
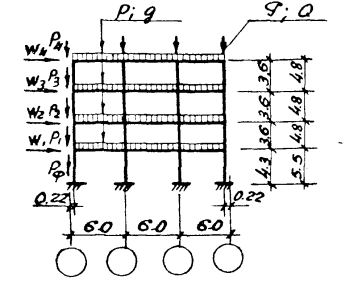
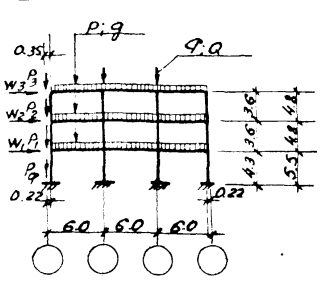


Схемы рам под нормативную полезную нагрузку на междуэтажные перекрытия 500 кг/м²

Схема рамы под нормативные полезные нагрузки на междуэтажные перекрытия 500 и 1000 кг/м²



Схемы рам под нормативные полезные нагрузки на междуэтажные перекрытия 500 и 1000 кг/м²



Схемы рам под полезные нормативные нагрузки на междуэтажные перекрытия 1500 и 2000 кг/м²

Примечания.

1. Указанная в схемах действительная длина колонн 1<sup>го</sup> этажа определена при защемлении колонн в фундаментах на глубине 1 м от уровня пола 1<sup>го</sup> этажа и при расстоянии между осями ригеля и уровнем чистого пола междуэтажного перекрытия равном 0.3 м.

2. Величины  $p, g, P, Q$  см. в серии ИИ-60, выпуск 1, стр. 15.  
3. Величины  $P_i, W_i$  и прочие примечания см. стр. 9 настоящего дополнения.

Общие положения и указания по применению рабочих чертежей	Серия 6810	01-60
Пояснительная записка. Расчетные схемы рам	лист	дополнение к серии?

Составитель: И.И. Мухоморов  
Проверил: А.А. Мухоморов  
Инженер: А.А. Мухоморов  
Исполнитель: И.И. Мухоморов

## Расчет конструкций

Методика расчета поперечных рам зданий и основные положения по подбору сечений элементов поперечных рам приняты по выпуску 1 серии УИ-60...

Расчет вертикальных связей и колонн, к которым крепятся эти связи, произведен, исходя из следующих положений:

а) ветровая нагрузка с торца здания передается на колонны, по которым ставятся связи, в уровне центра тяжести жесткого диска каждого перекрытия;

б) суммарная ветровая нагрузка распределяется на каждую вертикальную связь (поэтажно) пропорционально жесткости колонн, к которым эти связи прикреплены;

в) в виду того, что жесткость диска перекрытия значительно превосходит жесткость распорки вертикальной связи, распределение горизонтального усилия, проходящего на связь, производится поровну между колоннами, по которым поставлена эта связь;

г) для определения расчетных усилий в колоннах, по которым поставлены связи, из плоскости поперечных рам, колонны рассматриваются как элементы консольной плу-раскосной фермы с защемлением в уровне верха фундамента и упругосмещающимися

опорами в точках прикрепления связей;

д) вертикальные связи рассчитываются как фермы с шарнирными узлами и креплениями к колоннам.

Подбор сечений стальных элементов связей произведен по Н и ТУ 121-55.

Сечения колонн определены расчетом на косое внецентренное сжатие по Н и ТУ 123-55.

### Общие указания по монтажу конструкций

До начала монтажа конструкций первого этажа здания должна быть произведена приемка нулевого цикла общестроительных работ с составлением соответствующих актов.

Монтаж начинается с установки колонн первого этажа на "пеньки". По колоннам укладываются ригели и устанавливаются вертикальные связи. Затем монтируются плиты перекрытия, укладывается вся арматура, обеспечивающая неразрезность конструкции, и производится замоноличивание перекрытия данного яруса.

Монтаж конструкций следующего яруса должен производиться только после достижения монолитным бетоном замоноличенных участков 70% проектной прочности.

Разработчик	С.С.П.И.	Проверен	С.С.П.И.	Утвержден	С.С.П.И.
С.И.Ж.Ор.	Л.А.И.И.И.	Л.С.С.	Л.С.С.	Л.С.С.	Л.С.С.
М.И.С.Ор.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.
М.И.С.Ор.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.
М.И.С.Ор.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.
М.И.С.Ор.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.	А.И.И.И.И.

Общие положения и указания по применению рабочих чертежей	серия	УИ-60 дополнение к выпуску 1
Пояснительная записка	лист	—





При этом следует учесть, что сохранение одинаковых по несущей способности марок колонн каждого этажа возможно при условии передачи на них тех же величин усилий от ветровых нагрузок, которые воспринимаются этими колоннами в монтажных схемах с индексом ,С\* (см. дополнения к выпускам 1 и 2 серии УИ-61).

Если по архитектурным или технологическим требованиям увеличение числа вертикальных связей в зданиях шириной более 24 м не желательно или не допустимо, возможно ограничиться меньшим числом связей при условии установок в связевом шаге поперечных рам колонн, к которым крепятся связи, с увеличенной несущей способностью по сравнению с остальными колоннами данного этажа. В конкретных проектах зданий служебно-бытового назначения с высотой этажей 3,6 м при наличии лестничных клеток и достаточно жестких продольных перегородок, связанных с каркасом, и при обосновании расчетом вертикальные связи могут не ставиться.

Для крепления стен, а также перегородок и путей подвешного транспорта, необходимо предусматривать в изделиях дополнительные закладные детали с соблюдением установленных в сериях с УИ-60 по УИ-64 правил маркировки.

Пример размещения дополнительных закладных деталей для крепления панельных стен приведен ниже.

При заказе элементов с дополнительными закладными деталями или отверстиями следует выдать чертежи на размещение этих деталей и отверстий и чертежи на заготовку деталей.

Маркировка всех изделий принимается по выпускам 1 и 2 серии с УИ-60 по УИ-64 с учетом указаний по маркировке колонн, приведенных в дополнениях к выпускам 1 и 2 серии УИ-62.

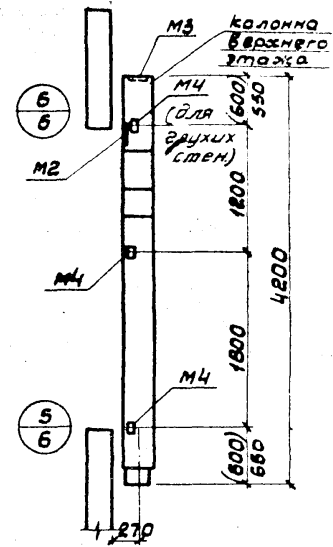
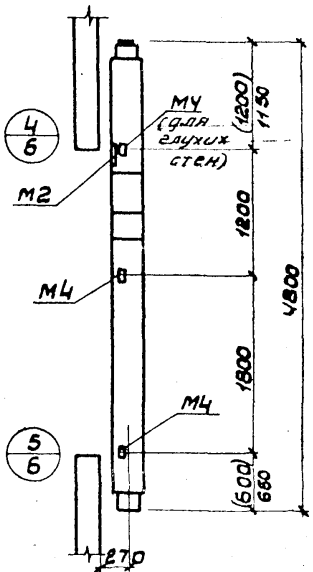
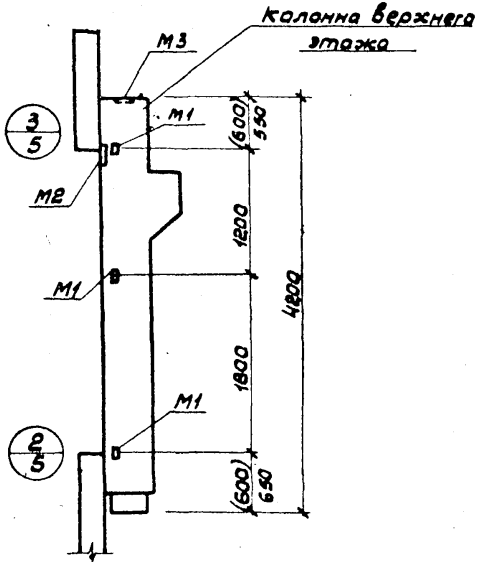
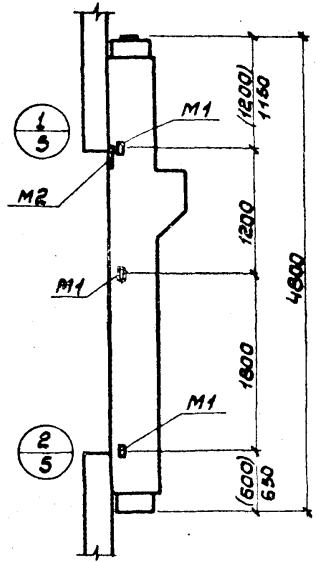
Общие положения и указания по применению рабочих чертежей	6810 16	
	серия	УИ-60 дополнение к выпуску 1
Пояснительная записка	лист	—





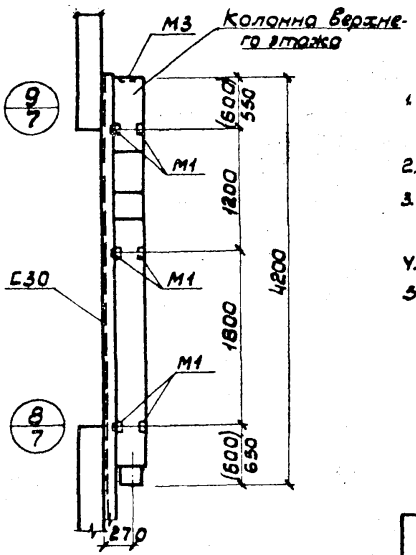
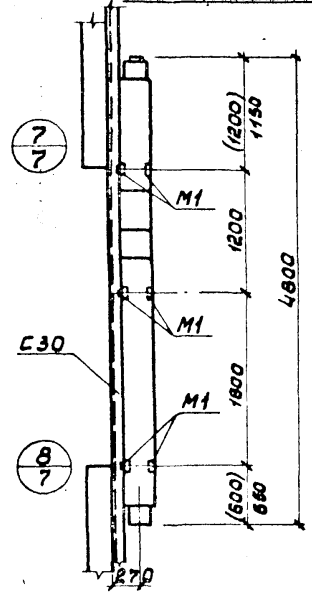






Колонны крайних рядов

Торцевые колонны



Угловые колонны

Примечания.

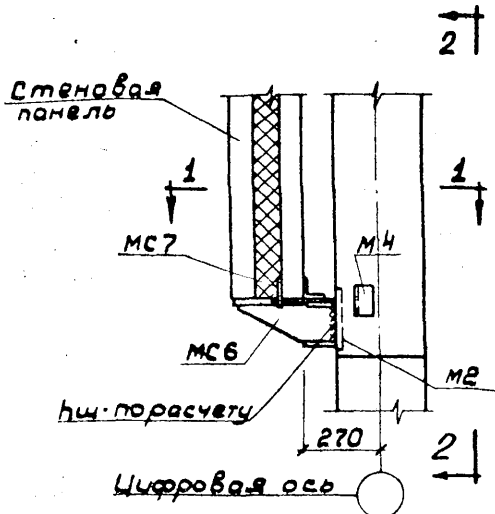
1. Размеры в скобках - для колонн под полезные нормативные нагрузки 500 и 1000 кг/м².
2. Узлы крепления стеновых панелей даны на листах 5, 6, 7.
3. Закладные детали в колоннах для крепления связей даны на листе 8.
4. Металлические соединительные детали даны на листе 9.
5. Все открытые металлические поверхности необходимо защитить от коррозии и огня.

Разработчик	В.И.С.
Проверенный	В.И.С.
Утвержденный	В.И.С.
Исполнитель	В.И.С.
Специальный проект	В.И.С.
СГСПИ	В.И.С.
Эксперт	В.И.С.
Инженер	В.И.С.
Мастер	В.И.С.
Рабочий	В.И.С.

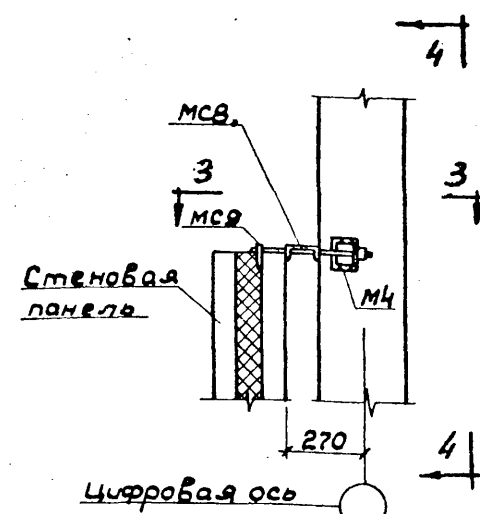
Общие положения и указания по применению рабочих чертежей.	Серия	ИИ-85 Зарегистрировано
Примеры крепления стеновых железобетонных панелей к колоннам. Схемы расположения дополнительных закладных деталей в колоннах для крепления панелей.	Лист	4

6810 20

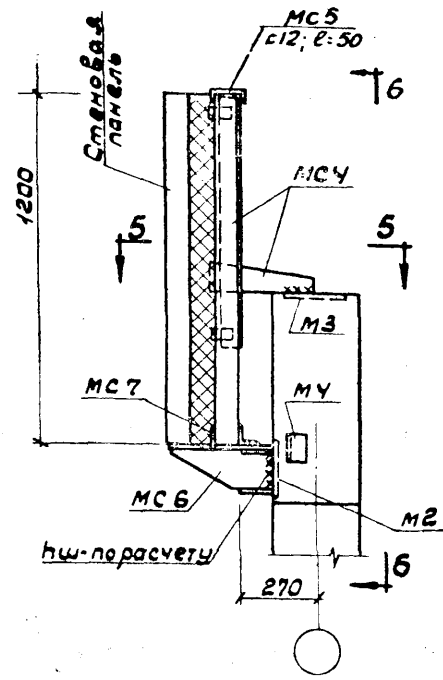




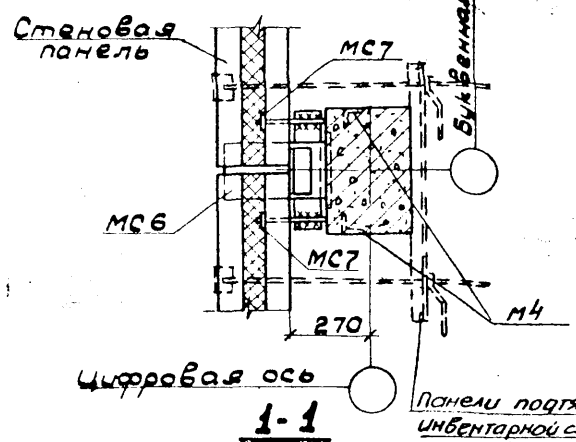
4



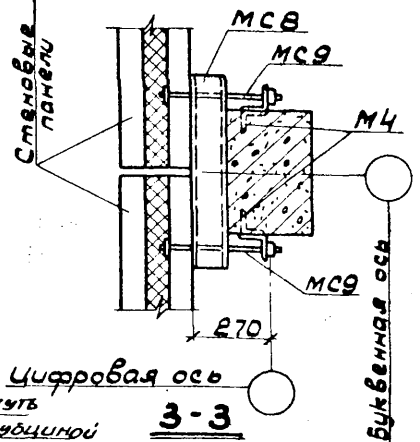
5



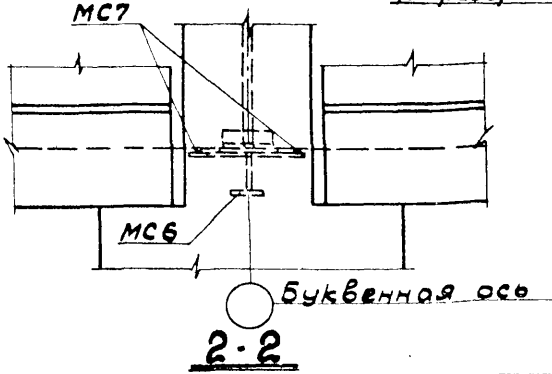
6



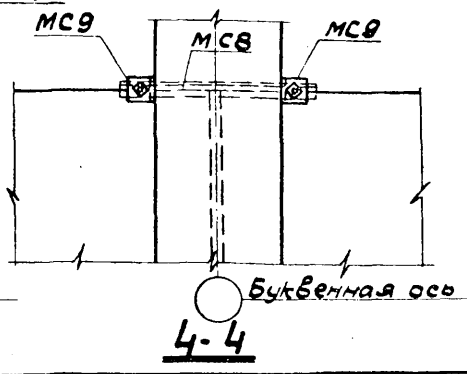
1-1



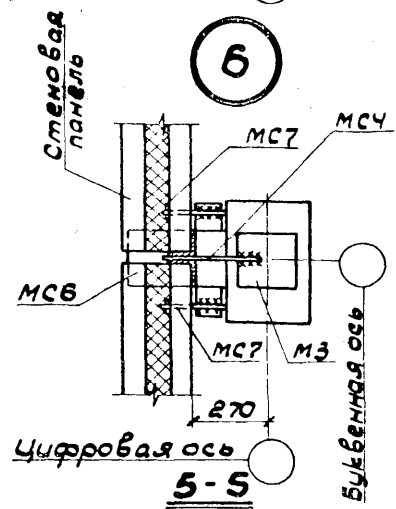
3-3



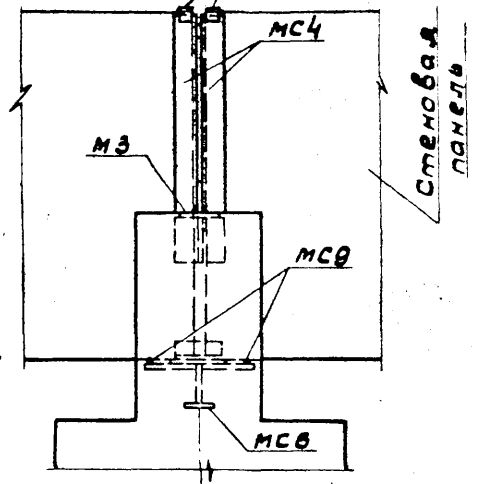
2-2



4-4



5-5



6-6

**Примечания:**

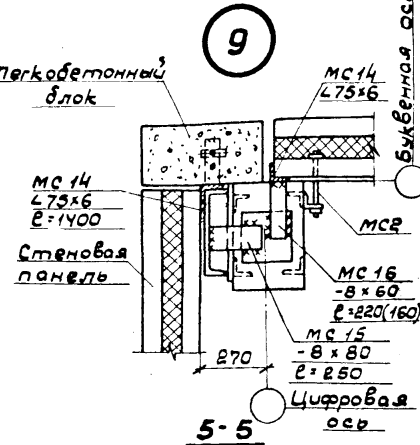
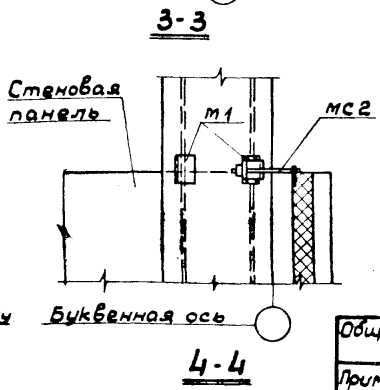
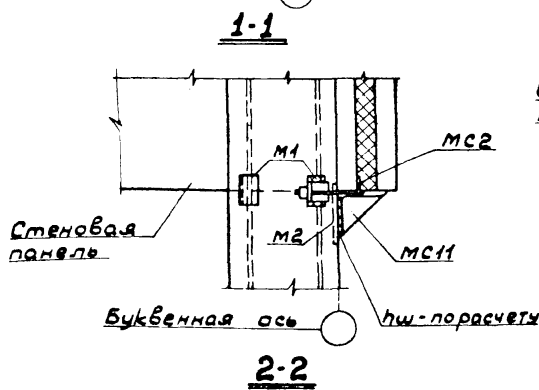
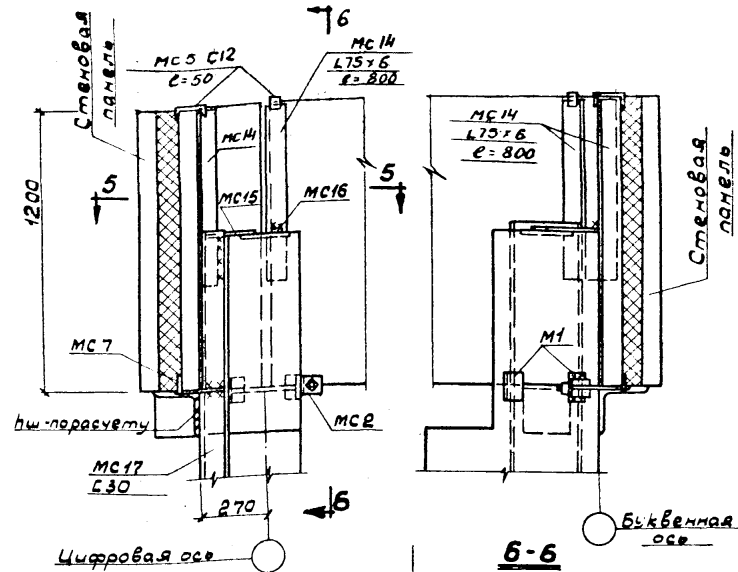
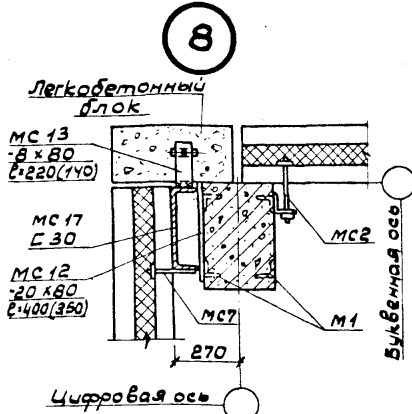
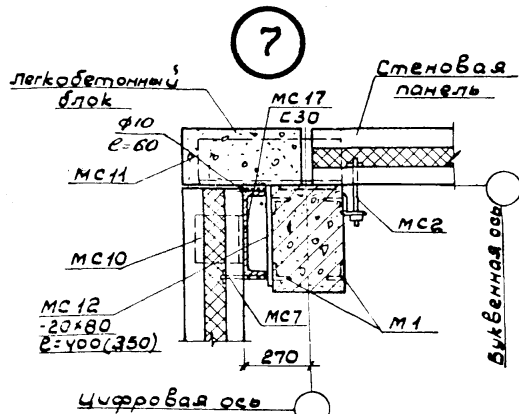
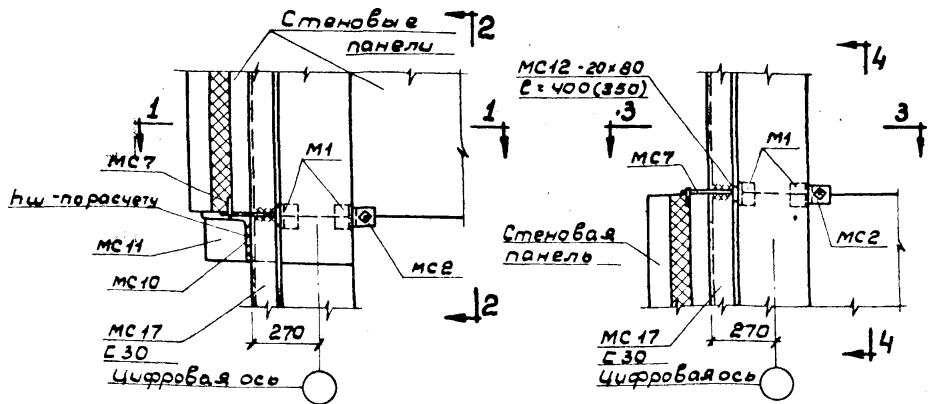
1. Маркировка узлов дана на листе 4.
2. Закладные детали в колоннах даны на листе 8.
3. Соединительные металлические детали даны на листе 9.
4. Монтажные сварные швы выполнять электродами типа Э42; hш=6мм (кроме особо оговоренных).

Панели подтянуть инвентарной струбциной до прибарки МС7

Инженер	М.В. Сидорова
Проектировщик	М.В. Сидорова
Проверщик	М.В. Сидорова
Мастер участка	М.В. Сидорова
Мастер цеха	М.В. Сидорова
Мастер смены	М.В. Сидорова
Мастер бригады	М.В. Сидорова
Мастер участка	М.В. Сидорова
Мастер цеха	М.В. Сидорова
Мастер смены	М.В. Сидорова
Мастер бригады	М.В. Сидорова
Мастер участка	М.В. Сидорова
Мастер цеха	М.В. Сидорова
Мастер смены	М.В. Сидорова
Мастер бригады	М.В. Сидорова

Общие положения и указания по применению рабочих чертежей	Серия	МН-60 дополнение к выпуску 1
Примеры крепления стеновых трехслойных панелей к колоннам. Узлы 4, 5, 6.	Лист	6

6810 22



- Примечания.**
1. Маркировка узлов дана на листе 4.
  2. Закладные детали в колоннах даны на листе 8.
  3. Соединительные металлические детали даны на листе 9.
  4. Монтажные сварные швы выполнять электродами типа Э42;  $h_w = 6$  мм (кроме особо оговоренных).
  5. Размеры в скобках для колонн под полезные нормативные нагрузки 300 и 1000 кг/м<sup>2</sup>.

6810 23

Разраб. и. ст. Чертеж. 1-1  
 Проверка пр. М. С. 1-1  
 Нах. отд. Чертеж. 1-1  
 Зам. нах. отд. 2-1-1  
 5 ГСПУ  
 2-1-1

Общие положения и указания по применению рабочих чертежей.	Серия	И.И. 50
Примеры крепления стеновых трехслойных панелей к колоннам. Узлы 7, 8, 9.	лист	7





