

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1.030.1 - 1

СТЕНЫ НАРУЖНЫЕ ИЗ ОДНОСЛОЙНЫХ ПАНЕЛЕЙ
ДЛЯ КАРКАСНЫХ ОБЩЕСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ, ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ И
ВОСПОМОГАТЕЛЬНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.

ВЫПУСК 0-3

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ СТЕН
ОДНОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ

РАЗРАБОТАНЫ:

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ
ЗАМ. ДИРЕК. ИН-ТА С. ГЛИКИН
НАЧ. ОТДЕЛА Г. СМИЛЯНОКИЙ
ГЛ. ИНЖ. ПРОЕКТА А. РЫДАКОВ
ЦНИИЭП ТОРГОВО-БЫТОВЫХ
ЗДАНИЙ И ТУРИСТСКИХ КОМПЛЕКСОВ
ДИРЕКТОР ИН-ТА В. ЛЕПОКИЙ
НАЧ. ОТДЕЛА Б. ВОЛЫНСКИЙ
ГЛ. КОНСТР. ОТДЕЛА Б. ШАЦ
ГЛ. ИНЖ. ПРОЕКТА А. ШАНАУРОВА

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

КИЕВЗНИИЭП
ЗАМ. ДИРЕКТОРА ИН-ТА П. ДМИТРИЕВ
НАЧ. ОТДЕЛА Д. БОРИСЕНКО
ГЛ. СПЕЦИАЛИСТ А. КОВАЛЬЧУК

УТВЕРЖДЕНЫ ГОССТРОЕМ СССР
ПОСТАНОВЛЕНИЕ ОТ 09.08.1984 г. №132
ВВЕДЕНЫ В ДЕЙСТВИЕ ОТ 15.10.84 г.

Обозначение	Наименование	Стр	Обозначение	Наименование	Стр
1.030 1-1 0-3 - 000019	Пояснительная записка	4	1.030 1-1 0-3 - 1100	Вечные Н - Н-Н	30
- 0100	Схемы расположения залов крепления панелей в панелях	11	- 1200	Схемы расположения залов крепления панелей продольных стен в пределах несущих конструкций покрытия при внутреннем отборе воды	32
- 0200	Спецификация заловых изделий на панель по схеме	20	- 1300	Схемы расположения залов крепления панелей продольных стен в пределах несущих конструкций покрытия при внутреннем отборе воды для зданий с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов	33
- 0300	Схемы расположения залов крепления стоек и наводок торцового факхверма. Ключ для выбора стоек торцового факхверма	21	- 1400	Схемы расположения залов крепления панелей продольных стен в пределах стропильных конструкций при наружном отборе воды	34
- 0400	Схемы расположения залов крепления и ключ для выбора опорных консолей	23	- 1500	Схемы расположения залов крепления панелей продольных стен в пределах высоты стропильных конструкций при наружном отборе воды для зданий с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов	35
- 0500	Схемы расположения залов крепления панелей к колоннам продольного ряда	24	- 1600	Схемы расположения залов крепления панелей торцовых стен в пределах высоты ж-б стропильных балок (в том числе для зданий с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов)	36
- 0600	Схемы расположения залов крепления панелей к колоннам продольного ряда зданий с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов	25	- 1700	Схемы расположения залов крепления панелей торцовых стен в пределах высоты ферм стропил 1463-3 и ПХ-01-120/78 (в том числе для зданий с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов)	37
- 0700	Схемы расположения залов крепления панелей к колоннам торцового ряда	26			
- 0800	Схемы расположения залов крепления панелей к колоннам торцового ряда зданий с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов	27			
- 0900	Схемы расположения залов крепления панелей к колоннам продольного и торцового рядов в местах т ш со вставками	28			
- 1000	Схемы расположения залов крепления панелей к колоннам продольного и торцового рядов в местах т ш со вставками с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов	29			

1.030 1-1. 0-3 - 0100

Содержание

	Авст	Авст	Авст
	Р	Т	З
ЦНИИПРОМЗДАНИИ			

ЧК ОТД
И. КУПЕ
И. ШИЖЕ
В. ШИЖЕ

Смирновский
Лавров
Рубцов
Александров

Лист № 0001 - Подписи и даты. ВЕРН ЛИСТКА

Обозначение	Наименование	Стр.	Обозначение	Наименование	Стр.
1.030.1-1.0-3 - 1000	Схемы расположения узлов крепления панелей торцовых стен в пределах высоты форм герш 1.460-2, 1.460-2-10, 1.460-3-17 и 1.460-8 (в том числе для зданий с расчетной сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов)	38	-2220	Дополнительное издание анклов-ле МД4-МД7	44
-1900	Схемы расположения узлов крепления панелей в местах т.ш. со вставками в пределах высоты стропильных конструкций	39	-22205	Дополнительное издание анклов-ле МД4-МД7	
-2000	Схемы расположения узлов крепления панелей в местах т.ш. со вставками в пределах высоты стропильных конструкций для зданий с расчетной сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов	40	-2300	Сборочный чертеж	
-2100	Схемы расположения узлов крепления панелей к колоннам продольного ряда зданий с увеличенными расстояниями между температурными швами	41	-2320	Схемы расположения анклов-ле панелей продольных стен, примыкающих к углу, в пределах высоты колонн, для зданий с расчетной сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов	45
-2200	Схема расположения дополнительных анклов-ле в стропильных конструкциях	42	-23205	Дополнительное издание анклов-ле МС1-МС4	46
-2210	Дополнительное издание анклов-ле МД1-МД3	43	-2400	Дополнительное издание анклов-ле МС1-МС4	
-221025	Дополнительное издание анклов-ле МД1-МД3 Сборочный чертеж			Сборочный чертеж Крепление карнизной панели к подкарнизной ленте	47

1.030.1-1.0-3-1000

Лист
8

I. Общая часть

1.1 В данном выпуске приведены материалы для проектирования панельных стен отапливаемых одноэтажных производственных зданий с шагом крайних колонн 6 м

Панели однослойные легкобетонные и ячеистобетонные
1.2 Толщина легкобетонных панелей 200, 250, 300 и 350 мм

Легкие бетоны на пористых заполнителях (керамзитобетон, перлитобетон, аглопоритобетон) многотвердения и поризованных при плотности в сухом состоянии

$\gamma_{\text{сух}} = 900 - 1200 \text{ кг/м}^3$

1.3 Толщина ячеистобетонных панелей 200, 250 и 300 мм

Ячеистые бетоны обожженного твердения при плотности в сухом состоянии $\gamma_{\text{сух}} = 700 - 800 \text{ кг/м}^3$

1.4 Толщина ограждения зависит от температурно-влажностного режима помещений, расчетных температур наружного воздуха, материала панелей

Таблицы пределов допустимых расчетных температур наружного воздуха при применении панелей из керамзитобетона, аглопоритобетона, перлитобетона и ячеистых бетонов в зависимости от температурно-влажностного режима помещений, а также теплофизические характеристики панелей из указанных материалов приведены на докум. 1.030.1-1.0-0.001 пз лист 3-9.

Эти пределы температуры определены из условия невыпадения конденсата на внутренней поверхности стены

При применении панелей из других материалов необходимо произвести теплофизический расчет в соответствии с требованиями главы СНиП II-3-79*

1.5 В каждой конкретной проекте толщина стен должна быть уточнена экономическим расчетом

исходя из экономически целесообразного сопротивления теплопередаче $R_{0, \text{эк}}$, определяемого в соответствии с требованиями раздела 2 главы СНиП II-3-79*

II. Конструкция панельных стен

2.1 Панели настоящей серии предназначены для самонесущих и навесных стен

2.2 В самонесущих стенах надоконные панели опираются на простенки длиной 1,2 и 3,0 м

Простеночные панели устанавливаются по обеим колоннам, образуя отдельные оконные проемы шириной соответственно 4,8 и 3,0 м. При этом высота сплошного остекления допускается для деревянных перелетов до 4,8 м, металлических до 7,2 м

Простенки могут быть установлены и в проеме при высоте окна из деревянных перелетов - 1,2 и 1,8 м, при металлических перелетах - 1,2, 1,8 и 2,4 м

2.3 Максимальная высота самонесущих стен определяется расчетом на смятие панелей в местах опирания на фундаментную балку, а также на прочность сечений пролетных

Максимальные высоты (в м) глухих участков самонесущих стен в зависимости от типа фундаментных блоков, материала и толщины панелей приведены в таблице

Толщина панелей, мм	Панели из ячеистых бетонов		Панели из легких бетонов			
	Плотность бетона в сухом состоянии, кг/м ³					
	700	800	900	1000	1100	1200
200	30,6	27,0	26,4	24,6	22,8	21,6
250	28,8	25,2	25,2	23,4	21,6	20,4
300	27,6	24,4	24,0	22,2	20,4	19,2
350	-	-	23,6	21,6	19,8	18,6

Максимальные высоты стен определены расчетом на смятие панелей в местах их опирания на

1.030.1-1.0-0.000 пз			Исполн.	Лист	Листов
Рук. отд.	Инженер	Проверка	2	1	7
М. Коптев	В. Сидорова	С. Сидорова	Дополнительная записка		
В. Кожан	В. Сидорова	В. Сидорова			
			ЦНИИПРОМЗДАНИЙ		

фундаментные балки ФББ-2 - ФББ-5, ФББ-7 -
- ФББ-10, ФББ-12 - ФББ-15

При наличии в стене оконных проемов приведенные в таблице высоты могут быть увеличены на величину h_0 , определяемую по формуле

$$h_0 = \frac{S_0}{b} \left(1 - \frac{q_0}{q}\right) \quad (\text{м}),$$

где S - площадь оконного проема в м²,

q_0 - расчетная нагрузка от веса оконного заполнения в кГ/м²,

q - расчетная нагрузка от веса стены в кГ/м²

24 При высоте мурло участка, превышающего величину, указанную в таблице, необходимо верхнюю часть стены установить на консоль. В этом случае на консоль устанавливается разгрузочная панель

25 Надземные стены выполняются из панелей длиной равной шагу колонн, с проемами ленточного утепления в этих стенах панели, расположенные над оконными проемами, опираются на стальные опорные консоли, привариваемые к колоннам. Расстояние между консолями по высоте определяется несущей способностью консолей и прочностью панелей в местах опирания. Схемы расположения узлов крепления опорных консолей и ключ для подбора опорных консолей приведены на докум 1.030 1-1 0-3 - 0400.

При проектировании надземных стен необходимо иметь в виду, что на опорные консоли устанавливаются надземные панели, при этом все яруса ограничен прочностью консоли и панели в местах опирания

В случае, если все яруса, подходящий на консоль, превышает величину, приведенную в таблице (докум 1.030 1-1 0-3 - 0400) высоту яруса необходимо уменьшить, чтобы добавить дополнительную опорную консоль по высоте яруса с установкой на консоль разгрузочной панели

26 При выборе и обосновании типа стен (надземных или самонесущих), кроме основного фактора - минимальных потерь тепла, следует принимать во

внимание объемно-планировочные, архитектурные требования, производственные и климатические условия в частности, необходимо учитывать, что в условиях повышенной влажности и отрицательных температурах применения надземных стен не рекомендуется

26 При проектировании надземных стен, в случаях, когда нагрузка от веса стены превышает величины, принятые при расчете типовых конструкций каркаса, следует проверить расчетом элементы каркаса (основные и фахверковые колонны, стальные стойки фахверка) и в необходимом случае произвести их усиление

27 Цокольная часть надземных и самонесущих стен может выполняться из легкогобетонных панелей

Нижний ряд панелей из ячеистого бетона должен опираться на кирпичный цоколь высотой 300 или 500 мм, т.е. кратный модулю по высоте панелей, вымощенный поперек фундаментных балок

Допускается опирание панелей из ячеистых бетонов непосредственно на фундаментные балки при условии защиты цокольных панелей от атмосферных воздействий влагостойкими и морозостойкими материалами в зависимости от наличия их в каждом конкретном случае

III Указания по применению панелей в сейсмических условиях

21 Надземные стены из панелей данной серии могут применяться для строительства в районах с сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов

22 При строительстве в сейсмических районах стены по высоте разбиваются на яруса, устанавливаемые на опорные консоли

В швах между ярусами устраиваются горизонтальные антисейсмические швы (см докум 1.030 1-1 3-2 - 49)

1.030 1-1 0-3 - 0400 ПЗ

Первый ярус опирается непосредственно на фундаментную балку

Высота ярусов (включая первый) не должна превышать величины h_2 , определяемой по формуле

$$h = \frac{\delta}{\Delta} H_k \text{ (м)},$$

где δ - максимальное смещение панели относительно каркаса, допускаемое конструкцией крепления ($\delta = 20$ мм),
 Δ - максимальное смещение верха колонн от действия сейсмического толчка ($\Delta = 6$ мм),
 H_k - высота колонны до низа отсепарированных конструкций (6 м)

Значения δ приведены в верхних рабочих чертежах колонн

3.3 Антисейсмические швы (горизонтальные и вертикальные) должны выполняться только из армированного синтетическими прокладками (см. документ 1.030 1-1 2-3-49). Применение цементного раствора в этих швах не допускается

3.4 При применении панелей в сейсмических районах в рабочих чертежах панелей следует отметить закладные изделия М2 на М3 в зависимости от толщины стен. При этом привязка закладных изделий к торцам панелей осуществляется без изменений, за исключением панелей, устанавливаемых по продольному ряду в пределах высоты колонн и примыкающих к углу здания. Схемы расположения закладных изделий для этих панелей приведены на докум. 1.030 1-1 0-3 - 2300)

3.5 Кроме того, в районах с сейсмичностью 9 баллов в продольных стенах парпетальные панели должны соответствовать по армированию 4 нагрузке m_e не менее 200 кг/м². Это требование относится и к панелям парпетала торцов здания

IV Оконные проемы

4.1 Для заполнения оконных проемов могут применяться переплеты длиной 6,0, 4,8, 3,0, 2,4 и 1,8 м, высотой кратной 0,6 м

Схемы заполнения проемов переплетами различных типов приведены на листе 4

4.2 В настоящей серии приведены схемы раскладки для ленточного остекления и при простенках с шагом разбивки закладных элементов 1,2 и 1,5 м

4.3 При применении других схем заполнения проемов переплетами в конкретном проекте следует привести соответствующие схемы расположения закладных изделий в панелях

4.4 При проектировании оконных проемов необходимо соблюдать следующие условия

- сверху и снизу оконного проема устанавливаются соответственно надоконная и подоконная панели,
- между оконными проемами устанавливается межоконная панель

4.5 Требуемая несущая способность панелей, воспринимающих ветровую нагрузку на собственную панель и приходящую от примыкающего к ней остекления, определяется по формуле

$$Q = q_n \left(\frac{H}{b} + 1 \right) \text{ кг/м}^2,$$

где q_n - нормативная ветровая нагрузка, соответствующая району строительства и высоте отрясаемого здания;

H - высота остекления в м,

b - высота панели в м

При этом нормативная ветровая нагрузка Q_1 ,

Схема 1.

Ленточное остекление
Перелесты с шагом шпалот 1,2 м

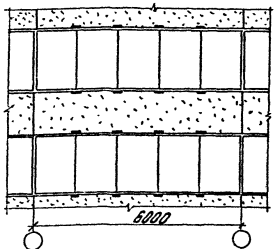


Схема 2.

Отдельные проемы шириной 4,8 м
Перелесты с шагом шпалот 1,2 м

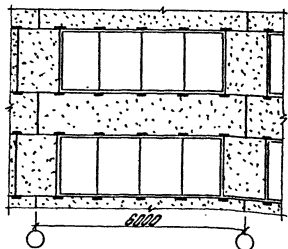


Схема 3.

Отдельные проемы шириной 6,0 м
Перелесты с шагом шпалот 1,2 м + 1,2 м

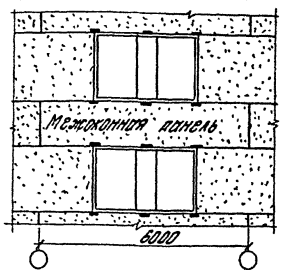


Схема 4.

Отдельные проемы шириной 4,8 м
Перелесты с шагом шпалот 1,2 + 0,6 м

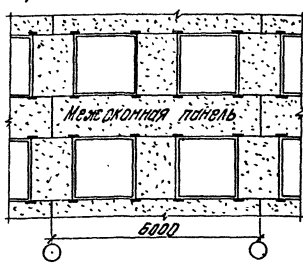


Схема 5.

Отдельные проемы шириной 4,5 м
Перелесты с шагом шпалот 1,5 м

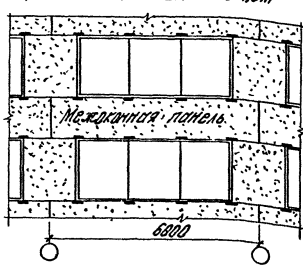


Схема 3а.

Отдельные проемы шириной 3,0 м
Перелесты с шагом шпалот 1,5 м

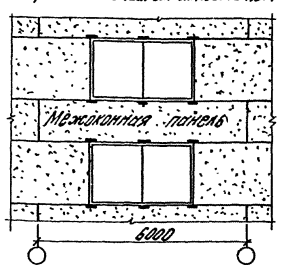
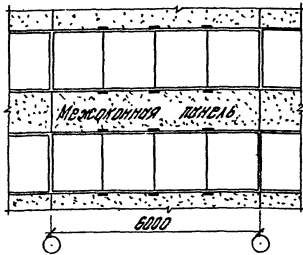


Схема 6а.

Ленточное остекление
Перелесты с шагом шпалот 1,5 м



Ш. 6. № 0001. Панель из бетона 1500х1500х120

приходящаяся на остекленную поверхность проема и переходящая на грань наклонной или побокленной панели, должна удовлетворять условию

$$Q_1 \leq (q_0 - q_H) \cdot \delta \quad (\text{кг/м}),$$

где q_0 - нормативная ветровая нагрузка, на которую рассчитаны панели

4.6 Расчетная вертикальная нагрузка от веса переметов, действующая на панель, расположенную снизу оконного проема, не должна превышать 400 кг/по м

4.7 Панели рассчитаны на ветровые нагрузки от 50 до 300 кг/м²

Панель, соответствующая определенной ветровой нагрузке в диапазоне от 50 до 300 кг/м² имеет цифровой индекс в марке Грабация нагрузок принята через 50 кг/м²

Индекс в марке	1	2	3	4	5	6
Величина нагрузки кг/м ²	до 50	до 100	до 150	до 200	до 250	до 300

4.8 При разработке фасадов и схем расположения панелей в стенах определяется номенклатура панелей по размерам и по их назначению в стене Проектная организация, руководствуясь разработанным фасадом, определяет полную марку каждой панели К марке панели, приведенной в общей номенклатуре (выпуск 0-0) прибавляется через дефис номер схемы раскладки Пример составления полной марки приведен на листах 6 и 7

Схемы расположения оконных изделий в панелях приведен на лист -0100

V Углы и температурные швы.

5.1 Углы стен решены с помощью удлиненных панелей, устанавливаемых в углах по толщине стеной Удлинение панелей соответствует толщине и прибавке („0,5м, 250“) профильных стенов

5.2 С помощью удлиненных панелей решаются температурные швы со вставками Размер вставок в зависимости от толщины стен приведен в табл на листе 1.030.1-1.0-3-1100.

VI Конструкция швов

6.1 Швы между панелями, как правило, должны запечатываться цементным раствором и упругими синтетическими прокладками из поропорол (ГОСТ 19177-78) и герметика (ГОСТ 19177-81) с термостойкими пластиками толщиной строительного назначения марки АМ-2,5 (ГОСТ 13488-79), защищающими упругие прокладки от внешних атмосферных воздействий и солнечной радиации Запеченование швов следует производить в соответствии с „Указаниями по герметизации стыков при монтаже строительных конструкций“ СН 420-71

6.2 Применение для запечатывания швов обычного цементного раствора допускается только при отсутствии упругих синтетических материалов

6.3 Антигерметические швы (гарантированные и бергаховские) должны запечатываться только упругими синтетическими прокладками или традиционными минераловатными жгутами (докум 1.030.1-1.0-3-4.9).

VII Оформление проктов с применением верхи 1.030.1-1

В конкретном проекте должны быть приведены

- схемы расположения панелей стен с маркировкой швов, выполненные на основании схем расположения швов крепления панелей, приведенных в данном выпуске,

- спецификации стеновых панелей и стальных элементов крепления панелей к каркасу,

- наименования, характеристики и расход материалов на шов,

- чертежи дополнительных оконных изделий и схемы их расположения, выполненных по аналогии с приведенными на листам -2200, 2310, 2300 - указания по антикоррозийной защите стальных соединительных элементов, расположенных в соответствии с требованиями главы СНиП II - 28-78*

- указания о примененных электродов для монтажной сборки,

- порядок и условия выполнения монтажных работ (в необходимых случаях),

- ведомости расхода материалов суммарные для стен

а) на панели и оконные изделия к ним,

б) на конструкции металлического фронтона, крепежные изделия,

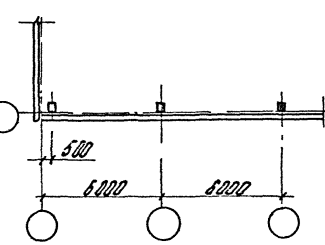
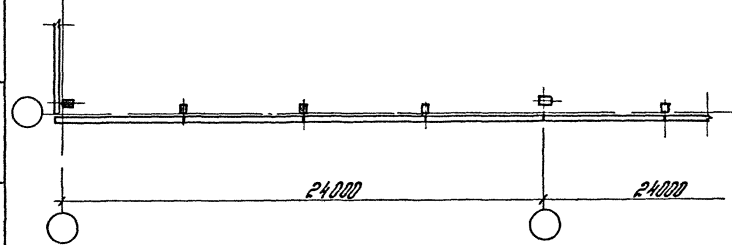
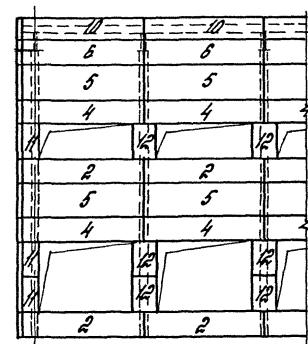
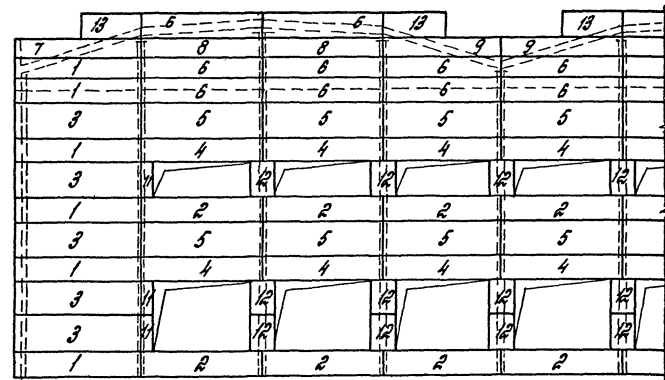
опорные консоли и элементы крепления

ИЗДАНИЕ 1982 г. Издательство ЦИТИС

Схема расположения самонесущих панелей (пример)

Торцовый фасад

Продольный фасад



№ панели по схеме	Марка панели								
	Тип панели	I группа			II группа		III группа		
		Координатные размеры, мм			Нормируемая площадь	Вид бетона	Использованы панели	Использованы арматурные закладные изделия	
		Длина	Высота	Толщина					
1	ПБ	63	12	2,5	-	1	-	2	31
2	ПБ	60	12	2,5	-	4	-	-	36
3	ПБ	63	18	2,5	-	1	-	2	31
4	ПБ	60	12	2,5	-	4	-	-	37
5	ПБ	60	18	2,5	-	1	-	-	31
6	ПБ	60	12	2,5	-	1	-	-	31
7	ПБ	63	9	2,5	-	1	-	2	47
8	ПБ	60	9	2,5	-	1	-	-	31
9	ПБ	60	9	2,5	-	1	-	-	47
10	ПБ	60	12	2,5	-	1	-	-	34
11	ПБ	6	18	2,5	-	1	-	-	60
12	ПБ	12	18	2,5	-	1	-	-	59
13	ПБ	30	12	2,5	-	1	-	-	57

1030 1-1 0-3 - 0000 ПЗ

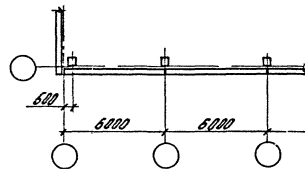
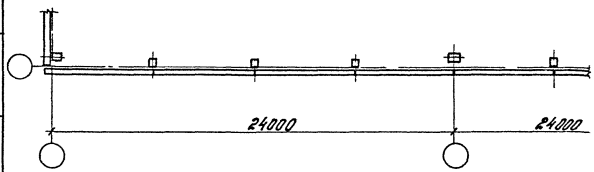
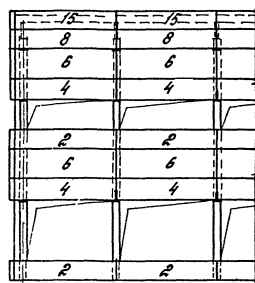
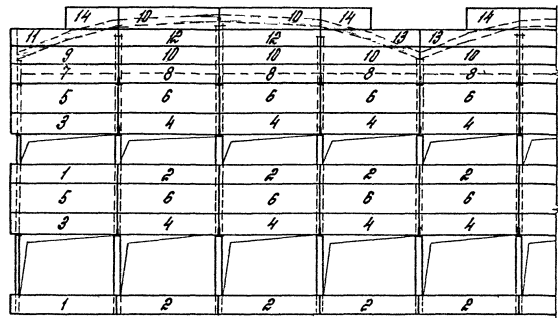
в.п.п. в. инженер-проектировщик

Лист 8

Схема расположения наклонных панелей (пример)

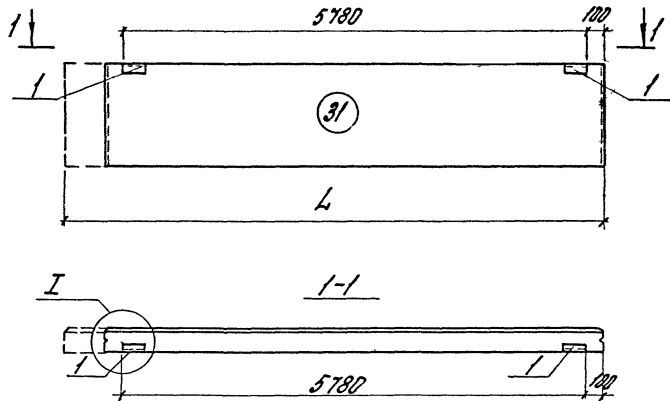
Торцовый фасад

Продольный фасад

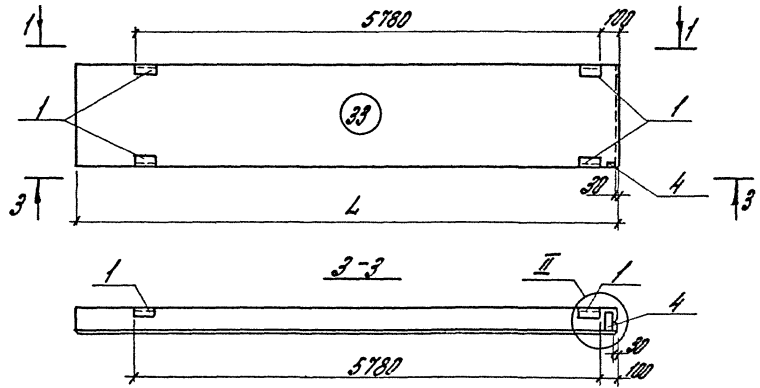


№ панели по схеме	Марка панели							
	тип панели	I группа			глубина ступенчатости	выг. бетона	исполнение панели	№ схемы, марка бетона, шаг/высота/наклон
		А. длина	В. высота	Т. толщина				
1	ПС	63	12	2,5	-	4 А -	2 41	
2	ПС	60	12	2,5	-	4 А -	41	
3	ПС	63	12	2,5	-	4 А -	2 43	
4	ПС	60	12	2,5	-	4 А -	42	
5	ПС	63	18	2,5	-	1 А -	2 31	
6	ПС	60	18	2,5	-	1 А -	31	
7	ПС	63	12	2,5	-	1 А -	2 33	
8	ПС	60	12	2,5	-	1 А -	32	
9	ПС	63	12	2,5	-	1 А -	2 31	
10	ПС	60	12	2,5	-	1 А -	31	
11	ПС	63	9	2,5	-	1 А -	2 47	
12	ПС	60	9	2,5	-	1 А -	31	
13	ПС	60	9	2,5	-	1 А -	47	
14	ПС	30	12	2,5	-	1 А -	57	
15	ПС	60	12	2,5	-	1 А -	34	

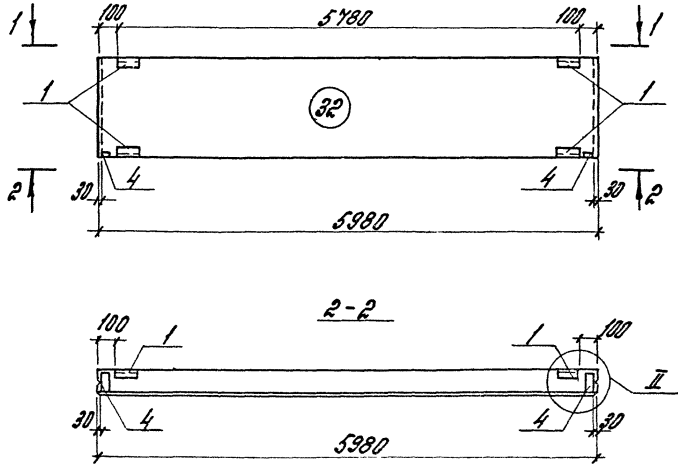
Рядовая панель глухого участка стены



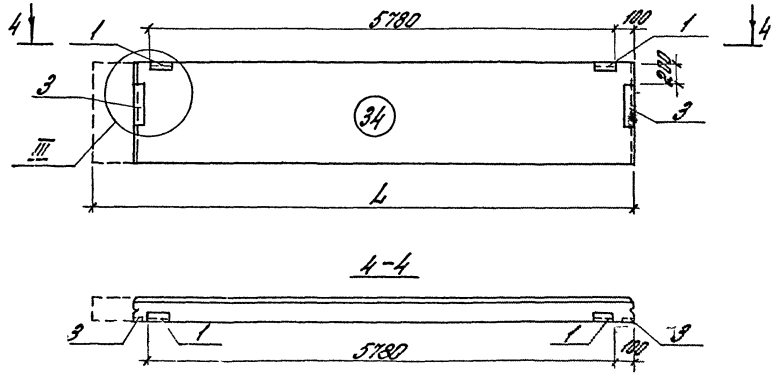
Разгрузочная панель глухого участка стены



Разгрузочная панель глухого участка стены

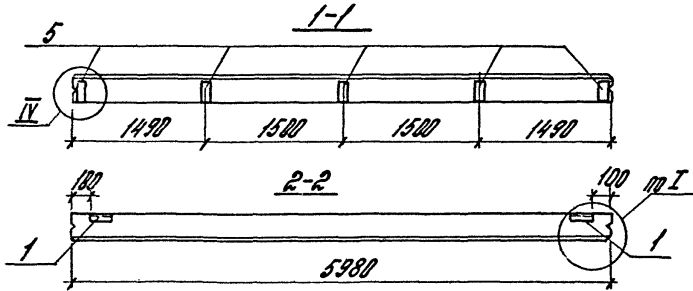
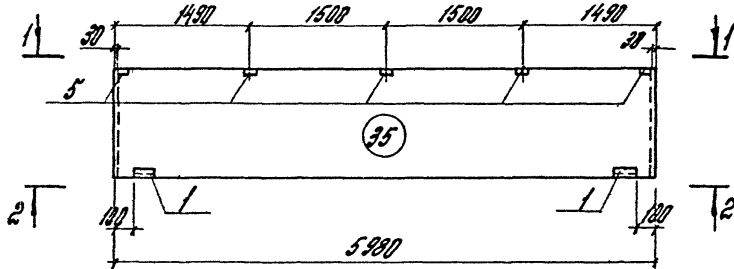


Параллельная панель глухого участка стены

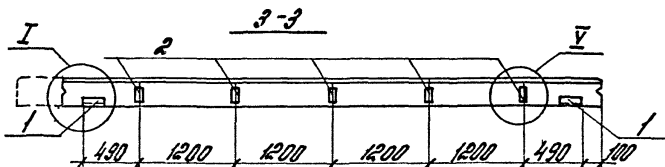
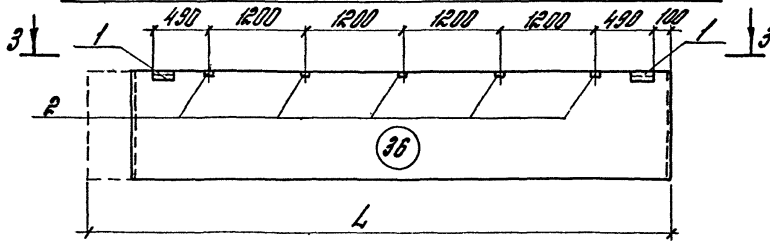


				1 030 1-1 0-3-0100			
Рис. от:	Дима Янко	1/4		Системы расположения закладных усеваний в панелях	Страна	Лист	Листов
М. комп.	Пуряков	3/8			Р	1	3
М. инж.	Пуряков	3/8			ЦНИИПРОМЗДАНИЙ		
А.В. инж.	Ульченко	1/4					
В.Т. инж.	Абличенко	1/4					

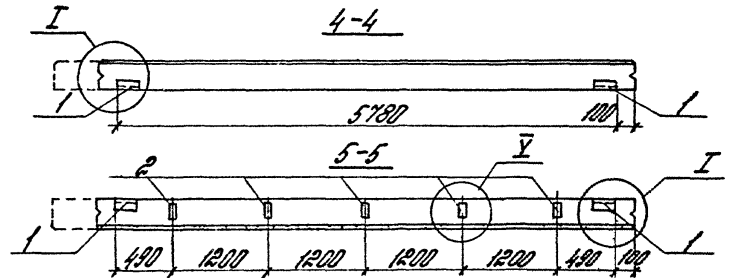
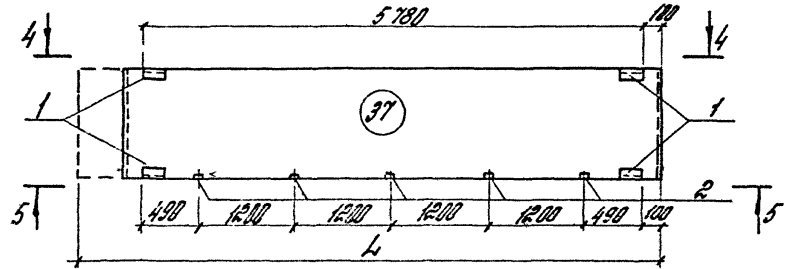
Подкарнизная панель глухого участка стены



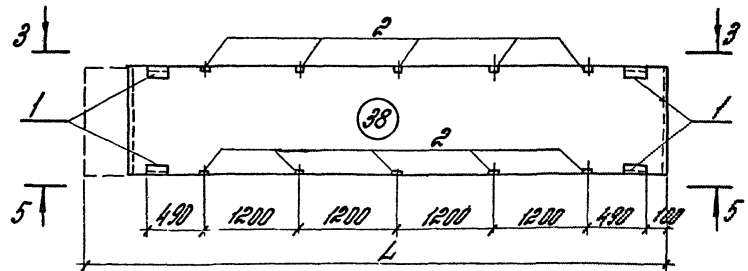
Подоконная панель сомонерищей стены при $\ell=1,2\text{м}$



Надоконная панель сомонерищей стены при $\ell=1,2\text{м}$



Междокомная панель сомонерищей стены при $\ell=1,2\text{м}$

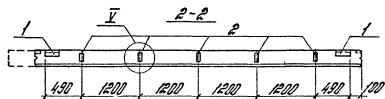
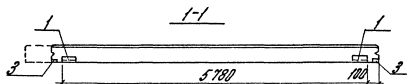
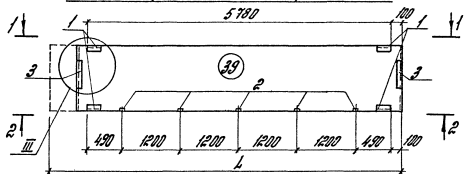


ℓ - шаг шпалостов

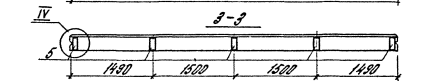
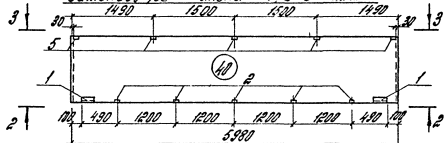
1 030 1-1 0-3 - 0180	Лист 2
----------------------	-----------

1-10 № 110/111, 112, 113, 114, 115, 116, 117, 118, 119, 120, 121, 122, 123, 124, 125, 126, 127, 128, 129, 130, 131, 132, 133, 134, 135, 136, 137, 138, 139, 140, 141, 142, 143, 144, 145, 146, 147, 148, 149, 150, 151, 152, 153, 154, 155, 156, 157, 158, 159, 160, 161, 162, 163, 164, 165, 166, 167, 168, 169, 170, 171, 172, 173, 174, 175, 176, 177, 178, 179, 180, 181, 182, 183, 184, 185, 186, 187, 188, 189, 190, 191, 192, 193, 194, 195, 196, 197, 198, 199, 200

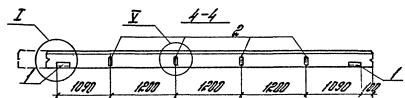
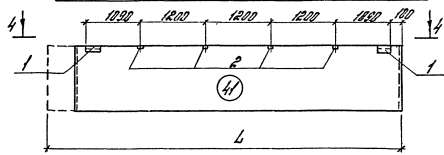
Параллельная надоконная панель
самонесущей стены при $\ell=1,2\text{ м}$



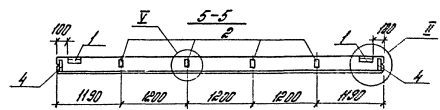
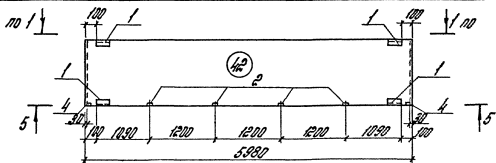
Подоконная надоконная панель
самонесущей стены при $\ell=1,2\text{ м}$



Подоконная панель
ленточного остекления при $\ell=1,2\text{ м}$



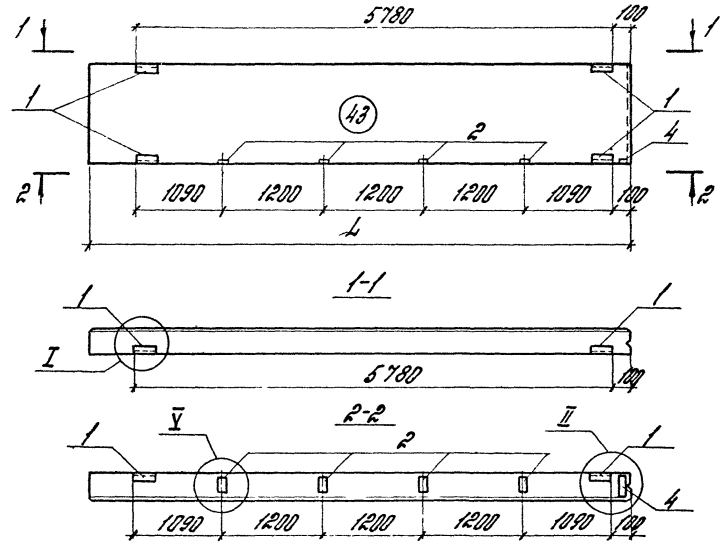
Надоконная панель ленточного остекления при $\ell=1,2\text{ м}$



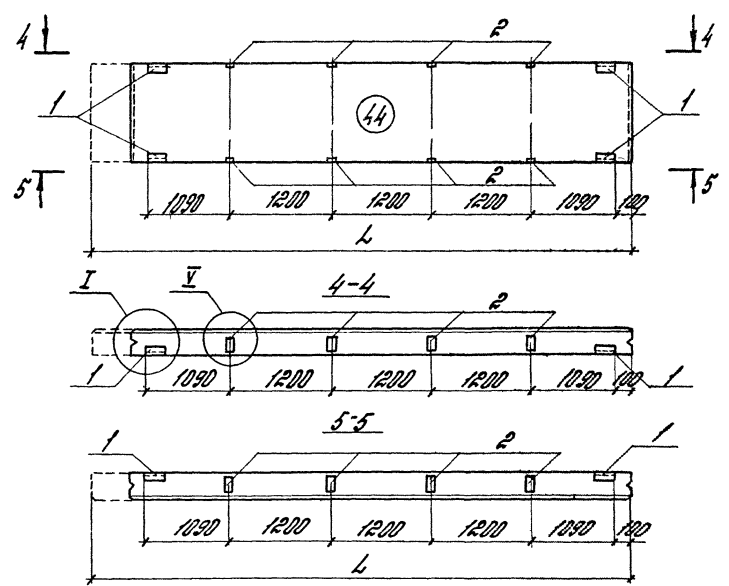
ℓ - шаг импостов

1 030 1-1 0-3 - 0100

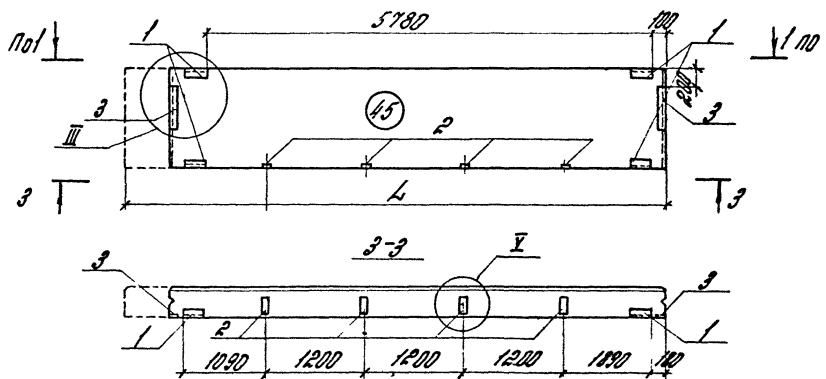
Надоконная панель ленточного остекления при $\ell=1,2\text{м}$



Междоконная панель ленточного остекления при $\ell=1,2\text{м}$



Параллельная надоконная панель ленточного остекления при $\ell=1,2\text{м}$



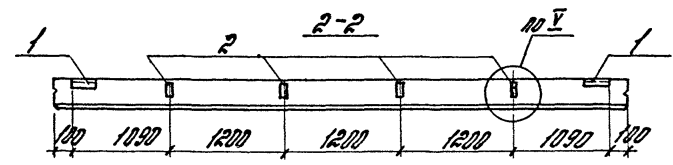
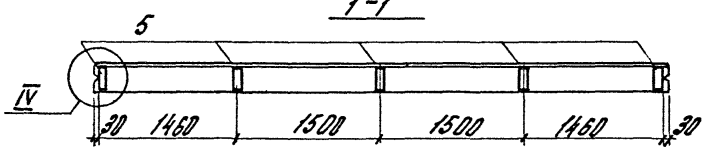
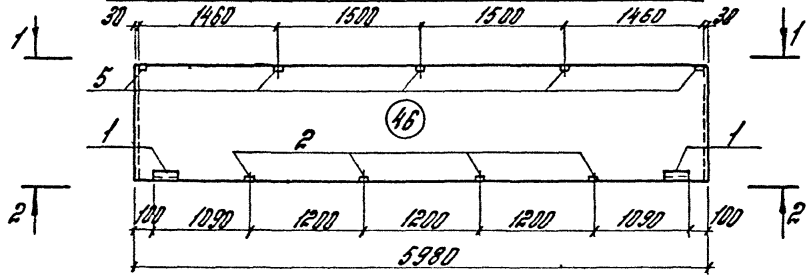
ℓ - шаг штапов

1 030 1-1. 0-3 - 0100

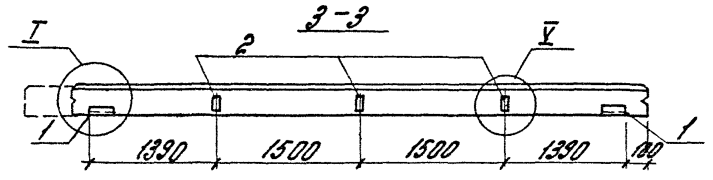
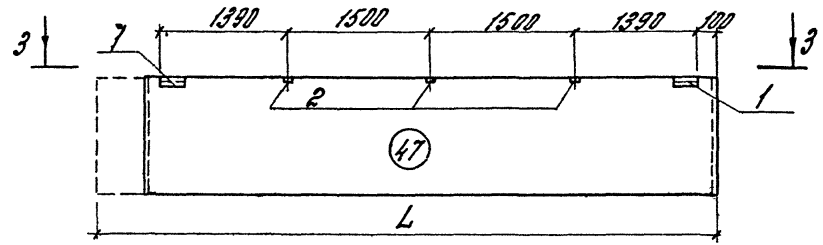
Лист
4

Лист № 1-1030. Устанавливать штапы в соответствии с проектом.

Подкарнизная надоконная панель
ленточного остекления при $\ell = 12\text{ м}$

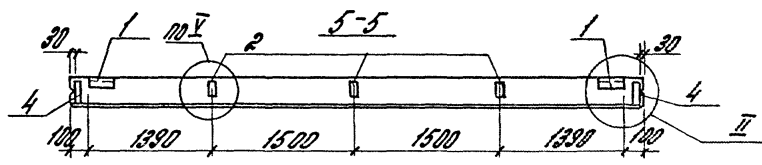
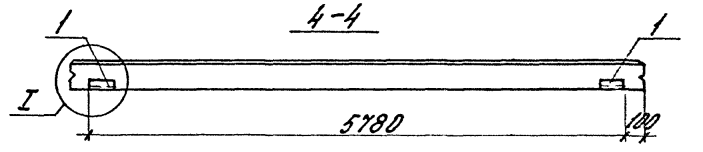
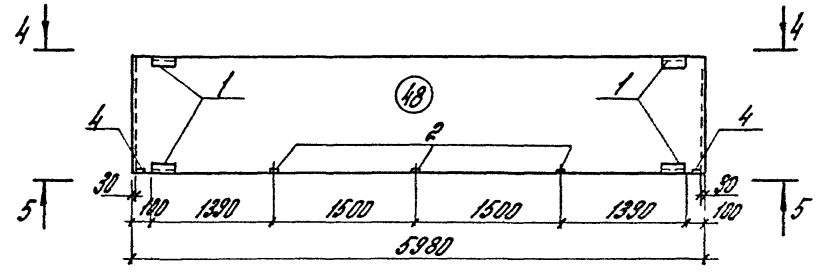


Подоконная панель при $\ell = 1,5\text{ м}$

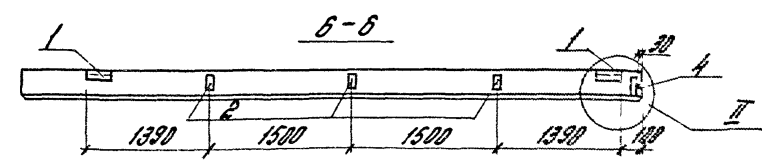
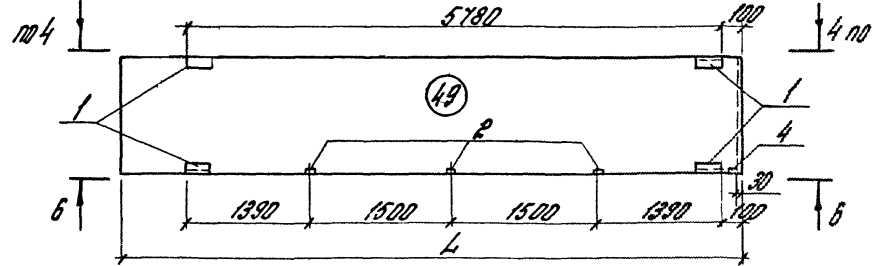


ℓ - шаг импостов

Надоконная панель при $\ell = 15\text{ м}$

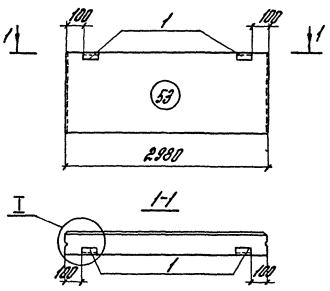


Надоконная панель при $\ell = 1,5\text{ м}$

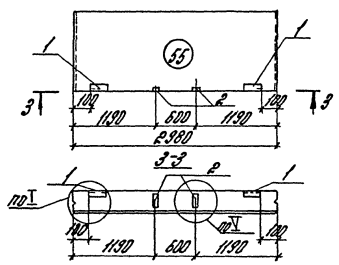


1030 1-1 0-3 - 0.00

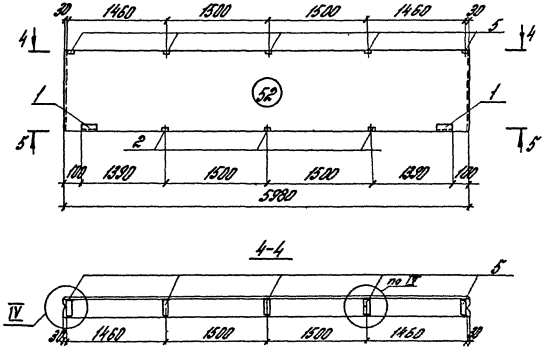
Рабочая панель глухого участка стены



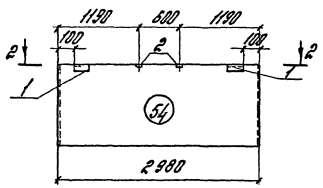
Надоконная панель



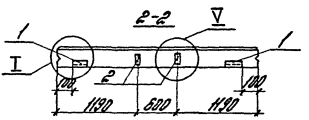
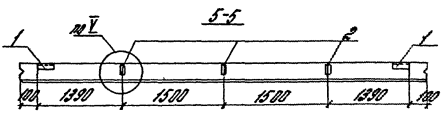
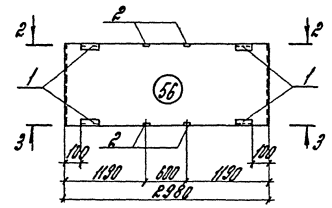
Подоконная надоконная панель при $\phi=1,5\text{м}$



Подоконная панель

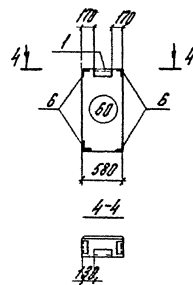
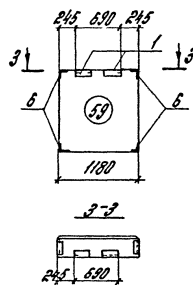
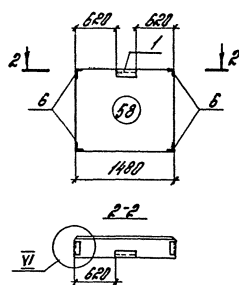
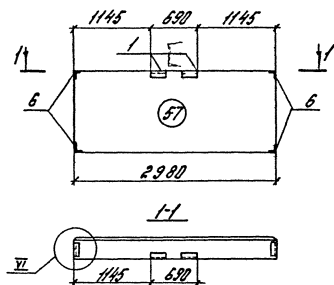


Междоконная панель

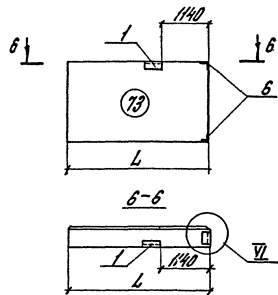
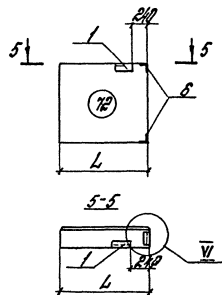


В. П. ШИШИН
УТВЕРЖДЕНО И ПОДПИСАНО
АРХИТЕКТОМ

Панели простенков



Панели простенков для углов торцовых стен и т.п. вставляются

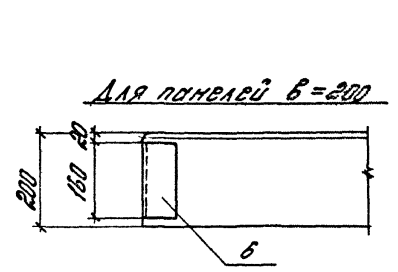
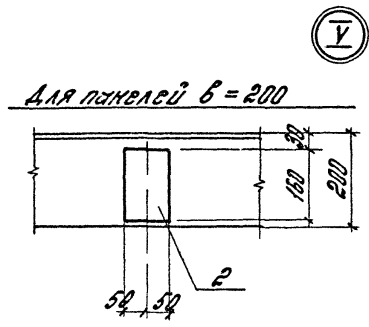
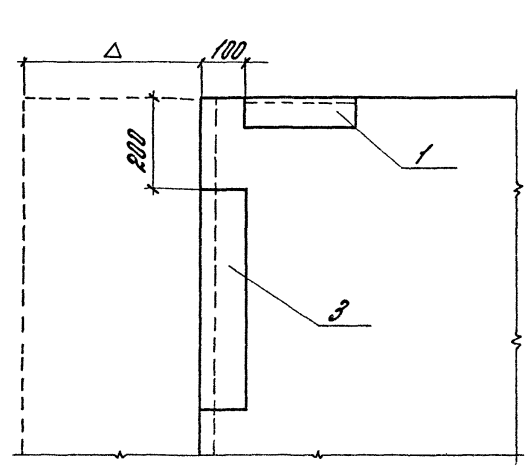
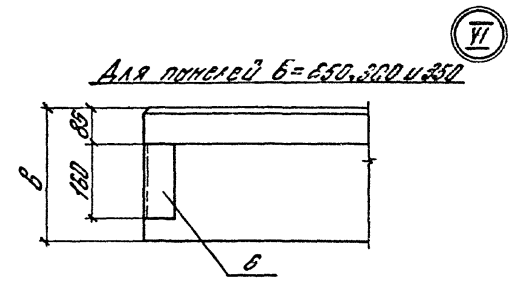
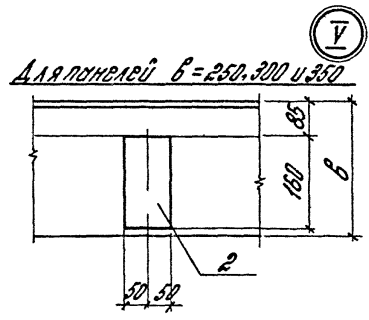
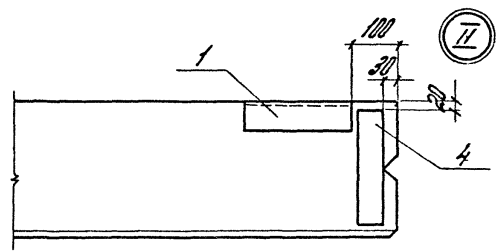
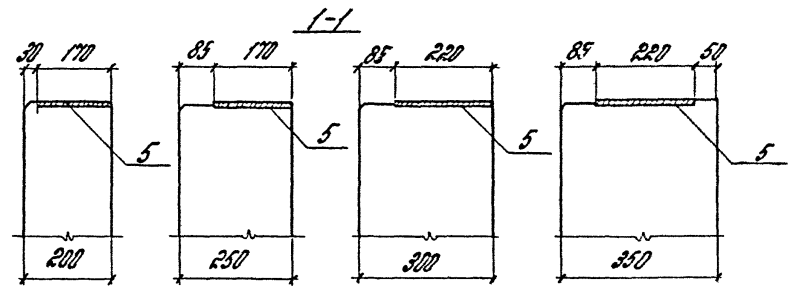
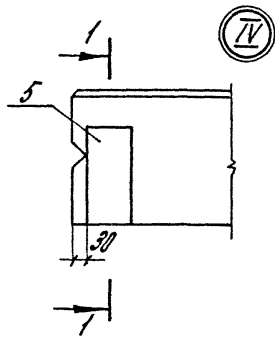
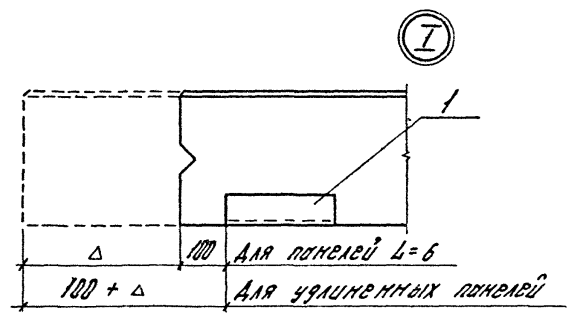


№ СХЕМЫ	72	73
ДЛИНА ПАНЕЛИ, мм	830	1730
	880	1780
	930	1830
	980	1880
	1080	1980
	1180	2080
	1180	2080
	1290	2130

1 030 1-1 0-3 - 0100

АИСТ

8



С.П. 100.1-1. 100.1-1. 100.1-1. 100.1-1. 100.1-1. 100.1-1. 100.1-1. 100.1-1. 100.1-1. 100.1-1.

1 030.1-1. 0-3 - 0120

Поз	Обозначение	Марка изделия	Кол-во закладных изделий на панель по схеме																		Примечание	
			31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	40	41	42	43	44	45	46	46		
1	1.030.1-1.1-3-30-01	М2	2	4	4	2	2	2	2	4	4	4	2	2	2	4	4	4	4	2	2	
2	-36	М9							5	5	10	5	5	5	4	4	4	8	4	4	4	
3	-34-01	М14				2						2								2		
4	-33	М6		2	1											2	1					
5	-33-02	М15						5					5							5		при вводе =300,250 при вводе =300,350
	-33-03	М16							5					5							5	

Поз	Обозначение	Марка изделия	Кол-во закладных изделий на панель по схеме																		Примечание	
			47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	72	73				
1	1.030.1-1.1-3-30-01	М2	2	4	4	4	4	2	2	2	2	2	2	4	2	1	2	1	1	1		
2	-36	М9	3	3	3	6	3	3	3		2	2	4									
3	-34-01	М14					2															
4	-33	М6		2	1																	
5	-33-02	М15							5													при вводе =300,250 при вводе =300,350
	-33-03	М16								5												
6	-35-01	М11											4	4	4	4	4	2	2			

ИЗДАНИЕ ПОДГОТОВЛЕНО И ВЫПУЩЕНО В 1995 Г.

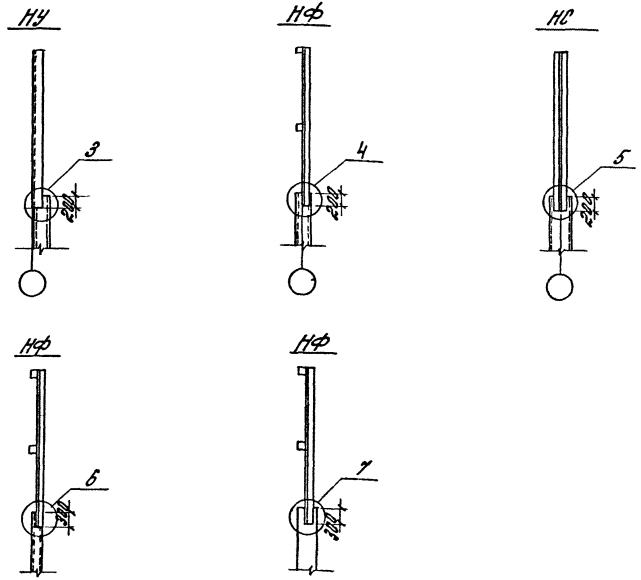
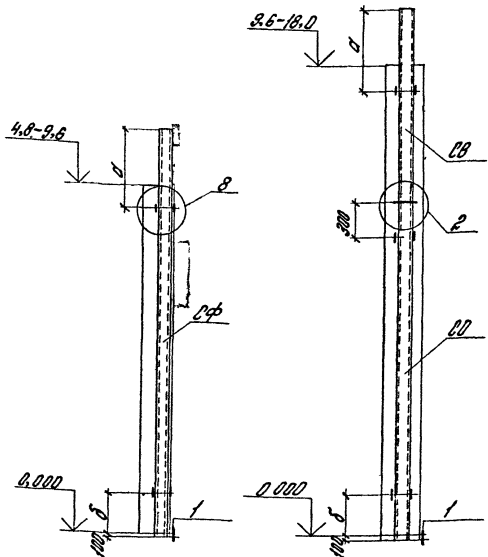
1.030 1-1 0-3-0200

ВНХ ОПС	Специальной	И/С		
И. КОПР	П. ГОРБОВ	И. С.		
В.С. ИЛИН	В.С. КОЛОД	С.С.		
О.П. ИЛИН	А.В. КОЛОД	С.С.		
И.С. ИЛИН	В.С. КОЛОД	С.С.		

**Спецификация
закладных изделий
на панель по схеме**

Страна	Автом	Автомат
Р		1

ЦИКПРМОЗДНИИ



Обозначения стоек и насадок торцового факверка

- сф - цельная стойка высотой до 11, 9 м,
- сд - нижняя часть составной стойки,
- св - верхняя часть составной стойки,
- НУ - насадка стойки в чулу,
- НФ - насадка ж-б колонны и стальной стойки факверка по среднему ряду,
- НС - насадка стальной стойки по среднему ряду при ж-б. подстропильных конструкциях

1 Ключ для подбора стоек торцового факверка, а также значения а и б даны на листе 2
 3
 2 Узлы приведены в выпуске 3-2

				1 020 1-1 0-3 - 02.00		
Рек. отд.	Смелянский	Д		Время разработки 4 часа квал. работа 1 класс торцового факверка. Ключ для подбора стоек торцового факверка	Страниц	Лист
И. контр.	Ручаев	Р			Р	1
Ин. инж.	Ручаев	Д			2	
Ст. инж.	Дьячкова	Ж		ЦНИИПРОМЗДАНИИ		

Ключ для подбора стоек торцового фахверка

Исходящие конструкции покрытия		Высота колонн, м											
Тип конструкции	Высота, мм	4,8	6,0	7,2	8,4	9,6	10,8	12,0	13,2	14,4	15,6	16,8	18,0
		Ж-б балки по серии 146Р 1-10/180	600	СФ1	СФ3	СФ6	СФ9	СФ12	СФ15				
Ж-б балки и фермы по сериям 146Р-1, 146Р 1-1/81, 146Р 1-3/80, 146Р 1-10/80, ПК-01-129/18	900	СФ2	СФ4	СФ7	СФ10	СФ13	СФ16	СФ18	СФ21	СФ24	СФ27	СФ30	СФ33
Стальные фермы по серии 1460-2	2400	СФ5	СФ8	СФ11	СФ14	СФ17	СФ20	СФ23	СФ26	СФ29	СФ32	СФ35	СФ38
Стальные фермы по сериям 1460-2, 1460-4, 1460-5	3300	СФ7	СФ10	СФ13	СФ16	СФ19	СФ22	СФ25	СФ28	СФ31	СФ34	СФ37	СФ40
При подстропильных ж-б консолях	900	-	СФ1	СФ3	СФ6	СФ9	СФ12	СФ15	СФ18	СФ21	СФ24	СФ27	СФ30

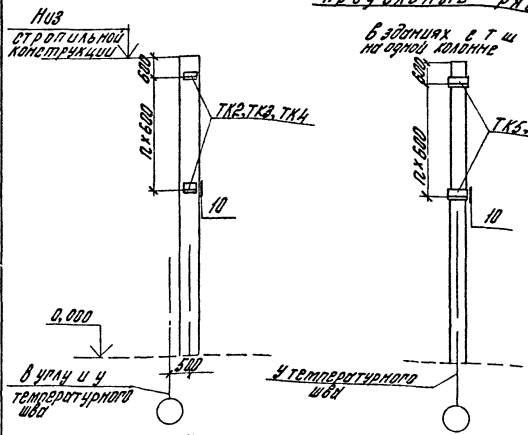
Значение "а" и "б", мм

Условия установки стальных стоек фахверка		Высота колонн, м		
а	При высоте несущих конструкций покрытия на опоре	4,8 - 9,6	10,8	12,0 - 18,0
		600	900	1600
900		1200	1900	1650
2400		2700	3400	3150
	3300	3600	4300	4050
б	При прямоугольных колоннах	1850	2100	2100
	При двухветвевых колоннах	-	2100	2100

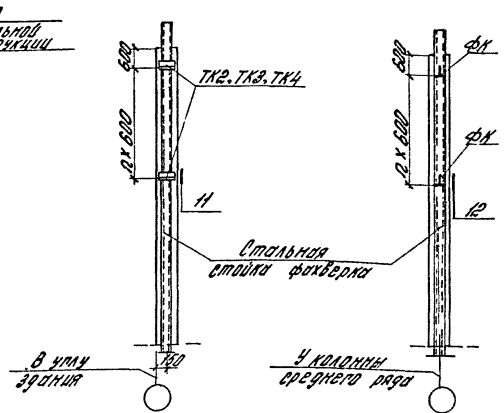
1 030 1-1 0-3 - 0300

Лист
2

Продольный ряд



Торцовый ряд

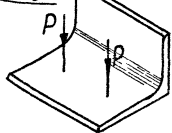
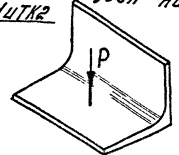
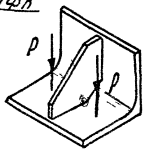


Ключ для подбора опорных консолей

Материал панели	Марка бетона	Толщина панели, мм	Консоли РК		Консоли ФК		Консоли ТК							
			Марка		R _т		Марка		R _т		Марка		R _т	
			РК4	РК4С	3,8	4,5	ФК4	ФК4С	3,8	4,5	ТК4	ТК4С	4,5	ТК5
Легкий бетон	50	200	РК4	РК4С	3,8	4,5	ФК4	ФК4С	3,8	ТК4	ТК4С	4,5	ТК5	3,8
		250	РК3	РК3С	4,5	5,0	ФК3	ФК3С	4,5	ТК3	ТК3С	4,5	ТК6	4,5
		300	РК2	РК2С	5,0	5,0	ФК2	ФК2С	5,0	ТК2	ТК2С	5,4	ТК6	5,0
Ячеистый бетон	35	200	РК4	РК4С	1,95	2,8	ФК4	ФК4С	1,95	ТК4	ТК4С	2,1	ТК5	2,0
		200	РК4	РК4С	2,8	3,5	ФК4	ФК4С	2,8	ТК4	ТК4С	3,05	ТК5	2,8
		250	РК3	РК3С	3,5	4,0	ФК3	ФК3С	3,5	ТК3	ТК3С	3,8	ТК6	3,5
		300	РК2	РК2С	4,0	4,0	ФК2	ФК2С	4,0	ТК2	ТК2С	4,3	ТК6	4,0

РК4 ФК

Взвезы приложения нагрузок на опорные консоли ТК4 и ТК5



- 1 Расчетная нагрузка от веса стены, приходящаяся на стальную консоль, не должна превышать указанных в таблице величин, определенных из условий прочности консолей и прочности панелей в местах опирания
- 2 В районах расчетной сейсмичностью 9 баллов приведенные в табл значения нагрузки, P, следует снизить путем умножения на коэффициент 0,8.
- 3 Размеры по вертикали даны от верхних горизонтальных граней опорных консолей РК, ФК и ТК
- 4 Углы приведены в выпуске 3-2.

1030 1-1 0-3 - 0400

1030 1-1 0-3 - 0400

1030 1-1 0-3 - 0400

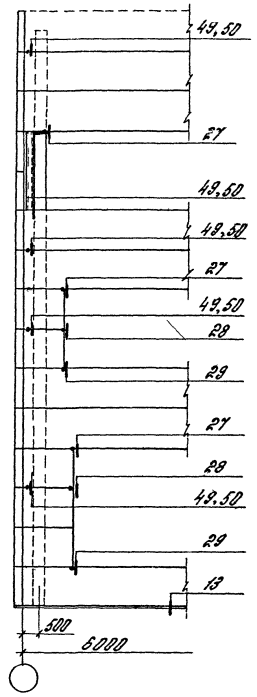
1030 1-1 0-3 - 0400

1030 1-1 0-3 - 0400

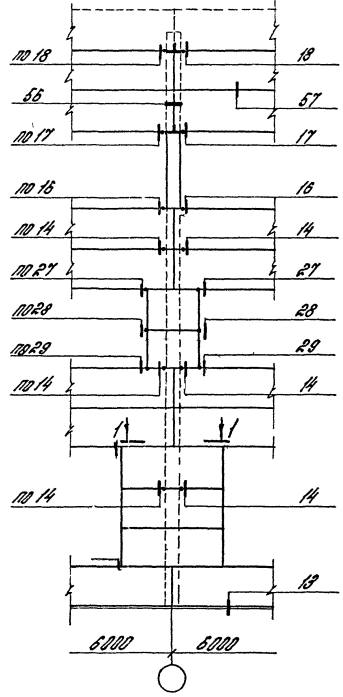
1030 1-1 0-3 - 0400

ДИПРОМЗДАНИ

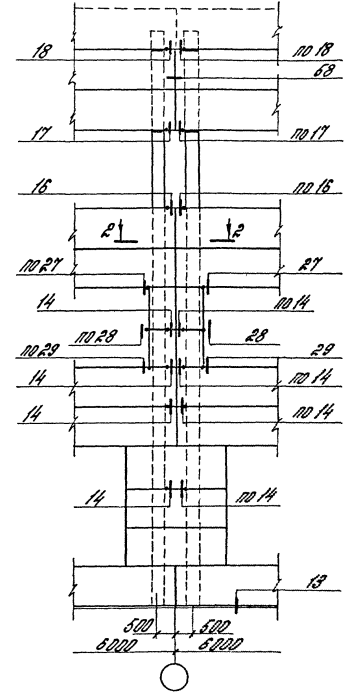
В углу



У рядовой оси



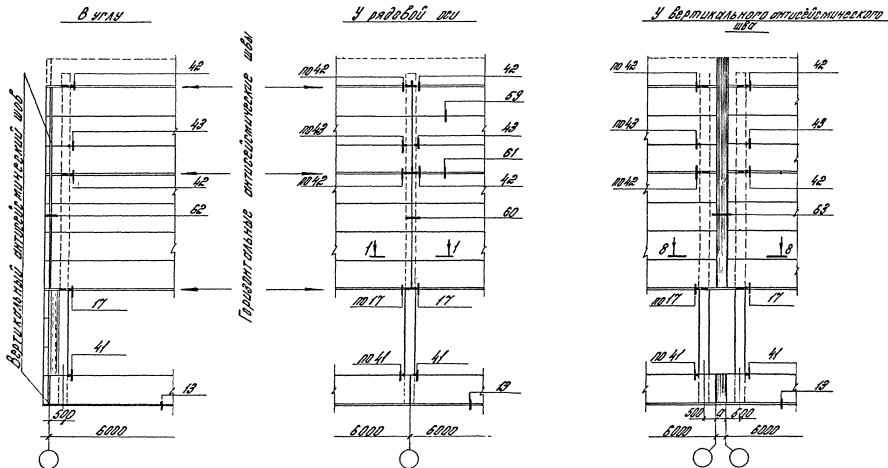
У температурной шва



1 Сечения 1-1 и 2-2 см докум 1 030 1-1 0-3-1100.
 2 Узлы приведены в бытушке 3-2.

			1 030 1-1 0-3-0500			
Рис от	См. проект		Системы расположения элементов крепления панелей к колоннам профильного ради	Введен	Лист	Листов
И. катр	Гайдаров			Р		1
П. катр	Райкобо			ЦНИИПРОМЗАДАНИЙ		
В. катр	Цыганов					
Ст. катр	Мининский, С. Сель					

Шифр проекта: 1 030 1-1 0-3-0500. Взам. инв. № 24



1 Сечения 1-1 и 8-8 см. в.уз.м. 1020 1-1 0-3-1180.

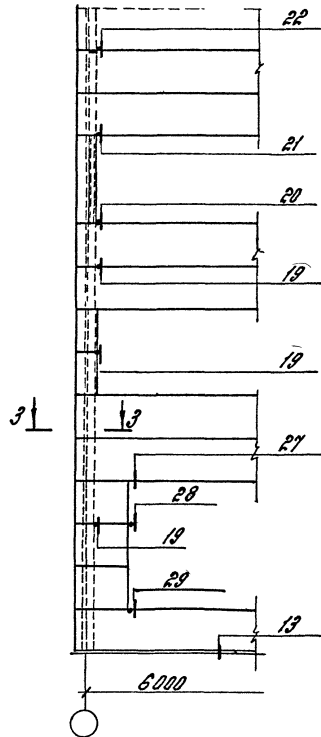
2 Швы привязаны к вышке 3-2.

3 "д" — толщина антисейсмической вставки, определяемая в зависимости от конкретных условий.

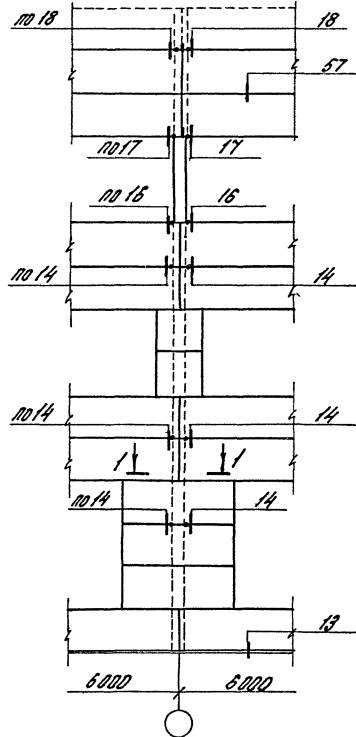
1. 020 1-1 0-3-0620				Лист	Листов
				Р	1
385 шт.	Дюбели	Ø 10	в 2 ряда	ЦНИИПРОМЗДАНИЙ	
1 шт.	Горизонтальный	Ø 10			
1 шт.	Вертикальный	Ø 10			

1. ОБЪЕМ РАСПОЛОЖЕНИЯ ШВОВ И РАСПОЛОЖЕНИЯ ПЕРЕКЛАД И КОЛОМНОМ, ПРИБЛИЖИТЕЛЬНО РАВНОДЕЛЕННЫМ В РАСЧЕТНОЙ ОБЪЕМ И ЧИСЛО ШВОВ 3,5 И 3,5 ШВОВ

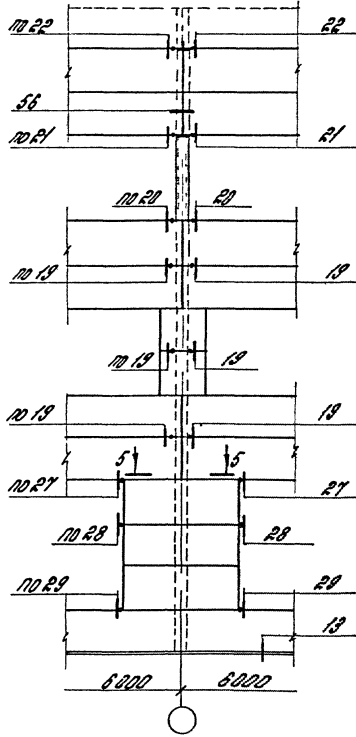
В зглы



У колонны фахверка

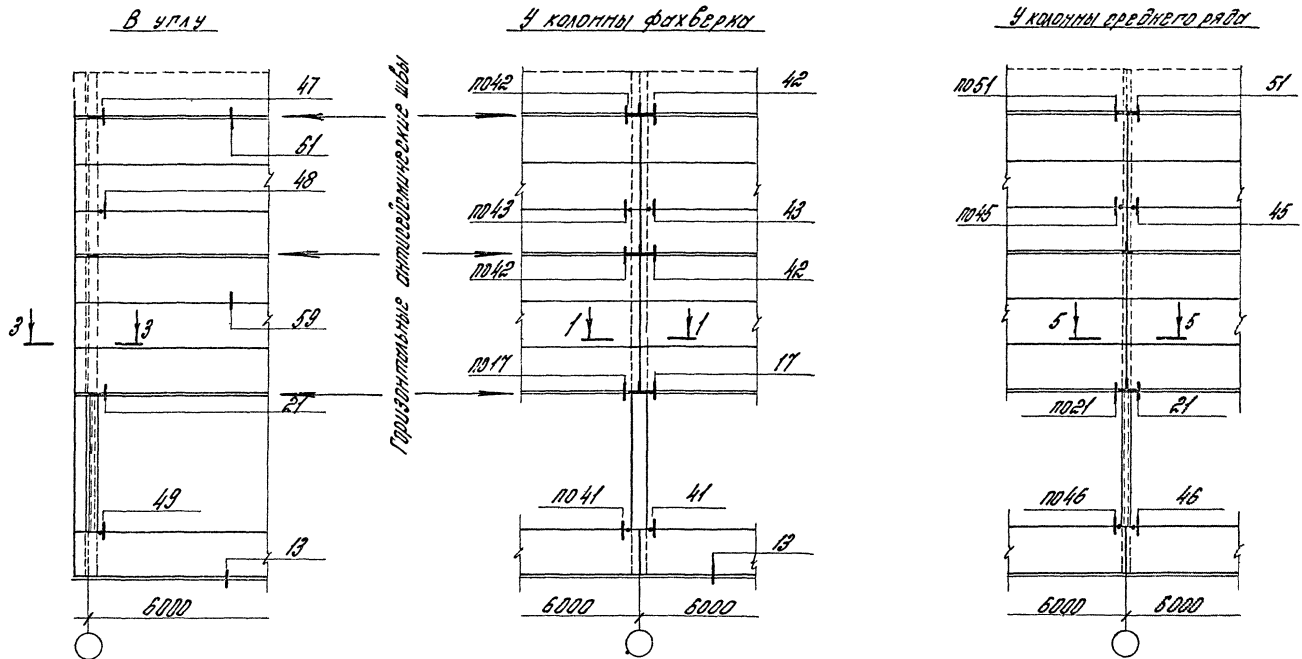


У колонны среднего ряда



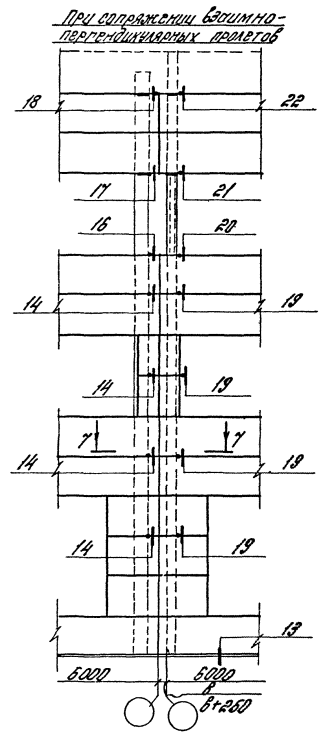
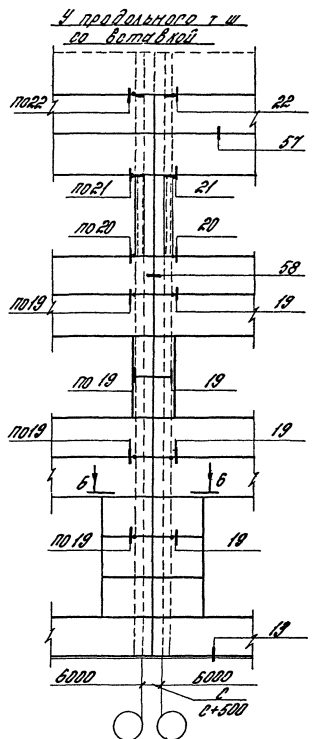
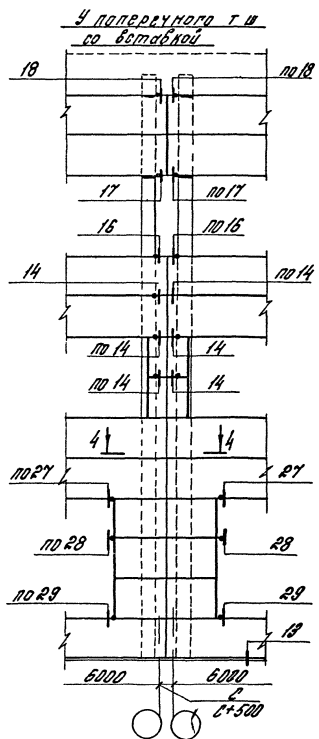
1 Реечения 1-1, 3-3 и 5-5 см донум 1.030 1-1 Д-3 1100
 2 Узлы приведены в вырубке 3-2

				1.030 1-1 Д-3 - 0700		
Рис. от	Проектировщик	Проверен	Сверены	Введен	Лист	Листов
и контр.	Подпись	Подпись	Подпись	Подпись	Р	Л
Д. инженер	С. инженер	С. инженер	С. инженер	С. инженер	ЦНИИПРОМЗ, АННИ	
от инж.	С. инженер	С. инженер	С. инженер	С. инженер		



1 Сечения 1-1, 3-3 и 5-5 см. докум. 1.030-1-0-3-1100.
 2 Узлы приверены в выпуске 3-2

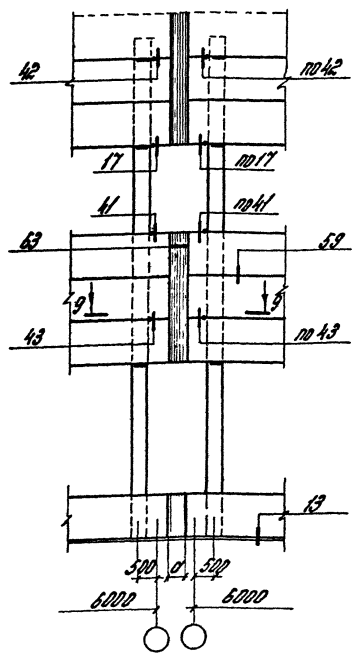
				1.030 1-1 0-3 - 0.800			
Рис. отд.	Инженер			В.Х.М.Н. распорядитель	Сталь	Лист	Листов
И.К.М.Р.	Техник			54.06, крепящая	Д		1
И.И.К.С.	Инженер			панель к колоннам торцевого	ЦНИИПРОМЗДАНИИ		
И.И.К.С.	Инженер			разъёмной в арочной			
И.И.К.С.	Инженер			разъёмной к.В.И.Э.С.С.С.			



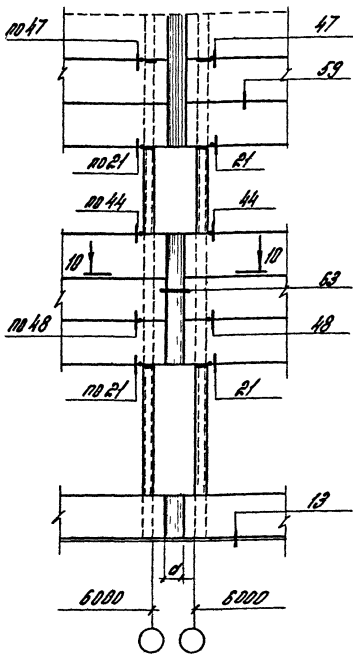
- 1 Сечение 4-4, 6-6 и 7-7 см докум 1.030 1-1.0-3-1100.
- 2 Диаметры привалов в выпуске 3-2
- 3 6 - толщина стальной вставки
- 4 Значение "2" см докум 1.030 1-1.0-3-1100.

				1 030 1-1 0-3 - 0900			
Зав. инж.	С.И.Иванов	Инж.	В.И.Сидоров	Проект восстановления вала с привалом привала к валу, продольного и торцового привал в местах т ш со вставкой	Валов	Лист	Листов
Инж.	В.И.Сидоров	Инж.	В.И.Сидоров		Р		1
				ЦНИИПРОМЗДАНИИ			

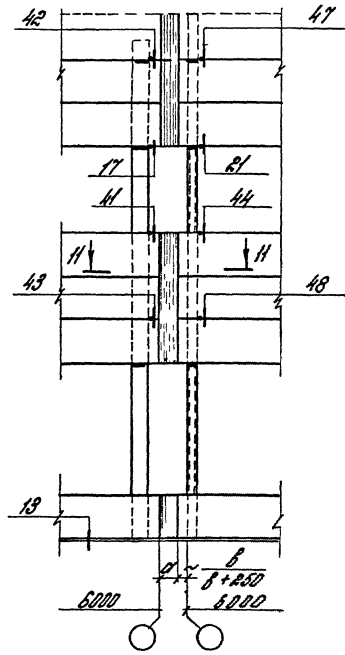
У поперечного Т ш
со вставкой



У продольного Т ш
со вставкой



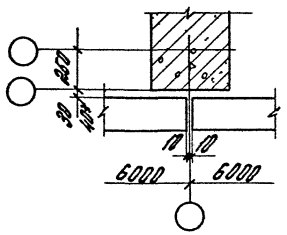
При сопряжении вклинно-
перпендикулярных панелей



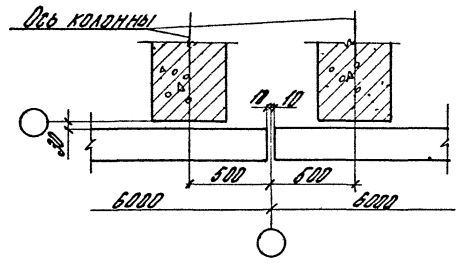
- 1 Сеченные 9-9 10-10 и 11-11 балки в диаметре 1030-1-0-3-1000
- 2 Узлы приведены в вышках 3-2
- 3 "α" толщина антисейсмической вставки, определенная в зависимости от конкретных условий
- 4 "β" толщина стеновой панели

			1 030 1-1 0-3 -1000			
Рис. 079	Применяемый	<i>[Signature]</i>	Схемы изготовления узлов крепления панелей к колоннам, раблаларо и транзитной рабл в местах Т ш со вставкой, расчеты жесткости на 78 в балках	Панель	Лист	Листов
И. контр	Губинский	<i>[Signature]</i>		Р		1
У. ниже	Ручаев	<i>[Signature]</i>		ЦНИИПРОМЗДАНИЙ		
Ст. ниже	А. Шенников	<i>[Signature]</i>				

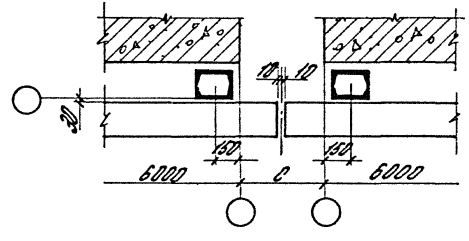
1-1



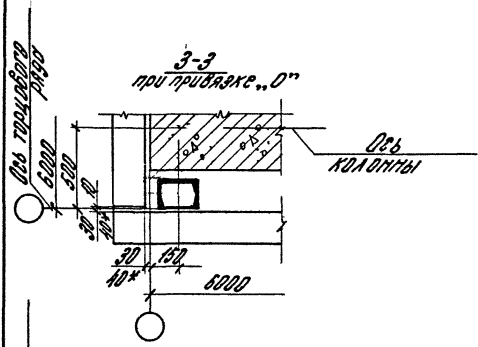
2-2



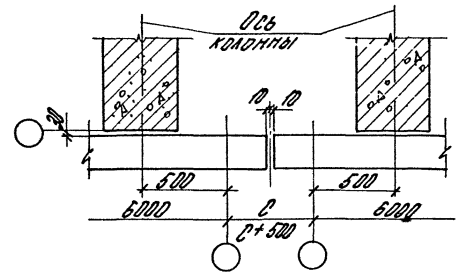
6-6 при вставке „с”



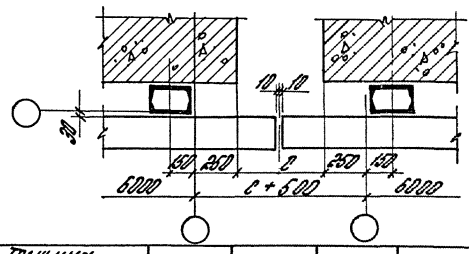
3-3 при вставке „0”



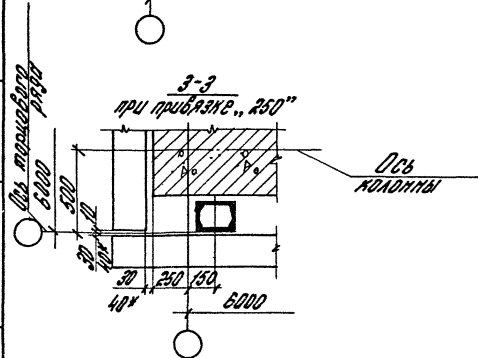
4-4



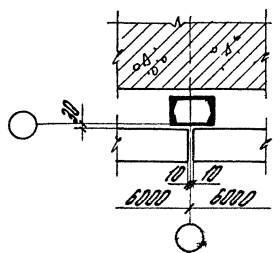
6-6 при вставке „с+500”



3-3 при вставке „250”



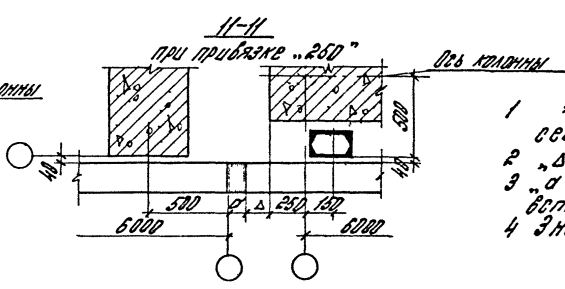
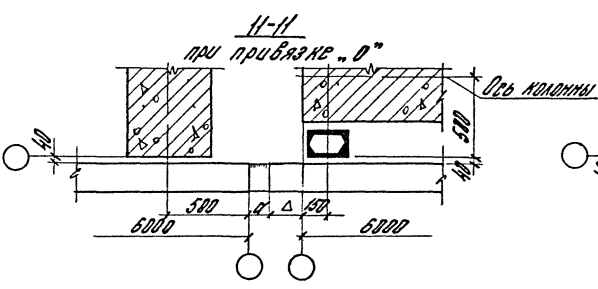
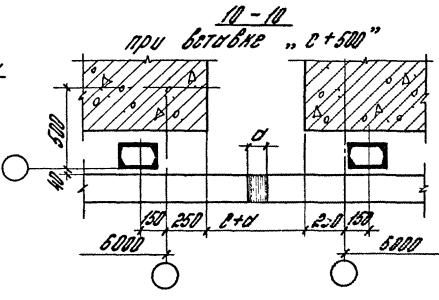
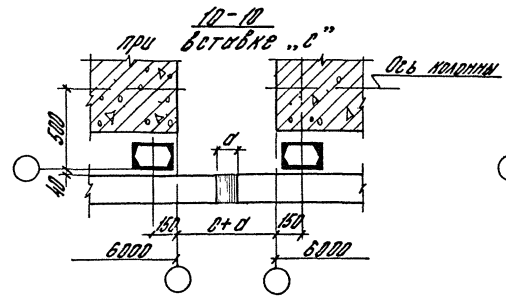
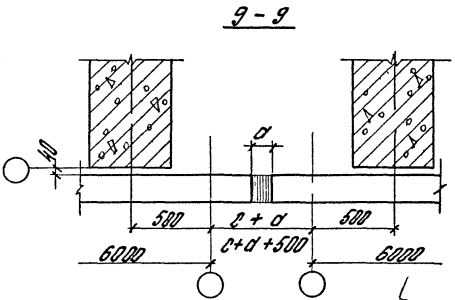
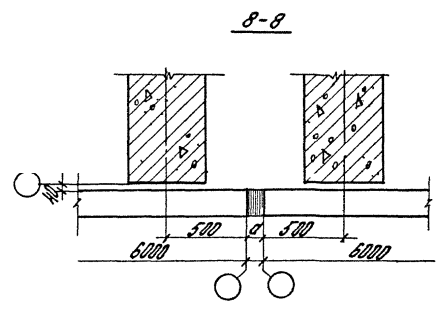
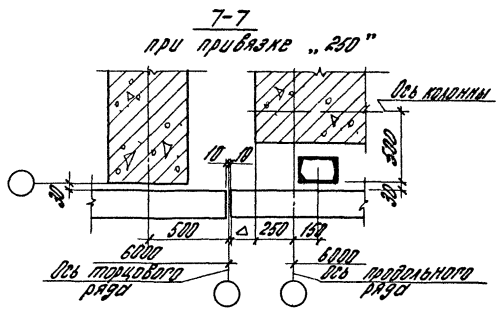
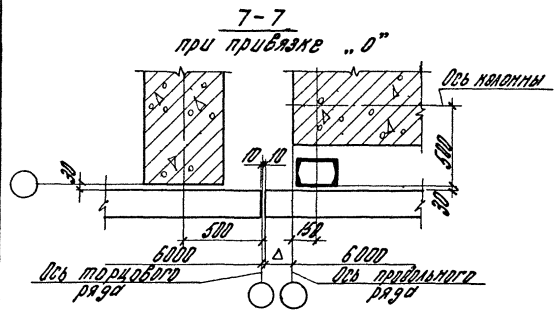
5-5



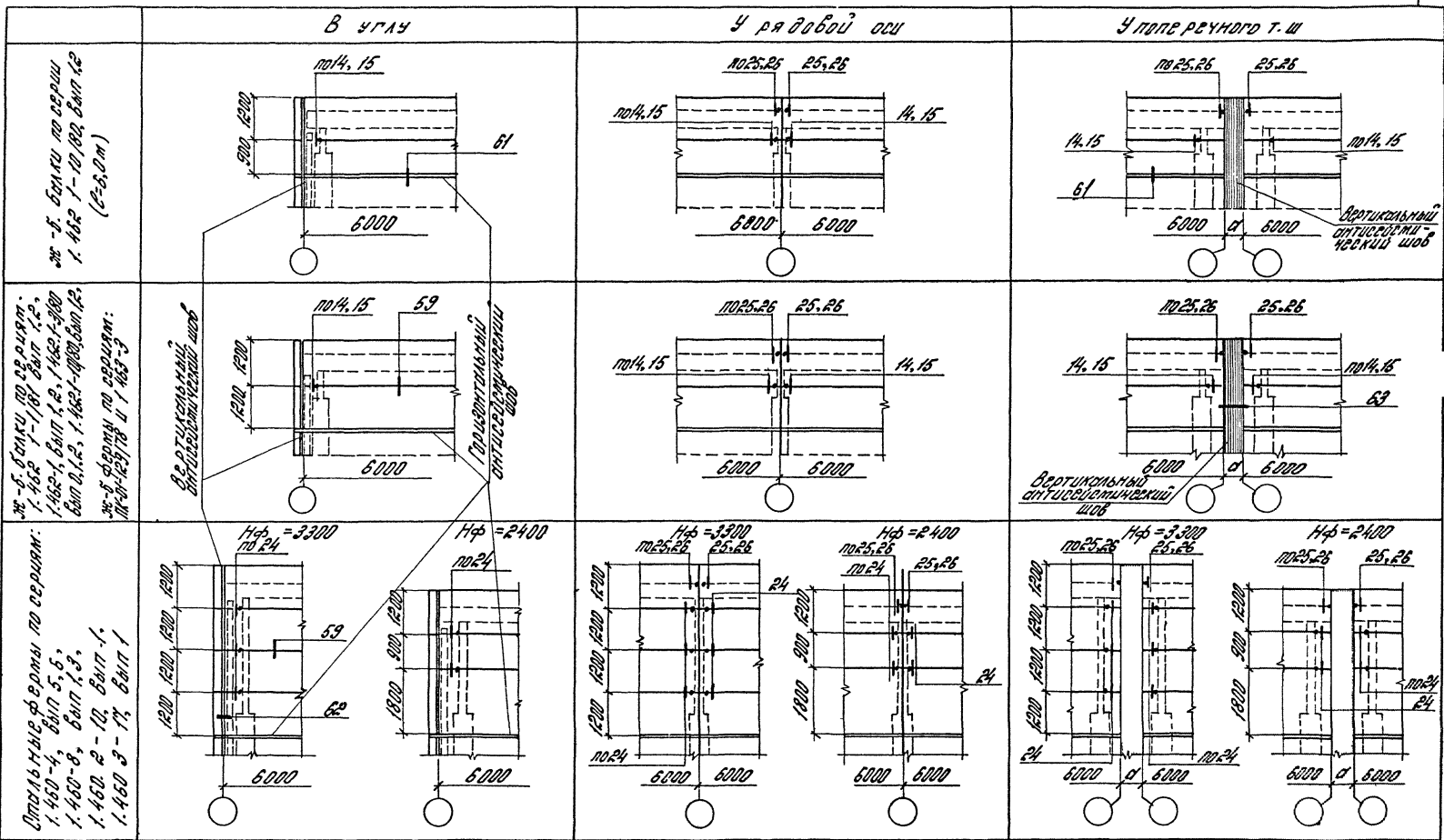
Толщина полки, мм	200	250	300	350
„С”, мм	500	600	700	800

* - в случае применения в
соединениях
разных

				1.030 1-1. 0-3 - 1100		
Рук. отд.	П.И.М.И.И.И.	Л.И.И.И.И.	Л.И.И.И.И.	Л.И.И.И.И.	Л.И.И.И.И.	Л.И.И.И.И.
И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.
И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.
Сечение 1-1 - 11-11				ЦЕНТРОПРОЗДАНИИ		



- 1 * - в случае применения в сейсмических районах
- 2 "ε" - углубление стеновой панели
- 3 "d" - толщина антисейсмической вставки
- 4 Значение "ε" см на листе 1



Формы по сериям:
 1.460-4, был 5, 6,
 1.460-8, был 1, 3,
 1.460-2 - 10, был 1,
 1.460-3 - 17, был 1

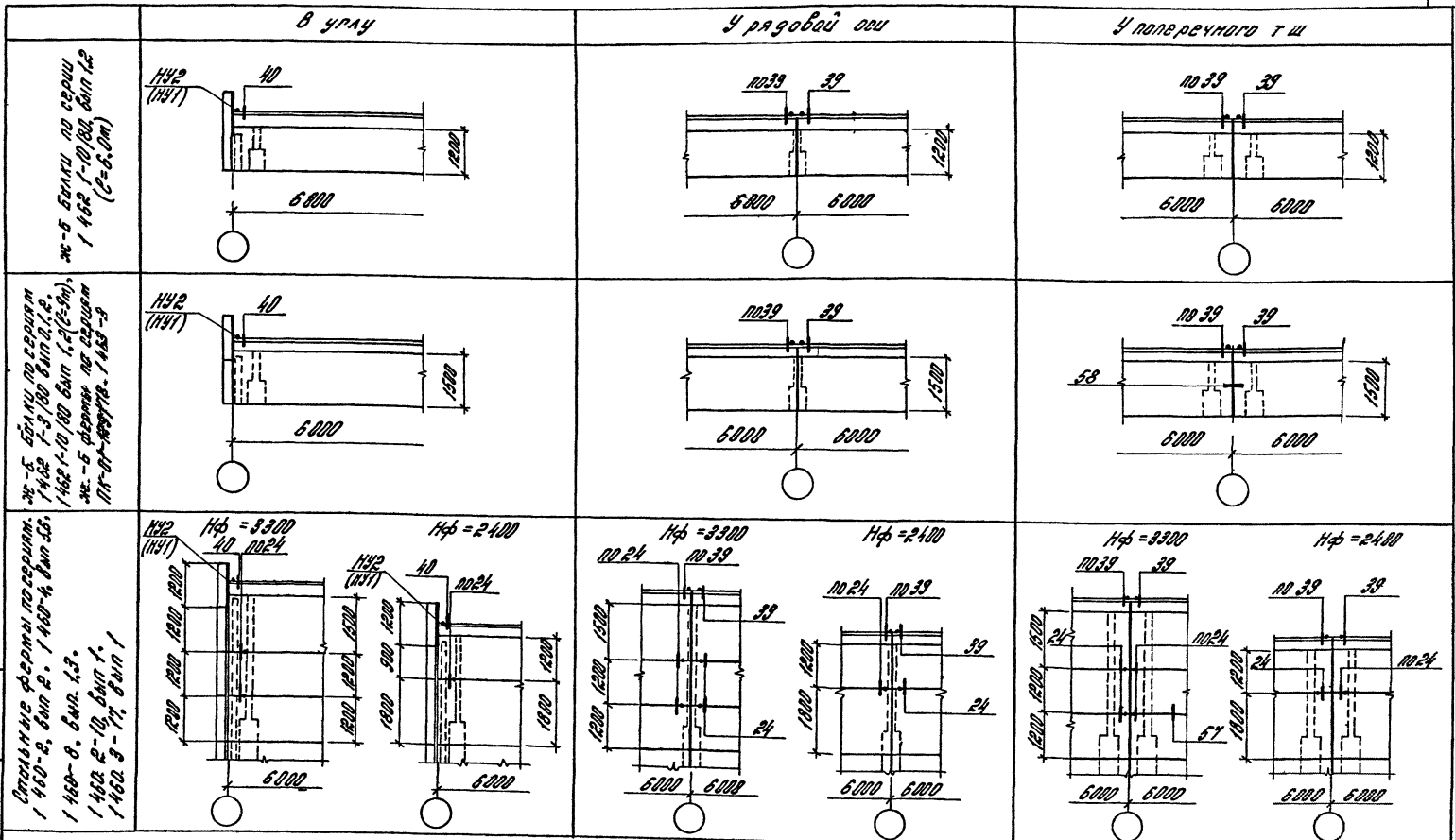
1. Узлы приведены в выпуске 3-2.
2. Hф - высота формы.
3. тл - толщина антисейсмической вставки

Инж. О.Д.	Инженер	С.И.
И.Контр.	Инженер	С.И.
И.И.К.	Инженер	С.И.
Вед. Инж.	Инженер	С.И.
Ст. Инж.	Инженер	С.И.

1. 030. 1-1. 0-3 - 1300

Схема расположения узлов крепления поперечных стоек в продольном направлении. Нормальная конструкция, но при выделении в виде вставки для заделки с расчетной сейсмичностью 7,0 и 8,0 баллов

Сталь	Ауст	Ауст
Р	1	1
ЦНИПРОМЗДАНИИ		



ж-б балки по средине
1462 1-3 (10) балки 1.2,
1462 1-10 (10) балки 1.2 (2-3м),
ж-б балки по средине
1462 1-10 (10) балки 1.2
1462 3-3

Стальные фермы по средине
1460-2, балки 2, 1460-4, балки 5,
1460-8, балки 3,
1460-2-10, балки 1,
1460-3-17, балки 1

1 Узлы приведены в выпуске 3-2
2 Hф - высота фермы
3 в скобках указаны марки угловых настилов для противоположных узлов здания.

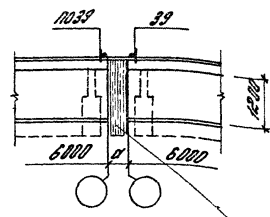
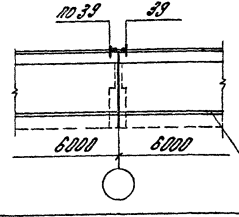
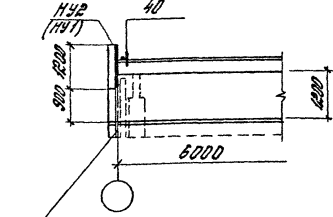
						1 030 1-1 0-3-1400		
Дир. ИО	Инженер	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	
И. ИО	Инженер	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	
И. ИО	Инженер	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	
И. ИО	Инженер	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	
И. ИО	Инженер	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	Инж.	
Схемы продолжения узлов кровельной системы продольных стержней в пределах стропильных конструкций при наружном обходе балки						Проект	Лист	Листов
						Р	1	1
						ЦНИИПРОМЗДАНИИ		

в углу

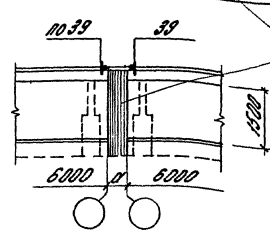
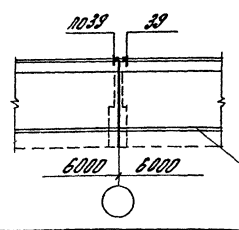
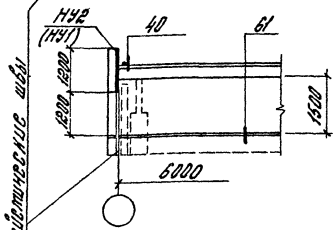
у радовой оси

у поперечного т.ш.

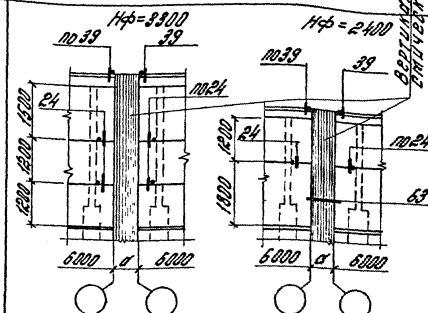
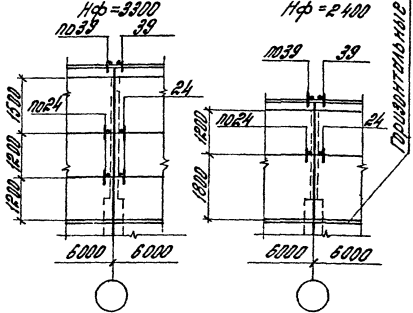
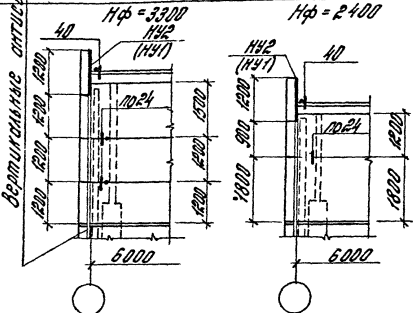
ж.-б. балки по средам
1. 450 - 1-10 бал. 12
1. 450 - 1-10 бал. 12
(С=6,0м)



ж.-б. балки по средам
1. 450 - 1-10 бал. 12, 1. 450 - 1-10 бал. 12
1. 450 - 1-10 бал. 12, 1. 450 - 1-10 бал. 12
(С=9 м); 1. 450 - 1-10 бал. 12
ж.-б. фермы по средам:
1. 450 - 1-10 бал. 12, 1. 450 - 1-10 бал. 12



Стальные фермы по средам:
1. 450 - 1-10 бал. 12;
1. 450 - 4 - бал. 5, 6;
1. 450 - 3 - 17 бал. 1, 5;
1. 450 - 8 бал. 1, 3



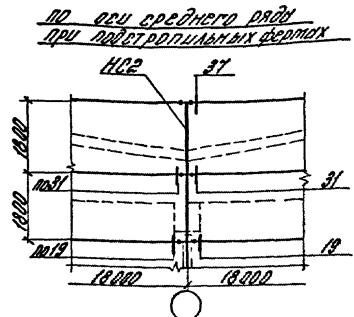
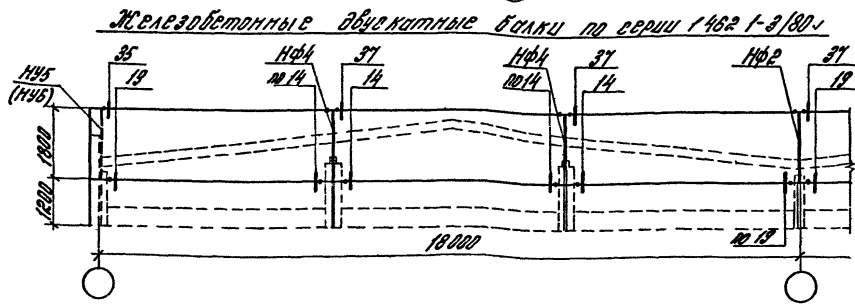
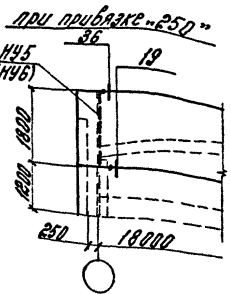
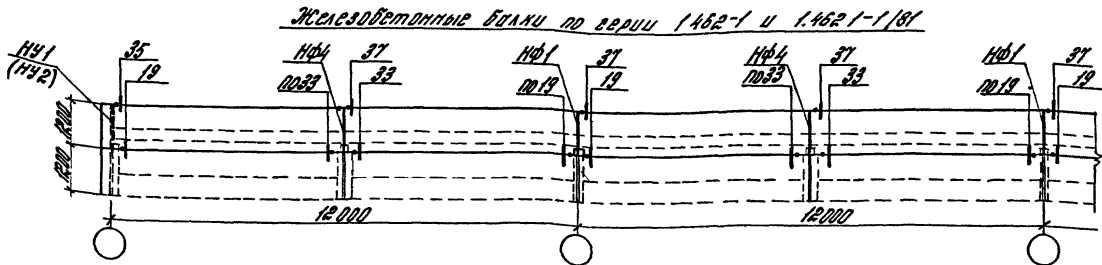
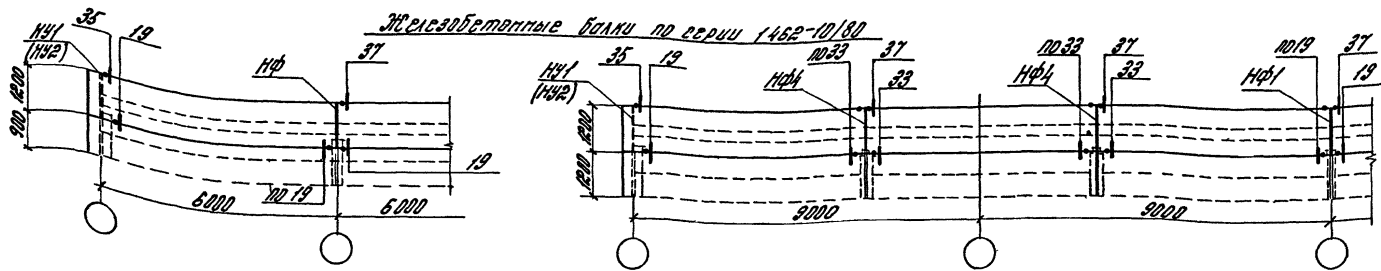
1. Узлы приведены в выпуске 3-2.
2. Hф - высота фермы
3. В скобках указаны марки стальных профилей для металлокаркасных узлов

Зод. инж.	Синявский	М.
Инж.	Голубев	С.
Инж.	Рубцов	С.
Инж.	Ситов	М.
Инж.	Автоматов	С.

1. 030. 1-1. 0-3 - 1500

Схемы расположения узлов	Курсов	Лист	Листов
Курсов	Р		

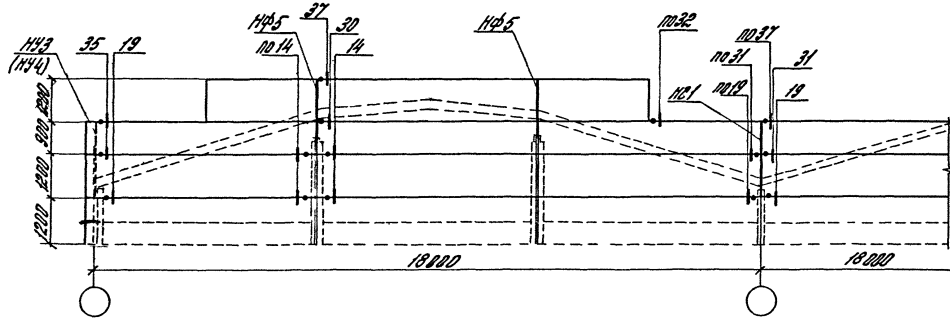
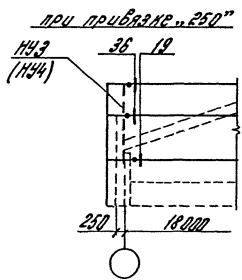
ЦНИИПРОМЗДАНИИ



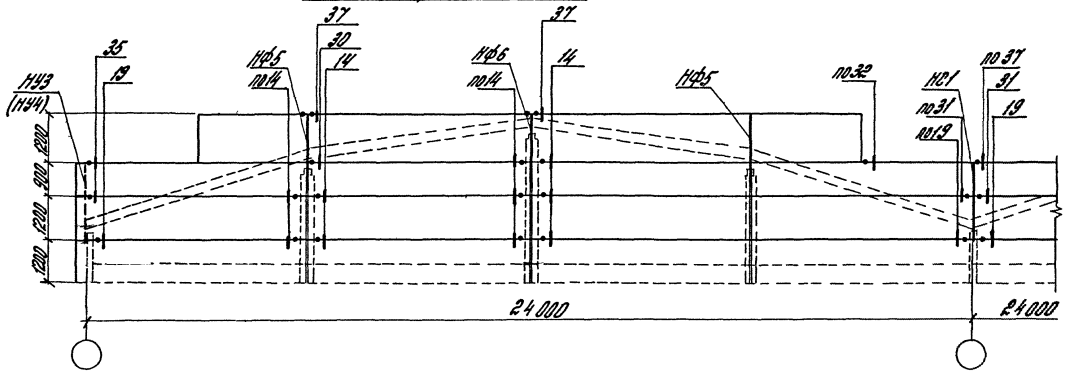
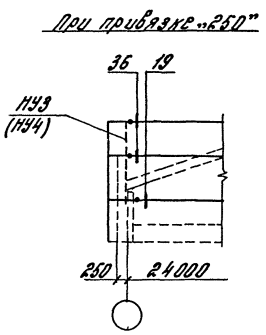
1 Узлы приваены в выпуске 3-2
 2 в окобках указаны мерки угловых насадок
 для противоположных углов званий

			1 030 1-1 0-3-1600		
Руч отг	Емильевич	<i>[Signature]</i>	Окмы расположения узлов		Стелба
И контр	Гаряева	<i>[Signature]</i>	крепления панелей торцовых стел		Авст
Пл шик	Рудиков	<i>[Signature]</i>	определях высоты ж-з стропильных		Авст
Вод шик	Удцова	<i>[Signature]</i>	балок (в том числе для званий с		1
От шик	Алишанова	<i>[Signature]</i>	исчетной несущимостью 2,5 т/м²)		ЦНИИПРОМЗДАНИИ

Фермы пролетом 18 м



Фермы пролетом 24 м



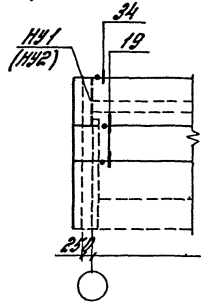
Узел привязки

1 Узлы привязаны в выпуске 3-2
 2 В скобках указаны марки угловых
 для противоположных углов здания

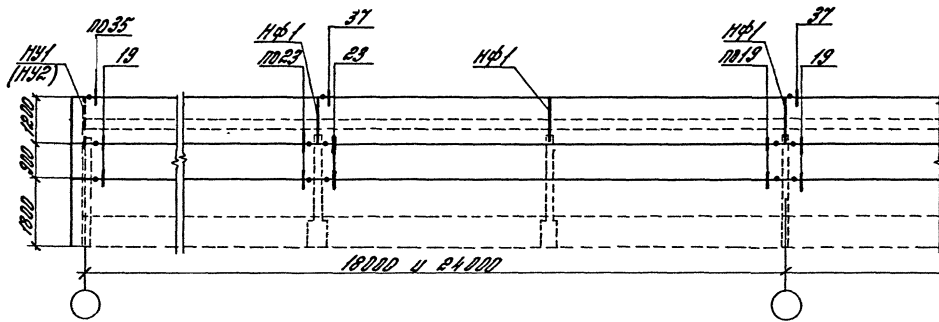
1 030 1-1 0-3 -1700

Руч. отд.	Оптимизация	И	Охемы расположения узлов,	Проект	Лист	Листов
И контр.	Проектирование	З/В	крепления панелей торцовых	Р		1
Дизайн	Выполнение	И/В	стен в пределах, высоты ферм	ЩИНИПРОМЗДАНИИ		
Визуализация	Сметная	И/В	сборки, высота и ширина в том			
ИТ дизайн	Монтажные	И/В	числе для фермы в Аэропорту			
			и ширина			

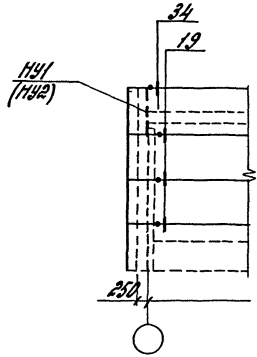
При привязке «250»



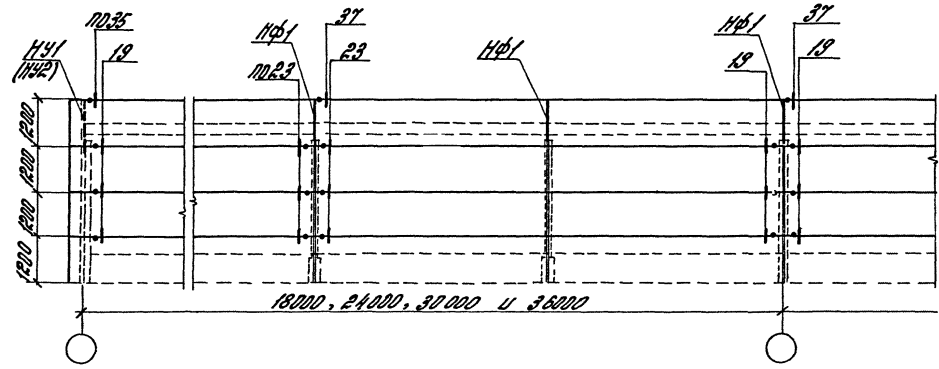
Фермы пролетом 18 и 24 м (Нф=2400)



При привязке «250»



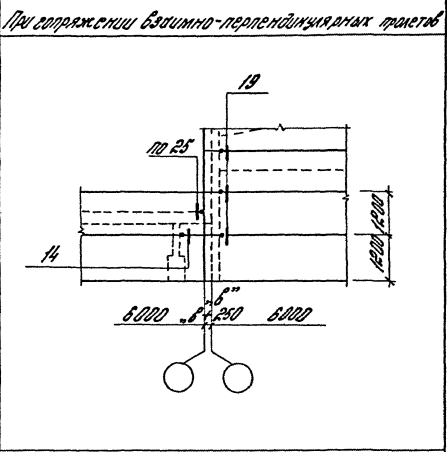
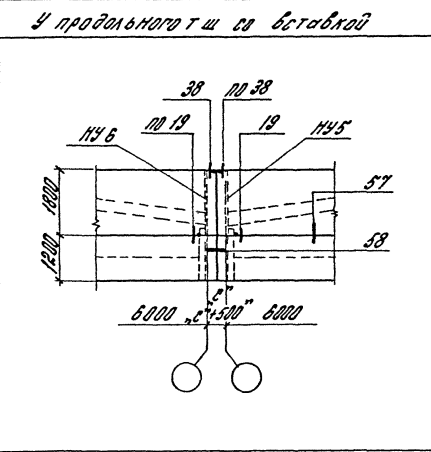
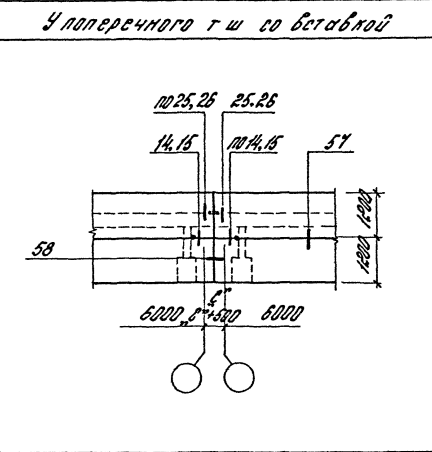
Фермы пролетом 18, 24, 30 и 36 м (Нф=3300)



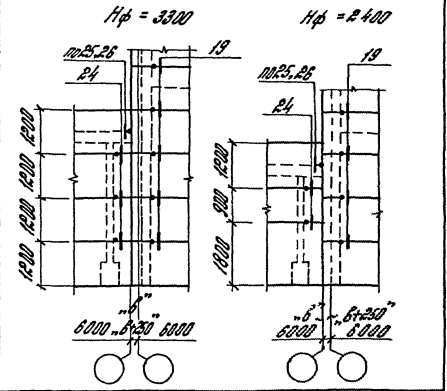
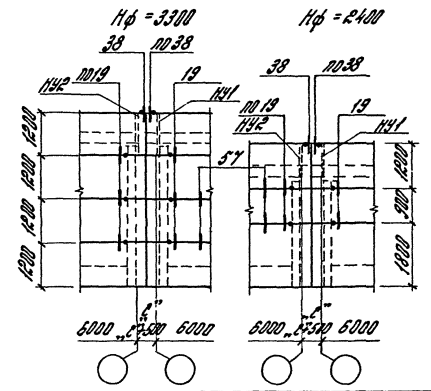
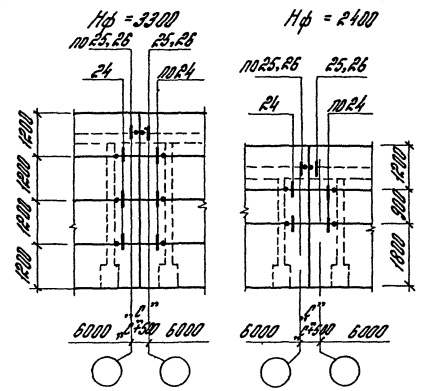
1. Узлы приведены в выпуске 3-2.
2. В узлах указаны марки угловых насадок для противоположных углов здания.
3. Нф - высота фермы

				1. 030. 1-1. 0-3-1800		
РК 010	СШАЛАНДЖИ	Ан	СХЕМА РАСПЛОЖЕНИЯ ЧЛАЗОВ	Стройб. Аэроп.	Аэроп.	
Н. 0102	Ручейск	Р	ИЗМЕНЕНИЯ ПЕРЕМЕНЫ ТИПОВЫХ СТЕЖ	Р	Р	
И. 0102	Ручейск	С	СМЕРКАЮЩИЕ ВЫСОТЫ ФЕРМ ВЕРХУ			
В. 0102	Централь	В	1450-2, 1450-2, 1450-3, 1700, 1450-8			
С. 0102	Абсолют	С	(ВТОМ ЧИСЛЕ ДЛЯ ЗДАНИЙ С НАЧ. УР.			
Д. 0102	Абсолют	Д	ПОД СЕЛЕНАМИ 2, 3 И 8 ЧЛАЗОВ)			
				ЦНИИПРОМЗАДАНИЙ		

ж-й блок по серии
1 462 1-2/100 вып 0, 1, 2,
ж-й формы по сериям
1463-3 и ПМ-01-12/18



Стальные формы по сериям
1 460-2 вып 2, 1 460-4 вып 5, 6,
1 460-8, вып 1, 3, 1 460 2-10/11,
1 460 3-17, вып 1



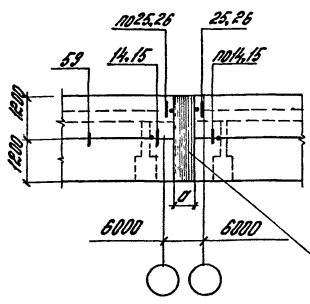
1. "б" - толщина стеновой панели
2. Hφ - высота формы
3. Узлы приведены в выпуске 3-2
4. Значение "с" см докум 1020-1-0-3-1100

Рук. отв.	См. выписку	1/2
Н. центр	Копировать	1/2
18.01.66	Рисовать	1/2
В.И.И.	Утвердить	1/2
27.01.66	Дальнейшее	1/2

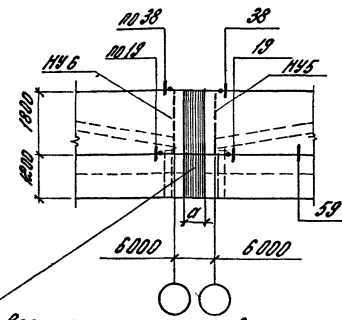
1 030 1-1 0-3 -1980

Система расположения	Рядов	Лист	Листов
узлов крепления панелей	Р		1
в местах т ш со вставкой	ЦНИИПРОМЗДАНИИ		
в местах выгоды стено-панельных конструкций			

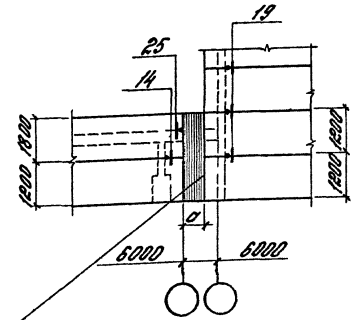
У поперечного т.ш. со вставкой



У продольного т.ш. со вставкой



При сопряжении взаимно-перпендикулярных пакетов

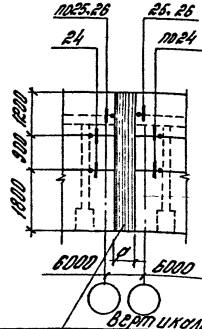
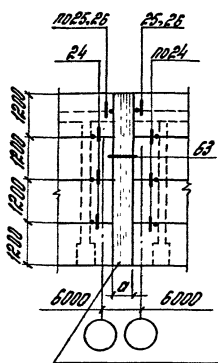


вертикальные антисейсмические швы

*ж-ч: детали по серии
1.468-1-3-180 бол. 0.1.82.
ж-б: фланцы по сериям
1.468-3 и ПН-01-180/178*

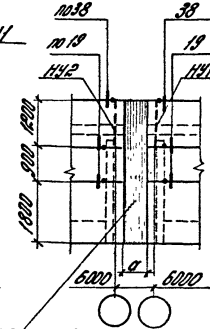
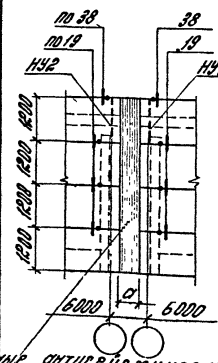
Hф = 3300

Hф = 2400



Hф = 3300

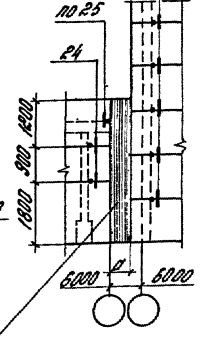
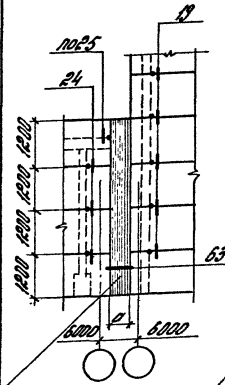
Hф = 2400



вертикальные антисейсмические швы

Hф = 3300

Hф = 2400



*Стальные формы по сериям:
1.460-4, бол. 5.5, 1.460-2-10, бол. 1.
1.460-3-17, бол. 1.
1.460-8, бол. 1, 3*

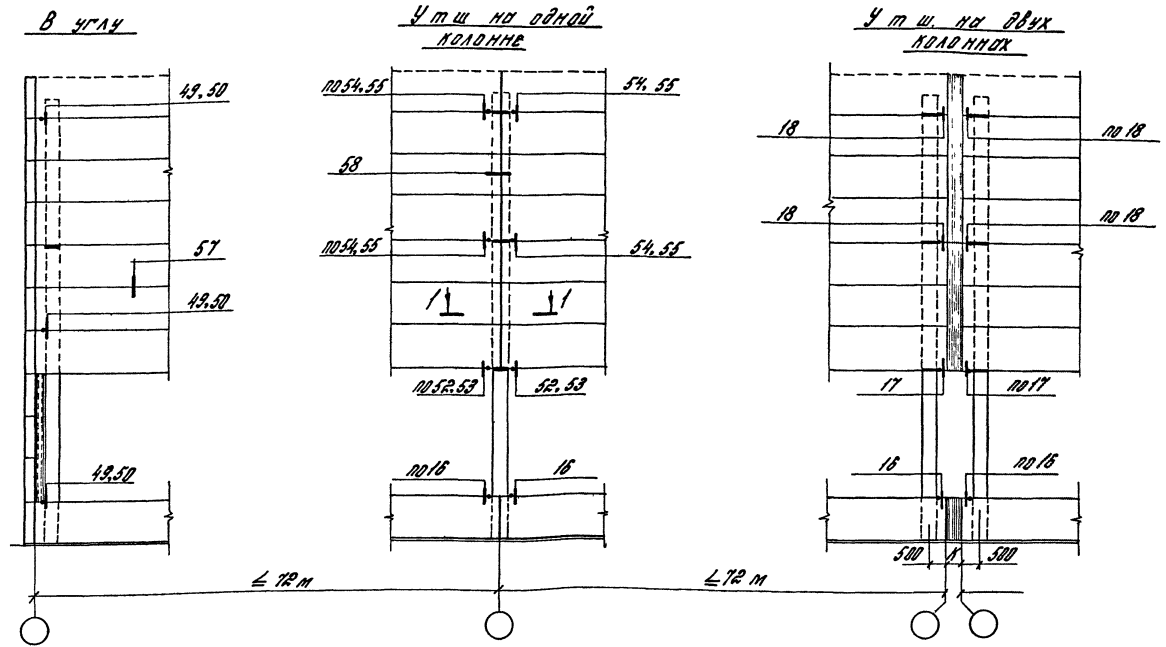
1. Узлы приведены в выпуске 3-2
2. Hф - высота фермы.
3. 3-8 - толщина антисейсмической вставки определяемая в зависимости от конкретных условий.

1.030.1-1.0-3-2000

Эль. инж.	В.И.Климов	С
Н.инж.	Л.И.Смирнов	С
В.инж.	В.И.Смирнов	С
Ст.инж.	В.И.Смирнов	С

Схемы расположения узлов крепления тонгара в т.ш. со вставками. Размеры указаны в мм. Числовые значения в скобках - размеры в мм.

В.инж.	А.В.Смирнов	С
В.инж.	А.В.Смирнов	С
ЦНИИПРОМЗДАНИИ		



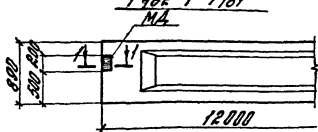
- 1 К-величина температурного шва между увеличенными температурными блоками устанавливается расчетом при конкретном проектировании
- 2 Сечение 1-1 приведено на докум. 1030 1-10-3-1100
- 3 Углы приведены в выпуске 3-2.

			1 030 1-1 0-3 - 2 100			
Р/К от	Исполнитель	И	ВСЕМЫ ОДОБРОЛЖЕНИЯ ВЗАМО КРЕПЛЕНИЯ ПИКАРВУ К КОЛОННАМ ПЛУМБОВОГО РЯДА ЗАПЯТЫИ В УВЕЛИЧЕННЫМИ АКСИОНАЛЬНЫ МЕЖДУ ТЕМПЕРАТУРНЫМИ ШВЫМИ	Состав	Авст	Автот
В контр	Проверка	С		Р		
В проект	Рисовал	С				
Ведущий	Утвердил	С				
Ст. инж.	Дополнительно	С				

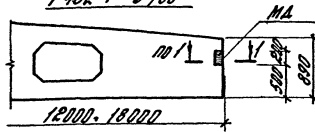
ЦНИИПРОМЗДАНИИ

ЦНИИПРОМЗДАНИИ

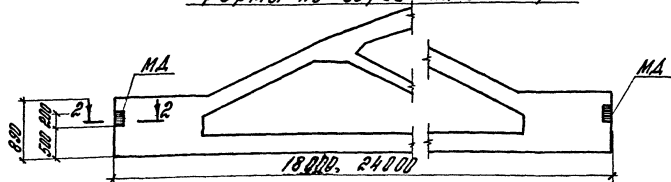
Балки по ссрш
1462 1-1/81



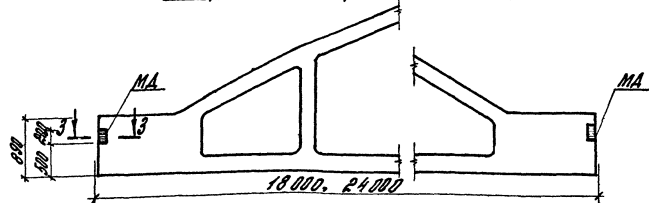
Балки по ссрш
1462 1-3/80



Фермы по ссрш ПЖ-01-129/78



Фермы по ссрш 1463-3



Балки по ссрш 1462 1-10/80

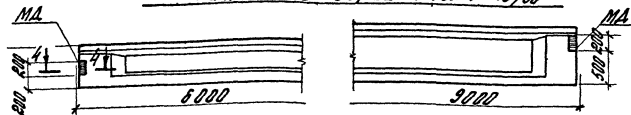


Таблица для выбора допустительных
эксцентрисов извсели

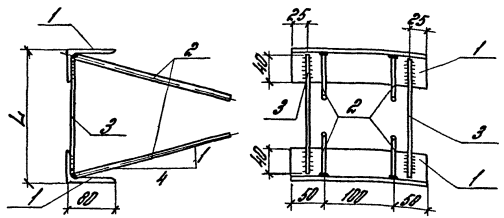
Тип конструкции	Пролет, м	Ширина пояса, мм	Марка допустительного извсели	№И
Балки по ссрш 1462 1-10/80	6	200	МА1	2
	9	220	МА2	2
Балки по ссрш 1462-1 ч 14621-1/81	12	230	МА5	2
	12	200	МА1	2
Балки по ссрш 1462 1-3/80	18	200	МА1	2
	18	240	МА3	2
		280	МА5	2
Фермы по ссрш 1463-3	18	240	МА3	2
		280	МА5	2
	24	240	МА3	2
		280	МА5	2
Фермы по ссрш ПЖ-01-129/78	18	200	МА1	2
		250	МА4	2
		300	МА5	2
	24	250	МА4	2
		300	МА6	2
		350	МА7	2

1 030 1-1 0-3 -2200

Рук.пр. <input checked="" type="checkbox"/> Смирновский Н. контр. <input checked="" type="checkbox"/> Руднев В. инженер <input checked="" type="checkbox"/> Руднев Инж. спец. <input checked="" type="checkbox"/> Черныш Инж. спец. <input checked="" type="checkbox"/> Мамонтова	СИСТЕМА РАСКЛАДКИ ДОПУСТИТЕЛЬНЫХ ЭКСЦЕНТРИСОВ ИЗВЭСЛИ В ПРОДОЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЯХ	Введен <input checked="" type="checkbox"/> Акт <input checked="" type="checkbox"/> Акт <input checked="" type="checkbox"/> Р. / / ЦНИИПРОМЗДАНИИ
---	--	--

Изд. № 4 1980г. Издательство «Строиздат» Ленинград

Формат Лист	№	Обозначение	Наименование	№	Пример №
			<u>Документация</u> 1.030 1-1 0-3 - 22 10 25		
			<u>Детали</u>		
64	1	1.030 1-1 0-3 - 22 11	Уголок 80x50x5 ГОСТ 8081-79 2	1,18	
64	2	1.030 1-1 0-3 - 22 12	Стержень ф8x170 ГОСТ 10682-80 4	0,13	
			<u>Перечень деталей для исполнения</u> 1.030 1-1 0-3 - 22 10	МА1	
			<u>Детали</u>		
64	3	1.030 1-1 0-3 - 22 13	Стержень ф8x170 ГОСТ 10682-80 2	0,03	
			1.030 1-1 0-3 - 22 10 - 01	МА2	
			<u>Детали</u>		
64	3	1.030 1-1 0-3 - 22 14	Стержень ф8x170 ГОСТ 10682-80 2	0,04	
			1.030 1-1 0-3 - 22 10 - 02	МА3	
			<u>Детали</u>		
64	3	1.030 1-1 0-3 - 22 15	Стержень ф8x170 ГОСТ 10682-80 2	0,04	



Обозначение	Марка	L, мм	Масса
1.030 1-1 0-3 - 22 10	МА1	200	2,9
- 01	МА2	220	3,0
- 02	МА3	240	3,0

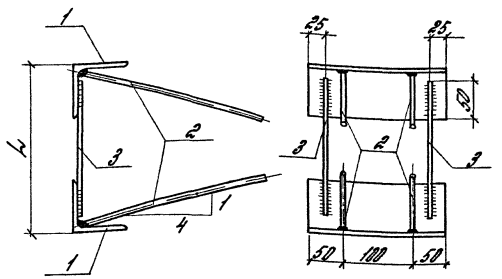
1 Соединение стержней втавр с уголком выпол-
нить под углом флюса
2 Сборку производить электродом типа ЭИ2
ГОСТ 9467-75

1.030 1-1 0-3 - 22 10		Лист 2	Лист 3
Дополнительное изделие заказное МА1-МА3		ЦНИПРОМЗДАНИЙ	
Рис. 012	Эскизы	Лист 2	Лист 3
И. контр.	Губин		
П. инж.	Рябенко		
В. инж.	Удальцов		
В. инж.	Александров		

1.030 1-1 0-3 - 22 10 25			
Дополнительное изделие заказное МА1-МА3		Рядовая марка	Нормировка
Сборочный чертеж		Р	1-5
		Лист	Листов 1
		ЦНИПРОМЗДАНИЙ	

Код	Марка	Мат	Обозначение	Наименование	Код	Примечание	
				<u>Документация</u>			
			1 030 1-1 0-3 - 2220 06	Оборочный чертеж			
				<u>Детали</u>			
64	1		1 030 1-1 0-3 - 2221	Уголок стальной ГОСТ 8059-76 № 200	2	1,99	
64	2		1 030 1-1 0-3 - 2222	Стержень ф6АЛ700Г5701-82 2-200	4	0,19	
			<u>Переменные данные для исполнения</u>				
			1 030 1-1 0-3 - 2220			МА4	
				<u>Детали</u>			
64	3		1 030 1-1 0-3 - 2223	Стержень ф6АЛ700Г5701-82 2-200	2	0,04	
			1 030 1-1 0-3 - 2220 - 01			МА5	
				<u>Детали</u>			
64	3		1 030 1-1 0-3 - 2224	Стержень ф6АЛ700Г5701-82 2-200	2	0,05	
			1 030 1-1 0-3 - 2220 - 02			МА6	
				<u>Детали</u>			
64	3		1 030 1-1 0-3 - 2225	Стержень ф6АЛ700Г5701-82 2-200	2	0,06	
			1 030 1-1 0-3 - 2220 - 03			МА7	
				<u>Детали</u>			
64	3		1 030 1-1 0-3 - 2226	Стержень ф6АЛ700Г5701-82 2-200	2	0,06	

1 030 1-1 0-3 - 2220		
Инж. ст.2	Инженерский	Дополнительное изделие Закладное МА4-МА7
1 инст.	Горюхов	
11 инст.	Рычков	
10 инст.	Горюхов	
67 инст.	Александров	
ЦНИИПРОМЗДАНИИ		Лист 1

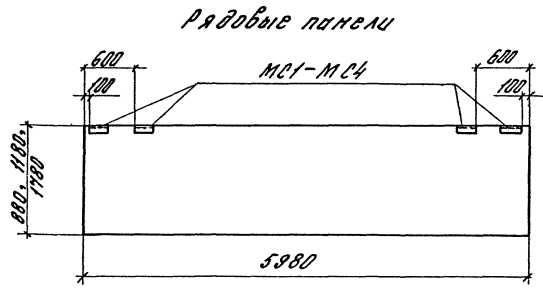
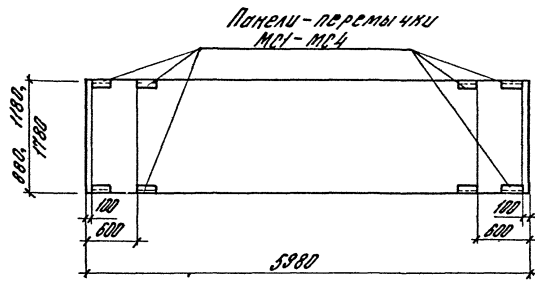


Обозначение	Марка	L, мм	Масса
1 030 1-1 0-3 - 2220	МА4	250	4,48
-01	МА5	280	4,48
-02	МА6	300	4,50
-03	МА7	350	4,50

1 Соединение стержней втавр с уголком выполнять под углом флюса
 2 Сборку производить электродами Э42 ГОСТ 9467-75

Инж. ст.2
 1 инст.
 11 инст.
 10 инст.
 67 инст.

1 030 1-1 0-3 - 2220 05		
Инж. ст.2	Инженерский	Дополнительное изделие Закладное МА4 - МА7 Оборочный чертеж
1 инст.	Горюхов	
11 инст.	Рычков	
10 инст.	Горюхов	
67 инст.	Александров	
ЦНИИПРОМЗДАНИИ		Лист 1



Серия панелей	Толщина панели, мм	Марка звукоизоляционного материала
1.030 1-1	200	МС1
	250	МС2
	300	МС3
	350	МС4

Закладные узлы МС1-МС4
приведены на листе 2230 05

Шифр докум. Подпись и дата. Взам инв. №

			1.030 1-1 0-3 - 2300			
Рук. отд.	Инженер	А	Схема расположения закладных узлов панелей продольных ст. ст. примыкающих в узлу, в пределах высоты колонн, для работы с расчетной вел. тпч и остатка ст. ст. и 3 балков	Лист	Листов	
И. контр.	Рудяков	В. С.		Р	1	
И. инж.	Рудяков	В. С.		ЦТИИПРОМЗВНИИ		
Ст. инж.	Альбицкий	В. С.				

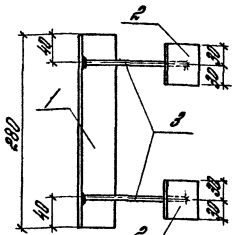
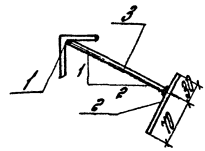
Колонтур	Вид	Мат	Обозначение	Наименование	Кол	Примечание
				<u>Документация</u>		
А4			1.030.1-1.0-3-2330 СБ	Оборочный чертеж		
				<u>Детали</u>		
Б4	1	1.030.1-1.0-3-2331	Шпиль М3х16 ГОСТ 8309-78 С=300		1	1,60
Б4	2	1.030.1-1.0-3-2332	Шайба 60х100 ГОСТ 11303-74		2	0,28
Б4	3	Переменные данные для исполнения				
			1.030.1-1.0-3-2330		МС1	
			<u>Детали</u>			
		1.030.1-1.0-3-2333	Стержень ф10АШ ГОСТ 5181-82 С=100		2	0,09
			1.030.1-1.0-3-2330-01		МС2	
			<u>Детали</u>			
		1.030.1-1.0-3-2334	Стержень ф10АШ ГОСТ 5181-82 С=200		2	0,18
			1.030.1-1.0-3-2330-02		МС3	
			<u>Детали</u>			
		1.030.1-1.0-3-2335	Стержень ф10АШ ГОСТ 5181-82 С=300		2	0,18
			1.030.1-1.0-3-2330-03		МС4	
			<u>Детали</u>			
		1.030.1-1.0-3-2336	Стержень ф10АШ ГОСТ 5181-82 С=310		2	0,19

1.030.1-1.0-3-2330

Дополнительное изделие
заказное МС1-МС4

Листов 1

ЦНИИПРОМЗДАНИИ



1. Переменные стержней
вместе с листом и
уточкам выключать по
данным с листа
2. Обратку производить
электродом типа ЗСР
ГОСТ 9457-75.

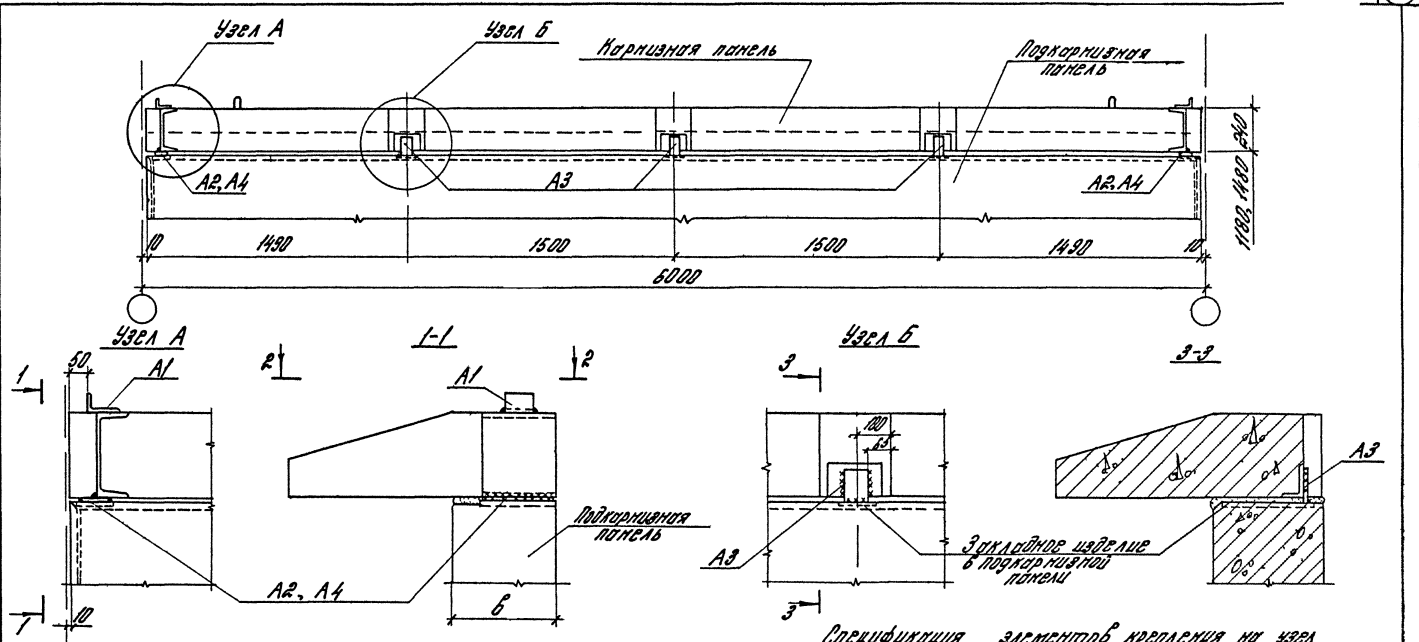
Обозначение	Марка	Масса
1.030.1-1.0-3-2330	МС1	2,3
-01	МС2	2,4
-02	МС3	2,5
-03	МС4	2,5

1.030.1-1.0-3-2330 СБ

Дополнительное изделие
заказное МС1-МС4.
Оборочный чертеж

Листов 1

ЦНИИПРОМЗДАНИИ



Спецификация элементов крепления на узел А

Марка	Обозначение	Поштеткование	№ узла		Масса	Примечание
			А	Б		
A1	10201-1 0-3-2401	Угол 20х50х8 ГОСТ 8808-72 С-30	1	0,7		
A2	-2402	Лист 74х70х150 ГОСТ 13903-74*	1	1,2		при $\delta = 200-250\text{мм}$
A3	-2403	Лист 8х70х100 ГОСТ 13903-74*	1	0,4		
A4	-2404	Лист 14х70х200 ГОСТ 13903-74*	1	1,5		при $\delta = 200-250\text{мм}$

1020 1-1 0-3-2400

Изгот. С.И.Иванов Н.И.Иванов Т.И.Иванов В.И.Иванов	Проверка Проверка Проверка Проверка	Крепление карнизной панели и подкарнизной панели	Лист Лист Лист	Лист Лист Лист
---	--	--	----------------------	----------------------

Монтажные сборные швы $t_{ш} = 8\text{мм}$

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ
 Институт проектирования и строительства