https://zavodjbi.com/

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1.030.1 - 1

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

ВЫПУСК 0-3

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ СТЕН ОДНОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

РАЗРАБОТАНЫ:

ЦНИИпромзданий
зам. дирек. ин-та С. ГЛИКИН
нач. отдела Г. СМИЛЯНСКИЙ
гл. инж. проекта А. РУДАКОВ

ЦНИИЭП торгово-бытовых зданий и туристских комплексов
директор ин-та В. ЛЕПСКИЙ
нач. отдела Б. ВОЛЫНСКИЙ
гл. констр. отдела С. ШАЦ
гл. инж. проекта А. ШАНАУРОВА

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
1.030 1-1 0-3 - 000013	Пояснительная записка	4
-0100	Схемы расположения закладных изделий в панелях	11
-0200	Спецификация закладных изделий на панель по схеме	20
-0300	Схемы расположения узлов крепления стоек и насадок торцового фахверка. Ключ для подбора стоек торцового фахверка	21
-0400	Схемо расположения узлов крепления и ключ для подбора опорных конголей	23
-0500	Схемы расположения узлов крепления панелей к колонном продольного ряда	24
-0600	Схемы расположения узлов крепления панелей к колонном продольного ряды зданий с расчетной сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов	25
-0700	Схемы расположения узлов крепления панелей к колонном торцового ряда	26
-0800	Схемы расположения узлов крепления панелей к колонном торцового ряды зданий с расчетной сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов	27
-0900	Схемы расположения узлов крепления панелей к колонном продольного и торцового рядов в местох тш со вставками	28
-1000	Схемы расположения узлов крепления панелей к колонном продольного и торцового рядов в местох тш со вставками с расчетной сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов	29
1.030 1-1 0-3 - 1100	Сечение 1-1 - 11-11	30
-1200	Схемы расположения узлов крепления панелей продольных стен в пределах несущих конструкций покрытия при внутреннем отводе воды	32
-1300	Схемы расположения узлов крепления панелей продольных стен в пределах несущих конструкций покрытия при внутреннем отводе воды для зданий с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов	33
-1400	Схемы расположения узлов крепления панелей продольных стен в пределах стропильных конструкций при наружном отводе воды	34
-1500	Схемы расположения узлов крепления панелей продольных стен в пределах высоты стропильных конструкций при наружном отводе воды для зданий с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов	35
-1600	Схемы расположения узлов 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
-1700	Схемы расположения узлов крепления панелей торцовых стен в пределах высоты ферм серий 1463-3 и ПК-01-129/78 (в том числе для зданий с расчетной сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов)	37

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

Рук отд	Смиланский		
Н. контр	Гадыева		
Гл. инж	Рудаков		
Ст. инж	Двинянинова		

1.030 1-1.0-3-0000

Содержание

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Обозначение	Наименование	Стр
1.030.1-1.0-3 - 1800	Схемы расположения узлов крепления панелей торцовых стен в пределах высоты ферм серий 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
-1900	Схемы расположения узлов крепления панелей в местах т.ш. со вставками в пределах высоты стропильных конструкций	39
-2000	Схемы расположения узлов крепления панелей в местах тш со вставками в пределах высоты стропильных конструкций для зданий с расчетной сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов	40
-2100	Схемы расположения узлов крепления панелей к колонным продольного ряда зданий с увеличенными расстояниями между температурными швами	41
-2200	Схема расположения дополнительных закладных изделий в стропильных конструкциях	42
-2210	Дополнительное изделие закладное МД1-МД3	43
-2210СБ	Дополнительное изделие закладное МД1-МД3. Сборочный чертеж	
-2220	Дополнительное изделие закладное МД4-МД7	44
-2220СБ	Дополнительное изделие закладное МД4-МД7 Сборочный чертеж	
-2300	Схема расположения закладных изделий панелей продольных стен, примыкающих в углу, в пределах высоты колонн, для зданий с расчетной сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов	45
-2330	Дополнительное изделие закладное МС1-МС4	46
-2330СБ	Дополнительное изделие закладное МС1-МС4. Сборочный чертеж	
-2400	Крепление карнизной панели к подкарнизной панели	47

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам. инв.№

https://zavodjbi.com/

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 Толщины легкобетонных панелей 200, 250, 300 и 350 мм

Легкие бетоны на пористых заполнителях (керамзитобетон, перлитобетон, аглопоритобетон) плотного строения и поризованных при плотности в сухом состоянии $\gamma_{сух}$ = 900 - 1200 кг/м³

1.3 Толщины ячеистобетонных панелей 200, 250 и 300 мм

Ячеистые бетоны автоклавного твердения при плотности в сухом состоянии $\gamma_{сух}$ = 700 - 800 кг/м³

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 теплотехнические характеристики панелей из указанных материалов приведены на докум 1.030.1-1.0-0.001 ПЗ лист 3-8.

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

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

1.5 В каждом конкретном проекте толщина стен должна быть уточнена экономическим расчетом исходя из экономически целесообразного сопротивления теплопередаче $R_o^{эк}$, 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 осям колонн, образуя отдельные оконные проемы шириной соответственно 4,8 и 3,0 м. При этом высота сплошного остекления допускается для деревянных переплетов до 4,8 м, металлических до 7,2 м

Простенки могут быть установлены и в пролете при высоте окна из деревянных переплетов - 1.2 и 1.8 м, при металлических переплетах - 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 простенков

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

Толщина панели, мм	Панели из ячеистых бетонов		Панели из легких бетонов			
	Плотность бетона в сухом состоянии, кг/м³					
	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	23.4	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

Рук отд	Ямпольский		1.030.1-1.0-3-0000 ПЗ
Н контр	Гольдин		
ГИП	Рыжков		Пояснительная записка
Ст инж	[illegible]		Стадия Р; Лист 1; Листов 7
			ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв. № подл. | Подп. и дата | Взам. инв. №

фундаментные балки ФБ6-2 — ФБ6-5, ФБ6-7 — ФБ6-10, ФБ6-12 — ФБ6-15

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

$$h_o = \frac{S_o}{6}\left(1 - \frac{q_o}{q}\right) \quad (м),$$

где S - площадь оконного проема в $м^2$,

q_o - расчетная нагрузка от веса оконного заполнения в $кг/м^2$,

q - расчетная нагрузка от веса стены в $кг/м^2$

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

2.5 Навесные стены выполняются из панелей длиной равной шагу колонн, с проемами ленточного остекления. 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 навесных стен необходимо иметь в виду, что на опорные консоли устанавливаются надоконные панели, при этом вес яруса ограничен прочностью консоли и панели в местах опирания.

В случае, если вес яруса, приходящийся на консоль, превышает величину, приведенную в таблице (докум. 1.030.1-1.03-0400) высоту яруса необходимо уменьшить, установив дополнительную опорную консоль по высоте яруса, с установкой на консоль разгрузочной панели

2.6 При выборе и обосновании типа стен (навесных 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 агрессивных средах применение навесных стен не рекомендуется

2.6 При проектировании навесных 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

2.7 Цокольная часть навесных и самонесущих стен может выполняться из легкобетонных панелей

Нижний ряд панелей из ячеистого бетона должен опираться на кирпичный цоколь высотой 300 или 600 мм, т.е. кратный модулю по высоте панелей, выложенный поверх 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

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

3.2 При строительстве в сейсмических районах стены по высоте разбиваются на ярусы, устанавливаемые на опорные консоли

В швах между ярусами устраиваются горизонтальные антисейсмические швы (см. докум. 1.030.1-1.3-2-49)

Инв. № подл.	Подпись и дата	Взам. инв. №

Первый ярус опирается непосредственно на фундаментную балку

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

$$h = \frac{\delta}{\Delta} H_к \quad (м),$$

где δ - максимальное смещение панели относительно каркаса, допускаемое конструкцией крепления (δ=30мм),

Δ - максимальное смещение верха колонн от действия сейсмического толчка (в мм),

$H_к$ - высота колонны до низа стропильных конструкций (в м)

Значения Δ приведены в сериях рабочих чертежей колонн

3.3 Антисейсмические швы (горизонтальные и вертикальные) должны заполняться только упругими синтетическими прокладками (см докум 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 заменить закладное изделие М2 на М1с - М3с в зависимости от толщины стен. При этом привязка закладных изделий к торцам панелей остается 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 парапетные панели должны соответствовать по армированию 4 нагрузке т е не менее 200 кг/м²

Это требование относится и к панелям парапета 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 соблюдение следующих условий

- 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 собственно панель и приходящуюся от примыкающего к ней остекления, определяется по формуле

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

где $q_н$ - нормативная ветровая нагрузка, соответствующая району строительства и высоте строящегося здания,

H - высота остекления в м,

$в$ - высота панели в м

При этом нормативная ветровая нагрузка Q_1,

Инв № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

Схема 1. Ленточное остекление
Переплеты l=6,0м с шагом импостов 1,2м

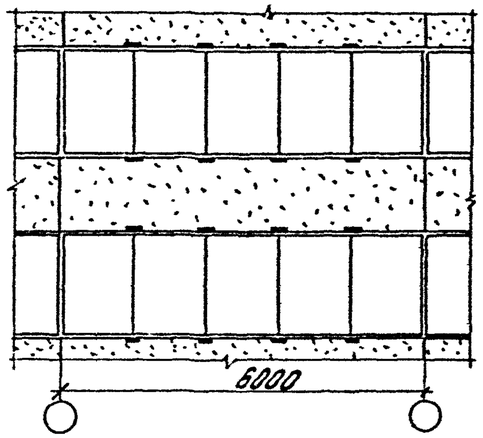


Схема 2. Отдельные проемы шириной 4,8м
Переплеты с шагом импостов 1,2м

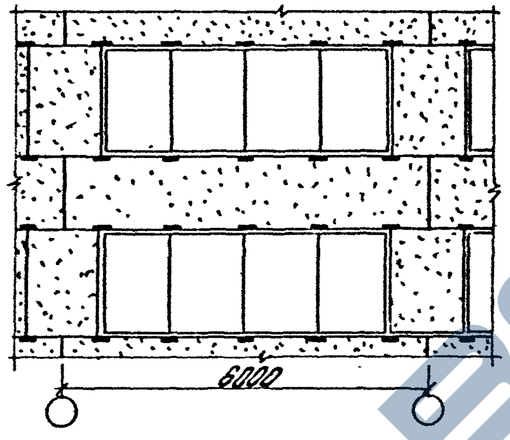


Схема 3. Отдельные проемы шириной 2,0м
Переплеты с шагом импостов 1,2+0,6+1,2м

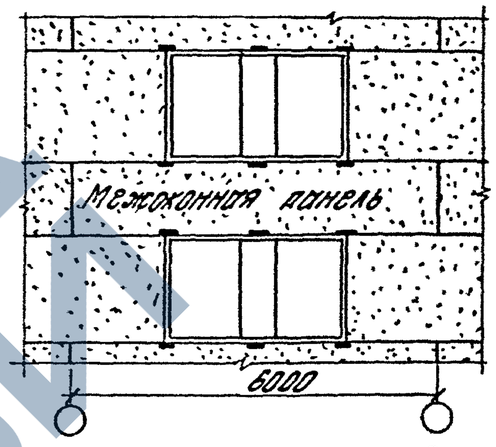


Схема 4. Отдельные проемы шириной 1,8м
Переплеты с шагом импостов 1,2+0,6м

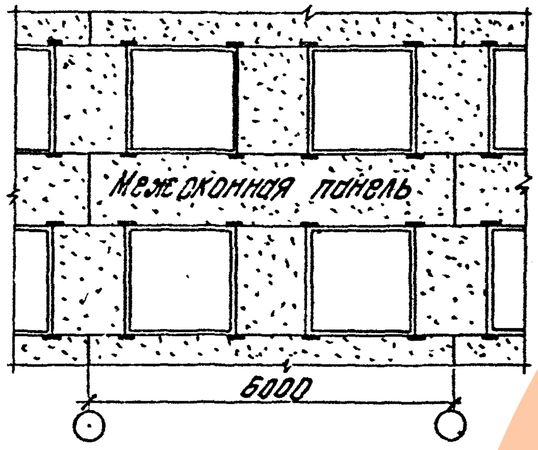


Схема 5. Отдельные проемы шириной 4,5м
Переплеты с шагом импостов 1,5м

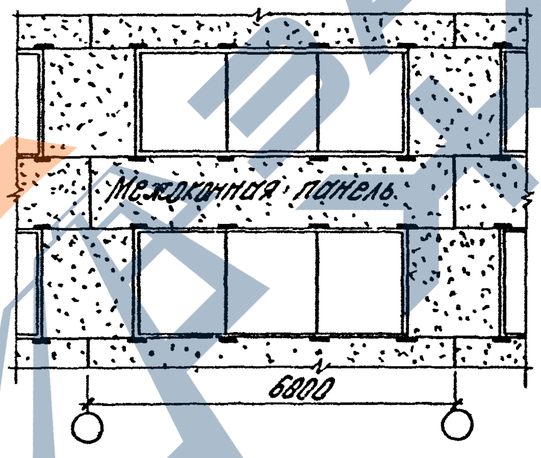


Схема 3а. Отдельные проемы шириной 2,0м
Переплеты с шагом импостов 1,5м

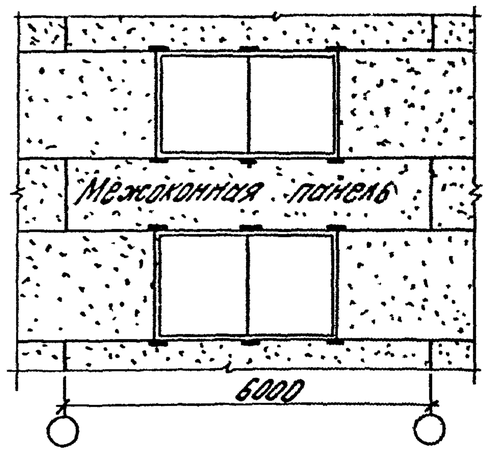
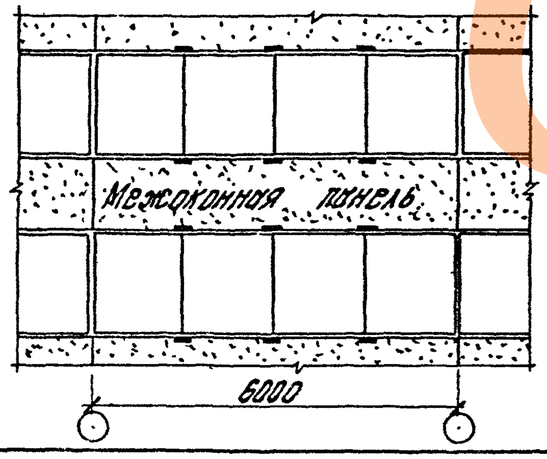


Схема 1а. Ленточное остекление
Переплеты с шагом импостов 1,5м



Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

приходящаяся на остекленную поверхность проема и передающаяся на грань надоконной или подоконной панели, должна удовлетворять условию

$$Q_1 \leq (q_0 - q_н)\frac{b}{2} \text{ (кг/м)},$$

где q_0 - нормативная ветровая нагрузка, на которую рассчитаны панели

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

4.7 Панели рассчитаны на ветровые нагрузки от 50 до 300 кг/м^2

Панель, соответствующая определенной ветровой нагрузке в диапазоне от 50 до 300 кгс/м^2 имеет цифровой индекс в марке Градация нагрузок принята через 50 кгс/м^2

Индекс в марке	1	2	3	4	5	6
Величина нагрузки кгс/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 закладных изделий в панелях приведен на док -0100

V Углы и температурные швы.

5.1 Углы стен решены с помощью удлиненных панелей, устанавливаемых в углах по торцам зданий Удлинение панелей соответствует толщине и привязке („0" или „250") продольных стен

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

VI Конструкция швов

6.1 Швы между панелями, как правило, должны заполняться цементным раствором и упругими синтетическими прокладками из поризола (ГОСТ 19177-73) и гернита (ГОСТ 19177-81) с герметизирующей мастиками тиоколовыми строительного назначения марки АМ-0,5 (по ГОСТ 13489-79), защищающими упругие прокладки от внешних атмосферных воздействий и солнечной радиации Заполнение швов следует производить в соответствии с „Указаниями по герметизации стыков при монтаже строительных конструкций" СН 420-71

6.2 Применение для заполнения швов одного цементного раствора допускается только при отсутствии упругих синтетических материалов

6.3 Антисейсмические швы (горизонтальные и вертикальные) должны заполняться только упругими синтетическими прокладками или прошивными минераловатными жгутами (докум 1.030.1-1.3-2-49).

VII Оформление проектов с применением серии 1.030 1-1

8 конкретном проекте должны быть приведены

- схемы расположения панелей стен с маркировкой узлов, выполненные на основании схем расположения узлов крепления панелей, приведенных в данном выпуске,
- спецификации стеновых панелей и стальных элементов крепления панелей к каркасу,
- наименование, характеристики и расход материалов на швов,
- чертежи дополнительных закладных изделий и схемы их расположения, выполненных по аналогии с приведенными на докум -2200, 2210, 2300
- указания по антикоррозионной защите стальных соединительных элементов, разработанные в соответствии с требованиями главы СНиП II-28-73*,
- указания о применяемых электродах для монтажной сварки,
- порядок и условия выполнения монтажных работ (в необходимых случаях),
- ведомости расхода материалов суммарные для стен

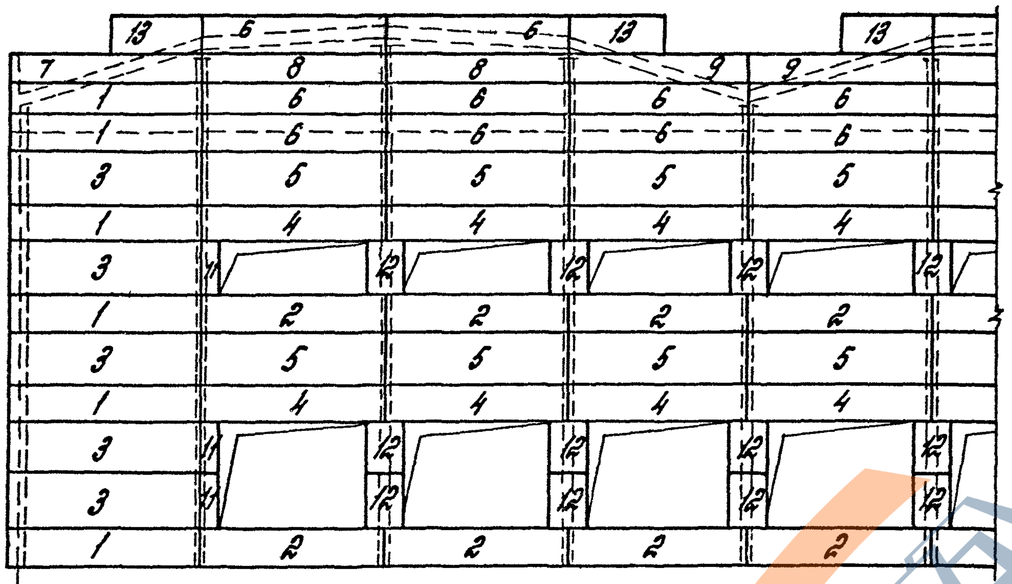
а) на панели и закладные изделия к ним,

б) на конструкции металлического фахверка, крепежные изделия, опорные консоли и элементы крепления

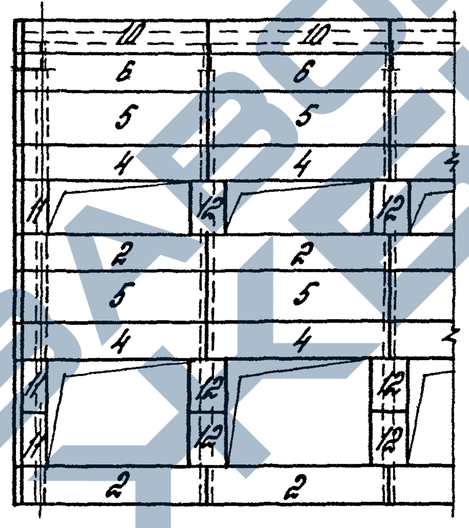
Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам. инв.№

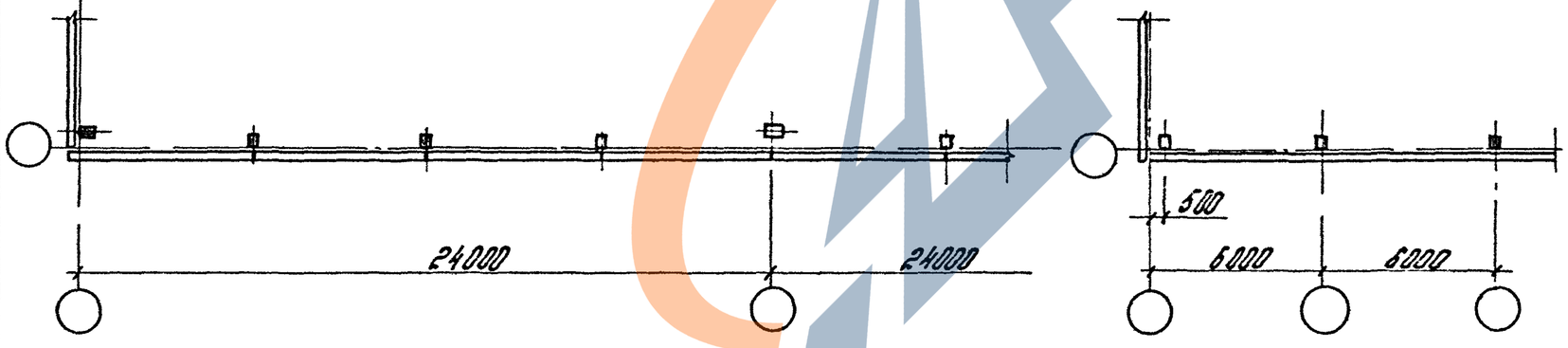
Схема расположения самонесущих панелей (пример)

Торцовый фасад



Продольный фасад

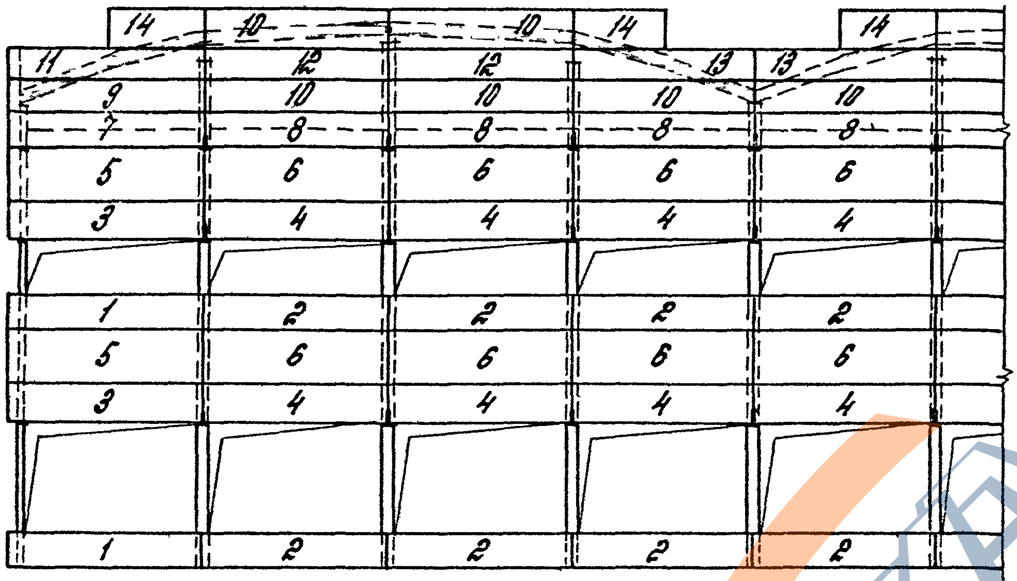




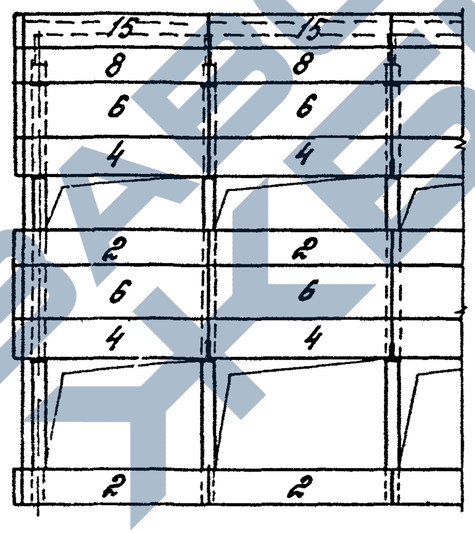
№ панели на схеме	Марка панели: Тип панели	Координационные размеры, дм: Длина	Высота	Толщина	I группа: Несущая способность	Вид бетона	II группа: Установленные панели	III группа: № схемы раскладки закладных изделий
1	ПС	63	12	2,5	- 1	А -	2	31
2	ПС	60	12	2,5	- 4	А -		36
3	ПС	63	18	2,5	- 1	А -	2	31
4	ПС	60	12	2,5	- 4	А -		37
5	ПС	60	18	2,5	- 1	А -		31
6	ПС	60	12	2,5	- 1	А -		31
7	ПС	63	9	2,5	- 1	А -	2	47
8	ПС	60	9	2,5	- 1	А -		31
9	ПС	60	9	2,5	- 1	А -		47
10	ПС	60	12	2,5	- 1	А -		34
11	1ПС	6	18	2,5	- 1	А -		60
12	1ПС	12	18	2,5	- 1	А -		59
13	ПС	30	12	2,5	- 1	А -		57

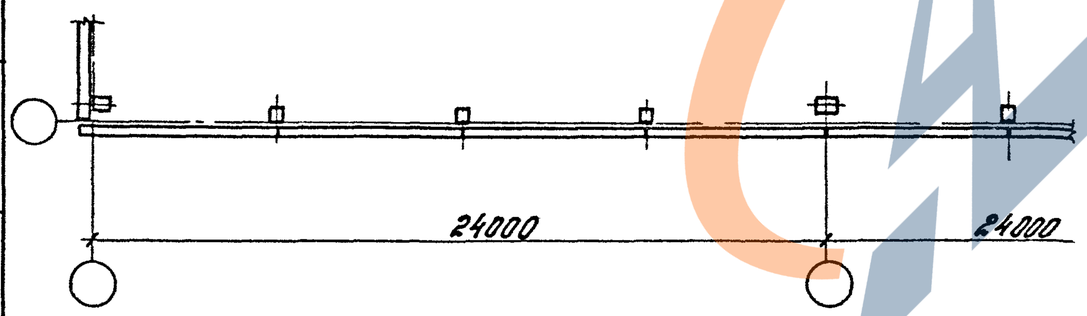
Схема расположения навесных панелей (пример)

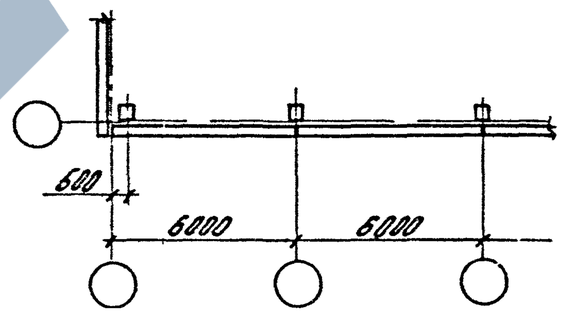
Торцовый фасад



Продольный фасад

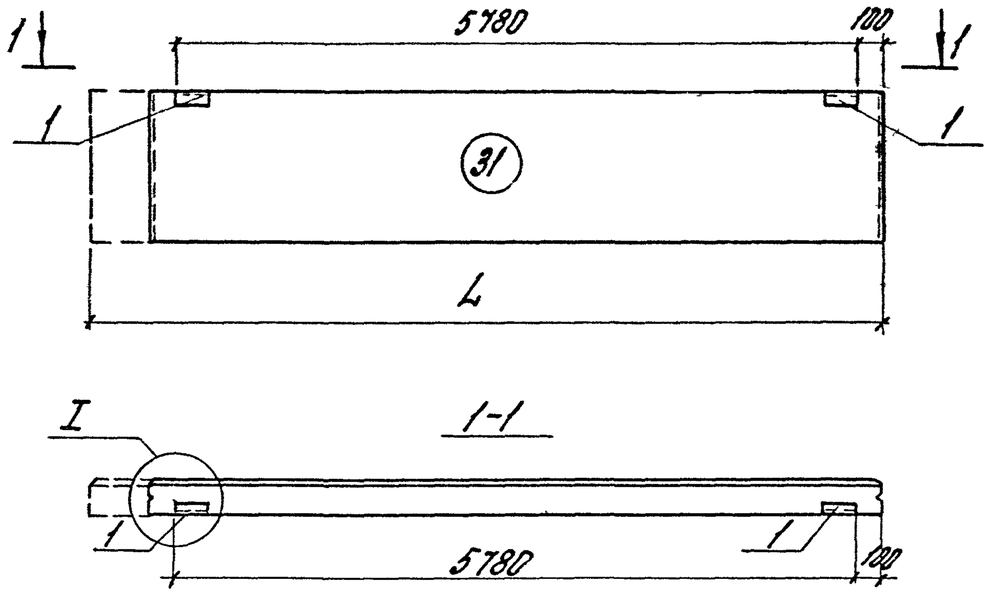




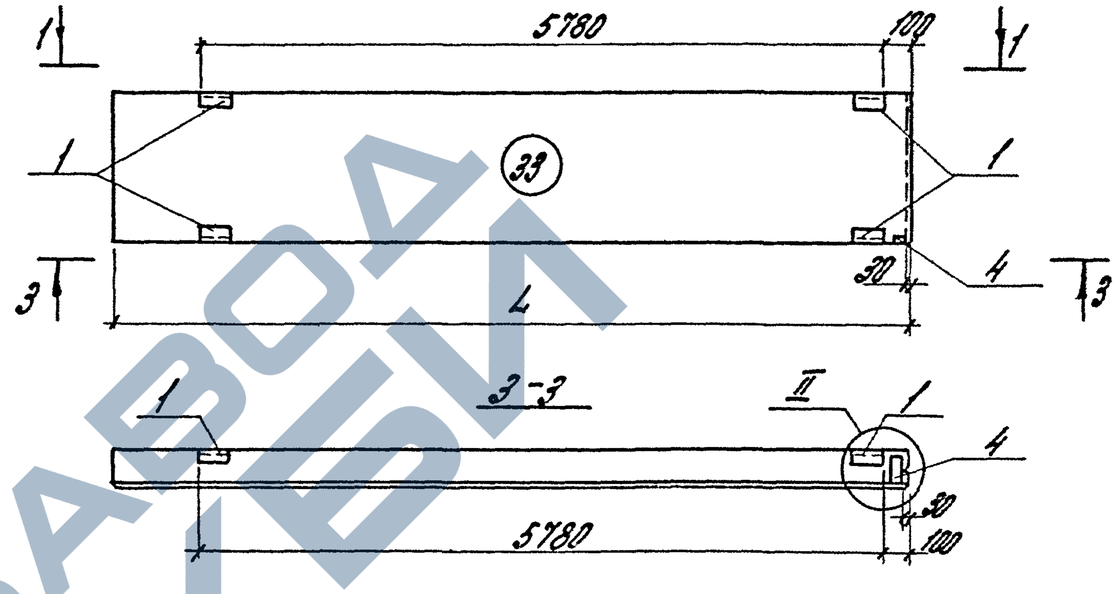


№ панели по схеме	Марка панели: тип панели	Координационные размеры, дм: длина	высота	толщина	I группа: несущая способность	I группа: вид бетона	II группа: исполнение панели	III группа: № схемы раскладки закладных изделий
1	ПС	63	12	2,5	– 4	Л –	2	41
2	ПС	60	12	2,5	– 4	Л –		41
3	ПС	63	12	2,5	– 4	Л –	2	43
4	ПС	60	12	2,5	– 4	Л –		42
5	ПС	63	18	2,5	– 1	Л –	2	31
6	ПС	60	18	2,5	– 1	Л –		31
7	ПС	63	12	2,5	– 1	Л –	2	33
8	ПС	60	12	2,5	– 1	Л –		32
9	ПС	63	12	2,5	– 1	Л –	2	31
10	ПС	60	12	2,5	– 1	Л –		31
11	ПС	63	9	2,5	– 1	Л –	2	47
12	ПС	60	9	2,5	– 1	Л –		31
13	ПС	60	9	2,5	– 1	Л –		47
14	ПС	30	12	2,5	– 1	Л –		57
15	ПС	60	12	2,5	– 1	Л –		34

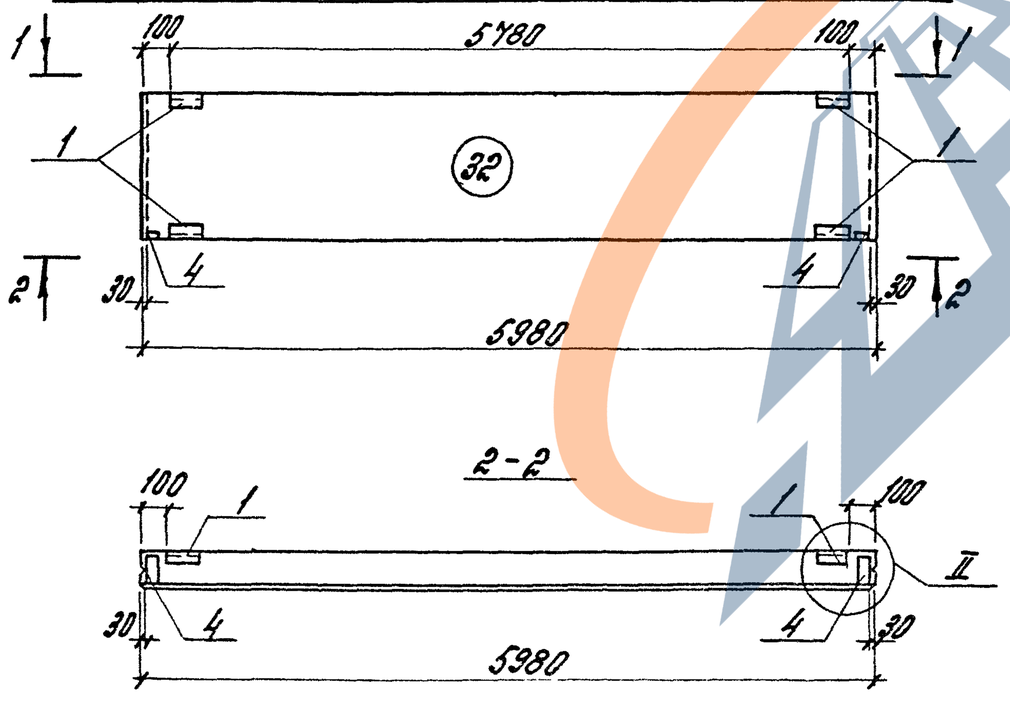
Рядовая панель глухого участка стены



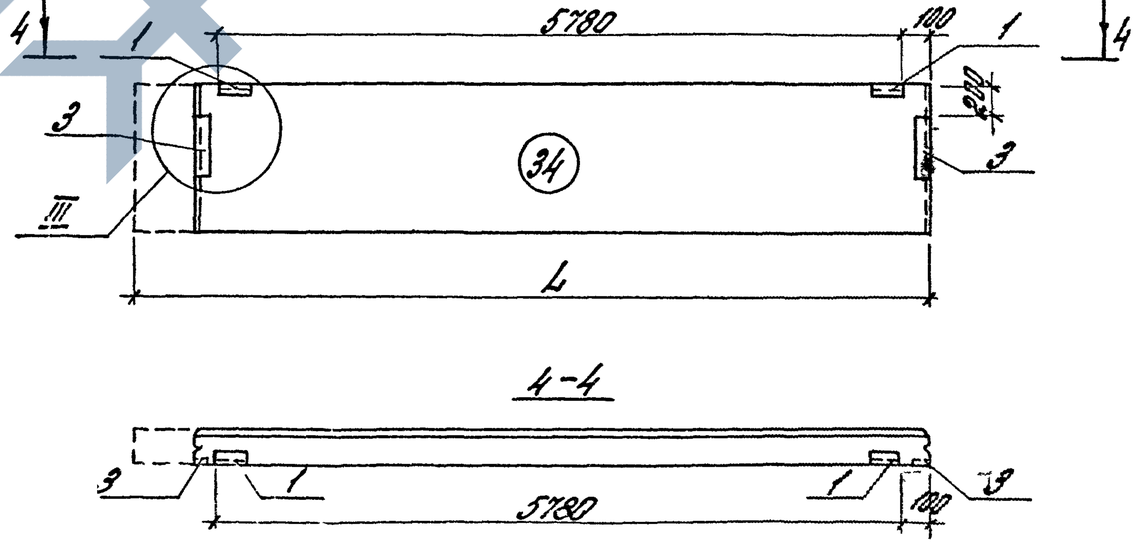
Разгрузочная панель глухого участка стены



Разгрузочная панель глухого участка стены



Парапетная панель глухого участка стены



Рук отд.	Стилянский		
Н контр	Подзеева		
Гл инж	Рудаков		
Зав инж	Цыганова		
От инж	Абиченкова		

1.030.1-1 0-3-0100

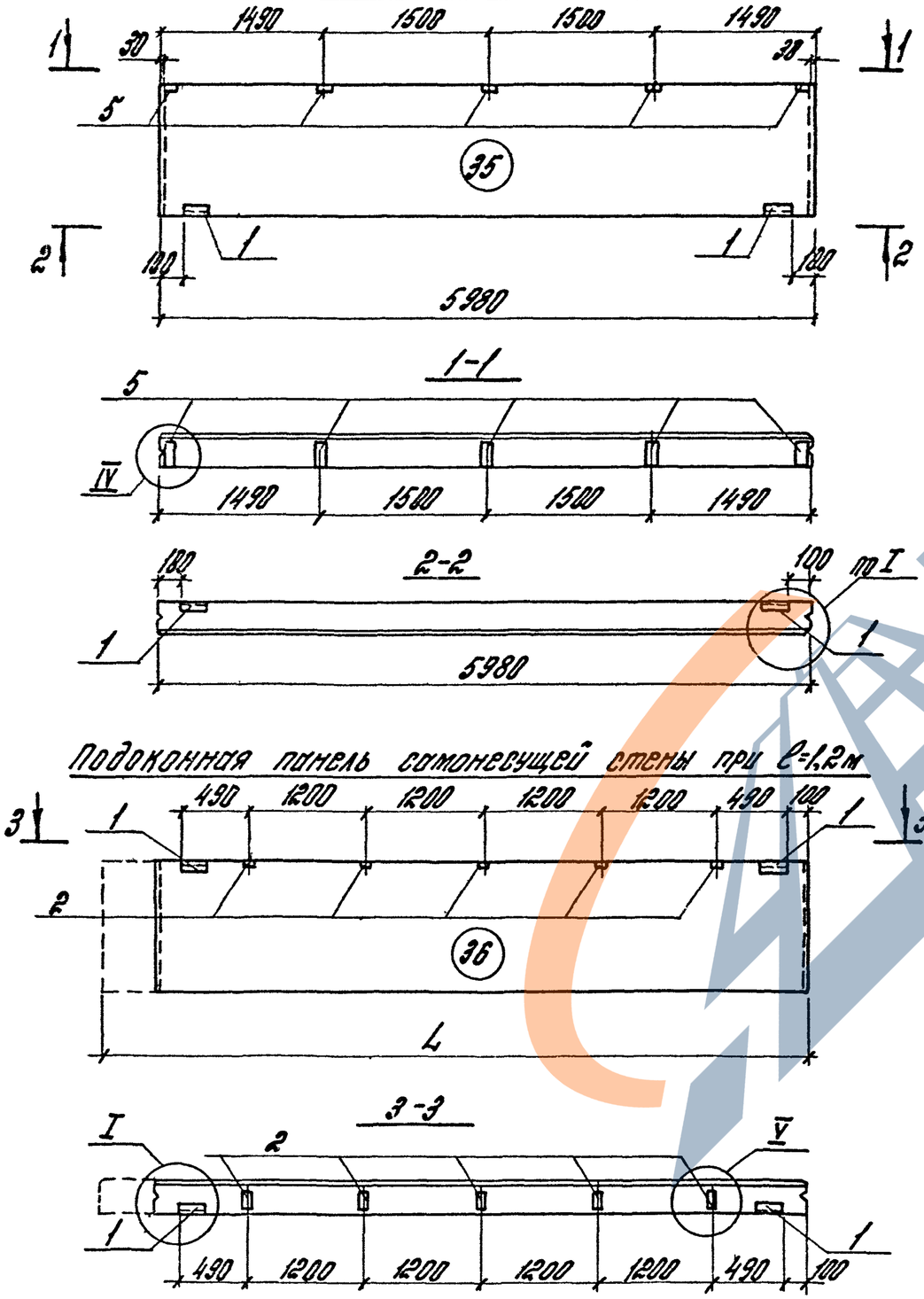
Схемы расположения закладных изделий в панелях

Стадия	Лист	Листов
Р	1	9

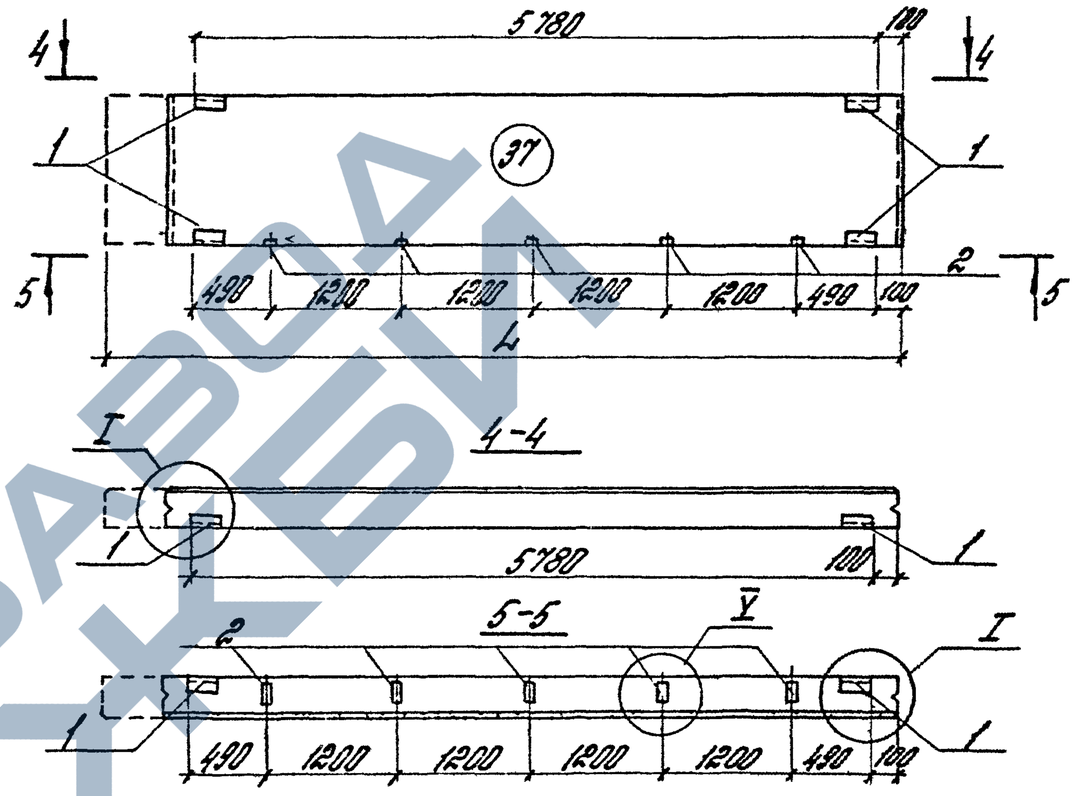
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

Подкарнизная панель глухого участка стены

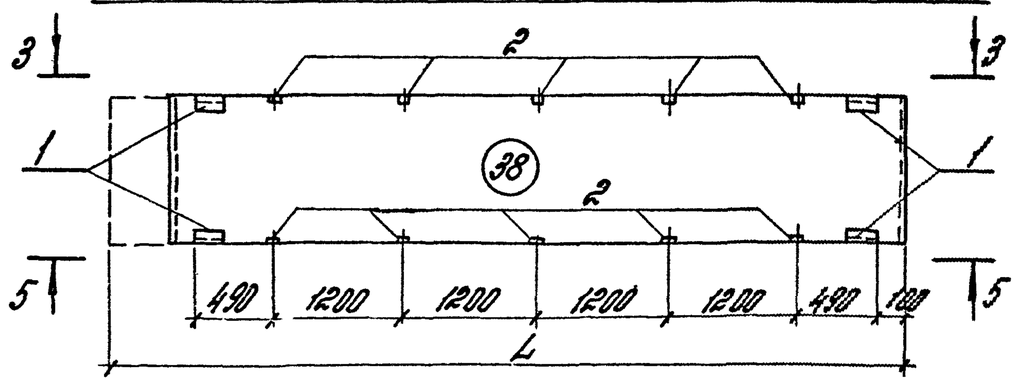


Надоконная панель самонесущей стены при ℓ=1,2м



Подоконная панель самонесущей стены при ℓ=1,2м

Межоконная панель самонесущей стены при ℓ=1,2м

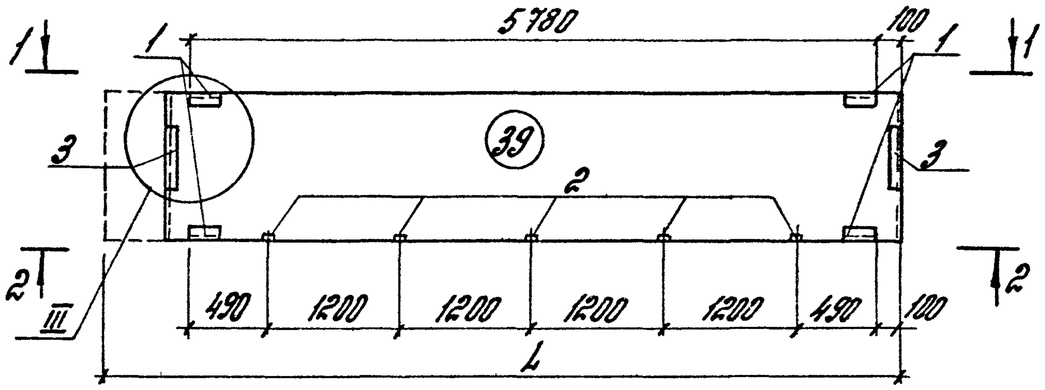


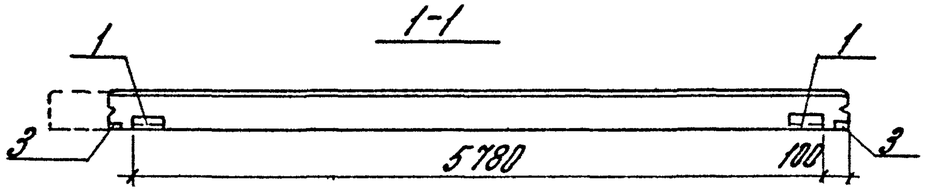
ℓ - шаг импостов

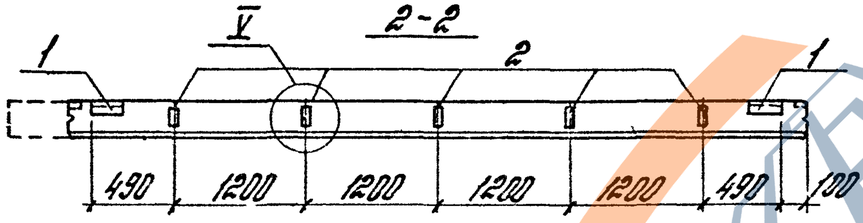
1.030.1-1 0-3 - 0.100	Лист 2

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

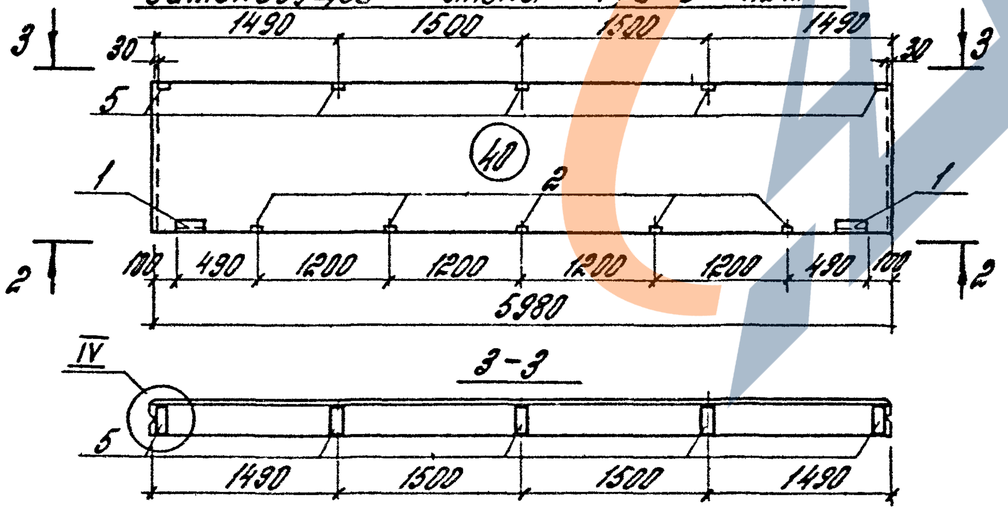
Парапетная надоконная панель самонесущей стены при ℓ=1,2 м



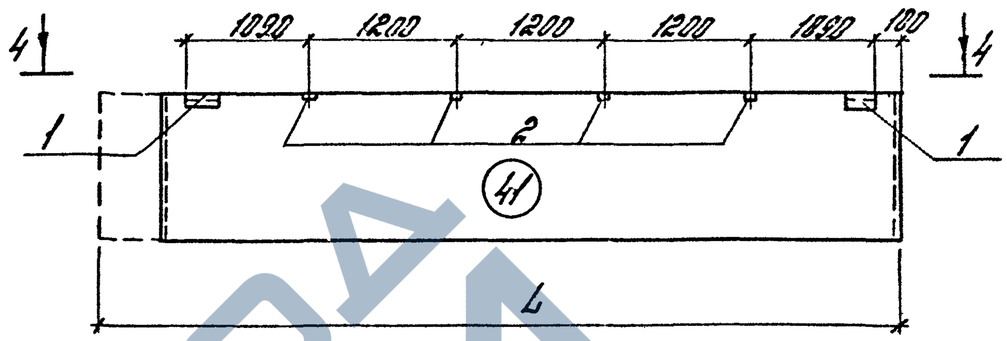


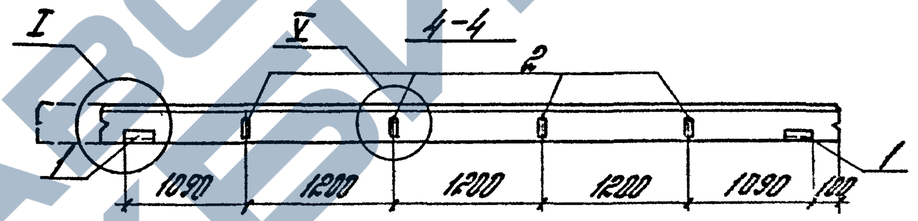


Подкарнизная надоконная панель самонесущей стены при ℓ = 1,2 м

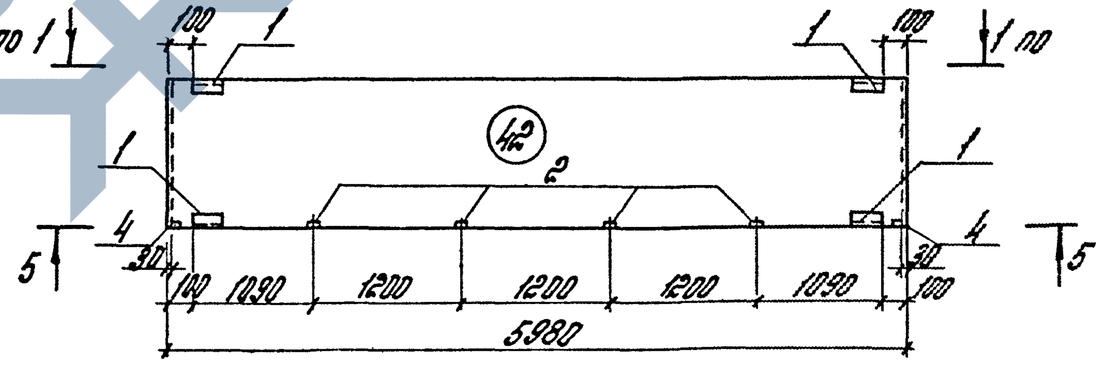


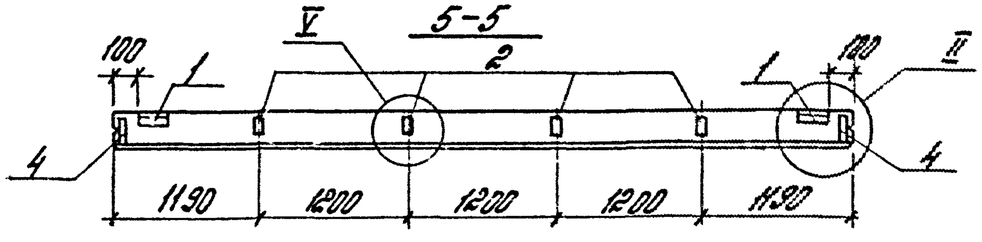
Подоконная панель ленточного остекления при ℓ=1,2 м





Надоконная панель ленточного остекления при ℓ=1,2 м





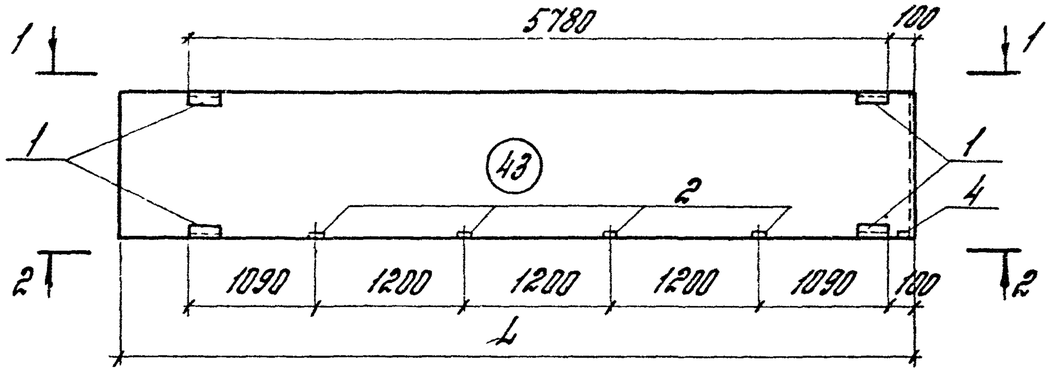
ℓ - шаг имлостов

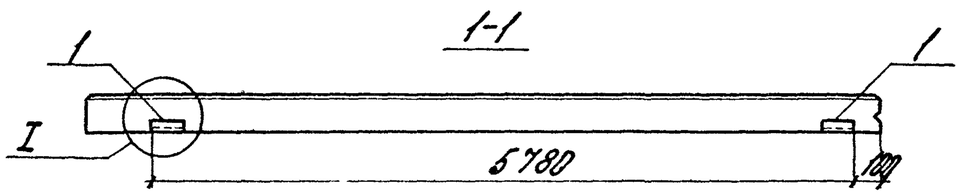
Инв.№ подл.	Подпись и дата	Взам. инв.№	

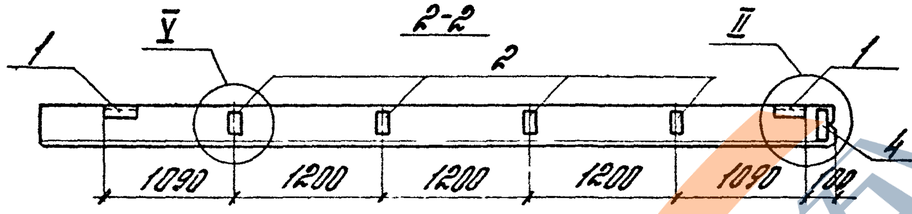
1030 1-1 0-3 -0100

Лист 3

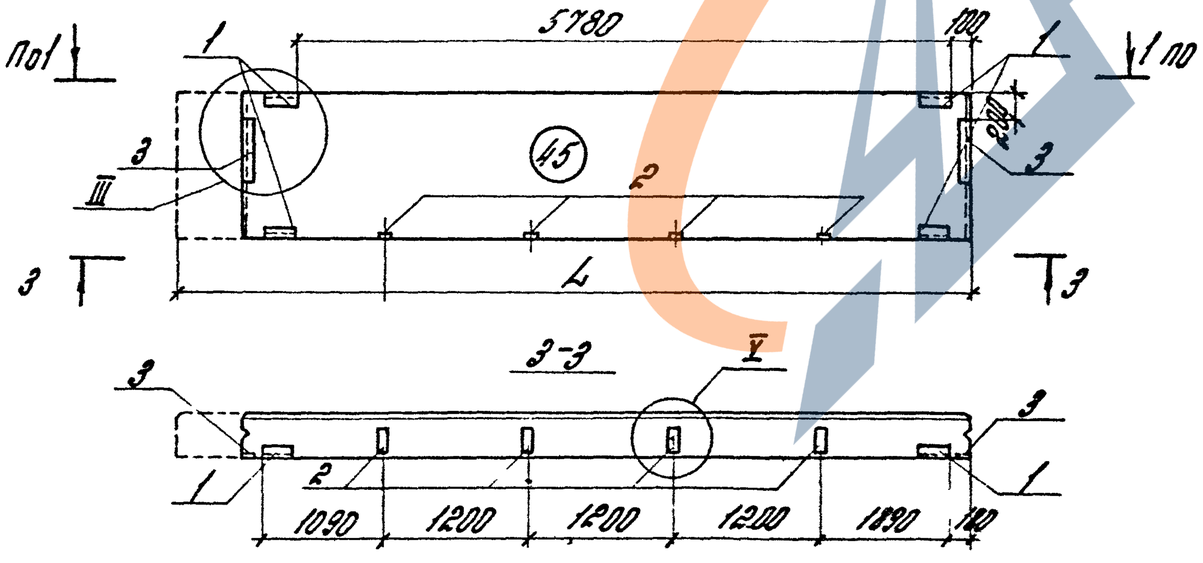
Надоконная панель ленточного остекления при c=1,2м



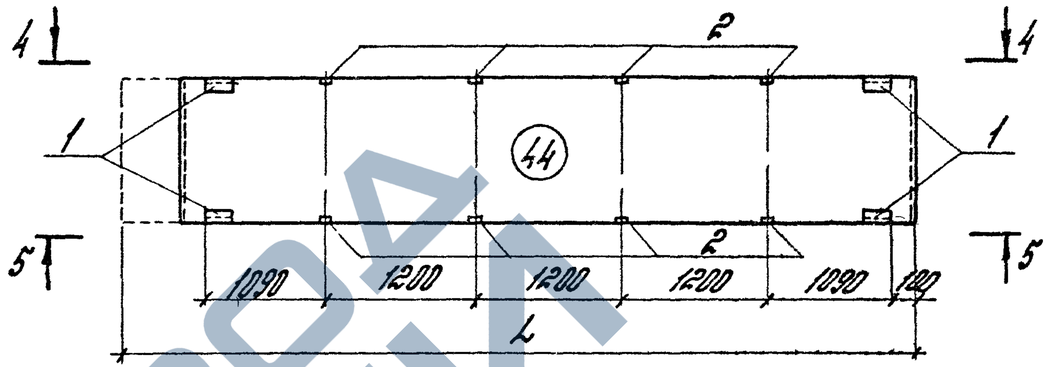


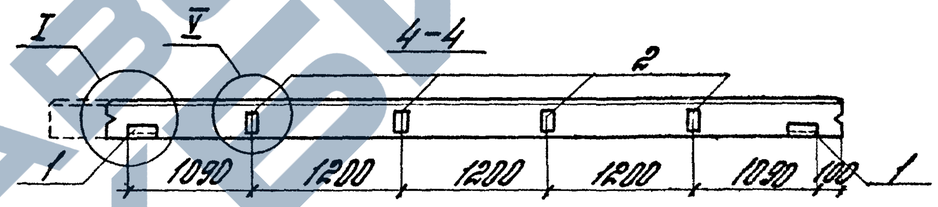


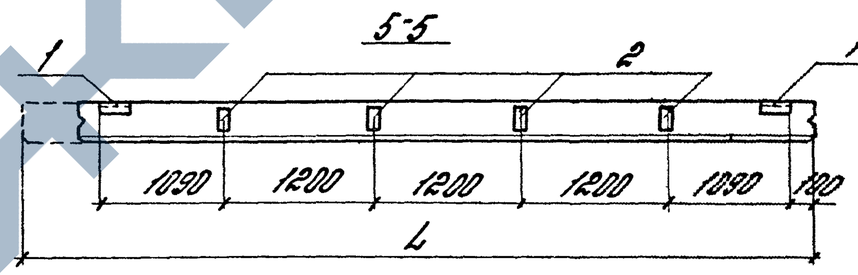
Парапетная надоконная панель ленточного остекления при c=1,2м



Межоконная панель ленточного остекления при c=1,2м





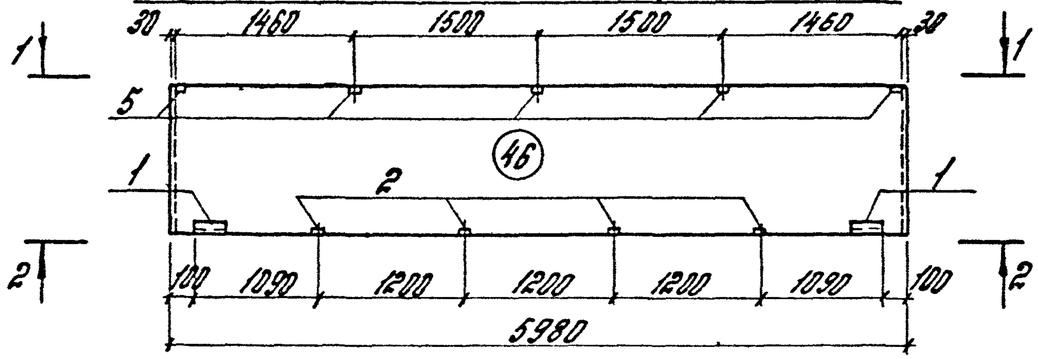


c - шаг импостов

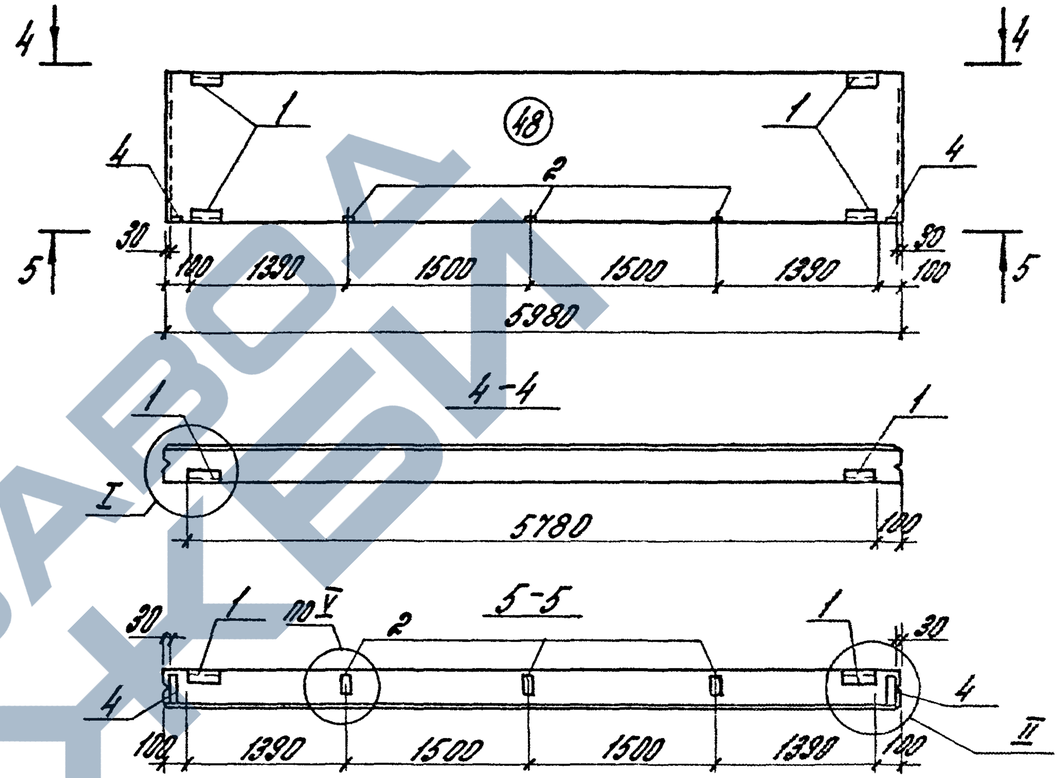
Альбом шифр, листов II отдела

	1 030 1-1.0-3 -0100	Лист 4

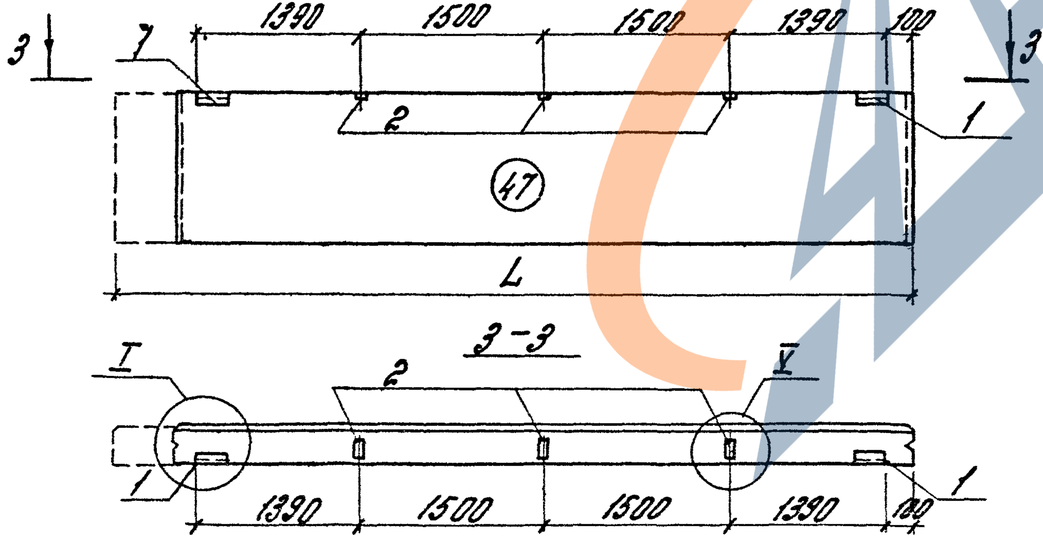
Подкарнизная надоконная панель ленточного остекления при $\ell = 12$ м



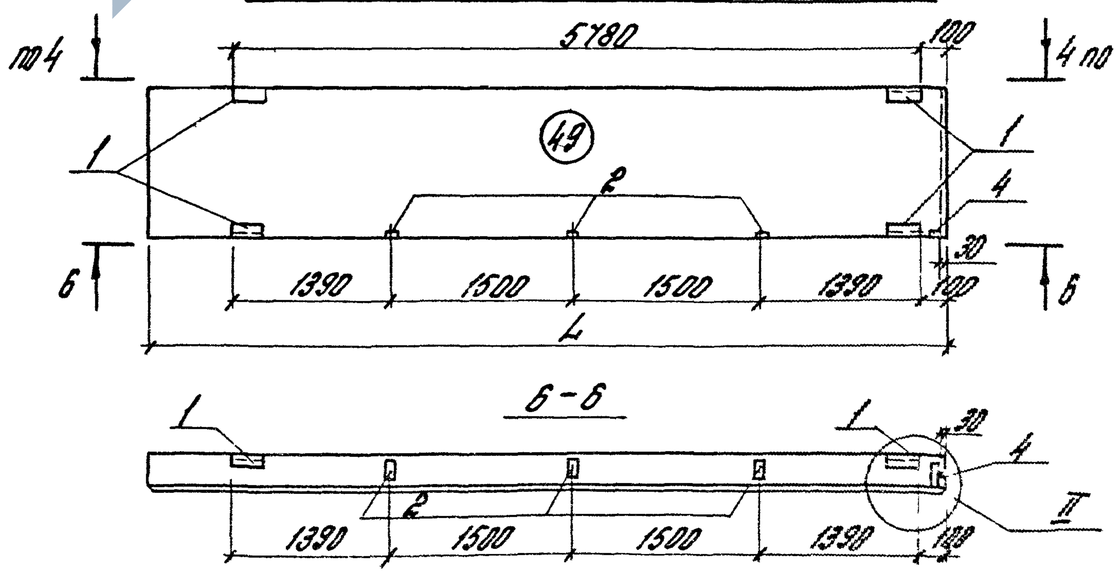
Надоконная панель при $\ell = 15$ м



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



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

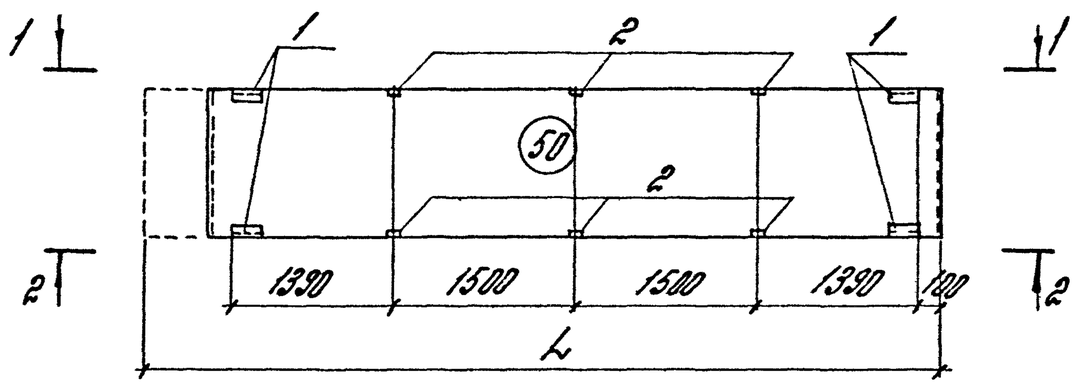


ℓ - шаг импостов

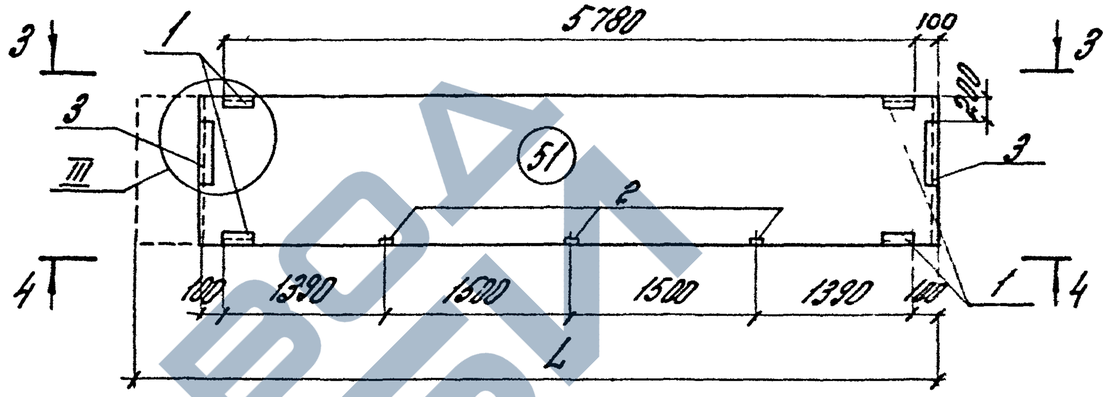
1030 1-1 0-3 - 0100

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

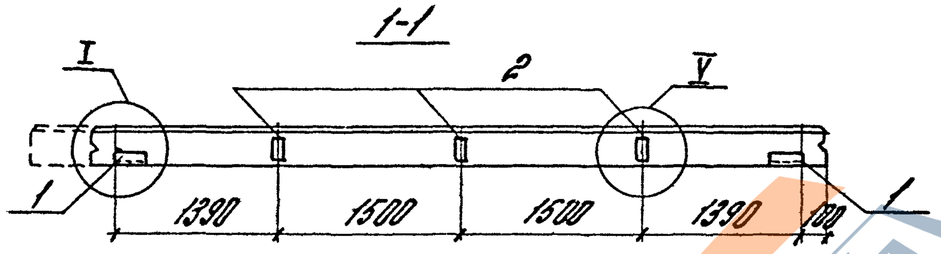
Межоконная панель при ℓ=1.5м



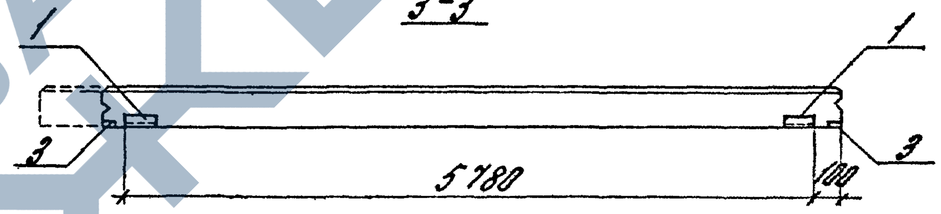
Парапетная подоконная панель при ℓ=1.5м



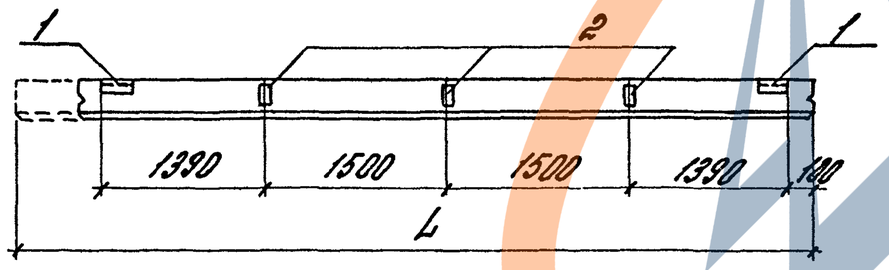
1-1



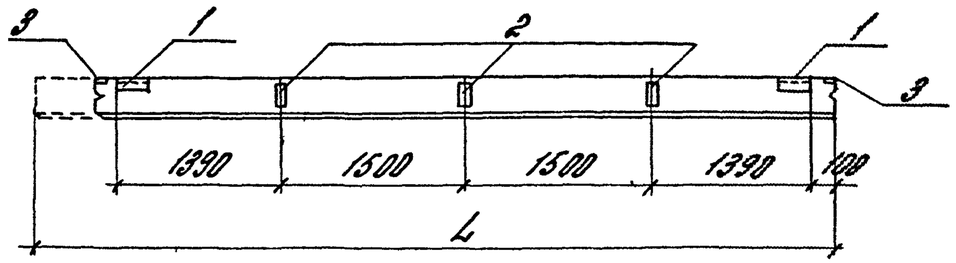
3-3



2-2



4-4



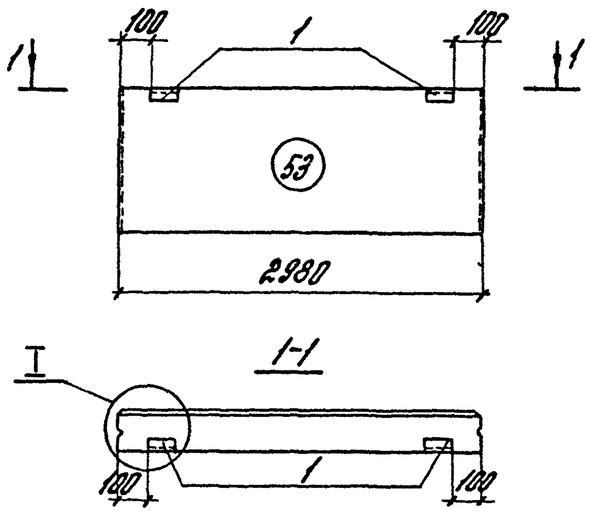
Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

1030 1-1 0-3 -0100

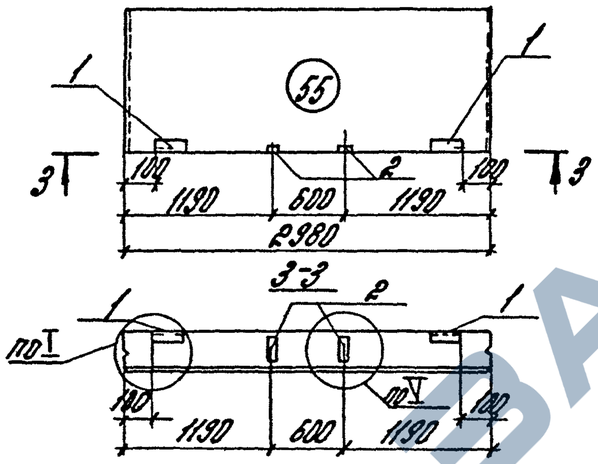
Лист 6

19457 17

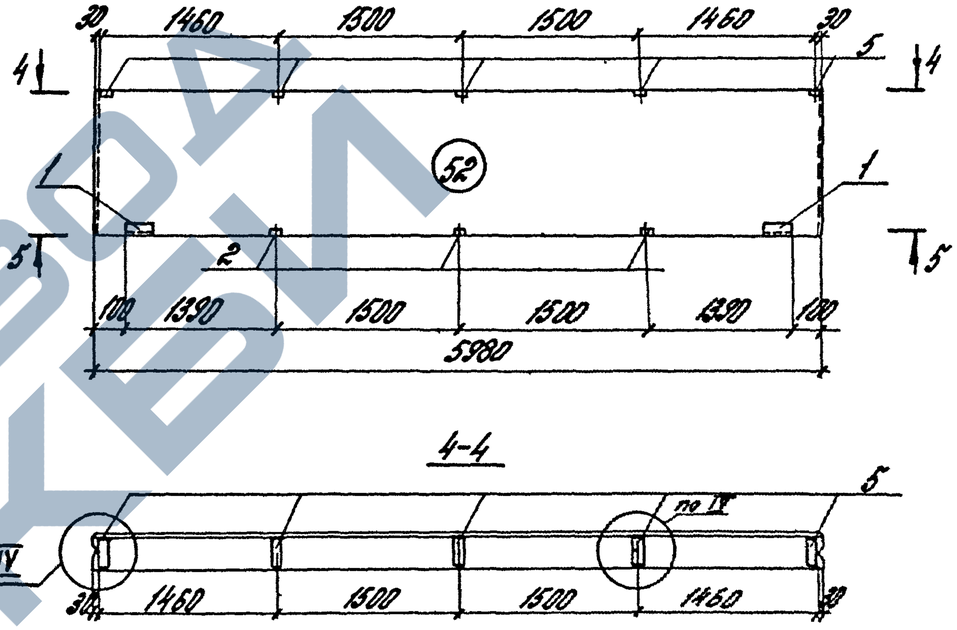
Рядовая панель глухого участка стены



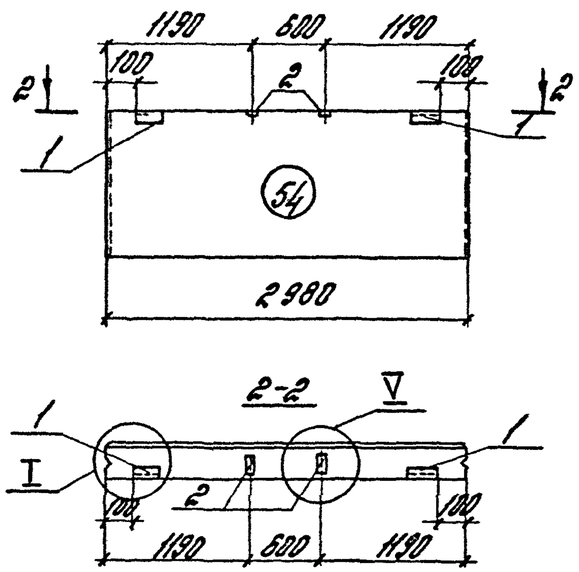
Надоконная панель



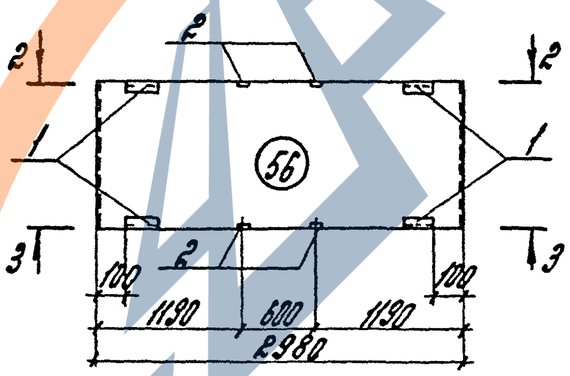
Подкарнизная надоконная панель при e_0=1,5м



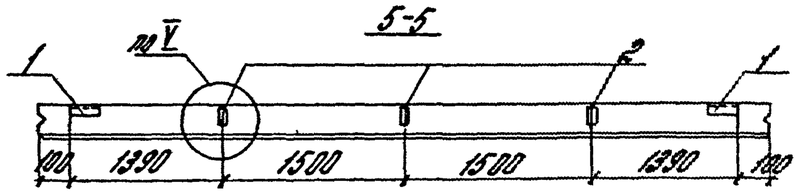
Подоконная панель



Межоконная панель



5-5



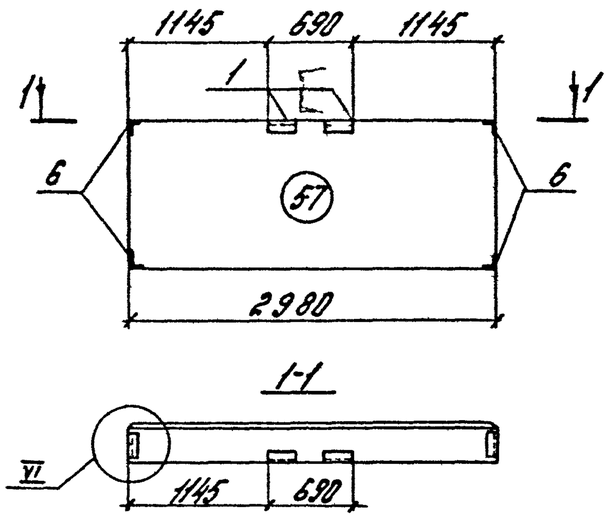
Альбом 1

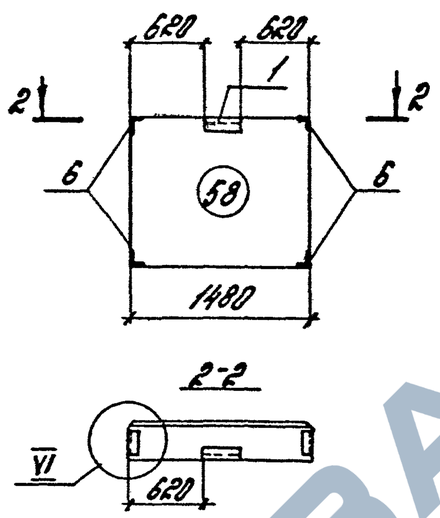
1.030.1-1.0-3-0100

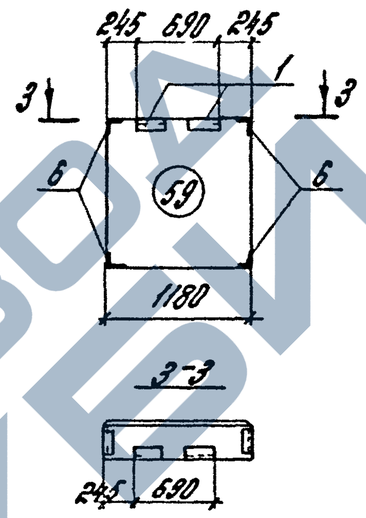
Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

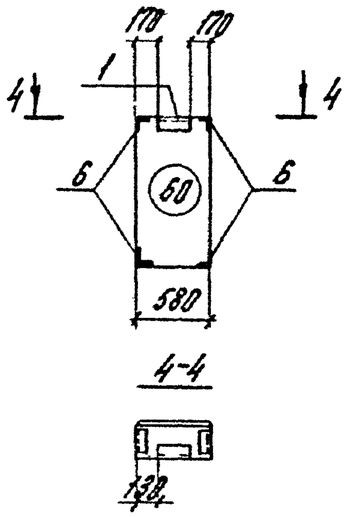
https://zavodjbi.com/

Панели простенков

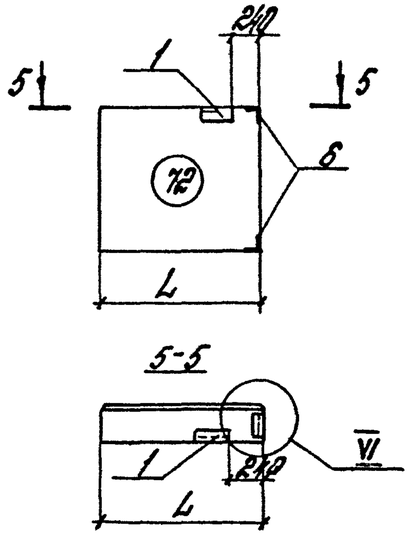


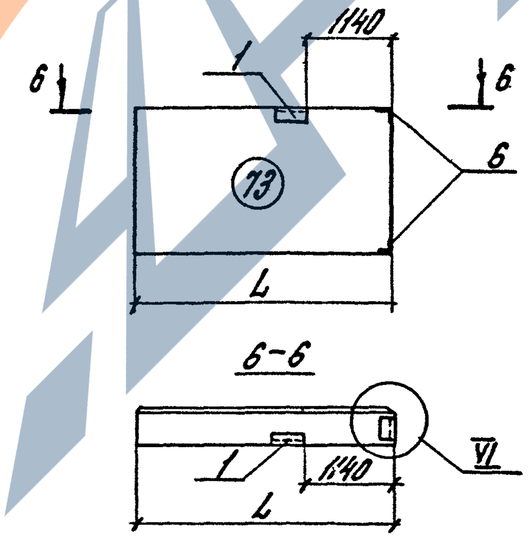






Панели простенков для углов торцовых стен ИТШ со вставками





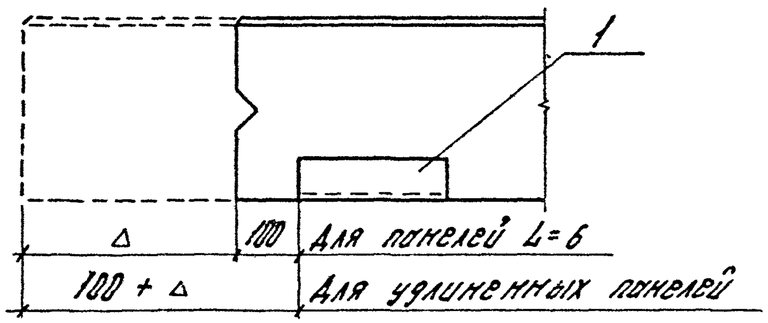
№ схемы	72	73
Длина панели L, мм	830	1730
	880	1780
	930	1830
	980	1880
	1080	1980
	1130	2030
	1180	2080
	1230	2130

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам. инв.№

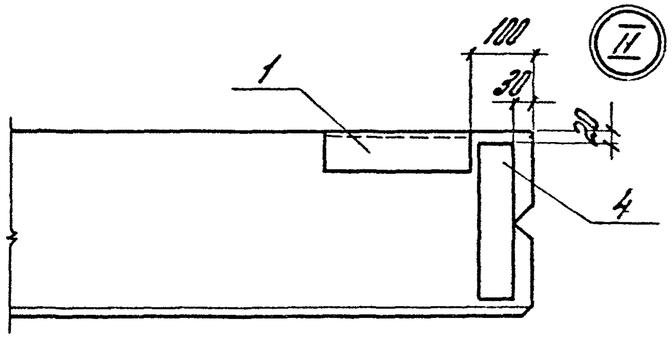
1.030.1-1.0-3 – 0100

Лист 8

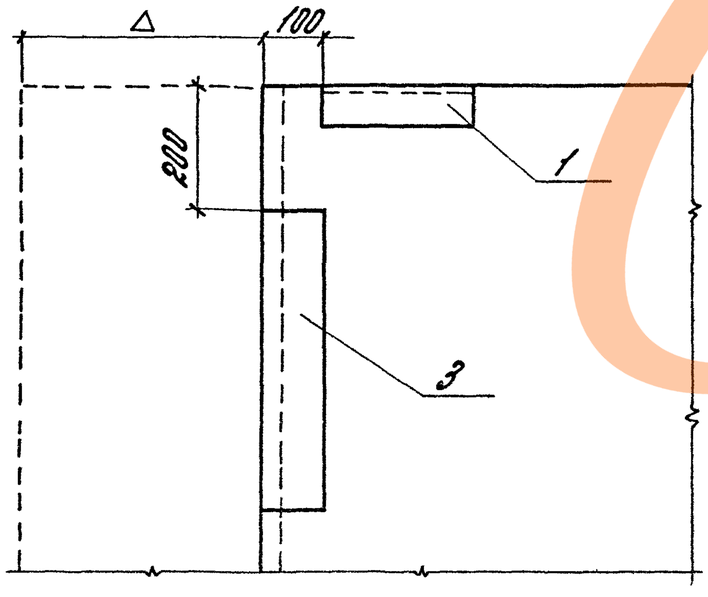
I



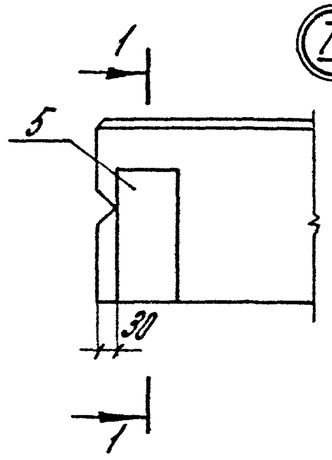
II



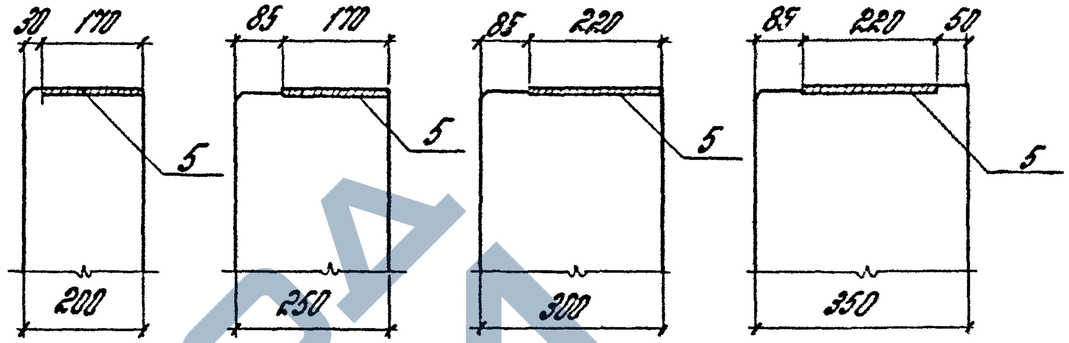
III



IV

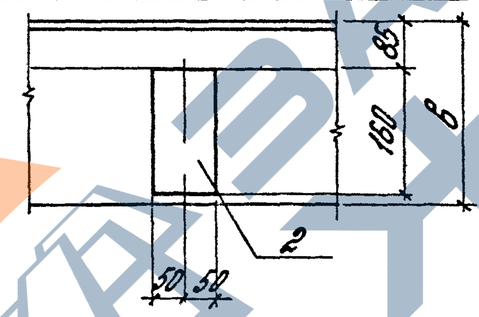


I-I

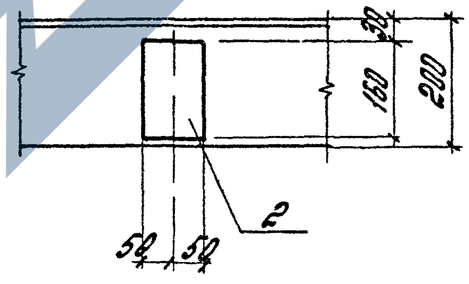


V

Для панелей б=250, 300 и 350

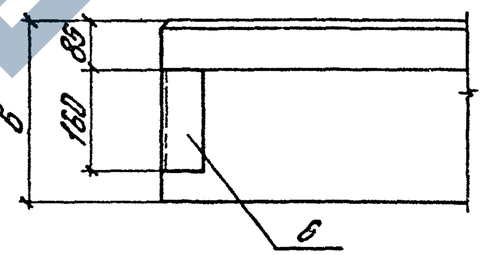


Для панелей б=200

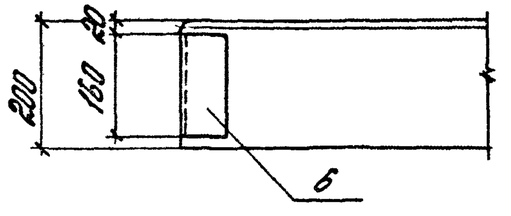


VI

Для панелей б=250, 300 и 350



Для панелей б=200



Поз	Обозначение	Марка изделия	Кол закладных изделий на панель по схеме 31	32	33	34	35	35	36	37	38	39	40	40	41	42	43	44	45	46	46	Примечание
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	6	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 δпан = =200..250
	-33-03	М16						5						5							5	при δпан = =300..350

Поз	Обозначение	Марка изделия	Кол закладных изделий на панель по схеме 47	48	49	50	51	52	52	53	54	55	56	57	58	59	60	72	73			Примечание
1	1030.1-1.1-3-30-01	М2	2	4	4	4	4	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 δпан = =200..250
	-33-03	М16							5													при δпан = =300..350
6	-35-01	МН												4	4	4	4	2	2			

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

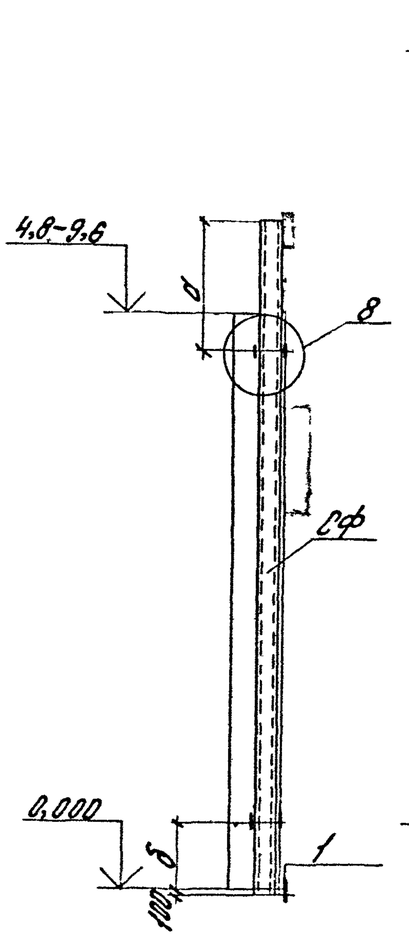
Рук.отд	Смилянский		
Н.контр	Гордеева		
Гл.инж.	Рудаков		
Вед.инж.	Иванова		
Ст.инж.	Авинаритова		
Чертил	Кожанцева		

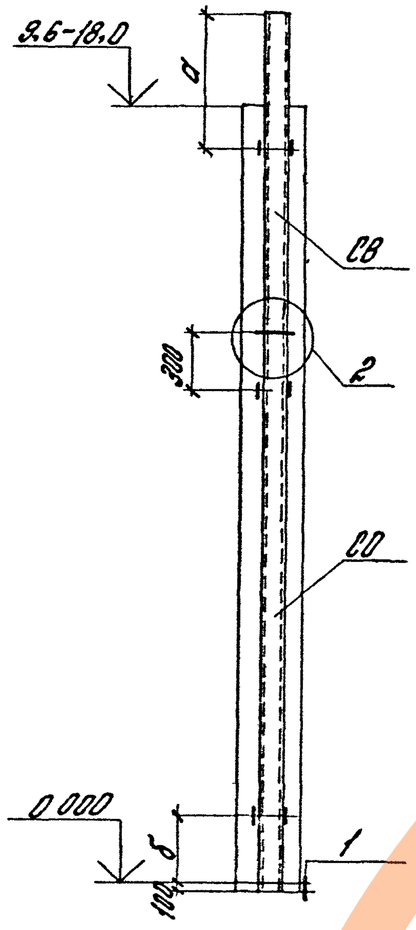
1.030.1-1.0-3-0200

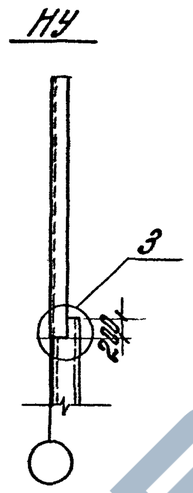
Спецификация закладных изделий на панель по схеме

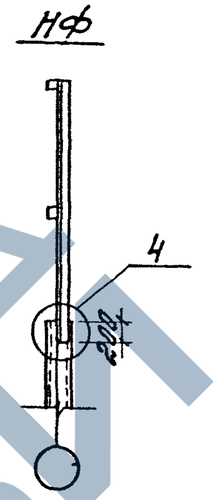
Стадия	Лист	Листов
Р		1

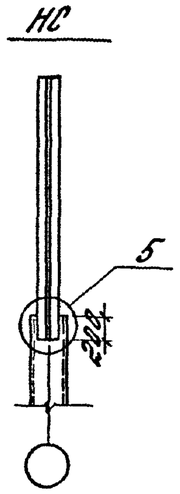
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

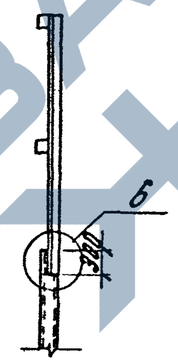


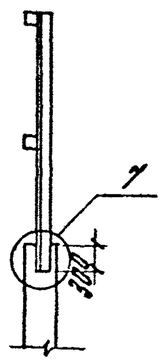












Обозначения стоек и насадок торцового фахверка

СФ - цельная стойка высотой до 11,9 м,

СО - нижняя часть составной стойки,

СВ - верхняя часть составной стойки,

НУ - насадка стойки в уплу,

НФ - насадка ж-б колонны и стальной стойки фахверка по среднему ряду,

НС - насадка стальной стойки по среднему ряду при ж.-б. подстропильных конструкциях

1 Ключ для подбора стоек торцового фахверка, а также значения а и б даны на листе 2

2 Узлы приведены в выпуске $3\text{-}2^{3}$

		1030 1-1 0-3 - 0360	
Рук отд	Стилянский	Схема расположения узлов крепления стоек и насадок торцового фахверка. Ключ для подбора стоек торцового фахверка	Стадия: Р; Лист: 1; Листов: 2
Н контр	Гордеева		
Гл инж	Рудаков		ЦНИИПРОМЗДАНИЙ
Ст инж	Дьяконова		

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

https://zavodjbi.com/

Ключ для подбора стоек торцового фахверка

Несущие конструкции покрытия		Высота колонн, м											
Тип конструкции	Высота на опоре, 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 сериі 1462 1-10/80	600	СФ1	СФ3	СФ6	СФ9	СФ12	СФ15						
ж-б балки и фермы по сериям 1462-1, 1462 1-1/81, 1462 1-3/80 1462 1-10/80. ПК-01-129/78	900	СФ2	СФ4	СФ7	СФ10	СФ13	СФ16	С01 +С82	С01 +С86	С01 +С810	С02 +С84	С02 +С88	С03 +С84
Стальные фермы по сериі 1460-2	2400	СФ5	СФ8	СФ11	СФ14	СФ17	С01 +С83	С01 +С87	С02 +С81	С02 +С85	С02 +С89	С03 +С85	С03 +С89
Стальные фермы по сериям 1460-2, 1460-4, 1460-5	3300	СФ7	СФ10	СФ13	СФ16	С01 +С82	С01 +С86	С01 +С810	С02 +С84	С02 +С88	С03 +С84	С03 +С88	С03 +С811
При подстропильных ж-б конструкциях	900	—	СФ1	СФ3	СФ6	СФ9	СФ12	СФ15	С01 +С81	С01 +С85	С01 +С89	С02 +С83	С02 +С87

Значение „а" и „б", мм

Условия установки стальных стоек фахверка			Высота колонн, м		
			4,8 - 9,6	10,8	12,0 - 18,0
а	При высоте несущих конструкций покрытия на опоре	600	900	1600	1350
		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

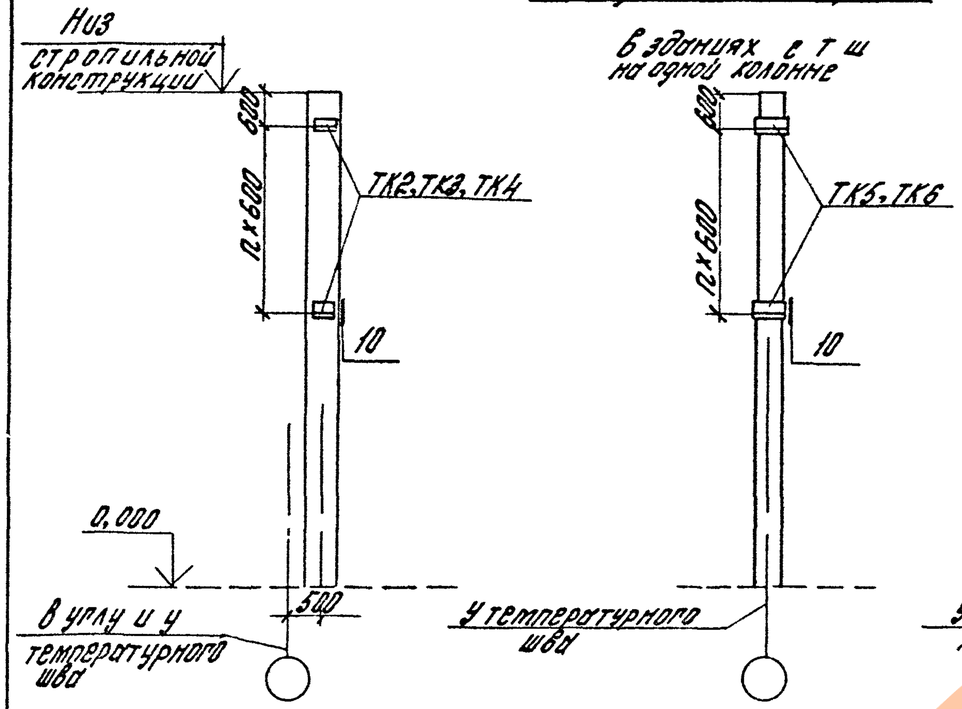
Лист 2

19952 23

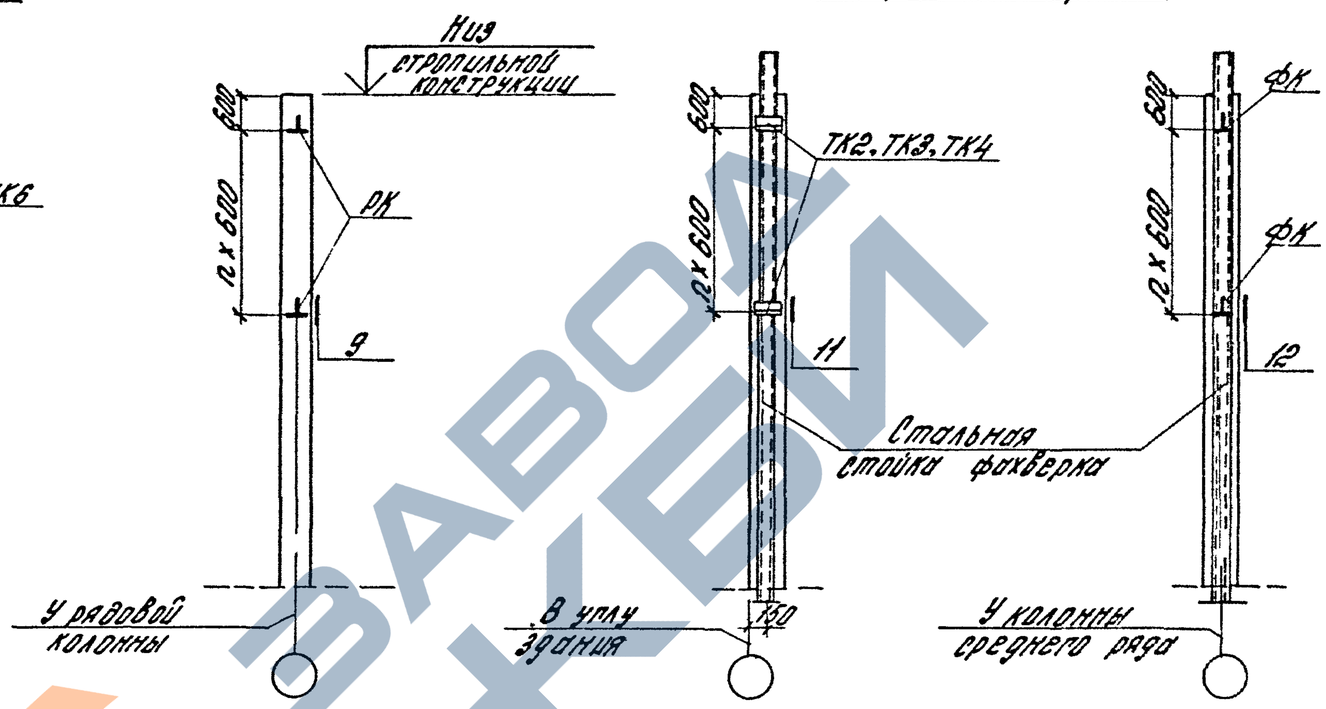
Инв. N подл. | Подпись и дата | Взам. инв. N

https://zavodjbi.com/

Продольный ряд



Торцовый ряд



Ключ для подбора опорных консолей

Материал панели	Марка бетона	Толщина панели, мм	Консоли РК			Консоли ФК			Консоли ТК				
			Марка		P(т)	Марка		P(т)	Марка		P(т)	Марка	P(т)
Легкий бетон	50	200	РК4	РК4С	3,8	ФК4	ФК4С	3,8	ТК4	ТК4С	4,15	ТК5	3,8
		250	РК3	РК3С	4,5	ФК3	ФК3С	4,5	ТК3	ТК3С	4,9	ТК6	4,5
		300	РК2	РК2С	5,0	ФК2	ФК2С	5,0	ТК2	ТК2С	5,4	ТК6	5,0
Ячеистый бетон	25	200	РК4	РК4С	1,95	ФК4	ФК4С	1,95	ТК4	ТК4С	2,1	ТК5	2,0
	35	200	РК4	РК4С	2,8	ФК4	ФК4С	2,8	ТК4	ТК4С	3,05	ТК5	2,8
		250	РК3	РК3С	3,5	ФК3	ФК3С	3,5	ТК3	ТК3С	3,8	ТК6	3,5
		300	РК2	РК2С	4,0	ФК2	ФК2С	4,0	ТК2	ТК2С	4,3	ТК6	4,0

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

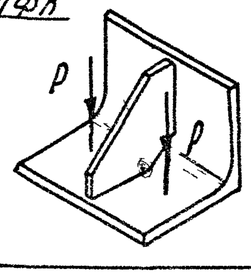
2 В районах с расчетной сейсмичностью 9 баллов приведенные в табл значения нагрузки „Р" следует снизить путем умножения на коэффициент 0,8.

3 Размеры по вертикали даны от верхних горизонтальных граней опорных консолей РК, ФК и ТК

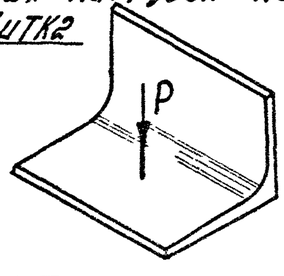
4 Узлы приведены в выпуске 3-2.

Схемы приложения нагрузок на опорные консоли

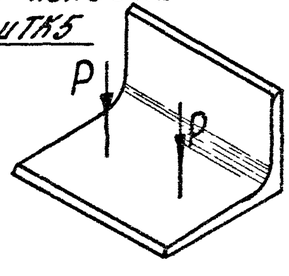
РК и ФК



ТК1 и ТК2



ТК4 и ТК5



Гип отд	Ормянский	
Нконтр	Гордеева	
Пначпр	Рудаков	
Гт инж	Дашкевичюте	

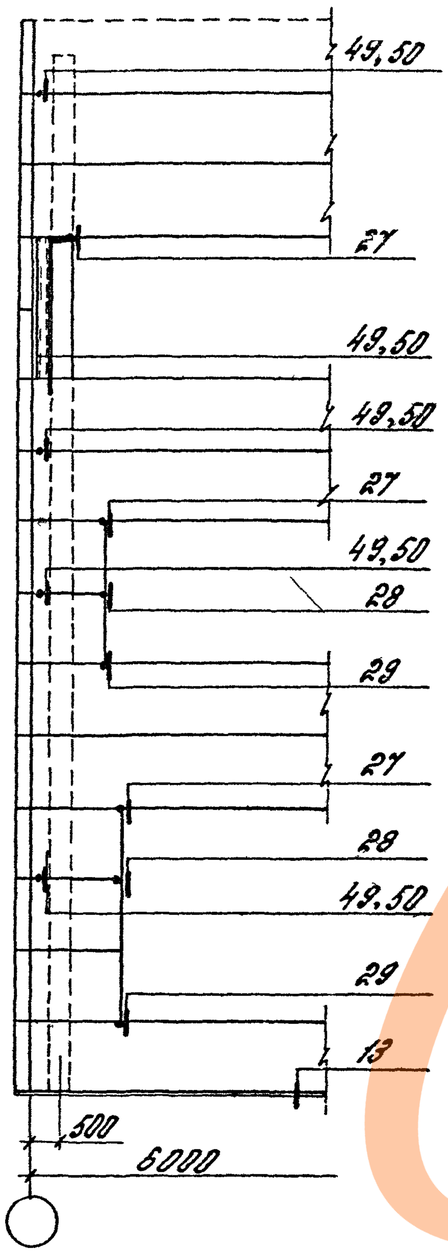
1.030.1-1.0-3-0400

Схема расположения узлов крепления и ключ для подбора опорных консолей

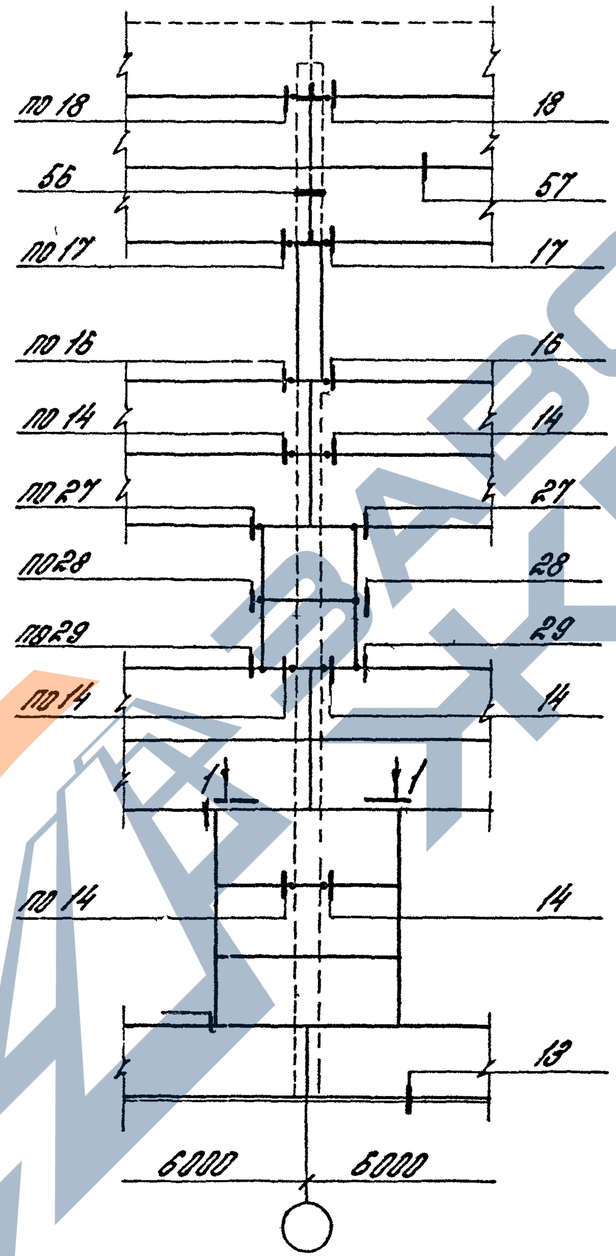
Стадия	Лист	Листов
Р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

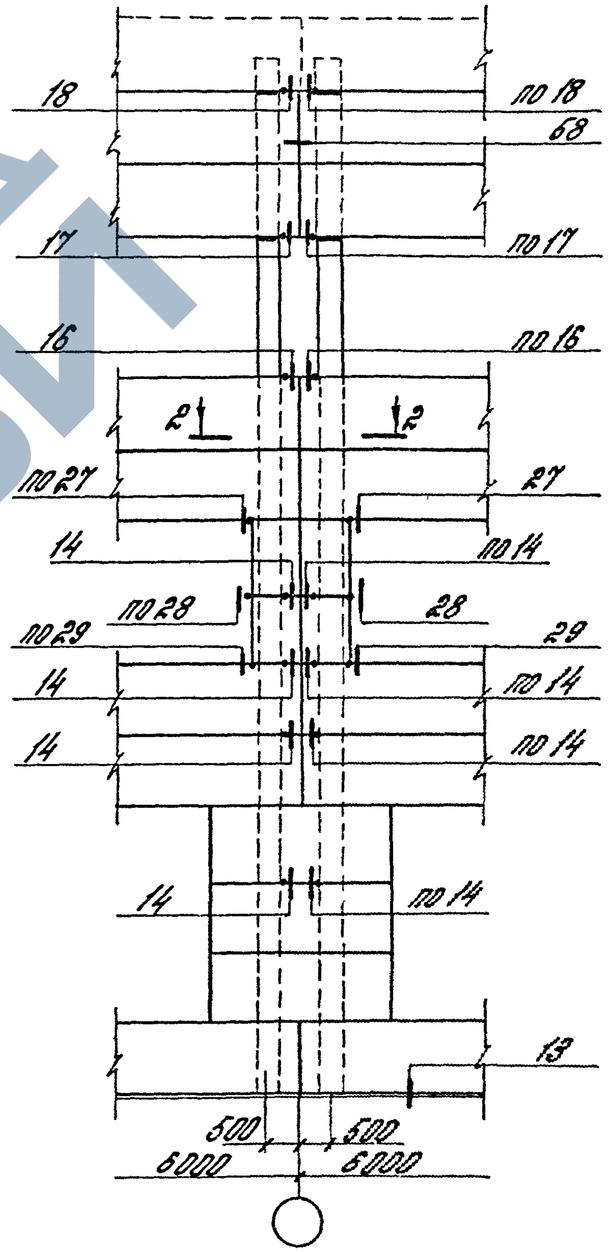
В углу



У рядовой оси



У температурного шва



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

Рук отд	Смиянский		
Н контр	Гобзева		
Гл инж	Рудаков		
Зав инж	Иванова		
Ст инж	Авинянинова		

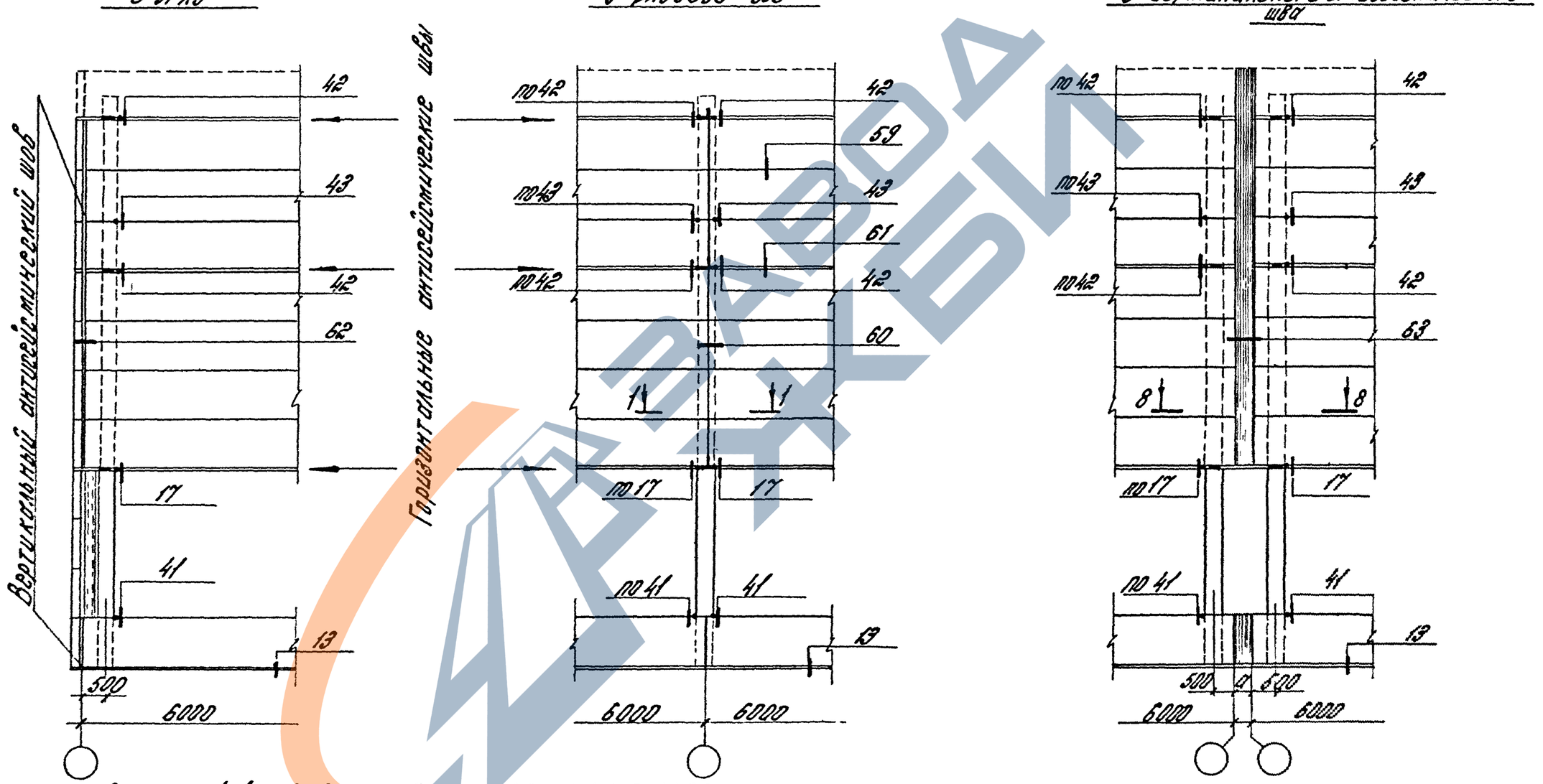
1 030 1-1 0-3 - 0500

Схемы расположения узлов крепления панелей к колонном продольного ряда

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №



1 Сечения 1-1 и 8-8 см. докум. 1.030.1-1.0-3-1100.

2 Узлы приведены в выпуске 3-2.

3 "а" — толщина антисейсмической вставки, определенная в зависимости от конкретных условий

Инв.№ подл.	Подпись и дата	Взам.инв.№	

ЗОВ отд	Стиляжкий		
Н.контр.	Гафаева		
Гл.инж.	Рудаков		
Гл.инж.	Дмитриков		

1.030.1-1.0-3-0600

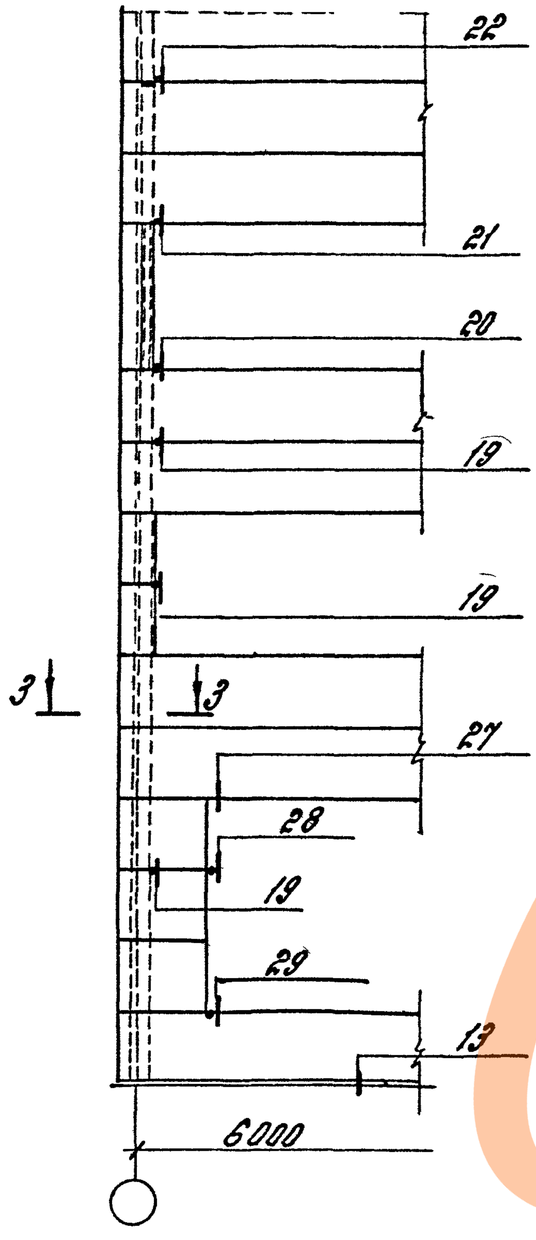
Схемы расположения узлов крепления панелей к колоннам продольного ряда здания с расчетной сейсмичностью 7 и 8 баллов

Стадия	Лист	Листов
Р		1

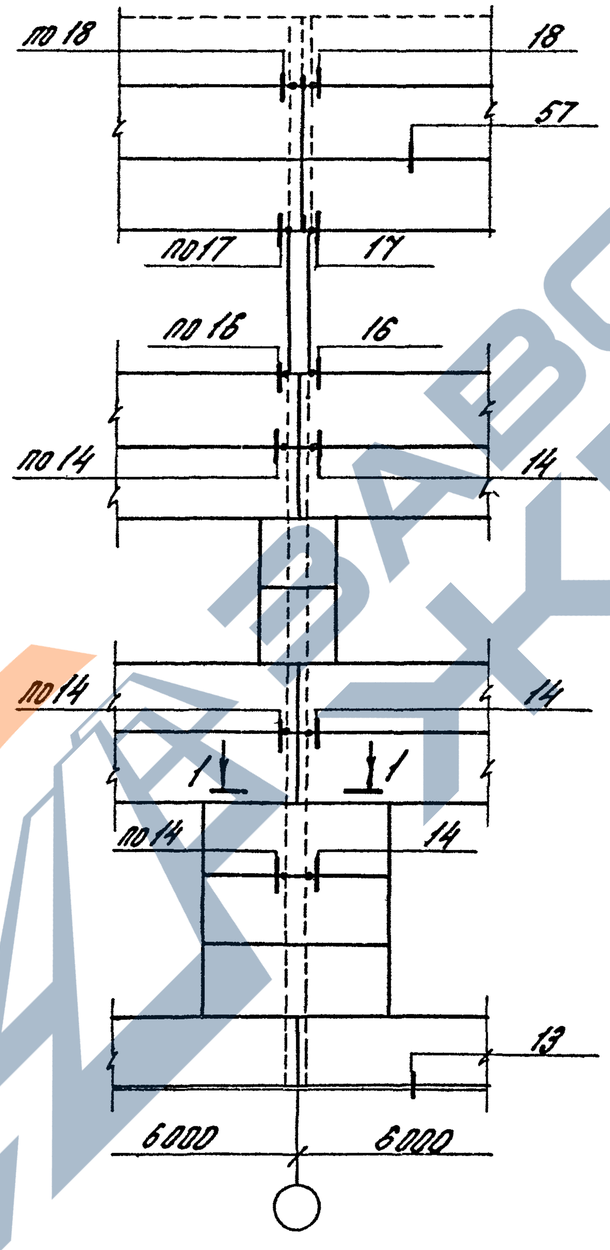
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

1985 г.

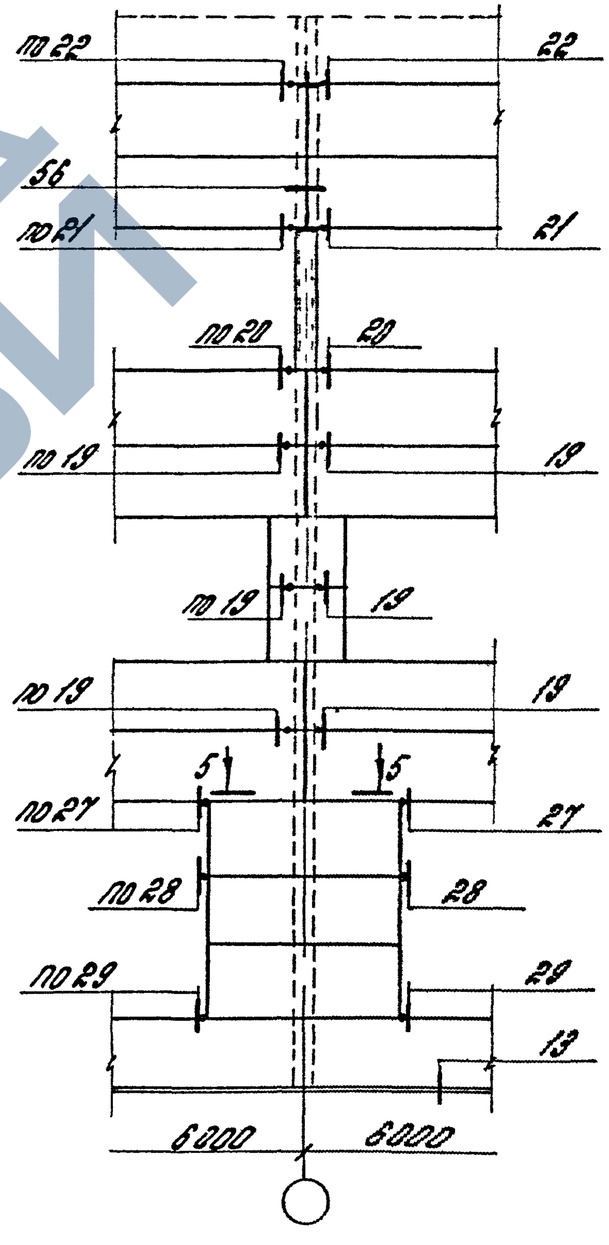
В углу



У колонны фахверка



У колонны среднего ряда



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

Рук отд	Смиланский		
Н контр	Гордеева		
Гл инж пр	Рудаков		
Ст инж	Дежнякина		

1.030 1-1 0-3 -0700

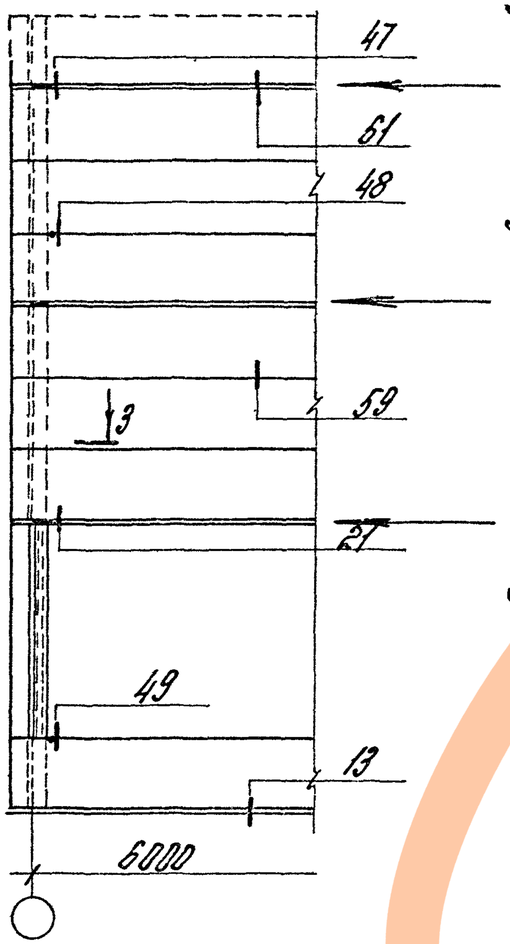
Схемы расположения узлов крепления панелей к колоннам торцового ряда

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

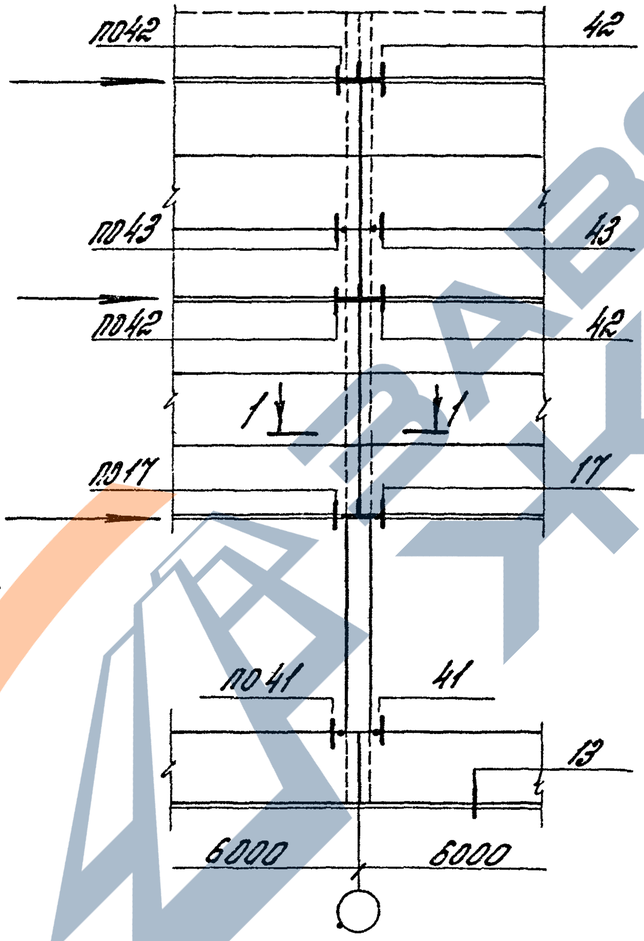
Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

В углу

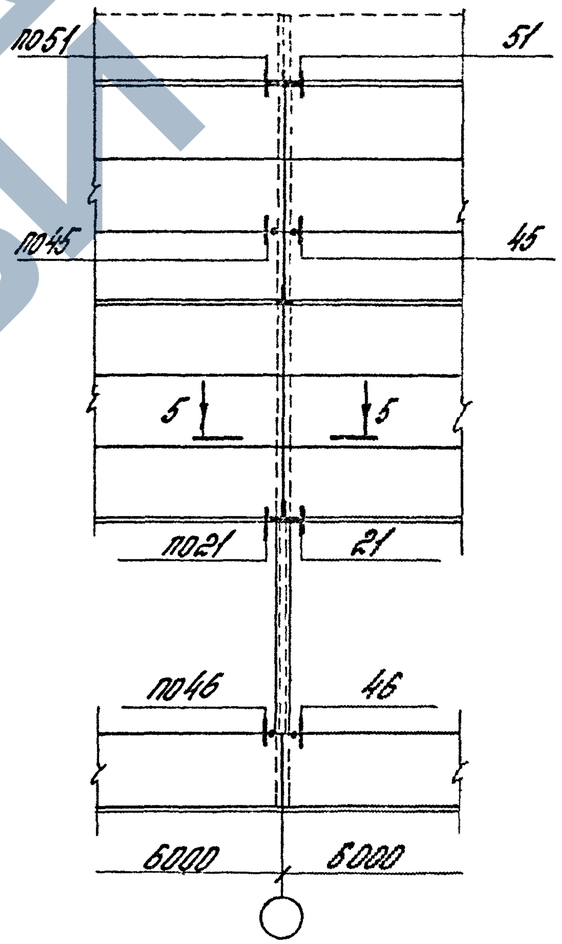


Горизонтальные антисейсмические швы

У колонны фахверка



У колонны среднего ряда

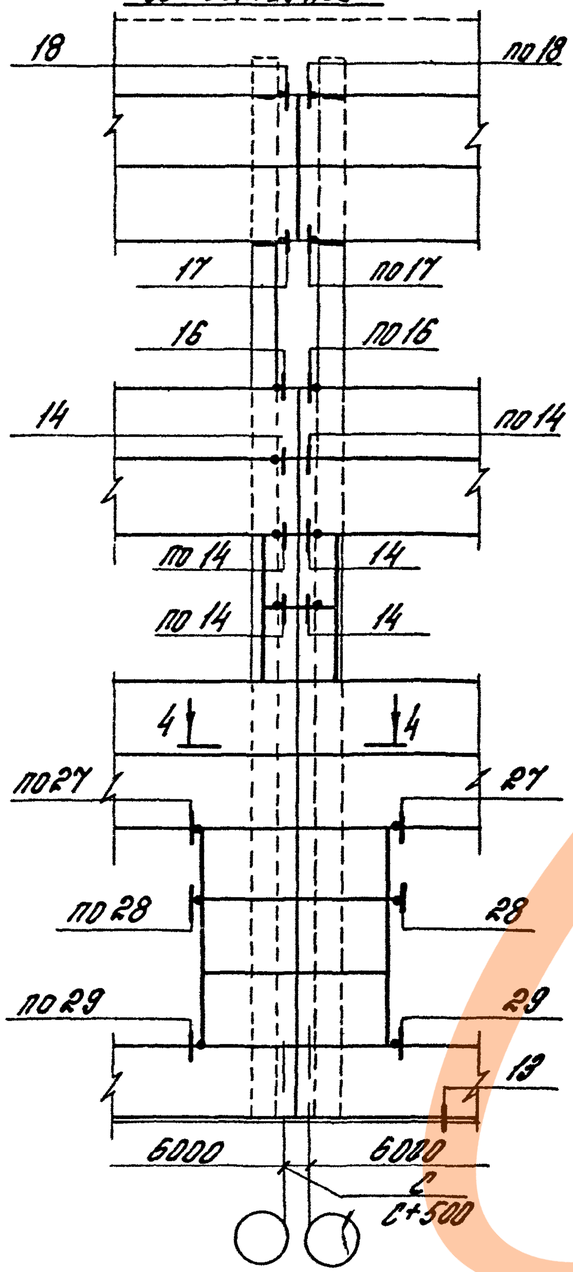


1 Сечения 1-1, 3-3 и 5-5 см Вокум 1.030.1-1.0-3-1100.
2 Узлы приведены в выпуске 3.2

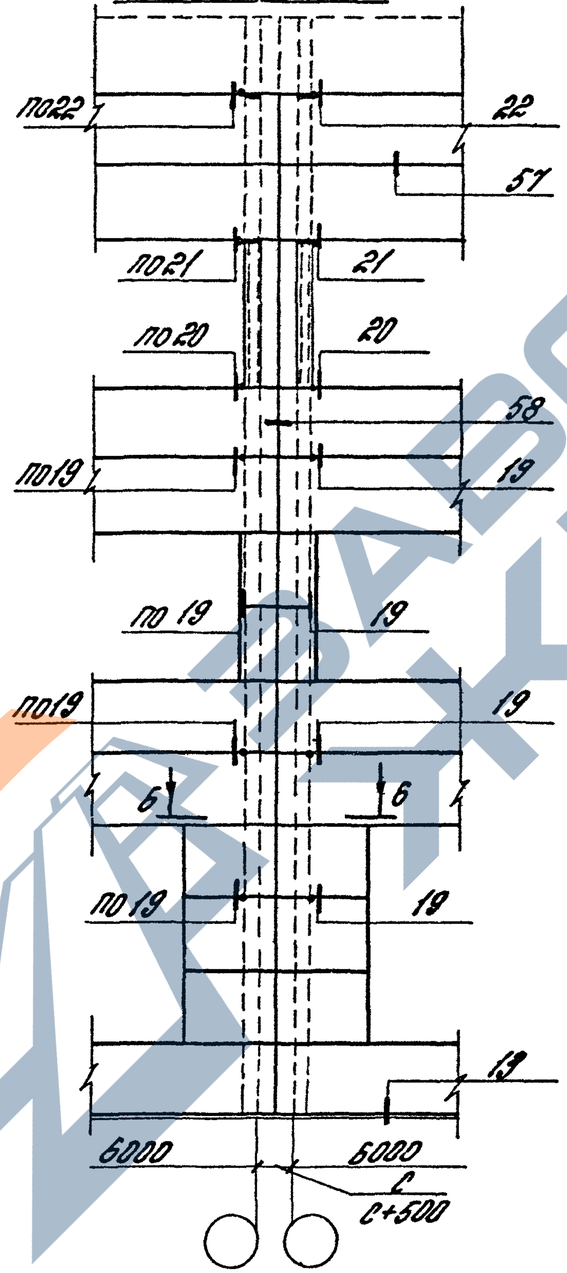
				1.030 1-1 0-3 -0800			
				Схемы расположения узлов крепления панелей к колоннам торцового ряда здания с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов	Стадия	Лист	Листов
					Р		1
Рук отд	Ямщанский				ЦНИИПРОМЗДАНИЙ		
Н контр	Гарбузов						
Гл инж	Гузиков						
От инж	Ямщанский						

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

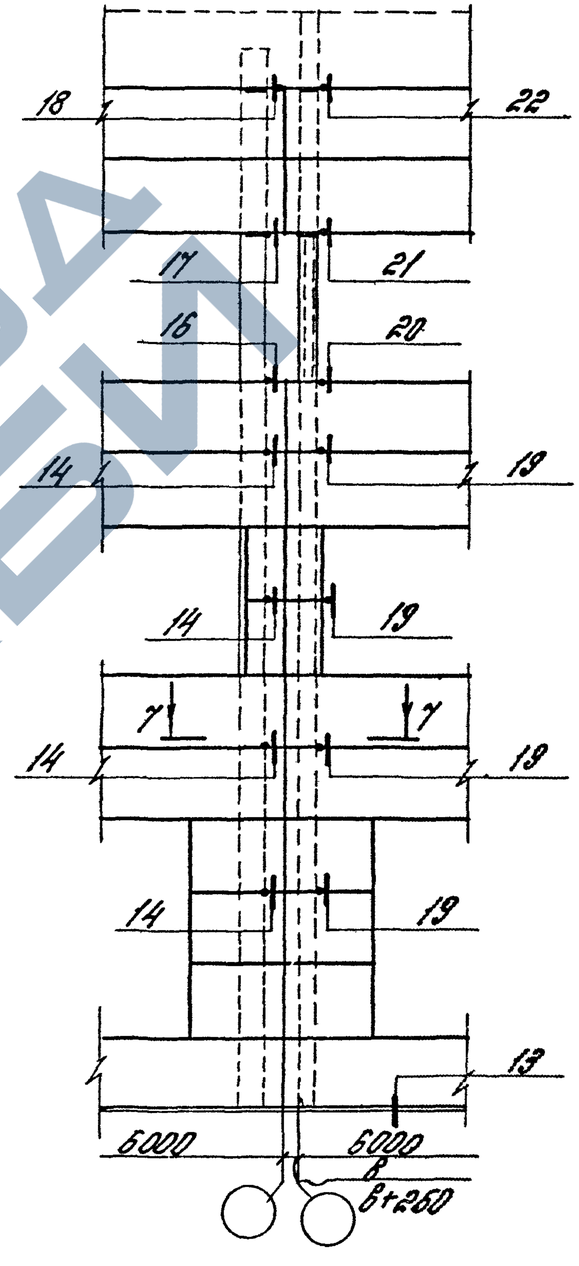
У поперечного т ш со вставкой



У продольного т ш со вставкой



При сопряжении взаимно-перпендикулярных пролетов



1 Сечение 4-4, 6-6 и 7-7 см докум 1030 1-10-3-1100.
2 Узлы привязаны в 6 выпуске 3-2
3 в - толщина стеновой панели
4 Значение „с" см докум 1030 1-10-3-1100.

Зав отд	Смиляненкий		
Н контр	Рыбцева		
Гл инж	Рудяков		
Рук гр	Обатова		
Ст инж	Абатянц-ова		

1 030 1-1 0-3 -0900

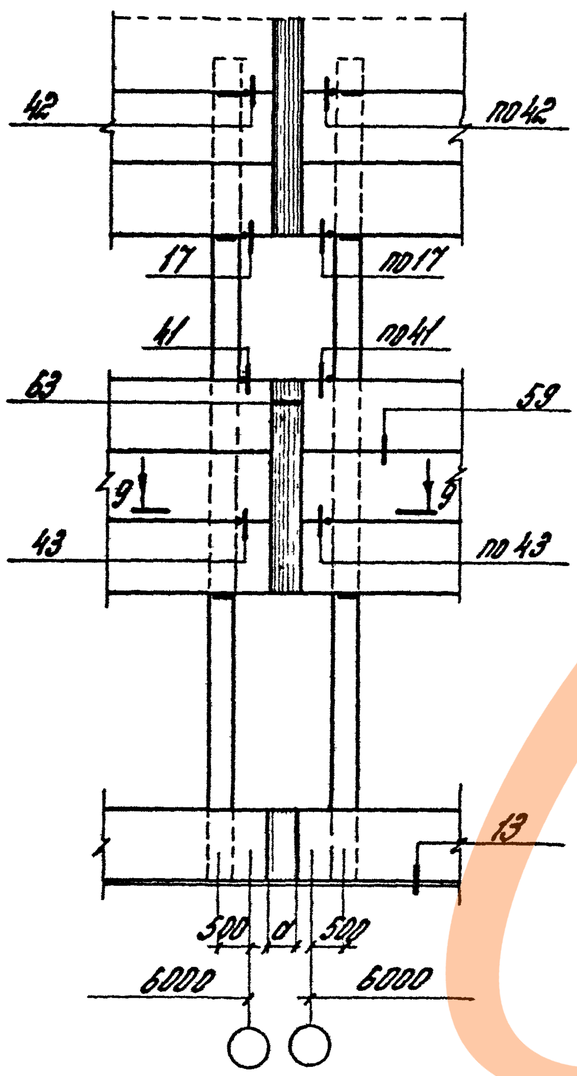
Схемы расположения узлов крепления панелей к колоннам продольного и торцового рядов в местах т ш со вставками

Стадия	Лист	Листов
Р		1

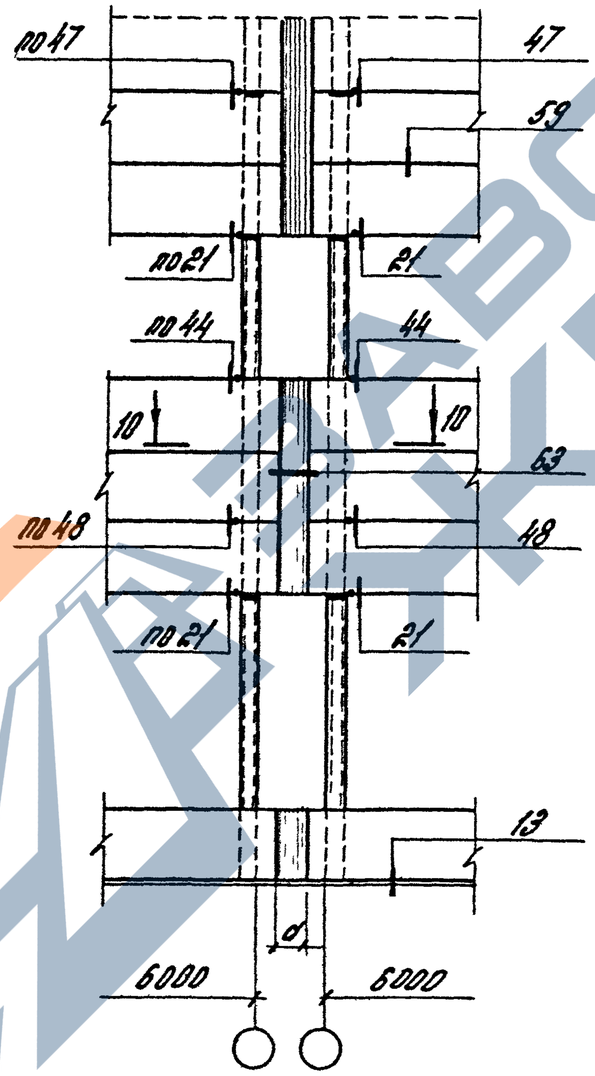
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв № подл | Подп и дата | Взам инв №

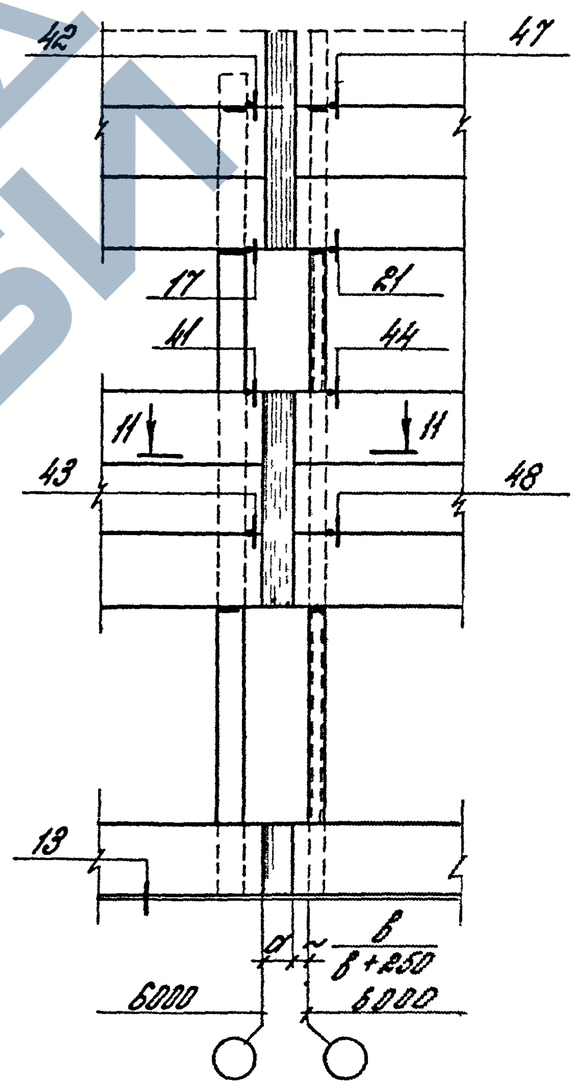
У поперечного т ш со вставкой



У продольного т ш со вставкой



При сопряжении взаимно-перпендикулярных пролетов



1 Сечения 9-9 10-10 и 11-11 даны в докум 1.030.1-1.0-3.1100
2 Узлы привязаны в выпуске 3-2
3 „а"-толщина антисейсмической вставки, определенная в зависимости от конкретных условий
4 „в"-толщина стеновой панели

Рук отд.	Спиянский	
Н контр.	Гавшев	
Гл инж.	Рудаков	
Ст инж.	Абликимова	

1.030.1-1.0-3-1000

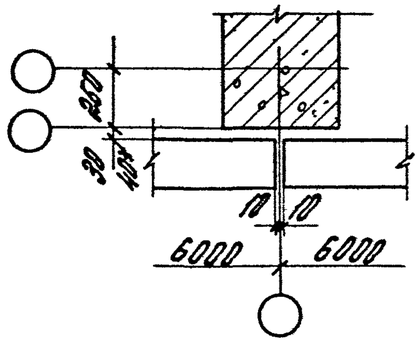
Схемы расположения узлов крепления панелей к колоннам продольного и торцового рядов в местах т ш со вставками с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов

Стадия	Лист	Листов
Р		1

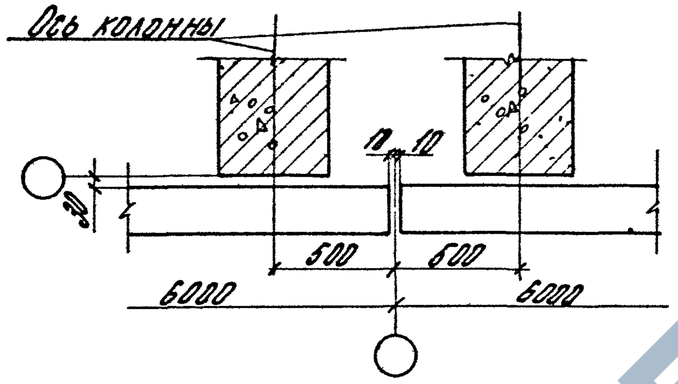
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

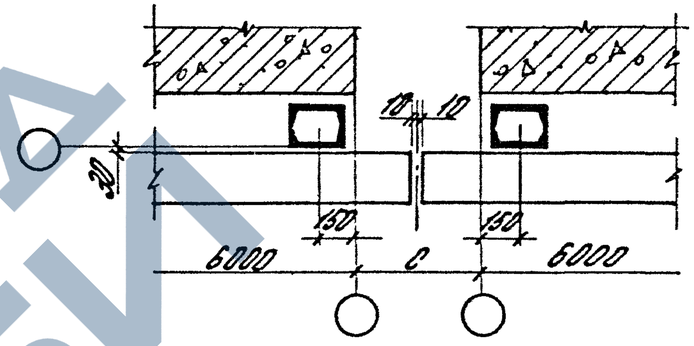
1-1



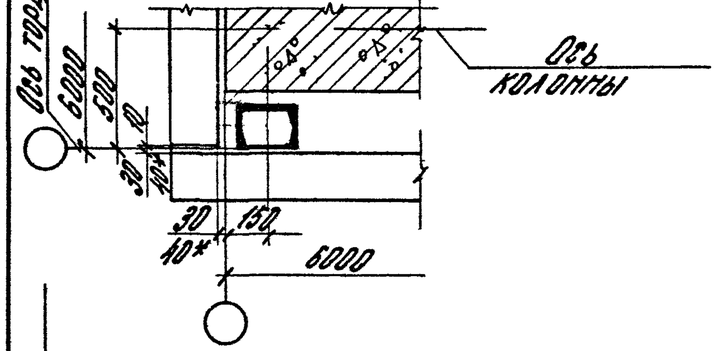
2-2



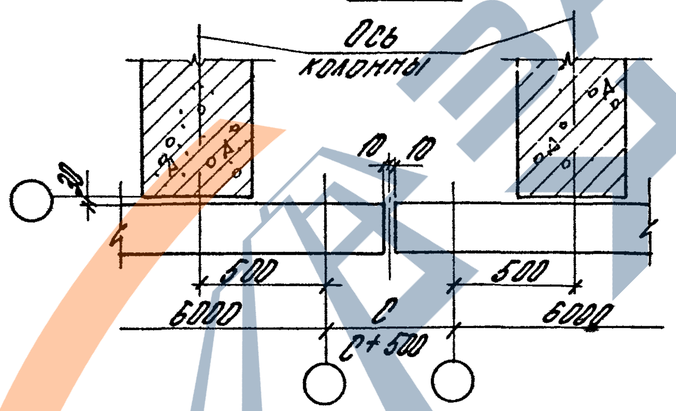
6-6
при вставке „с"



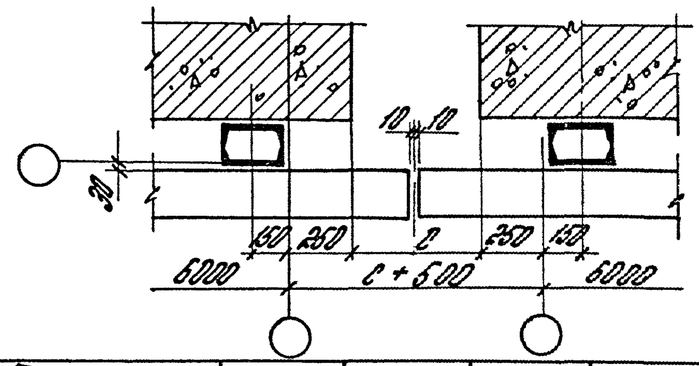
3-3
при привязке „0"



4-4

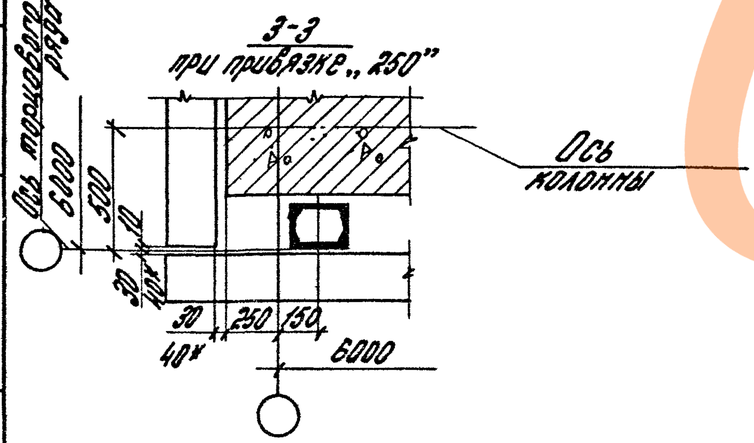


6-6
при вставке „с+500"

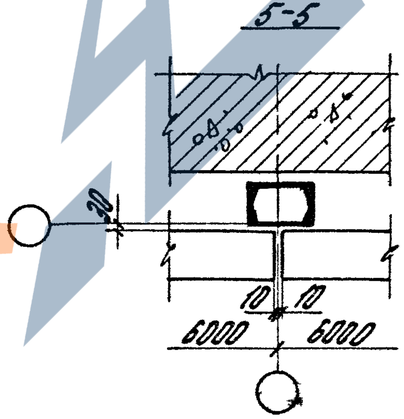


Толщина панели, мм	200	250	300	350
„с", мм	500	600	700	800

3-3
при привязке „250"



5-5



* - в случае применения в сейсмических районах

Рук. отд	Отиванский		
Н. контр	Гавриев		
Гл. инж.	Рудаков		
Ст. инж.	Двоянинов		

1.030 1-1. 0-3 - 1100

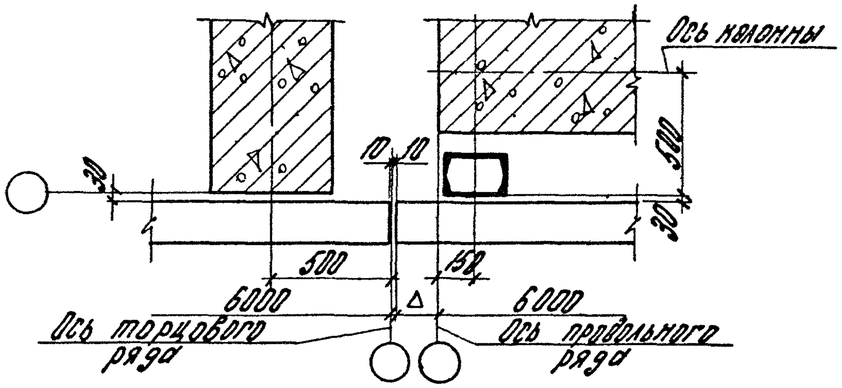
Сечение 1-1 – 11-11

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

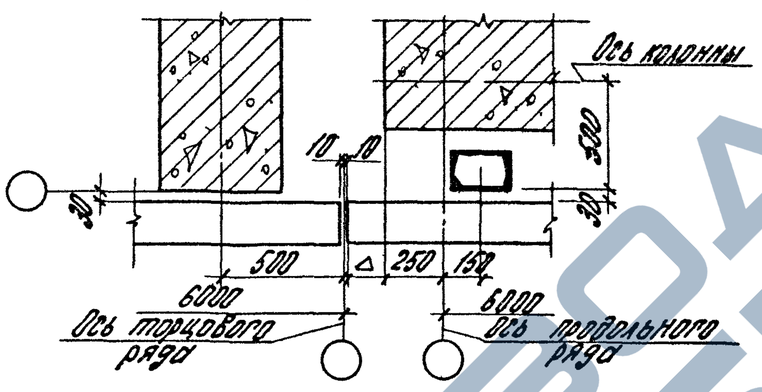
ЦНИИПромзданий

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

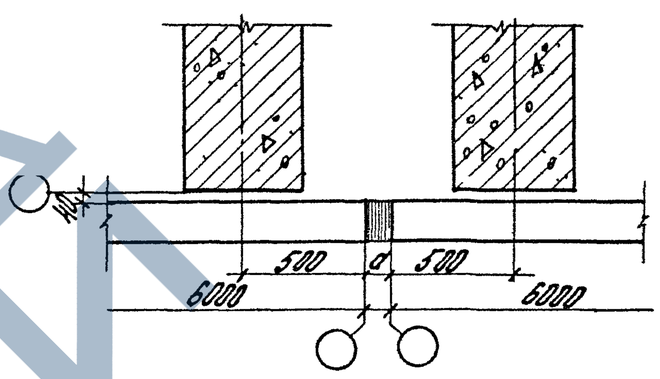
7-7 при привязке „0"



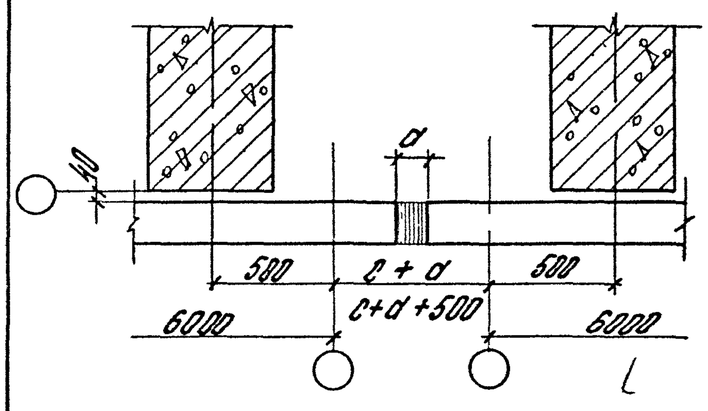
7-7 при привязке „250"



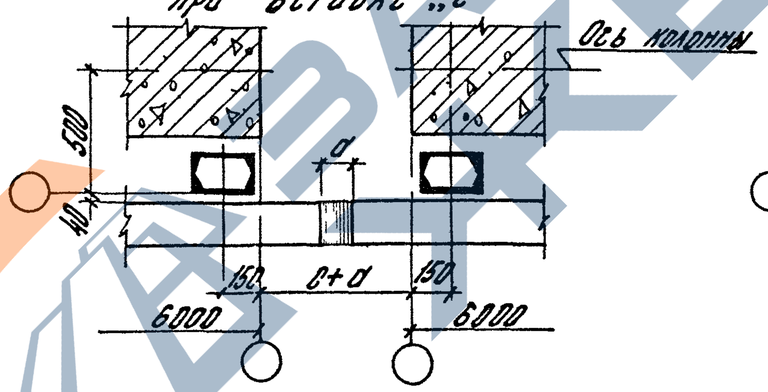
8-8



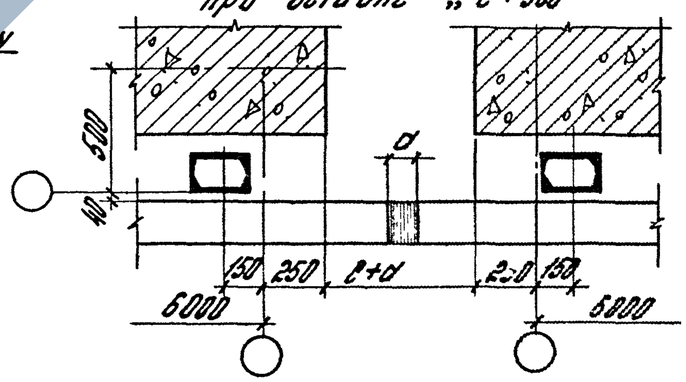
9-9



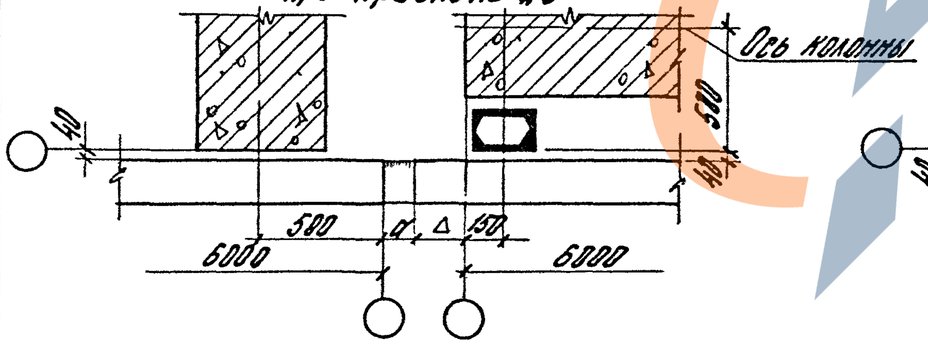
10-10 при вставке „c"



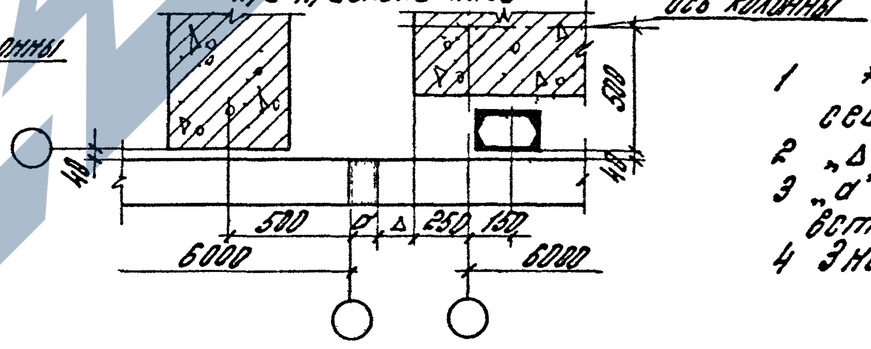
10-10 при вставке „c+500"



11-11 при привязке „0"



11-11 при привязке „250"

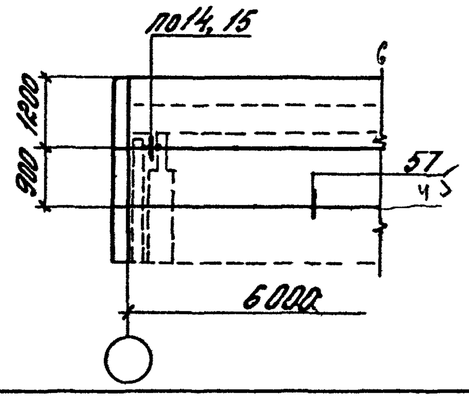
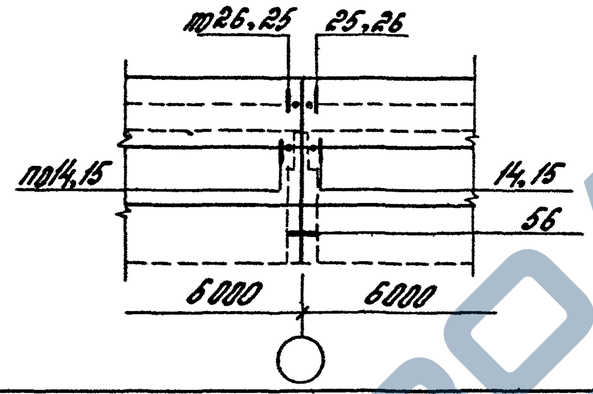
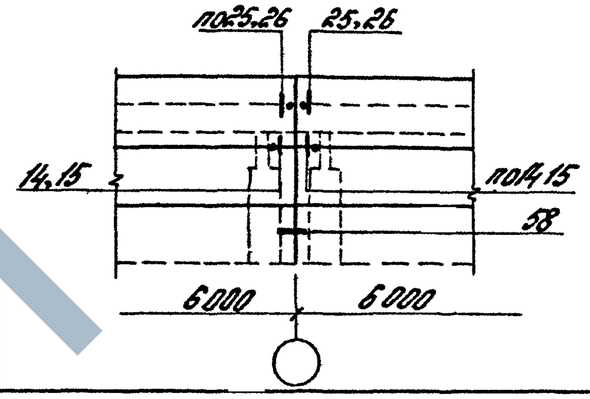
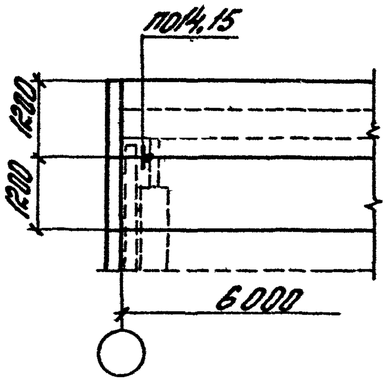
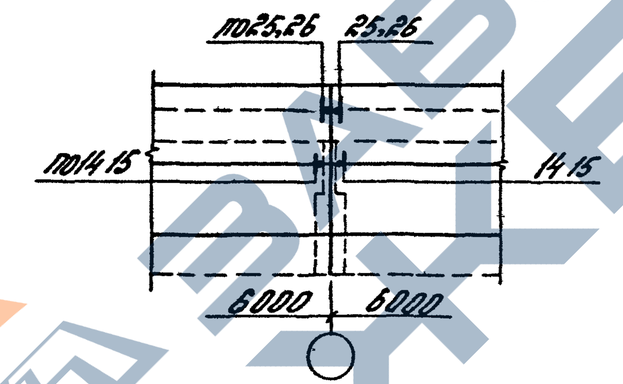
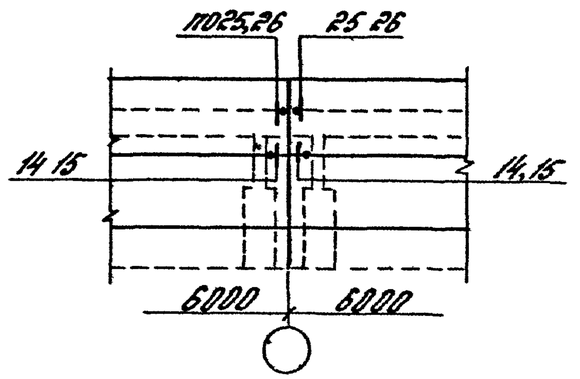
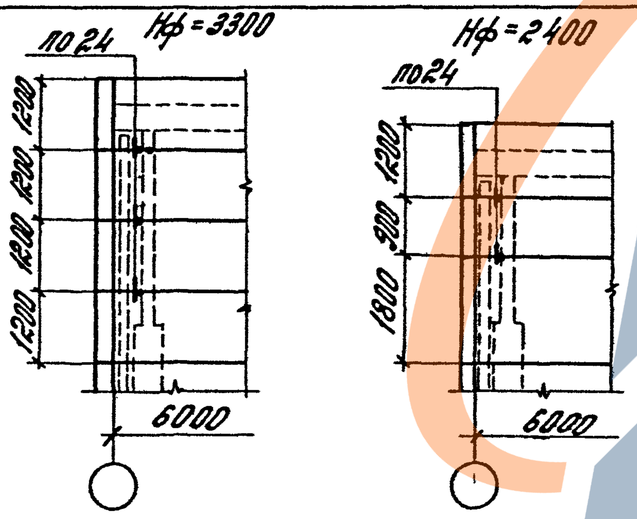
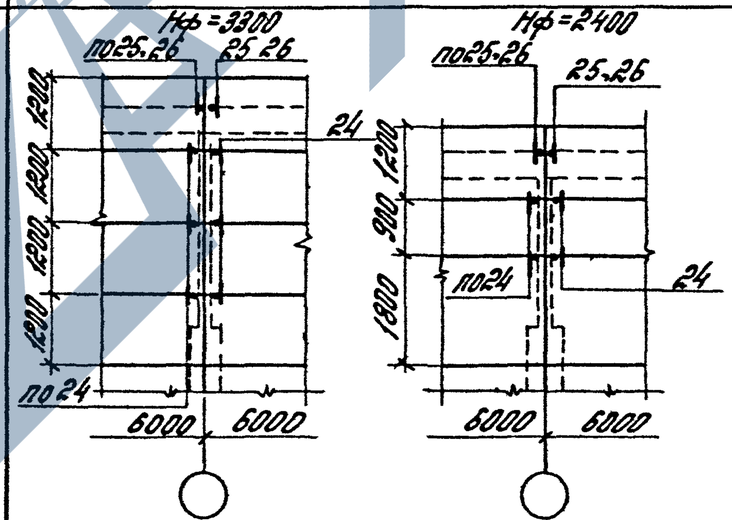
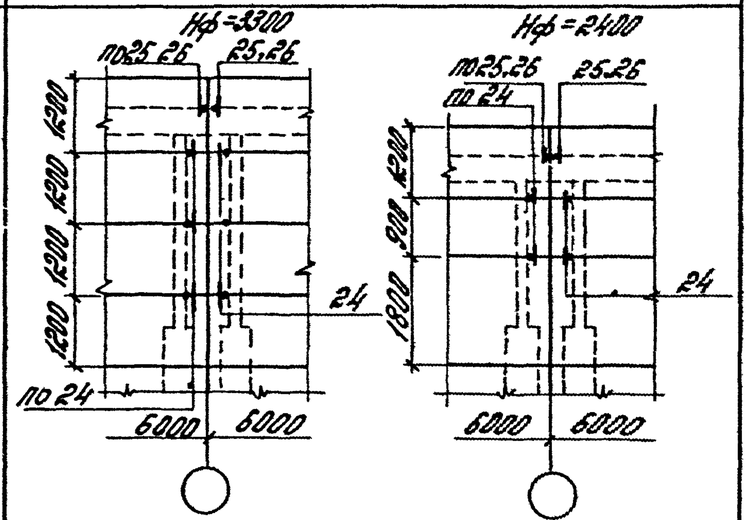


1 * - в случае применения в сейсмических районах
2 „Δ" - удлинение стеновой панели
3 „d" - толщина антисейсмической вставки
4 Значение „c" см на листе 1

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам. инв.№

1.030.1-1.0-3-1100

Лист 2

	В углу	У рядовой оси	У поперечного т ш
ж-б балки по серии 1.462.1-10/80 вып.1,2 (с=6,0м)			
ж-б балки по сериям 1.462-1, вып.1,2; 1.462.1-3/80 вып 1,2; 1.462.1-10/80, вып 1,2; ж-ф фермы по серии, ПК-01-129/12к. 1.463-3			
Стальные фермы по сериям 1.460-2, вып 2; 1.460-4 вып 5,6; 1.460-8, вып 1,3; 1.460 2-10 вып1; 1.460.3-17, вып 1			

1 Узлы приведены в выпуске 3-2.3

2 Нф - высота фермы

Рук отд	Смиянский	
Н контр	Гадаева	
Гл инж	Рудаков	
Вед инж.	Иванова	
Ст инж	Двинянинова	

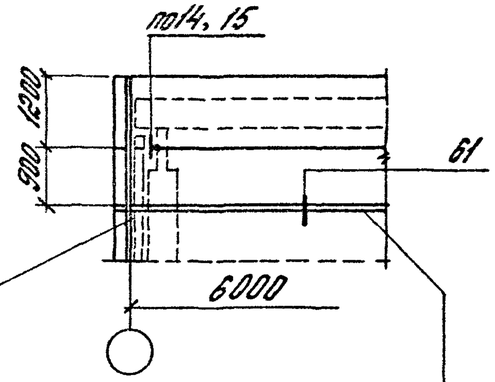
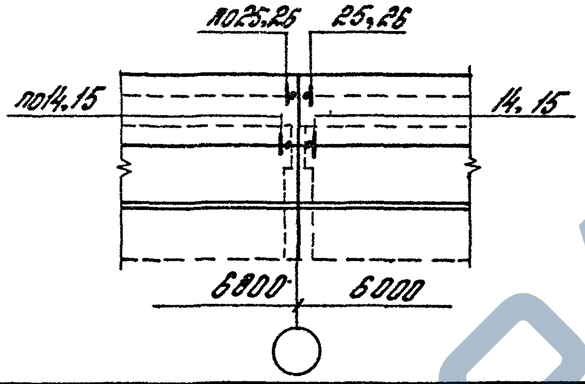
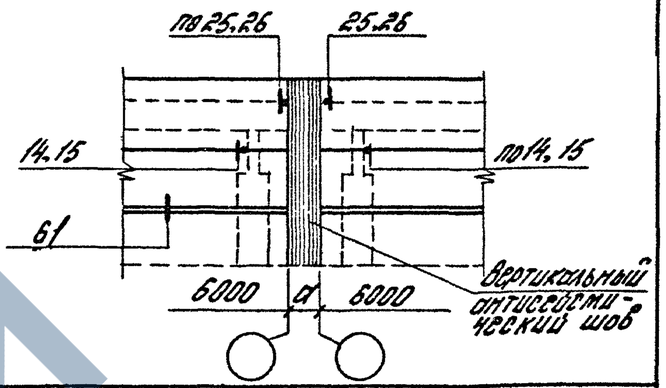
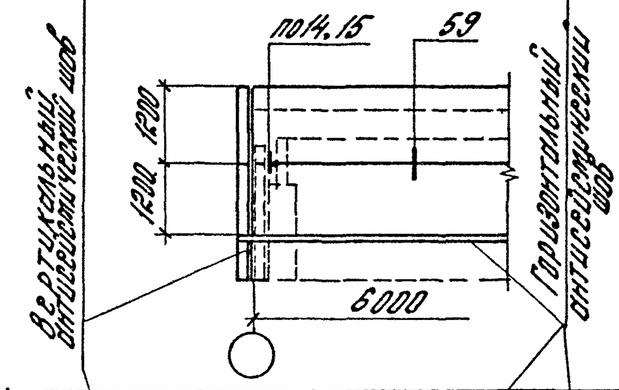
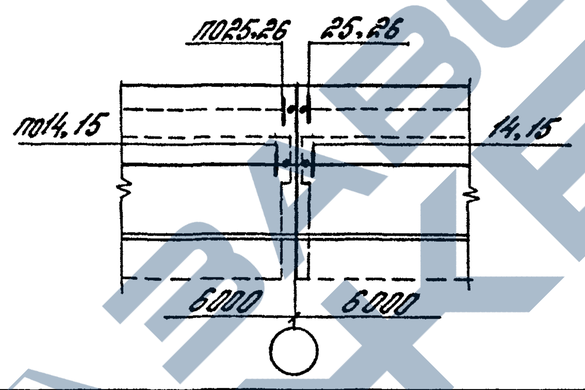
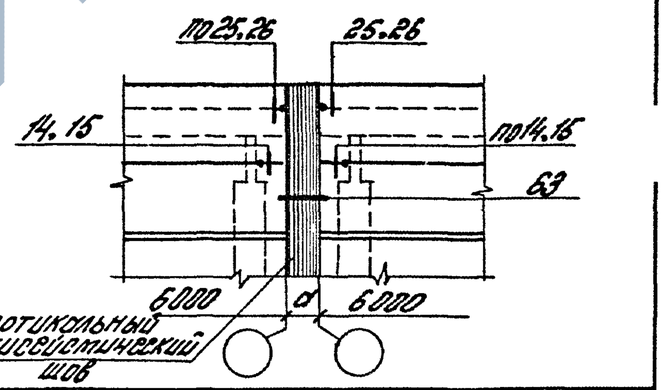
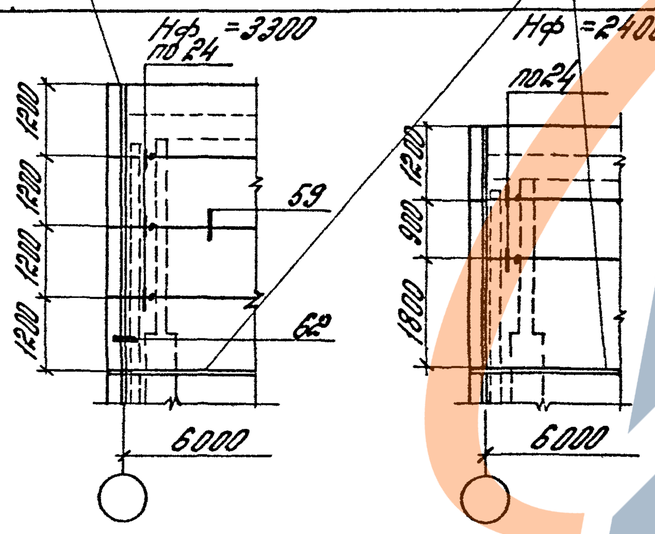
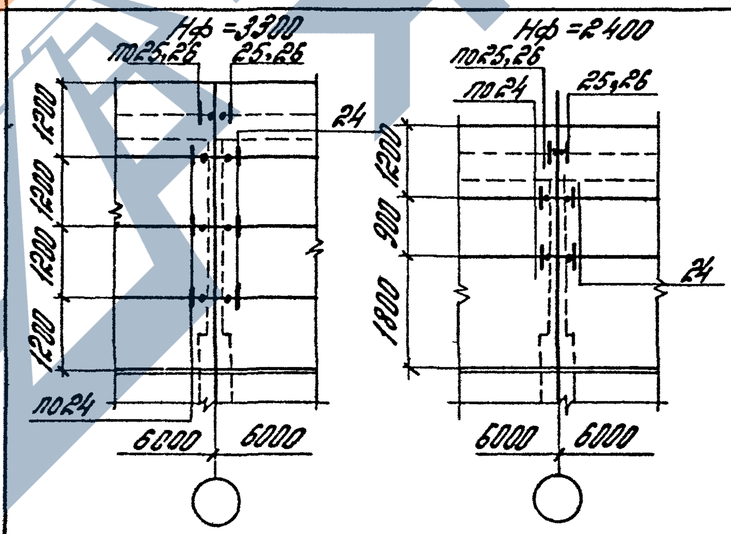
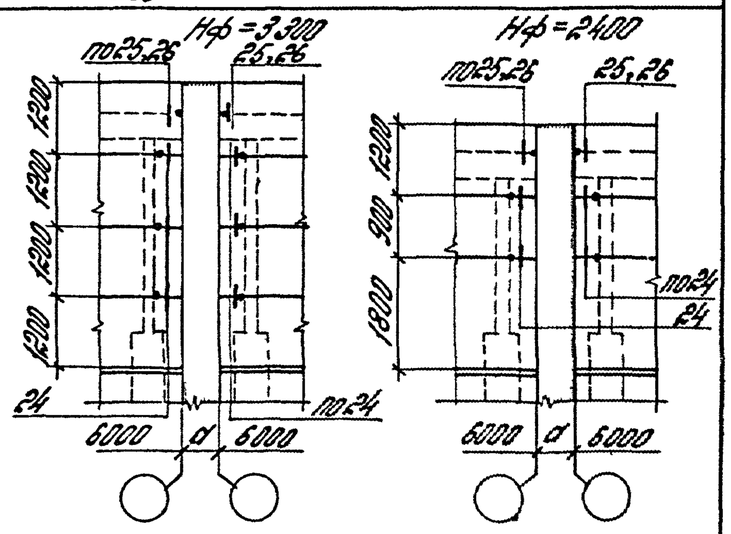
1.030.1-1.0-3-1200

Системы расположения узлов крепления панелей продольных стен в пределах несущих конструкций покрытия при внутреннем отводе воды

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

	В углу	У рядовой оси	У поперечного т. ш
ж-б. балки по серии 1.462-1/10.80, вып.12 (l=6,0м)			
ж-б. балки по сериям 1.462-1/81 вып 1-2; 1.462-1, вып 1, 2; 1.462.1-3/80 вып 0,1,2; 1.462.1-10/80 вып 12; ж-б фермы по сериям: ПК-01-129/78 и 1.463-3			
Стальные фермы по сериям: 1.460-4, вып 5,6; 1.460-8, вып 1,3; 1.460.2-10, вып 1; 1.460 3-1?, вып 1			

1. Узлы приведены в выпуске 3-2.
2. Нф – высота фермы.
3. „а" – толщина антисейсмической вставки

Рук отд	Стилянский	
Н контр	Гордеева	
Гл инж	Рудаков	
Вед инж	Иванова	
Ст. инж	Двинянинова	

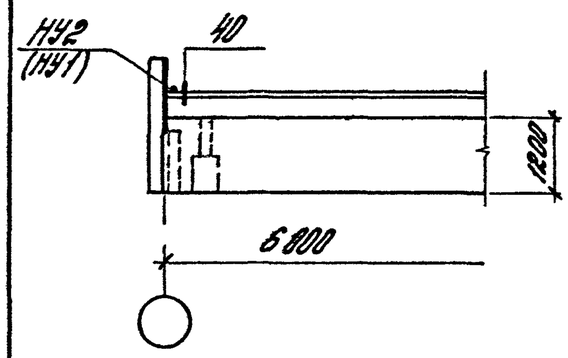
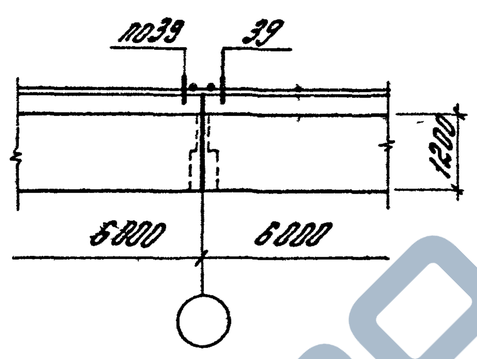
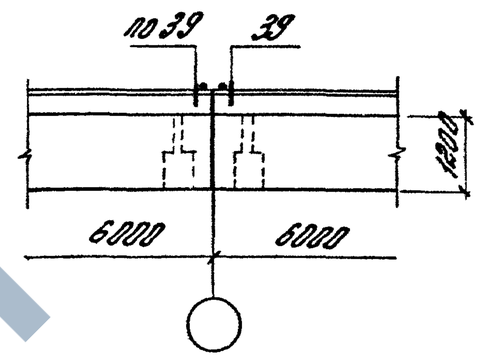
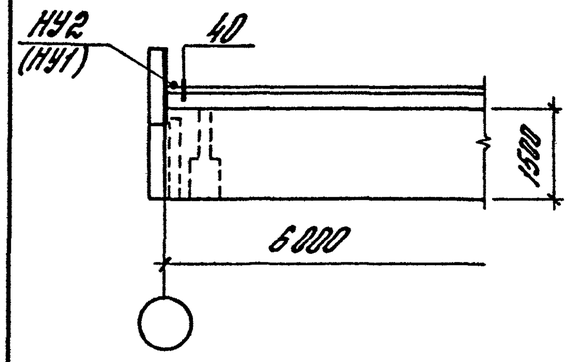
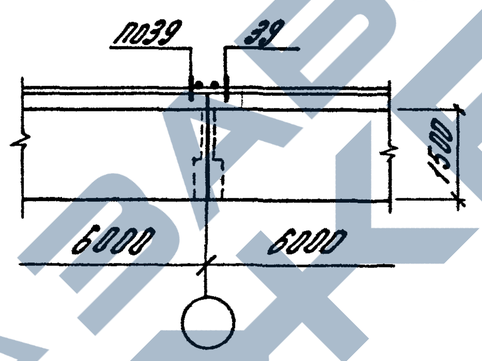
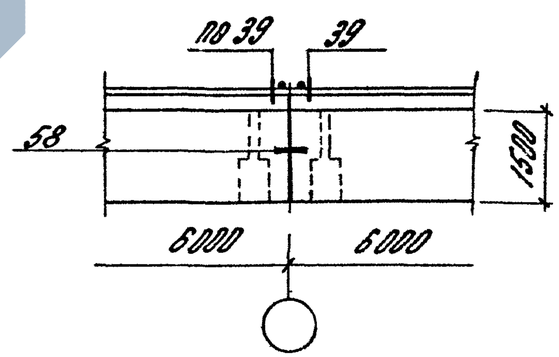
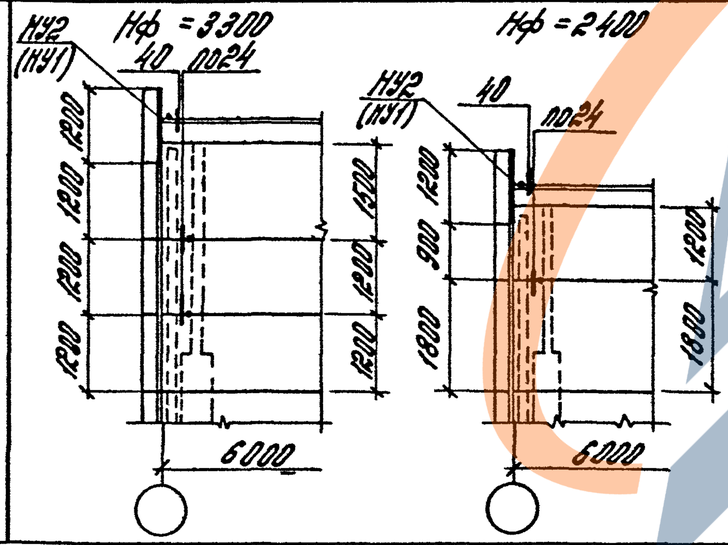
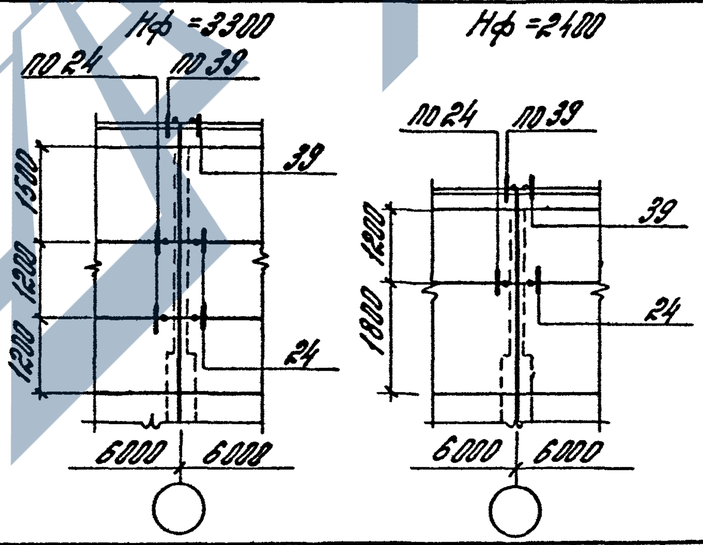
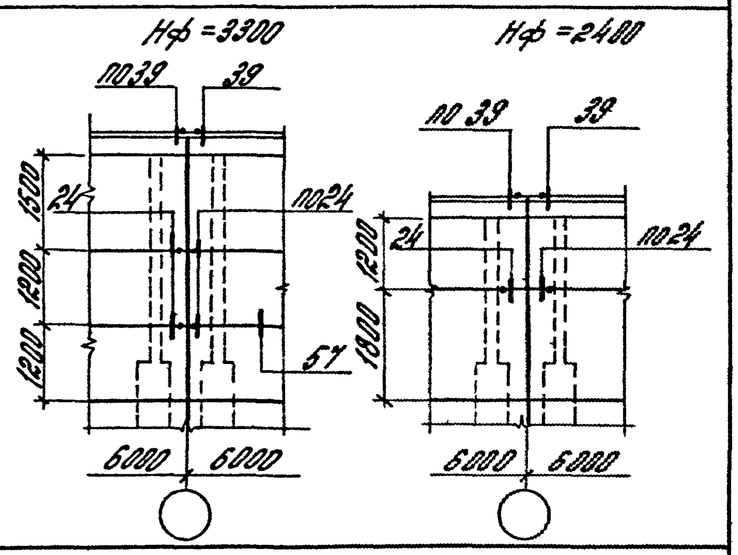
1.030.1-1.0-3-1300

Схемы расположения узлов крепления панелей продольных стен в продольных несущих конструкций покрытия при внутреннем отводе воды для зданий с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

	В углу	У рядовой оси	У поперечного т ш
ж-б балки по сериям 1.462 1-10/80, вып 1-2 (l=6.0m)			
ж-б балки по сериям 1.462 1-3/80 вып 0,1,2; 1.462 1-10/80 вып 1,2 (l=9m), ж-б фермы по сериям ПК-01-КЖ-9 и 1.463-3			
Стальные фермы по сериям: 1.460-2, вып 2; 1.460-4, вып 1,6; 1.460-8, вып. 1,3; 1.462 2-10, вып 1; 1.462 3-17, вып 1			

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

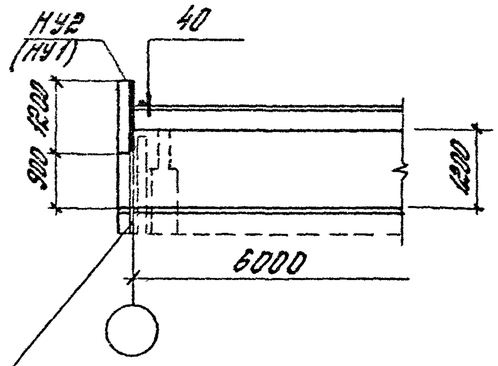
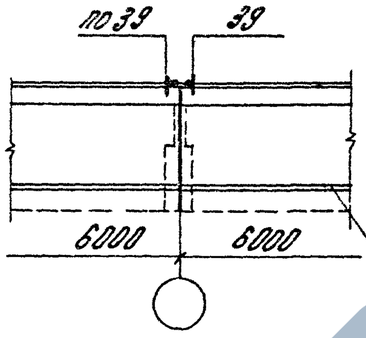
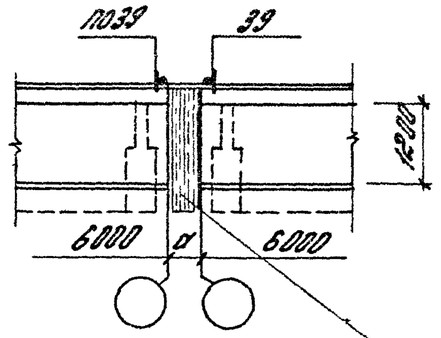
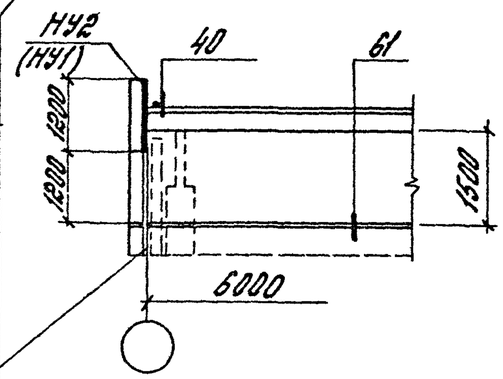
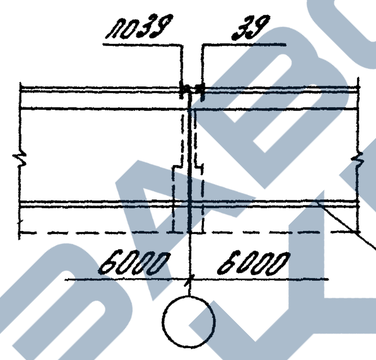
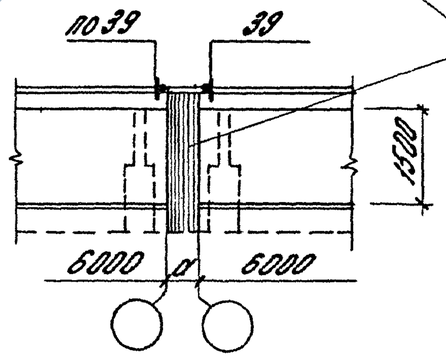
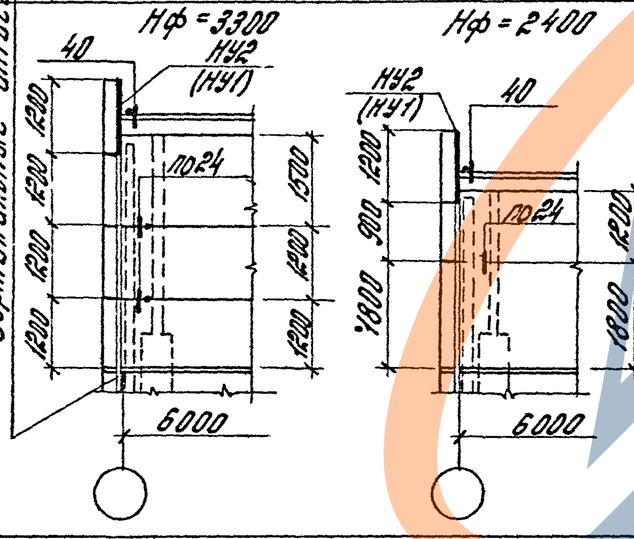
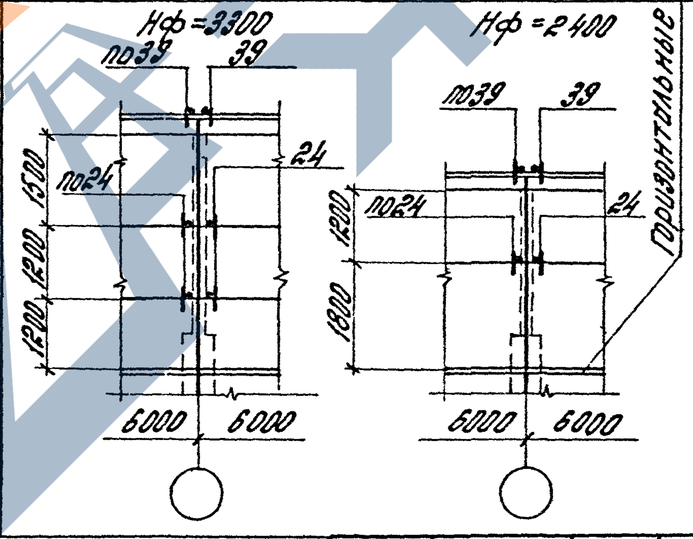
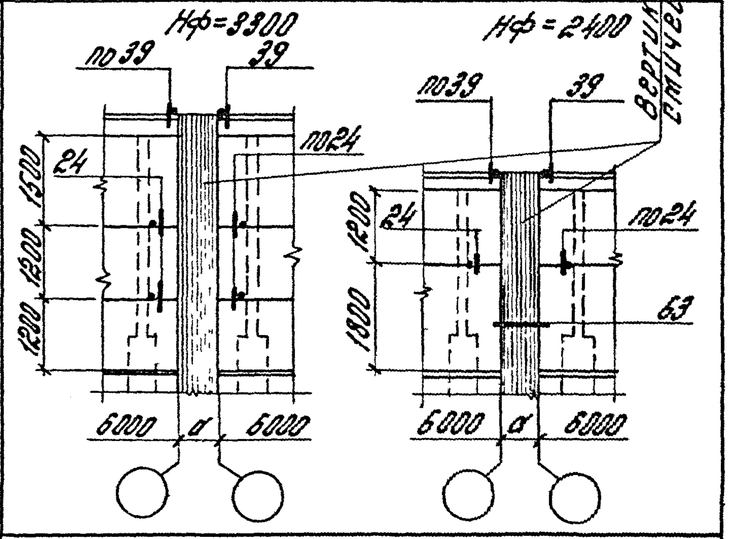
Зав отд	Отиянский	
Н контр	Гобзева	
Гл инж	Рудаков	
Вед инж	Иванова	
Ст инж	Авинянинова	

1 030 1-1 0-3 -1400

Схемы расположения узлов крепления панелей продольных стен в преде-лах стропильных конструкций при наружном отводе воды

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

	В углу	У рядовой оси	У поперечного т. ш.
Ж.-б. балки по серии 1.462-1 Вып.1,2; 1.462 1-10/80 Вып.1,2. (С=9 м); 1.462 1-10/80 Вып.1,2. Ж.-б. фермы по сериям: ПК-01-129/78, 1.463-3			
Ж.-б. балки по сериям 1.462-1 Вып.1,2; 1.462-1/82 Вып.1,2; 1.462 1-10/80 Вып.1,2. (С=9 м); 1.462 1-10/80 Вып.1,2. Ж.-б. фермы по сериям: ПК-01-129/78, 1.463-3			
Стальные фермы по сериям: 1.460-2-10 Вып 1; 1.460-4 Вып 5,6. 1.460 3-17 Вып. 1; 1.460-8 Вып. 1,3			

1. Узлы привязаны в Выпуске 3-2.
2. Нф-высота фермы
3. В скобках указаны марки угловых накладок для противоположных углов здания

Зав отд	Стуланский		
Н контр	Родкева		
Гл инж	Рудаков		
Вед инж	Убанова		
Ст инж	Двинянинова		

1.020.1-1.0-3-1500

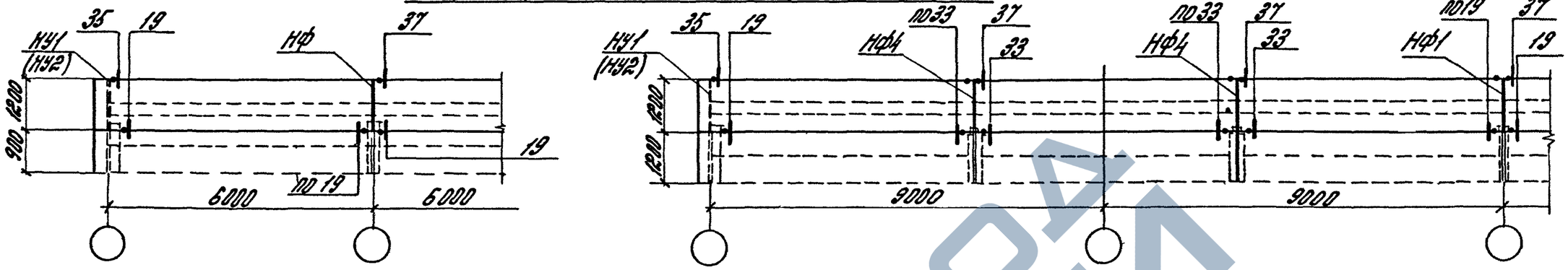
Схемы расположения узлов крепления колонн продольных стен в пределах высоты стропильных конструкций при наружном отводе воды для зданий с расчетной сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов

Стадия	Лист	Листов
Р		1

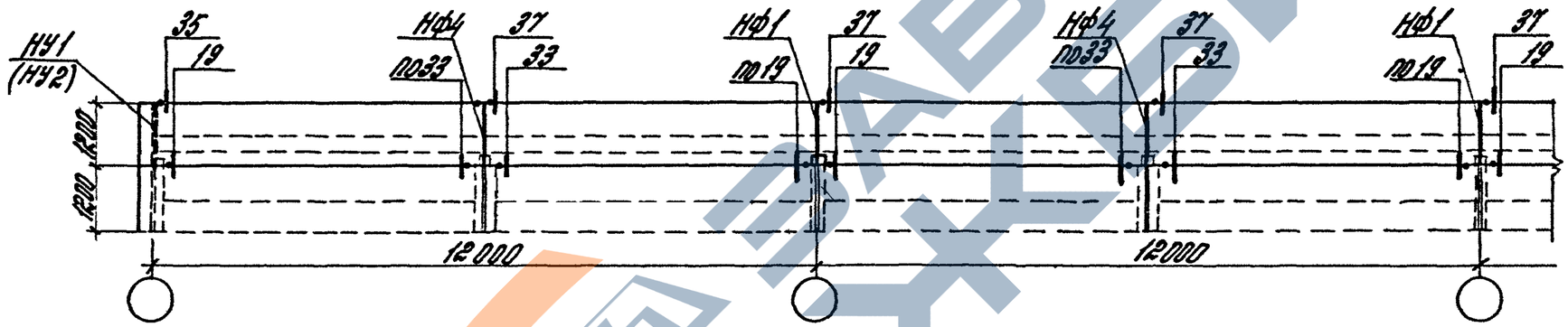
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

Железобетонные балки по серии 1462-10/80

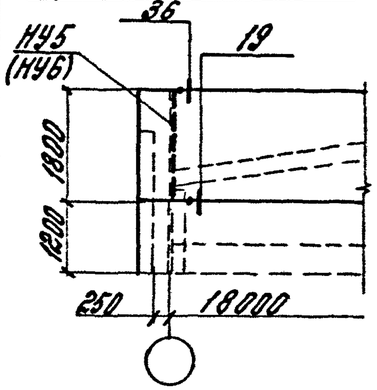


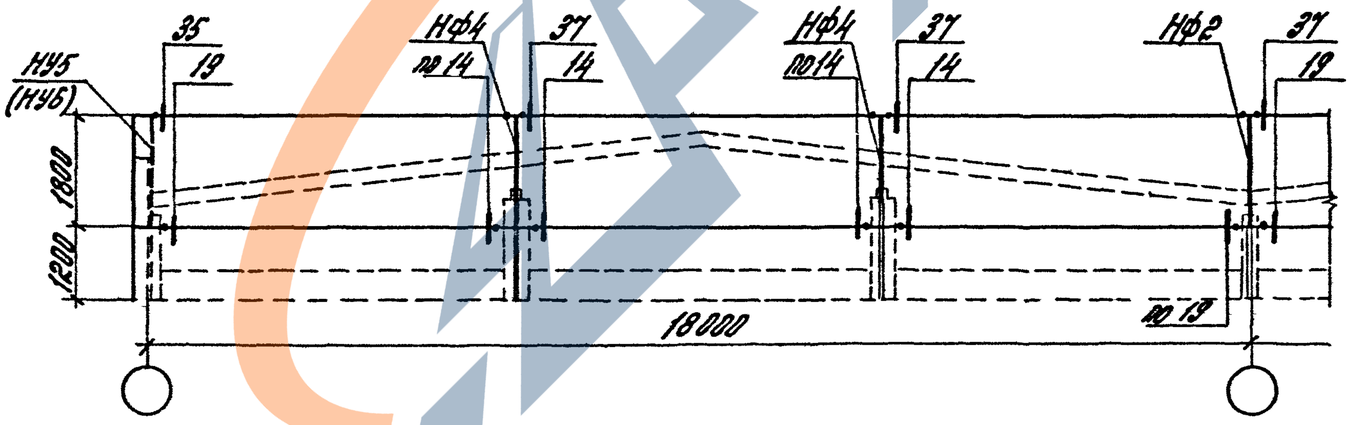
Железобетонные балки по серии 1462-1 и 1.462.1-1/81



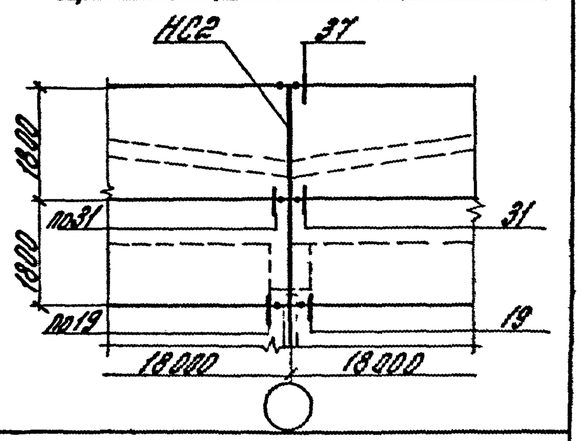
Железобетонные двускатные балки по серии 1462.1-3/80

при привязке "250"





по оси среднего ряда
при подстропильных фермах



1 Узлы приведены в выпуске 3-2
2 В скобках указаны марки угловых насадок для противоположных углов зданий

Рук отд	Смиянский		
Н контр	Гордеева		
Гл инж	Рудаков		
Вед инж	Иванова		
Ст инж	Авдиенкова		

1 030 1-1 0-3-1600

Схемы расположения узлов крепления панелей торцовых стен в пределах высоты ж-б стропильных балок (в том числе для зданий с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов)

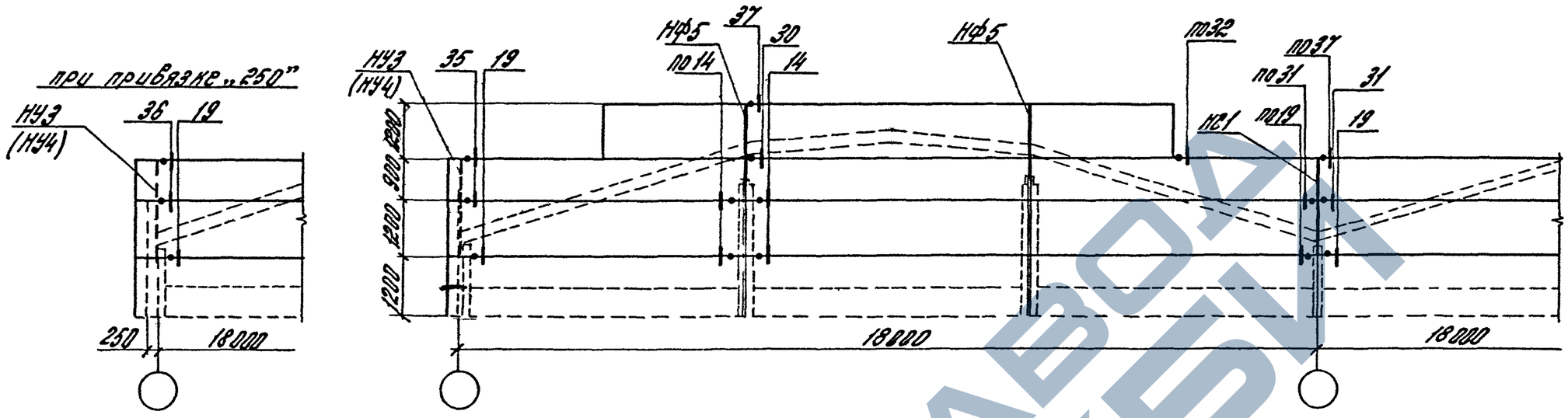
Стадия	Лист	Листов
Р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

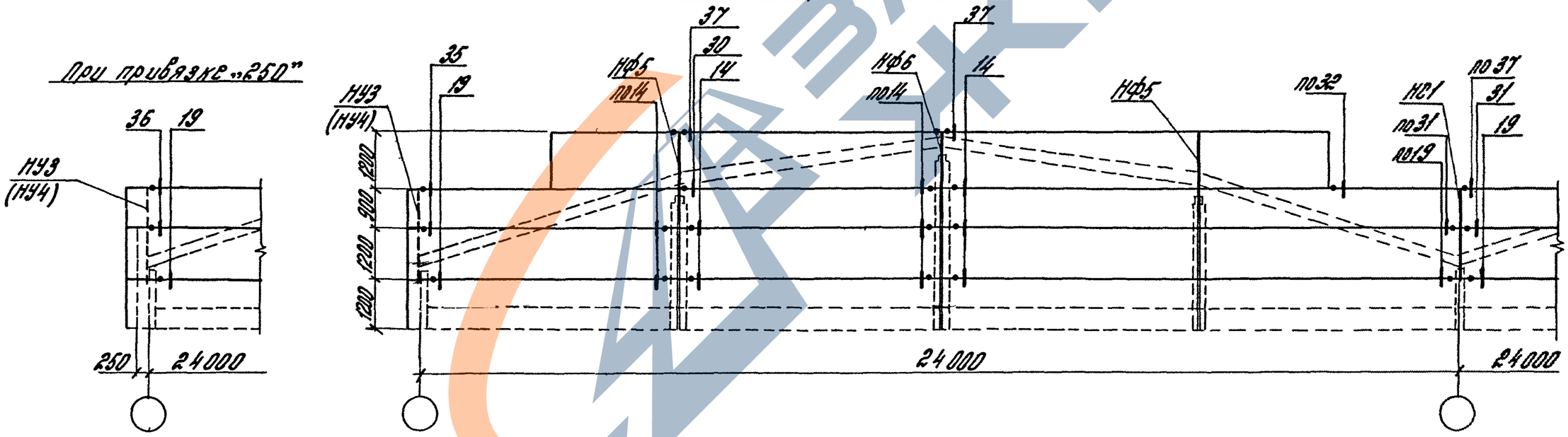
Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

19952 37

Фермы пролетом 18 м



Фермы пролетом 24 м



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

Рук отд	Стилянский		
Н контр	Гордаева		
Гл инж	Рудаков		
Вед инж	Иванова		
Ст инж	Абимаников		

1 030 1-1 0-3 -1700

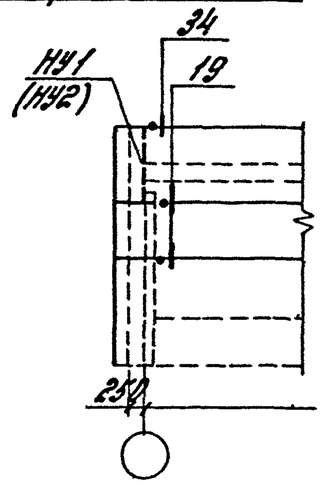
Схемы расположения узлов крепления панелей торцовых стен в пределах высоты ферм серий 1.463-3 и ПК-01-129/78 (в том числе для зданий с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов)

Стадия	Лист	Листов
Р		1

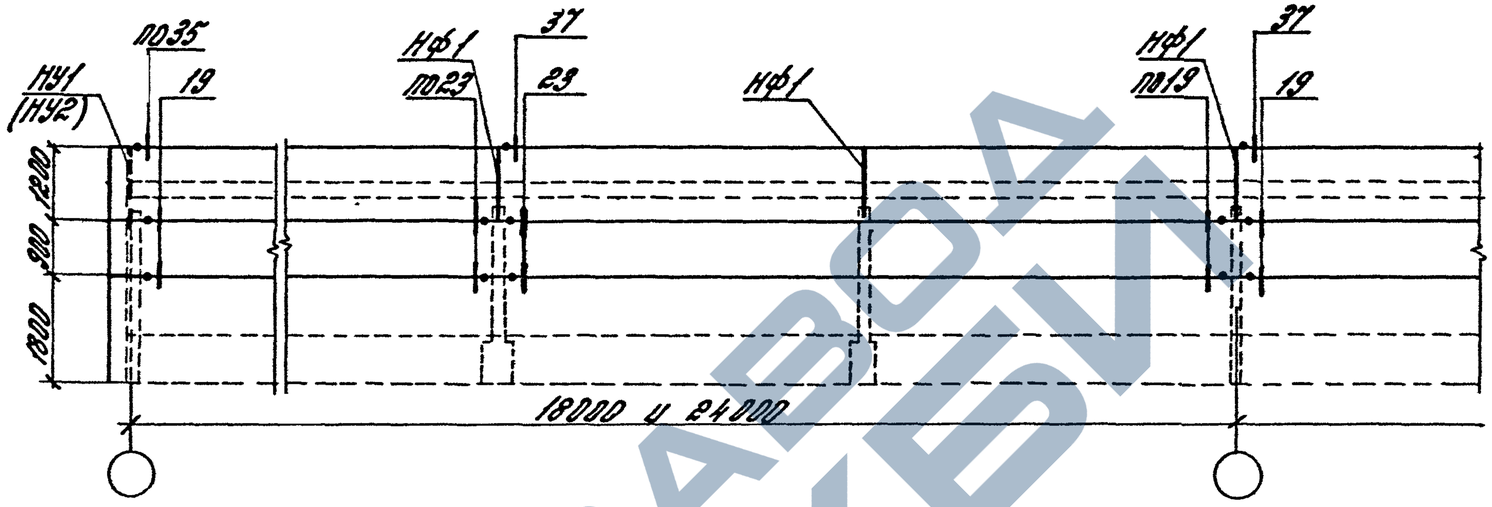
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

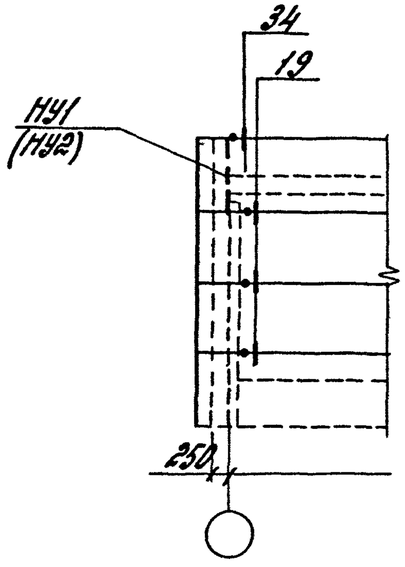
При привязке „250"



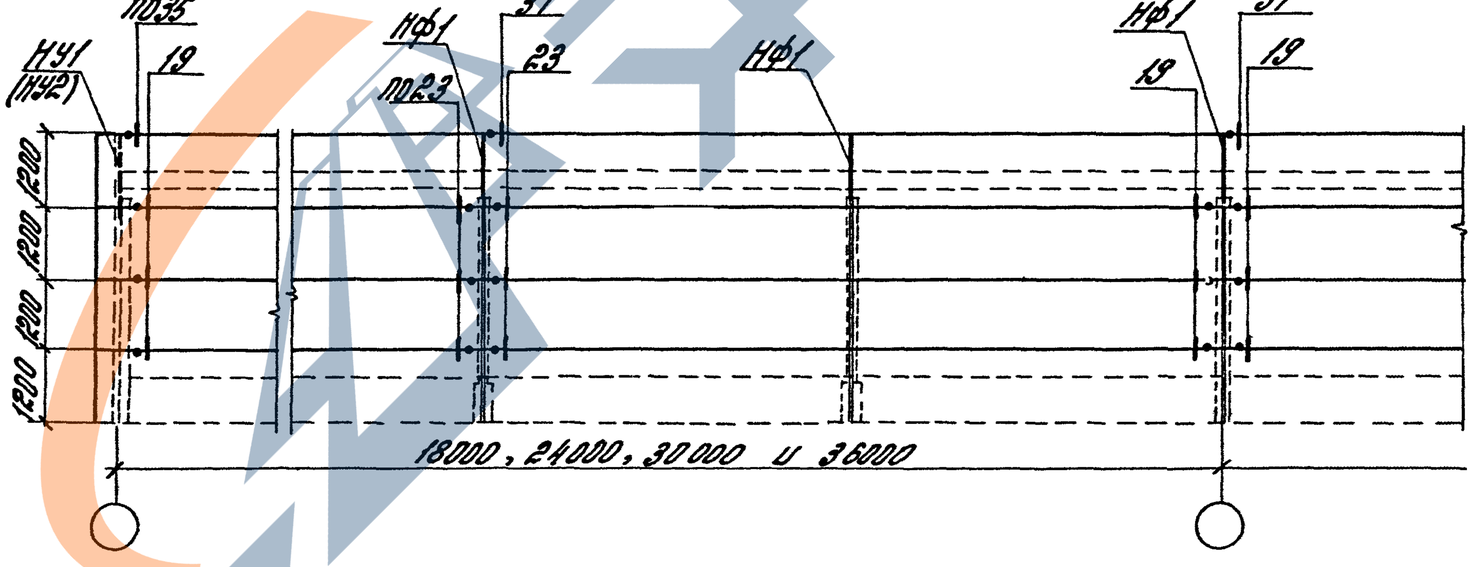
Фермы пролетом 18 и 24 м (Нф=2400)



При привязке „250"



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



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

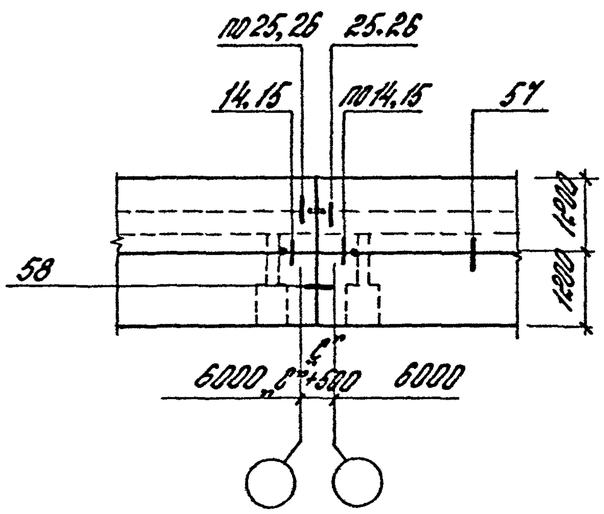
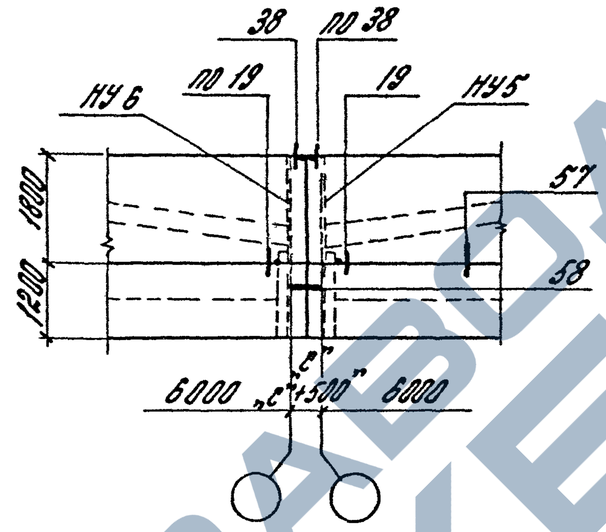
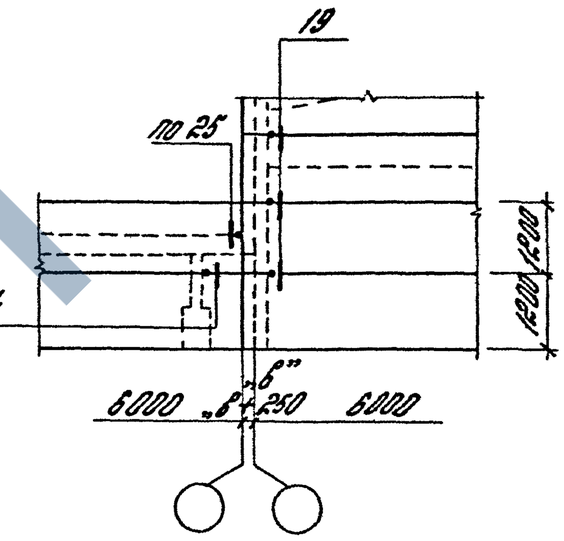
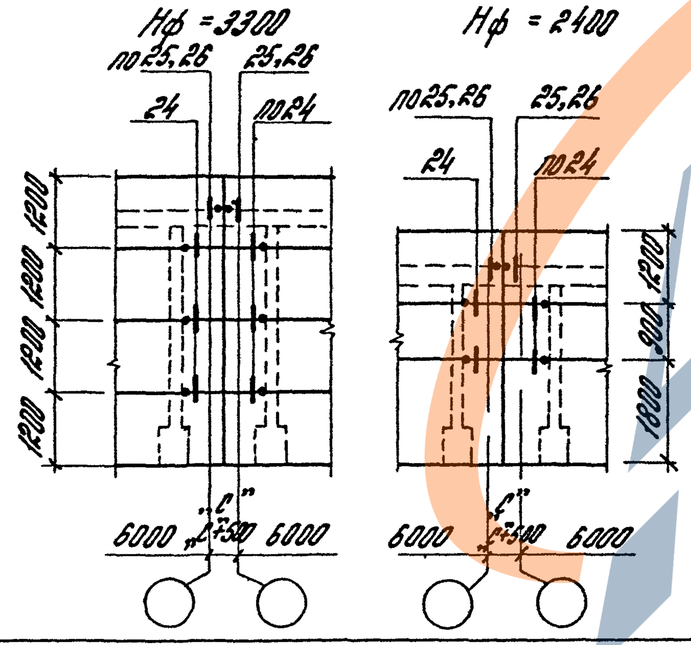
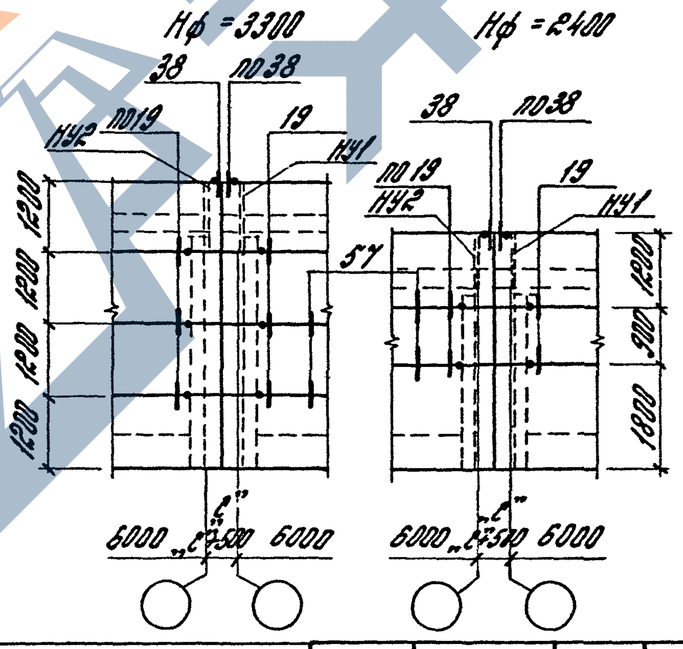
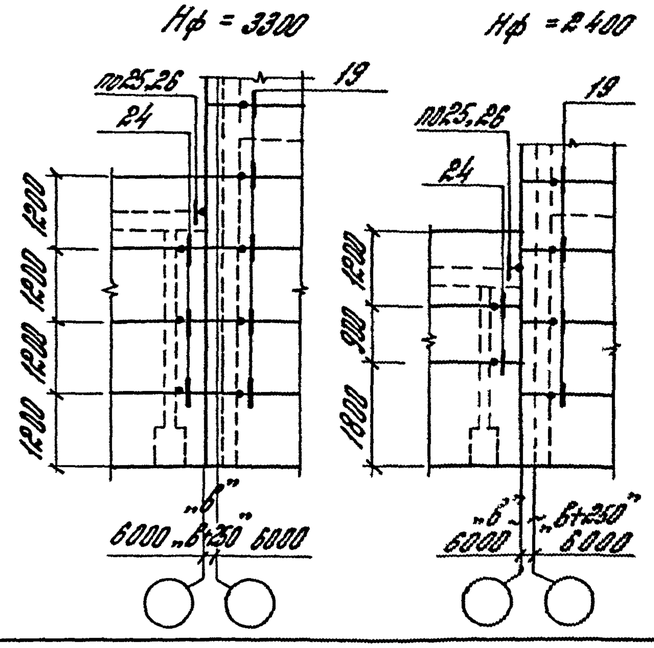
Рук отд	Ромлянский		
Н контр	Гордеева		
Гл инж	Рудаков		
Вед инж	Иванова		
Ст инж	Абинянинова		

1.030.1-1.0-3-1800

Схемы расположения узлов крепления ригелей торцовых стен в пределах высоты фермы серий 1.460-2, 1.460.2-10.1.4603-1 ГТУ 1.460-8 (в том числе для зданий с мостовыми кранами сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов)

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

	У поперечного т ш со вставкой	У продольного т ш со вставкой	При сопряжении взаимно-перпендикулярных прогонов
Стальные фермы по сериям 1.460-2 вып 2; 1.460-4, вып 5,6; 1.460-8, вып 1, 3, 1.460 2-10 вып 1, 1.460 3-13, вып 1 ж-б балки по серии 1.462 1-3/80 вып 1, 2, ж-б фермы по сериям 1.463-3 и ПК-01-129/78			
			

1 „б" – толщина стеновой панели
2 Нф – высота фермы
3 Узлы приведены в выпуске 3-2
4 Значение „с" см докум 1.030 1-1.0-3-1100

Рук отд	Смиянский	
Н контр	Гобелева	
Гл инж	Рубцов	
Вед инж	Иванова	
Ст инж.	Двинянинова	

1.030 1-1.0-3-1900

Схемы расположения узлов крепления панелей в местах т ш со вставками в пределах высоты стропильных конструкций

Стадия	Лист	Листов
Р		1

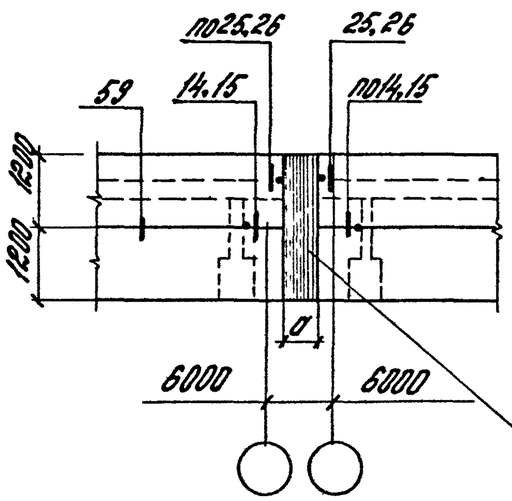
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв № подл | Подпись и дата | Взам инв №

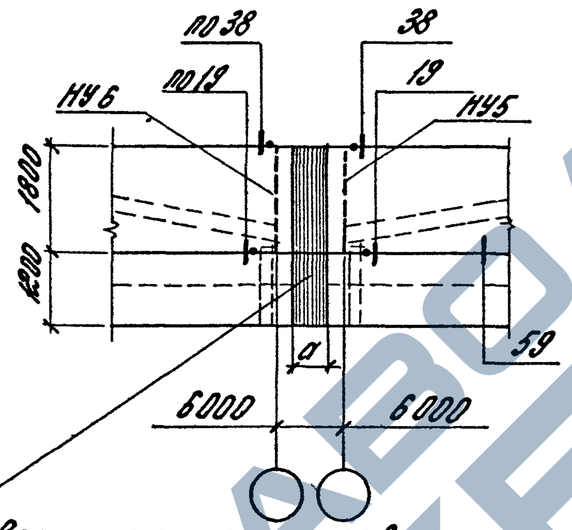
Ж-б. балки по серии 1.462.1-3/80 вып. 0, 1,2;
Ж-б. фермы по сериям 1.463-3 и ПК-01-129/10

Стальные фермы по сериям:
1.460-4. вып. 5,6; 1.460.2-10. вып. 1;
1.460.3-12. вып. 1;
1.460-8, вып. 1,3

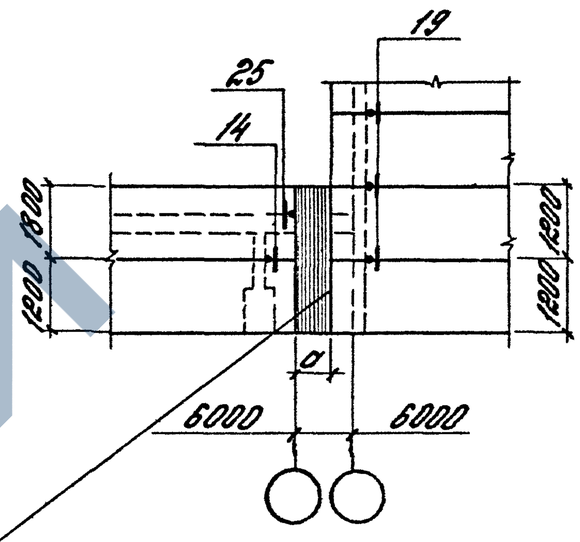
У поперечного т ш. со вставкой



У продольного т-ш со вставкой

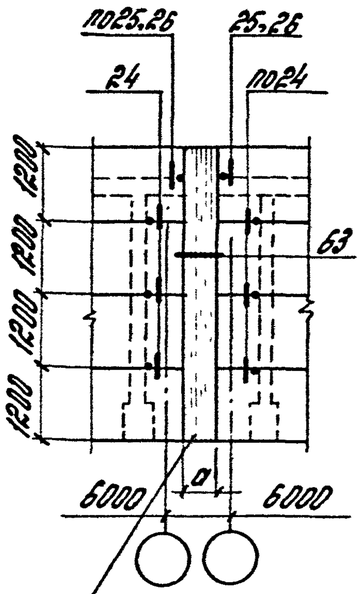


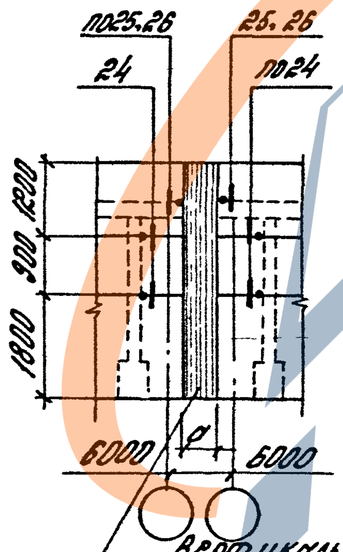
При сопряжении взаимно-перпендикулярных прогонов



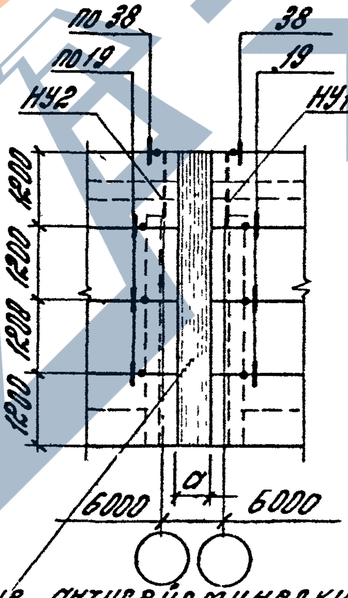
Вертикальные антисейсмические ш861

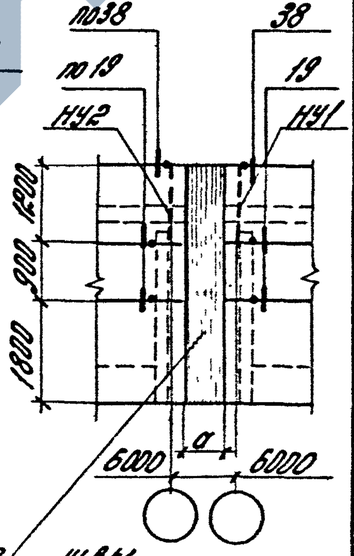
Нф =3300 Нф =2400



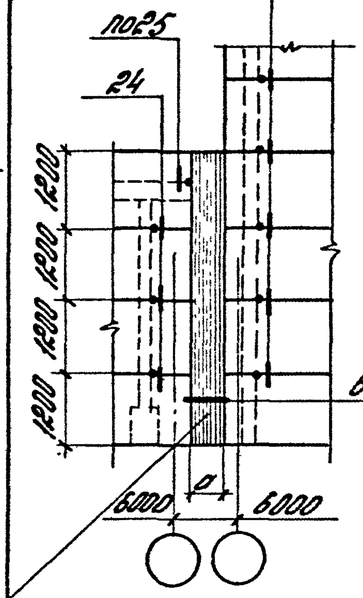


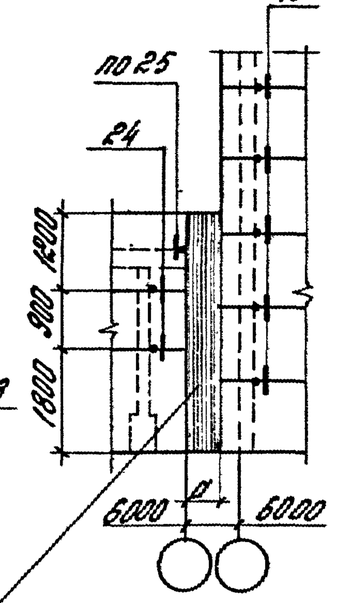
Нф =3300 Нф =2400





Нф =3300 Нф =2400





Вертикальные антисейсмические ш861

1. Узлы приведены в выпуске 3-2.
2. Нф - высота фермы.
3. "а" - толщина антисейсмической вставки, определяемая в зависимости от конкретных условий.

Гл.инж. отд	Емилянский	
Н. контр	Гладкова	
Рук.инж.	Рудаков	
Вед.инж.	Иванова	
Ст.инж.	Абилянцова	

1.030.1-1.0-3-2000

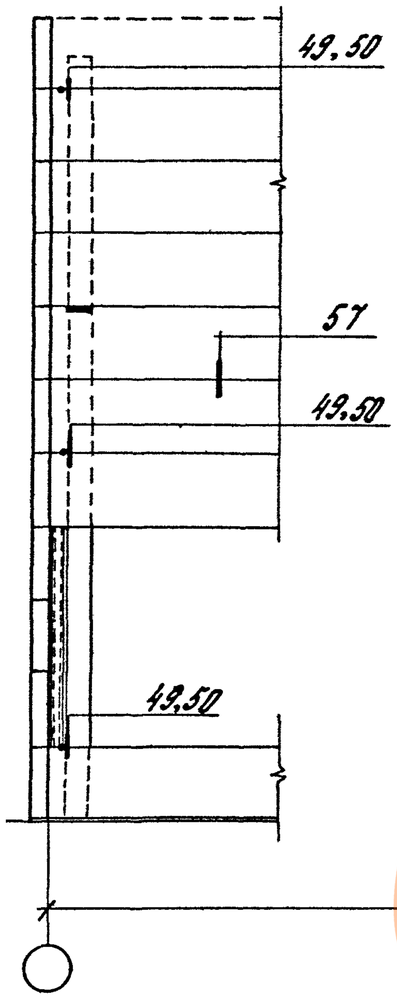
Схемы расположения узлов крепления панелей в торцах т-ш со вставками в пределах высоты строительных конструкций зданий с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов

Стадия	Лист	Листов
Р		1

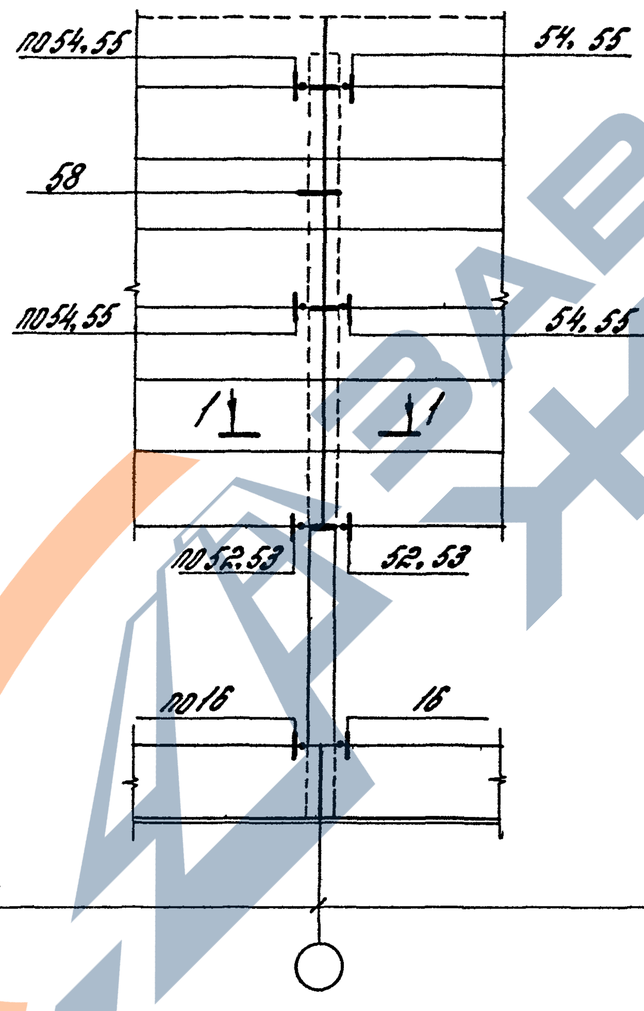
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

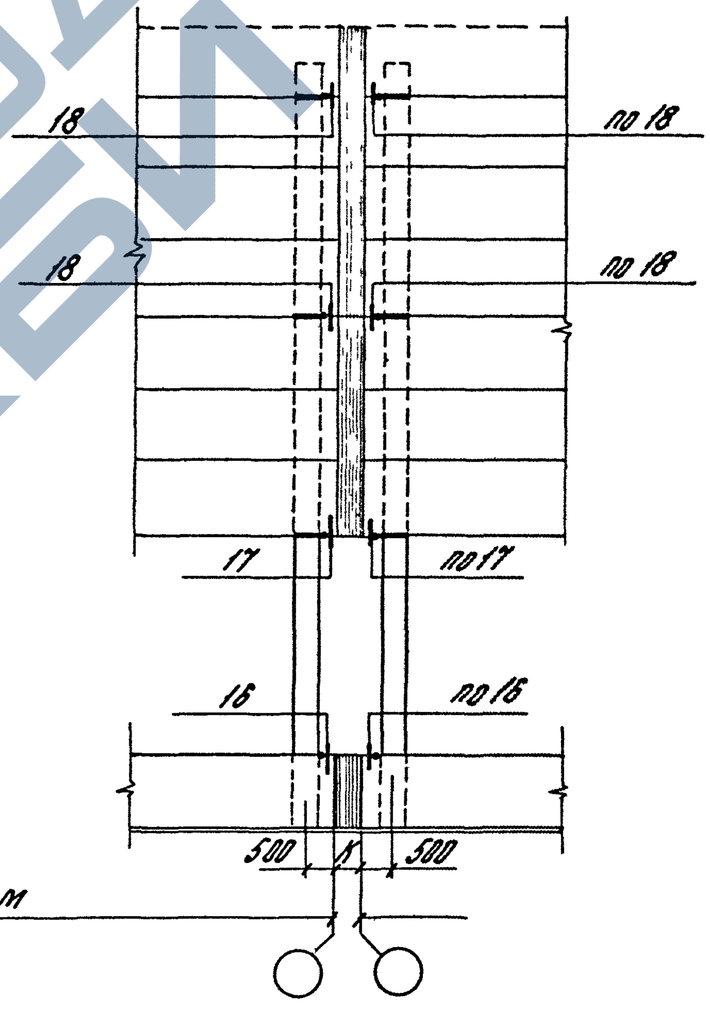
В углу



Утш на одной колонне



Утш. на двух колоннах



1 К - величина температурного шва между увеличенными температурными блоками устанавливается расчетом при конкретном проектировании

2 Сечение 1-1 приведено на докум. 1.030.1-1.0-3-1100

3 Узлы приведены в выпуске 3-2.

Рук отд	Емлянский		
Н контр	Гудаева		
Гл инж пр	Рудаков		
Нач инж	Иванова		
Ст инж	Двятишнова		

1.030.1-1.0-3-2.100

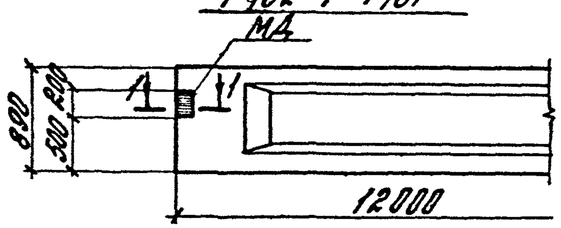
Схемы расположения узлов крепления панелей к колоннам продольного ряда зданий с увеличенными расстояниями между температурными швами

Стадия	Лист	Листов
Р		1

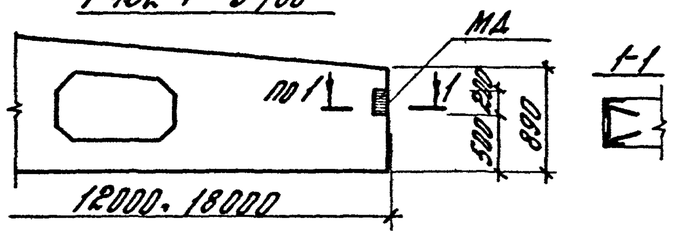
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам. инв.№

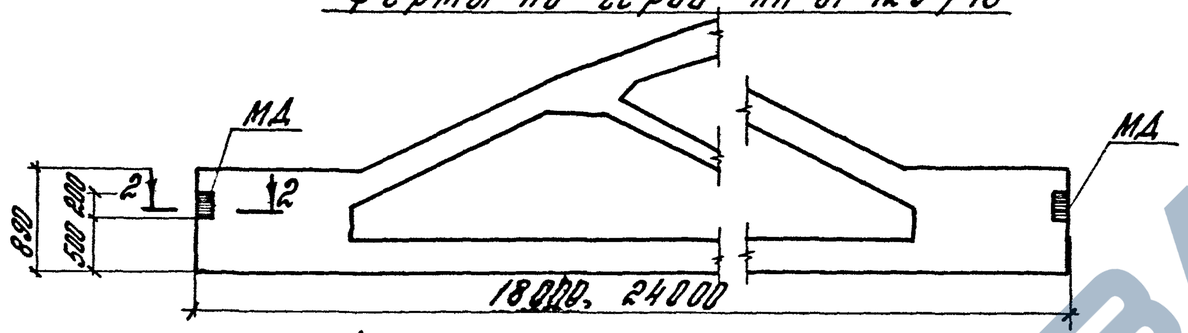
Балки по серии 1462 1-1/81



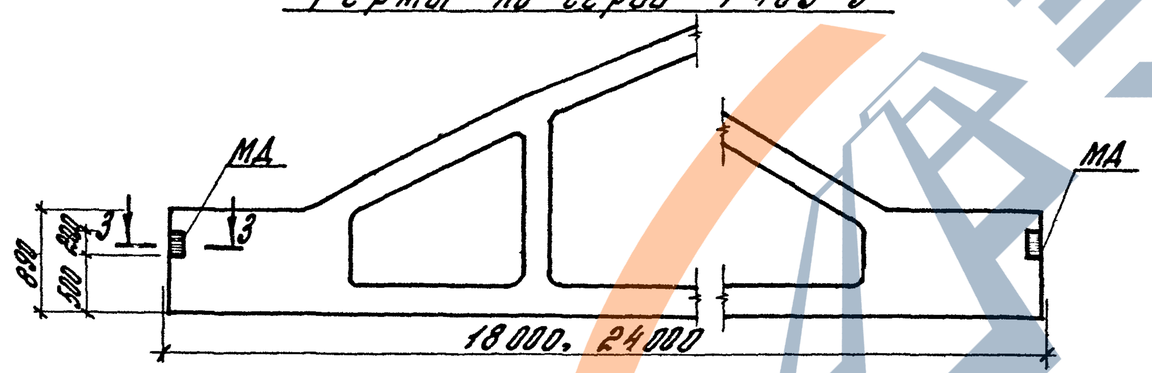
Балки по серии 1462 1-3/80

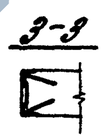


Фермы по серии ПК-01-129/78



Фермы по серии 1463-3





Балки по серии 1462 1-10/80

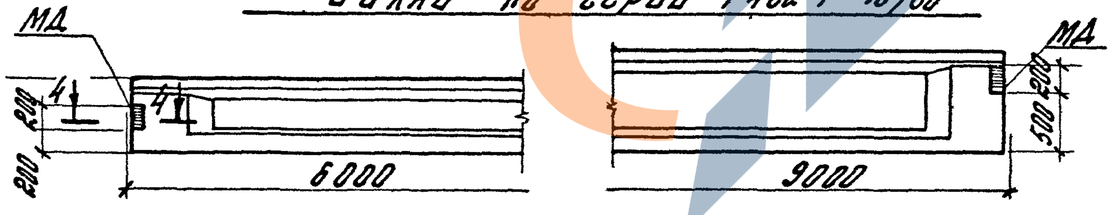


Таблица для подбора дополнительных закладных изделий

Тип конструкции	Пролет, м	Ширина пояса, мм	Марка закладного изделия	Кол
Балки по серии 1462.1-10/80	6	200	МД1	2
	9	220	МД2	2
Балки по серии 1462-1 и 1462.1-1/81	12	280	МД5	2
Балки по серии 1462.1-3/80	12	200	МД1	2
	18	200	МД1	2
		240	МД3	2
		280	МД5	2
Фермы по серии 1463-3	18	240	МД3	2
		280	МД5	2
	24	240	МД3	2
		280	МД5	2
Фермы по серии ПК-01-129/78	18	200	МД1	2
		250	МД4	2
		300	МД6	2
	24	250	МД4	2
		300	МД6	2
		350	МД7	2

Рук отд	Смиянский		
Н контр	Гобзева		
Рук группы	Рубцов		
Вед инж	Ибатова		
Ст инж	Абдянкинова		

1 030 1-1 0-3 -2200

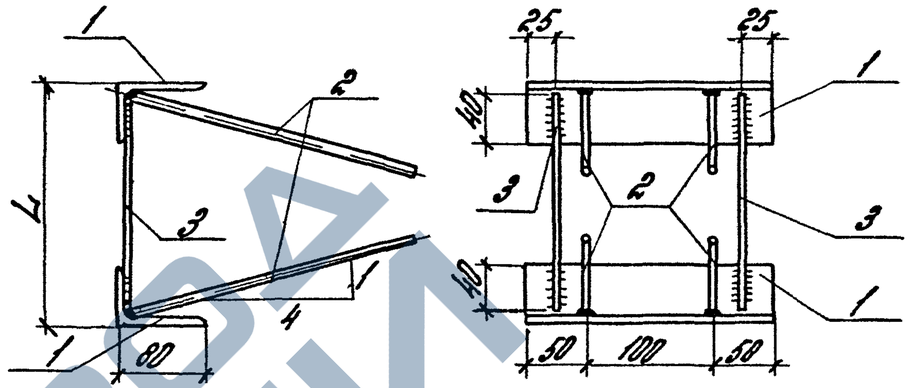
Схема расположения дополнительных закладных изделий в стропильных конструкциях

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв № подл | Подпись и дата | Взам инв №

Формат	Зона	Поз	Обозначение	Наименование	Кол	Примеч
				Документация		
			1.030 1-1 0-3 -2210СБ	Сборочный чертеж		
				Детали		
Б4		1	1 030 1-1 0-3 -2211	Уголок 80х50х6 ГОСТ 8510-72* l=200	2	1,18
Б4		2	1 030 1-1 0-3 -2212	Стержень ф8А III ГОСТ 5781-82 l=220	4	0,13
			Переменные данные	Для исполнений		
				1.030 1-1 0-3-2210		МД1
				Детали		
Б4		3	1.030 1-1 0-3 - 2213	Стержень ф6А I ГОСТ 5781-82 l=170	2	0.03
				1.030 1-1 0-3-2210-01		МД2
				Детали		
Б4		3	1 030 1-1 0-3 - 2214	Стержень ф6А I ГОСТ 5781-82 l=190	2	0.04
				1 030 1-1 0-3-2210-02		МД3
				Детали		
Б4		3	1.030 1-1.0-3 - 2215	Стержень ф6А I ГОСТ 5781-82 l=210	2	0.04



Обозначение	Марка	L, мм	Масса
1.030 1-1 0-3 -2210	МД1	200	2.9
-01	МД2	220	3.0
-02	МД3	240	3,0

1 Соединение стержней втавр с уголком выполнять под слоем флюса

2 Сварку производить электродами типа Э42 ГОСТ 9467-75

Рук. отд	Смиянский		
Н. контр.	Гобзева		
Гл. инж.	Рудаков		
Вед. инж.	Иванова		
Ст. инж.	Двинянинова		

1.030 1-1 0-3 -2210

Дополнительное изделие закладное МД1-МД3

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Рук. отд	Смиянский		
Н. контр	Гобзева		
Гл. инж	Рудаков		
Вед. инж	Иванова		
Ст. инж	Двинянинова		

1.030 1-1 0-3 -2210 СБ

Дополнительное изделие закладное МД1-МД3

Сборочный чертеж

Стадия	Масса	Масштаб
Р	2,9 кг 3,0 кг	1:5

Лист	Листов
	1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

Формат	Зона	Поз	Обозначение	Наименование	Кол	Примечание
				Документация		
			1030 1-1 0-3 -2220 ВБ	Сборочный чертеж		
				Детали		
Б4		1	1.030 1-1 0-3-2221	Уголок 80х8 ГОСТ 8509-72* ℓ=200	2	1,93
Б4		2	1 030 1-1 0-3-2222	Стержень ф8А-Ⅰ ГОСТ 5781-82 ℓ=320	4	0,13
			Переменные данные для исполнений			
				1.030 1-1 0-3-2220		МД4
				Детали		
Б4		3	1 030 1-1 0-3-2223	Стержень ф6А-Ⅰ ГОСТ 5781-82 ℓ=200	2	0,04
				1 030 1-1 0-3-2220-01		МД5
				Детали		
Б4		3	1 030 1-1 0-3 -2224	Стержень ф6А-Ⅰ ГОСТ 5781-82 ℓ=230	2	0,05
				1 030 1-1 0-3-2220-02		МД6
				Детали		
Б4		3	1 030 1-1 0-3 -2225	Стержень ф6А-Ⅰ ГОСТ 5781-82 ℓ=250	2	0,06
				1 030 1-1 0-3-2220-03		МД7
				Детали		
Б4		3	1 030 1-1 0-3 -2226	Стержень ф6А-Ⅰ ГОСТ 5781-82 ℓ=300	2	0,06

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

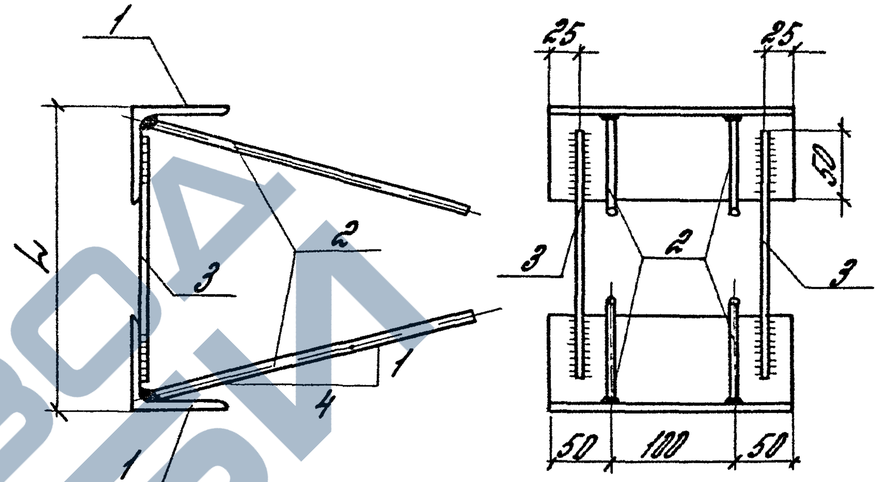
Рук отд	Смиланский		
Н контр.	Годзева		
Гл инж.	Рудаков		
Вед инж.	Годзева		
Ст инж.	Авдюшкова		

1 030 1-1 0-3 -2220

Дополнительное изделие закладное МД4-МД7

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ



Обозначение	Марка	L, мм	Масса
1030 1-1 0-3 -2220	МД4	250	4,46
-01	МД5	280	4,48
-02	МД6	300	4,50
-03	МД7	350	4,50

1 Соединение стержней с уголком выполнять под слоем флюса
2 Сварку производить электродами Э42 ГОСТ 9467-75

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

Рук отд	Смиланский		
Н контр.	Годзева		
Гл инж.	Рудаков		
Вед инж.	Обрезова		
Ст инж.	Авдюшкова		

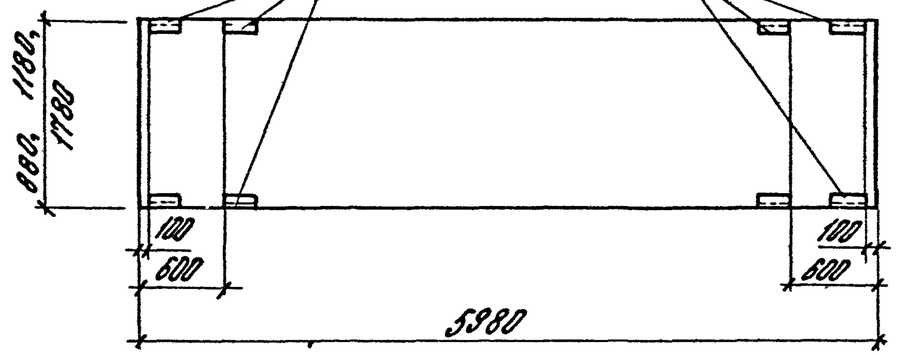
1 030 1-1 0-3 -2220 ВБ

Дополнительное изделие закладное МД4 - МД7 Сборочный чертеж

Стадия	Масса	Масштаб
Р		1:5
	Лист	Листов 1

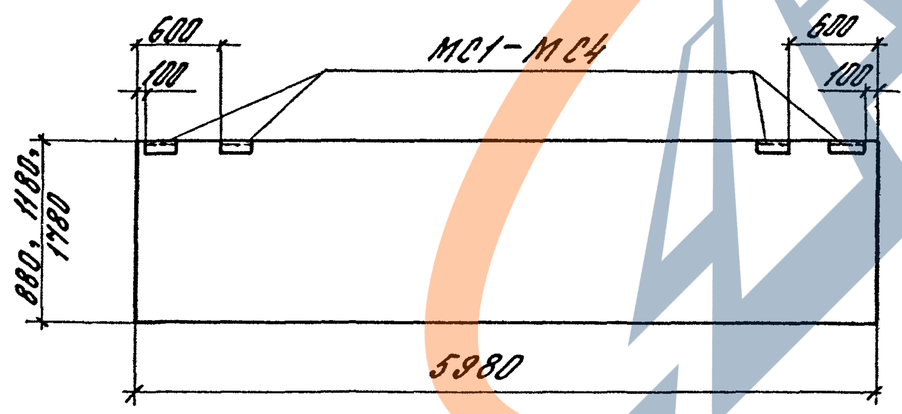
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Панели-перемычки МС1-МС4



Серия панелей	Толщина панели, мм	Марка закладного изделия
1.030.1-1	200	МС1
	250	МС2
	300	МС3
	350	МС4

Рядовые панели



Закладные изделия МС1-МС4 приведены на докум 2230 СБ

Рук отд	Смилянский		
Н контр	Гордеева		
Гл инж	Рудаков		
От инж	Абдрахманова		

1.030.1-1 0-3-2300

Схема расположения закладных изделий панелей продольных стен, примыкающих в углу, в пределах высоты колонн, для зданий с расчетной сейсмичностью 7, 8 и 9 баллов

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам. инв.№

https://zavodjbi.com/

Формат	Зона	Поз	Обозначение	Наименование	Кол	Приме-чание
				Документация		
А4			1.030.1-1.0-3-2330 СБ	Сборочный чертеж		
				Детали		
Б4		1	1.030 1-1.0-3-2331	Уголок 63х6 ГОСТ 8509-72* L=280	1	1,68
Б4		2	1.030.1-1.0-3-2332	Лист 6х60х100 ГОСТ 19903-74*	2	0,28
Б4		3	Переменные данные для исполнений			
				1.030.1-1.0-3-2-2330		МС1
				Детали		
			1.030.1-1.0-3-2333	Стержень ф10 А-III ГОСТ 5781-82 L=160	2	0,09
				1.030.1-1.0-3-2330-01		МС2
				Детали		
			1.030.1-1.0-3-2334	Стержень ф10 А-III ГОСТ 5781-82 L=210	2	0,13
				1.030.1-1.0-3-2330-02		МС3
				Детали		
			1.030.1-1.0-3-2335	Стержень ф10 А-III ГОСТ 5781-82 L=260	2	0,16
				1.030 1-1.0-3-2330-03		МС4
				Детали		
			1.030 1-1.0-3-2336	Стержень ф 10 А-III		
				ГОСТ 5781-82, L=310	2	0,19

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

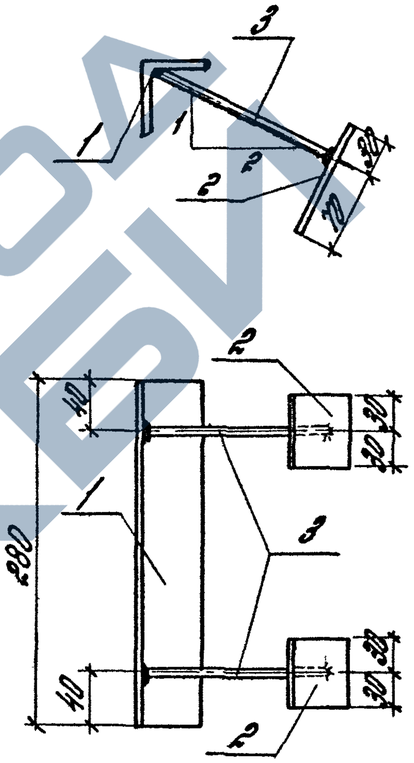
Рук. отд	Смиянский		
Н. контр	Гордеева		
Гл. инж.	Рудаков		
Вед. инж.	Иванова		
Ст. инж.	Абинагимов		

1.030.1-1.0-3-2330

Дополнительное изделие закладное МС1-МС4

Стадия	Лист	Листов
Р		

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ



1. Соединение стержней втавр с листом и уголком выполнять под слоем флюса.
2 Сварку производить электродами типа Э42 ГОСТ 9467-75.

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

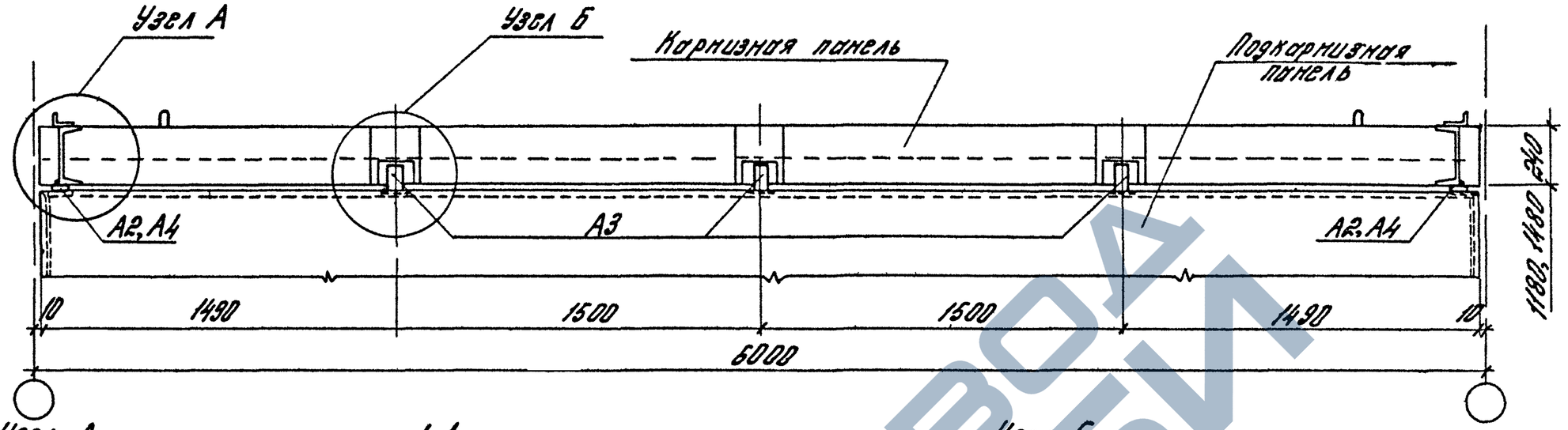
Рук. отд	Смиянский		
Н. контр	Гордеева		
Гл. инж.	Рудаков		
Вед. инж.	Иванова		
Ст. инж.	Абинагимов		

1.030.1-1.0-3-2330 СБ

Дополнительное изделие закладное МС1-МС4. Сборочный чертеж

Стадия	Масса	Масштаб
Р	Сп. табл.	1:6
Лист	Листов 1	

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ



Монтажные сварные швы $h_ш = 8$ мм

Спецификация элементов крепления на узел

Марка	Обозначение	Наименование	Код изд. А	Код изд. Б	Масса	Примечание
А1	1.030.1-1.0-3-2401	Уголок 90×56×8 ГОСТ 8509-72* С-80	1		0,7	
А2	-2402	Лист 14×70×150 ГОСТ 19903-74*	1	-	1,2	при δ= 200..250 мм
А3	-2403	Лист 8×70×100 ГОСТ 19903-74*		1	0,4	
А4	-2404	Лист 14×70×200 ГОСТ 19903-74*	1		1,5	при δ= 300..350 мм

1.030.1-1.0-3-2400

Разработал	Смиланский		
Начальник	Годасева		
Гл. инженер	Рудаков		
Ст. инженер	Абитаминова		

Крепление карнизной панели к подкарнизной панели

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

1995 г.