

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1.420.5-21

ДЕРЕВЯННЫЕ КЛЕЕННЫЕ КОНСТРУКЦИИ ДЛЯ УНИФИЦИРОВАННЫХ
ТИПОВЫХ ПРОЛЕТОВ ОДНОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ
ЗДАНИЙ ЛЕСОЗАГОТОВИТЕЛЬНЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ

выпуск 0-1

материалы для проектирования. номенклатура изделий
ключи подбора изделий

22840-01
ЦЕНА 5-17

1.420.5-21 0-1

И.И.

МОСКВА 1986 г.

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ
ГОССТРОЯ СССР

Москва, А-445, Смольная ул., 22

Сдано в печать 11/1988 года

Заказ № 6647 Тираж 3730 экз.

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1420.5-21

ДЕРЕВЯННЫЕ КЛЕЕННЫЕ КОНСТРУКЦИИ ДЛЯ УНИФИЦИРОВАННЫХ
ТИПОВЫХ ПРОЛЕТОВ ОДНОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ
ЗДАНИЙ ЛЕСОЗАГОТОВИТЕЛЬНЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ

выпуск 0-1

материалы для проектирования. номенклатура изделий
ключи подбора изделий

РАЗРАБОТАНЫ
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

ГЛ.ИНЖЕНЕР ИНСТИТУТА

ГЛ.ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА



В.В.ГРАНЕВ

А.А.ТОПОРКОВ

УТВЕРЖДЕНЫ

МИНИСТЕРСТВОМ ЛЕСНОЙ, ЦЕЛЮЛОЗНО-БУМАЖНОЙ И ДЕРЕВО-
ОБРАБАТЫВАЮЩЕЙ ПРОМЫШЛЕННОСТИ СССР,
ПРОТОКОЛ ОТ 10.07.87 №106.
СРОК ДЕЙСТВИЯ - 01.01.93

МОСКВА 1986 г.

Обозначение	Наименование	Стр.
1.420.5-21.01.0013	Пояснительная записка	6
1.420.5-21.01.Н401	Номенклатура стропильных балок	20
1.420.5-21.01.Н402	Номенклатура галвани крайних рядов	23
1.420.5-21.01.Н403	Номенклатура галвани средних рядов. Номенклатура связей по колоннам	24
1.420.5-21.01.Н404	Номенклатура стоек фрезера	25
1.420.5-21.01.Н405	Номенклатура приклонные стоек фрезера	27
1.420.5-21.01.Н406	Номенклатура вращательных связей покрытия	28
1.420.5-21.01.Н407	Номенклатура горизонтальных связей покрытия и ригелей	29
1.420.5-21.01.Н408	Номенклатура плит покрытия	30
1.420.5-21.01.Н409	Номенклатура кирпичные плит	32
1.420.5-21.01.Н410	Номенклатура стеновые панели из арболита	34
1.420.5-21.01.Н411	Номенклатура обогревательных стеновых панелей	38
1.420.5-21.01.Н412	Номенклатура фасчатые стеновые панели	41
1.420.5-21.01.Н413	Номенклатура стеновые панели из легких деталей	42
1.420.5-21.01.00		
Содержание		Страницы листов
		Р Т В
ЦНИИПРОИЗДАННИИ		

Обозначение	Наименование	Стр.
1.420.5-21.01.001	Ключ для подбора стропильных балок	44
1.420.5-21.01.002	Ключ для подбора колонн. Нарезка на фундамент. Монтажная схема поперечной рамы.	47
1.420.5-21.01.003	Ключ для подбора стоек фрезера. Нарезка от стоек фрезера на фундамент. Монтажная схема каркаса торца	71
1.420.5-21.01.004	Схема расположения узлов крепления приклонных стоек фрезера	81
1.420.5-21.01.005	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей покрытия для зданий типа I пролетом 9 м	82
1.420.5-21.01.006	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей покрытия для зданий типа I пролетом 12 м	83
1.420.5-21.01.007	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей покрытия для зданий типа I пролетом 18 м.	84
1.420.5-21.01.008	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей покрытия для зданий типа I пролетом 24 м.	85
1.420.5-21.01.00		

Обозначение	Наименование	Стр.
1.420.5-21.01.009	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей покрытия для зданий типа II с пролетами 12 м.	86
1.420.5-21.01.010	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей покрытия для зданий типа II с пролетами 18 м.	87
1.420.5-21.01.011	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей покрытия для зданий типа II пролетом 12 м.	89
1.420.5-21.01.012	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей покрытия для зданий типа II пролетом 18 м.	90
1.420.5-21.01.013	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей покрытия для зданий типа IV пролетом 12 м.	91
1.420.5-21.01.014	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей покрытия для зданий типа F с пролетами 12 м.	93
1.420.5-21.01.015	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей по колоннам для зданий типа I пролетом 9 м.	95
1.420.5-21.01.00		Лист 3

Шифр чертежа / Ключи для связи / Здания

Обозначение	Наименование	Стр.
1.420.5-21.01.016	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей по колоннам для зданий типа I пролетом 12, 18, 24 м.	96
1.420.5-21.01.017	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей по колоннам для зданий типа F с пролетами 12 и 18 м.	97
1.420.5-21.01.018	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей по колоннам для зданий типа II пролетом 12, 18 м.	98
1.420.5-21.01.019	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей по колоннам для зданий типа IV пролетом 12 м.	99
1.420.5-21.01.020	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей по колоннам для зданий типа F с пролетами 12 м.	100
1.420.5-21.01.021	Схема расположения стеновых панелей и узлов их крепления Тип здания I (отопляемое) Пролет 9 м.	101
1.420.5-21.01.022	Схема расположения стеновых панелей и узлов их крепления. Тип здания I (отопляемое). Пролет 12 м.	102
1.420.5-21.01.00		Лист 4

Шифр чертежа / Схемы и ключи / Здания

Обозначение	Наименование	Стр.
1.420.5-21.01 Д23	Схема расположения стеновых панелей и узлов их крепления Тип здания I (отопливаемое) Пролет 18 м.	104
1.420.5-21.01 Д24	Схема расположения стеновых панелей и узлов их крепления. Тип здания I (отопливаемое) Пролет 24 м.	105
1.420.5-21.01 Д25	Схема расположения стеновых панелей и узлов их крепления Тип здания II (отопливаемое) с пролетами 12 м.	108
1.420.5-21.01 Д26	Схема расположения стеновых панелей и узлов их крепления. Тип здания II (отопливаемое) с пролетами 18 м.	110
1.420.5-21.01 Д27	Схема расположения стеновых панелей и узлов их крепления. Тип здания IV (отопливаемое) Пролет 12 м.	112
1.420.5-21.01 Д28	Схема расположения стеновых панелей и узлов их крепления Тип здания V (отопливаемое) с пролетами 12 м.	113
	1.420.5-21.01 00	Ивчт 5

Обозначение	Наименование	Стр.
1.420.5-21.01 Д29	Схемы 1.. 12. Сопряжение окон, дверей, ворот со стенами из арболита. Тип зданий I, II, IV, V	115
1.420.5-21.01 Д30	Монтажные схемы установки и крепления простенков, окон, ворот и дверей в стенах из арболита Тип зданий I, II, IV, V	119
1.420.5-21.01 Д31	Схемы 13.. 18. Сопряжение окон, ворот, дверей со стенами из асбестоцементных панелей. Тип зданий I, II, IV, V	120
1.420.5-21.01 Д32	Монтажные схемы установки и крепления простенков, окон, ворот и дверей в стенах из асбестоцементных панелей Тип зданий I, II, IV, V	121
1.420.5-21.01 Д33	Схемы 19.. 22. Сопряжение дверей и ворот со стенами из дощатых панелей Тип зданий I, II, IV, V	122
	1.420.5-21.01 00	Ивчт 8

Лист № 00001. Подпись и дата. Взам. инв. №

Обозначение	Наименование	Стр.
1.420.5-21.01.Д34	Схема расположения реек фрезерки Тип здания III (неотопляемое) Пролет 12,18м	123
1.420.5-21.01.Д35	Схема расположения реек фрезерки. Тип здания IV (неотопляемое) Пролет 12м	124
1.420.5-21.01.Д36	Схема расположения реек фрезерки. Тип здания V (неотопляе- мое) с пролетом 12м	124
1.420.5-21.01.Д37	Схемы 19, 20. Встряхивание окон бортов и дверей со стенками из оребренного металла. Тип здания III, IV, V	125
1.420.5-21.01.Д38	Ключ для подбора марок и схема расположения плит покрытия. Тип здания I (отоп- ляемое). Пролет 9, 12, 18, 24м	126
1.420.5-21.01.Д39	Ключ для подбора марок и схема расположения плит покрытия. Тип здания II (отопляемое). Пролет 12,18м	128
1.420.5-21.01.Д40	Ключ для подбора марок и схема расположения плит покрытия. Тип здания III (неотопляемое). Пролет 12,18м	130
1.420.5-21.01.00		Лист 7

Лист № 00001. Подпись и дата. Взам. инв. №

Обозначение	Наименование	Стр.
1.420.5-21.01.Д41	Ключ для подбора марок и схема расположения плит покрытия. Тип здания IV (отопляемое). Пролет 12м	131
1.420.5-21.01.Д42	Ключ для подбора марок и схема расположения плит покрытия. Тип здания IV (не- отопляемое). Пролет 12м	132
1.420.5-21.01.Д43	Ключ для подбора марок и схема расположения плит покрытия. Тип здания V (отоп- ляемое) с пролетом 12м	133
1.420.5-21.01.Д44	Ключ для подбора марок и схема расположения плит покрытия. Тип здания V (неотопляемое) с пролетом 12м.	134
1.420.5-21.01.00		Лист 8

Таблица 1

Габаритные системы

Тип здания	Схема	Ширина пролета L_0 м	Высота этажа H_0 м	Полосные краны грузоподъемностью тс				Примечания	
				1,0	2,0	3,2	5,0		
I, отопи- ваемое		9	4,8	+	-	-	-	Схема IБ (2 пролета в пролете) применяется только для пролета 24 м с кранами грузоподъемностью 3,2 тс	
			6,0	+	-	-	-		
		12	6,0	+	+	+	-		
			7,2	+	+	+	+		
		18	6,0	+	-	+	-		
			7,2	+	-	+	+		
24	6,0	+	-	+	+				
	7,2	+	-	+	+				
II, отопи- ваемое		12	6,0	+	-	+	-		
			7,2	+	-	+	+		
		18	6,0	+	-	+	-		
			7,2	+	-	+	+		
III, неотопи- ваемое		12	6,0	+	+	-	-		
			7,2	+	+	-	+		
		18	6,0	+	+	-	-		
			7,2	+	+	-	+		
IV, отопи- ваемое или неотопи- ваемое		12	4,8	-	-	-	-		
			6,0	-	-	-	-		
			V, отопи- ваемое или неотопи- ваемое		4,8	-	-	-	-
					6,0	+	+	+	-

Л.С. 1-1/81. Проект. Разрешение и дата. Автор-издатель

- 2.2. Систему связей покрытия составляют:
- горизонтальные связевые фермы по торцам блочного здания и в промежуточных не реже чем через 30 м;
 - вертикальные связи между стропильными балками по ряду колонн у торцов блочного здания и в местах установки промежуточных горизонтальных связевых ферм;
 - распорки между стропильными балками в урвоне и в верхе (в качестве таких распорок используются ребра плит покрытия);
 - распорки по рядам колонн в урвоне верха стропильных балок и верха колонн.

3. Основные конструктивные элементы.

3.1. Конструкции каркаса.

3.1.1. Колонны деревянные клееные.

В документах 110100, 110200 приведены разработки в настоящей серии колонны деревянные клееные с металлическими базами пониженной высоты. Высота колонн принята модульной. Колонны рассчитаны на применение с балками модульной высоты на опоре, имеющими опорные подкладки.

3.1.2. В конкретных проектах высота колонн должна быть увеличена на величину подкладок балок, применяемых в сочетании с ними. Балки, кроме адъективных, должны проектироваться без опорных подкладок (см. п. 3.1.4). Высота уменьшенных колонн в сочетании с высотой балки без подкладок должна быть принята кратной модулю 300 мм - для обеспечения возможности выполнения при наружном выдвиге стенового ограждения из серийных панелей.

1.420.5-21.01.00173

Лист
4

3.1.3. Балки деревянные клееные.

Балки пролетом 9 и 12 м приняты по серии 1.062.5-1 вкл. 1 и 2. Балки пролетом 18 и 24 м приняты по серии 1.462.5-20. Двухконтные двухканальные балки пролетом 12 м с консолями 4,5 и 5,5 м приняты по серии 1.462.5-19.

Для пролета 9 м под нагрузку 3000 кг/м и для пролета 12 м под нагрузку 3000 и 3600 кг/м применительно к зданиям, возводимым в У-снеговом районе, оборудованным подвесными кранами грузоподъемностью 5 т балки разработаны в настоящей серии (документы 120100 и 120300СБ).

Одноконтные одноканальные балки пролетом 12 м с консолями вылетом 4,5 или 5,5 м для зданий типа У (см. адъективные схемы) разработаны в настоящей серии (документ 120700СБ).

3.1.4. Примененные в настоящей серии стропильные балки разработаны с опорными подкладками, позволяющими получить модульную высоту балок на опоре.

Выпалнение балок с подкладками необходимо при изготовлении их в смешанном каркасе здания - с железобетонными колоннами, изменение модульной высоты которых нецелесообразно.

При деревянных клееных колоннах двухконтные стропильные балки должны выпалняться без подкладок при соответствующем увеличении длины колонн (см. п. 3.1.2). Для адъективных балок для обеспечения горизонтальности опорных площадок балок необходимо предусматривать подкладки из одного слоя досок толщиной не более 40 мм. Длина колонн против модульной должна быть соответственно увеличена.

При отяге от опорных прокладок или уменьшении

1.420.5-21.01.000173

Лист
5

из высоты возникает необходимость в изменении вертикальных связей покрытия и связей по колоннам (см. п. 3.5).

В целях сокращения длины опирания балок и исключения устройства стальных капителей в оголовках колонн, а также для повышения надежности при работе балок на склеивание (особенно при наличии подвесных краев) в опор балок запроектировано вливание стальных опорных элементов, не предусмотренных в чертежах типовых серий 1.062.5-1 и 1.462.5-19.

В отличие от балок серий 1.462.5-20 стальные опорные элементы, принятые в настоящем выпуске, не вытупают за габариты балки.

Учитывая перечисленные изменения, в марки балок, принятых по сериям 1.062.2-1, 1.462.5-19 и 1.462.5-20 добавлен индекс Л.

Чертежи балок с указанными изменениями даны в документах 1.20100... 1.20700ЛБ.

3.1.5 Стойки разверки (кроме приколанных) деревянные клееные, со стальной базой, шарнирно опертые на фундамент.

3.1.6 Приколанные стойки разверки - цельнодеревянные. При высоте более 6300 мм стойки запроектированы из двух элементов с болтовым стыком на стальных накладках. Допускается приколанные стойки разверки изготавливать клееными того же сечения, что и цельнодеревянные. В этом случае все стойки изготавливаются без стыка по длине.

3.1.7 Решетки связевых ферм по колоннам - из цельнодеревянных брусков. Поясами ферм служат колонны двух смежных рам.

3.1.8 Решетки связевых ферм по покрытию запроектированы из цельнодеревянных брусков. Поясами ферм служат балки двух смежных рам.

3.1.9 Вертикальные связи между балками при высоте балок на опоре 900 мм и более - решетчатые фермы из цельнодеревянных брусков, при высоте балок на опоре 600 мм - деревянные пакеты.

Допускается для всех видов связей вместо цельнодеревянных брусков применять клееные элементы того же сечения.

3.2 Перегородочные конструкции.

3.2.1 Для отопляемых зданий предусматривается применение следующих вариантов плит покрытия: утепленные плиты по серии 1.465.5-12 вып. 1 с деревянным каркасом и обшивками из фанеры и утепленные плиты по серии 1.465.5-12 вып. 2 с деревянным каркасом и дощатыми обшивками.

Для неотопляемых зданий - плиты по серии 1.465.5-12 вып. 1 с деревянным каркасом и дощатым настилом.

3.2.2 Плиты под надушку для V снегового района разработаны в настоящей серии. На весь диапазон надушек для неотопляемых зданий разработаны дощатые доборные плиты шириной 1 м (документы 1.80100... 1.80600).

3.2.3 Для каждого типа плит разработаны карнизные плиты. Рабочие чертежи карнизных плит даны в документах 1.60100... 1.60600Б.

3.2.4 Ребра всех плит - деревянные клееные с горизонтальными слоями.

1.420.5-21.01 00173

Лист
6

1.420.5-21.01 00173

Лист
7

Допускается склеивание ребер плит с вертикальным расположением швов.

3.2.5 Для опалубываемых зданий предусматривается применение следующих вариантов стеновых панелей: панели из фибрита по выпускум 0,1,2 шифр 140-85, панели с облицовкой из облицовочных листов и деревянным каркасом по выпускум 0,1 шифр 167-72, панели с деревянным каркасом и облицовкой по выпуску шифр 231/4р.

3.2.6 Для цоколя предусматривается применение панелей из легких бетонов по серии 1.080.1-1.

3.2.7. Для участков стен между консолью балок, перекрывающих стену (здания IV и V по габаритной схеме), для торцов зданий с пролетом 9м, для участков стен с пролетами для балконов и террас разработаны типовые панели для всех вариантов стен (см. документы 1.081.00.05.-1.082.0005).

3.2.8. Стены неопалубываемых зданий принимаются из облицовочных облицовочных листов, прикрепляемых к ригелям из цельнодеревянных брусков (см. докум. 01.4.34). Допускается применение ригелей из деревянных панелей того же сечения, что и цельнодеревянные.

3.2.9. Узлы сопряжения стен разработаны применительно к изделиям и деталям по следующим документам:
ГОСТ 12506-81. ГОСТ 24688-81,
серия 1.435.9-17 вып. 0, 3, 4, серия 2.436-11 вып. 0,1,
серия 2.430-16.

4. Расчетные положения

4.1. Расчет конструкций выполнен в соответствии с требованиями СНиП 2.01.07-85, "Нагрузки и воздействия."

СНиП II-25-80 "Деревянные конструкции", Прислания по проектированию деревянных конструкций к СНиП II-25-80 (м. 1988, утешак им. Кучеренко).

4.2. Влагоня "Привлечено учета степени ответственности зданий и сооружений" при проектировании конструкций в расчетах принят коэффициент надежности по назначению, равный 0,95, соответствующий II классу ответственности зданий.

4.3. Конструкции размещены на температурно-влажностные условия эксплуатации А1, А2, Б1 и Б2 (согласно СНиП II-25-80, коэффициент условий работы $\psi_{\text{обл}} = 1,0$).

4.4. Толщина слоев древесины клееных элементов принята равной не более 34мм (коэффициент сдвига $\mu_{\text{сл}} = 1,0$).

4.5. При определении горизонтальных нагрузок на связи покрытия, вызванных начальными отклонениями фактуры и ползанием стальных балок от расчетных.

Вертикальная нагрузка для всех балок одного пролета, кроме одной, принимается без учета публичного крана, так как максимальная нагрузка от крана передается только на одну балку пролета.

4.6. Горизонтальная нагрузка, вызванная начальным негоризонтальным стальными балок, учитывается в фазе связей по покрытию и на связи по колоннам не передается.

5. Указания по применению.

5.1. В выпусках 01 и 02 помещены материалы для проектирования, в выпуске 1- рабочие чертежи существующих и строящихся конструкций, в выпуске 2- рабочие чертежи стальных единичных элементов.

Имя и фамилия, Подпись и дата

1.420.5-21.01.00.13

Лист
8

1.420.5-21.01.00.13

Лист
9

На основании этих материалов, разрабатываются конкретные проекты зданий для условий, соответствующих пункту 1.1.

5.2. Для принятых в конкретном проекте схеме здания и условий строительства должны быть составлены рабочие чертежи монтажных схем несущих и ограждающих конструкций с узлами, выполненными на основе вышесказанного 02 и 2, и чертежами марок КДЦ на конструктивных элементы.

5.2.1. Комплекты схем каркаса и маркировка узлов производится:

поперечной рамы - по документу 01Д02,
каркаса торцов - по документам 01Д03 и 01Д04
связей покрытия - по документам 01Д05... 01Д14 с
учетом документов 01Д38... 01Д44.

связей по колоннам - по документам 01Д15... 01Д20.
Назначение марок изделий производится по ключам в документах:

стропильные балки - 01Д01,
колонны - 01Д02,
оперк факелов - 01Д03,
связей покрытия - 01Д05... 01Д14.
связей по колоннам - 01Д15 и 01Д16

Ключ подбора марок горизонтальных связей по покрытию дан в зависимости от вертикальных нагрузок на стропильную балку без учета крановых нагрузок. Влияние балок, нагруженных краном (см. пункт 4.5) и нагрузка от тарнокожуха крана учтены при составлении ключа.

Ключ подбора марок вертикальных связей дан в зависимости от марки балки, так как сортамент этих связей

поставлен в зависимости от высоты балок на опоре, а каждая связь рассчитана на максимально возможную для нее нагрузку.

5.2.2. Разработка монтажной схемы плит покрытия, подбор марок плит и маркировка узлов производится по документам 01Д38... 01Д44.

5.2.3. Разработка монтажной схемы панелей стен отопительных зданий производится по документам 01Д21... 01Д33. В документах на схемы приведены размеры панелей в устройстве покрытия и для каждой части здания. Средняя часть стены в пределах размера „а“ выполняется в конкретном проекте. Назначение марок панелей производится согласно номенклатуре в документах 01НУ10... 01НУ13 по условным номерам панелей в документах 01Д21... 01Д33.

Узлы крепления панелей к элементам каркаса на документах 01Д21... 01Д28 замаркированы условными, общими для всех типов панелей, номерами. Ключ перехода от условного номера к фактическому приведен на документе 02 00013.

Узлы сопряжения панелей с окнами, дверями, дверями, цоколем в документах 01Д29... 01Д33 обозначены марками по соответствующим сериям.

Примеры раскладки панелей в пределах среднего участка стены высотой „а“ приведены отдельно для каждого типа стен в документах 01Д29 и 01Д30 - для арболитовых стен, 01Д31 и 01Д32 - для асбестоцементных стен, 01Д33 - для дощатых стен.

5.2.4. Для неотопительных зданий монтажные схемы стен с маркировкой их узлов приведены в документах 01Д34, 01Д37.

1.420.5-21.01.00173

Лист
10

1.420.5-21.01.00173

Лист
11

5.3. В проекте конкретного здания должны быть выделены рабочие чертежи основных элементов на стадии КД.

На чертежах КД должны быть указаны расположение и полная марка стальных соединительных деталей; способ их крепления к деревянному элементу, а также тип и количество крепежных элементов, диаметр и расположение отверстий для них, участки и вид защиты мест контакта стальных и деревянных деталей.

В чертежах КД должны быть указаны, где и когда производить установку, и оговаривается способ транспортирования соединительных элементов. В случае раздельной транспортировки, рекомендуется оговорить необходимость контрольной установки соединительных элементов на заводе-изготовителе с нанесением соответствующих номеров на основном и соединительном элементах.

В чертежах КД должна быть указана принятая в конкретном проекте отделка элементов.

Пример рабочего чертежа КД для балки и колонн приведен на листе № 0013 даты 20... 22.

5.4. При составлении рабочих чертежей балок крепления путей подвижного транспорта следует решить на основе серии 1.462.2-3 и примеров узлов в серии 1.462.5-20 был. 1 листу. СМ15.

5.5. При применении в конкретном проекте балок модульной высоты (см. пункт 3.1.4) следует:

5.5.1. Увеличить высоту колонн. Перерасчет колонн при этом не требуется. Сечения колонн следует назначать по сечениям колонн ближайшей модульной высоты, определяемой по ключам настоящего выпуска. Нагрузки на

фундаменты должны приниматься от тех же колонн модульной высоты.

5.5.2. Изменить длину связей по колоннам и разбивку отверстий в соединительных деталях, которыми связи крепятся к колоннам. Сечение связей диаметр и количество крепежных элементов при этом не меняется.

5.5.3. Понижить высоту вертикальных связей по покрытию. Сечение элементов связей, диаметр и количество крепежных элементов при этом не изменяется. Нагрузки на вертикальные связи и усилия в элементах связей приводятся (для стробок) по схеме:

Марка связи	Расчетная схема. Размеры, мм. Нагрузки и усилия, кгс
BC1-6	
BC1-9	
BC1-12	
BC1-15	
BC1-18	

Нагрузки и усилия для связей BC 2 - принимаются по соответствующим связям BC1.

1.420.5-21.01 0013

Лист 12

1.420.5-21.01 0013

Лист 13

5.6. Узлы каркаса здания и крепления плит покрытия к балкам в конкретном проекте должны быть выполнены на основе рабочих чертежей с указанием марки марок деталей, количества их на узел, а также числа крепежных элементов с соответствующими спецификациями. Узлы крепления стен более одностороннего отапливаемого и неотапливаемого здания, приведенные в серии, могут быть использованы без изменений.

5.7. Крепление асбестоцементных панелей к деревянному каркасу в выпуске шпиро 167-79 не разработано. Крепление панелей принято в настоящей серии (см. документы 02 036, 02 039, 02 042, 02 043, 02 047, 02 049, 02 052, 02 054, 02 059, 02 060) потребует следующих изменений в рабочих чертежах асбестоцементных панелей:

5.7.1. В каждом продольном ребре каркаса панели предусматривается сверлить по два гнезда диаметром 34 мм, глубиной 40 мм. Привязка гнезд назначается в конкретном проекте.

5.7.2. Деталь закладная марки М1 (см. документ 167-79.1.01.01.0006) в панелях не устанавливается.

5.7.3. Отверстия в асбестоцементных листах $\phi 20$ мм для прохода крепежных болтов М12 не предусматриваются (см. узел 1 на документе 167-79.1.01.00.0006Б, документ 167-79.1.01.00.0006Б и др.).

5.8. Для стеновых панелей из легкого бетона и арболита в соответствии с решением фасадов конкретного здания может потребоваться изменение привязки или установка дополнительных закладных изделий: в этом случае в составе конкретного проекта выполняется опубличенный чертеж панели с указанием марок и размещения закладных изделий.

1.420.5-21.01.00173

Лист 14

Шифр проекта, Подпись и дата. Серия, лист №

5.9. Пределы допустимых температур наружного воздуха в зависимости от температурно-влажностного режима отапливаемых помещений, определяющие требуемую толщину утеплителя, приведены в таблицах соответствующих серий стеновых панелей и плит покрытий.


В конкретном проекте толщина утеплителя и конструкции должна быть уточнена, исходя из сопоставления теплопередаче Ко^{стр}, определяемого экономическим расчетом в соответствии с указанием СНиП II-3-79.

5.10. При разработке чертежей фундаментов нагрузки на них принимаются: от колонн - по ключам в документе 01.002 листы 1...24, от стоек фасада - по ключам в документе 01.003 листы 1...10. В этих документах приведены расчетные значения нагрузок.

Для вычисления нормативного значения нагрузок средние значения коэффициентов перегрузки следует принимать согласно примечания в документах 01.002 лист 1 и 01.003 лист 1.

5.11. В нагрузки, передающиеся от колонн на фундамент, не включены нагрузки от навесных стен. Из следует определять в зависимости от типа стен и решения фасадов конкретного здания. Допускается принимать нагрузки по таблице 2.

Таблица 2. Нагрузки от навесных стен, передающиеся через колонну на фундамент

Вид здания	Отапливаемые			Неотапливаемые			
	Высота этажа Н, м	4,8	6,0	7,2	4,8	6,0	7,2
	М, тс.м	0,4	0,6	0,8	0,2	0,3	0,3
	Н, тс	2,2	3,3	4,1	0,8	1,1	1,5
	Q, тс	0,2	0,3	0,3	0,1	0,1	0,1

1.420.5-21.01.00173

Лист 15

Шифр проекта, Подпись и дата. Серия, лист №

При составлении таблицы нагрузки от стен принимаются: от веса облицованных панельных стен отапливаемых зданий: от веса балкистых асбестоцементных листов по деревянным ригелям стен неотапливаемых зданий - 40 кг/м^2 .

Нагрузка от массы стен учтена от отметки 24м и выше. Нагрузка ниже этой отметки передается непосредственно на фундамент и должна быть учтена дополнительно.

5.12. В нагрузку, передающуюся от стоек фрезерно на фундамент, включены нагрузки от навесных стен выше отметки 24м. Нагрузки от навесных стен ниже отметки 24м передаются непосредственно на фундамент и определяются в конкретном проекте.

5.13. Нагрузка от самонесущих стен передается непосредственно на фундамент и должна определяться в конкретном проекте.

5.14. В чертежах монтажа стоек конкретного здания следует дать указание о способе установки и выверке колонн, обеспечивающим их проектное положение.

Рекомендуется следующий порядок установки колонн (рис.1):

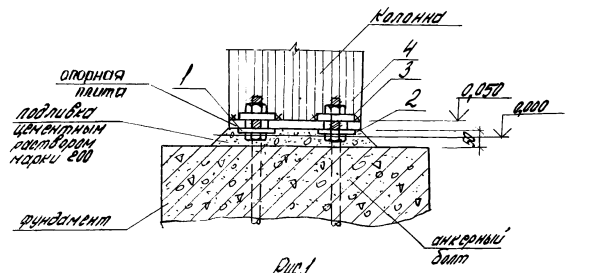


Рис.1

- На анкерные болты навинчиваются гайки (поз.1);
- На гайки устанавливаются шайбы $120 \times 120 \times 10$ (поз.2);

- устанавливаются колонны на анкерные болты надеваются шайбы (поз.3) и навинчиваются гайки (поз.4);
 - подвинчиванием нижних (поз.1) и верхних (поз.4) гаек производится выработка колонны;
 - зазор между фундаментом и опорной плитой колонны заливается цементным раствором марки 200;
 - Шайбы (поз.3) привариваются к опорной плите.
- Долучается отличный от предложенного способ монтажа, обеспечивающий правильность установки колонн.

5.15. Документация на анкерные болты разрабатывается в составе проекта фундаментов. Диаметр и разбивка анкерных болтов для колонн приведены в документе 02.003 для стоек фрезерно - в документе 02.011.

5.16. В чертежах фундаментов необходимо привести требования об установке болтов в кондукторах, обеспечивающих их размещение в плане с допуском, не превышающим $\pm 5 \text{ мм}$.

Допусковое отклонение отметки верхнего торца анкерного болта от проектной $\pm 20, - 0 \text{ мм}$.

5.17. На чертежах стальных изделий настоящей серии указаны марки стали для условий эксплуатации конструкций при температуре до -30°C включительно.

Для конструкций, эксплуатируемых при более низких температурах, марки стали принимаются по соответствующим указаниям технических условий ТУ.

Принятые марки сталей должны быть указаны в конкретных проектах на чертежах КДЦ.

1.420.5-21.01.00173

Лист
15

1.420.5-21.01.00173

Лист
16

3.19. На чертежах КЦИ должны быть указаны следующие меры предосторожности, которые подлежат выполнять при производстве сборных работ Велузи деревянных конструкций.

Выполнение сборных работ во вторую смену не допускается.

Поверхности деревянных элементов прилегающие к месту сборки, должны быть защищены экранами из кровельной стали от попадания брызг металла.

Продолжительность непрерывной сварки не должна превышать 4,5 минуты.

В комплекте вспомогательных средств у сварщика должно быть предусмотрено ведро с водой и тряпкой.

5.19. Защита конструкции.

5.19.1. Мероприятия по защите поверхности деревянных конструкций должны предусматриваться в конкретном проекте. При проектировании защитного покрытия следует учитывать материалы СН и П 2.03.11-85 "Защита строительных конструкций от коррозии".

Поверхности деревянных конструкций контактирующие с металлом должны быть защищены согласно "Руководства по обеспечению долговечности деревянных клееных конструкций при воздействии на них микроклимата зданий различного назначения и атмосферных факторов" (М. 1981, ЦНИИСК им. Кучеренко).

1. 420.5-21.01.00173

Лист
18

5.19.2. Деревянные конструкции, применяемые в здании 9а III б степени огнестойкости, должны быть подвергнуты любой пропитке антипиренами с последующим нанесением огнезащитного покрытия или окраски.

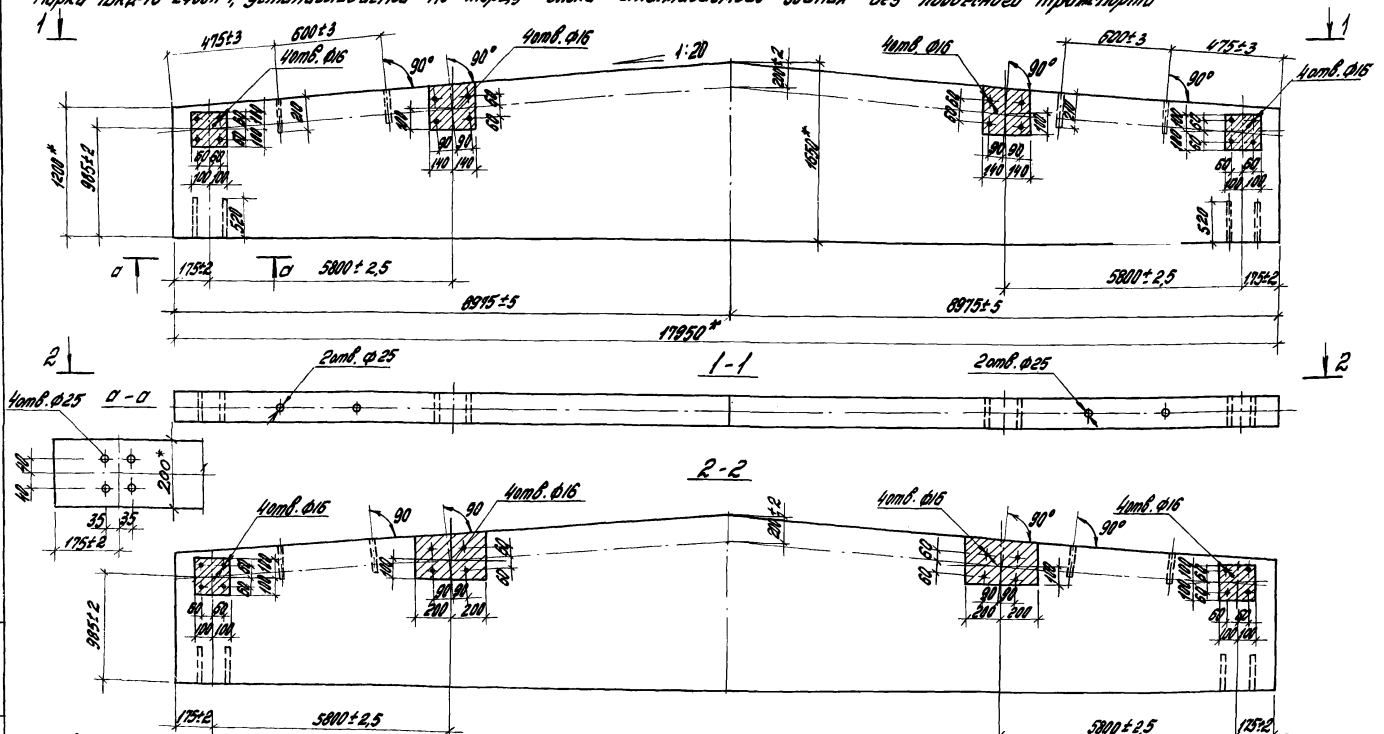
Поверхности металлических закладных и соединительных деталей должны иметь защиту от огня, обеспечивающую требуемый предел огнестойкости.

В конкретном проекте необходимо указать рекомендуемые виды и способы выполнения пропиток и покрытий.

1. 420.5-21.01.00173

Лист
19

Пример рабочего чертежа. Разбивка отверстий для соединительных элементов в балке пролетом 18 м марки 15КД-18-2400А-1, устанавливаемой по торцу балки отапливаемого здания без подвального пространства

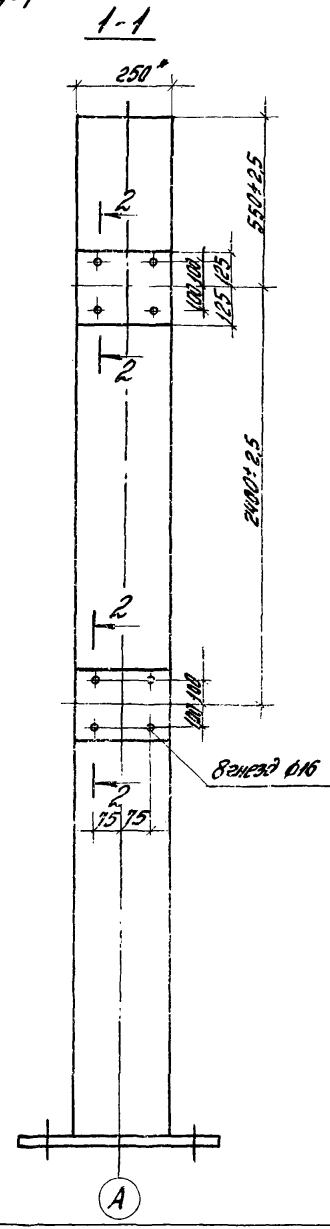
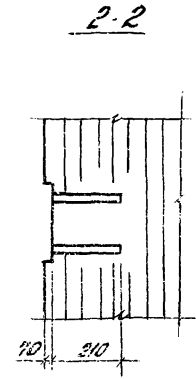
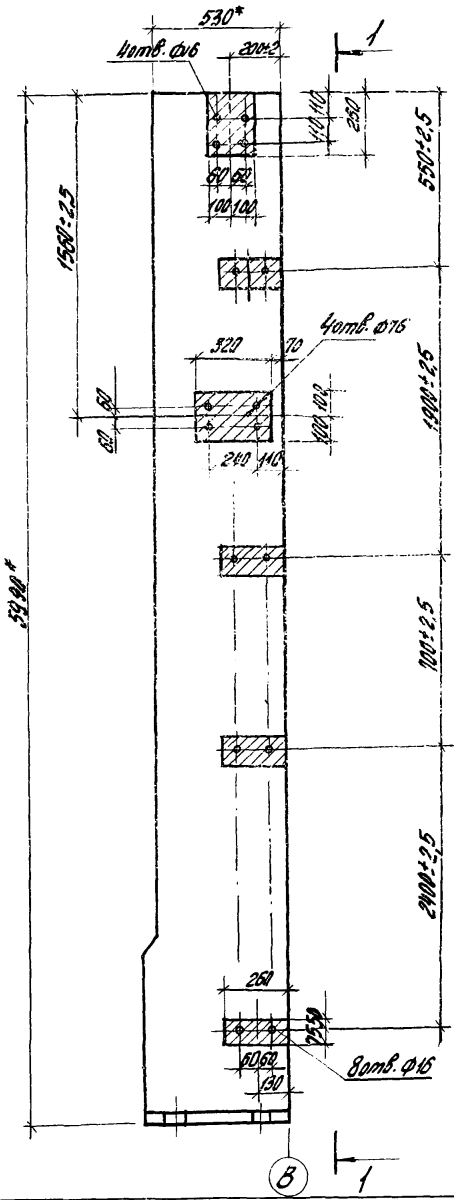


1. Поверхности древесины в местах контакта со стальными накладными деталями, (на чертеже эти места заштрихованы) промазываются мастикой "Венто-9" (1323-27-101-83).
2. Торцы балки покрываются тикомедью мастикой 9-30м (лист 13489-19)
3. Древесина балок зданий III Б степени огнестойкости подлежит ручной пропитке раствором № (Инструкция ВНИИПО МВД СССР) с последующим покрытием составом 81/2 (ГОСТ 23130-82).
4. В конкретном проекте № марки балки добавляется шифровой индекс 1, 2 ...
 Например: 15КД 18- 2400А-1.

5. Невозобновляемые допуски для размеров между центрами отверстий ±1 мм.
- 6.* Размеры для справок

1.420.5-21.01 00173	Лист 20
---------------------	------------

Пример разбивки отверстий и пазов для соединительных элементов торцевой колонны крайнего ряда марки 1КД60-4-1

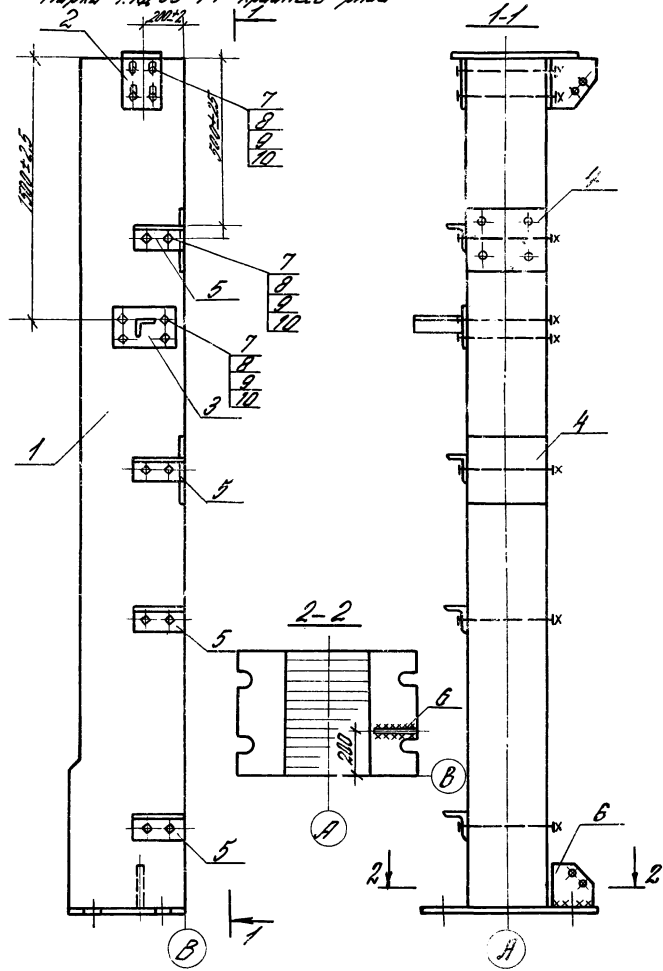


1. Несовпадающие центры для размеров между центрами отверстий ± 1 мм.
2. Поверхность древесины в местах контакта со стальными накладными деталями (на чертеже эти места заштрихованы) промазывается мастикой «Векта-3» (ТУ 21-27-101-83).
3. Древесина колонн здания 100 степени огнестойкости подлежит глубокой пропитке составом МР (инструкция ВЧПТ МД ССР) с последующим покрытием составом ВАД (ТУ 2530-82).
4. В конкретном проекте к марке колонны добавляется цифровой индекс. Например: 1КД60-4-1 * Размеры для справки.

14205 21.01.00.73

Лист 22

Пример комплектационного варианта стальной колонны марки 1.420.5-21.1 крайнего ряда



		Обозначение	Наименование	Кол	Примечание
Оборудованные единицы					
ИВ	1	1.420.5-21.1 10100-10	Колонна 1К260-4	1	
ИВ	2	1.420.5-21.2.05	Кольце соединительное МБЗ	1	МБЗ-КБ
ИВ	3	1.420.5-21.2.24	Кольце соединительное МБЗ	1	2,5
ИВ	4	1.420.5-21.1 10440-02	Кольце жесткое МБЗ-2	2	5,3
Детали					
ИВ	5	1.420.5-21.2.25	Кольце соединительное МБЗ	4	3,3
ИВ	6	1.420.5-21.2.01	Втулки МТ-2	1	3,5
Стандартные изделия					
	7		Болт М16×300 ГОСТ 7798-70*	16	
	8		Гайка М16 ГОСТ 5915-70*	16	
	9		Шайба d16 ГОСТ 6402-70*	16	
	10		Шайба d16 ГОСТ 6408-70	12	

1. Стальные детали покрываются составом ВПМ (ГОСТ 9141-82).
2. Колонны транспортируются без соединительных элементов. Соединительные элементы поставляются комплектом упаковочными и вращающиеся ящики. На заводе-изготовителе необходимо произвести контрольную установку деталей.
3. Детали по 6 транспортируются с соединительными элементами. Приобретаются после установки колонн и приварки шайб под внутренние болты.
4. Включенные детали по 4 производятся согласно указаниям в документе 1.0000.131.1.3.5.
- 5.* Размеры для справки.

1.420.5-21.01 00173

Номенклатура стропильных балок

ЗЕРКА	Сери	Марки Балки	Габаритные размеры, мм				Виды материалов		Масса, т	Примечания
			H	h	l _к (l _к 2)	B	Древесина, м ³	Сталь, кг		
	1.420.5-21.1 20300	БКД.9 - 1500.0	126	501	600	140	0,77	22	0,4	Высоты балки, и для привода с учетом подклад.
		БКД.9 - 1800.0	825	600	616	140	0,89	22	0,5	
		БКД.9 - 2100.0	894	666	900	140	1,0	22	0,5	
		БКД.9 - 2400.0	990	765	900	140	1,13	22	0,6	
		БКД.9 - 2700.0	1089	864	900	140	1,23	22	0,6	
	1.420.5-21.1 20300	БКД.9 - 3000	1130	900	916	165	1,5	23	0,8	
		БКД.12 - 1500.0	990	690	900	140	1,44	23	0,7	
		БКД.12 - 1800.0	990	690	900	165	1,69	23	0,9	
		БКД.12 - 2100.0	1089	789	900	165	1,87	23	1,0	
		БКД.12 - 2400.0	1188	888	900	165	2,05	23	1,1	
	1.420.5-21.1 20300	БКД.12 - 2700.0	1287	987	1200	165	2,27	23	1,2	
		1.420.5-21.1 20300	БКД.12 - 3000	1400	1100	1200	165	2,5	23	1,3
		1.420.5-21.1 20300	БКД.12 - 3600	1560	1200	1220	175	2,8	30	1,4
		1.420.5-21.1 20600	БКД.12 - 1500.0	1221	670	975(925)	140	2,92	10	1,5
			БКД.12 - 1800.0	1254	700	1005(955)	165	3,56	11	1,8
БКД.12 - 2100.0	1353		800	1035(985)	165	3,92	11	2,0		
БКД.12 - 2700	1450		900	1035(985)	165	4,28	11	2,2		

1.420.5-21.01 НУ 01					
Зад. отд.	Подготовил	Проверил	Номенклатура стропильных балок		
И.И.Иванов	М.И.Сидоров	В.В.Петров	Сталь	Лист	Листов
Рис. 22	Рис. 23	Рис. 24	Р	1	3
Исполн.	М.И.Иванов	В.В.Петров	ЦНИИПРОМЗАДАНИИ		

Номенклатура стропильных балок (продолжение)

Сечение	Своя	Марка балки	Габаритные размеры мм				Разход материалов		Масса, т	Примечания
			H	h	h ₀	b	Древесина, м ³	Сталь, кг		
	1.420.5 - 21.1 20400	15KД18 - 1500A	1450	1000	1200	175	3,88	52	2,0	Высота балки не приводится с учетом подшивок.
		15KД18 - 1800A	1500	1150	1300	175	4,33	52	2,2	
		15KД18 - 2100A	1550	1200	1200	175	4,48	52	2,3	
		15KД18 - 2400A	1650	1200	1220	200	5,12	54	2,5	
		15KД18 - 2700A	1630	1200	1225	225	5,76	58	3,0	
		15KД18 - 3000A	1650	1200	1225	250	6,39	70	3,3	
		15KД18 - 3300A	1630	1200	1225	275	7,03	72	3,5	
15KД18 - 3600A	1650	1200	1225	300	7,67	73	3,9			
	1.420.5 - 21.1 20500	15KД24 - 1500A	1800	1200	1220	200	7,19	55	3,7	
		15KД24 - 1800A	1900	1300	1500	200	7,68	58	3,9	
		15KД24 - 2100A	2000	1400	1500	225	9,17	72	4,7	
		15KД24 - 2400A	2000	1400	1500	250	10,19	73	5,2	
		15KД24 - 2700A	2000	1400	1500	275	11,21	75	5,7	
		15KД24 - 3000A	2000	1400	1500	300	12,22	77	6,2	
		15KД24 - 3300A	2000	1400	1500	325	13,24	78	6,7	
	1.420.5 - 21.1 20100	5KД12 - 1500A	990	—	1200	140	1,69	16	0,9	
		5KД12 - 1800A	990	—	1200	165	1,99	17	1,0	
		5KД12 - 2100A	1122	—	1200	165	2,23	17	1,1	
		5KД12 - 2400A	1155	—	1200	165	2,30	17	1,2	
		5KД12 - 2700A	1221	—	1200	165	2,42	17	1,2	
		5KД12 - 3000A	1300	—	1500	165	2,58	17	1,3	

1.420.5 - 21.01 НЛ ОН

1/002

2

Номенклатура стропильных балок (продолжение)

Знак	Серия	Марка балки	Габаритные размеры, мм			Расход материалов		Масса, т	Примечания
			h	h ₀	δ	Фракция, м ³	Стат, кг		
	1.420.5-21.1 20200	БХ018-1500А	1400	1500	175	4,41	50	2,3	Высота балки по проекту вводится с учетом подшивки
		БХ018-1800А	1500	1520	175	4,71	52	2,4	
		БХ018-2100А	1600	1800	175	5,05	52	2,5	
		БХ018-2400А	1600	1800	200	5,78	54	2,9	
		БХ018-2700А	1600	1800	225	6,50	68	3,3	
		БХ018-3000А	1600	1800	250	7,23	70	3,7	
		БХ018-3300А	1600	1800	275	7,95	72	4,1	
		БХ018-3600А	1600	1800	300	8,68	73	4,4	
	1.420.5-21.1 20700	БХ014,5.12-1500	900	950	150	2,13	16	4,1	
		БХ014,5.12-1800	900	950	150	2,24	16	4,1	
		БХ014,5.12-1800	1000	1230	150	2,37	16	4,2	
		БХ014,5.12-1800	1000	1230	150	2,48	16	4,3	
		БХ014,5.12-2100	1100	1230	150	2,57	16	4,3	
		БХ014,5.12-2100	1100	1230	150	2,70	16	4,4	
		БХ014,5.12-2400	1200	1250	150	2,77	16	4,4	
		БХ014,5.12-2400	1200	1250	150	2,91	16	4,5	
		БХ014,5.12-2700	1200	1250	175	3,24	18	4,6	
		БХ014,5.12-2700	1200	1250	175	3,39	18	4,7	
		БХ014,5.12-3000	1200	1250	200	3,70	19	4,9	
БХ014,5.12-3000	1200	1250	200	3,88	19	5,0			

1.420.5-21.01 НУ 01

Лист
3

Номенклатура колонн

Эскиз	Серия	Марка колонны	Габаритные размеры мм			Расход материалов		Масса, т	Примеч.	
			H	h ₁	h ₂	Ø	арматура, м ³			опалка, кг
	1.42.0.5-21.1	1КД.48-1	4785	360	400	200	0,25	82	0,26	
		1КД.48-2		400	430		0,28	86	0,28	
		1КД.48-3		430	460		0,41	90	0,30	
		1КД.48-4		460	500		0,45	96	0,32	
		1КД.48-5		500	530		0,49	100	0,34	
		1КД.48-6		4790	530		560	0,51	118	
		1КД.48-7	4785	560	590	0,54	110	0,38		
		1КД.60-1	5985	460	460	250	0,64	99	0,42	
		1КД.60-2		460	500		0,71	109	0,46	
		1КД.60-3		500	530		0,74	122	0,49	
		1КД.60-4		530	560		0,79	127	0,52	
		1КД.60-5		560	590		0,84	133	0,55	
		1КД.60-6		590	630		0,89	140	0,58	
		1КД.60-7	7190	630	660	300	0,94	146	0,61	
		1КД.60-8		660	690		1,18	151	0,74	
		1КД.72-1		560	590		1,06	139	0,64	
		1КД.72-2		630	630		1,18	146	0,68	
		1КД.72-3		630	660		1,1	152	0,71	
		1КД.72-4		660	690		1,18	157	0,74	
		1КД.72-5	690	730	1,24	164	0,78			
1КД.72-6	660	690	1,42	163	0,87					

Изм. № 001 от 12.05.84

Зав. отд. <i>Романов</i>			1.42.0.5-21.01 НИ 02		
Н. контр. <i>Тарасов</i>	Тех. контр. <i>Тарасов</i>	Исп. <i>Тарасов</i>	Номенклатура колонн крайних рядов		
Инж. пр. <i>Борисов</i>	Инж. пр. <i>Борисов</i>	Инж. пр. <i>Борисов</i>			
Инж. пр. <i>Борисов</i>	Инж. пр. <i>Борисов</i>	Инж. пр. <i>Борисов</i>			
			Подпись _____ Имя _____ Фамилия _____		
			Подпись _____ Имя _____ Фамилия _____		

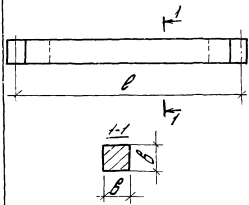
Номенклатура кованых											
Эскиз	Серия	Марка кованых	Габаритные размеры, мм				Средний материал		Масса, т	Примеч.	
			H	h1	h2	б	Древес. м ³	Сталь, кг			
	1420.5-21.1	1420.5-8	5300	530	660	200	0,61	96	0,40		
		1420.5-8	6500				250	0,93	116	0,58	
		1420.5-11	6585				350	1,3	150	0,80	
		1420.5-8	7785	530	700	300	1,32	135	0,80		
		1420.5-9	7785				1,32	136	0,80		
		1420.5-11	7790				1,53	168	0,98		
		1420.5-12		660	730	350	1,72	181	1,04		

Номенклатура связей по кованым									
Эскиз	Серия	Марка кованых	Габаритные размеры, мм		Средний материал		Масса, кг	Примечание	
			е	б	Древесина, м ³	Сталь, кг			
	1420.5-21.1	01-1	6640	140	0,13	9,5	74		
		01-2	6640	165	0,18	9,9	99		
		02-1	5590	120	0,08	6,5	46		
		02-2	5590	140	0,11	9,5	63		
		03-1	5890	120	0,08	6,5	48		
		03-2	5890	140	0,11	9,5	66		
		03-3	5700	140	0,08	6,5	50		

2		Зав. пр.	Инженер	Город	1420.5-21.01	ИИ ДЗ			
И. инж.	Инженер	Город	Толорав	Номенклатура кованых			Лист	Лист	Лист
Рис. пр.	Инженер	Город	Толорав	Средних работ			р	1	2
Инж. техник	Инженер	Город	Толорав	Связей			ЦНИИПРОИЗДАНИИ		
Техник	Инженер	Город	Толорав	по кованым					

Номенклатура связей по колоннам

Продолжение

Этаж	Серия	Марка связи	Габаритные размеры, мм		Расход материалов		Масса, кг	Примечание
			ℓ	δ	древесина, м ³	стала, кг		
	1.420.5-21.1 40200	С2-3	5550	165	0,15	13,8	88	
		С3-4	5890	165	0,16	13,8	92	
		С3-5	5700	165	0,15	13,8	90	
	1.420.5-21.1 40300015	С4-1	5300	120	0,07	9,5	41	
		С4-2	5300	140	0,1	9,5	61	
		С5-1	5570	120	0,07	9,5	43	
		С5-2	5570	140	0,11	9,5	63	
		С5-3	5570	165	0,15	9,9	84	
		С6-1	5870	120	0,08	6,5	45	
	1.420.5-21.1 40400015	С6-2	5870	140	0,11	9,5	66	
		С4-3	5300	165	0,14	13,8	84	
		С6-3	5870	165	0,16	13,8	92	

Земля	Серия	Марка колонны	Габаритные размеры в мм			Расход материалов		Масса, кг	Примечания
			H	a	b	древянная м ³	сталь кг		
	1.420.5-21.1 30100	КФ1	5200	230	140	0,17	19	103	
		КФ2	5500	230		0,18	—	108	
		КФ3	6400	300		0,25	—	143	
		КФ4	6700	300		0,26	—	148	
		КФ5	6850	330		0,29	—	162	
		КФ6	7150	330		0,3	—	169	
		КФ7	7750	360		0,35	—	195	
		КФ8	8050	360		0,37	—	203	
		КФ9	8350	400		0,42	—	227	
		КФ10	8550	300		0,22	—	127	
		КФ11	8950	300		0,23	—	132	
		КФ12	7450	360		0,34	—	187	
		КФ13	8550	400		0,43	—	236	
		КФ14	7750	360		0,35	—	195	
		КФ15	8950	400		0,45	—	244	
		КФ16	7350	330		0,31	—	174	
		КФ17	7550	350		0,34	—	190	
		КФ18	7650	360		0,35	—	193	
		КФ19	7850	380		0,36	—	198	
		КФ20	8550	400		0,43	—	233	
		КФ21	8750	400		0,44	—	239	
		КФ22	8850	400		0,44	—	241	
		КФ23	9050	400		0,46	—	247	

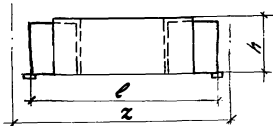
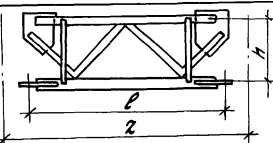
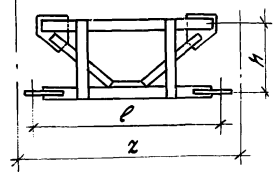
ЦНИИПРОМЗДАНИИ

Инж. А.М. Родионов			Директ.			1.420.5-21.01 НЧ04		
Инж. А.И. Морунов			Техник			Номенклатура		
Инж. А.А. Таларкин			Техник			стоек разбёрка		
Инж. А.А. Фролкин			Инж.			Листов 1		
Инж. А.А. Малинов			Инж.			ЦНИИПРОМЗДАНИИ		

Эскиз	Серия	Марка колонны	Габаритные размеры в мм			Расход материалов		Масса, кг	Примечания
			h	a	b	древесина, м ³	сталь, кг		
	1.420.5-21.1 30200	КФУ1	5150	140	140	0,1	3,5	54	
		КФУ2	5450			0,11	3,5	57	
		КФУ3	5750			0,11	3,5	60	
		КФУ4	6050			0,12	3,5	63	
		КФУ5	6350			0,12	3,5	66	
	1.420.5-21.1 30300	КФУ6	6650			0,13	18	80	
		КФУ7	6950			0,14	18	83	
		КФУ8	7250			0,14	18	86	
		КФУ9	7550			0,15	18	89	
		КФУ10	7850			0,15	18	91	
		КФУ11	8150			0,16	18	95	
		КФУ12	8450			0,17	18	98	
		КФУ13	8750			0,17	18	101	
		КФУ14	9050			0,18	18	104	
		КФУ15	9350			0,18	18	108	

Шриф. Монтел. Таблицы вставлены. Встав. шриф.

Экз. под	Ред. инж. Ю. С. Косов	Рисовал		1.420.5-21.01 НУ 05		
Инж. Ю. С. Косов	М. Д. Давыдов	Тех. инж.		Номенклатура для колонных стоек для сборки		
Инж. Ю. С. Косов	Тех. инж. М. Д. Давыдов	Тех. инж.		Страниц	Лист	Листов
Инж. Ю. С. Косов	Тех. инж. М. Д. Давыдов	Тех. инж.		Р	Т	
Инж. Ю. С. Косов	Тех. инж. М. Д. Давыдов	Тех. инж.		ЦНИИПРОМЗДАНИИ		

Зорув	Серия	Марка связи	Габаритные размеры в мм			Виды материалов			Масса кг	Примечание
			ℓ	h	z	Дерево на м ³	Сталь кг прокат	Деревянный элемент		
	1.420.5-21.1 50100	BC1-6	4800	500	5500	0,282	15	3,3	159	
		BC2-6	5300	500	6000	0,312	15	3,3	164	
	1.420.5-21.1 50200	BC1-9	4800	700	5500	0,228	47	15,6	176	
		BC2-9	5300	700	6000	0,252	46	15,6	187	
	1.420.5-21.1 50300	BC1-12	4800	1000	5500	0,26	44	17,2	190	
		BC2-12	5300	1000	6000	0,29	43	17,2	208	
		BC1-15	4800	1300	5500	0,28	44	17,2	199	
		BC2-15	5300	1300	6000	0,31	47	17,2	214	
		BC1-18	4800	1600	5500	0,29	43	17,2	205	
		BC2-18	5300	1600	6000	0,32	45	17,2	221	

1.420.5-21.01 НУ 06					
Зав. отд.	Резникова	Маслов			
Н. Контр.	Морозов	Томаров			
Инженер	Толорков	Редотичев			
Рис. эр.	Редотичев	Маслов			
Ст. тех.	Милослав	Маслов			
Техник	Смирнова	Редотичев			
Номенклатура вертикальных связей покрытия			Стрелы	Лист	Листов
			Р	1	1
			ЦНИИПРОМЗДАНИИ		

Зона	Серия	Марка связи	Габаритные размеры в мм		Расход материалов		Масса кг	Примечание
			ℓ	α	древесина	сталь кг		
	1.420.5-21.150400	П01-1	5570	120	0,08	6,8	47	
		П01-2	5570	140	0,11	9,5	65	
		П01-3	5570	165	0,15	12,5	89	
		П02-1	5570	120	0,08	6,8	48	
		П02-2	5570	140	0,11	9,5	65	
		П02-3	5570	165	0,15	12,5	90	
		П03-1	6030	120	0,09	6,8	50	
		П03-2	6030	140	0,12	9,5	69	
		П03-3	6030	165	0,16	12,5	92	
		П04-1	6110	120	0,09	6,8	51	
		П04-2	6110	140	0,12	9,5	68	
		П04-3	6110	165	0,16	12,5	95	
		П05-1	5220	120	0,07	6,8	45	
		П06-1	5400	120	0,08	6,8	46	
		П07-1	5690	120	0,08	6,8	48	
	П07-2	5690	140	0,11	9,5	66		
	П08-1	5860	120	0,08	6,8	49		
	П08-2	5860	140	0,11	9,5	68		
	1.420.5-21.150500	П1-1	5500	120	0,08	6,8	46	
		П1-2	5500	140	0,11	9,5	63	
1.420.5-21.15040025	П01	5100	115	0,07	6,6	44		
	П02	5600	115	0,07	6,6	43		

ЦНПП «Иркутск» Проект № 2/97-01-01

1.420.5-21.01 Н1107					
Зона	Резиновая	Дерево	Сталь	Лист	Лист
И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.
И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.
И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.
И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.
Именем поставщика арматурных стальных связей покрытых и распорок				Р	1
ЦНПП «Иркутск»					

Номенклатура плит перекрытия (прямоугольные)

Эскиз	Серия	Марка плит	Габаритные размеры, мм			Расход материалов		Масса, кг	Примечание
			H	L	B	Древесина, м ³	Сталь, кг		
	1.465.5-12 Выпукл.1	ПФДР-6-250	196	5970	490	0,287	1,1	В плитах марок ПФДР и ПДР применяется для прокладки коммуникаций преимущественно в зонах, показанных на 1.465.5-12.1 2000 ПЗ ст. 14	
		ПФДР-6-350	208	"	"	0,216	1,1		319
	1.420.5-21.0000	ПФДР-6-450	230	"	"	0,234	1,1		396
	1.465.5-12 Выпукл.1	ПФДТ-6-250	196	"	"	0,205	1,1		337
		ПФДТ-6-350	208	"	"	0,214	1,1		371
	1.420.5-21.0000	ПФДТ-6-450	230	"	"	0,237	1,1		393
	1.465.5-12 Выпукл.1	ПДРР-6-250	256	"	"	0,537	1,0	263	
		ПДРР-6-350	278	"	"	0,563	1,0	292	
	1.420.5-21.0000	ПДРР-6-450	296	"	"	0,588	1,0	340	
	1.465.5-12 Выпукл.1	ПДРТ-6-250	256	"	"	0,533	1,0	267	
		ПДРТ-6-350	276	"	"	0,559	1,0	280	
	1.420.5-21.0000	ПДРТ-6-450	296	"	"	0,579	1,0	336	
	1.420.5-21.0000	ПД60.10-250	256	5970	930	0,463	1,0	260	
		ПД60.10-350	276	"	"	0,484	1,0	270	
		ПД60.10-450	296	"	"	0,514	1,0	290	
	1.420.5-21.0000	ПДТ60.10-250	256	"	"	0,465	1,0	254	
		ПДТ60.10-350	276	"	"	0,481	1,0	267	
		ПДТ60.10-450	296	"	"	0,501	1,0	277	

1.420.5-21.01 11.008

Номенклатура карнизных плит

Эскиз	Серия	Марка плиты	Исходные размеры, мм			Арслов материал		Масса кг	Примечания
			Н	н	В	Древесина м ³	сталь кг		
	1.420.5-21.01.01.300	ПК Б0. 20 - 300	310	5970	2000	0,97	4,0	712	
		ПК Б0. 20 - 380	340			1,12	4,0	781	
		ПК Б0. 20 - 450	380			1,18	4,0	817	
	1.420.5-21.01.01.000	ПК 1. Б0. 20 - 300	310	5970	2000	0,99	4,0	722	
		ПК 1. Б0. 20 - 380	340			1,14	4,0	797	
		ПК 1. Б0. 20 - 450	380			1,20	4,0	827	
	1.420.5-21.01.01.000	ПК 2. Б0. 20 - 300	310	5970	2000	0,99	4,0	722	
		ПК 2. Б0. 20 - 380	340			1,14	4,0	797	
		ПК 2. Б0. 20 - 450	380			1,20	4,0	827	

						1.420.5-21.01. НУ 09		
Эск. илл.	Габариты	Масса	Номенклатура карнизных плит			Листов	Лист	Листов
В. Бондарь	Полозов	Татаркин				Р	1	2
П.К. 22	Иванченко	В.К.				ЦНИИПРОМЗДАНИИ		
И.Н. Бондарь	Иванченко	О.У.						

Номенклатура карнизных плит (продолжение)

Зачис	Серия	Марка плит	Номинальные размеры, мм			Расход материала		Масса кг	Примечания
			Н	к	В	толщина м ³	оталь кг		
	14205-21.16000	ПКФ.20-200	196	5970	2000	0,40	1,5	634	
		ПКФ.20-350	208			0,44	"	654	
		ПКФ.20-450	230			0,51	"	729	
	14205-21.16000	ПКФ1.50.20-200	195	5970	2000	0,40	1,5	625	
		ПКФ1.50.20-350	210			0,44	"	645	
		ПКФ1.50.20-450	230			0,51	"	720	
	14205-21.16000	ПКФ2.50.20-200	195	5970	2000	0,40	1,5	625	
		ПКФ2.50.20-350	210			0,44	"	645	
		ПКФ2.50.20-450	230			0,51	"	720	
	14205-21.16000	ПКХ.20-250	225	5970	2000	0,79	1,5	450	
		ПКХ.20-320	245			0,89	"	500	
		ПКХ.20-400	265			0,95	"	530	
	14205-21.16000	ПКХ1.50.20-250	225	5970	2000	0,75	1,8	429	
		ПКХ1.50.20-320	245			0,87	"	489	
		ПКХ1.50.20-400	265			0,92	"	514	
14205-21.16000	ПКХ2.50.20-250	225	5970	2000	0,75	1,8	429		
	ПКХ2.50.20-320	245			0,87	"	489		
	ПКХ2.50.20-400	265			0,92	"	514		

1.420.5-21.01 НЛ 09

Лист
2

Номенклатура стеновых панелей из арболита

Эскиз	№ группы изделий	Марка	Обозначение	Размеры, мм			Масса, кг	Примечания			
				L	H	B					
	1	ПБ 60. 9. 2.0 -А-1	110-85.1-010	5380	885	200	1440				
		ПБ 60. 9. 2.5 -А-1	-01			250	1373				
		ПБ 60. 9. 3.0 -А-1	-02			300	1304				
		ПБ 60. 12. 2.0 -А-1	-03			200	1524				
		ПБ 60. 12. 2.5 -А-1	-04			250	1384				
	ПБ 60. 12. 3.0 -А-1	-05	300	2147	2	885	2.00		1108		
	ПБ 63. 5. 9. 2.0 -А-1,2	110-85.1-020	6280	2.00						1108	
	-2,2	-01									
	ПБ 63. 9. 2.5 -А-1,2	-02	6280	2.50						1448	
	-2,2	-03									
	ПБ 63. 5. 9. 3.0 -А-1,2	-04	6330	3.00						1697	
	-2,2	-05									
	ПБ 62. 5. 12. 2.0 -А-1,2	-06	6280	1185						2.00	1588
	-2,2	-07									
	ПБ 63. 12. 2.5 -А-1,2	-08	6280	2.50						1926	
	-2,2	-09									
	ПБ 63. 5. 12. 3.0 -А-1,2	-10	6330	3.00						2271	
	-2,2	-11									
3	ПБ 57. 12. 2.0 -А-1	1420.5-21.01 74100 -03	5680	1185	2.00	1440					
	ПБ 57. 12. 2.5 -А-1	-04			2.50	1700					
	ПБ 57. 12. 3.0 -А-1	-05			3.00	2040					
	ПБ 57. 9. 2.0 -А-1	1420.5-21.01 74100			885	2.00	1082				
	ПБ 57. 9. 2.5 -А-1	-01				2.50	1380				
ПБ 57. 9. 3.0 -А-1	-02		3.00	1520							

1. В номенклатуре стеновых панелей из арболита приведены панели, примененные на схемах в документах 1.4.21... 1.4.30.
 При разработке конкретного проекта дополнительно могут использоваться панели номенклатуры б/м. 0 шифра 110-85

2. Масса изделий приведена при отпускной влажности арболита 25% и плотности 700 кг/м³

1.4.20.5-21.01 НН10			
Зам. пр. Р. Ковалев И. Смирнов И. Шихов Ряз. пр. Федотов Шихов	Р. Ковалев Р. Ковалев Р. Ковалев Р. Ковалев Р. Ковалев	И. Шихов И. Шихов И. Шихов И. Шихов И. Шихов	И. Шихов И. Шихов И. Шихов И. Шихов И. Шихов
Номенклатура стеновых панелей из арболита			И. Шихов И. Шихов И. Шихов И. Шихов И. Шихов

Номенклатура стеновых панелей из арболита (продолжение)

Знач	№ панели по серии	Марка	Обозначение	Размеры, мм			Масса, кг	Примечание				
				л	н	в						
см. лист 1	4	ПС2.12.2.0-А-1	1.420.5-21.01 П200-03	5180	1185	200	1300					
		ПС2.12.2.5-А-1	-04			250	1560					
		ПС2.12.3.0-А-1	-05			300	1820					
		ПС2.9.2.0-А-1	1.420.5-21.01 П200	5180	885	200	980					
		ПС2.9.2.5-А-1	-01			250	1170					
		ПС2.9.3.0-А-1	-02			300	1390					
	7	4	ПС3.9.2.0-А-1.2	1.420.5-21.1 П300	3280	885	200		625			
			-2.2	-01								
		ПС3.9.2.5-А-1.2	-02	3280			885		250	753		
		-2.2	-03									
		ПС3.9.3.0-А-1.2	-04	3280			1185		300	888		
		-2.2	-05									
		ПС3.12.2.0-А-1.2	-06						3280	1185	200	840
		-2.2	-07									
ПС3.12.2.5-А-1.2		-08	3280					1185			250	1080
-2.2		-09										
ПС3.12.3.0-А-1.2	-10	3280	1185	300	1175							
-2.2	-11											
16	4	ПС30.18.2.0-А-17	110-85.1-170-03	2980	1785	200	1150					
		ПС30.18.2.5-А-17	-04			250	1388					
		ПС30.18.3.0-А-17	-05			300	1615					

Лист 10 из 10. Подпись и дата. Виза инженера

1.420.5-21.01 ПУ10

Лист

2

Номенклатура стеновых панелей из арболита (продолжение)

Этаж	Марка	Обозначение	Размеры, мм			Масса, кг	Примечание	
			L	H	B			
см. лист 1	20	ПС.30.12.20-А-17	2900	1185	200	771	Принятая на докум. 110-85.0-02 привязка закладного изделия поз.1 в конкретном проекте должна быть изменена соответственно углу крепления панелей к колонне в зависимости от ширины колонны	
		ПС.30.12.25-А-17			250	920		
		ПС.30.12.30-А-17			300	1078		
	14	ПС.15.18.20-А-19	110-85.1-180 - 03	1480	1185	200		572
		ПС.15.18.25-А-19	-04			250		685
		ПС.15.18.30-А-19	-05			300		809
	19	ПС.15.12.20-А-19	110-85.1-180	1480	1185	200		384
		ПС.15.12.25-А-19	-01			250		463
		ПС.15.12.30-А-19	-02			300		542
	15	12	ПС.18.20-А-1.20	580	1785	200		235
			-2.20					
			ПС.18.25-А-1.20			-04		250
ПС.18.30-А-1.20			-05			300	323	
-2.20								
18	12	ПС.12.20-А-1.20	580	1185	200	157		
		-2.20						
		ПС.12.25-А-1.20			-01	250	183	
		-2.20						
		ПС.12.30-А-1.20			-02	300	218	
		-2.20						

1.420.5-21.01 НЦ10

Наименование стеновых панелей из арболита (продолжение)

Эскиз	№ панели по серии	Марка	Обозначение	Размеры, мм			Масса кг	Примечание
				h	H	B		
13		ПС-12. 12. 2,0 - А - 19	110-85.1-190 -03	1180	1785	200	465	Принятая по документу 110-85.0-02 привязка закладного изделия поз. 1 в конкретном проек- те должна быть изменена соответ- ственно узлом крепления пане- лей к колонне в зависимости от ширины колонны.
		ПС-12. 12. 2,5 - А - 19	-04			250	533	
		ПС-12. 12. 3,0 - А - 19	-05			300	649	
17		ПС-12. 12. 2,0 - А - 19	110-85.1-190	1180	1185	200	308	
		ПС-12. 12. 2,5 - А - 19	-01			250	369	
		ПС-12. 12. 3,0 - А - 19	-02			300	431	
21		ПС-12. 9. 2,0 - А	1.4.20.5-21.01 71500	1180	885	200	231	
		ПС-12. 9. 2,5 - А	-01			250	277	
		ПС-12. 9. 3,0 - А	-02			300	323	
22		ПС-15. 9. 2,0 - А	1.4.20.5-21.1 71600	1180	885	200	288	
		ПС-15. 9. 2,5 - А	-01			250	347	
		ПС-15. 9. 3,0 - А	-02			300	407	
10		ПС-3. 12. 2,0 - А	1.4.20.5-21.01 71400-03	320	1185	200	137	
		ПС-3. 12. 2,5 - А	-04			250	164	
		ПС-3. 12. 3,0 - А	-05			300	193	
		ПС-3. 9. 2,0 - А	1.4.20.5-21.01 71400	320	885	200	109	
		ПС-3. 9. 2,5 - А	-01			250	131	
		ПС-3. 9. 3,0 - А	-02			300	153	

1.4.20.5-21.01 НН10

1/002

4

Номенклатура асбестоцементных стеновых панелей

Эквив	№ по- ли по высоте	Марка	Обозначение	Размеры мм			Масса, кг	Применения
				L	H	B		
	1	ПБ 800. 90 - 1А4 - К	167-19.1.01.00.00	5970	870	164	337	
		- 2А4 - К	02.00.00			194	365	
		- 3А4 - К	03.00.00			214	385	
		ПБ 800. 120 - 1А4 - К	167-19.1.01.00.00-01	5970	1170	164	434	
		- 2А4 - К	02.00.00-01			194	463	
		- 3А4 - К	03.00.00-01			214	496	
	3	ПБ 570. 90 - 1А4	1420.5-21.170.100-	5670	870	164	330	
		- 2А4	-02			194	342	
		- 3А4	-04			214	351	
		ПБ 570. 120 - 1А4	-01	5670	1170	164	424	
		- 2А4	-03			194	437	
		- 3А4	-05			214	447	
4	ПБ 520. 90 - 1А4	1420.5-21.170.200	5170	870	164	302		
	- 2А4	-02			194	314		
	- 3А4	-04			214	322		
	ПБ 520. 120 - 1А4	-01	5170	1170	164	391		
	- 2А4	-03			194	405		
	- 3А4	-05			214	414		
7	ПБ 325. 90 - 1А4	1420.5-21.170.300	3230	870	164	190		
	- 2А4	-02			194	197		
	- 3А4	-04			214	202		
	ПБ 325. 120 - 1А4	-01	3230	1170	164	244		
	- 2А4	-03			194	252		
	- 3А4	-05			214	258		

В номенклатуре асбестоцементных стеновых панелей приведены панели, примененные на схемах в докум. В1 Д21... Д32. При разработке конкретного проекта дополнительно могут использоваться панели номенклатуры вып. 0 шифра 167-19 ЦНИИпромзданий.

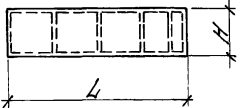
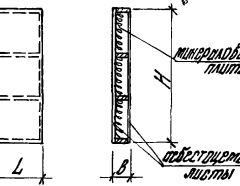
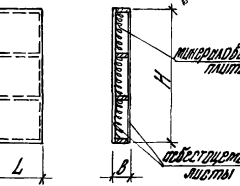
1.420.5-21.01 НИИ1

Зав. пр.	Роговобуд	Дав	Листов	1	3
Н. контр.	Морозов	Татарна	Р	1	
Инж. эк.	Попов	Татарна	1		
Инж. эк. пр.	Серебряков	Татарна	1		
Техник	Смирнова	Татарна	1		

Номенклатура асбестоцементных стеновых панелей

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Номенклатура **алюминиевые** **стеновые** панели (продольные)

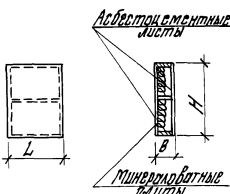
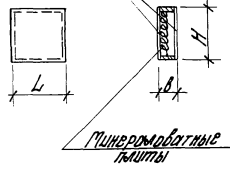
Эскиз	Марка	Обозначение	Размеры, мм			Масса, кг	Примечания				
			L	H	B						
 <p>алюминиевые листы</p> <p>микродыффузные плиты</p>	1	ПС 500. 90 - 1А4 - К1	167-79.1.04.0000 -02	5970	870	164	398	Панели продольного фасада стеновые с торцовыми угловыми			
		-К2	-04								
		ПС 500. 90 - 2А4 - К1	167-79.1.02.0000 -02			194	356				
		-К2	-04								
		ПС 500. 90 - 3А4 - К1	167-79.1.03.0000 -02			214	389				
		-К2	-04								
		ПС 500. 120 - 1А4 - К1	167-79.1.04.0000 -03	5970	1170	164	435				
		-К2	-05								
		ПС 500. 120 - 2А4 - К1	167-79.1.02.0000 -03			194	468				
		-К2	-05								
		ПС 500. 120 - 3А4 - К1	167-79.1.03.0000 -03			214	502				
		-К2	-05								
		 <p>алюминиевые листы</p> <p>микродыффузные плиты</p>	2	ПС 525. 90 - 1А4 - К1	167-79.1.04.0000	5220	870		164	350	
				-К2	-02						
				ПС 525. 90 - 2А4 - К1	167-79.1.05.0000				194	387	
-К2	-02										
ПС 525. 90 - 3А4 - К1	167-79.1.06.0000					214	411				
-К2	-02										
ПС 525. 120 - 1А4 - К1	167-79.1.04.0000 -01			5220	1170	164	451				
-К2	-03										
ПС 525. 120 - 2А4 - К1	06.0000 -01					194	487				
-К2	-03										
ПС 525. 120 - 3А4 - К1	06.0000 -01					214	520				
-К2	-03										
 <p>алюминиевые листы</p> <p>микродыффузные плиты</p>	23			ПС 120. 240 - 1А4 - К	167-79.1.10.0000 -02	1170	2370	164	179		
				-2А4 - К	11.0000 -02			194	182		
				-3А4 - К	12.0000 -02			214	208		
	21	ПС 120. 270 - 1А4 - К	1.420.5-21.170500 -06	1170	2570	164	216				
		-2А4 - К	-07			194	224				
		-3А4 - К	-08			214	228				
	24	ПС 150. 240 - 1А4 - К	-09	1470	2370	164	226				
		-2А4 - К	-10			194	234				
		-3А4 - К	-11			214	239				

Лист № 004. Подпись и дата. В.С.М.И.В.

1.420.5-21.01 ННН

Лист 2

Номенклатура асбестоцементных стеновых панелей (продолжение)

Эскиз	№ п/п по схеме	Марка	Обозначение	Размеры, мм			Масса кг	Примечание
				Л	Н	В		
	13	ПС 120. 180 - 1А4-К	167-79.1.10.00.00-04	1170	1170	164	135	
		- 2А4-К	11.00.00-04			194	145	
		- 3А4-К	12.00.00-04			214	171	
	15	ПС60. 180 - 1А4-К	167-79.1.10.00.00-05	585	1170	164	73	
		- 2А4-К	11.00.00-05			194	82	
		- 3А4-К	12.00.00-05			214	85	
	14	ПС150. 180 - 1А4-К	1.420.5-21.170500-03	1470	1170	164	169	
		- 2А4-К	-04			194	175	
		- 3А4-К	-05			214	179	
	17	ПС 120. 120 - 1А4-К	167-79.1.10.00.00-06	1170	1170	164	89	
		- 2А4-К	11.00.00-06			194	97	
		- 3А4-К	12.00.00-06			214	104	
	18	ПС60. 120 - 1А4-К	167-79.1.10.00.00-07	585	1170	164	60	
		- 2А4-К	11.00.00-07			194	55	
		- 3А4-К	12.00.00-07			214	59	
	19	ПС 150. 120 - 1А4-К	1.420.5-21.170500	1470	1170	164	113	
		- 2А4-К	-01			194	117	
		- 3А4-К	-02			214	119	
	10	ПС32. 90 - 1А4	1.420.5-21.170400	320	870	164	26	
		- 2А4	-02			194	28	
		- 3А4	-04			214	29	
ПС32. 120 - 1А4		-01	164			33		
- 2А4		-03	194			36		
- 3А4	-05	214	37					

Масса изделий приведена при толщине утеплителя 100мм.

1.420.5 - 21.01 ННН

Лист
3

Эскиз	№ по порядку в каталоге	Номенклатура		дощатых		стеновых		панелей			Масса, кг	Примечания		
		марка	документ	Размеры			L	H	B					
				mm										
	1	1ПДА 600. 120. 22	2314 P - 1000	5300							641			
	2	1ПДА 622. 120. 22	- 01	6220	1190						664			
	1	1ПДА 600. 30. 22	- 02	5300							587			
	2	1ПДА 622. 30. 22	- 03	6220	890						526			
	1	1ПДА 600. 120. 16	- 04	5300				1190			533			
	2	1ПДА 616. 120. 16	- 05	6160							540			
	1	1ПДА 600. 30. 16	- 06	5300							410			
	2	1ПДА 616. 30. 16	- 07	6160				890			418			
	7	1ПДА 322. 120. 22	1.420.5-21.1 72100	3220	1190						160	357		
		1ПДА 316. 120. 16	- 01	3160	1190						160	288		
		1ПДА 322. 30. 22	- 02	3220	890						214	288		
		1ПДА 316. 30. 16	- 03	3160	890						168	221		
	17	1ПДА 120. 120. 22	1.420.5-21.1 72200	- 04	1180	1190					214	110		
		1ПДА 120. 120. 16	- 05								160	112		
		1ПДА 120. 30. 22	- 06	1180	890						214	111		
21	1ПДА 120. 30. 16	- 07								168	89			
19	1ПДА 150. 120. 22	1.420.5-21.1 72200		1480	1190					214	161			
	1ПДА 150. 120. 16	- 01								160	133			
	1ПДА 150. 30. 22	- 02	1480	890						214	123			
22	1ПДА 150. 30. 16	- 03								160	105			
20	1ПДА 300. 120. 22	1.420.5-21.1 72100	- 04	2900	1190					214	311			
	1ПДА 300. 120. 16	- 05								160	271			
	11	2ПДА 600. 240. 22	2314 P - 2000	5300						2300	214	604		
		2ПДА 600. 240. 16	- 01								160	485		
	12	3ПДА 600. 240. 22	2314 P - 3000		5300						2300	214	951	
		3ПДА 600. 240. 16	- 01								160	774		

Циф. 1-10000, 1-100000, 1-1000000, 1-10000000

1.420.5-21.01 НН12

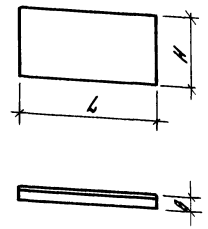
Зав. отд. Г. И. Кондр. Пл. н. 2007
 Работаву М. Яковлев
 Работаву В. Химичев
 Работаву Г. Гонорьев
 Работаву С. Шульгин

Номенклатура дощатых стеновых панелей

Сметная	Сметная	Сметная
Р	Р	Р

ЦНИИПРОЕКТДНИИ

Номенклатура стеновых панелей из легкого бетона



Этаж	№ панели по схеме	Марка	Обозначение	Размеры, мм			Масса кг	Примечания
				l	H	B		
5	ПСВ.9.2.0-2.А-		1.030.1-1.1-1.04-05	5980	885	200	1520	Масса изделий дана при плотности бетона 1100 кг/м³ Схемы расположения закладных изделий в панелях следует привести в конкретном проекте в соответствии с 1.030.1-1.0-3.
	ПСВ.9.5-2.А-		-08			250	1870	
	ПСВ.9.3.0-6.А-		-41	300	2240			
	ПСВ.12.2.0-2.А-		1.030.1-1.1-1.05	5980	1185	200	2020	
	ПСВ.12.2.5-3.А-		-03			250	2490	
	ПСВ.12.3.0-3.А-		-06			300	2960	
ПСВ.5.9.2.0-2.А-		1.030.1-1.1-1.15	6230			885	200	1580
ПСВ.9.2.5-2.А-		1.030.1-1.1-1.16		250	1970			
ПСВ.5.9.3.0-2.А-		1.030.1-1.1-1.17		300	2360			
ПСВ.5.12.2.0-2.А-		1.030.1-1.1-1.15-03		6230	1185		200	210
ПСВ.12.2.5-3.А-		1.030.1-1.1-1.16-03					250	2610
ПСВ.3.12.3.0-3.А-		1.030.1-1.1-1.17-01					300	310
ПСВ.5.9.2.0-6.А-		1.420.5-21.1 73100	3230			885	200	890
ПСВ.9.2.5-6.А-		-04		250	1111			
8	ПСВ.5.9.3.0-6.А-		-02	3330	1185	300	1340	
	ПСВ.5.12.3.0-6.А-		-03			200	119	
	ПСВ.12.2.5-6.А-		-04	3280	1185	250	1480	
	ПСВ.3.5.12.3.0-6.А-		-15			300	1780	
	26	2ПС12.9.2.0-А-		1.420.5-21.1 73200	1180	885	200	320
		2ПС12.9.2.5-А-		-01			250	400
2ПС12.9.3.0-А-			-02	300			470	
27	2ПС15.12.2.0-А-		1.030.1-1.1-1.1.52	1480	1185	200	300	
	2ПС15.12.2.5-А-		-01			250	620	
	2ПС15.12.3.0-А-		-02			300	730	
29	2ПС12.12.2.0-А-		1.030.1-1.1-1.1.60	1180	1185	200	400	
	2ПС12.12.2.5-А-		-01			250	490	
	2ПС12.12.3.0-А-		-02			300	590	

В номенклатуре железобетонных панелей приведены панели, примененные на схемах в документах 01Д21... 01Д33
 При разработке конкретного проекта дополнительно могут использоваться панели номенклатуры вып.0 серии 1.030.1-1

				1.420.5-21.01 НУ13			
Ил. №	Вид	Исполн.	Дата	Номенклатура стеновых панелей из легкого бетона	Стена	Внут	Внеш
Ил. №	Вид	Исполн.	Дата		P	T	Z
Ил. №	Вид	Исполн.	Дата		ЦНЦУПРАДННЦ		
Ил. №	Вид	Исполн.	Дата				
Ил. №	Вид	Исполн.	Дата				

Номенклатура стеновых панелей из легких бетонов (продолжение)

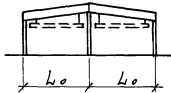
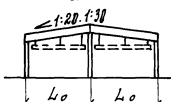
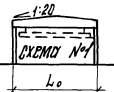

Эскиз	Артикул по элементу	Марка	Обозначение	Размеры, мм			Масса кг	Примечания
				L	H	B		
Ст. лист 1	30	270 15.9. 20 - П-	1.420.5-21.1 73200 - 03	1400	885	200	410	
		270 15.9. 25 - П-	1.420.5-21.1 73200 - 04			250	570	
		270 15.9. 30 - П-	1.420.5-21.1 73200 - 05			300	590	
	29	170 30.9. 20 - 6.1	1.030.1-1.1-1 - 04	2000	885	200	760	
		170 30.9. 25 - 6.1	- 05			250	940	
		170 30.9. 30 - 6.1	- 06			300	1110	
	28	170 30.12.20 - 6.1	- 09	2000	1185	200	1010	
		170 30.12.25 - 6.1	- 10			250	1250	
		170 30.12.30 - 6.1	- 11			300	1480	

Инст. и маш. Правила и сборка. Сборк. листы

1.420.5-21.01 ИУ 13

 Лист
2

Ключ для выбора стропильных балок (продольные)

Тип здания Схемы кровли	Ширина пролета L_0 , м	Степень район	Выс плит	Без подвесных крыш	с подвесными стропилами (ГОСТ 7890-84Е) грузоподъемности T							
					1		2		3,2		5	
					1	1	1	1	2	2	2	2
II отопленные здания СХЕМА №1 1:20, 1:30  СХЕМА №2 1:20, 1:30 	12	III	1	БКД12-1500А	БКД12-1500А	—	БКД12-1800А	БКД12-2100А	—	—	—	
			2	БКД12-1800А	БКД12-1800А	—	БКД12-2100А	БКД12-2400А	—	—	—	—
	1		БКД18-1500А	БКД18-1500А	—	БКД18-1500А	БКД18-1500А	БКД18-1800А	—	БКД18-2100А	БКД18-2400А	
	2		БКД18-1800А	БКД18-1800А	—	БКД18-2100А	БКД18-2400А	БКД18-2400А	—	БКД18-2400А	БКД18-2700А	
	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
	12	IV	1:2	БКД12-2100А	БКД12-2100А	—	БКД12-2100А	БКД12-2700А	—	—	—	
	18		1:2	БКД18-2100А	БКД18-2100А	—	БКД18-2100А	БКД18-2400А	БКД18-2400А	—	БКД18-2700А	БКД18-3000А
	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
	12	V	1:2	БКД12-2700А	БКД12-2700А	—	БКД12-3000	БКД12-3000	—	—	—	
	18		1:2	БКД18-2700А	БКД18-2700А	—	БКД18-3000А	БКД18-3000А	БКД18-3000А	—	БКД18-3600А	БКД18-3600А
	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
III неотопленные здания СХЕМА №1 1:20  СХЕМА №2 1:20 	12	III	3	БКД12-1500А	БКД12-2100А	БКД12-2100А	—	БКД12-3000	—	—		
	18			БКД18-1500А	БКД18-1500А	БКД18-1500А	—	БКД18-1800А	БКД18-1500А	БКД18-1800А	БКД18-2400А	
	12	IV	3	БКД12-2100А	БКД12-2700А	БКД12-2700А	—	БКД12-3600	—	—		
	18			БКД18-2100А	БКД18-2100А	БКД18-2100А	—	БКД18-2700А	БКД18-2400А	БКД18-2400А	БКД18-2700А	
	12	V	3	БКД12-2700А	БКД12-3000	БКД12-3000	—	БКД12-3600	—	—		
	18			БКД18-2700А	БКД18-2700А	БКД18-3000А	—	БКД18-3600А	БКД18-3000А	БКД18-3000А	—	БКД18-3600А

Общие примечания см. на листе 1.


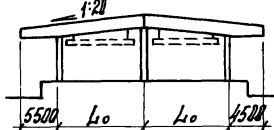
1.420.5 - 2.1.01.Д.01

22840-01 46

Лист

2

КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА СТРОПИЛЬНЫХ БАЛОК (ПРОДОЛЖЕНИЕ)

Тип здания	Ширина пролета L_0, M	Эквивалентный район	Вид плит	Без подвесных кровель	С ПОВЕРХНИМИ КРОВЛЯМИ (ГОСТ 1899-84 Е) ПРУДОПОДЪЕМНОСТЬЮ, Т																
					1		2		3,2		5		1		2		3,2		5		
					ПО СХЕМЕ №																
					1	1	1														
IV неотапливаемые и отапливаемые 	12	III	1:3	БКДК12-1500А	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—			
				БКДК12-1800А	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
			IV	1:2:3	БКДК12-2100А	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
					БКДК12-2700А	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
V неотапливаемые и отапливаемые схема №1 	12	III	1:3	БКДК4,5:12-1500	БКДК4,5:12-1800	БКДК4,5:12-1800	БКДК4,5:12-2100	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—			
				БКДК5,5:12-1500	БКДК5,5:12-1800	БКДК5,5:12-1800	БКДК5,5:12-2100	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
			2	БКДК4,5:12-1800	БКДК4,5:12-2100	БКДК4,5:12-2100	БКДК4,5:12-2700	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
				БКДК5,5:12-1800	БКДК5,5:12-2100	БКДК5,5:12-2100	БКДК5,5:12-2700	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		IV	1:2:3	БКДК4,5:12-2100	БКДК4,5:12-2400	БКДК4,5:12-2700	БКДК4,5:12-2700	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
				БКДК5,5:12-2100	БКДК5,5:12-2400	БКДК5,5:12-2700	БКДК5,5:12-2700	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
			1:2:3	БКДК4,5:12-2700	БКДК4,5:12-3000	БКДК4,5:12-3000	БКДК4,5:12-3000	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
				БКДК5,5:12-2700	БКДК5,5:12-3000	БКДК5,5:12-3000	БКДК5,5:12-3000	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—

общие примечания см. на листе 1.

1.4205 - 21.01.001 Лист 3

Ключ для подбора колонн. Нагрузки на фундамент. (продолжение)

№ варианта	Тип здания	Монтажная схема поперечной рамы	Ширина пролета L ₀ (м)	Отметка верха колонны по оси		Радиус поворотной части	Марка колонн для зданий				Расчетная нагрузка от колонны на фундамент																		
				Высота этажа h _э (м)	Высота этажа h _к (м)		А	Б	без кранов		с подвижными кранами		Схема нагрузки	Внутренняя сторона здания (для крайних колонн)															
									для осей					Величина нагрузки для зданий															
								без кранов				с подвижными кранами				для осей													
								А		Б		А		Б		А		Б											
				Мг.м		Nтс		Qтс		Мг.м		Nтс		Qтс		Мг.м		Nтс		Qтс									
2	I, отапливаемое здание		9,0	5,0	5,0	-	I, II	III	1KД60-1	-	1KД60-2	-	1	7,5	8,4	1,5	-	-	-	7,1	10,02	1,5	-	-	-				
												2	5,8	2,53	1,5	-	-	-	5,79	2,81	1,5	-	-	-	-	-	-	-	
								IV	1KД60-1	-	1KД60-2	-	1	8,57	10,37	1,55	-	-	-	7,8	12,24	1,8	-	-	-	-	-	-	
												2	5,72	2,53	1,5	-	-	-	5,75	2,97	1,5	-	-	-	-	-	-	-	-
								V	1KД60-2	-	1KД60-3	-	1	8,47	13,37	1,51	-	-	-	7,8	14,68	1,7	-	-	-	-	-	-	-
												2	5,65	2,77	1,57	-	-	-	5,73	3,15	1,52	-	-	-	-	-	-	-	-
							III	III	1KД60-2	-	1KД60-3	-	1	8,5	8,5	2,0	-	-	-	8,7	10,04	2,04	-	-	-	-	-	-	
												2	7,3	2,57	1,94	-	-	-	7,3	2,83	1,95	-	-	-	-	-	-	-	
								IV	1KД60-2	-	1KД60-3	-	1	9,2	10,62	2,0	-	-	-	9,21	12,25	2,01	-	-	-	-	-	-	
												2	7,3	2,67	1,94	-	-	-	7,33	3,0	1,95	-	-	-	-	-	-	-	
								V	1KД60-3	-	1KД60-3	-	1	9,5	13,4	2,1	-	-	-	9,84	14,68	2,1	-	-	-	-	-	-	
												2	7,3	2,79	1,95	-	-	-	7,35	3,15	1,95	-	-	-	-	-	-	-	
							IV	III	1KД60-3	-	1KД60-3	-	1	8,9	8,5	2,42	-	-	-	10,4	10,04	2,44	-	-	-	-	-	-	
												2	7,3	2,59	1,95	-	-	-	8,8	2,83	2,35	-	-	-	-	-	-	-	
								IV	1KД60-4	-	1KД60-4	-	1	12,9	12,7	2,5	-	-	-	14,3	12,3	2,51	-	-	-	-	-	-	
				2	8,8	2,72	2,35	-	-	-	8,87	3,02	2,35	-	-	-	-	-	-	-	-								
				1	14,1	13,42	2,5	-	-	-	14,4	14,71	2,54	-	-	-	-	-	-	-	-								
				2	8,85	2,82	2,35	-	-	-	8,89	14,71	2,37	-	-	-	-	-	-	-	-								

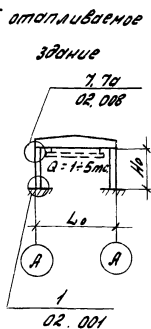
14.20.5-21.04.202

Итого

2

Ключи для подборки колонн. Нагрузки на фундамент (продолжение)

№ варианта	Тип здания	№ колонны	Ширина пролета, м	Высота этажа, м	Длина колонны по оси, м	Масса колонны для здания				Расчетная нагрузка от колонны на фундамент																						
						с кранов		с подвесными кранами		Схема нагрузки						Внутренняя сторона здания (для крайних колонн)																
						для оси				без кранов			с кранами			с кранами			с кранами													
						для оси				без кранов			с кранами			с кранами			с кранами													
						для оси				без кранов			с кранами			с кранами			с кранами													
3	I, отапливаемое здание	K0	80	60	-	I	III	1K1250-2	—	1K1250-3	—	1	7,95	11,4	1,57	—	—	—	9,15	17,81	1,78	—	—	—								
													2	5,28	3,37	1,59	—	—	—	6,31	2,97	1,6	—	—	—							
													II	IV	1K1250-2	—	1K1250-3	—	1	8,74	14,25	1,7	—	—	—	10,23	20,79	1,81	—	—	—	
																				2	6,31	3,57	1,59	—	—	—	6,35	4,21	1,51	—	—	—
													III	V	1K1250-3	—	1K1250-4	—	1	9,2	17,94	1,78	—	—	—	10,25	23,91	1,92	—	—	—	
																				2	5,3	3,79	1,6	—	—	—	6,33	4,31	1,52	—	—	—
													IV	VI	1K1250-3	—	1K1250-4	—	1	9,7	14,2	2,15	—	—	—	10,82	17,84	2,28	—	—	—	
																				2	8,0	3,39	2,05	—	—	—	8,04	4,0	2,07	—	—	—
														VII	IV	1K1250-3	—	1K1250-4	—	1	10,05	14,25	2,18	—	—	—	14,75	20,82	2,32	—	—	—
																					2	8,23	3,39	2,05	—	—	—	8,08	4,24	2,07	—	—
														VIII	V	1K1250-4	—	1K1250-4	—	1	10,95	17,97	2,28	—	—	—	12,71	23,91	2,37	—	—	—
																					2	8,01	3,82	2,25	—	—	—	8,09	4,31	2,07	—	—
													IX	VI	1K1250-4	—	1K1250-5	—	1	11,37	14,5	2,5	—	—	—	12,51	17,82	2,75	—	—	—	
																				2	9,55	3,42	2,48	—	—	—	9,71	4,02	2,5	—	—	—
														VII	IV	1K1250-4	—	1K1250-5	—	1	12,09	14,31	2,65	—	—	—	13,0	20,88	2,85	—	—	—
																					2	9,59	3,52	2,48	—	—	—	9,71	4,29	2,52	—	—
													VIII	V	1K1250-5	—	1K1250-5	—	1	12,55	18,0	2,75	—	—	—	13,75	23,97	2,92	—	—	—	
																				2	9,57	3,84	2,5	—	—	—	9,72	4,35	2,52	—	—	—



Лист № 005. Подписи и штамп. Взам. Инв. №

1.420.5 - 21.01.002

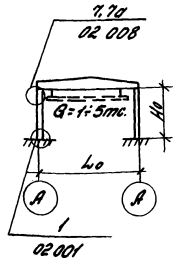
22840-01 50

Иван

3

Ключ для подбора колонн. Нагрузки на фундамент. (продолжение)

Назначение	Тип здания	Ширина пролета L_0	Отметка верха колонны по оси		Этаж по конструктивной нагрузке	Марка колонны для здания				Расчетная нагрузка от колонны на фундамент																				
			А	Б		без кранов		с подвижными кранами		Схема нагрузки	Внутренняя сторона здания (для крайних колонн)																			
						для осей					Величина нагрузки для здания																			
							без кранов						с подвижными кранами																	
							для осей																							
						А		Б		А		Б		А		Б														
						Мгс-м		Нгс		Qгс		Мгс-м		Нгс		Qгс														
4	I, стальнойсоемное здание	12,0	7,2	7,2	I	III	1	1KQ72-1	—	1KQ72-1	—	1	10,28	11,58	1,96	—	—	—	12,28	17,97	2,05	—	—	—						
							2	8,35	3,54	1,84	—	—	—	—	—	—	—	8,47	4,12	1,84	—	—	—	—	—	—				
						IV	1	14,1	14,44	2,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—		
							2	8,39	3,74	1,84	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
						V	1	12,33	18,1	2,06	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
							2	8,44	3,94	1,84	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
						III	1	13,0	11,58	2,48	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
							2	10,71	3,54	2,35	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
						IV	1	14,01	14,44	2,52	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
							2	10,06	3,74	2,35	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
						V	1	14,75	18,14	2,62	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
							2	12,74	3,97	2,37	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
						III	1	13,27	11,52	3,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
							2	12,93	3,57	2,35	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
						IV	1	13,24	14,48	3,04	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
							2	12,98	3,77	2,85	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
						V	1	16,8	18,18	3,14	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
							2	12,94	4,01	2,87	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—



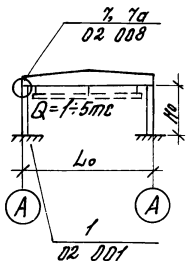
1.420.5-21.01.402

22840-01 51

Исх
4

Ключ для подбора колонн. Нагрузки на фундамент. (Продолжение)

№ буржуйки	Тип здания Монтажная схема поперечной рамы.	L ₀ Ширина пролета (м)	Отметка верха колонны по оси	Высота этажа (м)	Отметка верха колонны по оси		Район по	Марка колонны для зданий				Расчетная нагрузки от колонны на фундамент															
					А	Б		с учетом стороны ветровой нагрузки	без учета ветровой нагрузки	без кранов		с поперечными кранами		Схема нагрузки	Внутренняя сторона здания (для крайних колонн)												
										для осей					Величина нагрузки для зданий												
								для осей				без кранов			с поперечными кранами			для осей									
								А		Б		А			Б		А		Б		А		Б				
Мг·м		Нгс		Δгс		Мг·м		Нгс		Δгс		Мг·м		Нгс		Δгс											
6	I, отопляемое здание	18	7,2	7,2	-	I	III	КА72-1	—	КА72-2	—	1	12,41	17,57	2,07	—	—	—	14,17	24,33	2,23	—	—	—			
												2	8,95	5,34	1,89	—	—	—	9,01	6,11	1,92	—	—	—			
								II	IV	КА72-1	—	КА72-2	—	1	14,21	22,23	2,14	—	—	—	16,14	28,88	2,31	—	—	—	
														2	9,28	5,74	1,92	—	—	—	9,14	6,75	1,93	—	—	—	
								III	V	КА72-2	—	КА72-3	—	1	15,73	23,2	2,29	—	—	—	17,18	34,28	2,47	—	—	—	
														2	9,22	6,17	1,92	—	—	—	9,18	7,36	1,95	—	—	—	
								IV	III	III	КА72-2	—	КА72-3	—	1	14,88	17,61	2,64	—	—	—	16,56	24,37	2,81	—	—	—
															2	11,32	5,37	2,43	—	—	—	11,41	6,15	2,46	—	—	—
									IV	IV	КА72-2	—	КА72-3	—	1	16,61	22,27	2,72	—	—	—	18,52	28,92	2,9	—	—	—
															2	11,43	6,77	2,44	—	—	—	11,56	6,79	2,47	—	—	—
									V	V	КА72-3	—	КА72-4	—	1	18,72	23,24	2,88	—	—	—	19,63	34,41	3,28	—	—	—
															2	11,42	6,21	2,45	—	—	—	11,59	7,39	2,5	—	—	—
								III	III	КА72-3	—	КА72-4	—	1	17,2	17,65	3,48	—	—	—	19,2	24,4	3,36	—	—	—	
														2	13,24	5,41	2,94	—	—	—	13,72	6,18	2,97	—	—	—	
								IV	IV	КА72-3	—	КА72-5	—	1	19,87	22,41	3,26	—	—	—	19,97	29,2	3,53	—	—	—	
														2	13,73	5,81	2,94	—	—	—	14,28	6,85	3,2	—	—	—	
								V	V	КА72-5	—	КА72-5	—	1	19,68	28,11	3,57	—	—	—	21,92	34,15	3,65	—	—	—	
														2	13,58	6,57	2,98	—	—	—	13,94	7,42	3,21	—	—	—	



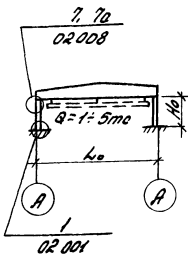
1.420.5-21.01 Д02

лист

6

Ключ для подбора колонн. Нагрузки на фундамент (продолжение)

№ варианта	Тип здания Монтажная схема поперечной рамы	Ширина пролета, м	Высота этажа, м	Отметка верха колонны по оси	Размещение колонн по оси	Марка колонны для здания		Расчетная нагрузка от колонны на фундамент																	
						с выносом	без выноса	без кранов		с подвесными кранами		Схема нагрузки		Внутренняя сторона здания (для крайних колонн)											
								для осей				Величина нагрузки для здания				для осей									
								без кранов		с подвесными кранами															
7	I, отапливаемое здание	24,0	6,0	5,0	-	I, II	III	1K1250-4	-	1K1250-5	-	1	10,3	23,34	2,0	-	-	-	13,5	32,4	2,3	-	-	-	
								2	7,51	7,07	1,78	-	-	-	7,58	8,58	1,85	-	-	-					
							IV	1K1250-5	-	1K1250-5	-	1	12,27	29,7	2,2	-	-	-	14,13	38,01	2,46	-	-	-	
								2	7,58	8,1	1,8	-	-	-	7,77	9,82	1,87	-	-	-					
							V	1K1250-5	-	1K1250-7	-	1	14,04	37,28	2,45	-	-	-	14,5	43,5	2,7	-	-	-	
								2	7,81	8,71	1,85	-	-	-	7,8	10,5	1,9	-	-	-					
							III	III	1K1250-5	-	1K1250-5	-	1	13,17	2335	2,57	-	-	-	14,4	32,4	2,9	-	-	-
									2	9,47	7,09	2,28	-	-	-	8,5	8,7	2,3	-	-	-				
								IV	1K1250-5	-	1K1250-7	-	1	14,38	2974	2,77	-	-	-	15,4	38,68	3,06	-	-	-
									2	9,17	8,13	2,32	-	-	-	9,81	8,86	2,38	-	-	-				
						V		1K1250-7	-	1K1250-7	-	1	15,3	3779	3,04	-	-	-	17,3	45,5	3,2	-	-	-	
								2	9,5	8,75	2,35	-	-	-	9,7	10,5	2,4	-	-	-					
						IV		III	1K1250-5	-	1K1250-7	-	1	14,7	23,3	3,1	-	-	-	16,4	32,45	4,3	-	-	-
									2	11,3	7,12	2,8	-	-	-	11,5	8,75	3,8	-	-	-				
								IV	1K1250-7	-	1K1250-8	-	1	15,8	29,8	3,3	-	-	-	17,4	38,7	3,5	-	-	-
									2	11,4	8,2	2,8	-	-	-	11,6	9,87	2,9	-	-	-				
							V	1K1250-8	-	1K1250-8	-	1	17,3	37,8	3,5	-	-	-	19,3	45,6	3,8	-	-	-	
								2	11,4	8,75	2,8	-	-	-	11,7	10,61	2,9	-	-	-					



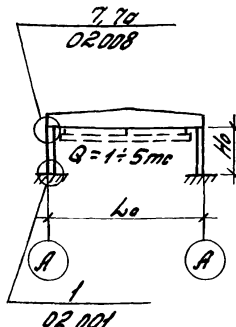
1.420.5-21.01.002

1/004

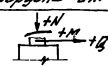
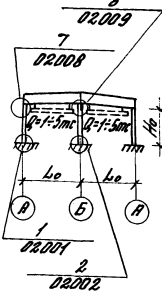
7

Ключ для подбора колонн. Нагрузки на фундамент / Продолжение

№ варианта	Тип здания	Ширина пролета L_0 (м)	Отметка верха колонны по оси		Длина стержня поперек	Марка колонны для зданий				Расчетная нагрузка от колонны на фундамент																	
			А	Б		без кранов		с подвесными кранами		Схема нагрузки	Внутренняя сторона здания (для крайних колонн)																
						для осей					Величина нагрузки для зданий																
							без кранов			с подвесными кранами																	
							для осей																				
				А		Б		А		Б		А		Б		А		Б									
				Мгс·м		Нтс		Qтс		Мгс·м		Нтс		Qтс		Мгс·м		Нтс		Qтс							
8	I, отапливаемое здание	24,0	7,2	7,2	I	III	1KД72-2	—	1KД72-3	—	1	14,5	23,5	2,3	—	—	—	17,7	32,6	3,7	—	—	—				
						2	9,8	7,2	2,0	—	—	—	10,3	8,9	2,1	—	—	—	—	—	—	—	—	—			
						IV	1KД72-3	—	1KД72-3	—	1	16,6	29,9	2,65	—	—	—	20,5	38,8	2,9	—	—	—	—	—	—	
						2	9,8	8,9	2,1	—	—	—	10,4	9,96	2,1	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
						V	1KД72-3	—	1KД72-5	—	1	18,1	37,9	2,9	—	—	—	19,6	45,7	3,0	—	—	—	—	—	—	—
						2	12,5	8,85	2,1	—	—	—	10,3	10,79	2,8	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
						VI	1KД72-3	—	1KД72-4	—	1	17,7	26,8	3,3	—	—	—	19,4	32,9	3,3	—	—	—	—	—	—	—
						2	12,5	7,3	2,6	—	—	—	12,6	8,88	2,8	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
						VII	1KД72-3	—	1KД72-5	—	1	20,2	29,89	3,2	—	—	—	20,9	38,83	3,5	—	—	—	—	—	—	—
						2	12,8	8,27	2,7	—	—	—	12,7	10,02	2,8	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
						VIII	1KД72-5	—	1KД72-5	—	1	22,5	37,97	3,4	—	—	—	23,5	45,7	3,68	—	—	—	—	—	—	—
						2	12,5	8,9	2,7	—	—	—	13,1	10,79	2,85	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
						IX	1KД72-4	—	1KД72-5	—	1	19,9	23,6	3,5	—	—	—	22,0	32,6	3,8	—	—	—	—	—	—	—
						2	14,9	7,3	3,1	—	—	—	15,1	8,9	3,20	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
						X	1KД72-5	—	1KД72-5	—	1	21,1	29,95	3,7	—	—	—	24,25	38,83	3,9	—	—	—	—	—	—	—
						2	15,0	8,33	3,17	—	—	—	15,41	10,02	3,21	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
						XI	1KД72-5	—	1KД72-6	—	1	23,9	37,97	3,9	—	—	—	25,06	45,83	3,97	—	—	—	—	—	—	—
						2	15,1	8,9	3,2	—	—	—	15,45	10,89	3,21	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—



Ключ для подбора колонн. Нагрузки на фундамент (приложение)

№ варианта	Тип здания Монтажная схема по поперечной раме	Ширина пролета (м) Высота, этаж-2	Отметка верха колонны по оси	Расклон по створочному напору без учета потерь	Марка колонны для здания				Расчетная нагрузка от колонны на фундамент																
					без кранов		с подвижными кранами		Схема нагрузки	Величина нагрузки для здания															
					для осей						без кранов			с подвижными кранами											
									для осей																
									А		Б		А		Б		А		Б						
				Мг.м		Nтс		Qтс		Мг.м		Nтс		Qтс											
10	II. отапливаемое здание 	120	7,2	7,2	7,8	III	I	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-1	1КД78-8	1	8,79	11,58	1,8	8,28	22,68	0,551	10,6	17,94	1,9	8,32	35,44	0,651	
							II	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-1	1КД78-8	2	7,09	3,54	1,68	4,81	6,62	0,551	7,2	4,12	1,69	4,89	7,78	0,551	
							III	I	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-1	1КД78-8	1	9,54	14,94	1,84	7,08	28,38	0,551	11,84	22,85	1,94	9,81	41,4	0,651
							II	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-1	1КД78-8	2	7,12	3,74	1,68	4,83	7,02	0,551	7,24	4,28	1,69	4,92	8,28	0,551	
							IV	I	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-1	1КД78-8	1	10,64	18,1	1,9	8,37	35,70	0,551	12,88	24,04	1,99	12,23	47,58	0,651
							II	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-1	1КД78-8	2	7,16	3,94	1,68	4,86	7,42	0,551	7,25	4,43	1,69	4,93	8,4	0,551	
							V	I	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-1	1КД78-8	1	11,11	11,58	2,27	8,10	22,68	0,71	12,27	17,97	2,37	10,74	33,44	0,71
							II	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-1	1КД78-8	2	5,08	3,54	2,15	6,20	6,82	0,71	5,81	4,12	2,16	6,31	7,78	0,71	
							III	I	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-1	1КД78-8	1	12,0	19,44	2,32	9,10	28,38	0,71	14,51	28,25	2,41	13,24	41,4	0,71
							II	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-1	1КД78-8	2	5,12	3,74	2,15	6,24	7,02	0,71	5,27	4,35	2,17	6,35	8,28	0,71	
							IV	I	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-2	1КД78-8	1	13,31	18,1	2,37	10,80	35,70	0,71	14,23	29,08	2,52	13,52	47,58	0,71
							II	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-2	1КД78-8	2	5,17	3,94	2,15	6,27	7,42	0,71	5,21	4,48	2,18	6,36	8,4	0,71	
							V	I	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-2	1КД78-8	1	13,35	11,58	2,72	9,87	22,68	0,87	15,06	18,01	2,86	13,08	35,44	0,87
							II	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-2	1КД78-8	2	11,0	3,54	2,6	7,54	6,62	0,87	11,06	4,15	2,82	7,68	7,78	0,87	
							III	I	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-2	1КД78-8	1	14,37	14,44	2,77	11,08	28,38	0,87	12,2	21,9	2,91	15,39	41,40	0,87
							II	1КД72-1	1КД78-8	1КД72-2	1КД78-8	2	11,05	3,74	2,61	7,59	7,02	0,87	12,15	4,39	2,63	7,72	8,28	0,87	
							IV	I	1КД72-2	1КД78-8	1КД72-3	1КД78-8	1	15,12	18,14	2,86	13,15	35,7	0,87	16,6	24,02	3,02	18,9	47,63	0,87
							II	1КД72-2	1КД78-8	1КД72-3	1КД78-8	2	11,03	3,97	2,62	7,64	7,42	0,87	11,08	4,5	2,64	7,76	8,40	0,87	

1.420.5-21.01.002

22840-01 57

Ключ для подбора колонн. Нагрузки на фундамент (продольные)

№ серии по	Тип здания	Монтажная схема поперечной рамы	Ширина пролета L ₀ (м)	Высота этажа по оси (м)	Отметка верха колонны по оси		Район по	Марка колонны для здания				Расчетная нагрузка от колонны на фундамент													
					А	Б		без кранов		с подвесными кранами		Схема нагрузки													
								для осей				внутренняя сторона здания (для крайних колонн)													
								для осей				Величина нагрузки для здания													
								для осей				с подвесными кранами													
А		Б		А		Б		А		Б															
Мгс.м		Нгс		Ггс		Мгс.м		Нгс		Ггс		Мгс.м		Нгс		Ггс									
11	II отапливаемое здание		18	60	60	66	I	III	K1200-2	K1205-8	K1210-3	K1205-8	1	8,93	17,99	4,84	7,15	34,41	0,637	10,28	24,13	4,77	12,98	45,74	0,637
								2	5,89	5,17	1,52	4,85	10,01	0,637	0,23	5,83	1,54	5,12	14,49	0,637					
								IV	K1205-3	K1205-8	K1210-4	K1205-11	1	9,54	21,87	4,75	8,52	43,33	0,637	10,83	28,71	4,91	8,14	5,92	0,637
								2	5,97	5,38	1,54	4,91	10,81	0,637	0,05	6,57	1,57	4,82	13,0	0,637					
								V	K1200-4	K1205-11	K1210-4	K1205-11	1	10,55	27,88	4,9	7,93	55,44	0,637	12,70	33,81	4,99	9,71	67,42	0,637
								2	5,98	6,02	1,55	4,77	11,84	0,637	6,15	1,17	1,58	4,87	14,14	0,637					
								III	K1200-3	K1205-8	K1210-4	K1205-8	1	10,42	17,41	2,12	9,22	34,41	0,62	11,76	24,16	2,27	12,81	47,85	0,82
								2	7,57	5,19	1,97	6,28	10,01	0,82	7,84	5,95	1,89	6,4	14,49	0,82					
								IV	K1200-4	K1205-8	K1210-5	K1205-11	1	14,09	24,9	2,23	13,84	43,33	0,82	12,38	28,72	2,42	10,51	5,92	0,82
								2	7,56	5,62	2,02	6,53	10,81	0,82	7,68	6,82	2,02	6,22	13,0	0,82					
								V	K1200-5	K1205-11	K1210-5	K1205-11	1	12,13	27,85	2,4	18,24	55,44	0,82	13,10	33,93	2,6	12,41	67,42	0,82
								2	7,57	6,04	2,01	6,15	14,84	0,82	7,71	7,22	2,05	6,23	14,14	0,82					
								III	K1200-4	K1205-8	K1210-5	K1205-8	1	14,82	17,44	2,58	12,88	34,41	1,0	13,15	24,18	2,74	15,1	47,85	1,0
								2	9,06	5,22	2,89	7,83	10,01	1,0	9,12	5,88	2,42	7,19	14,49	1,0					
								IV	K1200-5	K1205-8	K1210-6	K1205-11	1	12,53	24,92	2,7	13,83	43,33	1,0	13,83	28,72	2,9	12,78	5,92	1,0
								2	9,06	5,84	2,41	7,94	10,81	1,0	9,17	6,85	2,45	7,55	13,0	1,0					
								V	K1200-6	K1205-11	K1210-7	K1205-11	1	13,6	27,89	2,89	12,45	55,44	1,0	14,7	33,91	3,1	15,23	67,42	1,0
								2	9,09	6,07	2,44	7,48	11,84	1,0	9,24	7,28	2,48	7,84	14,14	1,0					

-по А.С. Печен. Издание 1987г. 48 стр. 1/10


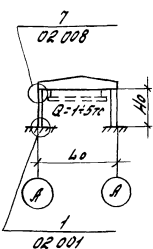
1.420.5-21.01.002

Ключ для подбора колонны нагрузки на фундамент (продолжение)

Номер строки	Тип здания	Ширина пролета L_0	Учетная длина колонны по оси		Расстояние между колоннами по оси	Марка колонны для здания				Расчетная нагрузка от колонны на фундамент																
			Высота этажа H_0	А		Б	без кранов		с подвесными кранами		Схема нагрузки	внутренняя сторона здания (для крайних колонн)														
							для осей					для осей		внутренняя сторона здания (для крайних колонн)												
			№ комбинации нагрузок	Величина нагрузки для зданий																						
				без кранов						с подвесными кранами																
				для осей																						
А		Б		А		Б		А		Б		А		Б												
Мг·м	Н·тс	Q·тс	Мг·м	Н·тс	Q·тс	Мг·м	Н·тс	Q·тс	Мг·м	Н·тс	Q·тс	Мг·м	Н·тс	Q·тс												
12	II, отапливаемое здание	18	7.2	7.2	7.8	I	IV	1	1KД72-1	1KД78-8	1KД72-1	1KД78-8	1	10.9	1757	1.93	9.42	3464	0.639	18.51	24.3	2.04	14.17	48.08	0.639	
								2	7.77	5.34	1.75	5.86	10.22	0.639	7.92	6.08	1.76	6.00	14.7	0.639						
							IV	1	1KД72-1	1KД78-8	1KД72-2	1KД78-9	1	12.53	22.03	2.0	12.11	43.55	0.639	14.35	28.88	2.17	14.22	57.23	0.639	
								2	7.84	5.74	1.99	5.93	11.02	0.639	7.95	6.75	1.79	5.93	13.02	0.639						
							V	1	1KД72-2	1KД78-9	1KД72-2	1KД78-10	1	14.0	28.0	2.15	13.48	53.7	0.639	14.89	34.04	2.26	22.38	67.58	0.639	
								2	7.85	6.17	1.78	5.84	11.85	0.639	8.07	7.32	1.8	6.05	14.26	0.639						
							II	III	1	1KД72-1	1KД78-8	1KД72-2	1KД78-9	1	13.67	17.57	2.41	12.16	34.64	0.82	15.52	24.33	2.57	14.25	48.13	0.82
									2	9.93	5.34	2.23	7.56	10.22	0.82	9.99	6.11	6.11	2.26	7.53	0.82					
								IV	1	1KД72-2	1KД78-8	1KД72-3	1KД78-10	1	14.82	22.07	2.53	15.63	43.58	0.82	19.42	28.82	2.71	19.02	57.34	0.82
									2	10.0	6.17	2.25	7.67	11.02	0.82	10.05	6.79	2.28	7.68	13.12	0.82					
								V	1	1KД72-3	1KД78-10	1KД72-3	1KД78-11	1	18.05	28.04	2.7	17.97	53.58	0.82	18.58	34.08	2.82	18.79	67.62	0.82
									2	9.93	6.21	2.27	7.58	11.26	0.82	10.16	7.36	2.29	7.58	14.32	0.82					
						III	III	1	1KД72-2	1KД78-8	1KД72-3	1KД78-10	1	15.56	17.61	2.92	14.78	34.64	1.0	17.38	24.37	3.1	17.15	48.24	1.0	
								2	14.88	5.37	2.71	9.2	10.22	1.0	14.95	6.15	6.74	9.19	11.84	1.0						
							IV	1	1KД72-3	1KД78-9	1KД72-3	1KД78-11	1	18.55	22.11	3.05	15.60	43.61	1.0	19.3	28.92	3.18	17.8	57.4	1.0	
								2	11.89	5.81	2.73	8.77	11.06	1.0	12.12	6.79	2.75	9.1	13.18	1.0						
							V	1	1KД72-3	1KД78-11	1KД72-4	1KД78-12	1	18.89	28.04	3.17	17.15	53.84	1.0	20.41	34.4	3.35	17.85	67.57	1.0	
								2	11.98	6.21	2.74	8.98	12.02	1.0	12.15	7.39	2.78	9.0	14.36	1.0						

1.4205-21.01.002

Ключ для подбора колонн. Нагрузки на фундамент (Продолжение)

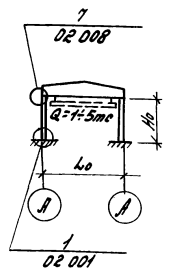
№ варианта	Тип здания	Монтажная схема поперечной рамы	Ширина пролета L_0 (м)	Высота этажа (м)	Этажность по оси	Этажность по высоте	Ряды по высоте	Мерка колонны для зданий				Расчетная нагрузка от колонны на фундамент																		
								без краев		с подвесными краями		Схема нагрузки			Внутренняя сторона здания (для крайних колонн)															
								для осей							Величина нагрузки для зданий без краев			с подвесными краями												
												для осей			А			Б												
								А		Б		А		Б		Мг.м	Нг	Qг	Мг.м	Нг	Qг	Мг.м	Нг	Qг						
13	III, неотапливаемое здание		12	60	60	-	I, II	III	1xД60-2	-	1xД60-2	-	1	7,53	9,61	1,65	-	-	-	9,05	19,35	14,98	-	-	-					
								IV	1xД60-2	-	1xД60-3	-	2	6,22	3,01	1,58	-	-	-	6,13	3,66	1,59	-	-	-	-	-	-		
								V	1xД60-2	-	1xД60-3	-	1	9,1	15,42	1,71	-	-	-	10,08	22,12	1,83	-	-	-	-	-	-	-	
								VI	1xД60-2	-	1xД60-3	-	2	6,3	3,45	1,59	-	-	-	6,33	4,05	1,71	-	-	-	-	-	-	-	-
								III	1xД60-2	-	1xД60-3	-	1	9,55	9,61	2,10	-	-	-	12,75	18,37	2,21	-	-	-	-	-	-	-	-
								IV	1xД60-3	-	1xД60-4	-	2	7,91	3,01	2,03	-	-	-	7,96	3,69	2,06	-	-	-	-	-	-	-	-
								V	1xД60-3	-	1xД60-4	-	1	10,0	12,54	2,16	-	-	-	11,33	19,3	2,3	-	-	-	-	-	-	-	-
								VI	1xД60-3	-	1xД60-4	-	2	7,95	3,19	2,04	-	-	-	8,01	3,85	2,06	-	-	-	-	-	-	-	-
								III	1xД60-3	-	1xД60-4	-	1	10,79	15,44	2,2	-	-	-	12,16	22,15	2,34	-	-	-	-	-	-	-	-
								IV	1xД60-4	-	1xД60-5	-	2	6,01	3,47	2,05	-	-	-	6,05	4,08	2,07	-	-	-	-	-	-	-	-
								V	1xД60-4	-	1xД60-5	-	1	11,22	9,63	2,55	-	-	-	12,57	16,4	2,68	-	-	-	-	-	-	-	-
								VI	1xД60-4	-	1xД60-5	-	2	9,65	3,03	2,47	-	-	-	9,71	3,69	2,49	-	-	-	-	-	-	-	-
III	1xД60-4	-	1xД60-5	-	1	11,64	12,57	2,62	-	-	-	13,0	19,32	2,78	-	-	-	-	-	-	-	-								
IV	1xД60-4	-	1xД60-5	-	2	9,61	3,22	2,48	-	-	-	9,68	3,87	2,5	-	-	-	-	-	-	-	-								
V	1xД60-4	-	1xД60-5	-	1	12,41	15,47	2,67	-	-	-	13,31	22,21	2,89	-	-	-	-	-	-	-	-								
VI	1xД60-4	-	1xД60-5	-	2	9,67	3,5	2,48	-	-	-	9,69	4,13	2,51	-	-	-	-	-	-	-	-								

Шифр проекта, таблицы и спецификации

1.420.5 - 21.01.002

Ключ для подбора колонн. Нагрузки на фундамент. (продолжение)

№ варианта	Тип здания Монтажная схема поперечной рамы	Ширина пролета L_0	Высота здания H	Длина колонны по оси	Виды по		Марка колонны для здания				Расчетная нагрузка от колонны на фундамент																
					А	Б	без кранов		с подвижными кранами		Схема нагрузки			Внутренняя сторона здания (для крайних колонн)													
							для осей				+			+			+										
					Величина нагрузки для здания											+											
					без кранов						с подвижными кранами						для осей										
А			Б			А			Б			А			Б												
Мкс.м			Нтс			Qтс			Мкс.м			Нтс			Qтс												
14	III, неотапливаемое здание	12	7,2	-	-	I, II	III	1KД72-1	-	1KД72-1	-	1	9,79	9,79	1,93	-	-	-	11,77	16,53	2,03	-	-	-			
								2	8,28	3,18	1,83	-	-	-	8,41	3,83	1,84	-	-	-							
								II	IV	1KД72-1	-	1KД72-1	-	1	10,6	12,7	1,97	-	-	-	12,84	13,43	2,08	-	-	-	
										2	8,31	3,34	1,83	-	-	-	8,44	3,97	1,84	-	-	-					
								III	V	1KД72-1	-	1KД72-1	-	1	11,47	13,6	2,02	-	-	-	14,02	22,28	2,12	-	-	-	
										2	8,36	3,52	1,84	-	-	-	8,49	4,2	1,85	-	-	-					
								IV	III	VI	1KД72-1	-	1KД72-1	-	1	12,44	9,79	2,45	-	-	-	14,82	16,53	2,55	-	-	-
											2	10,07	3,18	2,35	-	-	-	10,24	3,83	2,36	-	-	-				
									IV	VII	1KД72-1	-	1KД72-2	-	1	13,41	12,7	2,49	-	-	-	15,23	19,47	2,54	-	-	-
											2	10,65	3,34	2,35	-	-	-	10,74	4,0	2,37	-	-	-				
									V	VIII	1KД72-1	-	1KД72-2	-	1	14,46	15,6	2,54	-	-	-	16,35	22,32	2,59	-	-	-
											2	10,73	3,52	2,36	-	-	-	10,79	4,23	2,37	-	-	-				
								V	III	IX	1KД72-1	-	1KД72-2	-	1	13,43	9,79	2,94	-	-	-	16,69	16,57	3,08	-	-	-
											2	12,92	3,18	2,84	-	-	-	12,9	3,85	2,86	-	-	-				
									IV	X	1KД72-2	-	1KД72-3	-	1	15,83	12,74	3,01	-	-	-	17,47	19,51	3,17	-	-	-
											2	12,89	3,37	2,85	-	-	-	12,97	4,04	2,87	-	-	-				
									V	XI	1KД72-2	-	1KД72-3	-	1	14,68	15,54	3,06	-	-	-	18,55	22,36	3,23	-	-	-
											2	12,95	3,55	2,85	-	-	-	13,02	4,27	2,87	-	-	-				



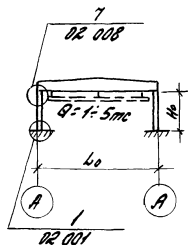
1420.5-21.04.002

22840-01 <1

Лист 14

Ключ для подбора колонн. Нагрузки на фундамент. (Продолжение)

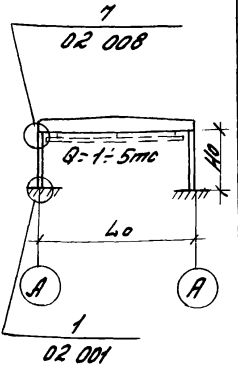
№ варианта	Тип здания	Ширина пролета, L_0 (м)	Высота отметки № (м)	Отметка верха колонны по оси		Район	Марка колонны для здания				Расчетная нагрузка от колонны на фундамент																					
				А	Б		без кранов		с подвижными кранами		Схема нагрузки	Внутренняя сторона здания (для крайних колонн)		Величина нагрузки для здания																		
							для оси					без кранов		с подвижными кранами		для оси																
																А				Б				А				Б				
																Мкс.М	Нкс	Qкс	Мкс.М	Нкс	Qкс	Мкс.М	Нкс	Qкс	Мкс.М	Нкс	Qкс					
15	III, Неотопляемое здание	18	5,0	5,0	-	I, II	III	IK260-2	-	IK260-4	-	1	8,84	14,67	4,72	-	-	-	10,17	22,82	1,93	-	-	-								
								2	8,59	4,76	1,83	-	-	-	8,77	5,52	1,86	-	-	-												
							IV	IK260-3	-	IK260-4	-	1	9,81	19,24	4,82	-	-	-	14,24	26,45	1,98	-	-	-								
								2	8,59	5,18	1,84	-	-	-	5,75	8,72	2,44	-	-	-												
							V	IK260-4	-	IK260-5	-	1	10,44	24,71	4,94	-	-	-	15,82	28,85	1,77	-	-	-								
								2	8,72	5,78	1,67	-	-	-	12,24	24,77	2,37	-	-	-												
							III	IK260-3	-	IK260-4	-	1	10,62	14,69	2,22	-	-	-	8,53	3,82	2,12	-	-	-								
								2	8,37	4,78	2,10	-	-	-	13,25	20,77	2,51	-	-	-												
							IV	IK260-4	-	IK260-5	-	1	11,81	19,27	2,33	-	-	-	8,54	8,04	2,15	-	-	-								
								2	8,47	5,21	2,12	-	-	-	13,78	31,28	2,88	-	-	-												
							V	IK260-5	-	IK260-5	-	1	14,28	24,78	2,47	-	-	-	13,82	6,81	2,18	-	-	-								
								2	8,51	5,8	2,14	-	-	-	14,54	24,88	2,92	-	-	-												
							III	IK260-4	-	IK260-5	-	1	12,53	14,72	2,7	-	-	-	10,2	5,57	2,59	-	-	-								
								2	10,19	4,81	2,54	-	-	-	14,77	26,51	3,02	-	-	-												
							IV	IK260-5	-	IK260-5	-	1	13,3	19,29	2,82	-	-	-	10,85	8,07	2,8	-	-	-								
								2	10,19	5,23	2,58	-	-	-	15,2	31,32	3,12	-	-	-												
V	IK260-5	-	IK260-7	-	1	14,85	23,88	2,95	-	-	-	10,32	6,92	2,61	-	-	-															
	2	10,24	5,83	2,59	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-																



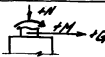
1.420.5-21.01 Д02

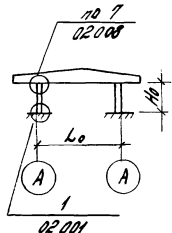
Ключ для подбора колонн. Нагрузки на фундамент. (продолжение)

№ варианта	Тип здания Монтажная схема поперечной рамы	Ширина пролета L_0 (м)	Высота этажа H_0 (м)	Отметка верха колонны по оси		Колонны по фактору влияния ветров	Марка колонны для здания	Расчетная нагрузка от колонны на																						
				А	Б			без кранов		с подвижными кранами		Схема нагрузки		внутренняя сторона здания (для крайних колонн)																
								для осей				для осей		+N		+N		+q												
				Величина нагрузки для здания												по комбинации нагрузок		для осей		А		Б								
				без кранов				с подвижными кранами																						
								А		Б		А		Б																
								Мтс.м	Нтс	Qтс	Мтс.м	Нтс	Qтс	Мтс.м	Нтс	Qтс														
16	III, неотапливаемое здание	18,0	7,2	7,2		I, II	III	1KQ72-1	—	1KQ72-1	—	1	14,49	14,85	2,23	—	—	—	14,37	22,28	2,14	—	—	—						
																	2	8,85	4,93	1,88	—	—	—	9,0	5,54	1,89	—	—	—	
							IV	1KQ72-1	—	1KQ72-2	—	1	13,1	19,4	2,1	—	—	—	15,12	26,62	2,27	—	—	—	—	—	—	—		
																	2	8,94	5,33	1,9	—	—	—	9,02	5,17	1,92	—	—	—	
							V	1KQ72-2	—	1KQ72-3	—	1	14,02	23,94	2,22	—	—	—	16,04	34,3	2,42	—	—	—	—	—	—	—	—	
																	2	8,98	5,93	1,91	—	—	—	9,12	7,02	1,95	—	—	—	—
							III	1KQ72-1	—	1KQ72-2	—	1	14,5	14,85	2,56	—	—	—	16,55	24,94	2,71	—	—	—	—	—	—	—	—	
																	2	11,34	4,93	2,41	—	—	—	11,39	5,07	2,43	—	—	—	—
							IV	1KQ72-2	—	1KQ72-3	—	1	15,57	19,44	2,67	—	—	—	17,55	26,66	2,86	—	—	—	—	—	—	—	—	
																	2	11,32	5,36	2,43	—	—	—	11,42	5,21	2,46	—	—	—	—
							V	1KQ72-3	—	1KQ72-3	—	1	16,53	23,96	2,8	—	—	—	19,65	34,3	2,95	—	—	—	—	—	—	—	—	
																	2	11,37	5,97	2,45	—	—	—	11,6	7,02	2,47	—	—	—	—
							III	1KQ72-2	—	1KQ72-3	—	1	16,78	14,89	3,08	—	—	—	18,81	24,98	3,26	—	—	—	—	—	—	—	—	
																	2	13,63	4,96	2,92	—	—	—	13,7	5,71	2,94	—	—	—	—
							IV	1KQ72-3	—	1KQ72-4	—	1	17,87	19,48	3,21	—	—	—	19,85	26,69	3,41	—	—	—	—	—	—	—	—	
																	2	13,62	5,4	2,94	—	—	—	13,74	6,24	2,97	—	—	—	—
V	1KQ72-3	—	1KQ72-5	—	1	18,63	23,98	3,3	—	—	—	20,88	34,5	3,59	—	—	—	—	—	—	—	—								
										2	13,77	5,97	2,95	—	—	—	13,86	7,08	3,0	—	—	—	—							



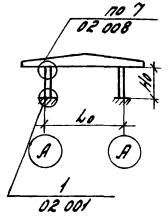
Ключ для подбора колонн. Нагрузки на фундамент. (Продолжение)

№ здания	Тип здания	Ширина пролета L_0 (м)	Высота опоры № А (м)	Высота опоры № Б (м)	Диаметр колонны по оси	Марка колонны для здания	Расчетная нагрузка колонны на фундамент																					
							без кранов		с подвесными кранами		для оси А		для оси Б		Схема нагрузки													
															 Внутренняя сторона здания (для крайних колонн)													
							Величина нагрузки для здания																					
							без кранов						с подвесными кранами															
для оси А			для оси Б			А			Б																			
Мт·м			Nтс			Qтс			Мт·м			Nтс			Qтс													
11	IV отапливаемое здание	12	4,8	-	-	I, II	I	II	1K248-3	-	-	-	1	7,6	19,52	1,5	-	-	-	-	-	-	-	-				
								II	IV	1K248-4	-	-	-	1	8,02	25,70	1,58	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
							II	III	1K248-5	-	-	-	1	8,19	31,3	1,81	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
								IV	1K248-5	-	-	-	2	4,88	5,94	4,42	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
							III	III	1K248-5	-	-	-	1	8,95	18,52	1,95	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
								IV	1K248-5	-	-	-	2	5,84	5,18	1,78	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
							IV	III	1K248-5	-	-	-	1	8,45	25,12	2,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
								IV	1K248-5	-	-	-	2	5,93	5,5	1,79	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
							V	III	1K248-5	-	-	-	1	10,34	31,31	2,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
								IV	1K248-5	-	-	-	2	5,93	5,95	1,82	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
							VI	III	1K248-5	-	-	-	1	9,76	19,56	2,38	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
								IV	1K248-5	-	-	-	2	7,13	5,22	2,15	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
							VII	III	1K248-5	-	-	-	1	10,55	26,43	2,55	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
								IV	1K248-5	-	-	-	2	7,13	5,61	2,18	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
VIII	III	1K248-5	-	-	-	1	1,45	34,32	2,77	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-							
	IV	1K248-5	-	-	-	2	7,14	5,25	2,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-							



Ключ для подбора колонн. Нагрузки на фундамент (продолжение)

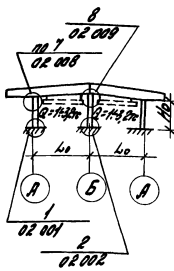
№ варианта	Тип здания	Ширина пролета L_0 (м)	Высота этажа H_0 (м)	Отметка верха колонны по оси		Радиус колонны	Марка колонны для здания				Расчетная нагрузка от колонны на фундамент																		
				А	Б		без краев		с подвешенными кранами		Схема нагрузки	Внутренняя сторона здания (для крайних колонн)																	
							для осей					Величина нагрузки для здания																	
												без краев						с подвешенными кранами											
												для осей																	
				А		Б		А		Б		А		Б		А		Б											
				M _{г-м}		N _{г-т}		Q _{г-т}		M _{г-м}		N _{г-т}		Q _{г-т}		M _{г-м}		N _{г-т}		Q _{г-т}									
19	IV, неагломерированное здание	12,0	4,8	4,8	-	III	1K248-3	-	-	-	1	7,13	17,87	1,48	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-					
							2	4,68	4,87	1,37	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-			
							I, II	IV	1K248-4	-	-	-	1	7,87	2,348	1,61	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
									2	4,64	5,19	1,39	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
							V	1K248-5	-	-	-	1	8,57	2,906	1,78	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
								2	4,65	5,64	1,41	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
							III	III	1K248-4	-	-	-	1	8,26	17,87	2,05	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
									2	5,89	4,87	1,89	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
								IV	1K248-5	-	-	-	1	9,25	23,5	2,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
									2	5,88	5,22	1,91	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
							V	1K248-6	-	-	-	1	9,85	29,09	2,38	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
								2	5,91	5,7	1,94	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
III	1K248-5	-	-	-	1	9,38		17,91	2,35	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-							
	2	7,07	4,9	2,15	-	-		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-							
IV	1K248-6	-	-	-	1	10,22	23,51	2,52	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-							
	2	7,08	5,23	2,17	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-							
V	1K248-7	-	-	-	1	11,01	29,11	2,72	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-							
	2	7,11	5,72	2,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-							



С.И.В. Иванов, Проектировщик и Автор. Взам.инв.№

1.420.5-21.01.0.02

Ключ для подбора колонн. Нагрузки на фундамент. (продолжение)

№ варианта	Тип здания	Монтажная схема поперечной рамы	Ширина пролета b_0 (м)	Высота колонны H_0 (м)	Отметка верха колонны по оси		Размино	Марка колонны для здания				Расчетная нагрузка от колонны на фундамент														
					А	Б		А	Б	без краев		с подвижными краями		Схема нагрузки		Внутренняя сторона здания (для крайних колонн)		Величина нагрузки для здания								
										для оси								для оси		А		Б				
					А	Б		А	Б	без краев		с подвижными краями		Мтс-м	Nтс	Qтс	Мтс-м	Nтс	Qтс	Мтс-м	Nтс	Qтс				
										для оси		для оси											А		Б	
					А			Б		А		Б		А		Б		А		Б						
А		Б		А		Б		А		Б		А		Б												
22	V, отопительное здание		120	80	60	6,6	I	III	1	1KД60-3	1KД66-8	1KД60-4	1KД66-8	1	9,03	29,24	1,72	3,98	22,14	0,45	10,32	31,02	1,89	4,49	29,50	0,45
									2	5,57	5,99	1,5	3,21	6,65	0,45	5,54	6,09	1,51	3,20	6,61	0,45					
									IV	1	10,04	29,96	1,88	4,36	27,78	0,45	11,72	39,08	2,12	5,02	35,51	0,45				
										2	5,57	6,32	1,52	3,23	7,30	0,45	5,52	6,58	1,54	3,23	7,30	0,45				
									V	1	11,34	37,69	2,1	4,99	35,16	0,45	14,56	47,87	2,41	5,84	42,64	0,45				
										2	5,61	0,74	1,52	3,24	7,51	0,45	5,64	7,09	1,57	3,24	7,51	0,45				
								II	III	1	11,24	23,74	2,12	5,13	22,74	0,58	12,62	31,02	2,30	5,80	29,50	0,58				
										2	7,11	5,59	1,91	4,14	6,65	0,58	7,06	6,09	1,92	4,13	6,61	0,58				
									IV	1	12,3	29,96	2,29	5,63	27,78	0,58	14,07	39,08	2,53	6,49	35,51	0,58				
										2	7,10	6,32	1,93	4,17	7,30	0,58	7,09	6,58	1,95	4,17	7,30	0,58				
									V	1	13,64	37,69	2,51	6,43	35,16	0,58	15,74	47,87	2,82	7,53	42,64	0,58				
										2	7,11	6,74	1,95	4,18	7,51	0,58	7,14	7,09	1,98	4,18	7,51	0,58				
								IV	III	1	12,46	23,77	2,59	6,25	22,4	0,71	13,96	31,04	2,79	7,06	29,50	0,71				
										2	8,52	6,02	2,32	5,04	6,65	0,71	8,49	6,11	2,34	5,09	6,61	0,71				
									IV	1	13,55	29,98	2,77	6,86	27,78	0,71	15,53	39,12	3,04	7,89	35,51	0,71				
										2	8,52	6,34	2,34	5,08	7,30	0,71	8,52	6,61	2,37	5,08	7,30	0,71				
									V	1	14,9	37,75	3,01	8,55	35,16	0,71	16,98	47,91	3,35	8,77	42,64	0,71				
										2	8,55	6,77	2,37	5,09	7,51	0,71	8,58	7,13	2,4	5,09	7,51	0,71				

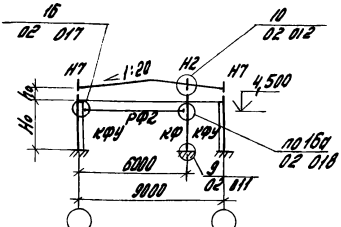
1.4.20.5 - 21.01.202

Лист

22

22840-04

Ключ для подбора стоек фрезера. Нагрузки от стойки фрезера на фундамент

№ Вирт. лист	Тип здания Схема расположения стоек фрезера и наводки в торце здания, маркировка узлов.	Ширина пролета L ₀ м	Высота этажа м	Район	Марка стойки фрезера на расстоянии от продольной оси здания, м					Расчетная нагрузка от стойки фрезера на фундамент							
					0	6	12	18	24	Схема нагрузки							
										+N → +Q ↓ 0,050							
										Величина нагрузки							
Для стойки модели КФУ (узелов)			Средней			Для стойки модели КФ											
N _{тс}	Q _{тс}	N _{тс}	Q _{тс}	N _{тс}	Q _{тс}	N _{тс}	Q _{тс}										
1	I; отапливаемое здание 	9	4,8	0,5	I	КФУ1	КФ1	—	—	0,09 1,28	—	—	0,13 1,92	—	—	+0,31	+0,47
					II	КФУ1	КФ1	—	—							-0,25	-0,37
					III	КФУ1	КФ1	—	—							+0,41	+0,51
					IV	КФУ1	КФ1	—	—							-0,32	-0,49
				0,9	I	КФУ2	КФ2	—	—	+0,53	+0,79						
					II	КФУ2	КФ2	—	—	-0,42	-0,54						
					III	КФУ2	КФ2	—	—	+0,64	+0,85						
					IV	КФУ2	КФ2	—	—	-0,52	-0,77						
0,09 1,38	I	КФУ2	КФ2	—	—	+0,32	+0,40										
	II	КФУ2	КФ2	—	—	-0,25	-0,30										
	III	КФУ2	КФ2	—	—	+0,42	+0,52										
	IV	КФУ2	КФ2	—	—	-0,34	-0,50										
															+0,62	+0,80	
															-0,57	-0,70	
															+0,54	+0,80	
															-0,43	-0,55	
															+0,55	+0,80	
															-0,53	-0,70	

1. Схему расположения узлов крепления пригнанных стоек фрезера см. в документе 01 Д04

2. Нагрузки на фундамент определены с учетом нагрузок от стен. При этом нагрузки от самонесущих стен а также нагрузки от стен из навесных панелей ниже атм. 2,40 м передаются непосредственно на фундамент в нагрузку от стойки фрезера и включаются. Их следует определять при разработке фундаментов конкретного здания.

3. Для нормальной силы N в числителе указана нагрузка при самонесущих стенах, в знаменателе - при стенах из навесных панелей.

Для поперечной силы Q в числителе указана нагрузка при положительном давлении ветра в знаменателе, при отрицательном.

4. Для перехода к нормативным нагрузкам среднее значение коэффициента перегрузки следует принимать равным 1,2

1.420.5-21.01 Д03

Ключ для подбора стоек фрезера. Нагрузки от стойки фрезера на фундамент. Монтажная схема маркировки торцов.	Классиф. лист	Листов
	Р	1 10

ЦНИИПРОМДАНДИ

Ключ для подбора стоек фрезерки. Нагрузки от стойки фрезерки на фундамент (продолжение)

№ варианта	Тип здания Схема расположения стоек фрезерки и монтаж в торце здания маркировка узлов	Ширина проема, м	Высота, м		Район по скорости ветра	Марка стойки фрезерки на расстоянии от продольной оси здания, м					Расчетная нагрузка от стойки фрезерки на фундамент							
			атт. №	балки на опоре (с подкладкой)		0	6	12	18	24	Наружная сторона здания		внутренняя		для стоек марки КФУ		для стоек марки КФ	
											Nтс	Qтс	Nтс	Qтс	Nтс	Qтс	Nтс	Qтс
3	I, отапливаемое здание (схема по варианту 3)	12	7,2	0,9	I	КФУ10	КФ8	—	—	—	0,12 2,14	+0,47 -0,37 +0,6 -0,48 +0,78 -0,62 +0,95 -0,76	—	—	0,28	4,32	+0,92 -0,74 +1,2 -0,95 +1,55 -1,24 +1,88 -1,51	
II					КФУ10	КФ8	—	—	—									
III					КФУ10	КФ8	—	—	—									
IV					КФУ10	КФ8	—	—	—									
4	I, отапливаемое здание	12	7,2	1,2	I	КФУ11	КФ9	—	—	—	0,13 2,23	+0,47 -0,38 +0,62 -0,50 +0,80 -0,65 +0,98 -0,78	—	—	0,31	4,55	+0,95 -0,76 +1,25 -1,00 +1,61 -1,28 +1,95 -1,55	
II					КФУ11	КФ9	—	—	—									
III					КФУ11	КФ9	—	—	—									
IV					КФУ11	КФ9	—	—	—									
5	I, отапливаемое здание 	18	7,2	1,2	I	КФУ7	КФ6	КФ6	—	—	0,11 1,85	+0,42 -0,34 +0,54 -0,43 +0,70 -0,55 +0,84 -0,67	—	—	0,22	3,84	+0,71 -0,66 +1,07 -0,85 +1,38 -1,10 +1,68 -1,34	
II					КФУ7	КФ6	КФ6	—	—									
III					КФУ7	КФ6	КФ6	—	—									
IV					КФУ7	КФ6	КФ6	—	—									
7,2		1,2	I	КФУ11	КФ9	КФ9	—	—	0,12 2,23	+0,47 -0,38 +0,62 -0,50 +0,80 -0,65 +0,98 -0,78	—	—	0,26	4,58	+0,85 -0,76 +1,25 -1,00 +1,61 -1,28 +1,95 -1,55			
			II	КФУ11	КФ9	КФ9	—	—										
			III	КФУ11	КФ9	КФ9	—	—										
			IV	КФУ11	КФ9	КФ9	—	—										

см. примечания на листе 1

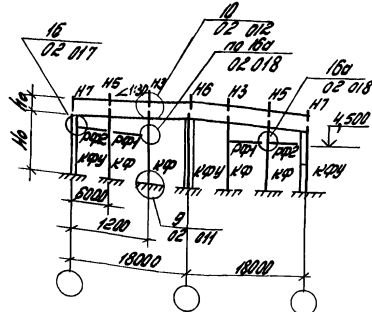
1.420.5-21.01 403

лист

3

Ключ для подбора стоек фрезерки. Нагрузки от стойки фрезерки на фундамент (продолжение)

№ варианта	Тип здания. Схема расположения стоек фрезерки и нагрузок в торце здания, маркировка узлов.	Шир. на пролетах L, м	Высота м		Рядов по числу монтажных ветвей	Марки стоек фрезерки на расстоянии от продольной оси здания м					Расчетная нагрузка от стойки фрезерки на фундамент						
			этажи	балки на опоре (с под-клад-кой) №		0	6	12	18	24	Нагруженная сторона здания						
											Схема нагрузки						
											+Q						
Величина нагрузки											Для стоек марки КФУ		Для стоек марки КФ				
											Человеч		фрезер				
											N7т	Q7т	N7т	Q7т	N7т	Q7т	
10	II, отопительное здание	18	6,0	1,5	I	КФУ8	КФ15	КФ17	КФУ10	—	0,12 2,32	0,12 3,97	0,24 4,08	+0,48	+0,85	+0,85	+0,85
					II	КФУ8	КФ16	КФ17	КФУ10	—				-0,35	-0,58	-0,58	-0,58
					III	КФУ8	КФ16	КФ17	КФУ10	—				+0,55	+1,0	+1,0	+1,0
					IV	КФУ8	КФ16	КФ17	КФУ10	—				-0,44	-0,89	-0,89	-0,89
				1,8	I	КФУ9	КФ18	КФ19	КФУ11	—	+0,86	+1,73	+1,73	+1,73			
					II	КФУ9	КФ18	КФ19	КФУ11	—	-0,70	-1,38	-1,38	-1,38			
					III	КФУ9	КФ18	КФ19	КФУ11	—	+0,44	+0,89	+0,89	+0,89			
					IV	КФУ9	КФ18	КФ19	КФУ11	—	-0,36	-0,71	-0,71	-0,71			
			7,2	1,5	I	КФУ12	КФ20	КФ21	КФУ14	—	0,13 2,33	0,14 4,08	0,32 4,85	+0,49	+0,98	+0,98	+0,98
					II	КФУ12	КФ20	КФ21	КФУ14	—				-0,40	-0,79	-0,79	-0,79
					III	КФУ12	КФ20	КФ21	КФУ14	—				+0,54	+1,07	+1,07	+1,07
					IV	КФУ12	КФ20	КФ21	КФУ14	—				-0,50	-1,02	-1,02	-1,02
				1,8	I	КФУ13	КФ22	КФ23	КФУ15	—	0,13 2,42	0,14 4,92	0,28 4,2	+0,83	+1,67	+1,67	+1,67
					II	КФУ13	КФ22	КФ23	КФУ15	—				-0,65	-1,32	-1,32	-1,32
					III	КФУ13	КФ22	КФ23	КФУ15	—				+0,83	+1,67	+1,67	+1,67
					IV	КФУ13	КФ22	КФ23	КФУ15	—				-0,65	-1,32	-1,32	-1,32



см. примечания на листе 1.

1.420.5-21.01.003

Ключ для подбора стоек фрезерки. Наружка от стойки фрезерки на фундамент (продолжение)

№ варианта	Тип здания Схема расположения стоек фрезерки и носовок в торце здания, маркировка узлов.	Ширина пролета L ₀ м	Высота м		Ряды по скруткам на высоте (с подклясками) по	Марка стойки фрезерки на расстоянии от продольной оси здания м					Расчетная нагрузка от стоек фрезерки на фундамент								
			этажа №	балки на опоре (с подклясками) по		0	6	12	18	24	Наружная сторона здания		Величина нагрузки		Для стоек марки КФУ		Для стоек марки КФ		
											±N	±Q	N _{гс}	Q _{гс}	N _{гс}	Q _{гс}	N _{гс}	Q _{гс}	
																			Угловой
14	<p>IV, отапливаемые и неотапливаемые здания</p> <p>В скобках даны марки носовок для неотапливаемых зданий</p>	4,8	0,9	I	KФ42	KФ10	—	—	—	для отопл.	+0,32	—	—	—	для отопл.	+0,64			
				II	KФ42	KФ10	—	—	—	0,09	-0,25	—	—	—	—	—	—	—	
				III	KФ42	KФ10	—	—	—	1,37	+0,42	—	—	—	—	—	—	—	—
				IV	KФ42	KФ10	—	—	—	0,09	-0,34	—	—	—	—	—	—	—	—
			1,2	I	KФ43	KФ11	—	—	—	—	—	—	для отопл.	+0,35	—	—	—	для отопл.	+0,68
				II	KФ43	KФ11	—	—	—	0,10	-0,28	—	—	—	—	—	—	—	—
				III	KФ43	KФ11	—	—	—	1,48	+0,44	—	—	—	—	—	—	—	—
				IV	KФ43	KФ11	—	—	—	0,10	-0,36	—	—	—	—	—	—	—	—
		6,0	0,9	I	KФ45	KФ5	—	—	—	—	—	для отопл.	+0,40	—	—	—	для отопл.	+0,79	
				II	KФ45	KФ5	—	—	—	0,11	-0,32	—	—	—	—	—	—	—	
				III	KФ45	KФ5	—	—	—	1,49	+0,52	—	—	—	—	—	—	—	
				IV	KФ45	KФ5	—	—	—	0,11	-0,41	—	—	—	—	—	—	—	
			1,2	I	KФ47	KФ6	—	—	—	—	—	—	для отопл.	+0,42	—	—	—	для отопл.	+0,83
				II	KФ47	KФ6	—	—	—	0,11	-0,34	—	—	—	—	—	—	—	
				III	KФ47	KФ6	—	—	—	1,86	+0,54	—	—	—	—	—	—	—	
				IV	KФ47	KФ6	—	—	—	0,11	-0,43	—	—	—	—	—	—	—	

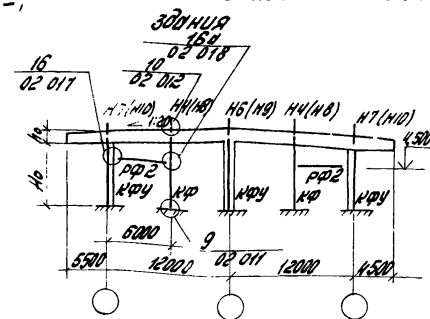
см. примечания на листе 1.

1.420.5-21.01.003.

Лист 9

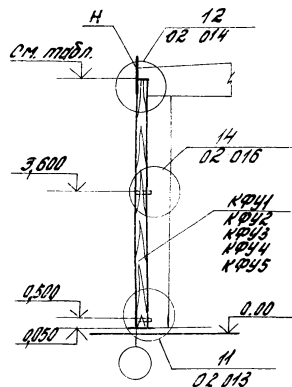
№ п/п, табл. Подпись и дата. Визы инж. №

Ключ для подбора стоек факсверка. Нагрузка от стойки факсверка на фундамент (продолжение)

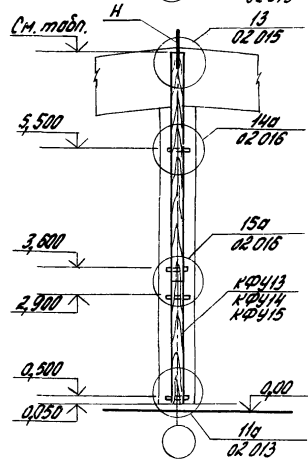
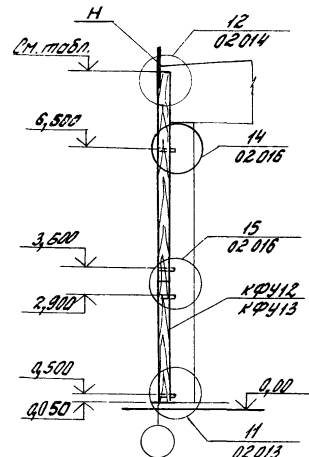
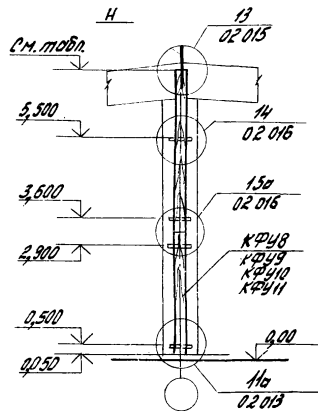
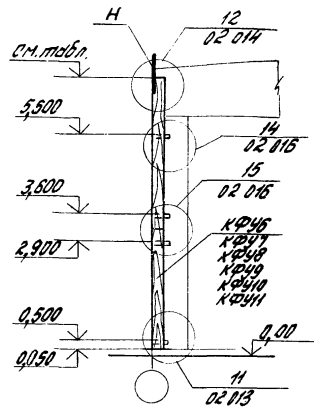
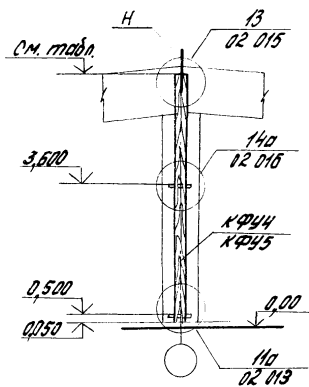
№ вари-анта	Тип здания Схема расположения стоек факсверка и нагрузка в торце здания, маркировка узлов.	Ширина пролета L, м	Высота этажа м	Район по координатам на плане (2-контурный код) №	Марка стойки факсверка на расстоянии от продольной оси здания м					Расчетная нагрузка от стойки факсверка на фундамент								
					№	0	6	12	18	24	Нагрузка от стороны здания							
											N _{гс}		Q _{гс}					
											для стопл.	для нестопл.	для стопл.	для нестопл.				
<p>Величина нагрузки</p> <p>Для стойки марки КФУ</p> <p>Узеловой</p> <p>Средней</p> <p>Для стойки марки КФ</p> <p>Узеловой</p> <p>Средней</p>																		
15	<p>√, отапливаемое и неотапливаемое здание</p>  <p>В скобках даны марки нагрузок для неотапливаемого здания.</p>	12	4,8	9,9	I	КФУ2	КФ10	КФУ4	—	—	для стопл.	0,32	0,25	0,10	0,25	0,17	0,52	
II					КФУ2	КФ10	КФУ4	—	—	для стопл.	0,08	1,38	0,42	2,85	0,84	2,88	0,84	2,88
III					КФУ2	КФ10	КФУ4	—	—	для нестопл.	0,34	0,34	0,54	0,43	0,10	0,85	0,17	0,85
IV					КФУ2	КФ10	КФУ4	—	—	для нестопл.	0,08	0,54	0,08	0,08	1,32	1,44	1,44	1,32
I					КФУ3	КФ11	КФУ5	—	—	для стопл.	0,34	0,28	0,11	0,54	0,18	0,54	0,18	0,54
II					КФУ3	КФ11	КФУ5	—	—	для стопл.	0,10	1,48	0,44	2,94	0,89	3,12	0,89	3,12
III					КФУ3	КФ11	КФУ5	—	—	для нестопл.	0,36	0,36	0,58	0,71	0,14	0,71	0,14	0,71
IV					КФУ3	КФ11	КФУ5	—	—	для нестопл.	0,10	0,58	0,10	0,10	0,91	1,14	0,91	1,14
I		КФУ6	КФ5	КФУ8	КФ5	—	для стопл.	0,11	0,55	0,10	0,40	0,79	1,12	0,79	1,12			
II		КФУ6	КФ5	КФУ8	КФ5	—	для стопл.	0,41	1,76	0,32	0,32	0,91	0,64	0,22	0,64			
III		КФУ6	КФ5	КФУ8	КФ5	—	для нестопл.	0,41	0,41	0,52	3,5	1,02	3,72	1,02	3,72			
IV		КФУ6	КФ5	КФУ8	КФ5	—	для нестопл.	0,08	0,58	0,08	0,08	0,82	1,32	0,82	1,32			
I		КФУ7	КФ6	КФУ9	КФ6	—	для стопл.	0,11	0,82	0,53	0,11	1,05	0,22	1,05	0,22			
II		КФУ7	КФ6	КФУ9	КФ6	—	для стопл.	0,41	1,57	0,53	0,53	1,61	1,8	1,61	1,8			
III		КФУ7	КФ6	КФУ9	КФ6	—	для нестопл.	0,41	0,41	0,55	4,28	0,80	4,28	0,80	4,28			
IV		КФУ7	КФ6	КФУ9	КФ6	—	для нестопл.	0,11	0,85	0,32	0,12	0,6	0,23	0,6	0,23			
I	КФУ7	КФ6	КФУ9	КФ6	—	для стопл.	0,41	1,85	0,54	3,79	1,07	3,84	1,07	3,84				
II	КФУ7	КФ6	КФУ9	КФ6	—	для стопл.	0,43	0,43	0,85	0,85	1,38	1,38	1,38	1,38				
III	КФУ7	КФ6	КФУ9	КФ6	—	для нестопл.	0,70	0,70	0,12	0,12	1,70	1,70	1,70	1,70				
IV	КФУ7	КФ6	КФУ9	КФ6	—	для нестопл.	0,11	0,85	0,12	0,12	1,68	1,68	1,68	1,68				

см. примечания на листе 1

а) к колоннам крайнего ряда



б) к колоннам среднего ряда

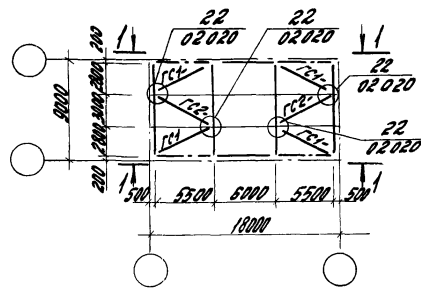


Марка стальной рафинерки	Стрелки верха стальной H
КФУ1	5,200
КФУ2	5,500
КФУ3	5,800
КФУ4	6,100
КФУ5	6,400
КФУ6	6,700
КФУ7	7,000
КФУ8	7,300
КФУ9	7,600
КФУ10	7,900
КФУ11	8,200
КФУ12	8,500
КФУ13	8,800
КФУ14	9,100
КФУ15	9,400

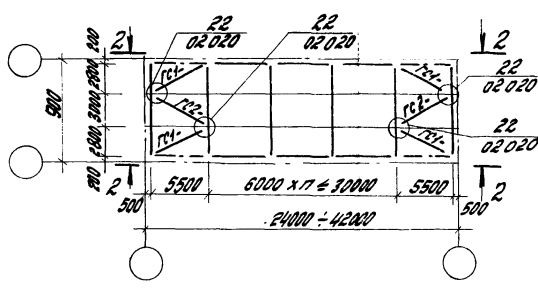
Полная марка насадки H принимается по документу 01 Д.03 листы 1...10.

1.4.205 - 21.01 Д04			Стрелка	Лист	Листов
Зав. отд.	Рядович	Результ	Р		1
Н. конст.	Морозов	Томинск			
Инж. пр.	Толочков	Томинск			
Рук. эр.	Федотинцев	В. К.			
Тех. инж.	Смирнова	В. П.			
Схема расположения узлов крепления пролонных стоек рафинерки			ЦНИИПРОМДАНДИ		

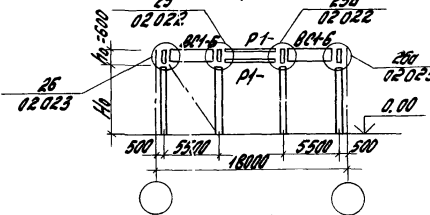
План связей для зданий длиной 18 м



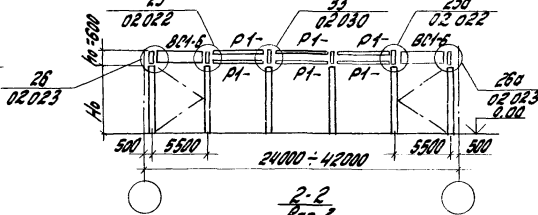
План связей для зданий длиной 24 ± 42 м



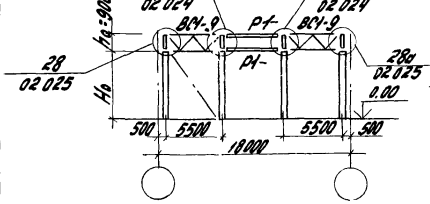
1-1 Вар.1



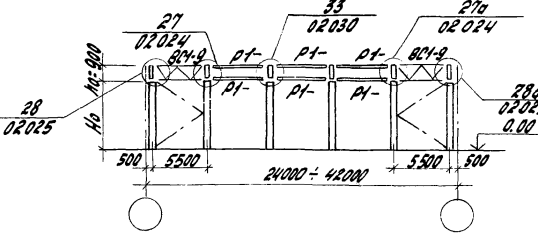
2-2 Вар.1



1-1 Вар.2



2-2 Вар.2



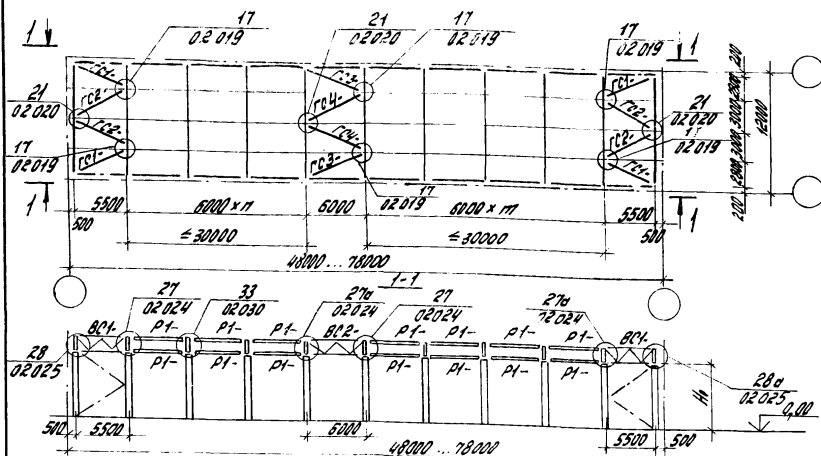
Ключ для подбора связи

Пролет здания L, м	Высота здания Н, м	Расчетная нагрузка на балку без покрытия или марка балки кгс/м	Марка связи для ветрового района			
			I	II	III	IV
9	4,8; 6,0	1500...2700	Горизонтальные связи			
			ГС1-1			
			ГС2-1			
		1500...2700	Диагностика			
			Р1-1			
			Вертикальные связи			
		БКС9-1500; БКС9-1800	ВС1-6			
		БКС9-2100... БКС9-3000	ВС1-9			

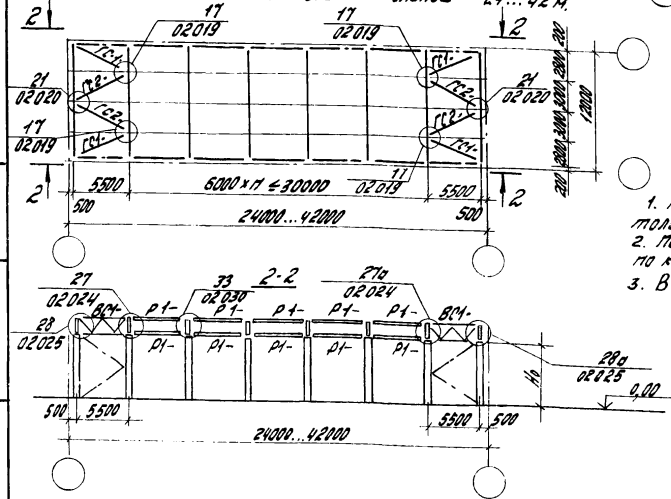
1. На монтажной схеме указана только базовая часть марки связи. Полная марка связи принимается по ключу на данном листе.
2. Вариант 1 дан для покрытий со стальными балками с начальной высотой на опоре 600 мм, вариант 2-900 мм.
3. В марках балок опущен индекс "А".

1.420.5-24.04 Д05			Ключ для подбора марки и монтажная схема связей покрытия для зданий типа I пролетом 9 м.	
Зав. отд.	Радионов	Резерв	Лист	Листов
Н. контр.	Морозов	Голубчик		
Пр. инж. пр.	Толочков	Галочкин	Р	1
Ст. инж. пр.	Войтышев	Васильев	ЦНИИПРОМЗАДАНИИ	
Техник	Молчанова	Иванов		

План связи для зданий длиной 48...78 м



План связи для зданий длиной 24...42 м



1. На монтажной схеме указана только базовая часть марки связи.
2. Полная марка связи принимается по ключу на данном листе.
3. В марках балок опущен индекс „А“.

Ключ для подбора связей

Пролет здания L, м	Высота здания Н, м	Расчетная нагрузка на балку без покрытия кровли или марки балки кг/м	Марка связи для ветрового района			
			I	II	III	IV
6,0	6,0	Расч. нар. кг/м 1500...2100	Горизонтальные связи			
			ГС4-1; ГС2-1			
			ГС4-1		ГС4-2	
			ГС2-1			
			ГС2-1; ГС4-1			
			ГС3-1		ГС3-2	
12	7,2	Расч. нар. кг/м 1500; 1800	Горизонтальные связи			
			ГС4-1; ГС2-1			
			ГС4-1		ГС4-2	
			ГС2-1			
			ГС2-1; ГС4-1			
			ГС3-1		ГС3-2	
9,0; 12	7,2	Расч. нар. кг/м 1500...2100	Горизонтальные связи			
			ГС4-1; ГС2-1			
			ГС4-1		ГС4-2	
			ГС2-1			
			ГС2-1; ГС4-1			
			ГС3-1		ГС3-2	
9,0; 12	7,2	Расч. нар. кг/м 1500...2100	Распорки			
			П1-1			
			Вертикальные связи			
			БС1-9		БС2-9	
			БС1-12		БС2-12	
			БС1-12; БС2-12			

1.420.5-21.01406

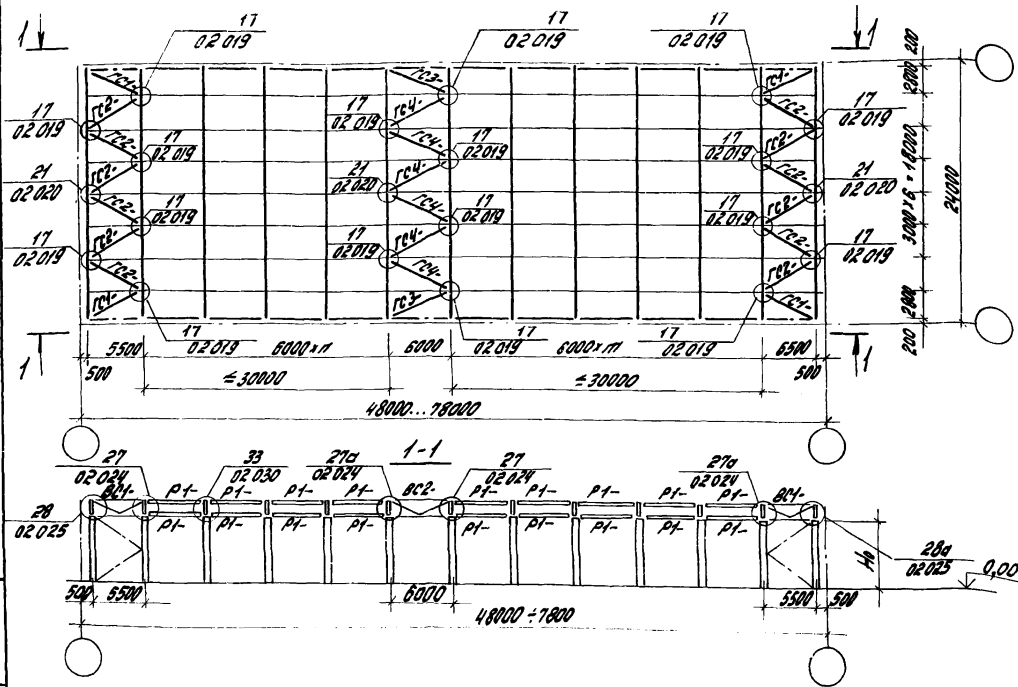
Зав. отд.	Сидорова	Результат	
Инженер	Морозов	Толерант	
Инженер	Толерант	Толерант	
Инж. эр.	Федоткина	БС	
Ст. инж.	Маликова	Маликов	
Техник	Смирнова	СМ	

Ключ для подбора марок и монтажная схема связи покрытия для зданий типа I пролетом 12 м

Лист	Листов
Р	1

ЦНИИПРОМЗАДАНИИ
22840-01 84

План связи для зданий длиной 48...78 м.



Ключ для подбора связи

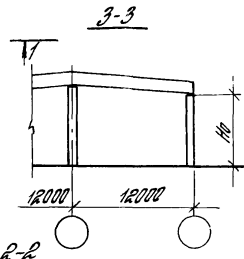
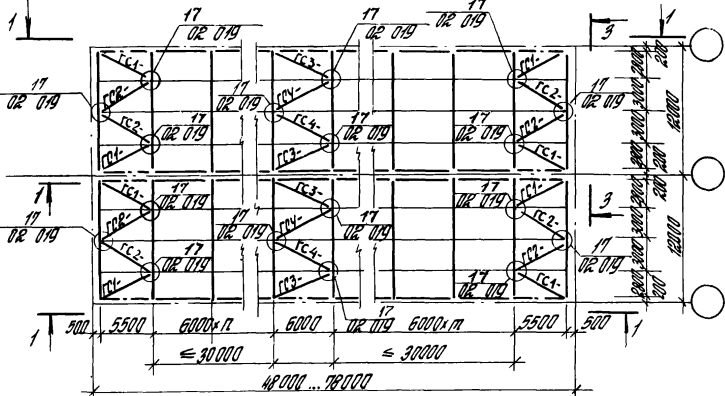
Пролет здания L, м	Высота здания H, м	Расчетная нагрузка на балку без покрытия или марка балки Рассч. нагруз. кгс/м	Марки связи для ветрового района			
			I	II	III	IV
6,0	24,000	1500; 1800	Горизонтальные связи			
			ГС1-2	ГС1-3	ГС2-2	ГС2-3
		2100	ГС1-2	ГС1-3	ГС2-2	ГС2-3
			ГС1-3; ГС2-3			
		2400; 2700	ГС3-2			
			ГС3-2		ГС4-3	
24	7,2	1500	Горизонтальные связи			
			ГС1-2; ГС2-2	ГС1-3; ГС2-3	ГС3-3	
		1800; 2100	ГС1-2	ГС1-3	ГС4-3	
			ГС2-2	ГС2-3		
6,0; 7,2	24,000	2400; 2700	ГС1-3; ГС2-3			
			ГС3-2		ГС3-3	
		1500	ГС4-2	ГС4-3	ГС4-3	
			ГС3-2	ГС4-3		
6,0; 7,2	24,000	2100 ... 2700	Рис. 108			
			ГС3-3; ГС4-3		ГС4-3	
		1500 ... 2700	Р1-1			
			Вертикальные связи			
6,0; 7,2	24,000	Марка балки	ВС1-12			
			ВС2-12			
			ВС1-15			
			ВС2-15			

1. На монтажной схеме указана только базовая часть марки связи.
2. Полная марка связи принимается по ключу на данном листе.
3. В марках балок опущен индекс "А."

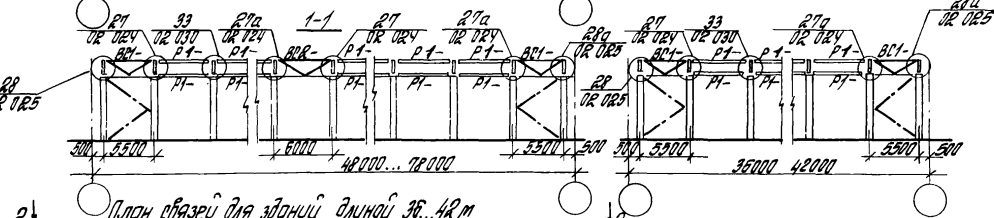
1.420.5-21.01.008			
Знакомый	Рабынович	Маслов	Ключ для подбора марок и монтажная схема связи покрытия для зданий типа I пролетом 24 м
Н.контр.	Моравов	Томарк	
П.контр.	Топорков	Томарк	
Рук. зр.	Файджисов	В.К.	
Техник	Смирнова	С.И.	
Страниц	Лист	Листов	ЦНИИПРОМЗАДАНИИ

Лист 1/1. Подпись и дата. Взаминд. №

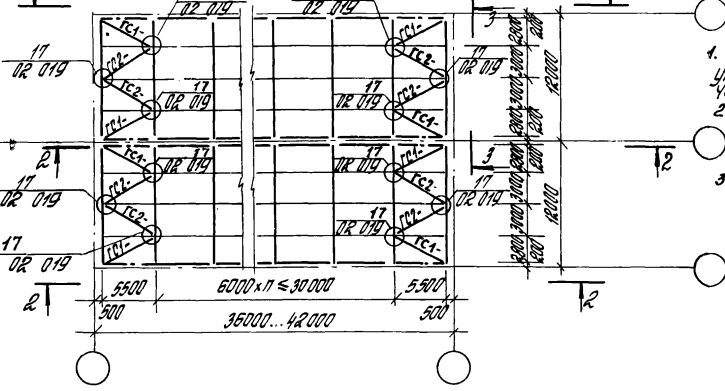
План вязев для здания длиной 48...78 м



2-2



План вязев для здания длиной 36...42 м



Ключ для подбора вязев

Пролет здания h, m	Высота здания H, m	Расчетная нагрузка на полку без предварительной марки балки	Марка вязев для ветрового района			
			I	II	III	IV
6,0	6,0	Рассч. напр.	Горизонтальные вязев			
			ГС1-1			
		ГС2-1				
		1500; 2100	ГС1-1		ГС1-2	
		2400; 2700	ГС2-1		ГС2-2	
		1500...2400	ГС3-1			
7,2	7,2	Рассч. напр.	Горизонтальные вязев			
			ГС1-1			
		ГС2-1				
		1500; 1800	ГС1-1		ГС1-2	
		2100; 2400	ГС2-1		ГС2-2	
		2700	ГС1-1		ГС1-2	
6,0; 7,2	6,0; 7,2	Рассч. напр.	Чистяки			
			П1-1			
		1500...2100	Вертикальные вязев			
		БХК12-1500...	ВС1-12			
		БХК12-2100	ВС2-12			
		БХК12-3000	ВС1-15			
			ВС2-15			

1. На монтажной схеме указана только базовая часть марки вязев.
2. Полная марка вязев принимается по ключу на данном листе.
3. В марках балок опущен индекс 'А'.

Зад. отд.	Рольничу	Маслов	Ключ для подбора марок и монтажная схема вязев покрытия для здания типа II с прелетом 12м	Лист	Листов
И.контр.	Морозов	Тимонин		Р	
И.инж.	Попов	Толкачев		ЦНИИПРОМЗДАНИЙ	
Рис.ч.	Медведева	Толкачев			
Техник	Огурцова	М.			

1.420.5 - 21.01 Д09

Ключ для подбора связей зданий типа II пролетом 18 м

Пролет здания L, м	Высота здания H, м	Расчетная нагрузка на полку без подсчетных крипов марка бетона	Марка связи для ветрового района			
			I	II	III	IV
18	6,0	Рис. 1079-1/м	Горизонтальные связи			
			ГС1-1	ГС1-2		
		1500...1800	ГС2-1	ГС2-2		
			ГС1-2			
		2100...2700	ГС2-2			
			ГС3-1	ГС3-2		
	1500	ГС4-1	ГС4-2			
		ГС3-2				
	1800...2700	ГС4-2				
		12	Рис. 1079-2/м	Горизонтальные связи		
	ГС1-1			ГС1-2		
	1500		ГС2-1	ГС2-2		
ГС1-2						
1800...2700	ГС2-2					
	ГС3-1		ГС3-2			
1500	ГС4-1	ГС4-2				
	ГС3-2					
1800...2700	ГС4-2					

Продолжение

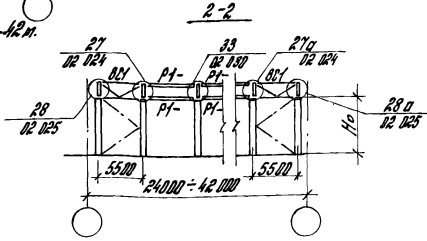
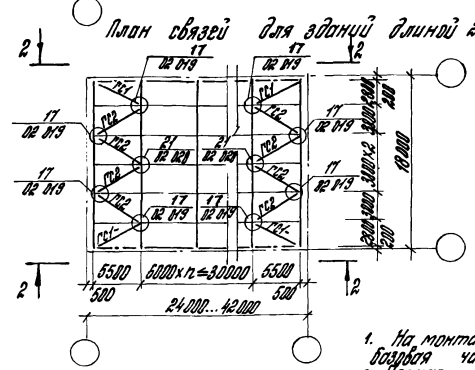
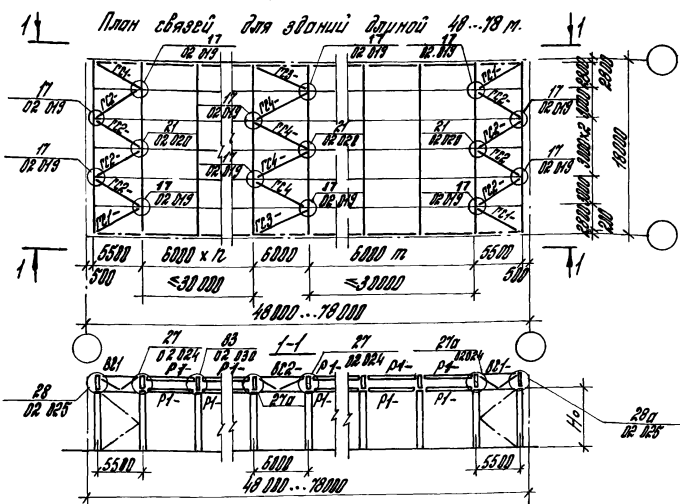
Пролет здания L, м	Высота здания H, м	Расчетная нагрузка на полку без подсчетных крипов марка бетона	Марка связи для ветрового района			
			I	II	III	IV
18	6,0; 12	Марка бетона	Вертикальные связи			
			БК1 18-1500 =		BC1-15	
		= БК2 18-1800		BC2-15		
		БК1 18-2100 =		BC1-18		
		= БК2 18-2600		BC2-18		
		6,0	Рис. 1079-1/м	Риспорки		
	Р1-1					
	1500...2100		Р1-1		Р1-2	
			2400		Р1-2	
	2700		Р1-2			
			1500...1800			
	12	2100	Р1-1		Р1-2	
2400			Р1-2			
2700		Р1-2				

В марках букв означен индекс „А“

1.4.20.5-21.01 Д 10

Лист

2



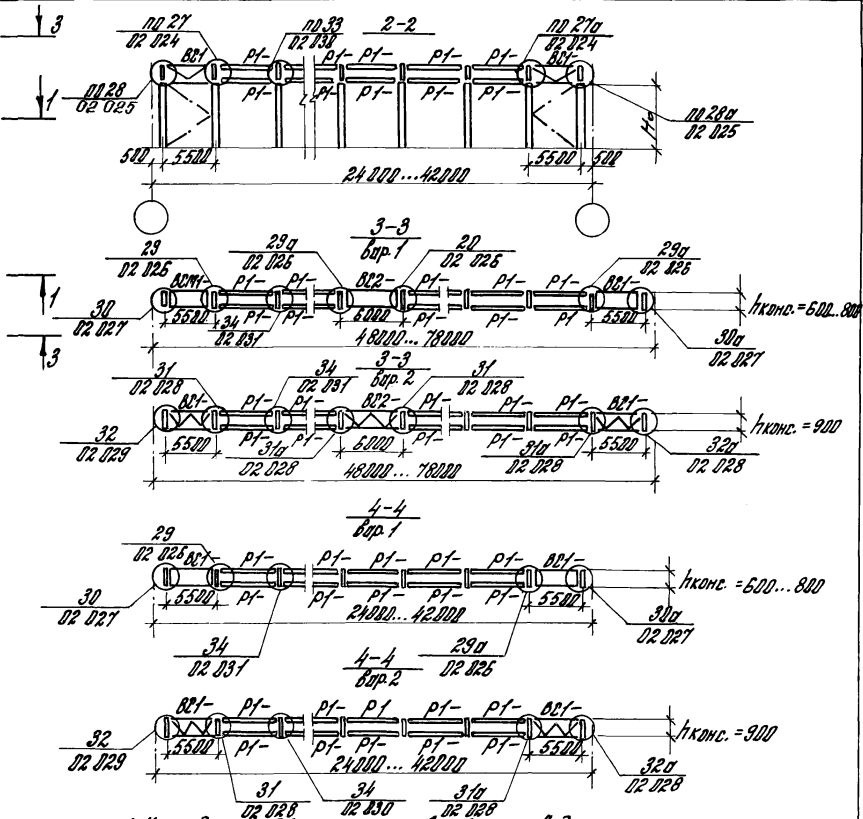
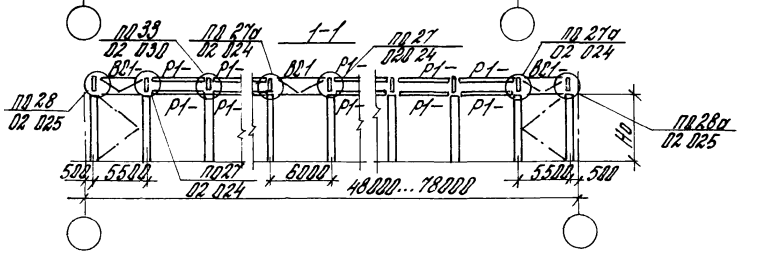
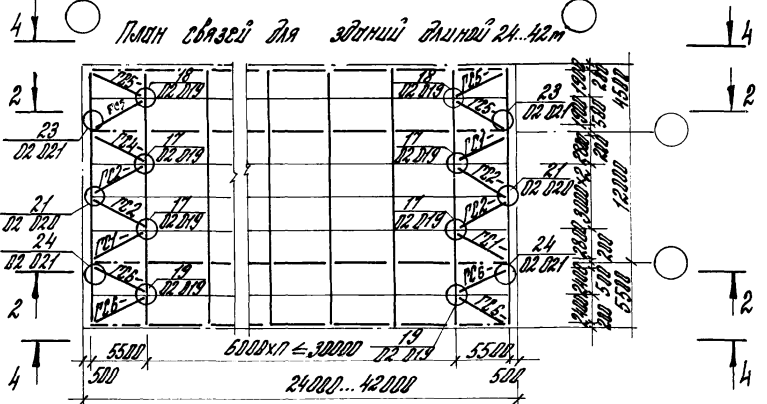
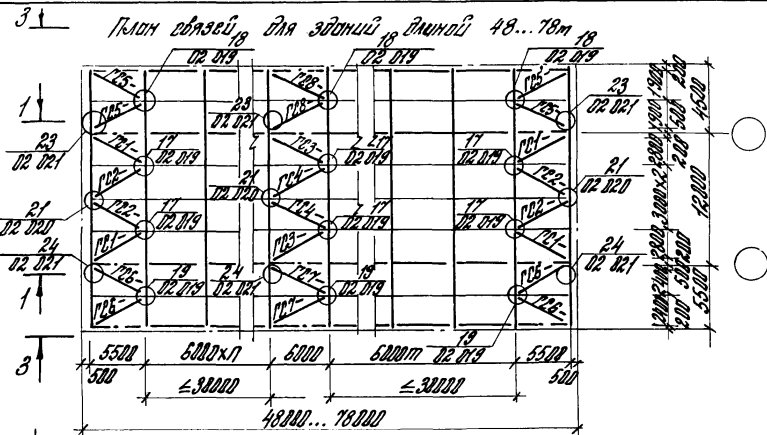
1. На монтажной схеме указаны только боковые части торца связи.
2. Полная марка связи принимается по ключу на данном листе.
3. В марках балок опущен индекс „А“.

Ключ для выбора связей

Проект эдаины Л. М.	Высота эдаины Н, м	Расстояние между балками или между торцами балок	Марка связи для ветрового района			
			I	II	III	IV
18	6.0	1500...2700	Горизонтальные связи			
			ГС1-2			
		ГС2-2				
		1500...2700	ГС3-2			
	ГС4-2					
	7.2	расч. марк. несл. ст.	Горизонтальные связи			
			ГС1-2			
		ГС2-2				
		2700	ГС1-2		ГС1-3	
			ГС2-2		ГС2-3	
		1500...2700	ГС3-2			
			ГС4-2			
2400		ГС3-2		ГС3-3		
	ГС4-2		ГС4-3			
2700	ГС3-2		ГС3-3			
	ГС4-2		ГС4-3			
6.0; 7.2	расч. марк. несл. ст.	Распорки				
		РД-1				
	1500...2700	Вертикальные связи				
		ВВ1-12				
БМД 18-1500		ВВ2-12				
БМД 18-2700...		ВВ1-15				
БМД 18-3600		ВВ2-15				

Зав. инт.	Результат	Дата	Ключ для выбора марки и монтажная схема связей покрытия для эдаины типа III предметом 18 м	Листов	Листов
И. инт.	М. инт.	Г. инт.			
Р. ин. ст.	С. инт.	В. инт.	ЦНИИПРОЕЗДАНИЙ		
Техник	Инженер	Инж.			

1.420 5-21 01 Д12



1. План для выбора марки связей приведен на листе 2.
 2. На монтажной схеме указаны только размеры и тип марки связи. Полная марка связи принимается по ключу на листе 2.

		1.420.5-21. 01 д.13			
Зав. отд. Рубинovich Н. Контр. Пирогов И. Инж. Топорков Инж. пр. Федотов Техник Змирнова	Ваша (подпись) Топорков Федотов Змирнова	Ключ для выбора марок и монтажная схема связей покрытия для эл.ш.ш. типа IV протягом 12м		Виды	Лист
				Р	1 2
				ЦНШПРОМЗДАНИИ	

Клону для подбора связей зданий типа IV пролетом 12 м.

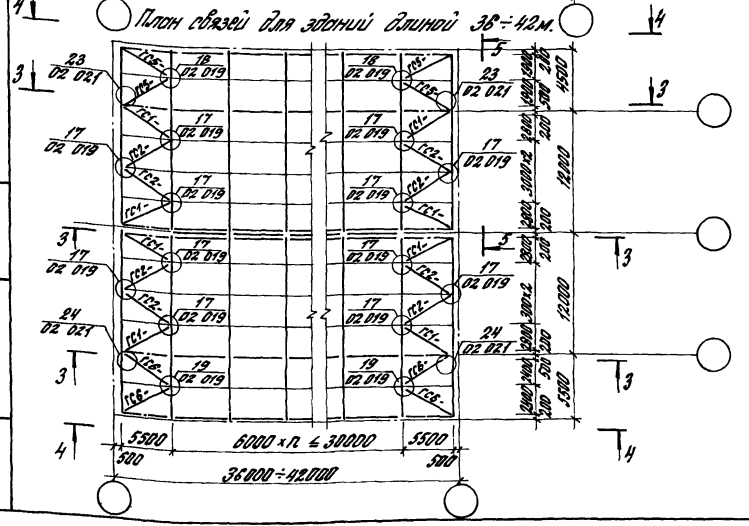
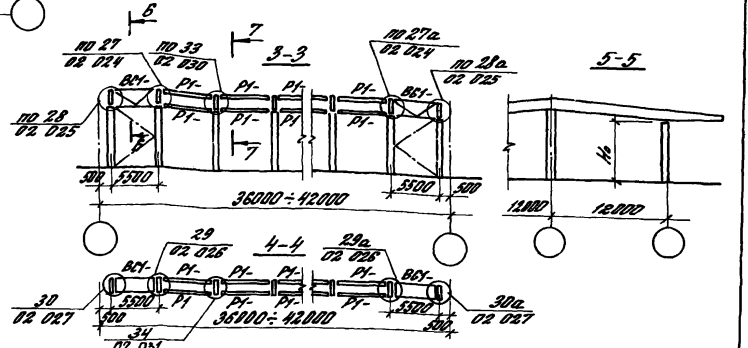
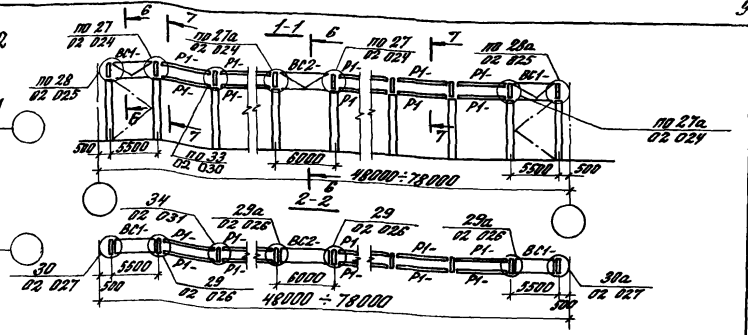
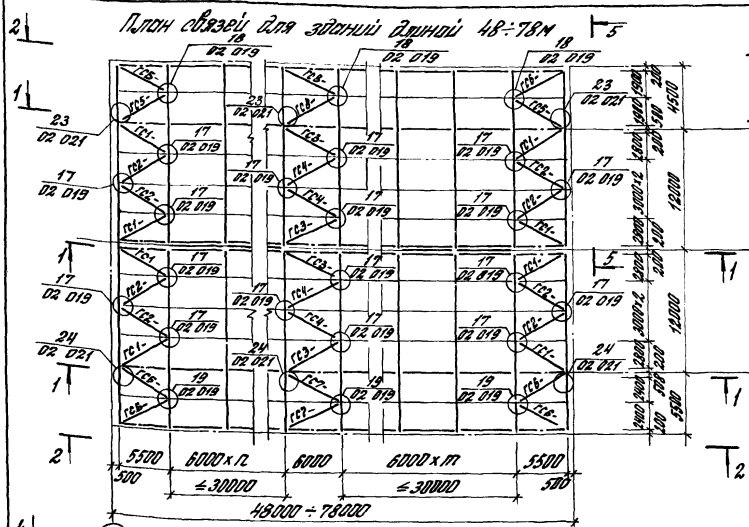
Продольные

Пролет здания L, м	Высота здания Н, м	Расчетная нагрузка на балку по длине пролета или марка балки	Марка связи по ряду			
			I	II	III	IV
12	4,8	Рассч. напр.	Горизонтальные связи			
		1500...2100	ГС1-1			
			ГС2-1			
		2400 ; 2700	ГС1-1	ГС1-2		
			ГС2-1	ГС2-2		
		1500...2700	ГС5-1			
			ГС6-1			
		1500	ГС3-1			
			ГС4-1			
		1800	ГС3-1	ГС3-2		
			ГС4-1	ГС4-2		
		2100	ГС3-1	ГС3-2		
	ГС4-1		ГС4-2			
	2400 ; 2700	ГС3-2				
		ГС4-2				
	1500 ; 1800	ГС7-1				
		ГС8-1				
	2100	ГС7-1	ГС7-2			
ГС8-1		ГС8-2				
2400	ГС7-1	ГС7-2				
	ГС8-1	ГС8-2				
2700	ГС7-1	ГС7-2				
	ГС8-1	ГС8-2				
5,0	4,8	Рассч. напр. несл. тм	Горизонтальные связи			
		1500 ; 1800	ГС1-1			
			ГС2-1			
		2100 ; 2400	ГС1-1	ГС1-2		
			ГС2-1	ГС2-2		
		2700	ГС1-1	ГС1-2		
			ГС2-1	ГС2-2		
		1500...2700	ГС5-1			
			ГС6-1			

Пролет здания L, м	Высота здания Н, м	Расчетная нагрузка на балку по длине пролета или марка балки	Марка связи по ряду				
			I	II	III	IV	
12	5,0	1500	ГС3-1		ГС3-2		
			ГС4-1		ГС4-2		
		1800	ГС3-1	ГС3-2			
			ГС4-1	ГС4-2			
		2100	ГС3-1	ГС3-2			
			ГС4-1	ГС4-2			
		2400 ; 2700	ГС3-2				
			ГС4-2				
		1500 ; 1800	ГС7-1			ГС7-2	
			ГС8-1			ГС8-2	
		2100	ГС7-1	ГС7-2			
			ГС8-1	ГС8-2			
	2400 ; 2700	ГС7-2					
		ГС8-3					
	Рассч. напр. несл. тм	Разпорки					
		1500...2700	Р1-1				
	4,8 ; 5,0	5,0	Марка балки	Вертикальные связи по ряду колонн (сечение 1-1; 2-2)			
			БАК12-1500	ВС1-9			
БАК12-1800			ВС2-9				
БАК12-2100...			ВС1-12				
БАК12-2700			ВС2-12				
Марка балки			Вертикальные связи по продольным (сечение 3-3; 4-4)				
БАК12-1500...	ВС1-6						
БАК12-2100	ВС2-6						
БАК12-2700	ВС1-9						
		ВС2-9					

В марках балок опущен индекс "А"

1.420.5 - 21.01.413



1. Ключ для подбора марок связей приведен на листе 2.
2. На монтажной схеме указана только высота чашки марки связи.
3. Полная марка связи принимается по ключу на листе 2.
4. Разрезы 6-6 и 7-7 даны по диаметру Ø1 Ø40.

ШКАЛА: 1:100

Зад. №1. Подшипник		Результат	1.420.5-21.01 Д.14		
Исполн.	Морозов	Проверк.	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей полиграфия для здания типа I с пролетом 42м	Листы	Всего
Рис. №	Подпись	Толщина		1	2
Техник	Иванов	Рис.		ЦНИИПРОСЗДАНИИ	

Ключ для подбора связей здания типа V пролетом 12м

Пролет здания L, м	Высота здания H, м	Исчисленная масса на кв. балку без подвесных кранов или марка балки	Марка связи для ветрового района			
			I	II	III	IV
12	4,8	Ресч. номер	Горизонтальные связи			
		1500; 1800	ГС1-1		ГС1-2	
		2100	ГС2-1		ГС2-2	
			ГС1-1	ГС4-2		ГС2-2
		2400; 2700	ГС2-2			
			ГС2-2			
			ГС5-1			
		1500...2700	ГС6-1			
			ГС3-1	ГС3-2		
			ГС4-1	ГС4-2		
	ГС3-2					
	6,0	Ресч. номер кгс/м	Горизонтальные связи			
		1500	ГС1-1		ГС1-2	
		1800	ГС2-1		ГС2-2	
			ГС1-1	ГС1-2		ГС2-2
		2100...2700	ГС1-2			
			ГС2-2			

Пролет здания L, м	Высота здания H, м	Исчисленная масса на кв. балку без подвесных кранов или марка балки	Марка связи для ветрового района			
			I	II	III	IV
12	6,0	Ресч. номер	ГС3-1		ГС3-2	
		1500; 1800	ГС4-1		ГС4-2	
		2100...2700	ГС3-2			
			ГС4-2			
		1500...1800	ГС7-1		ГС7-2	
			ГС8-1		ГС8-2	
			2100	ГС7-1	ГС7-2	
		2400...2700	ГС8-1		ГС8-2	
			ГС7-2			
			ГС8-3			
	Растопки					
	4,8; 6,0	Ресч. номер кгс/м	Вертикальные связи по рядам колонн (сечение 1-1; 3-3)			
		1500...2700	В1-1			
		Марка балки	Вертикальные связи по рядам колонн (сечение 1-1; 3-3)			
		Блок 45.12-1500	ВС1-9			
		Блок 55.12-1500	ВС2-9			
		Блок 45.12-1800	ВС1-12			
		Блок 45.12-3000	ВС1-12			
		Блок 55.12-1800	ВС2-12			
		Блок 55.12-3000	ВС2-12			
Марка балки		Вертикальные связи по консолям (сечение 2-2; 4-4)				
Блок 45.12-1500	ВС1-6					
Блок 45.12-3000	ВС1-6					
Блок 55.12-1500	ВС2-6					
Блок 55.12-3000	ВС2-6					

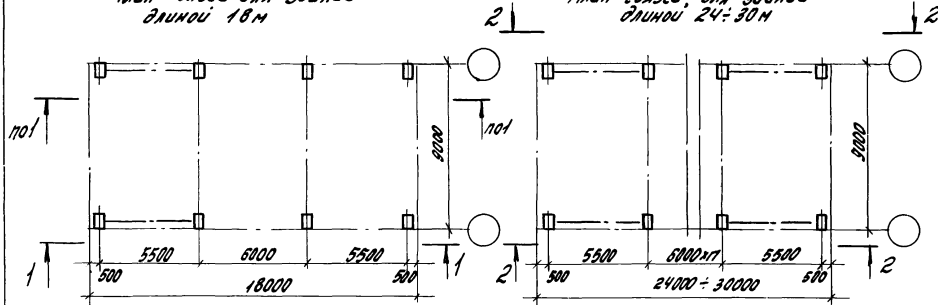
В марках балок опущен индекс „А.“

1.420.5-21.01 Д14

Лист
2

План связей для здания
длиной 18 м

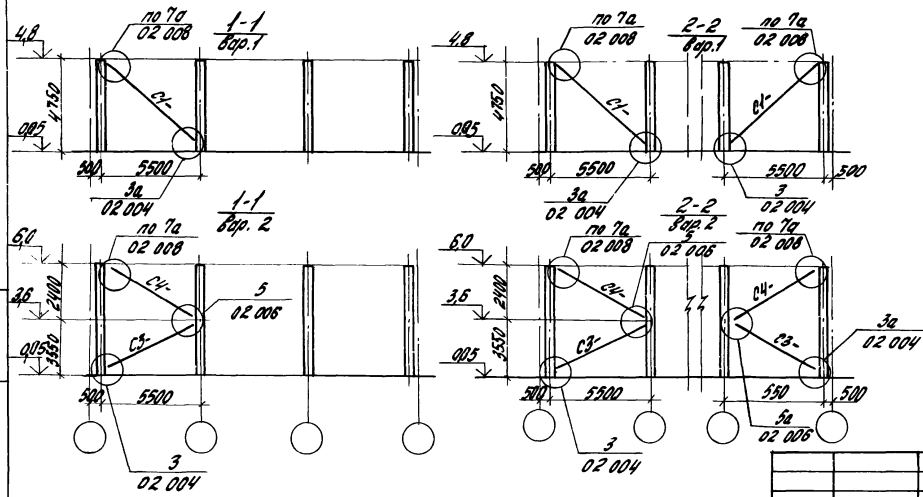
План связей для здания
длиной 24÷30 м



Ключ для подбора связей

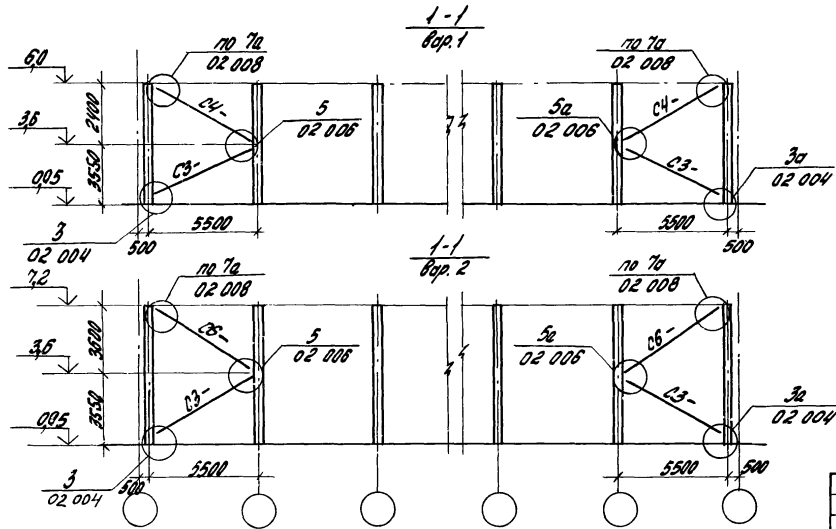
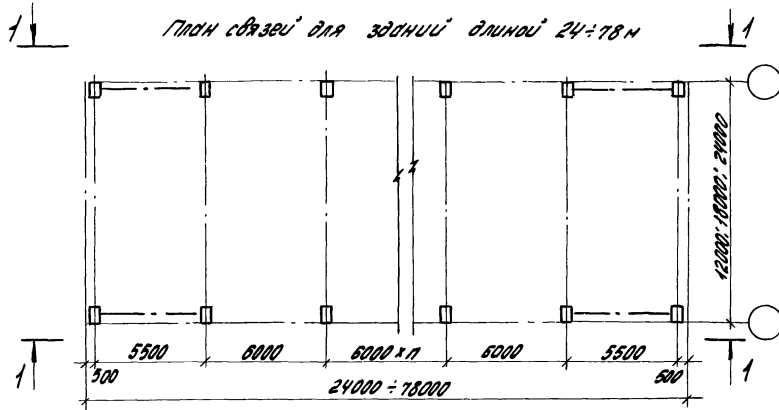
Пролет зданий L, м	Продольная марка по сечению колонны	Отметка верха	Марка связи для ветрового района			
			I	II	III	IV
9	1-1 Верх 1	4,8	C1-2	C1-2	C1-2	C1-2
	1-1 Верх 2	6,0	C4-1	C4-2	C4-2	C4-2
	2-2 Верх 1	4,8	C1-1	C1-1	C1-1	C1-1
	2-2 Верх 2	6,0	C4-1	C4-1	C4-1	C4-1
				C3-1	C3-1	C3-1
				C3-1	C3-1	C3-1

- На монтажной схеме указаны только обозначения частей марки связи. Полная марка связи принимается по ключу на данном листе.
- Виды даны: вариант 1 - для зданий выкатой № 40; вариант 2 - для зданий выкатой № 45,0 м



Лист 1 из 1. Подпись инженера-проектировщика

		1.42.0.5-21.01.015	
Инж. тов. Рубинштейн (подпись)	Инж. тов. Мисозов (подпись)	Ключ для подбора марок и монтажной схемы связей по колоннам для зданий типа I пролетом 9 м	Листов
Инж. тов. Рубинштейн (подпись)	Инж. тов. Мисозов (подпись)		Р
		ЦНИИПРОМЗАДАНИИ	



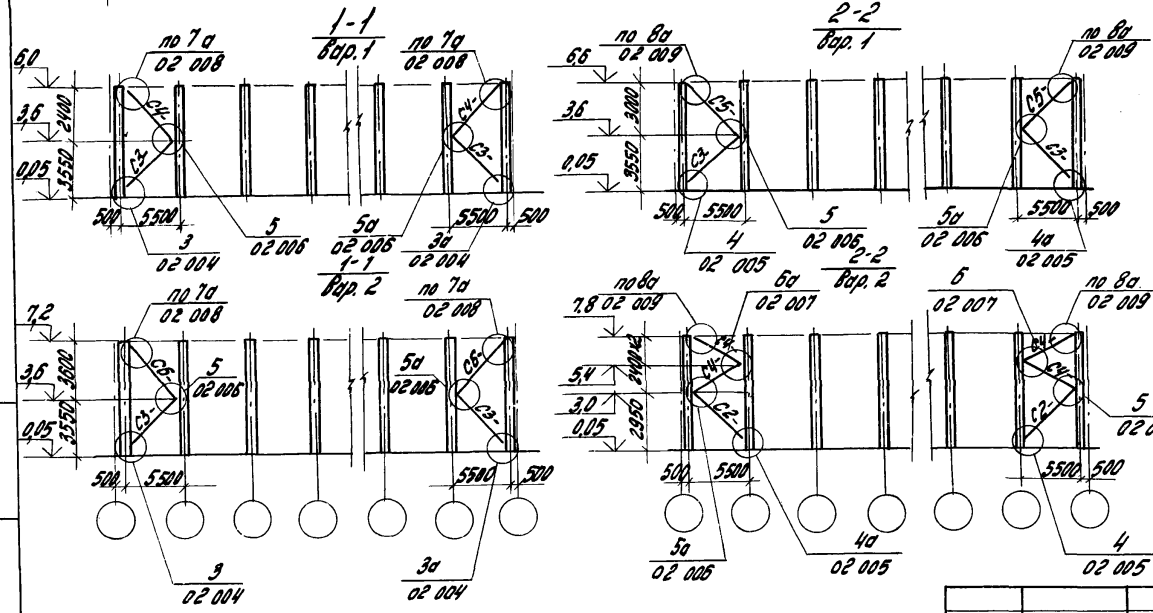
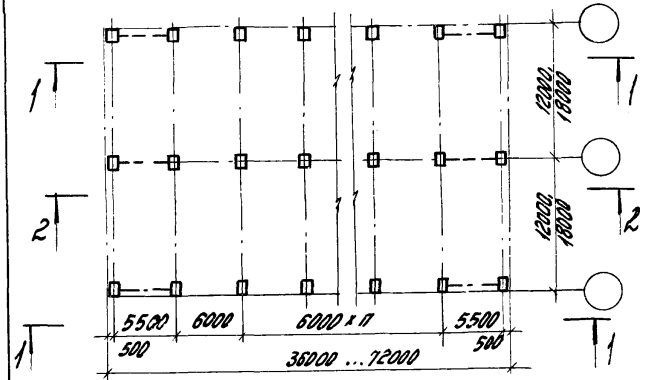
Ключ для подбора связей

Пролет здания №, м	Продольная марка по колоннам	Отметка верха колонны	Марка связи для ветрового района			
			I	II	III	IV
12	1-1 Вар. 1	50	C4-1	C4-1	C4-1	C4-1
			C3-1	C3-1	C3-1	C3-1
	1-1 Вар. 2	72	C6-1	C6-1	C6-1	C6-2
			C3-1	C3-1	C3-1	C3-1
18	1-1 Вар. 1	50	C4-1	C4-1	C4-1	C4-1
			C3-1	C3-1	C3-1	C3-2
	1-1 Вар. 2	72	C6-1	C6-2	C6-2	C6-2
			C3-1	C3-2	C3-2	C3-2
24	1-1 Вар. 1	50	C4-2	C4-2	C4-2	C4-2
			C3-1	C3-2	C3-2	C3-2
	1-1 Вар. 2	72	C6-2	C6-2	C6-2	C6-3
			C3-2	C3-2	C3-2	C3-3

1. На монтажной схеме указана только базовая часть марки связи.
Полная марка связи принимается по ключу на данном листе.
2. Виды связи: вариант 1- для зданий высотой №-60м,
вариант 2- для зданий высотой №-72м.

				1.420.5-21.01 Д16		
Зав. ит	Рядинович	Рис. 10/10		Ключ для подбора марок и монтажная схема связей по колоннам для зданий типа I пролетом 12,18,24 м	Лист	Листов
Исполн	Морозов	Тоталь			P	1
Пр. эк.	Редоткина	СВ-2		ЦНИИПРОМЗДАНИЙ		
Техник	Смирнова	М-1				

План связей для зданий длиной 26-72 м.



Ключ для подбора связей

Пролет здания L, м	Проблемные размеры по сечению	Отметка верха колонны	Марка связи для ветрового района			
			I	II	III	IV
12	1-1 Вар.1	6,0	C4-1	C4-1	C4-1	C4-1
			C3-1	C3-1	C3-1	C3-1
	2-2 Вар.1	6,6	C5-1	C5-2	C5-2	C5-2
			C3-2	C3-2	C3-2	C3-2
	1-1 Вар.2	7,2	C6-1	C6-1	C6-1	C6-2
			C3-2	C3-2	C3-2	C3-2
2-2 Вар.2	7,8	C4-2	C4-2	C4-2	C4-2	
		C2-2	C2-2	C2-2	C2-2	
18	1-1 Вар.1	6,0	C4-1	C4-1	C4-1	C4-1
			C3-1	C3-1	C3-1	C3-2
	2-2 Вар.1	6,6	C5-2	C5-2	C5-3	C5-3
			C3-2	C3-4	C3-4	C3-4
			C3-3	C3-5	C3-5	C3-5
	1-1 Вар.2	7,2	C6-1	C6-2	C6-2	C6-2
C3-1			C3-2	C3-2	C3-2	
2-2 Вар.2	7,8	C4-2	C4-2	C4-3	C4-3	
		C2-3	C2-3	C2-3	C2-3	

1. На монтажной схеме указана только базовая часть марки связи. Полная марка связи принимается по ключу на данном листе.
 2. Для пролета здания 18 м и проблемной рамы по сечению 2-2 Вар.1 при отметке верха колонны 6,6 м: марки связи, приведенные в числителе, соответствуют колоннам шириной $b = 250$ мм, в знаменателе - колоннам шириной $b = 350$ мм.

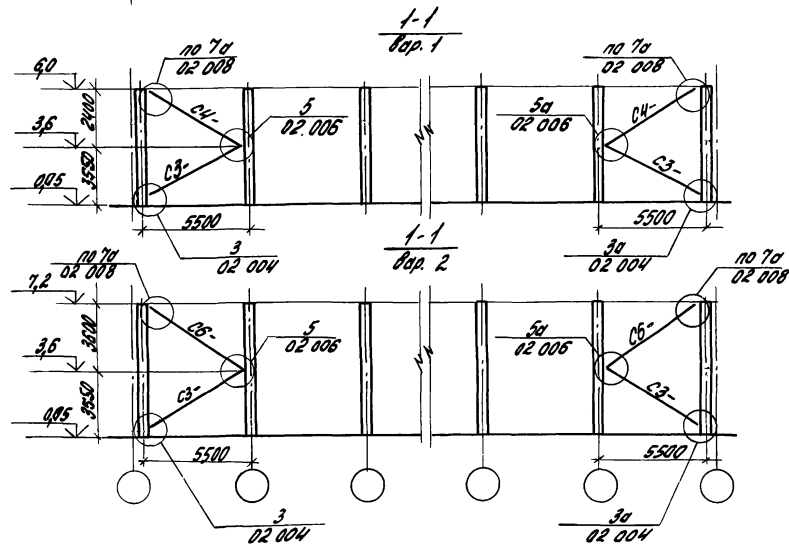
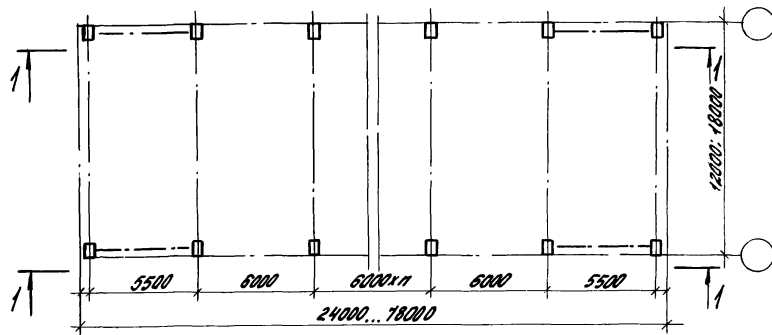
Лист 11 от 12. Подпись и дата. Журнал №

Зав. отд. Рабинovich		Лист №	1.420.5-21.01.Д17	
Н. контр. Морозов	Темник	Ключ для подбора марки и монтажная схема связей по колоннам для зданий типа II с пролетами 12 и 18 м	Станд. лист	Лист №
Инж. пр. Толстого	Темник		P	1
Инж. гр. Фролочкин	Темник		ЦНИИПРОМЗДАНИЙ	
Инж. Смирнова	Темник			
Ст. инж. Богданова	Темник			

План связей для зданий длиной 24:78 м

Ключ для подбора связей

Пролет здания №, м	Половые рамы по решению	Отметка верха колонны	Марка связи ветрового района			
			I	II	III	IV
12	1-1 Вер.1	6,0	C4-1	C4-1	C4-1	C4-1
			C3-1	C3-1	C3-1	C3-1
	1-1 Вер.2	7,2	C5-1	C5-1	C5-1	C5-2
			C3-1	C3-1	C3-1	C3-1
18	1-1 Вер.1	6,0	C4-1	C4-1	C4-1	C4-1
			C3-1	C3-1	C3-1	C3-2
	1-1 Вер.2	7,2	C5-1	C5-2	C5-2	C5-2
			C3-1	C3-2	C3-2	C3-2



На монтажной схеме указано только базовая часть марки связи. Полная марка связи принимается по ключу на данном листе.

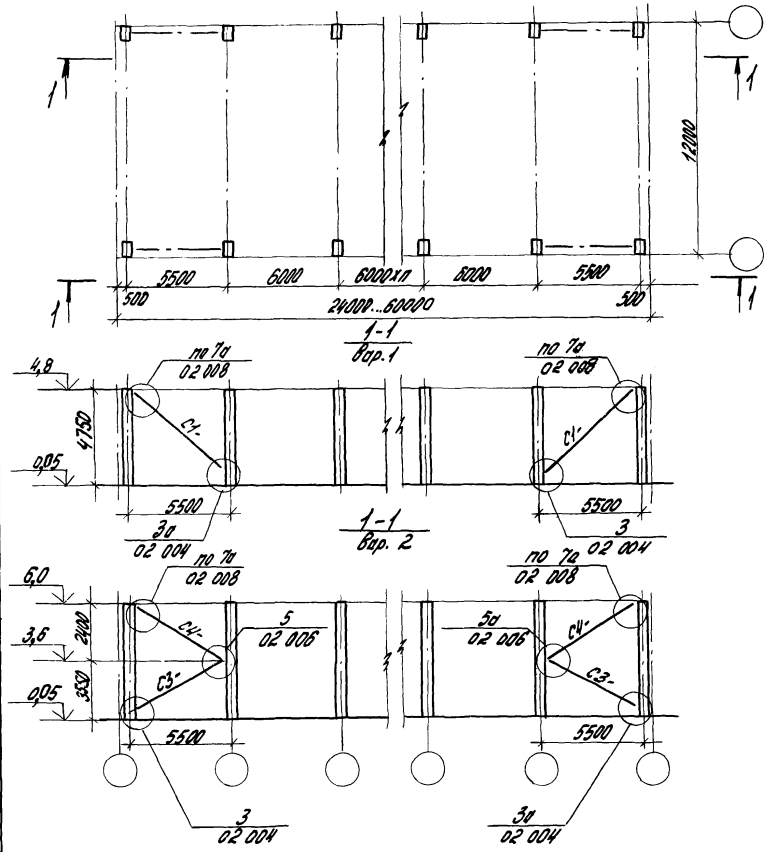
				1.420.5-21.01.418			
Зод. ата	Радионов	Рисов		Ключ для подбора марки монтажной схемы связей, по колоннам для зданий типа III пролетом 12,18 м	Старый лист	Листов	
Инж. гл.	Морозов	Тетерин			P	I	I
Инж. гл.	Полудков	Григорьев			ЦНИИПРОМЗДАНИИ		
Инж. гл.	Водопьянов	Григорьев					
Техник	Симонюк	Савицкий					

План связей для здания длиной 24... 60 м.

Ключ для подбора связей

Пролет здания №, м	Продольная марка по сечению	Угнетенная марка колонны	Марка связи для ветрового района			
			I	II	III	IV
12	вар.1	4,8	C1-1	C1-1	C1-1	C1-2
	1-1	6,0	C4-1	C4-2	C4-2	C4-2
	вар.2		C3-2	C3-2	C3-2	C3-2

На монтажной схеме указаны только базовая часть марки связи.
Полная марка связи принимается по ключу на данном листе.

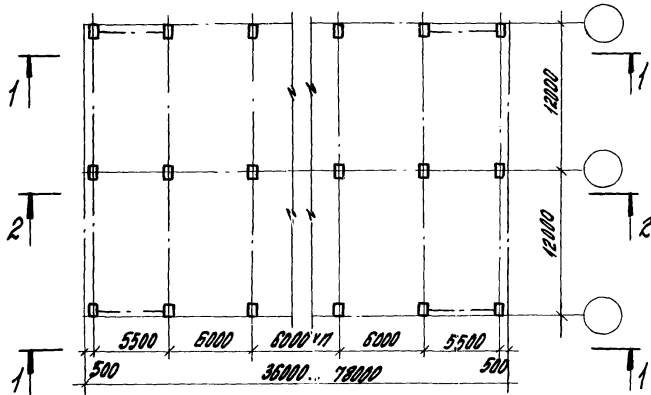


ЦНИИПромзданий. Подпись и штамп бюро ЦИИП

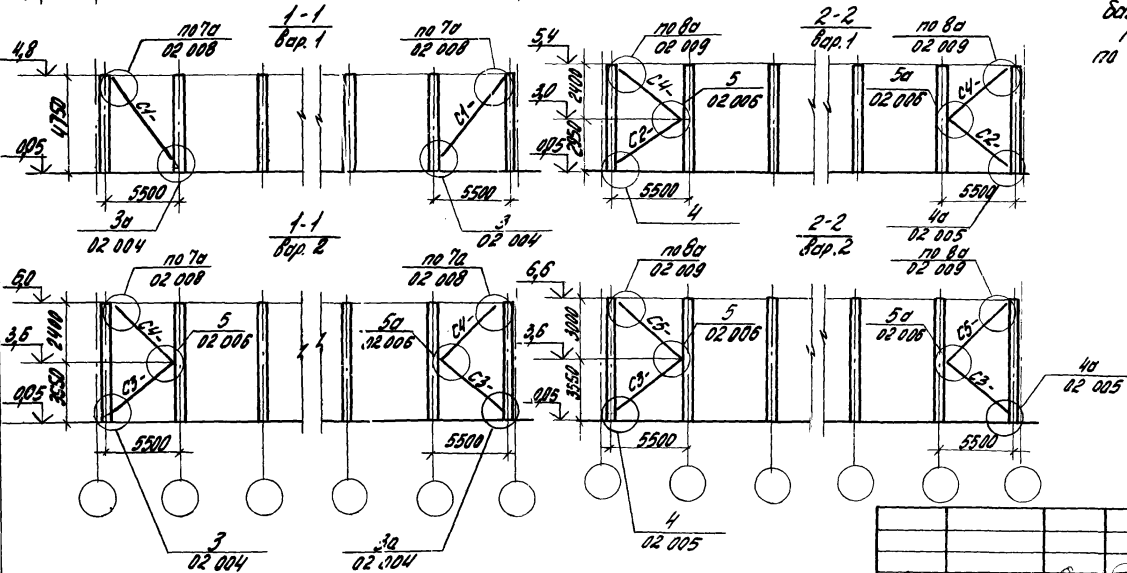
			1. 420.5-21. 01 419			
Зав. отд. Конструкц. Разр.	Ин. конст. Морозов	Технич. Ткаченко	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей по колоннам для здания типа 19 пролетом 12 м	Станок	Лист	Листов
Тех. инж. Попов	Технич. Ткаченко	Технич. Ткаченко		Р		1
Рис. эр. Редотичева	Технич. Ткаченко	Технич. Ткаченко		ЦНИИПРОМЗДАНИИ		
Техник Смирнова						

План связей для здания длиной 36±38 м

Ключ для подбора связей



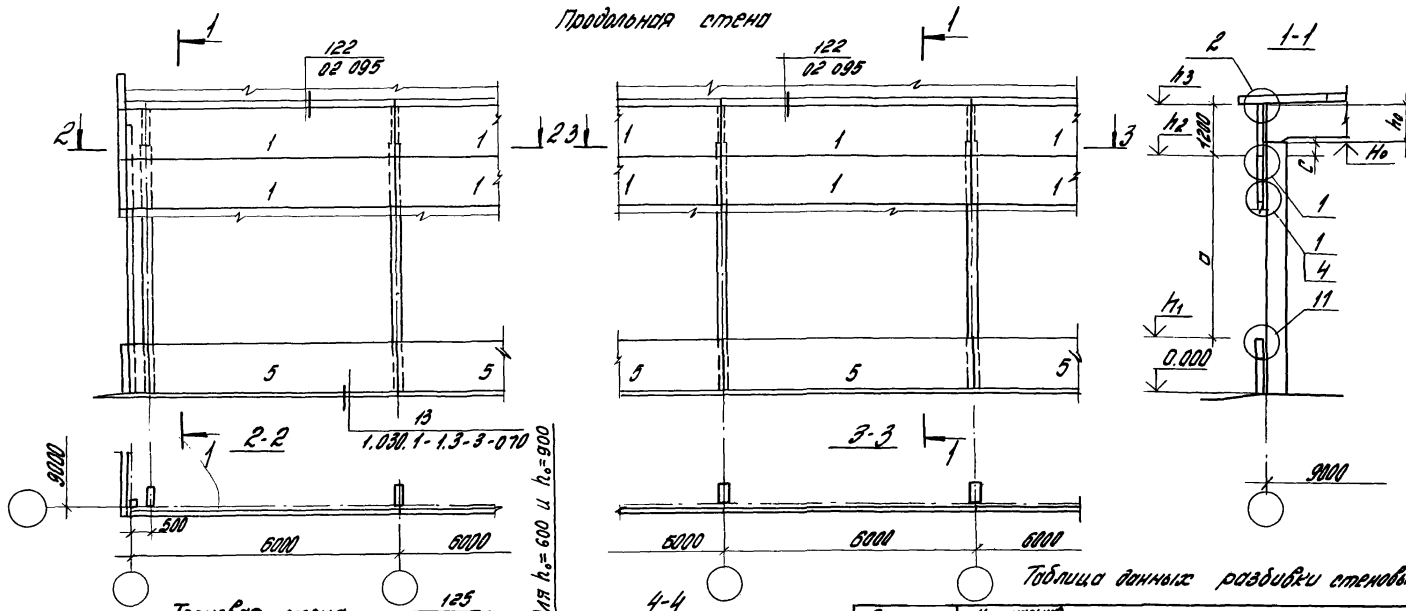
Пролет здания L, м	Горизонтальные размеры по сечению	Отметка верха колонны	Марка связи для ветрового района			
			I	II	III	IV
12	1-1 Вар.1	4,8	C1-1	C1-1	C1-1	C4-2
	2-2 Вар.1	5,4	C4-1	C4-2	C4-2	C4-2
	1-1 Вар.2	6,0	C4-1	C4-2	C4-2	C4-2
	2-2 Вар.2	6,6	C5-1	C5-2	C5-2	C5-2
	1-1 Вар.1	4,8	C1-1	C1-1	C1-1	C4-2
	2-2 Вар.1	5,4	C4-1	C4-2	C4-2	C4-2
	1-1 Вар.2	6,0	C4-1	C4-2	C4-2	C4-2
	2-2 Вар.2	6,6	C5-1	C5-2	C5-2	C5-2



На монтажной схеме указана только базовая часть марки связи.
Полная марка связи принимается по ключу на данном листе

			1.420.5-21.01.020		
Зав. отд.	Робинзон	Рис	Ключ для подбора марок и монтажная схема связей по колоннам для здания типа У с пролетами 12 м	Стандарт	Лист
И.инж.	Морозов	Темприн		Р	
Л.инж.пр.	Полоцкий	Темприн			
Р.инж.ст.	Федоскин	Темприн			
Т.инж.	Смирнова	Темприн			
			ЦНИИПРОМЗДАНИИ		

Продольная стена



Торцовая стена

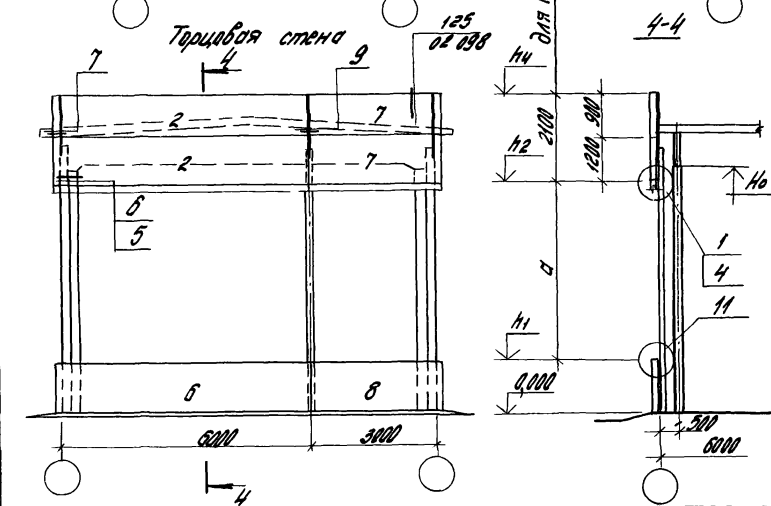


Таблица данных разбивки стеновых панелей

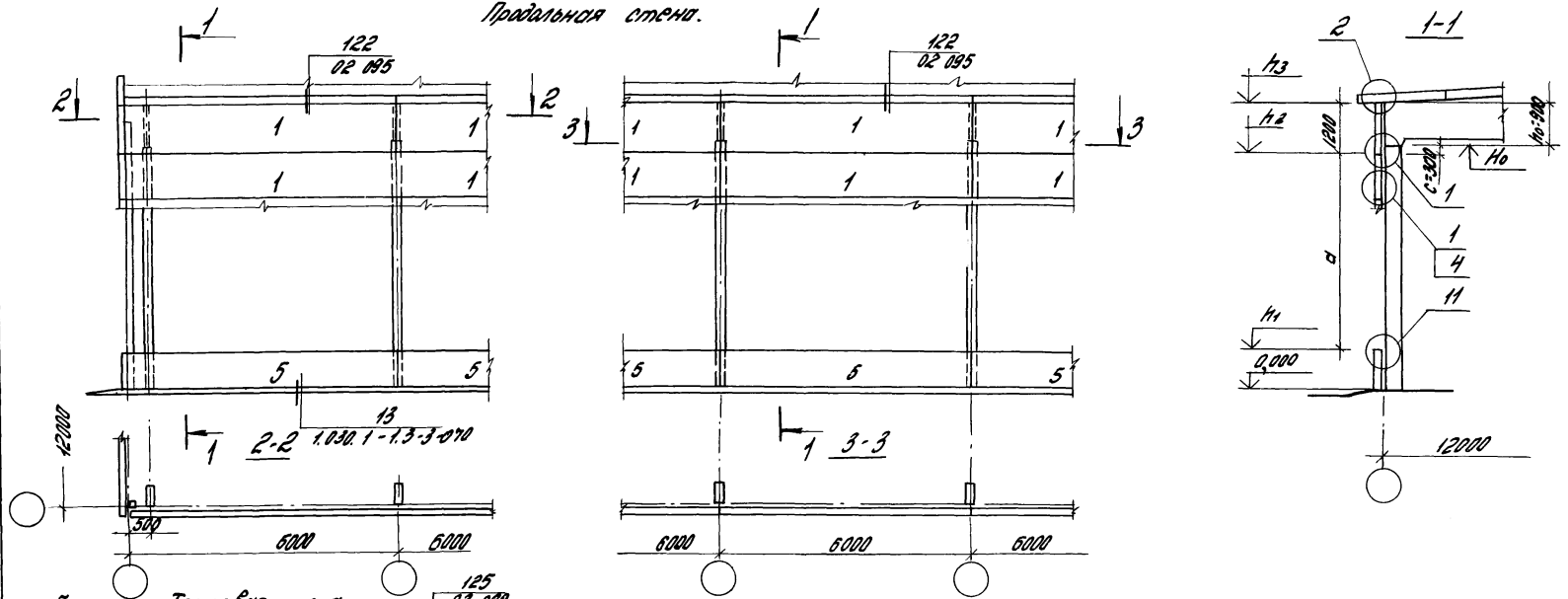
Высота этажа (проектная высота колонны), м	Нормативная высота этажа по опоре, м	Отметки					Размеры, м	
		Верхняя точка, м	Верхняя панель стены, м		Верхняя отметка по колонне, м			
			h1	h3		h4	h5	h2
h0	h0	h1	h3	h4	h5	h2	a	c
4,8	0,6	1,2	5,4	6,3	-	4,2	3,0	0,6
	0,9	1,2(0,9)	5,7	6,6	-	4,5	3,3(3,6)	0,3
6,0	0,6	1,2(0,9)	6,6	7,5	-	5,4	4,2(4,5)	0,6
	0,9	1,2(0,9)	6,9	7,8	-	5,7	4,5(4,8)	0,3

1. Марки панелей, соответствующие условным номерам, приведены в документе 01.11.11... и т.д.
2. Ключ пазового узла по условным номерам (1...4) см. в док. 02.000.1.3
3. Размеры в скобках для h1 = 0,9 м

Зад. отв.	Разработчик	Проект	1.420.5 - 21.01.121		
И.И.И.	М.И.И.	Т.И.И.	Стена разположения стено-вых панелей и узлов их крепления.	Стр. 1	Лист 1
С.И.И.	С.И.И.	С.И.И.	Тип здания (этап строительства)	Ц.И.И.ПРОМ.ЗДАНИЙ	
Техник	Строитель	Проектант	Пролет 9 м.		

Ц.И.И.ПРОМ.ЗДАНИЙ

1. Высота балки на опоре $h_0 = 900$ мм
 Прямая стена.

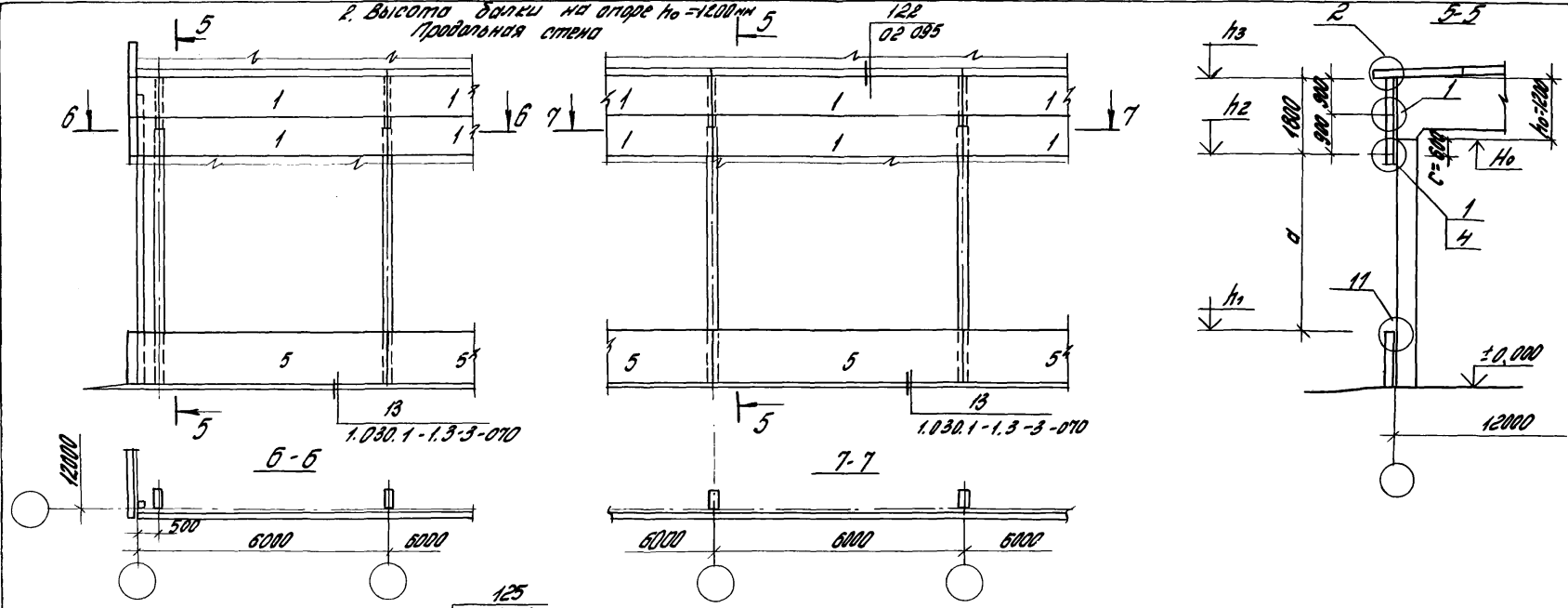


1. Таблицу данных для разработки стеновых панелей смотри на листе 2.
 2. См. примечания на листе 01 Д21.

Задана	Рядовой	Рядовой							
1. Имя	Морозов	Толочка							
П.инж. по	Толочков	Толочка							
Руч. эр	Федотин	В.Ф.							
Техник	Смирнова	В.Ф.							
						1.420.5-21.01 Д22			
						Схема расположения стеновых панелей и узлов их крепления.			
						Тип здания I (отопленное)			
						Пролет 12 м			
						Станция Лист			
						Р 1 2			
						ЦНЦПРОМЗДАНИИ			

2. Высота балки на опоре $h_0 = 1200$ мм
Продольная стена

122
02 095



Торцовая стена

125
02 098

8-8

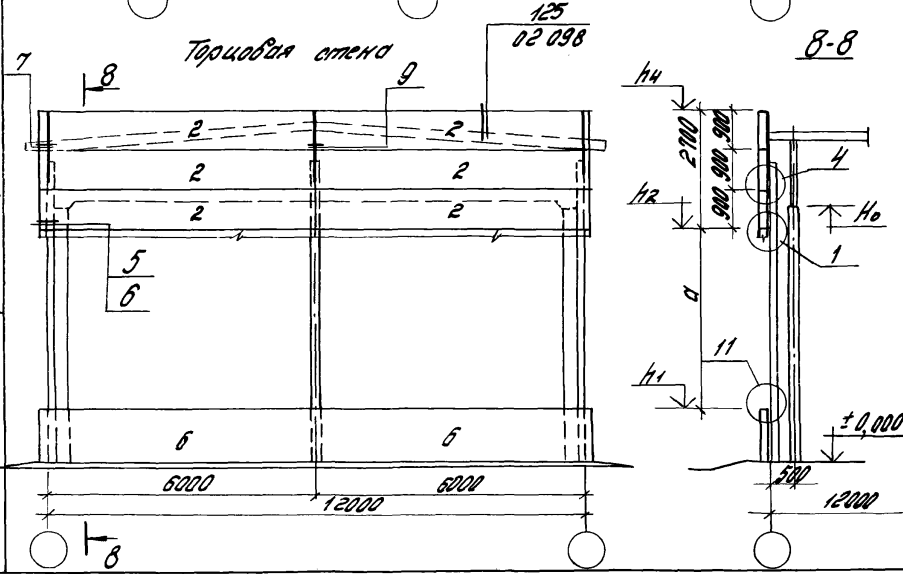
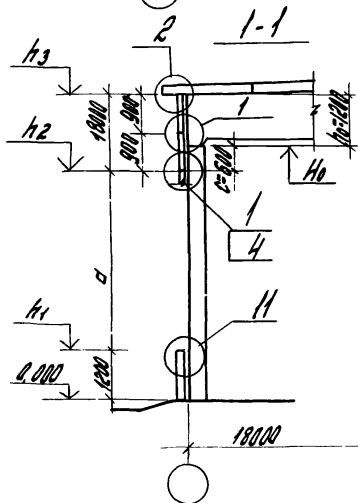
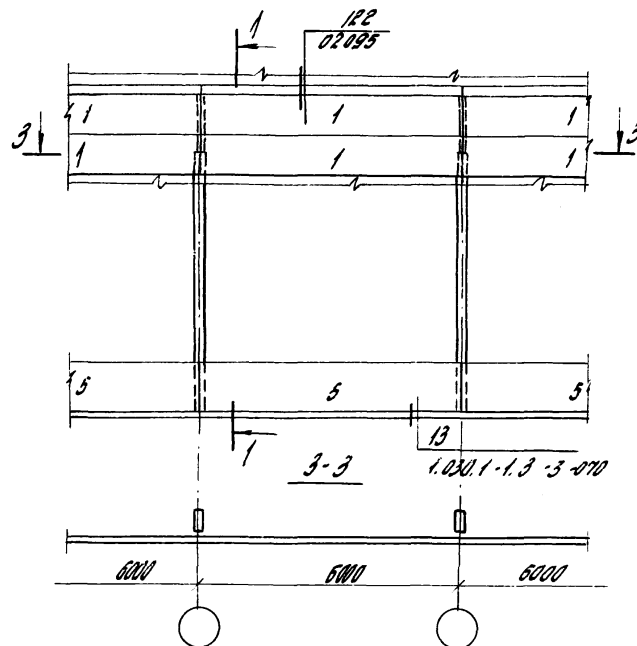
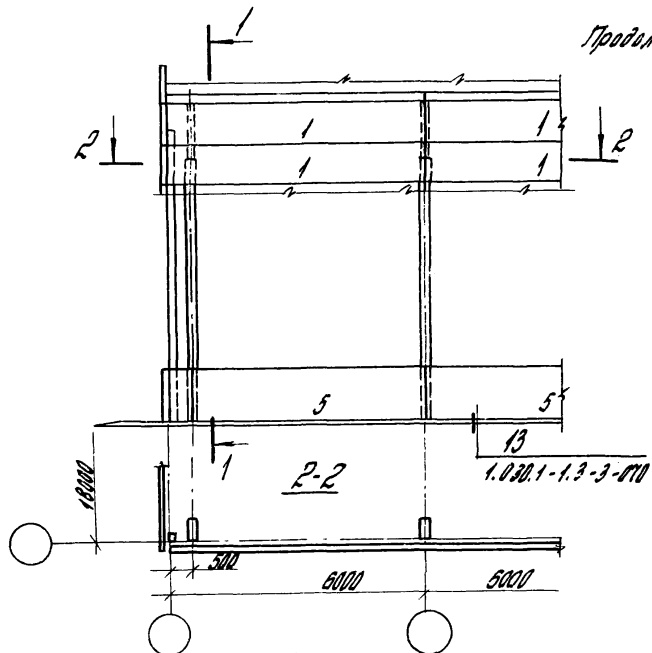


Таблица данных для разбивки стеновых панелей

Высота этажа (отметка верха колонны)	Начальная высота балки на опоре, м	Отметка, м					Размеры, м	
		Верх цоколя	Верх панели стены продольной	Верх панели стены торцовой	Верх панели на колонне	а	с	
h_0	h_0	h_1	h_2	h_3	h_4	h_5		
6.0	0.9	1,2(0.9)	6.9	7.8	—	5.7	4,5(4.8)	0,3
	1.2	1,2(0.9)	7.2	8.1	—	5.4	4,2(4.5)	0,6
7.2	0.9	1,2(0.9)	8.1	9.0	—	6.9	5,7(6.0)	0,3
	1.2	1,2(0.9)	8.4	9.3	—	6.6	5,4(5.7)	0,6

Услов. № 1000. Разбивка этажа. Внутр. шифр №

1.420.5-21.01.022 Лист 2



1. Таблицу данные для разработки стеновых панелей см. на листе 2.

2. См. примечания на докум №121.

1420.5-21 01 Д 23					
Зад. отд.	Разработка	Проект	Стена расположения стено-	Таблица	Лист
И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	вых панелей и узлов их креп-	Р	1
И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	ления		2
И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	Тип здания I (отопливаемый)	Ц.И.И.И.И.И.И.И.И.И.	
И.И.И.И.	И.И.И.И.	И.И.И.И.	пролет 18 м		

Торцовая стена

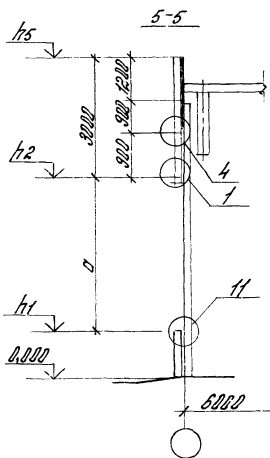
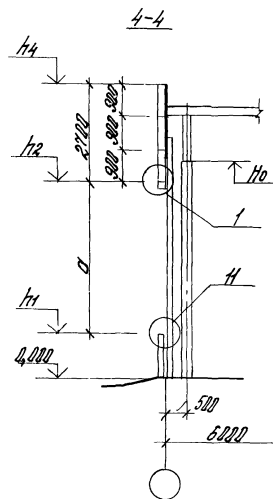
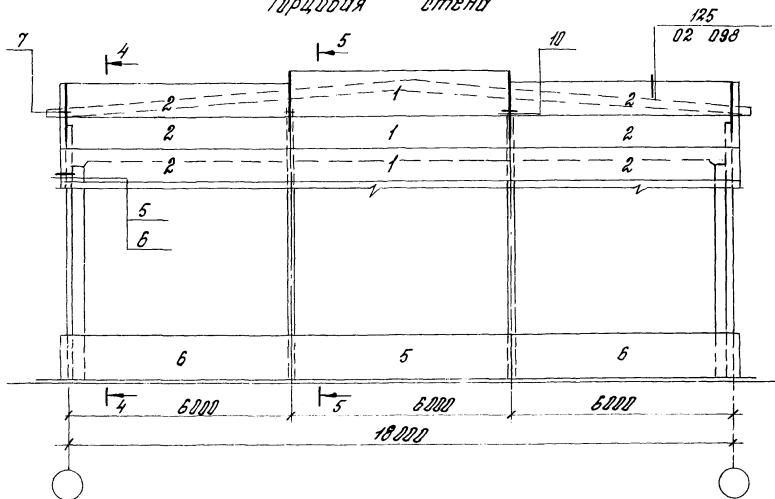


Таблица данных для разработки стеновых панелей

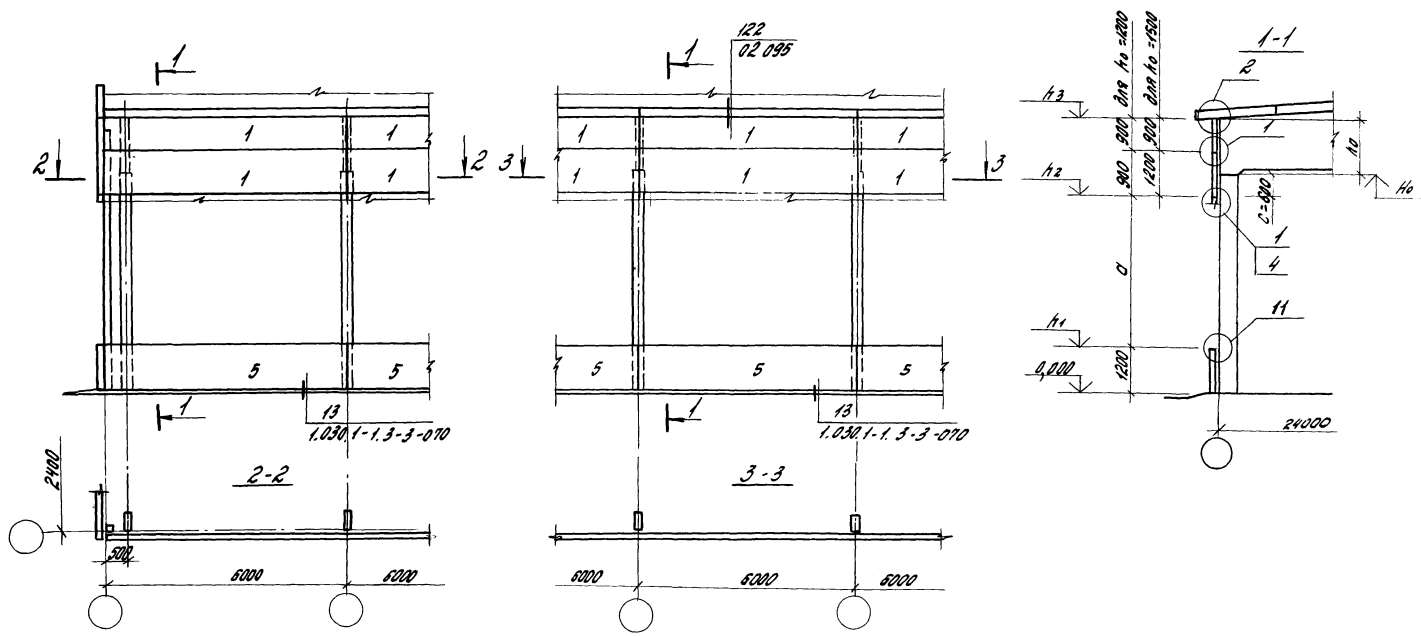
Высота этажа (отметка верха колонны)	Нижняя отметка пола по уровню, м	Отметки, м					Размеры, м	
		Верхняя цокольная	Верх панели стены		Верх карниза на колонне	а	с	
h0	h0	h1	h3	h4	h5	h2		
6,0	4,2	1,2 (0,9)	7,2	8,1	8,4	5,4	4,2 (4,5)	0,5
7,2	4,2	1,2 (0,9)	8,4	9,3	9,6	6,6	5,4 (5,7)	0,5

Имя, № подл. Подпись и дата. Серия черт. №

1.420.5 - 21.01 Д23

лист
2

Гребенчатая стена



1. Таблицу данных для разработки стеновых панелей см. на листе 2.
2. См. примечания на докум. 01.021

			1.420.5 - 21.01.024			
Зав. отд.	Рядинавич	Рядинавич	Схема расположения стено-вых панелей и узлов их крепления. Тип здания Т (атомлибная) лист 24 м.	Листов	Лист	Листов
Н.К.В.М.	Морозов	Голынки		1	1	2
Г.И.М.М.	Татаркин	Голынки				
Ф.И.С.Р.	Федотович	ВРБЗ				
Г.И.И.И.	Синица	ВРБЗ				

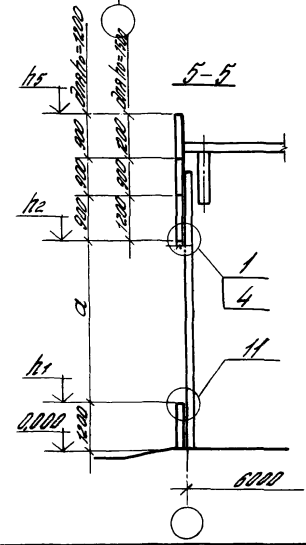
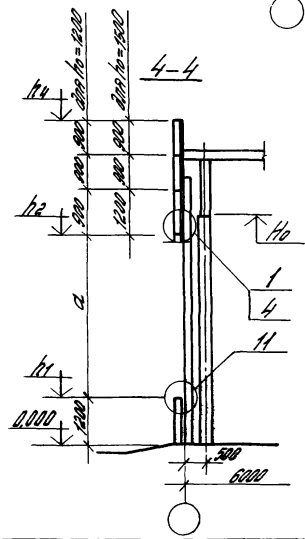
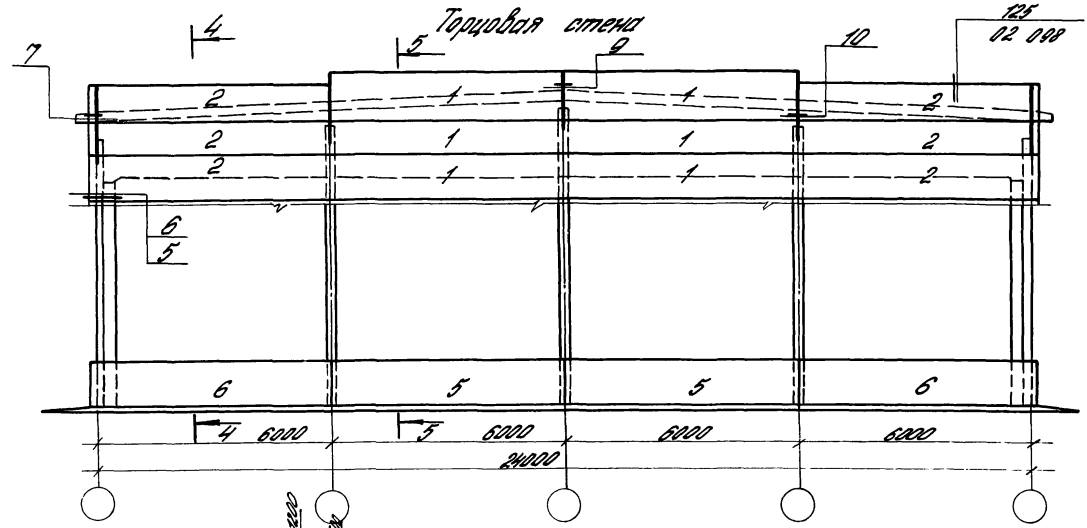


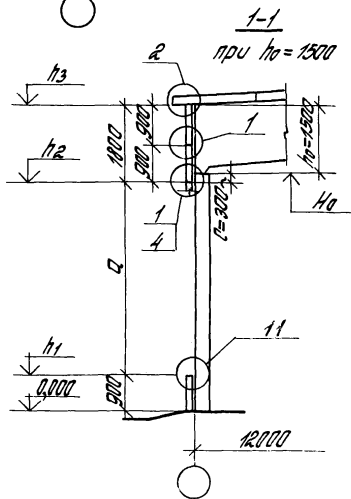
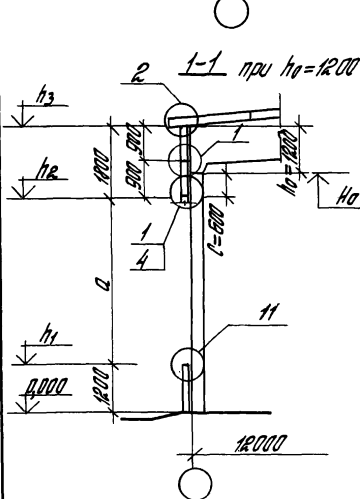
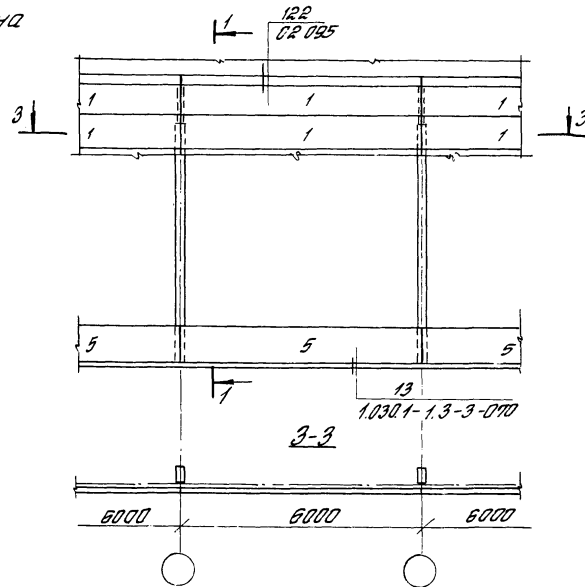
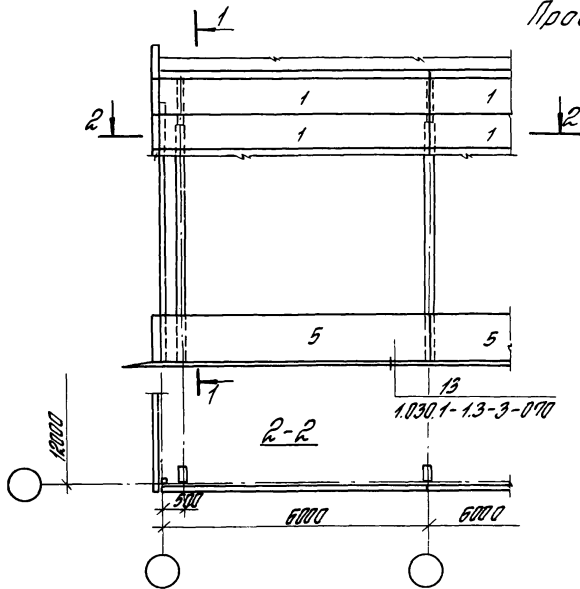
Таблица данных для разработки стеновых панелей

Высота этажа (отметка пола каменки)	Нормативная высота блока по оглоде, м	Отметка, м					Размеры, м	
		Длина панелей стены		Длина карниза по стене		a		
		по длине	по ширине	по длине	по ширине			
h0	h0	h1	h2	h3	h4	h5	h6	
6,0	1,2	12,000	7,2	8,1	8,4	5,4	4,2(4,5)	0,6
	1,5	12,000	7,5	8,4	8,7	5,4	4,2(4,5)	0,6
7,2	1,2	12,000	8,4	9,3	9,6	6,0	5,4(5,7)	0,6
	1,5	12,000	8,7	9,6	9,9	6,6	5,4(5,7)	0,6

Масштаб: 1:20

14205-21.01 Д.24

Продольная стена



1. См. примечания на листе 01 Д21.
2. Таблицу данных для разбивки стеновых панелей см. на листе 2.

1.420.5-21.01 Д25					
Зав. отд. Радиович	10.2021	1	Схема расположения стеновых панелей и узлов их крепления.		Итого
Н. ванга	Маслов	Топорки	Р	А	К
П. Шиняев	Сидорова	Топорки	Чит. здание Т. (отопл. и вент.) с панельями 12 м.		ЦНИИПРОМЗДАНИЙ
Рык. гр. Редькин	Васильев	Топорки			
Пеня	Смирнова	Топорки			

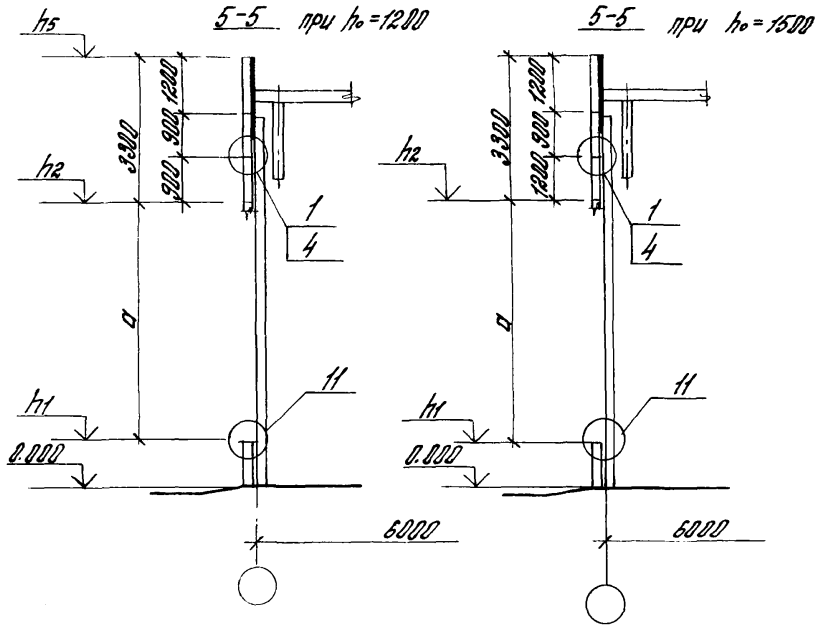
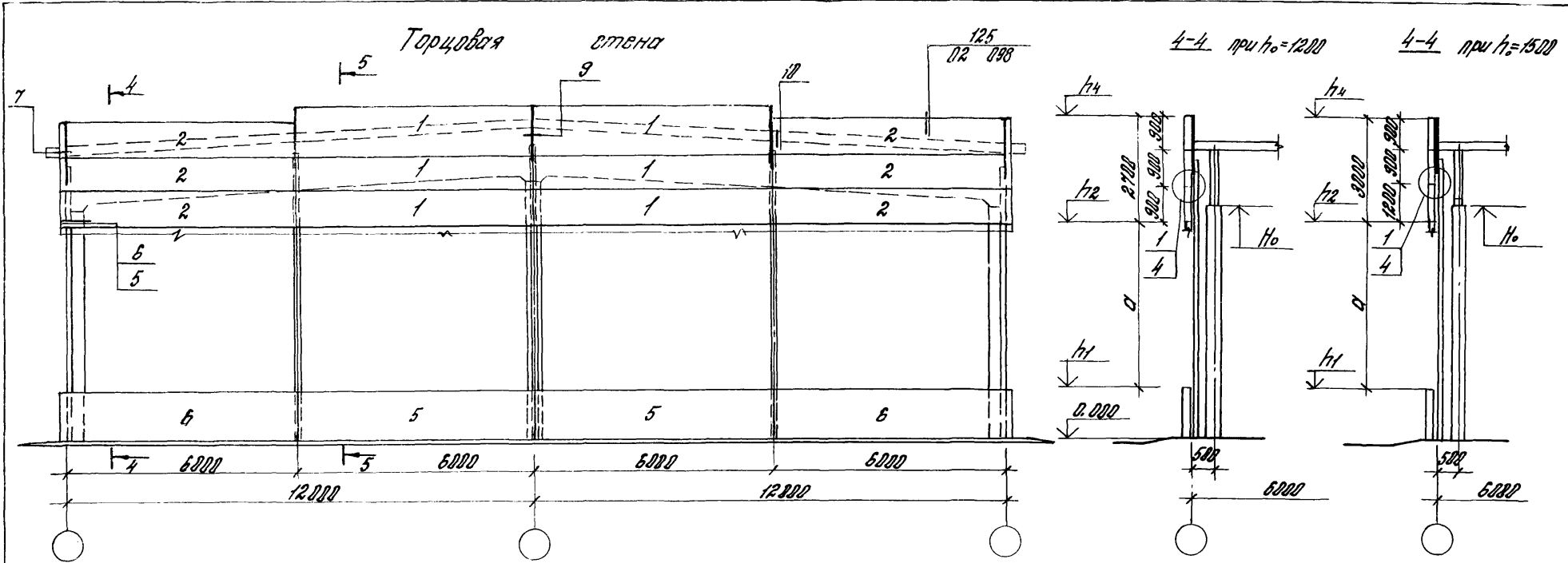


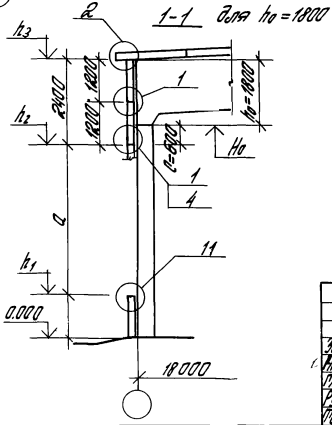
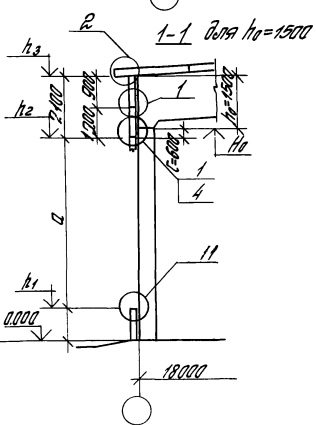
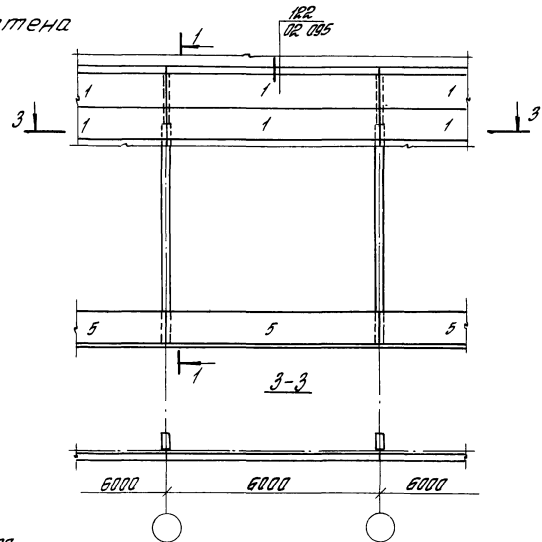
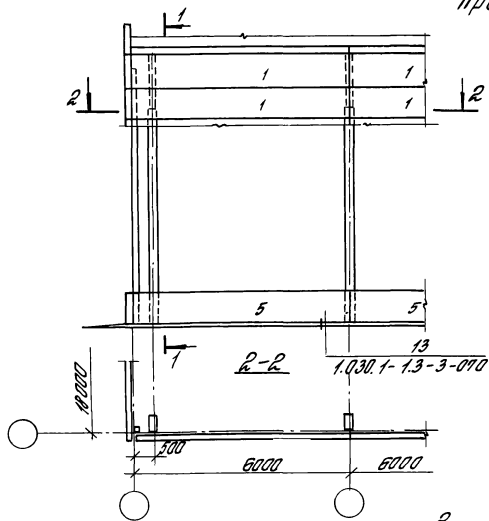
Таблица данных для разбивки стеновых панелей.

Высота этажа (отметка верха колонны)	Номинальная высота блока на опоре	Отметки					Размеры	
		Верх колонны	Верх панелей стены		Верх крепления потолка			
			h1	h3		h4	h5	σ
6.0	1.2	1.2(0.9)	7.2	8.1	8.4	5.4	4.2(4.5)	0.6
	1.5	1.2(0.9)	7.5	8.4	8.7	5.4	4.2(4.5)	0.3
7.2	1.2	1.2(0.9)	8.4	9.3	9.6	6.6	5.4(5.7)	0.6
	1.5	1.2(0.9)	8.7	9.6	9.9	6.6	5.4(5.7)	0.3

Числ. и прогн. Разбивка и высота. Высот. инв. 1:1

1.420.5 - 21.01 Д25 Лист 2

Пробольная стена



1. Таблицу данных для разбивки стеновых панелей см. на листе 2.
 2. См. примечания на док. 01 ДР1.

			1.420.5-21.01 Д.25		
Заб. отд. Проект Инженер Физ. ч. Техник	Разработчик Проверен Утвержден Инженер	Дата 1982	Схема расположения стено- вых панелей и узлов их крепления Тип здания II (сталинское) с пролетами 18м		
			Страна	Лист	Листов
			Р	7	2
			ЦНИИПРОМЗАДАНИЙ		

Парциальная стена

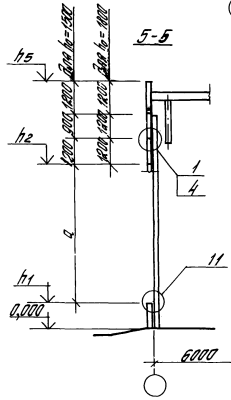
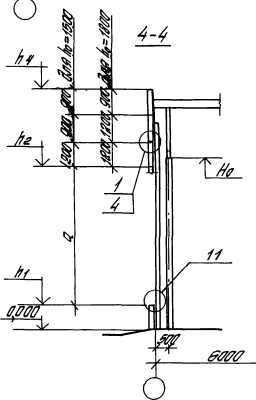
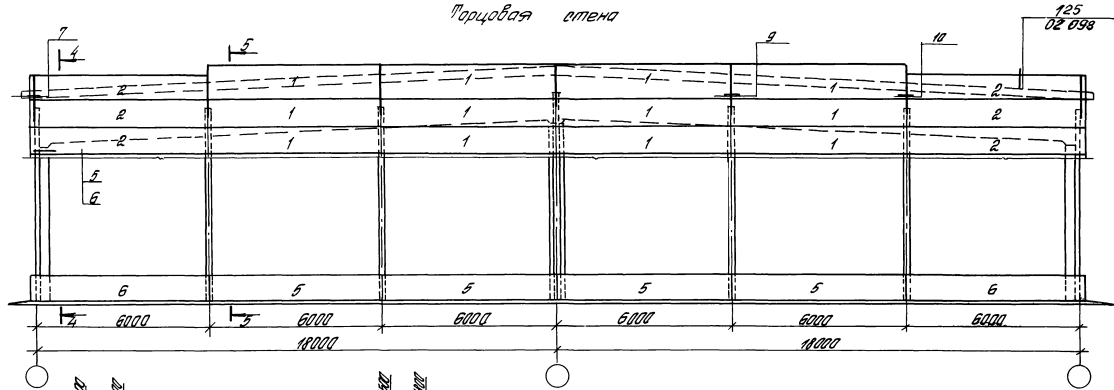


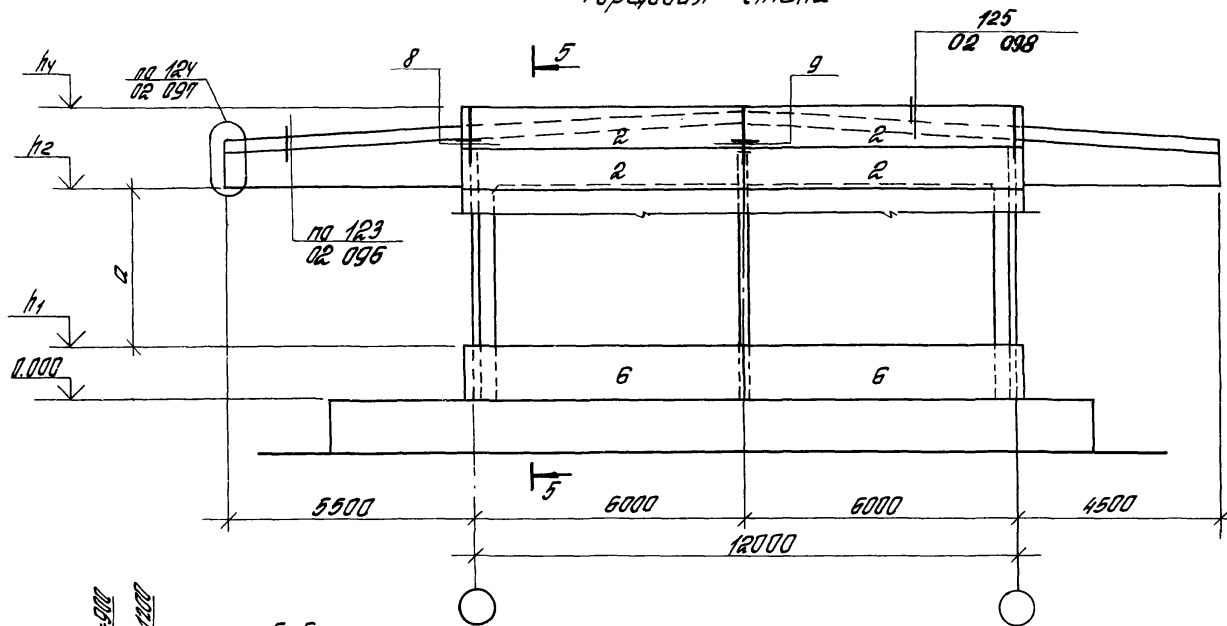
Таблица данных для разработки стеновых панелей

Высота этажная (отделенная верхняя каюта)	Номинальная высота стелы по проекту, м	Отметки, м				Верх каюта	Размеры, м	
		Верх 41/10/19	Верх панелей стены по факту	Верх тарбовоз	Верх каюта по калитке		a	c
h0	h0	h1	h3	h4	h5	h2	a	c
6,0	1,5	1,2(0,9)	7,5	8,4	8,7	5,4	4,2(4,9)	0,6
	1,8	1,2(0,9)	7,8	8,7	9,0	5,4	4,2(4,9)	0,6
7,2	1,5	1,2(0,9)	8,7	9,6	9,9	6,6	5,4(5,7)	0,6
	1,8	1,2(0,9)	9,0	9,9	10,2	6,6	5,4(5,7)	0,6

Шкала: 1:50. Изготовлено в ЦНИИИ. Дата: 1982 г.

1.420.5-21.01 Д.26 Лист 2

Торцовая стена



5-5

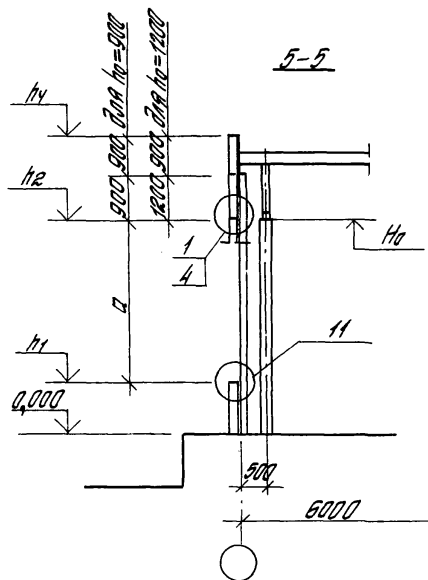


Таблица данных для разбивки стеновых панелей

Высота этажа (отметка верха колонны)	Номинальная высота балки на опоре, м	Отметки, м					Размеры, м	
		верха цоколя	верха панелей стены		верха крепления на колонне			
			проходной	торцовой				
h0	h0	h1	h3	h4	h5	h2	a	c
4,8	0,9	1,2 (0,9)	5,7	6,6	—	4,8	3,5 (3,9)	—
	1,2		6,0	6,9	—			
6,0	0,9	1,2 (0,9)	6,9	7,8	—	6,0	4,8 (5,1)	—
	1,2		7,2	8,1	—			

Инд. № 1000. Подпись и дата. Конт. № 10

1.420.5-21.01 Д27 Лист 2

Торцовая стена

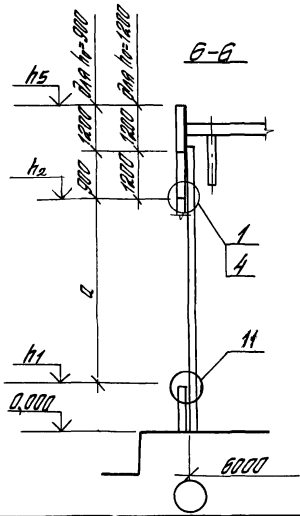
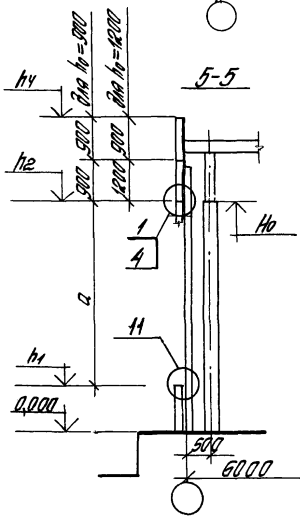
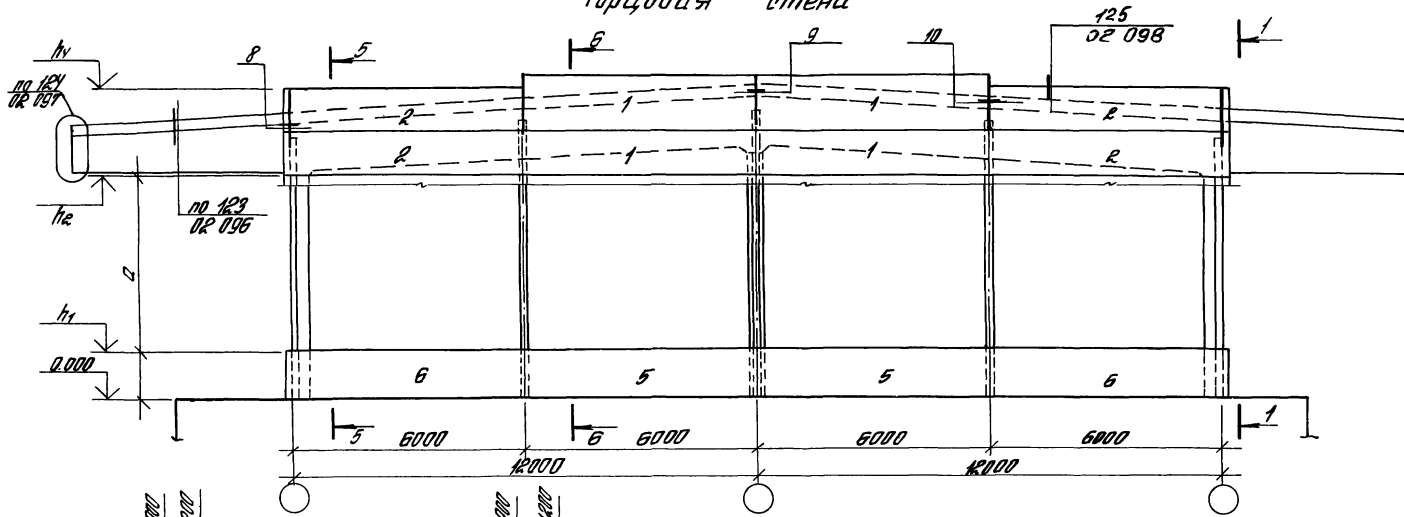


Таблица данных для разбивки стеновых панелей

Высота этажа (определена сверху колонны)	Иллюминированная высота балки на опоре, м	Отметки, м					Размеры, м	
		Верхушка цоколя	Верхушка панелей стены			Верхушка обшивки на колонне		
			h1	h3	h4		h5	h2
h0	h0	h1	h3	h4	h5	h2	a	c
4,8	0,9	1,2 (0,9)	5,7	6,6	6,9	4,8	3,6 (3,9)	—
	1,2		6,0	6,9	7,2			
5,0	0,9	1,2 (0,9)	6,9	7,8	8,1	6,0	4,8 (5,1)	—
	1,2		7,2	8,1	8,4			

Разрез 1-1 от. на листе 1.

Страна: Россия. Проект: 1:200. Архитектор: И.И. Иванов. Инженер: А.А. Петров.

1.420.5-21.01 Д.28

Лист 2

Схема 5

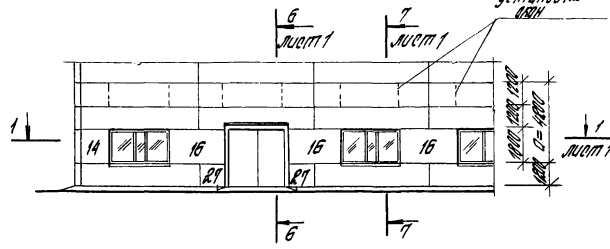


Схема 6

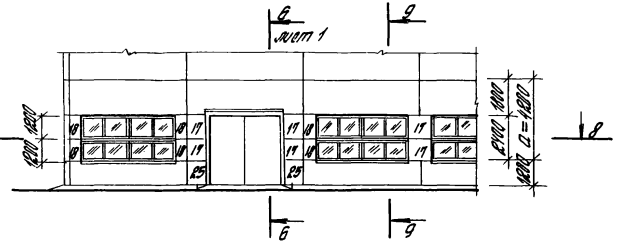


Схема 7

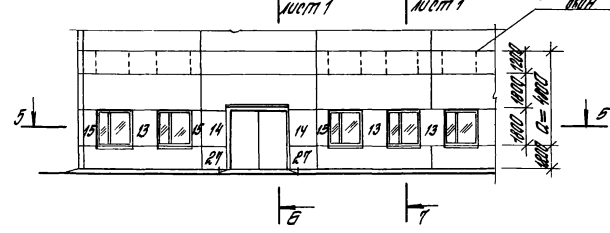


Схема 8

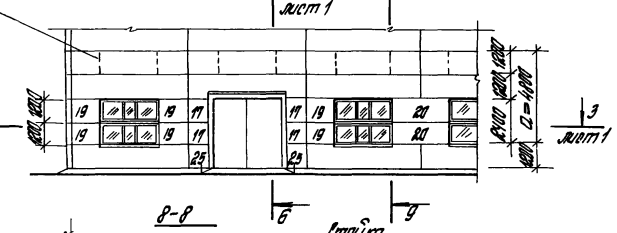
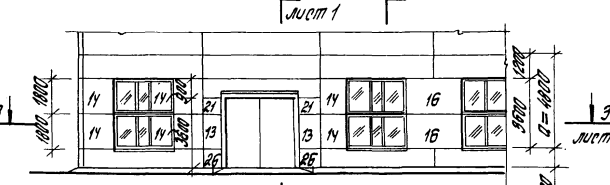
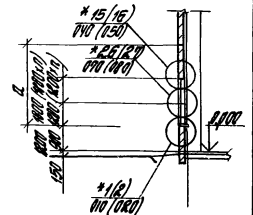


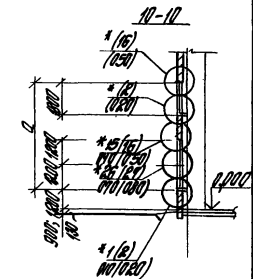
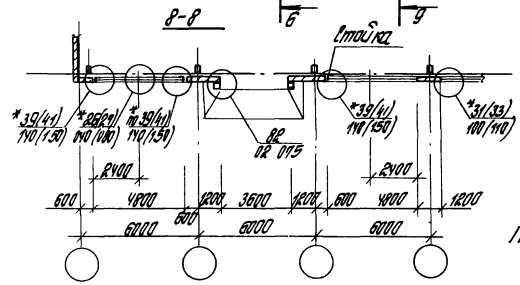
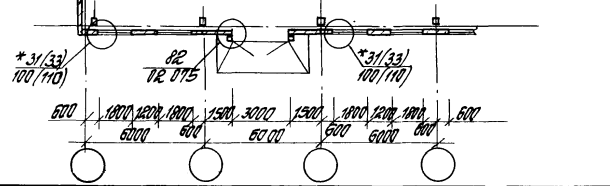
Схема 9



9-9



5-5



Примечания см. на листе 3.

1.420.5-21.01 Д.29 Лист 2

ЧИСЛО ЛИСТА ПОДПИСЬ И ВОЗРАСТ АВТОРА

Схема 10

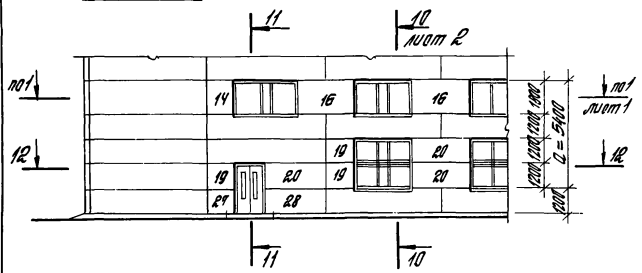


Схема 11

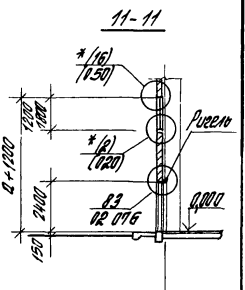
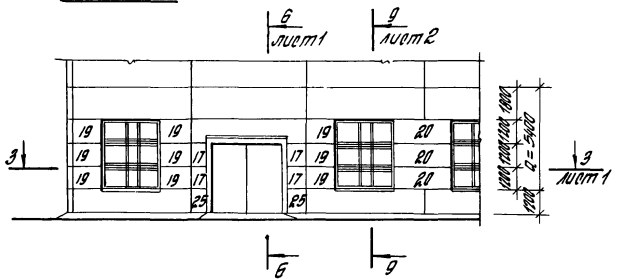


Схема 12

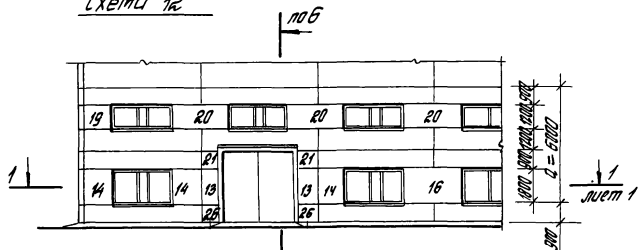


Схема 13

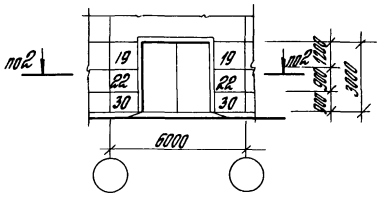
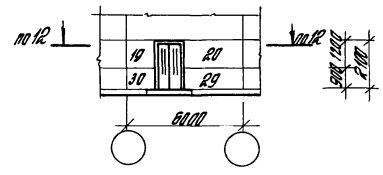
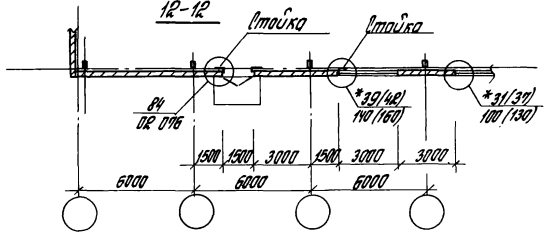


Схема 14



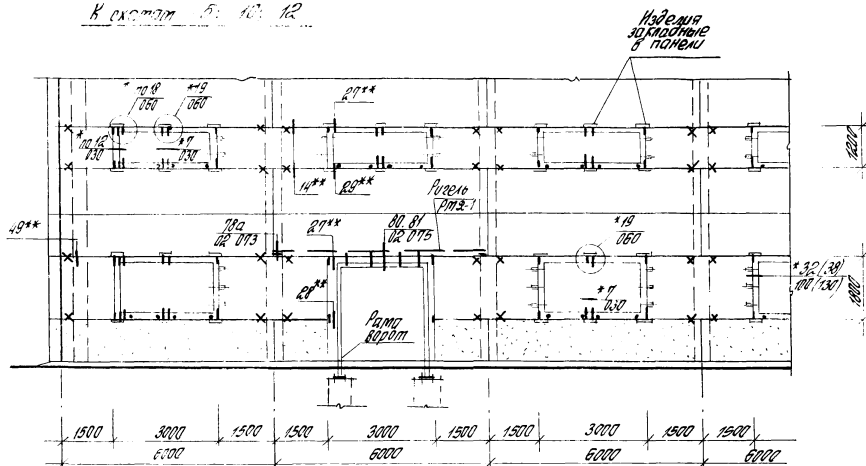
12-12



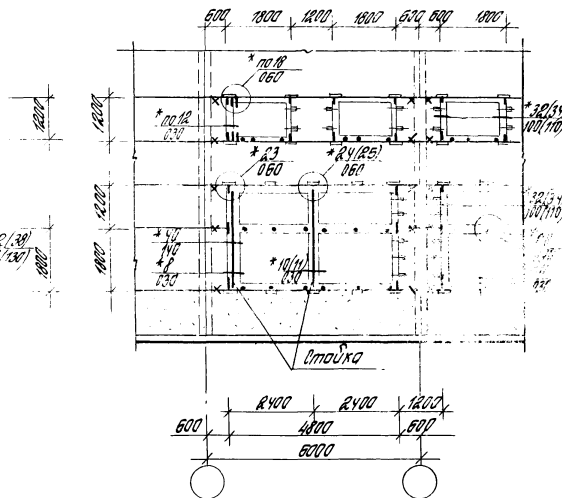
1. Значения „а“ приняты по докум. 01 Д21... 01 Д28.
2. Марки панелей принимаются по докум. 01 НИИО... 01 НИИЧ соответственно узлобному номеру, приведенному на схеме.
3. Узлы, отмеченные звездочкой, даны по выпуску 1 серии 2.436-17.
4. Узлы, отмеченные двумя звездочками, даны по выпуску 3-3 серии 1.030.1-1.
5. Марка ригеля принимается по таблице на докум. 02 073.

1.420.5-21.01. Д29 Лист
3

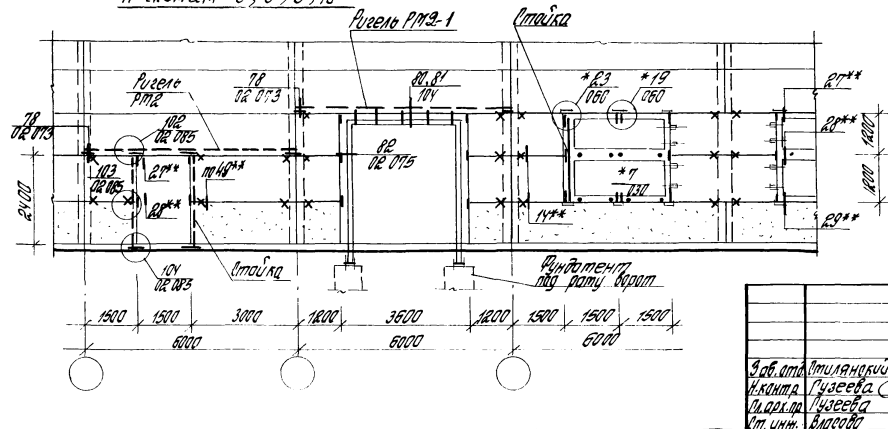
К схемам 5; 10; 12



К схемам 4; 6; 7



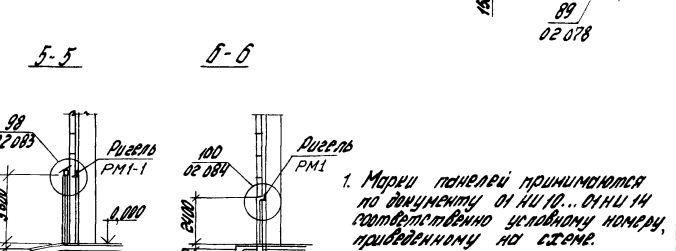
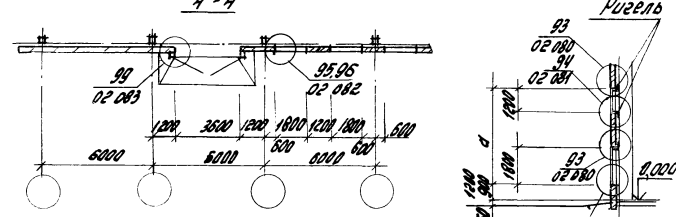
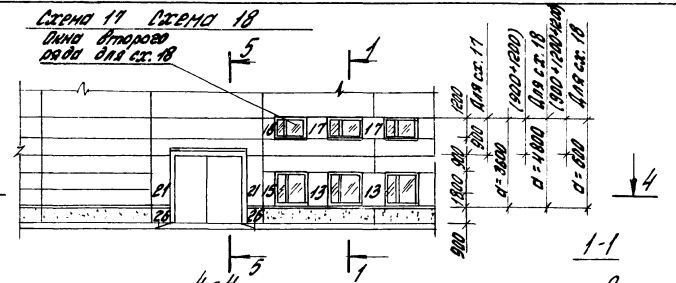
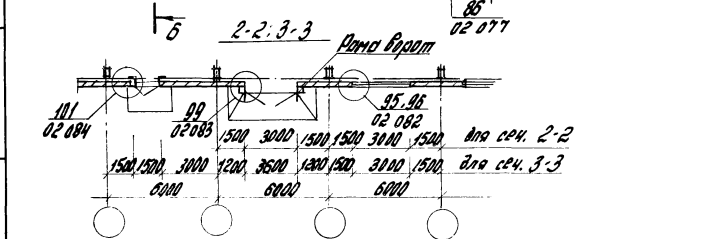
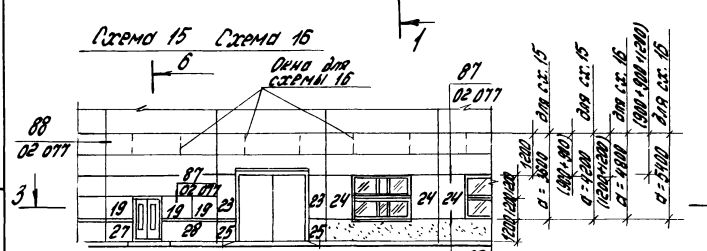
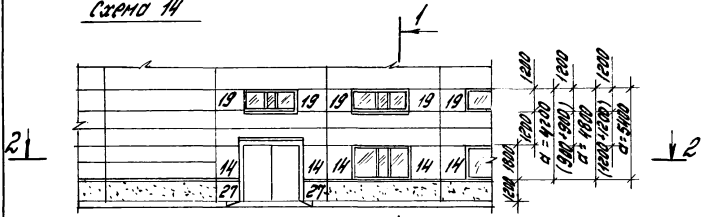
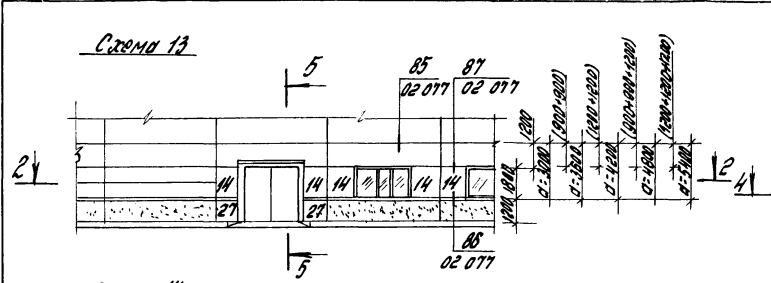
К схемам 3; 8; 9; 10



1. Узлы, отмеченные звездочкой, даны по выпуску 1 серии 2.430-11.
2. Узлы, отмеченные двумя звездочками, даны по выпуску 3-3 серии 1.030. 1-1.
3. Решения монтажных схем 1, 2, 11, 13, 14 аналогичны приведенным на данном листе.
4. Решетки РМ2 и РМ2-1 см. на док. 2.73.

ШД.А.С.П.П. Изделия и детали вальцовые № 2

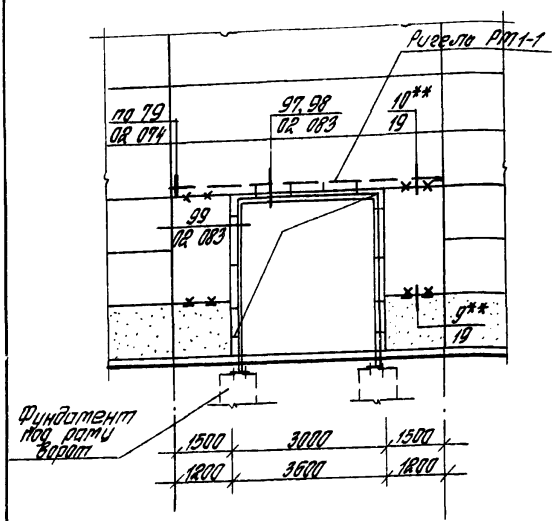
			1.420.5-21.01 Д.30		
Зав. ата	Исполн.	Провер.	Монтажные схемы установки и крепления простенков, окон, входов в двери в стенах из арболита тип зданий I; II; V.	Итого	Лист
И.И.И.И.	С.С.С.С.	В.В.В.В.		Р	1
И.И.И.И.	С.С.С.С.	В.В.В.В.	И.И.И.И.	ЦНИИПРОТЗАДАНИИ	



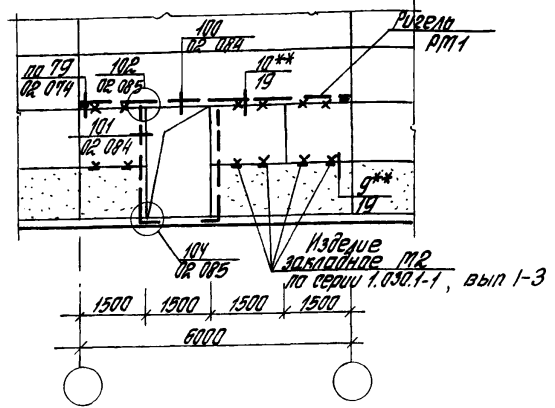
1. Марки панелей принимаются по документу от НИИ 10... Окна 14 соответственно условному номеру, приведенному на схеме.
2. Ригели РМ1 и РМ1-1 принимаются по таблице на док. 01Д32

1.420.5-21.01 Д31		Стр. 1	Лист 1
Зав. про. Смирновский	И.И.	Схемы 13...18	
Н. Коротко	Г. Черныш	Сборочные окна в разном варианте исполнения из различных марок панелей	
В.А. Орлов	Г.И. Черныш	для здания г. П. И. В.	
Ст. техн. Блисслова	В.А. Черныш		

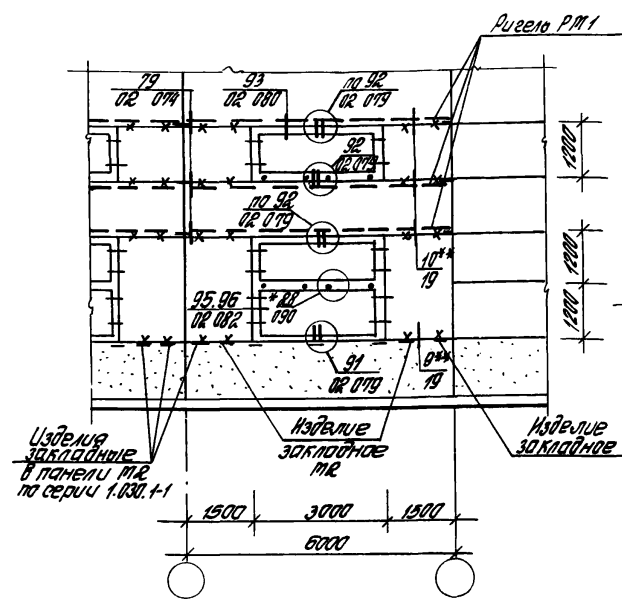
К схемат 13... 18



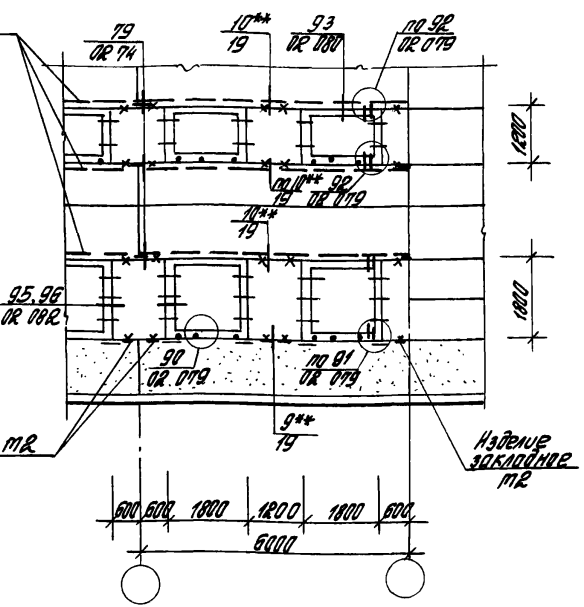
К схемат 15; 16



К схемат 13... 16



К схемат 17; 18



1. Узлы, отмеченные звездочкой, см. в вып. 1 серии 2.435-17.
2. Узлы, отмеченные двумя звездочками, см. вып. 0 шифра 167-79.
3. Ригели РМ1 и РМ1-1 принимаются по таблице на данном листе.
4. Ригели рассчитаны на установку не более двух панелей по высоте и на давление ветра IV ветрового района.

Положение ригеля	Марка ригеля	Размеры ригеля	
		Сечение	Длина, мм
Уверных и оконных проемов	РМ1	Узлоак 110x8 ГОСТ 8509-72* Вст 3кл 2 ГОСТ 380-71*	5900
У проемов вварят	РМ1-1	Узлоак 110x9 ГОСТ 8509-72* Вст 3кл 2 ГОСТ 380-71*	5900

1.420.5-21.01 Д32

Зав. отд. Милановский Н.Канит И.Сар.на И.Сар.на И.Сар.на	Монтажные схемы установки и крепления пластмассовых, окон, встав и дверей в стеновых и оконных панелях тип зданий I, II, IV, V	Листов	Листов
		Р	Т
		ЦНИИПРОМЗДАНИЙ	

ИЗМ. № 1-1988

Схема 19

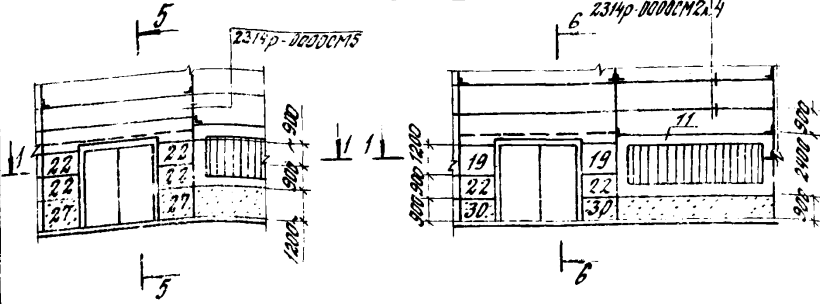


Схема 21

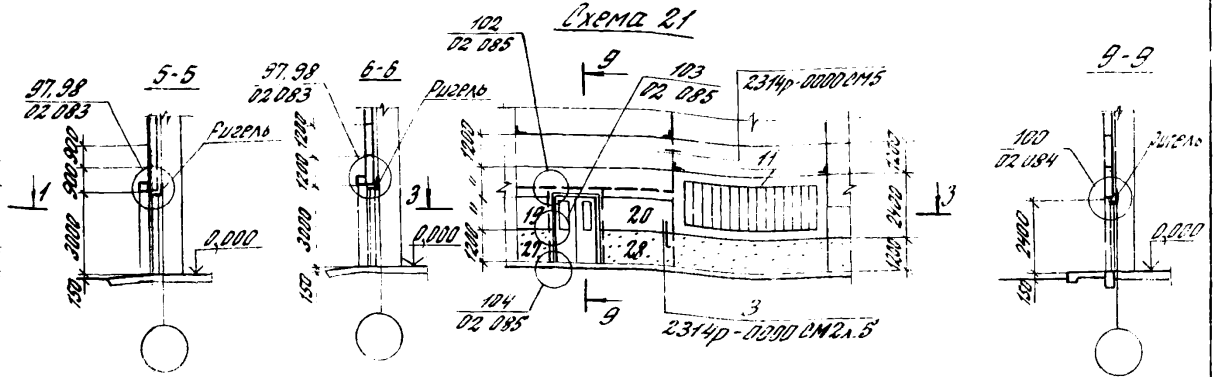


Схема 20

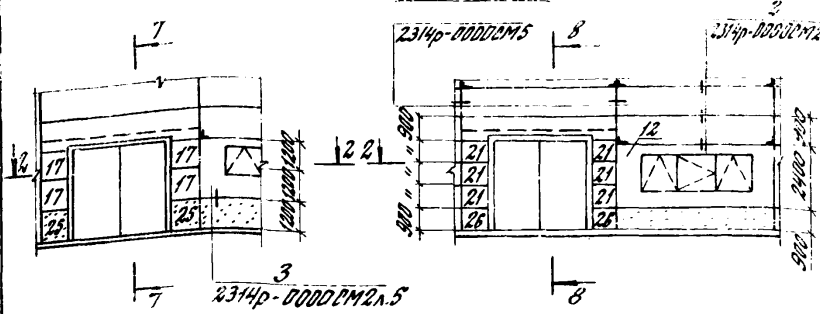
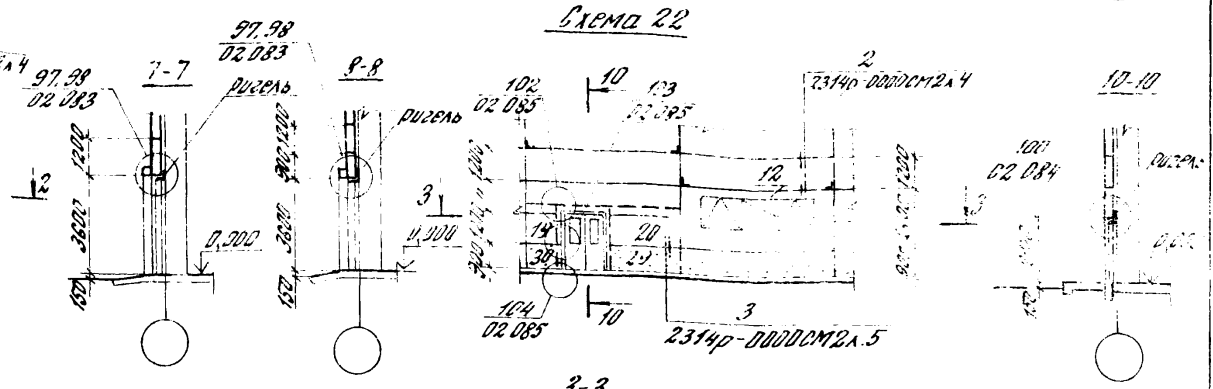
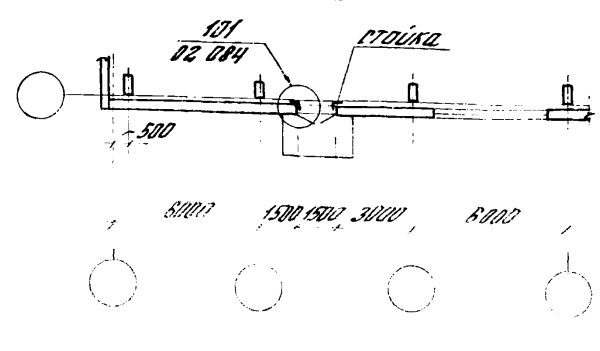
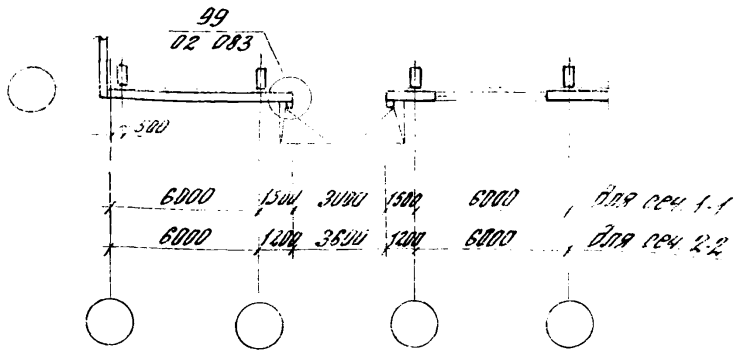


Схема 22



1-1, 2-2

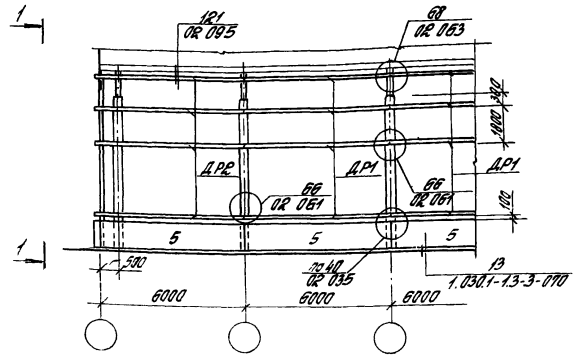
3-3



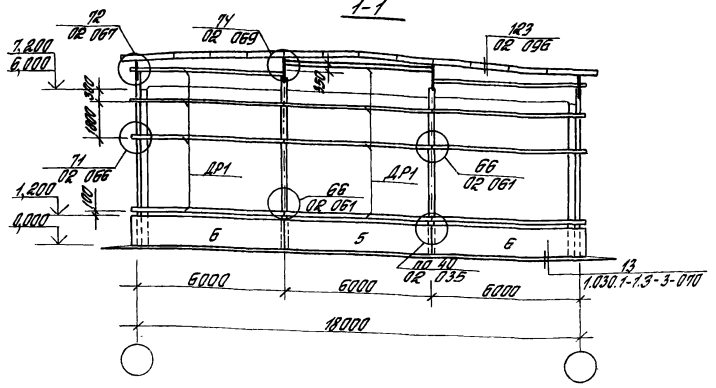
1. Марки панелей принимать по докум. от НИИ... от ИИИИИ соответственно установленному номеру, приведенному на схемах.
2. Марка риселя принимается по таблице на документе от ВТД.

1.420.5 - 21.01 д.33			Стр.	Лист	Листов
Зав. отд.	Рольманов	Вас.	Р		1
Н. контр.	Морозов	Вас.	Схемы 19...22 Сопряжение дверей и ворот со стенами из алюмин. панелей тип зданий I, II, IV, V		
Т. док. пр.	Гузевский	Вас.			
Рис. гр.	Федоткин	Вас.			
Инженер	Полынов	Вас.	ЦНИИПРОМЗДАНИИ		

Продольная стена



Торцовая стена
Пролет здания 18 м



Торцовая стена
Пролет здания 12 м

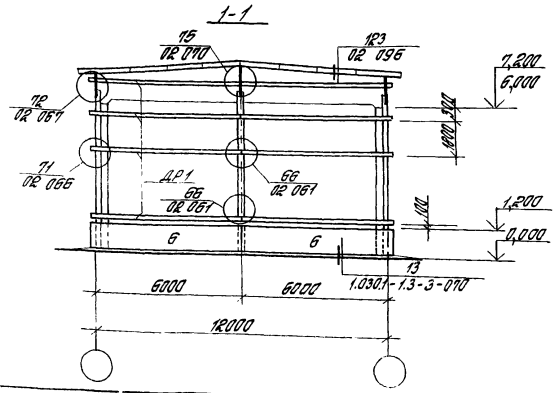


Таблица подбора сечений ригелей

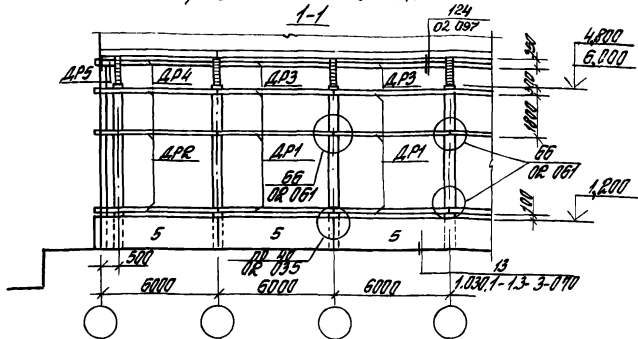
Ветровая район	Марка ригеля	Шар ригелей	Сечение ригелей мм	Защита, окрашивание на документе
I, II	ДР1-1... ДР5-1	1800	140x170	01 Д.34...
III, IV	ДР1-В... ДР5-2		140x190	01 Д.36
I-IV	ДР5		90x140	01 Д.37

Рабочие чертежи ригелей разрабатываются в конкретном проекте. Сечения ригелей принимаются по таблице на настоящем листе, длина ригелей - по монтажной схеме конкретного проекта. Крепления ригелей назначаются согласно узлам на документах 02 061... 02 070.

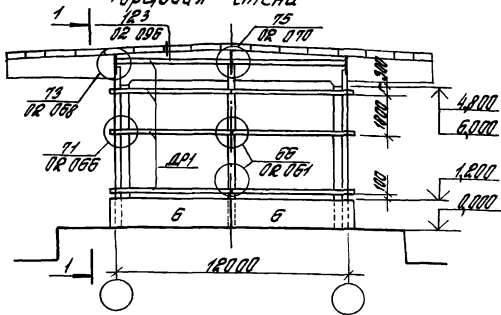
1.420.5-21.01 Д.34

Зав. отд. И.А. Сидорова	Инженер И.А. Сидорова	Рисовал Г.И. Сидорова	Взета распорка ригелей тип здания III (неметаллизируем) с пролетами 12, 18 м	Лист 2	Лист 3	Лист 4
Инженер И.А. Сидорова	Инженер И.А. Сидорова	Инженер И.А. Сидорова		ЦНИИПРОМСТАНДИИ		

Продольная стена 1-1



Торцовая стена



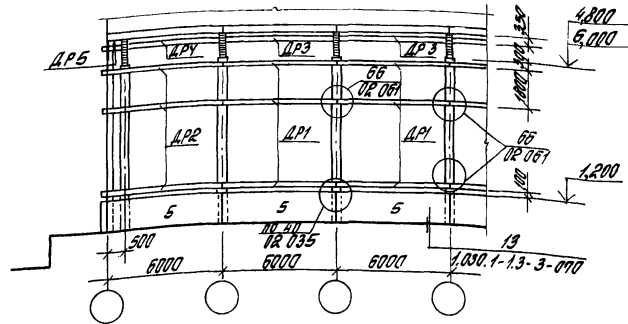
Таблицу подбора сечений ригелей см. на докум. 01 Д34

1.420.5-21.01 Д35

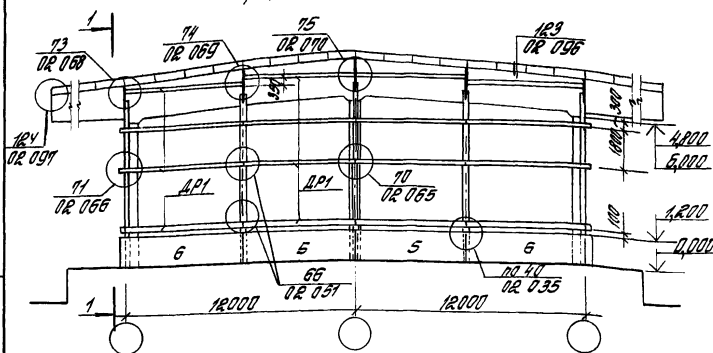
Схема расположения ригелей факелка тип здания I (неаттапливаемое) Пролет 12 м

Сталь Лист Листов
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Продольная стена 1-1



Торцовая стена



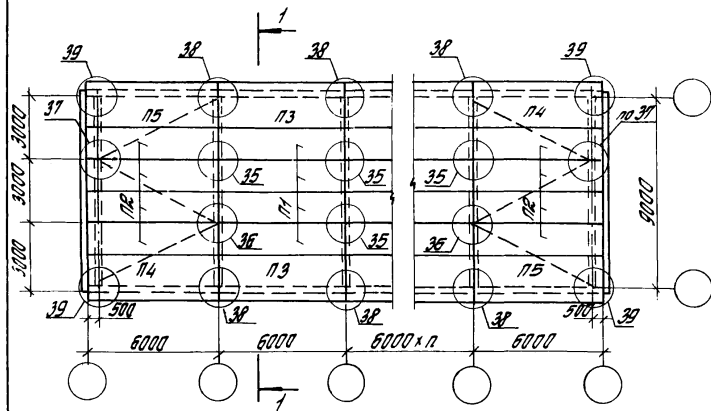
Таблицу подбора сечений ригелей см. на докум. 01 Д34

1.420.5-21.01 Д36

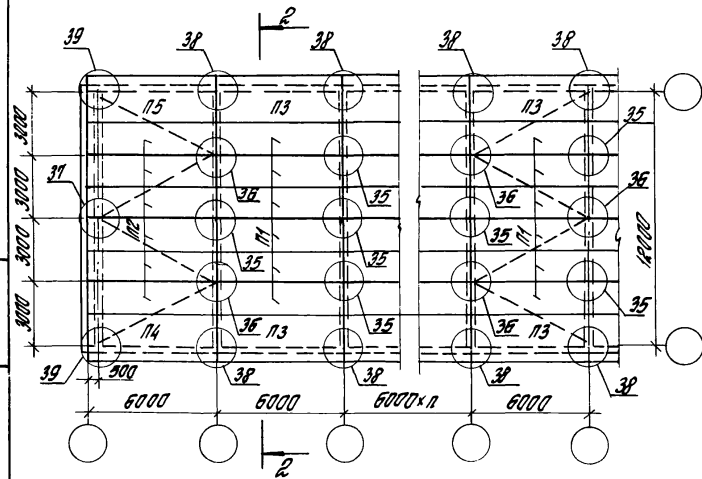
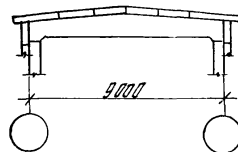
Схема расположения ригелей факелка тип здания I (неаттапливаемое) с пролетом 12 м

Сталь Лист Листов
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

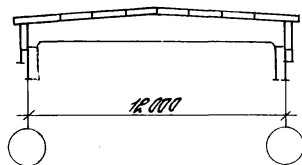
Ключ для подбора плит покрытия



1-1



2-2

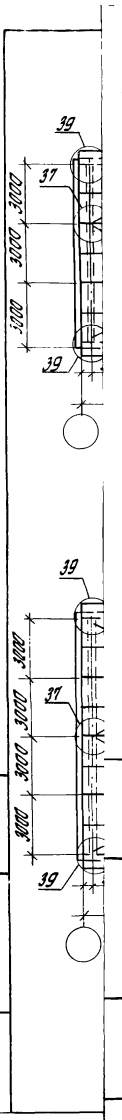
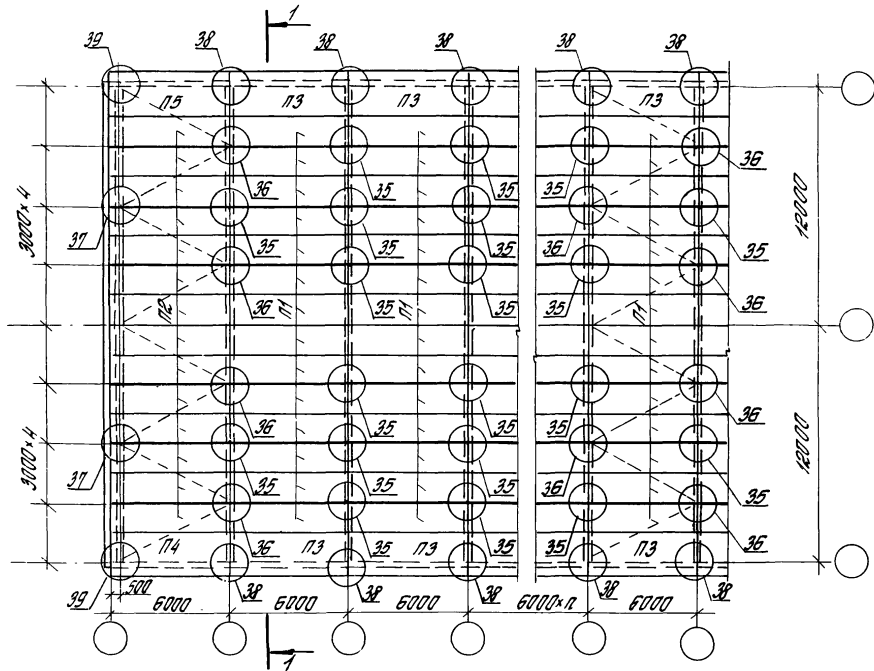


Ширина пролета h, м	Степень разоч	Узел обозначения плит	фактическая марка плит			
			в соответствии с В. вып. 1		в соответствии с В. вып. 2	
			марка	документ	марка	документ
9, 12, 18, 24	III	П1	ПКБ0.15-1МВ16		ПКФР-Б-250	
		П2	ПКБ0.15-1МВ16	1.465.5-12 В. вып. 2	ПКФТ-Б-250	1.465.5-12 В. вып. 1
		П3	ПКБ0.20-300	1.60300	ПКФБ0.20-200	1.60500
		П4	ПКБ0.20-300		ПКФ1.60.20-200	
		П5	ПКБ0.20-300	1.60400	ПКФ2.60.20-200	1.60600
	IV	П1	ПКБ0.15-2МВ16		ПКФР-Б-350	
		П2	ПКБ0.15-2МВ16	1.465.5-12 В. вып. 2	ПКФТ-Б-350	1.465.5-12 В. вып. 1
		П3	ПКБ0.20-300	1.60300	ПКФБ0.20-350	1.60500
		П4	ПКБ0.20-300		ПКФ1.60.20-350	
		П5	ПКБ0.20-300	1.60400	ПКФ2.60.20-350	1.60600
V	П1	ПКБ0.15-3МВ16		ПКФР-Б-450	1.80100	
	П2	ПКБ0.15-3МВ16	1.465.5-12 В. вып. 2	ПКФТ-Б-450	1.80200	
	П3	ПКБ0.20-450	1.60300	ПКФБ0.20-450	1.60500	
	П4	ПКБ0.20-450		ПКФ1.60.20-450		
	П5	ПКБ0.20-450	1.60400	ПКФ2.60.20-450	1.60600	

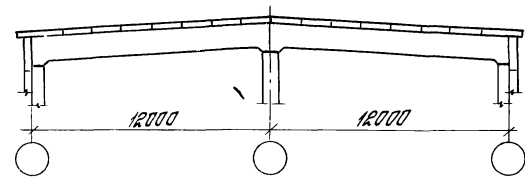
- Узлы 35, 36, 37 от на документе 02.032.
Узел 38 от на документе 02.033.
Узел 39 от на документе 02.034.
- На данной схеме заштрихованы узлы крепления плит, ряда которых выполняются для расщепов между балками.
- Все неаггированные узлы крепления плит принимаются соответственно по вып. 1 и вып. 2 серии 1.465.5-12.

Зав. отд.	Модинавич	Р. 2.5	1.420.5-21.01 Д.38	Лист 1	Лист 2
Н. кант.	Маразаб	Темпл	Ключ для подбора марок и схема расположения плит покрытия Пил здания I (отопляемое) Пролет 9, 12, 18, 24 м	Лист 1	Лист 2
Ин. инж. п.	Пополов	Темпл		ЦНИИПРОМЗДАНИЙ	
Рук. за	Федотичев	Р. 2.5			
Техник	Стурнава	Р. 2.5			

Ключ для подбора плит покрытия



1-1

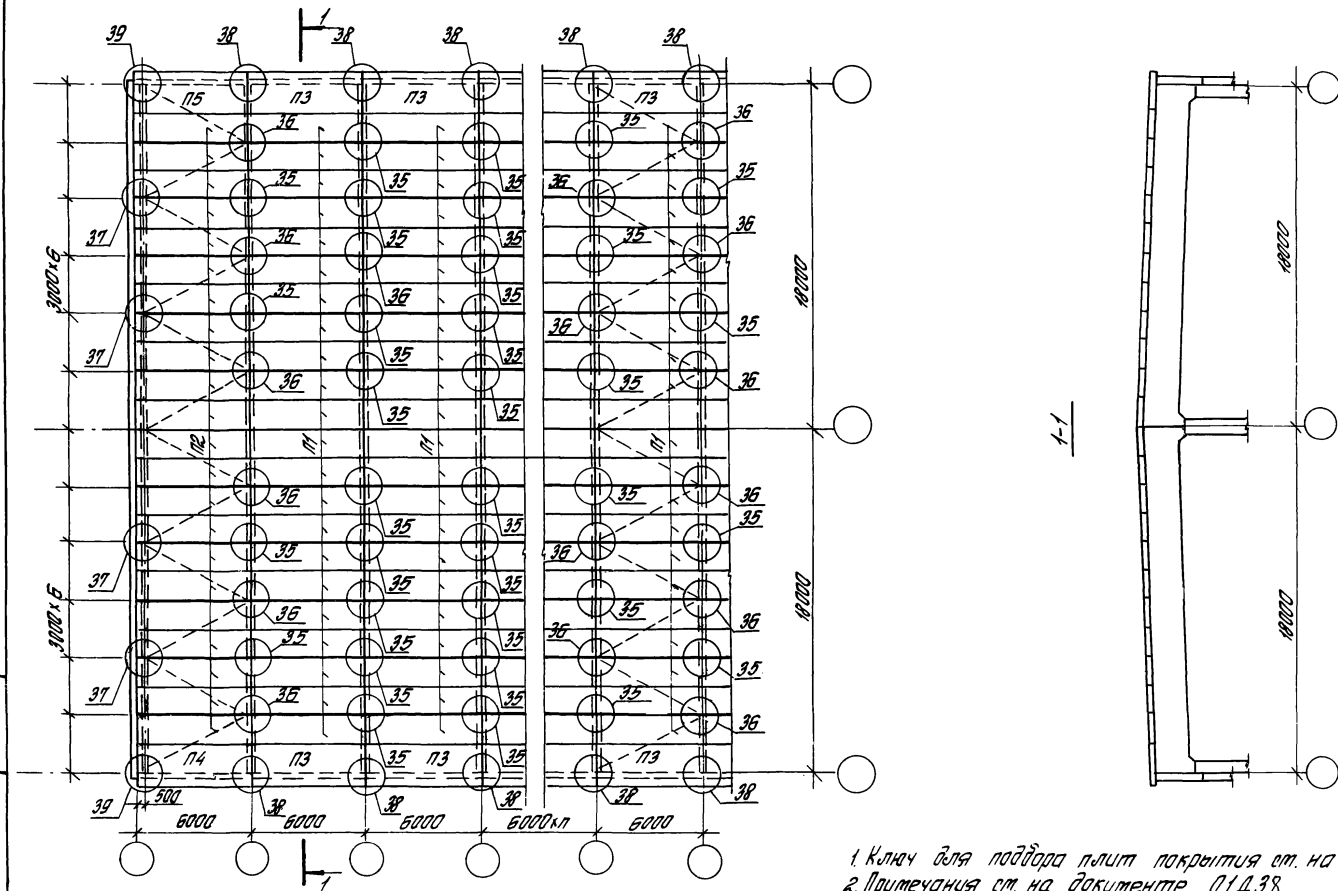


Ширина пролета к.м	Сечение рабочей	Удельная масса плиты	Фактическая марка плит			
			с площадью поверхности		с удельным весом	
			марка	документ	марка	документ
12,18	III	П1	ПД60.15-1ПВ15	1465.5-12 Вып.2	ПФДР-6-250	1465.5-12 Вып.1
			ПД760.15-1ПВ15		ПФДТ-6-250	
		П3	ПКФ60.20-300	160300	ПКФ60.20-280	160500
		П4	ПК1.60.20-300	160400	ПКФ1.60.20-280	160600
		П5	ПК2.60.20-300		ПКФ2.60.20-280	
	IV	П1	ПД60.15-2ПВ15	1465.5-12 Вып.2	ПФДР-6-350	1465.5-12 Вып.1
			ПД760.15-2ПВ15		ПФДТ-6-350	
		П3	ПКФ60.20-380	160300	ПКФ60.20-350	160500
		П4	ПК1.60.20-380	160400	ПКФ1.60.20-350	160600
		П5	ПК2.60.20-380		ПКФ2.60.20-350	
V	П1	ПД60.15-3ПВ15	1465.5-12 Вып.2.	ПФДР-6-450	180100	
		ПД760.15-3ПВ15		ПФДТ-6-450		180200
	П3	ПК5.60.20-480	160300	ПКФ60.20-450	160500	
	П4	ПК1.60.20-480	160400	ПКФ1.60.20-450	160600	
	П5	ПК2.60.20-480		ПКФ2.60.20-450		

См. примечания на документе 01 Д38 л.1.

			1.420.5-21.01 Д39			
Зав. отд.	Родинавич	Мазей	Ключ для подбора марок и омета распределения плит покрытия. Плит здания II (сталилбетон) с пролетами 12,18 м	Итого	Лист	
Н.с.д.м.т.	Морозов	Томарк		1	1	2
И.с.д.м.т.	Морозов	Томарк				
И.с.д.м.т.	Чертомова	Томарк				
Тех.с.	Стрижова	Томарк				

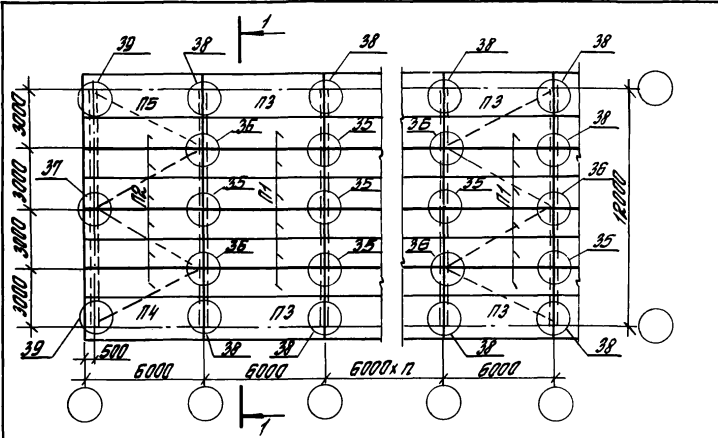
Деталь: План и разрез плиты № 1



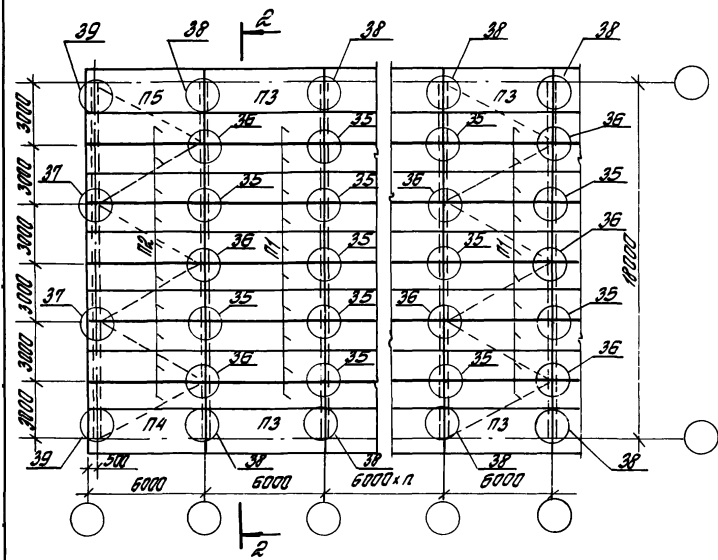
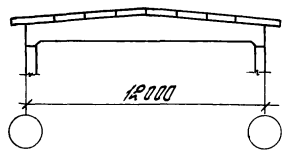
1. Ключ для подбора плит покрытия см. на листе 1.
 2. Примечания см. на документе 01438.

1.420.5-21.01 Д 39 лист
2

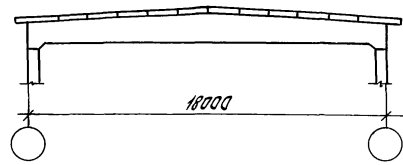
Ключ для подбора плит покрытия



1-1



2-2



см. примечания на документе 01.4.38 л.1.

Широна пролета л. м	Сечение пролета	Заводская марка плит	Фактическая марка плит	Документ	
			Плиты с выделенным надписями		
12, 18	III		П1	ПДРР-Б-250	1465.5-1Р Вып. I
			П2	ПДРТ-Б-250	
			П3	ПКХ 60.20-250	1 60100
			П4	ПКХ 1.60.20-250	1 60200
			П5	ПКХ 2.60.20-250	
	IV		П1	ПДРР-Б-350	1465.5-1Р Вып. I
			П2	ПДРТ-Б-350	
			П3	ПКХ 60.20-320	1 60100
			П4	ПКХ 1.60.20-320	1 60200
			П5	ПКХ 2.60.20-320	
V		П1	ПДРР-Б-450	1 80300	
		П2	ПДРТ-Б-450	1 80400	
		П3	ПКХ 60.20-400	1 60100	
		П4	ПКХ 1.60.20-400	1 60200	
		П5	ПКХ 2.60.20-400		

1.4205-21.01 д 40

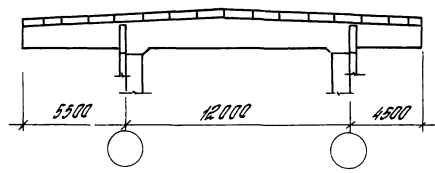
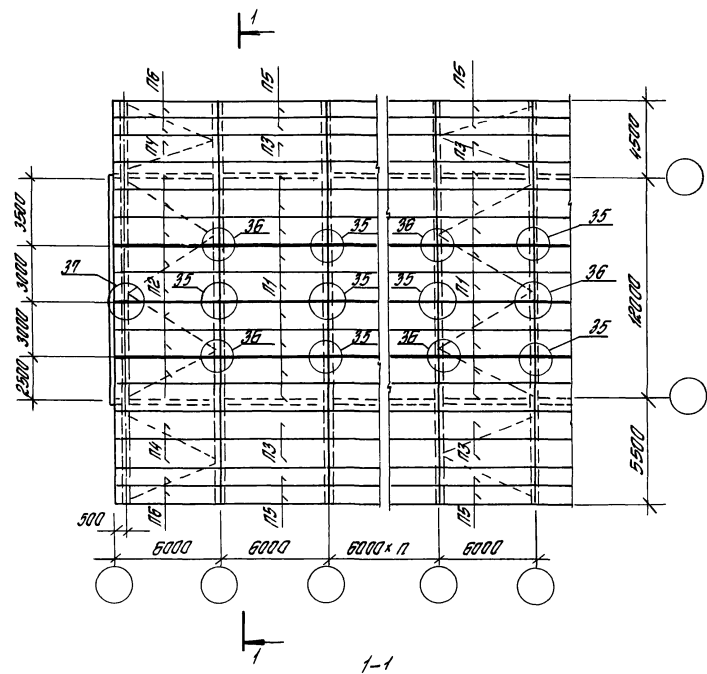
Зав. отд.	Радинович	Резь				
В.контр.	Тарозов	Тополь				
Инженер	Тарозов	Тополь				
Инж. в.р.	Редотинский	Резь				
Инженер	Стрижана	Резь				

Ключ для подбора марок и сдвига распорочных плит покрытия для здания III (неотопляемое) пролет 12, 18 м.

Итого	Лист	Листов
Р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИИ

Ключ для подбора плит покрытия

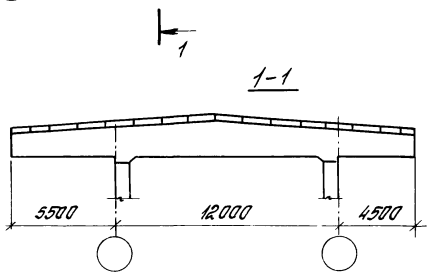
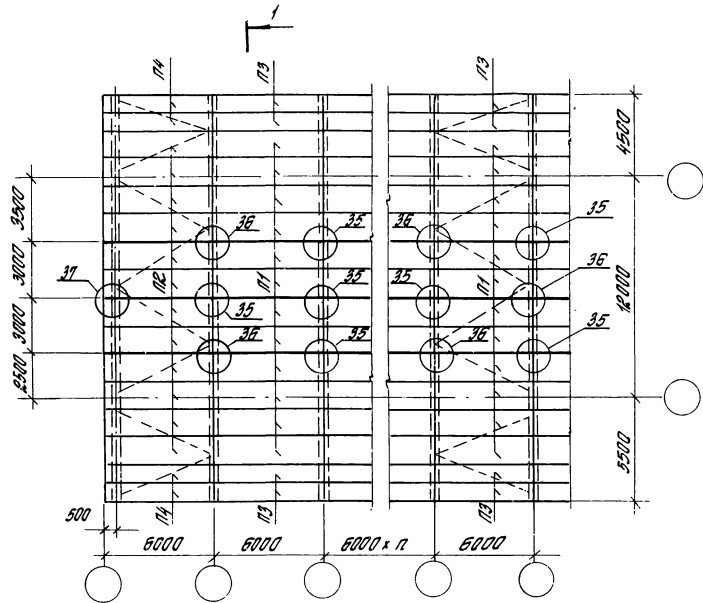


Условный размер плиты	Марка плиты	Документ	Щитовая марка плит	
			Документ	Документ
12	III	П1	ЩДП-6-250	ЩДП-6-250
		П2	1,465,5-12 Вып. 2	ЩДП-6-250 Вып. 1
		П3	ЩДП-6-250	ЩДП-6-250
		П4	1,465,5-12 Вып. 1	ЩДП-6-250
		П5	1,80500	ЩДП-10-250
		П6	1,80500	ЩДП-10-250
	IV	П1	ЩДП-6-350	ЩДП-6-350
		П2	1,465,5-12 Вып. 2	ЩДП-6-350 Вып. 1
		П3	ЩДП-6-350	ЩДП-6-350
		П4	1,465,5-12 Вып. 1	ЩДП-6-350
		П5	1,80500	ЩДП-10-350
		П6	1,80500	ЩДП-10-350
	V	П1	ЩДП-6-450	ЩДП-6-450
		П2	1,465,5-12 Вып. 2	ЩДП-6-450
		П3	1,80400	ЩДП-6-450
		П4	1,80400	ЩДП-6-450
		П5	1,80500	ЩДП-10-450
		П6	1,80500	ЩДП-10-450

см. примечания на документе 01,438 л.1.

		1.420.5-21.01 Д.41	
Зад. отд.	Година выд.	Ключ для подбора марок и	Итого листов
И.И.И.	И.И.И.	схема расположения плит	Р
И.И.И.	И.И.И.	покрытия тип здания II	
И.И.И.	И.И.И.	(отопляется) пролет 12м.	ЦНИИПРОТЗДАНИЙ
И.И.И.	И.И.И.		

ЩДП-6-250, ЩДП-6-350, ЩДП-6-450, ЩДП-10-250, ЩДП-10-350, ЩДП-10-450



Ключ для подбора плит покрытия

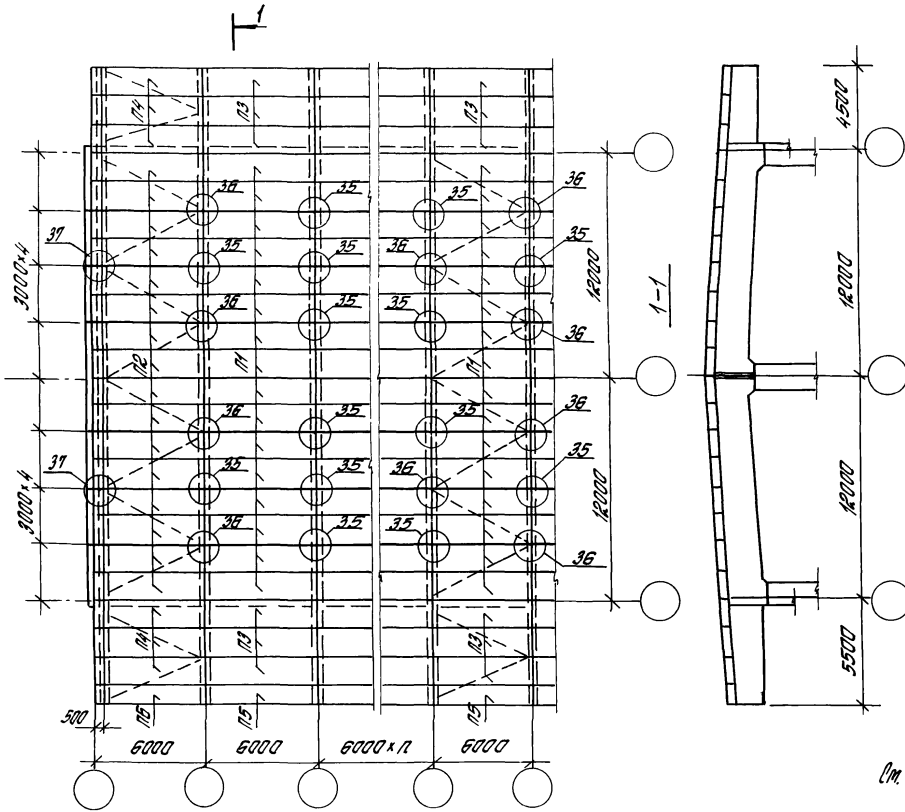
Шифр проекта	Шифр разреза	Условное название плит	Фактическая марка плит		Документ	
			Плиты с выделением	настилом		
12	III	П1	ПДРР-Б-250		1.465.5-12 В.вн.1	
		П2	ПДРТ-Б-250			
		П3	ПД60.10-250			1 80500
		П4	ПДТ60.10-250			1 80600
	IV	П1	ПДРР-Б-350		1.465.5-12 В.вн.1	
		П2	ПДРТ-Б-350			
		П3	ПД60.10-350			1 80500
		П4	ПДТ60.10-350			1 80600
	V	П1	ПДРР-Б-450		1 80300	
		П2	ПДРТ-Б-450			1 80400
		П3	ПД60.10-450			1 80500
		П4	ПДТ60.10-450			1 80600

От примечания на документе 01438 л.1

1.465.5-21.01 Д.42

Зад. отд.	Радищев	В.вн.	Ключ для подбора и схема расположения плит покрытия. Тип здания IV (неотапливаемое). Пролет 12м.	Страниц Листов Р
И.контр.	Парасков	В.вн.		
Пр.инж.	Парасков	В.вн.		
Рис. на	Чертежная	В.вн.		
Ит. (инж.)	Львова	В.вн.		

Ключ для подбора плит покрытия



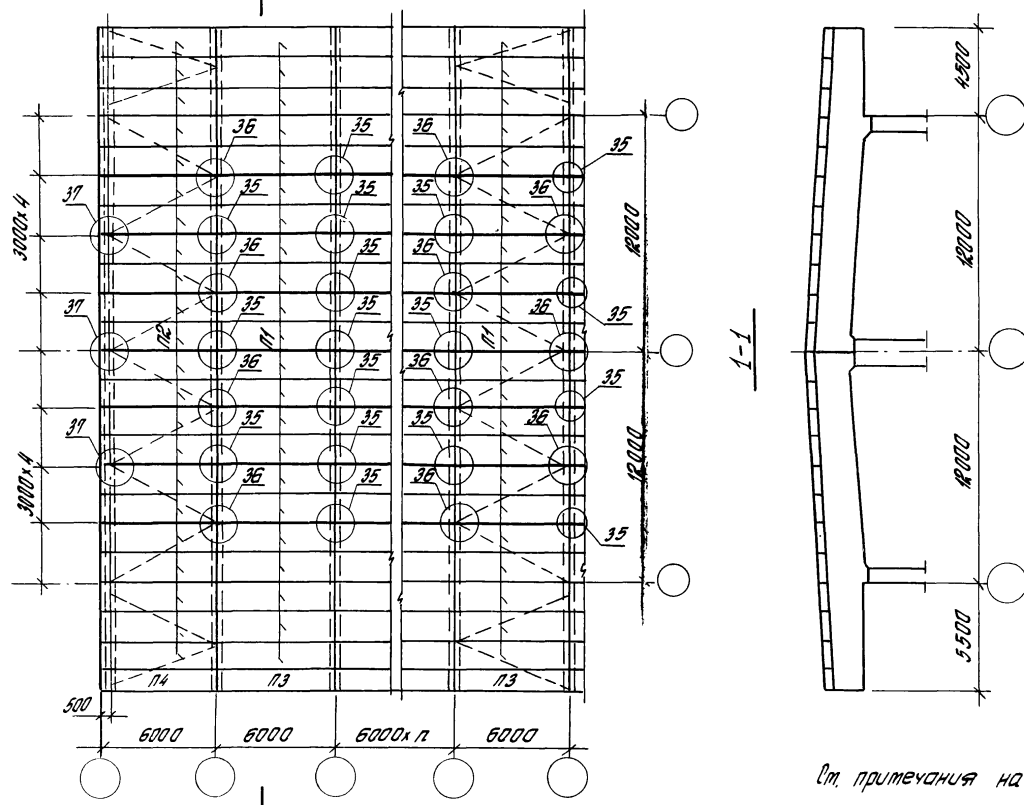
Ширина пролета А, м	Индекс пролета	Условная марка плиты	Фактическая марка плит			
			Площадь плиты, м ²	Объем бетона, м ³	Средняя марка	Объем бетона, м ³
12	III	П1	1260.15-11816	1.465.5-12 Вып. 2	ПДР-Б-250	1.465.5-12 Вып. 1
		П2	12760.15-11816	1.465.5-12 Вып. 1	ПДР-Б-250	1.465.5-12 Вып. 1
		П3	12100-Б-250	1.465.5-12 Вып. 1	ПДР-Б-250	1.465.5-12 Вып. 1
		П4	12100-Б-250	1.465.5-12 Вып. 1	ПДР-Б-250	1.465.5-12 Вып. 1
		П5	12760.10-250	1.80600	12760.10-250	1.80600
		П6	12760.10-250	1.80600	12760.10-250	1.80600
	IV	П1	1260.15-21016	1.465.5-12 Вып. 1	ПДР-Б-350	1.465.5-12 Вып. 1
		П2	12760.15-21016	1.465.5-12 Вып. 1	ПДР-Б-350	1.465.5-12 Вып. 1
		П3	12100-Б-350	1.465.5-12 Вып. 1	ПДР-Б-350	1.465.5-12 Вып. 1
		П4	12100-Б-350	1.465.5-12 Вып. 1	ПДР-Б-350	1.465.5-12 Вып. 1
		П5	12760.10-350	1.80600	12760.10-350	1.80600
		П6	12760.10-350	1.80600	12760.10-350	1.80600
V	П1	1260.15-31016	1.465.5-12 Вып. 2	ПДР-Б-450	1.80600	
	П2	12760.15-31016	1.465.5-12 Вып. 2	ПДР-Б-450	1.80600	
	П3	12100-Б-450	1.80600	ПДР-Б-450	1.80600	
	П4	12100-Б-450	1.80600	ПДР-Б-450	1.80600	
	П5	1260.10-450	1.80600	1260.10-450	1.80600	
	П6	12760.10-450	1.80600	12760.10-450	1.80600	

см. примечания на документе 01.438 л. 1

1.420.5-21.01 Д.43

Исполн.	Инженер	Д.С.	Ключ для подбора марок и схемы расположения плит покрытия. Тип здания V (сталинградское) с пролетами 12м	Лист	Листов
Провер.	Инженер	Т.С.			
Уд. за.	Инженер	Т.С.	ЦНИИПРОМЗДАНИЙ		
Ст. инж.	Инженер	Т.С.			

Ключ для подбора плит покрытия



Ширина пролета, к.м	Степень разгон	Условная марка плиты	Фактическая марка плиты и допустимый материал	Документ
12	III	П1	ПДРР-Б-250	1,465,5-12 Вып. 1
		П2	ПДРТ-Б-250	1 80500
		П3	ПД 60.10-250	1 80500
		П4	ПДТ 60.10-250	1 80500
	IV	П1	ПДРР-Б-350	1,465,5-12 Вып. 1
		П2	ПДРТ-Б-350	1 80500
		П3	ПД 60.10-350	1 80500
		П4	ПДТ 60.10-350	1 80500
V	П1	ПДРР-Б-450	1 80300	
	П2	ПДРТ-Б-450	1 80400	
	П3	ПД 60.10-450	1 80500	
	П4	ПДТ 60.10-450	1 80500	

См. примечания на документе 01438 л.1

			1.420.5-21.01 Д 44			
Заб. отд.	Кабина	Канц.	Ключ для подбора тарак омета расположения плит покрытия ЧПЗ здания I (не-сталибетовое) пролетами 12м	Таблица	Лист	Листов
Исполн.	Торазов	Торазов		Р		
Пр. инж.	Полоско	Полоско		ЦНИИПРОТЗДАНИЙ		
Чук. инж.	Челышев	Челышев				
Ст. инж.	Людская	Людская				