

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1.431.6-28

ПЕРЕГОРОДКИ КИРПИЧНЫЕ  
ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ

ВЫПУСК 0

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ  
ГОССТРОЙ СССР  
КИЕВСКИЙ ФИЛИАЛ

г. Киев 57 ул. Эвгена Паша № 12  
З/ч/и  
Заказ № УЗ7 Инв. № 23098-01 Тираж 2200  
Сдано в печать У-01 № 9 Цена 5-54

И-44 5-54

кф ЦИТП инв № 23098-01

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1.431.6-28

ПЕРЕГОРОДКИ КИРПИЧНЫЕ  
ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ

ВЫПУСК 0  
МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

РАЗРАБОТАНЫ ИНСТИТУТАМИ

ЦНИИПРОМЗДАНИЯ

ЗАМ. ДИРЕКТОРА ИНСТИТУТА

*О. Шанин* С.М. ГЛИКИН  
ГЛАВНЫЙ АРХИТЕКТОР ПРОЕКТА

*В. Ермолин* Н.С. ЕРМОЛИН

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ

ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ИНСТИТУТА

*Н.Ф. Довгий* Н.Ф. ДОВГИЙ  
ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА

*А.М. Монин* А.М. МОНИН

СОГЛАСОВАНО

С ЦНИИСК, им. КУЧЕРЕНКО

ЗАМ. ДИРЕКТОРА ИНСТИТУТА

*В.М. Горпинченко* В.М. ГОРПИНЧЕНКО  
ЗАВ. ОТДЕЛОМ ПК и КЗ

*П.Г. Лабозин* П.Г. ЛАБОЗИН

ЗАВ. ЛАБОРАТОРИЕЙ ПРОЧНОСТИ

КАМЕННЫХ КОНСТРУКЦИЙ

*Н.И. Левин* Н.И. ЛЕВИН

*Одобрена ГУП Госстроя СССР,  
письма от 04.03.88 №6/6-403;  
Введена в действие  
Харьковским Промстройниипро-  
ектам с 01.07.88,  
приказ от 11.03.88 №41.*

ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.
1.431.6-28.0-00 ПЗ	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	4
1.431.6-28.0-01	УКАЗАНИЯ ПО УСТРОЙСТВУ ОТВЕРСТИЙ В КИРПИЧНЫХ ПЕРЕГОРОДКАХ ТОЛЩИНОЙ 65 мм; 120 мм; 250 мм	13
1.431.6-28.0-02	КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ	15
1.431.6-28.0-03	КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ	18
1.431.6-28.0-04	КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ	24
1.431.6-28.0-05	ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ КИРПИЧНЫХ ПИЛЯСТР В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ	30
1.431.6-28.0-06	ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ АРМОКИРПИЧНЫХ ПИЛЯСТР В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ	31
1.431.6-28.0-07	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ "Т" ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ	32
1.431.6-28.0-08	КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ	37
1.431.6-28.0-09	НОМЕНКЛАТУРА СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ	41
1.431.6-28.0-10	РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ	43

ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.
1.431.6-28.0-11	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 И 250 мм С КИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ	45
1.431.6-28.0-12	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 мм В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ	46
1.431.6-28.0-13	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 мм В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ СРЕДНЕГО И ТЯЖЕЛОГО РЕЖИМА РАБОТЫ	48
1.431.6-28.0-14	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 И 250 мм В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ СТРОПИЛЬНЫМИ БАЛКАМИ И БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ	49
1.431.6-28.0-15	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 мм В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ	51

НАЧ. ОТД.	БРЯДСКИЙ	ЛС	
Н. КОНТР.	ЧУМАКОВА	СБ	
ГЛ. КОНСТ.	КОРТЕЦКИЙ	СБ	
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА	СБ	
СТ. НАЧ.	ПРОЦЕНКО	ЛС	
ИНЖЕНЕР	КОЗУБ	СБ	

23098-01

1.431.6-28.0-00		
СОДЕРЖАНИЕ		
СТАНДАРТ	Лист	Листов
Р	1	2
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИМОНТАЖ		

ФОРМАТ А3

ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.
1.431.6-28.0-16	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 мм в одноэтажном здании с мостовыми кранами легкого режима работы	53
1.431.6-28.0-17	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 мм в одноэтажном здании со стальным каркасом и мостовыми кранами легкого режима работы	
1.431.6-28.0-18	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ И ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 250 мм в одноэтажном здании без мостовых кранов	
1.431.6-28.0-19	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 250 мм в одноэтажном здании без мостовых кранов	
1.431.6-28.0-20	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 250 мм в одноэтажном здании с мостовыми кранами легкого режима работы	
1.431.6-28.0-21	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 250 мм в одноэтажном здании со стальным каркасом	
1.431.6-28.0-22	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 65 мм. Высота этажа 3,6 м	

ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.
1.431.6-28.0-23	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 65 мм Высота этажа 6,0 м	63
1.431.6-28.0-24	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 мм. Высота этажа 3,6 м	65
1.431.6-28.0-25	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 мм. Высота этажа 6,0 м	66
1.431.6-28.0-26	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК НЕ В СТВОРЕ КОЛОНЫ ТОЛЩИНОЙ 65 мм. Высота этажа 4,8 м	68
1.431.6-28.0-27	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК НЕ В СТВОРЕ КОЛОНЫ ТОЛЩИНОЙ 120 мм. Высота этажа 4,8 м	70,71

23098-01

1.431.6-28.0-00

Лист  
2

ФОРМАТ А3



1.6.1. В целях повышения пределов огнестойкости перегородок с открытыми стальными элементами с  $Q,25$  до  $Q,75$  часа необходимо стальные элементы перегородок защитить одним из указанных ниже огнестойких покрытий:

- а) фосфатное покрытие ОФР-П толщиной 15 мм по ГОСТ 23794-79;
- б) вспучивающееся покрытие ВВП-2 толщиной 4 мм по ГОСТ 25131-82;
- в) цементно-песчаная штукатурка толщиной 25 мм.

1.6.2. Предел распространения огня кирпичных перегородок определяется в конкретном проекте с учетом отделки перегородок.

1.7. Кирпичные перегородки из полнотелого глиняного кирпича пластического прессования могут применяться в помещениях с любой степенью влажности.

Кирпичные перегородки из полнотелого глиняного кирпича полусухого прессования, пустотелого глиняного кирпича и силикатного кирпича не могут применяться в помещениях с мокрым режимом. Влажностный режим помещений принимается в соответствии с главой СНиП II-3-79\*. Строительная теплотехника.

1.8. Кирпичные перегородки, разработанные в настоящей серии, могут применяться в помещениях с неагрессивной, слабо- и среднеагрессивной средой.

1.9. Вид и характер отделочных работ кирпичных перегородок принимается в конкретном проекте в зависимости от эксплуатационных требований.

#### 1.10. Расчетные характеристики звукоизолирующей способности в дБ кирпичных перегородок без проемов:

Толщина перегородки в мм без штукатурки со штукатуркой	Масса, кг/м <sup>2</sup> при $\gamma_{кп}=1800 \frac{кг}{м^3}$	Среднегеометрическая частота октавной полосы, Гц							
		63	125	250	500	1000	2000	4000	8000
65	117	30	35	37	37	42	49	54	60
80	150	32	37	39	39	44	51	56	60
120	216	37	37	37	42	49	54	58	59
140	260	38	38	39	42	49	54	60	60
250	450	35	38	43	49	54	58	62	65
270	494	36	41	44	51	58	64	65	65

Расчетные характеристики звукоизолирующей способности кирпичных перегородок приняты по данным НИИСФ.

#### 2. Нагрузки и расчет конструкций.

##### 2.1. Нагрузки на перегородки приняты:

- а) вертикальные от собственного веса кладки при нормативной объемной массе кладки  $\gamma=1,87/м^3$  с коэффициентом перегрузки  $\eta=1,1 (0,9)$ ;
- б) горизонтальные ветровые в соответствии с п. 6.8 СНиП II-6-74 „Нагрузки и воздействия“ для II района—  $14 кгс/м^2$ , для IV-го района—  $22 кгс/м^2$ .

2.2. В соответствии с „Правилами учета степени ответственности зданий и сооружений при проектировании конструкций“ класс ответственности зданий, для которых проектируются перегородки, установлен II, коэффициент надежности по назначению  $Q,95$ .

23098-01

1.431.6-28.0-00 п3

Лист

2

2.3. РАСЧЕТ КЛАДКИ ПЕРЕГОРОДОК И КИРПИЧНЫХ ПИЛЯСТР ПРОИЗВЕДЕН ПО СНиП II-22-81. КАМЕННЫЕ И АМОКАМЕННЫЕ КОНСТРУКЦИИ.

2.4. ОПРЕДЕЛЕНИЕ МАКСИМАЛЬНО ДОПУСТИМОЙ ВЫСОТЫ ПЕРЕГОРОДКИ ИЛИ УЧАСТКА КЛАДКИ МЕЖДУ ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ ИЛИ ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ ПРОИЗВЕДЕНО ПО УСЛОВИЯМ ДОПУСТИМОГО ОТНОШЕНИЯ ВЫСОТ СТЕНЫ К ИХ ТОЛЩИНАМ В СООТВЕТСТВИИ С ПЛ. 6.16-6.20; ПРИ ЭТОМ КОЭФФИЦИЕНТЫ „К“ ПО ТАБЛИЦЕ 29 ПРИНЯТЫ:

по п. 1 при толщине 25 см 1,2  
при толщине 12 см 1,72  
при толщине 6,5 см 1,8

по п. 3 0,9

по п. 5 (в необходимых случаях) 0,8

РАССТОЯНИЕ МЕЖДУ ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ ИЛИ ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ ПРИНЯТО С УЧЕТОМ НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ ПОЯСОВ ИЛИ КАРКАСОВ.

2.5. ПРОВЕРКА ПРОЧНОСТИ КИРПИЧНОЙ КЛАДКИ НА ВНЕЦЕНТРЕННОЕ СЖАТИЕ В ВЕРТИКАЛЬНОМ НАПРАВЛЕНИИ ПРОИЗВЕДЕНА С УЧЕТОМ СЛЕДУЮЩИХ ПРЕДПОСЫЛОК:

- а) РАСЧЕТНАЯ ВЫСОТА ПЕРЕГОРОДКИ ИЛИ УЧАСТКА ПЕРЕГОРОДКИ МЕЖДУ СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ ПРИ ОПРЕДЕЛЕНИИ КОЭФФИЦИЕНТА ПРОДОЛЬНОГО ИЗГИБА  $\varphi$  ПРИНЯТА  $\varphi_0 = H$  В СООТВЕТСТВИИ С П. 4.30; ПО АНАЛОГИИ С П. 4.35 РАСЧЕТНАЯ ВЫСОТА УЧАСТКА ПЕРЕГОРОДКИ МЕЖДУ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ ПРИНЯТА  $\varphi_0 = 1,5H$ ; ДЛЯ НИЖНЕГО УЧАСТКА ПЕРЕГОРОДКИ ОПИРАЮЩЕЙСЯ ЧЕРЕЗ СЛОЙ ЦЕМЕНТНОГО РАСТВОРА НА ФУНДАМЕНТ РАСЧЕТНАЯ ВЫСОТА ПРИНЯТА  $\varphi_0 = 1,25H$ . ПРИ ЭТОМ ПРИНЯТО ВО ВНИМАНИЕ, ЧТО СОГЛАСНО П. 6.7 ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА СЧИТАЮТСЯ ЖЕСТКИМИ ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ; АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ШВАХ КЛАДКИ ПРИНЯТЫ ЗА УПРУГИЕ ОПОРЫ;

б) СЛУЧАЙНЫЙ ЭКСЦЕНТРИСМЕТ ВЕРТИКАЛЬНОЙ НАГРУЗКИ ПО УКАЗАННЫМ П. 6.6 ДЛЯ ПЕРЕГОРОДОК ВЫСОТОЙ 6,0 М И БОЛЕЕ ПРИНЯТ В СООТВЕТСТВИИ С П. 4.9  $e_y = 1,0 \text{ см}$ ;

в) НАИБОЛЬШАЯ ДОПУСТИМАЯ ВЕЛИЧИНА ЭКСЦЕНТРИСМЕТА (С УЧЕТОМ СЛУЧАЙНОГО) ПРИНЯТА В СООТВЕТСТВИИ С П. 4.10 РАВНОЙ  $0,8y$ .

2.6. ДЛЯ УЧАСТКОВ, РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ КОТОРЫХ УЧИТЫВАЮТ ПОПЕРЕЧНЫЕ ЖЕСТКИЕ КОНСТРУКЦИИ В КАЧЕСТВЕ ОПОР ДЛЯ КИРПИЧНОЙ КЛАДКИ, РАСЧЕТ КЛАДКИ ПРОИЗВЕДЕН В СООТВЕТСТВИИ С П. 4.18 НА ИЗГИБ В ГОРИЗОНТАЛЬНОМ НАПРАВЛЕНИИ.

2.7. РАСЧЕТ АРМАТУРНЫХ КАРКАСОВ С СИММЕТРИЧНОЙ АРМАТУРОЙ В ШВАХ КЛАДКИ ПРОИЗВЕДЕН С УЧЕТОМ РАБОТЫ АРМАТУРЫ В РАСТЯНУТОЙ ЗОНЕ. В СЖАТОЙ ЗОНЕ УЧИТЫВАЛАСЬ ТОЛЬКО РАБОТА КЛАДКИ НА СЖАТИЕ.

2.8. РАСЧЕТ СТАЛЬНЫХ ВЕТРОВЫХ ПОЯСОВ ПРОИЗВЕДЕН В СООТВЕТСТВИИ С ПЛАВОЙ СНиП II-23-81. „СТАЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ“, П. 5.12.

2.9. РАСЧЕТ КИРПИЧНЫХ ПИЛЯСТР ПЕРЕГОРОДОК ОДНОСТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОИЗВЕДЕН С УЧЕТОМ СЛЕДУЮЩИХ ПРЕДПОСЫЛОК:

а) РАСЧЕТНАЯ ВЫСОТА ПИЛЯСТРЫ ПРИ ОПРЕДЕЛЕНИИ КОЭФФИЦИЕНТА ПРОДОЛЬНОГО ИЗГИБА  $\varphi$  ПРИНЯТА  $\varphi_0 = 0,8H$ ;

б) НАИБОЛЬШАЯ ДОПУСТИМАЯ ВЕЛИЧИНА ЭКСЦЕНТРИСМЕТА В НЕАРМИРОВАННОЙ ЧАСТИ ПИЛЯСТРЫ ПРИНЯТА РАВНОЙ  $0,9y$ ;

в) ШИРИНА ПОЛОК, ВВОДИМЫЕ В РАСЧЕТ, ПРИНЯТЫ РАВНОЙ 1,0 м В КАЖДУЮ СТОРОНУ ОТ ГРАНИ ПИЛЯСТРЫ.

2.10. ПРИ РАСЧЕТЕ ПИЛЯСТР ПЕРЕГОРОДОК ОДНОСТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ОПРЕДЕЛЕНЫ ЗОНЫ, ГДЕ  $e_n \geq 0,9y$ ; В УКАЗАННЫХ ЗОНАХ ПРЕДУСМОТРЕНА ПРОДОЛЬНАЯ АРМАТУРА.

СЕЧЕНИЯ ПИЛЯСТР НА УЧАСТКАХ, ГДЕ  $0,7y < e_n < 0,9y$  ПРОВЕРЕНЫ ПО РАСКРЫТИЮ ТРЕЩИН В СООТВЕТСТВИИ С П. 5.3.

23098-01

1.431.6-28.0-00 ПЗ

Лист

3

2.11. РАСЧЕТ ПРОДОЛЬНЫХ СТЕРЖНЕЙ ПЛЯСТР ПЕРЕГОРОДОК МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОИЗВЕДЕН БЕЗ УЧЕТА РАБОТЫ КИРПИЧНОЙ КЛАДКИ. РАБОТА НА СЖАТИЕ ПРОДОЛЬНЫХ СТЕРЖНЕЙ ОБЕСПЕЧИВАЕТСЯ УСТАНОВКОЙ ХОМУТОВ, ПРЕПЯТСТВУЮЩИХ ПОТЕРЕ МЕСТНОЙ УСТОЙЧИВОСТИ ЭТИХ СТЕРЖНЕЙ, С ШАГОМ, НЕ ПРЕВЫШАЮЩИМ 15d.

2.12. РАСЧЕТНЫЕ СОПРОТИВЛЕНИЯ СЖАТИЮ КЛАДКИ ПРИНИМАЛИСЬ ПО ТАБЛИЦЕ 2 СНиП II-22-81 БЕЗ УЧЕТА ПОНИЖАЮЩИХ КОЭФФИЦИЕНТОВ, УКАЗАННЫХ В ПРИМЕЧАНИИ К ТАБЛИЦЕ.

РАСЧЕТНЫЕ СОПРОТИВЛЕНИЯ КЛАДКИ РАСТЯЖЕНИЮ ПРИ ИЗГИБЕ ПРИНИМАЛИСЬ ПО ТАБЛИЦЕ 10 С КОЭФФИЦИЕНТОМ 0,7, УЧИТЫВАЮЩИМ ВОЗМОЖНОСТЬ ПРИМЕНЕНИЯ СИЛИКАТНОГО КИРПИЧА.

2.13. ОПИРАНИЕ ПЕРЕГОРОДОК НА КОЛОННЫ ФАХУВЕРКА В ВЕРТИКАЛЬНОМ НАПРАВЛЕНИИ, Т.Е. ПЕРЕДАЧА ВЕСА КЛАДКИ НА КОЛОННЫ, НАСТОЯЩЕЙ СЕРНЕЙ НЕ ПРЕДУСМОТРЕНО, ПОЭТОМУ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ И СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ ФАХУВЕРКА СЕРНИ 1.030.9-2 ПРИМЕНЕНЫ БЕЗ ДОПОЛНИТЕЛЬНЫХ РАСЧЕТНЫХ ПРОВЕРOK.

В СЛУЧАЕ, ЕСЛИ НА КОЛОННЫ ФАХУВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК БУДЕТ ПРИЛОЖЕНА ВЕРТИКАЛЬНАЯ НАГРУЗКА ОТ УЧАСТKОВ ПЕРЕГОРОДКИ, НАВЕШИВАЕМЫХ НА КОЛОННЫ ПОСРЕДСТВОМ ОПОРНЫХ СТОЛБИКОВ, ПРОВЕРКА ПРОЧНОСТИ КОЛОНН ФАХУВЕРКА ДОЛЖНА ВЫПОЛНЯТЬСЯ В КОНКРЕТНОМ ПРОЕКТЕ.

### 3. КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ.

3.1. ДЛЯ ВОЗВЕДЕНИЯ КИРПИЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ПРЕДУСМОТРЕНО ПРИМЕНЕНИЕ ПОЛНОТЕЛОГО И ПУСТОТЕЛОГО ГЛИНЯНОГО КИРПИЧА ПЛАСТИЧЕСКОГО И ПОЛУСУХОГО ПРЕССОВАНИЯ, А ТАКЖЕ СИЛИКАТНОГО КИРПИЧА МАРКИ Т5.

ПРИМЕНЕНИЕ КИРПИЧА ДЛЯ ПОМЕЩЕНИЙ С РАЗНОЙ СТЕПЕНЬЮ ВЛАЖНОСТИ ОГОВОРЕНО В П. 1.8.

3.2. РАСТВОР ДЛЯ КЛАДКИ ПРИНЯТ МАРК 25 И 50 ЦЕМЕНТНО-ПЕСЧАНЫЙ ПЛАСТИЧНЫЙ С ДОБАВКОЙ ИЗВЕСТИ ИЛИ ГЛИНЫ В КРАСЯЩЕ-ПЛАСТИФИКАТОРА.

3.3. АРМАТУРА ПРИНЯТА СЛЕДУЮЩИХ ВИДОВ:

- а) В ПЛЯСТРАХ: ПРОДОЛЬНАЯ АРМАТУРА КЛАССА А-II, ХОМУТЫ КЛАССА А-I;
- б) В КАРКАСАХ, УСТАНАВЛИВАЕМЫХ В ШВЫХ КЛАДКИ: ПРОДОЛЬНАЯ АРМАТУРА КЛАССА А-II, ПОПЕРЕЧНАЯ АРМАТУРА КЛАССОВ А-I, А-II;
- в) ДЛЯ АНКЕРОВ - КЛАССОВ А-III И ВР-I.

3.4. ПО КОНСТРУКТИВНОЙ СХЕМЕ ПЕРЕГОРОДКИ ЯВЛЯЮТСЯ САМОНЕСУЩИМИ, ОПИРАЮЩИМИСЯ НА ЛЕНТОЧНЫЕ ФУНДАМЕНТЫ ИЛИ ФУНДАМЕНТНЫЕ БЛОКИ НА УРОВНЕ ПОЛА ПЕРВОГО ЭТАЖА ИЛИ НА КОНСТРУКЦИИ ПЕРЕКРЫТИЯ НА ВЕРХНИХ ЭТАЖАХ МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ. ГОРИЗОНТАЛЬНАЯ ГИДРОИЗОЛЯЦИЯ КИРПИЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК НА ОТШЕТКЕ - 0.030 ВЫПОЛНЯЕТСЯ ИЗ ЦЕМЕНТНОГО РАСТВОРА СОСТАВА 1:2 ТОЛЩИНОЙ 30 мм.

3.5. ПРИ ВЫСОТЕ ПЕРЕГОРОДКИ ДО 3,0 м И ТОЛЩИНЕ 120 мм ДОПУСКАЕТСЯ УСТАНОВКА ПЕРЕГОРОДОК НА ЛЕНТОЧНЫЕ ФУНДАМЕНТЫ СЕЧЕНИЕМ 200x400 мм (h) ИЗ БЕТОНА КЛАССА В10, ОПИРАЮЩИЕСЯ НА ГРУНТЫ ОБРАТНОЙ ЗАСЫПКИ, ПРИ УСЛОВИИ УЛОТНЕНИЯ ГРУНТОВ ОБРАТНОЙ ЗАСЫПКИ ДО КОЭФФИЦИЕНТА СТАНДАРТНОГО УЛОТНЕНИЯ ГРУНТА, НЕ БОЛЕЕ 0,98, ИЛИ НЕПОСРЕДСТВЕННО НА ПОЛ, ЕСЛИ ПОЛ РАССЧИТАН НА НАГРУЗКУ НЕ МЕНЕЕ 5,0 тс/м<sup>2</sup>.

3.6. ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРОДОК (БЕЗ УЧЕТА ОТДЕЛОЧНЫХ ПОКРЫТИЙ) ПРИНЯТА 120 И 250 мм В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ, 65 И 120 мм В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ.

В КОНКРЕТНЫХ ПРОЕКТАХ ВОЗМОЖНО ПРИМЕНЕНИЕ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 65 мм И В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (НАПРИМЕР ВО ВСТРОЕННЫХ ПОМЕЩЕНИЯХ) ПО ТИПУ РЕШЕНИЙ, ПРИВЕДЕННЫХ В ДАННОЙ СЕРИИ.

13098-01

1.431.6-28.0-00 ПЗ

Лист

4

Формат А3



3.7. По расположению относительно колонн здания перегородки могут быть межколонными, прислонными и не в створе колонн здания. Последние разработаны только для многостажных зданий.

3.7.1. В одностажных зданиях со стропильными фермами поперечные перегородки приняты прислонными, что дает возможность доведения перегородки до плит покрытия рядом со стропильной фермой.

В одностажных зданиях со стропильными балками поперечные перегородки могут быть межколонными и прислонными. Межколонные перегородки рекомендуются в случае применения балок без проемов, которые используются в качестве верхней части перегородки. При соответствующем обосновании возможно также устройство межколонных перегородок в зданиях с балками, имеющими проемы. В этом случае проемы в балках, используемых в качестве верхней части перегородки, должны быть заложены кирпичом или другим материалом, нагрузка от которого должна быть учтена при подборе балок по несущей способности.

3.7.2. В одностажных зданиях с мостовыми кранами продольные перегородки приняты только межколонными, так как прислонные перегородки попадают в створ крана.

В одностажных зданиях без мостовых кранов и без подстропильных ферм продольные перегородки приняты межколонными для зданий с железобетонными колоннами и прислонными для зданий со стальными колоннами (в последнем случае из-за сложности соединения перегородки со стальными решетчатыми колоннами).

В одностажных зданиях без мостовых кранов с железобетонными и стальными подстропильными фермами продольные перегородки приняты прислонными, что дает возможность доведения перегородки до плит покрытия рядом с подстропильной фермой. Допускается также устройство перегородки в створе колонн

с использованием железобетонной подстропильной фермы в качестве верхней части перегородки. Нагрузка от заполнения проемов в железобетонной подстропильной ферме в этом случае должна быть учтена при подборе фермы по несущей способности.

3.7.3. В многостажных зданиях перегородки, совпадающие со створом колонн, приняты межколонными, как более предпочтительные по сравнению с прислонными по условиям планировки помещений.

Стальные фаяверковые колонны в перегородках многостажных зданий располагаются прислонно к перегородкам с целью сохранения физических характеристик (звукоизолирующей способности и др.) перегородок по всей их площади.

3.8. Вертикальными опорными конструкциями перегородок являются: колонны здания (железобетонные или стальные), железобетонные колонны фаяверка, стальные колонны фаяверка, кирпичные или армокирпичные плиты (см. таблицы на док. -02...-04).

3.9. Горизонтальные опорные конструкции перегородок приняты в 2<sup>е</sup> вариантах:

- а) ветровые пояса из стальных профилей швеллерного сечения для кладки толщиной 120 и 250 мм;
- б) арматурные каркасы в горизонтальных швах кладки толщиной 65, 120 и 250 мм.

Расстояния между горизонтальными опорными конструкциями даны на док. -02...-04 настоящего выпуска. Высота консольного участка над горизонтальной опорной конструкцией должна быть не более 300 мм для кладки толщиной 65 мм, 120 мм и не более 600 мм для кладки толщиной 250 мм.

23098-01

1.431.6-28.0-00 ПЗ

Лист

5

Формат А3

3.10. Пилыстры перегородок одноэтажных зданий приняты сечением от 250х310 мм (н) до 640х900 мм (н). В верхней части пилыстры предусмотрено продольное армирование на участке, где эксцентриситет для основного сочетания нагрузок  $e > 0,9y$ .

Верхними концами арматурные стержни заведены в отверстия соединительного изделия, прикрепляемого к конструкциям покрытия здания.

3.11. Пилыстры перегородок многоэтажных зданий толщиной 65 мм и 120 мм для высот этажей до 3,6 м включительно приняты армокирпичными без утолщения кладки.

Пилыстры перегородок многоэтажных зданий для высот этажей от 4,2 м до 6,0 м включительно приняты армокирпичными сечением 160х310 мм (н) для перегородок толщиной 65 мм и 120 мм. (См. докум. - 06).

3.12. Опирание перегородок поверху по всей длине, как правило не предусматривается. К конструкциям покрытия и перекрытия крепятся только колонны фаяверка и пилыстры. В остальной части перегородки между перекрытием (покрытием) и верхом кирпичной кладки оставляется зазор 30 мм, заполняемый пористыми резиновыми уплотняющими прокладками с последующей обмазкой герметизирующей нетвердеющей мастикой (см. докум. 1-00.0 то, лист 3).

Величина зазора в конкретном проекте может быть увеличена в зависимости от максимального прогиба конструкций перекрытия (покрытия).

3.13. Узлы крепления элементов фаяверка к конструкциям перекрытия или покрытия обеспечивают взаимную вертикальную подвижность сопрягаемых конструкций на величину возможного прогиба перекрытия или покрытия.

3.14. Крепление элементов перегородок к железобетонным конструкциям здания предусмотрено с использованием анкеров или распорных дюбелей, устанавливаемых в отверстия, образованные в бетоне с помощью ручных сверлильных машин или электроперфораторов.

Стальные элементы типа „Т“ крепятся к железобетонным колоннам при помощи закладных изделий в эти колонны.

3.15. При устройстве узлов крепления элементов перегородок к конструкциям здания применяется монтажная сварка. Исключением составляют перегородки многоэтажных зданий с армокирпичными пилыстрами, при возведении которых монтажная сварка не требуется.

3.16. Температурные швы в перегородках совпадают с температурными швами в конструкциях каркаса здания.

3.17. Ворота в перегородках одноэтажных зданий приняты распашными по серии 1.435.9-17. Кирпичная кладка выше проема ворот опирается на обвязочные балки по ГОСТ 24893.0-81 - ГОСТ 24893.2-81. В конкретном проекте в обвязочных балках и кирпичной кладке необходимо предусмотреть закладные изделия для крепления стальной рамы ворот. Разбивку закладных изделий в обвязочных балках принимать в соответствии с таблицей:

Шаг вертикальных несущих конструкций, м	Местоположение перегородки	Эскиз	Примечание
6,0	прислонная		*) привязка по ГОСТ 24893.0-81 **) привязка в зависимости от принятого типа размера ворот
6,0	межколонная		в соответствии с конструкцией перемычки ворот по серии 1.435.9-17, выкл 4
12,0	прислонная; межколонная		

23098-01

1.431.6-28.0-00 ПЗ

Лист 6

Упр. № 101.0. Подписать и дату. 15.09.00. 2000.

Разбивку заспандных изделий в кладке для крепления стоек ворот выполнять в конкретном проекте в зависимости от принятого типа размера ворот в соответствии с конструкцией стоек по серии 1.435.9-17, вып. 4, а швы установки рамы ворот — вып. 0.

Дверные проемы приняты по ГОСТ 14624-84. Для крепления дверных коробок в откосах проемов предусмотрены деревянные пробки.

3.18. Кирпичные перегородки в зданиях с мостовыми кранами среднего и тяжелого режимов работы и зданиях с оборудованием, оказывающим динамическое воздействие на каркас здания, допускается применять при выполнении следующих конструктивных требований:

- а) толщина перегородки должна быть не менее 120 мм;
- б) перегородки, армированные горизонтальными каркасами, допускаются только в зданиях с кранами среднего режима работы при высоте зданий не более 12,0 м; для остальных перегородок, указанных в настоящем пункте, следует применять стальные ветровые пояса;
- в) расстояние между ветровыми поясами по высоте в перегородках толщиной 120 мм с шагом вертикальных несущих элементов до 6 м включительно не должно превышать 1,8 м;
- г) в местах примыкания кладки перегородок к колоннам должны быть устроены узлы крепления кладки с шагом не более 900 мм для перегородок толщиной 120 мм и 1200 мм для перегородок толщиной 250 мм;
- д) в верхней части перегородки обязательна установка горизонтального или наклонного элемента фаянберка. Устройство консольного участка кладки не допускается;

е) выполнение кирпичной кладки при отрицательной температуре допускается при условии обязательного включения в раствор добавок, обеспечивающих твердение раствора при отрицательных температурах;

ж) марка раствора для кладки должна быть не менее 50, временное сопротивление осевому растяжению по неперевязанному шву (нормальное сцепление) должно быть не менее 1,2 кгс/см<sup>2</sup>. Для повышения нормального сцепления рекомендуется применять растворы со специальными добавками.

3.19. Стальные изделия для крепления мелкого оборудования и коммуникаций могут закладываться при возведении перегородок, либо крепиться к готовым перегородкам с помощью встраиваемых или распорных дюбелей или болтов, устанавливаемых в сквозные просверленные отверстия.

При толщине перегородки 65 мм крепление мелкого оборудования и коммуникаций допускается только к элементам фаянберка.

3.20. Отверстия в перегородках при их возведении допускается устраивать с учетом указаний, приведенных на док. 01 настоящего выпуска.

23098-01

1.431.6-28.0-00 ПЗ

Лист

7

Формат А3

4. УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ.

4.1. Выбор конструкций перегородок производится по рекомендациям настоящей серии с учетом конкретных условий строительства и требований ТП 101-81\*.

При этом следует иметь в виду, что применяемые в настоящей серии колонны фахверка перегородок одноэтажных зданий серии 1.030.9-2 приняты стальными для каркаса здания с несущими стальными колоннами и железобетонными - для каркаса с несущими железобетонными колоннами.

4.2. Рекомендуются (при отсутствии требований, обосновывающих другие конструктивные решения) следующие конструкции перегородок:

- а) для одноэтажных зданий, не испытывающих нагрузок от кранов среднего и тяжелого режимов работы и других динамических воздействий, перегородки толщиной 120мм с железобетонными колоннами фахверка и арматурными каркасами в швах кладки;
- б) для многоэтажных зданий, не испытывающих динамические нагрузки, перегородки толщиной 120мм из облегченного кирпича с армокирпичными подстратами при высоте этажа 3,3 и 3,6м и со стальными колоннами фахверка при высоте этажа от 4,2 до 7,2 м;
- в) требования к конструкциям перегородок в зданиях с динамическими воздействиями оговорены в п. 3.18.

В местах установки связей между колоннами каркаса здания рекомендуется устройство прислонных перегородок.

При необходимости устройства межколонной перегородки в связевом пролете конструкции

связей и перегородки в этом пролете должны решаться в конкретном проекте с учетом взаимной увязки.

4.3. Варианты конструктивных решений перегородок, являющихся в настоящей серии, приведены на докум. -02...-04 настоящего выпуска.

4.4. Железобетонные колонны фахверка перегородок одноэтажных зданий приняты по серии 1.030.9-2. Подбор железобетонных колонн фахверка, стальных элементов „Т“ к ним и узлов крепления колонн к конструкциям здания производить по документам 1.030.9-2.0-09, 1.030.9-2.0-10.

На чертежах железобетонных колонн фахверка перегородок одноэтажных зданий предусмотрены закладные изделия для крепления этих колонн к фундаментам и конструкциям покрытия.

При необходимости в конкретном проекте должны быть предусмотрены дополнительные закладные изделия для крепления элементов перегородок. В конкретном проекте, при необходимости, должны быть также предусмотрены закладные изделия в колоннах здания для крепления элементов перегородок и произведен поверочный расчет этих колонн на действие дополнительных вертикальных нагрузок от перегородок.

4.5. Стальные колонны фахверка перегородок одноэтажных зданий приняты по серии 1.030.9-2.

Подбор стальных колонн фахверка поперечных перегородок, стальных элементов „Т“ к ним и узлов крепления колонн к каркасу здания производить по документу 1.030.9-2.0-11.

ИЗДАНИЕ В ПОСЛЕДНЕМ СЛУЖЕБНОМ КОМПЬЮТЕРНОМ ПЕЧАТЕНИИ

23098-01

1.431.6-28.0-00 ПЗ

ЛИСТ 8

ПОДБОР СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК, СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ „Т“ К НИМ И УЗЛОВ ИХ КРЕПЛЕНИЯ ПРОИЗВОДИТЬ ПО ДОКУМЕНТУ — 07 НАСТОЯЩЕГО ВЫПУСКА.

4.6. Стальные колонны фахверка перегородок многоэтажных зданий разрабатывают в вып. 2 настоящей серии. Подбор колонн фахверка перегородок производить по документу — 08 настоящей выпуска.

4.7. Узлы, замаркированные на примерах решения перегородок, имеющие цифровое обозначение (без звездочки), разработаны в выпуске 2 настоящей серии; узлы, имеющие цифровое обозначение со звездочкой (например 11\*), выполнять по типу узлов серии 1.030.9-2 вып. 6.

Места сверления отверстий для устройства узлов крепления перегородок к железобетонным колоннам должны быть уточнены в конкретном проекте с целью исключения возможности разрушения рабочей арматуры железобетонных колонн.

4.8. Количество распорных дюбелей в узлах крепления элементов перегородок к железобетонным конструкциям здания принято без учета вибрационных воздействий на узлы со стороны оборудования при эксплуатации здания.

При наличии вибрационных воздействий от оборудования на конструкции здания в конкретном проекте должна быть проверена несущая способность узлов с учетом этих воздействий.

В соответствии с „Рекомендациями по установке дюбелей распорных конических для крепления перегородок к строительным конструкциям зданий“, разработанными ВНИИ.Монтажспецстрой (Москва), несущая способность дюбеля ДРК-М10, установленного в отверстие, образующее в бетоне класса В15 и выше, составляет:

Нагрузка, кгс	Статическая	При наличии вибрации
Выдергивающая	750	375
Сдвигающая	180	90

При совместном действии выдергивающих и сдвигающих нагрузок указанные значения несущих способностей дюбеля следует уменьшать в 1,5 раза.

4.9. При проектировании перегородок в конкретных проектах выполняются чертежи:

- 1) Фундаментов перегородок, устанавливаемых на уровне 1<sup>го</sup> этажа здания (при отсутствии подвалов);
- 2) Схем перегородок в узле с конструкциями здания;
- 3) Колонн каркаса здания с дополнительными закладными изделиями для крепления перегородок;
- 4) При необходимости — узлов, выполняемых по типу узлов настоящей серии, и стальных изделий к ним.

4.10. При подборе конструкций покрытия одноэтажного здания по несущей способности необходимо учитывать дополнительные нагрузки от заполнения проемов в конструкциях, используемых в качестве верхней части перегородки, и от крепления фахверковых стоек (см. док. 1.030.9-2.6-012.0 л.3).

4.11. Антикоррозионная защита перегородок должна приниматься в конкретном проекте в соответствии с главой СНиП 2.03.11-85 „Защита строительных конструкций от коррозии“ и „Способы по проектированию защиты от коррозии каменных, армокаменных и железобетонных конструкций“ (ЦНИИСК им. Кучеренко. Стройиздат 1986г.). При этом следует учесть, что необетонированные соединительные изделия, доступ к которым в процессе эксплуатации затруднен или невозможен, должны иметь металлическое покрытие. Особо следует отговорить восстановление антикоррозионного покрытия стальных изделий, поврежденного при сварке в процессе монтажа конструкций.

4.12. Возведение и эксплуатация перегородок предусмотрены в закрытых помещениях при положительных температурах. В случае возведения перегородок при отрицательных температурах кладка способом заполнения являться не допускается. При кладке с противотертыми добавками следует выполнять указания по кладке, возводимой в зимних условиях, приведенные в СНиП II — 22-81, раздел 7 и в СНиП III — 17-78, раздел 7. При возведении перегородок до устройства наружных ограждающих конструкций должны предусматриваться временные крепления, обеспечивающие устойчивость перегородок во время производства работ и до окончания работ по устройству наружного ограждения здания.

23098-01

1.431.6-28.0-00 ПЗ

Лист

9

ФОРМАТ А3

**РАЗМЕРЫ ОТВЕРСТИЙ В КИРПИЧНЫХ ПЕРЕГОРОДКАХ, РАЗМЕЩАЕМЫХ МЕЖДУ ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ НЕСУЩИМИ ПОЯСАМИ**

Условия эксплуатации перегородок	Толщина кладки перегородки, мм	Максимальная высота проема $h$ , мм	Максимальная ширина проема $b$ , мм	Минимальная ширина простенка $a$ , мм	Номер схемы	Примечания
При отсутствии динамических нагрузок на каркас здания	65	260	500	250	1	п.1; п.8
	120	2000	5600	510	2	п.2-п.8
	250	3800				
При наличии динамических нагрузок на каркас здания	120	1400	5600	510	3	
	250	1400				

1. В перегородках толщиной 65 мм проемы высотой  $h$  более 260 мм и шириной более 500 мм допускается устраивать только между вертикальными несущими конструкциями типа стальных колонн фахверка или армокирпичных пилластр, примыкающих к проему (по типу проемов для дверей). Армирование кладки над проемами в этом случае производится в соответствии с узлом 92 (см. докум. — 90.0, вып. 1).

Премы шириной  $b \leq 500$  мм и  $h \leq 260$  обрамляются горизонтальными арматурными каркасами, доводимыми до вертикальных опор (стоек фахверка или пилластр).

2. Премы  $100 \times 130$  (h) у пилластр и  $150 \times 130$  (h) между пилластрами могут устраиваться без дополнительного армирования с соблюдением условий приближения к горизонтальным арматурным каркасам и ветровым поясам (см. схемы 1-3 на л. 2).
3. В перегородках толщиной 120 и 250 мм при ширине проема  $b < 900$  мм допускается устройство рядовых перемычек. Над проемами шириной 900 мм и более применяются сборные железобетонные перемычки по серии 1.0381-1, вып. 1.
- В перегородках, испытывающих динамические нагрузки, устройство рядовых перемычек не допускается.
4. При устройстве отверстий в перегородках с пилластрами расчет пилластр должен быть произведен по фактическому их сечению без учета полок, отсутствующих в зоне устраиваемых отверстий.
5. На ширине простенка, равного минимальному значению  $a^*$ , указанному в таблице, в зоне между горизонтальными несущими элементами перегородки устройство дополнительных отверстий не допускается.
6. При больших размерах отверстий перегородки должны выполняться со стальными ветровыми поясами и обрамлением из стальных элементов, соединенных с ветровыми поясами.
7. В зданиях с динамическими нагрузками участок неравнорядной кладки должен быть обрамлен стальными элементами и иметь площадь не более  $10 \text{ м}^2$ .

23098-01

Илч. отд.	БРАДСКИЙ		
И. контр.	ЧУМАКОВА		
Ил. спец.	КОРОТЕЦКИЙ		
Рук. гр.	ЧУМАКОВА		
Ст. инж.	ПРОЦЕНКО		
Ст. инж.	ГУРОВИЧ		

1.431.6-28.0-01

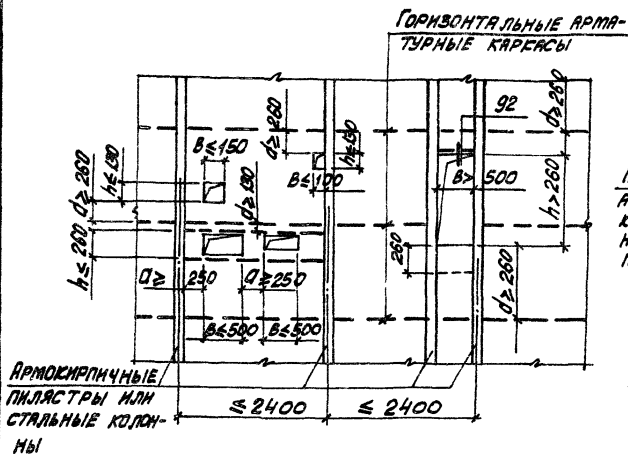
Указания по устройству отверстий в кирпичных перегородках толщиной 65 мм; 120 мм; 250 мм

СТАЛКА	АНСТ	АНСТОВ
Р	1	2

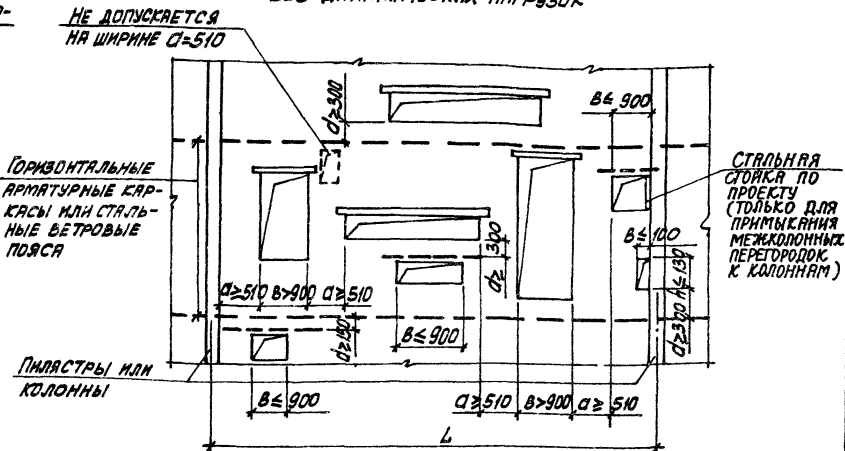
ХАРЬКОВСКИЙ  
ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ

ФОРМАТ А3

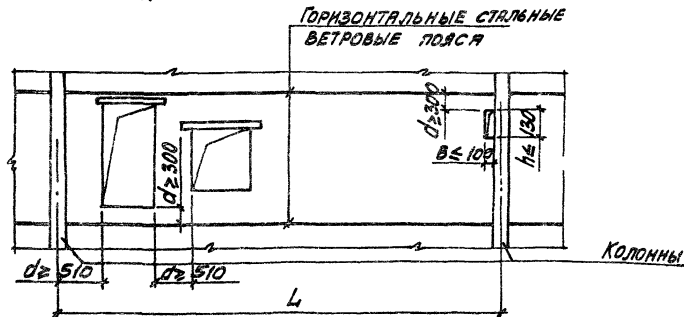
**СХЕМА 1. ПРИМЕР УСТРОЙСТВА ОТВЕРСТИЙ В ПЕРЕГОРОДКЕ ТОЛЩИНОЙ 65 мм**



**СХЕМА 2. ПРИМЕР УСТРОЙСТВА ОТВЕРСТИЙ В ПЕРЕГОРОДКАХ ТОЛЩИНОЙ 120 мм И 250 мм В ЗДАНИЯХ БЕЗ ДИНАМИЧЕСКИХ НАГРУЗОК**



**СХЕМА 3. ПРИМЕР УСТРОЙСТВА ОТВЕРСТИЙ В ПЕРЕГОРОДКАХ ТОЛЩИНОЙ 120 мм И 250 мм В ЗАДАНИИ С ДИНАМИЧЕСКИМИ НАГРУЗКАМИ**



В. ПРИ ШИРИНЕ ПРОСТЕНКА „D“ МЕНЬШЕ ВЕЛИЧИНЫ, УКАЗАННОЙ В ТАБЛИЦЕ, ПРИМЫКАЮЩЕ К ДАННОМУ ПРОСТЕНКУ ПРОЕМЫ РАССТАВЛЯТЬ КАК ОДИН ПРОЕМ С ОБЩЕЙ ШИРИНОЙ РАВНОЙ  $b_1 + b_2 + d$ .

УДАЛИТЬ ПОСЛЕ ПОДПИСАНИЯ И ВОЗВРАТ. ЗАПРЕЩАЕТСЯ КОПИРОВАТЬ

23098-01

1.431.6-28.0-01

2

# КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬНЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕГОРОДКИ, м	ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ		ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (м) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		НАЛИЧИЕ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ОПОРЫ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	НАЛИЧИЕ СВЯЗИ С ВЕРТИКАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, м		МАКСИМАЛЬНАЯ ВЫСОТА КЛАДКИ, м	ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРОДКИ, мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ	
			14 кгс/м <sup>2</sup>	22 кгс/м <sup>2</sup>	БЕЗ КРАНОВ	С КРАНАМИ										
ЗДАНИЕ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ, С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ СТРОПИЛЬНЫМИ КОНСТРУКЦИЯМИ L=9,0-24,0 м	Кирпичные пилястры *)	6,0	Арматурные КАРКАСЫ в ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 2,25	≤ 1,80	с опорой	—	—	3,0-6,0	—	9,3	120	Глиняный и силикатный марки 75	50	СХЕМА 1 (докум. - 11) 	
				—	—				3,0-7,2	10,5						250
ЗДАНИЕ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ И С КРАНАМИ ЛЕГКОГО РЕЖИМА РАБОТЫ, С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ И СТАЛЬНЫМИ СТРОПИЛЬНЫМИ ФЕРМАМИ L=16,0-36,0 м	ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОЛОННЫ ФРАКТВЕРКА ПО СЕРИИ 1.030.9-2, вып. 0; 5	6,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	≤ 3,0**)	≤ 3,0**)	с опорой	—	—	4,8-14,4	8,4-14,4	17,7	120	Глиняный и силикатный марки 75	25	СХЕМА 2 (докум. - 12, 18) 	
			Арматурные КАРКАСЫ в ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 2,25	≤ 1,80					—						—
			—	—	—					—						—
			—	—	—					—						—
						БЕЗ ОПОРЫ				4,2	250					

РЕКОМЕНДАЦИИ ПО ВЫБОРУ ТИПА ПЕРЕГОРОДКИ см. п. 4.2 докум. - 00

\*) Сечения пилястр см. на докум. - 05

\*\*\*) Последний (верхний) шаг ветровых поясов ≤ 2,2 м

23098-01

1.431.6-28.0-02

ИВ. ОТО	БРАДСКИЙ						
И. КОНТР.	ЧУМАКОВА						
ГЛ. КОНСТ.	КОРОТЕЦКИЯ						
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА						
СТ. ИНЖ.	ПРОЦЕНКО						
КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ							СТРАНА ЛИСТ ЛИСТОВ Р 1 3
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ							ФОРМАТ А3



КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (ПРОДОЛЖЕНИЕ)

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕ- ГОРОДКИ, м	ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (м) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		Наличие горизон- тальной опоры в ветровой части перегородки	Наличие связи с верти- кальными опорами	Допустимая высота этажа здания, м		Максимальная высота кладки, м	Толщина перегородки, мм	Марка и вид кирпича	Марка раствора	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ						
				14 кгс/м <sup>2</sup>	22 кгс/м <sup>2</sup>			Без краев	С краями											
				Глиняный и силикатный марки 75	25, 50			Глиняный и силикат- ный марки 75	25											
Здание без мостовых кра- ев и с краями летнего режа- ра работы со стальными стропильными фермами, L=18,0-36,0 м	Стальные колонны фаясверка по серии 1.030.9-2, вып. 0; 4	6,0	Ветровые пояса из ГЧ	≤ 3,0**)	≤ 3,0**)	С опорой	—	6,0-18,0	8,4-18,0	21,3	120	Глиняный и силикат- ный марки 75	25	СХЕМА 3 (докум. - 12)						
			Арматурные каркасы в горизонталь- ных швах кладки	≤ 2,25	≤ 1,80										шпильки по колоннам шаг 1200мм	Без опоры	4,2	250	25	
			—	—	—															
Здание с мостовыми краями среднего режима работы, с железобетонными и сталь- ными стропильными фермами, L=18,0-36,0 м	Железобетон- ные колонны фаясверка по серии 1.030.9-2, вып. 0; 5	6,0	Ветровые пояса из ГЧ	≤ 1,80	≤ 1,80	С опорой	шпильки по колоннам шаг 900мм	—	8,4-14,4	17,7	120	Глиняный и силикат- ный марки 75	50	См. схему 2						
			Арматурные каркасы в горизонталь- ных швах кладки	≤ 1,80	≤ 1,80										шпильки по колоннам шаг 1200мм	Без опоры	4,2	250	—	
			—	—	—															—
Здание с мостовыми краями среднего режима работы, с железобетонными и сталь- ными стропильными фермами, L=18,0-36,0 м	Стальные колонны фаясверка по серии 1.030.9-2, вып. 0; 4	6,0	Ветровые пояса из ГЧ	≤ 1,80	≤ 1,80	С опорой	шпильки по колоннам шаг 900мм	—	8,4-18,0	21,3	120	Глиняный и силикат- ный марки 75	50	См. схему 3						
			Арматурные каркасы в горизонталь- ных швах кладки	≤ 1,80	≤ 1,80										шпильки по колоннам шаг 1200мм	Без опоры	4,2	250	—	
			—	—	—															—

\*\*\*) См. примечание на листе 1

\*) См. примечание на листе 1  
\*\*) марка раствора 50 принимается при  $H_{кл} > 20,5$  м для ветровой нагрузки  $14 \text{ кгс/м}^2$   
и при  $H_{кл} > 18,0$  м для ветровой нагрузки  $22 \text{ кгс/м}^2$

23098-01

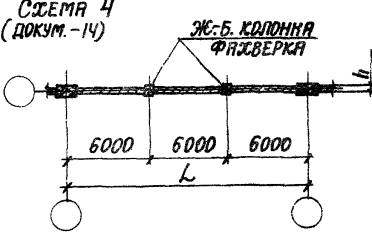
1.431.6-28.0-02

Лист

2

Формат А3

### КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (ОКОНЧАНИЕ)

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕ- ГОРОДКИ, м	ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (м) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		НАДЛИЧЕ ГОРИЗОН- ТАЛЬНОЙ ОПОРЫ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	НАДЛИЧЕ С ВЕРТИ- КАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, м		МАКСИМАЛЬНАЯ ВЫСОТА КЛАДКИ, м	ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРОДКИ $\delta$ , мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ
				14 кгс/м <sup>2</sup>	22 кгс/м <sup>2</sup>			БЕЗ КРАНОВ	С КРАНАМИ					
ЗДАНИЕ С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ ТЯЖЕЛОГО РЕЖИМА РАБОТЫ ИЛИ С ДИНАМИЧЕСКИМИ НАГРУЗКАМИ, С Ж.Б. И СТАЛЬНЫМИ СТРОПИЛЬНЫМИ ФЕРМАМИ, L=18,0-36,0 м	ЖЕЛЕЗОБЕТОН- НЫЕ КОЛОННЫ ФЯХСВЕРКА ПО СЕРИИ 1.030.9-2, вып. 0; 5	6,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	$\leq 1,8$	$\leq 1,8$	С ОПОРЫ	ШПИЛЬКИ ПО КОЛОННАМ ШАГ 900 мм	—	84-14,4	17,7	120	ГЛИНЯНЫЙ И СИЛИКАТ- НЫЙ МАРКИ 75	50	(ДОКУМ. - 13)  СМ. СХЕМУ 2
			—	—	—	ШПИЛЬКИ ПО КОЛОННАМ ШАГ 1200 мм	4,2			250				
	СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ ФЯХСВЕРКА ПО СЕРИИ 1.030.9-2, вып. 0; 4	6,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	$\leq 1,8$	$\leq 1,8$	С ОПОРЫ	ШПИЛЬКИ ПО КОЛОННАМ ШАГ 900 мм	—	84-18,0	21,3	120	ГЛИНЯНЫЙ И СИЛИКАТ- НЫЙ МАРКИ 75	50	(ДОКУМ. - 13)  СМ. СХЕМУ 3
			—	—	—	ШПИЛЬКИ ПО КОЛОННАМ ШАГ 1200 мм	4,2			250				
ЗДАНИЕ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ СО СТРОПИЛЬНЫМИ БЕЛКАМИ, L=9,0-18,0 м	ЖЕЛЕЗОБЕТОН- НЫЕ КОЛОННЫ ФЯХСВЕРКА ПО СЕРИИ 1.030.9-2, вып. 0; 5	6,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	$\leq 3,0^{**}$	$\leq 3,0^{**}$	С ОПОРЫ	—	3,0-6,0	—	6,0	120	ГЛИНЯНЫЙ И СИЛИКАТ- НЫЙ МАРКИ 75	25	СХЕМА 4 (ДОКУМ. - 14)  
			АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ ШВАХ КЛАДКИ	$\leq 2,25$	$\leq 1,80$		ШПИЛЬКИ ПО КОЛОННАМ ШАГ 1200 мм							
—	—	—	—	—	—	БЕЗ ОПОРЫ	—	—	—	4,2	—	—	—	—

\*\* СМ. ПРИМЕЧАНИЕ НА ЛИСТЕ 1

23098-01

1.431.6-28.0-02

ЛИСТ

3

ФОРМАТ А3

КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕ- ГОРОДКИ, м	ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (м) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		НАИЛНЧЕ ГРАНИЧ- НАЯ ОПОРЫ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	НАИЛНЧЕ СВЯЗИ С ВЕРТИ- КАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, м		МАКСИМАЛЬНАЯ ВЫСОТА КЛАДКИ, м	ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРОДКИ, мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ				
				14 кгс/м²	22 кгс/м²			БЕЗ КРАНОВ	С КРАНАМИ									
ЗДАНИЕ БЕЗ МОСТОВЫХ КРА- НОВ И С КРАНАМИ ЛЕГКОГО РЕЖИМА РАБОТЫ, ШАГ СРЕД- НЯХ КОЛОНН КАРКАСА И СТРОПИЛ ИЛИ ФЕРМ (ВАЛОК) - 6 м	ЖЕЛЕЗОБЕТО- НЫЕ КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ	6,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	≤ 3,0**)	≤ 3,0**)	С ОПОРОЙ	—	3,0-10,8	8,4-10,8	11,7 ****)	120	ГЛИНЯНЫЙ И СИЛИКАТ- НЫЙ МАРКИ 75	25	СХЕМА 5 (ДОКУМ.-15-10)  Ж.Б. КОЛОННА КАРКАСА 				
			АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 2,25	≤ 1,80			—	—	—	—				—	—	—	—
			—	—	—			—	Шпильки по колоннам шаг 1200 мм	—	—				—	—	—	—
ЗДАНИЕ БЕЗ МОСТОВЫХ КРА- НОВ, ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА И СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ - 6 м	СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ	6,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	≤ 3,0**)	≤ 3,0**)	С ОПОРОЙ	—	9,6; 10,8	—	14,1	120	ГЛИНЯНЫЙ И СИЛИКАТ- НЫЙ МАРКИ 75	25	СХЕМА 6  СТАЛЬНАЯ КОЛОННА КАРКАСА 				
			АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 2,25	≤ 1,80			—	—	—	—				—	—	—	—
			—	—	—			—	Шпильки по колоннам шаг 1200 мм	—	—				—	—	—	—

РЕКОМЕНДАЦИИ ПО ВЫБОРУ ТИПА ПЕРЕГОРОДКИ  
см. п.4.2 докум. - 00

\*\*\*) СМ. ПРИМЕЧАНИЕ НА ЛИСТЕ 1 ДОКУМ. - 02

\*\*\*\*) ПРИ ОТСУТСТВИИ СВЯЗЕЙ ПО КОЛОННАМ ВОДОЛЬ ПЕРЕГОРОДКИ  
В ЗДАНИЯХ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ МАКСИМАЛЬНАЯ ВЫСОТА  
САМОНЕСУЩЕГО УЧАСТКА КЛАДКИ ПРИ ТОЛЩИНЕ 120 мм  
ДОЛЖНА БЫТЬ НЕ БОЛЕЕ 6,0 м

23098-01

1.431.6-28.0-03

Нач. отд. и контр.	БРОДСКИЙ Чумакова				Конструктивные решения продольных перегородок в одноэтажных зданиях	Страниц	Лист	Листов
Гл. конст.	Коротецкий					Р	1	6
Рук. гр.	Чумакова					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		
Ст. инж.	Проценко					ФОРМАТ А3		

ИЛИ НА ЧИСТОГОЛОМ ИЛИ В ДРУГОМ ВИДЕ

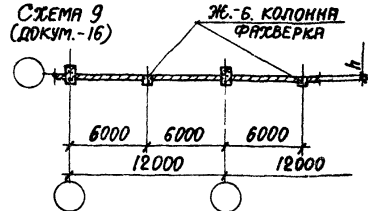
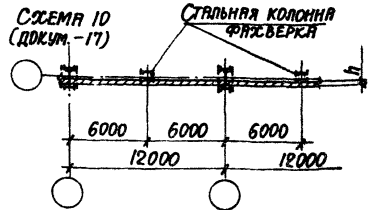
КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (ПРОДОЛЖЕНИЕ)

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕ- ГОРОДКИ, м	ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (м) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		ГРАНИЧНЫЕ ГОРИЗОН- ТАЛЬНЫЕ ОПОРЫ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	НАЛИЧИЕ СВЯЗИ С ВЕРТИ- КАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, м		МАКСИМАЛЬНАЯ ВЫСОТА КЛАДКИ, м	ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРОДКИ h, мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ			
				14 кгс/м <sup>2</sup>	22 кгс/м <sup>2</sup>			БЕЗ КРАНОВ	С КРАНАМИ								
				14 кгс/м <sup>2</sup>	22 кгс/м <sup>2</sup>			БЕЗ КРАНОВ	С КРАНАМИ								
ЗДАНИЕ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ, ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА - 12 м, СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ - 6 м	ЖЕЛЕЗОБЕТОН- НЫЕ КОЛОННЫ ФРАЖВЕРКА ПО СЕРИИ 1.030.9-2, вып. 0, 5	6,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	≤ 3,0**	≤ 3,0**	с опорой	—	4,8-14,4	—	17,8	120	Глиняный и смалякат- ный марки 75	25	СХЕМА 7 (ДОКУМ.-15)  Ж.Б. КОЛОННА ФРАЖВЕРКА 			
			АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 2,25	≤ 1,80						250				СХЕМА 8 (ДОКУМ.-21)  СТАЛЬНАЯ КОЛОННА ФРАЖВЕРКА 		
			—	—	—						4,2						
	—	—	—	Шпильки по колоннам шаг 1200мм	с опорой	—	6,0-18,0	—	21,3	120	Глиняный и смалякат- ный марки 75	25					
	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	≤ 3,0**	≤ 3,0**	БЕЗ ОПОРЫ						с опорой			—	6,0-18,0	—	21,3	250
	АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 2,25	≤ 1,80	Шпильки по колоннам шаг 1200мм													с опорой
—	—	—	БЕЗ ОПОРЫ	с опорой	—	6,0-18,0	—	21,3	4,2								

\*\*) См. ПРИМЕЧАНИЕ НА ЛИСТЕ 1 ДОКУМ.-02

2.3098-01  
1.431.6-28.0-03  
ЛИСТ 2  
ФОРМАТ А3

# КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (ПРОДОЛЖЕНИЕ)

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ, ПЕРЕ- ГОРОДКИ, м	ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕ- МЕНТОВ (м) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		НАЛИЧИЕ ГОРИЗОН- ТАЛЬНОЙ ОПОРЫ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	НАЛИЧИЕ СВЯЗИ С ВЕРТИ- КАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, м		МАКСИМАЛЬНАЯ ВЫСОТА КАРКАСА, м	ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРОДКИ, h, мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ
				14 кгс/м <sup>2</sup>	22 кгс/м <sup>2</sup>			БЕЗ КРАНОВ	С КРАНАМИ					
ЗДАНИЕ С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ ЛЕГКОГО РЕЖИМА РАБОТЫ; ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН - 12 м, СТРОПИЛЬ- НЫЕ ФЕРМ - 6 м и 12 м	ЖЕЛЕЗБЕТОН- НЫЕ КОЛОННЫ ФРАЖВЕРКА ПО СЕРИИ 1.030.9-2, вып. 0;5	6,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	≤ 3,0**)	≤ 3,0**)	С ОПОРОЙ	—	—	8,4-14,4	15,3	120	ГЛИНЯНЫЙ И СИЛИКАТ- НЫЙ МАРКИ 75	25	СХЕМА 9 (ДОКУМ.-16) 
			АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 2,25	≤ 1,80						250			
	—		—	—	БЕЗ ОПОРЫ	Шпилька по колоннам шаг 1200 мм	—	—	4,2	250				
	СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ ФРАЖВЕРКА ПО СЕРИИ 1.030.9-2, вып. 0;4		ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	≤ 3,0**)	≤ 3,0**)	С ОПОРОЙ	—	—	8,4-18,0	21,3	120	ГЛИНЯНЫЙ МАРКИ 75	25	СХЕМА 10 (ДОКУМ.-17) 
АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 2,25	≤ 1,80	СИЛИКАТ- НЫЙ МАРКИ 75	25;50	ГЛИНЯНЫЙ И СИЛИКАТ- НЫЙ МАРКИ 75						25			

\*\*\*) СМ. ПРИМЕЧАНИЕ НА ЛИСТЕ 1 ДОКУМ.-02

\*\*\*\*) СМ. ПРИМЕЧАНИЕ НА ЛИСТЕ 2 ДОКУМ.-02

23098-01

1.431.6-28.0-03

ЛИСТ  
3

ФОРМАТ А3

КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (ПРОДОЛЖЕНИЕ)

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕ- ГОРОДКИ, м	ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	Шаг горизонталь- ных несущих элементов (м) при ветровой нагрузке		Надлежащие горизон- тальной опоры в верхней части перегородки	Наличие связи с верхи- ми калями или диафрагмами	Допустимая высота этажа здания, м		Максимальная высота кладки, м	Толщина перегородки, л.м	Марка и вид кирпича	Марка раствора	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ
				14 кгс/м <sup>2</sup>	22 кгс/м <sup>2</sup>			без краев	с краями					
				Здание без мостовых кра- нов; шаг сред- них колонн - 12 м, стропильных ферм - 6 м	ЖЕЛЕЗобЕТОН- НЫЕ КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ			12,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С27					
АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 1,95	≤ 1,20	С ОПОРЫ			—	6,0 - 18,0		—	21,3	250	Глиняный и силикат- ный марки 75	25	СХЕМА 12 СТАЛЬНАЯ КОЛОННА КАРКАСА 
СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ	12,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С27			≤ 4,72			≤ 4,72						
		АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 1,95		≤ 1,20	С ОПОРЫ	—	8,4 - 14,4	—	13,7	250	Глиняный и силикат- ный марки 75	25	
ЖЕЛЕЗобЕТОН- НЫЕ КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ	12,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С27	≤ 4,72		≤ 4,72									С ОПОРЫ
		АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 1,95		≤ 1,20	С ОПОРЫ	—	8,4 - 14,4	—	13,7	250	Глиняный и силикат- ный марки 75	25	

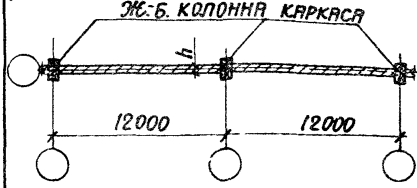
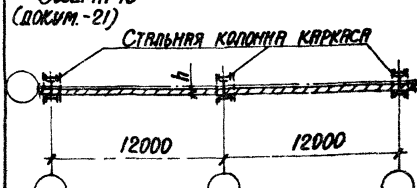
Изм. № 1 - по заданию заказчика и архитектора. (Исполнитель)

23098-01

1.431.6-28.0-03 Лист 4

ФОРМАТ А3

### КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (ПРОДОЛЖЕНИЕ)

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕ- ГОРОДКИ, мм	ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (м) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		НАЛИЧИЕ ГОРИЗОН- ТАЛЬНЫХ ОПОР ТАБЕЛИ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ В ПЕРЕГОРОДКЕ	НАЛИЧИЕ СВЯЗИ С ВЕРТИ- КАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, м		МАКСИМАЛЬНАЯ ВЫСОТА КЛАДКИ, м	ГОЛУШИНА ПЕРЕГОРОДКИ, мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДОК
				14 кгс/м <sup>2</sup>	20 кгс/м <sup>2</sup>			БЕЗ КРАНОВ	С КРАНАМИ					
Здание с мостовыми кранами легкого режима работы; шаг средних железобетонных колонн и стальных ферм - 12 м	ЖЕЛЕЗОБЕТОН- НЫЕ КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ	12,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С27	≤ 4,72	≤ 4,72	С ОПОРЫ	—	—	8,4-14,4	15,3	250	Глиняный и СИЛИКАТ- НЫЙ МАРКИ 75	25	СХЕМА 14 (ДОКУМ.-20) Ж.Б. КОЛОННА КАРКАСА 
			АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 1,95	≤ 1,20									
Здание с мостовыми кранами легкого режима работы; шаг средних стальных колонн-12 м, стальных ферм-6 м и 12 м	СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ	12,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С27	≤ 4,72	≤ 4,72	С ОПОРЫ	—	—	8,4-18,0	21,3	250	Глиняный и СИЛИКАТ- НЫЙ МАРКИ 75	25	СХЕМА 15 (ДОКУМ.-21) СТАЛЬНАЯ КОЛОННА КАРКАСА 
			АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 1,95	≤ 1,20									

23098-01

1.431.6-28.0-03

Лист  
5

ФОРМАТ А3

КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (ОКОНЧАНИЕ)

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬНЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕГОРОДКИ, М	ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (М) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		НАЧАЛЬНЫЕ ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ ПЕРЕСЕЧЕНИЯ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	НАЛИЧИЕ СВЯЗЕЙ С ВЕРТИКАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, М		МАКСИМАЛЬНАЯ ВЫСОТА ПЕРЕГОРОДКИ, М	ГОЛУБИНА ПЕРЕГОРОДКИ, М	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ	
				14 кгс/м²	22 кгс/м²			БЕЗ КРАНОВ	С КРАЯМИ						
ЗДАНИЕ С МОСТОВЫМИ КРАЯМИ ИЛИ РЕЖИМА РАБОТЫ	ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ И СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ ФРЯЖВЕРКА ПО СЕРИИ 1.030.9-2 ВЫП. 0; 4; 5	6,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	≤ 1,80	≤ 1,80	С ОПОРЫ	—	—	8,4-18,0	21,3	120	ГЛИНЯНЫЙ И СМЛИКАТНЫЙ МАРКИ 75	50	СМ. СХЕМЫ 9, 10	
			АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 1,80	≤ 1,80				8,4	11,7					
	ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ И СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ	12,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	≤ 4,72	≤ 4,72				8,4-18,0	21,3	250				СМ. СХЕМЫ 13-15
			АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 1,95	≤ 1,20				8,4	11,7					
				БЕЗ ОПОРЫ				4,2							
ЗДАНИЕ С МОСТОВЫМИ КРАЯМИ ТЯЖЕЛОГО РЕЖИМА РАБОТЫ ИЛИ С ДИАФРАГМАМИ НАГРУЗКАМИ	ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ И СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ ФРЯЖВЕРКА ПО СЕРИИ 1.030.9-2 ВЫП. 0; 4; 5	6,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	≤ 1,80	≤ 1,80	С ОПОРЫ	—	—	8,4-18,0	21,3	120	ГЛИНЯНЫЙ И СМЛИКАТНЫЙ МАРКИ 75	50	СМ. СХЕМЫ 9, 10	
			ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ И СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ	12,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С27				≤ 4,72	≤ 4,72					250

МАШ. ОП. ПИКА. ПОШТА. В ЛАТВИ. БЕЛОР. КИР. КС.

23098-01

1.431.6-28.0-03

Лист  
6

ФОРМАТ А3



# КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ ПЕРЕГОРОДКИ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬНЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕГОРОДКИ, М	ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ		ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (М) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ	МАКСИМ. ГРИЗОВАЯ ОПОРЫ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	МАКСИМ. СВЯЗЬ С ВЕРТИКАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, М	ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРОДКИ, мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ
				14 кг/м <sup>2</sup>	22 кг/м <sup>2</sup>								
ЗДАНИЕ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1/03, 1.120-6 И 1.120-12; ШАГ КОЛОНН КАРКАСА ИЛИ ШИРИНА ПРОЛЕТА 6 М	ПРОДОЛЬНАЯ И ПОПЕРЕЧНАЯ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ	КОЛОННЫ КАРКАСА И АРМОКИРПИЧНЫЕ ПИЛАСТРЫ *	≤ 2,4	Арматурные каркасы в горизонтальных швах кладки	≤ 1,56	≤ 1,56	с опорой	Шпильки по колоннам каркаса здания шаг 780 мм	3,3-6,0	65	Глиняный и силикатный марки 75	50	<p>СХЕМА 1 (докум.-22-23) АРМОКИРПИЧНАЯ ПИЛАСТРА</p>
		КОЛОННЫ КАРКАСА И СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ ФАХТВЕРКА *											<p>СХЕМА 2 (докум.-22-23) СТАЛЬНАЯ КОЛОННА ФАХТВЕРКА</p>
		КОЛОННЫ КАРКАСА ЗДАНИЯ	6,0	Арматурные каркасы в горизонтальных швах кладки	≤ 2,25	≤ 1,80	с опорой	—	3,3-6,0	120	Глиняный и силикатный марки 75	25	<p>СХЕМА 3 (докум.-25) КОЛОННА КАРКАСА ЗДАНИЯ</p>

\* Сечения армокирпичных пиластр см. на докум.-06; марки стальных колонн фаяхверка - на докум.-08

23098-01

1.431.6-28.0-04

ИЗМ. ОТД.	БРОДСКИЙ	20											
И. КОНТР.	ЧУМАКОВА	20											
Л. КОНСТ.	КОРОТЕЦКИЯ	20											
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА	20											
СТ. ИЗМ.	ПРОЦЕНКО	20											
КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ							<table border="1" style="display: inline-table; border-collapse: collapse;"> <tr> <td>СТАНДА. ЛИСТ</td> <td>ЛИСТОВ</td> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">Р</td> <td style="text-align: center;">1</td> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">6</td> <td style="text-align: center;">6</td> </tr> </table>	СТАНДА. ЛИСТ	ЛИСТОВ	Р	1	6	6
СТАНДА. ЛИСТ	ЛИСТОВ												
Р	1												
6	6												
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ							ФОРМАТ А3						

Изм. № 01 по заданию заказчика и проекта

КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (ПРОДОЛЖЕНИЕ)

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ ПЕРЕГОРОДКИ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕГОРОДКИ, м	ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (м) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		НАКЛОННЫЕ ГОРИЗОН- ТАЛЬНЫЕ ОПОРЫ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	НАКЛОННЫЕ СВЯЗИ С ВЕРТИКАЛЬ- НЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, м	ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРОДКИ, мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ
					14 кгс/м <sup>2</sup>	22 кгс/м <sup>2</sup>							
ЗДАНИЕ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1/83; ШИРИНА ПРОЛЕТА (6+3+6) м	ПОПЕРЕЧНАЯ В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ	Колонны каркаса и армокирпич- ные пилыстры	≤ 2,4	Арматурные каркасы в горизонталь- ных швах кладки	≤ 1,56	≤ 1,56	БЕЗ ОПОРЫ	Шпильки по колоннам каркаса здания шаг 780 мм	3,3-6,0	65	Глиняный и силикат- ный марки 75	50	СХЕМА 4 (докум.-23) 
		Колонны каркаса и стальные колонны фаяхверка*)											СХЕМА 5 (докум.-23) 
		Колонны каркаса здания	6,0; 3,0	Арматурные каркасы в горизонталь- ных швах кладки	≤ 2,25	≤ 1,80	с опорой	—	3,3-6,0	120	Глиняный и силикат- ный марки 75	25	СХЕМА 6 (докум.-24) 

\*) См. ПРИМЕЧАНИЕ НА ЛИСТЕ 1.

23098-01

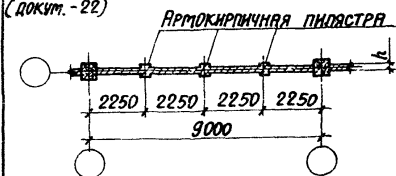
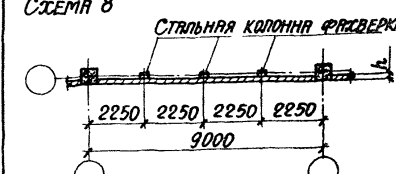
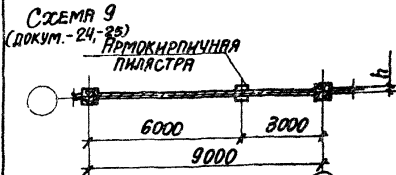
1.431.6-28 0-04

Лист

2

Формат А3

КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (ПРОДОЛЖЕНИЕ)

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ ПЕРЕГОРОДКИ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕ- ГОРОДКИ, м	ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (м) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		НАЛИЧИЕ ГОРИЗОН- ТАЛЬНЫХ ОПОРОЙ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	НАЛИЧИЕ СВЯЗИ С ВЕРТИКАЛЬНЫ- МИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, м	Толщина перегородки h, мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ
					14 кгс/м <sup>2</sup>	22 кгс/м <sup>2</sup>							
ЗДАНИЕ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1/03, 1.490-12; ШИРИНА ПРОЛЕТА 9 м	ПОПЕРЕЧНАЯ В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ	КОЛОННЫ КАРКАСА И АРМОКИРПИЧ- НЫЕ ПИАСТРЫ*)	≤ 2,4	АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 1,56	≤ 1,56	с ОПОРОЙ	Шпильки по КОЛОННАМ КАРКАСА ЗДАНИЯ ШАГ 780 мм	3,6-6,0	65	Глиняный и силикат- ный марки 75	50	СХЕМА 7 (докум. - 22) 
		КОЛОННЫ КАРКАСА И СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ ФРАЗВЕРКА*)											СХЕМА 8 
		КОЛОННЫ КАРКАСА И АРМОКИРПИЧ- НЫЕ ПИАСТРЫ*)	6,0	АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 2,25	≤ 1,80	с ОПОРОЙ	—	3,6-6,0	120	Глиняный и силикат- ный марки 75	50	СХЕМА 9 (докум. - 24-22) 

\*) См. ПРИМЕЧАНИЕ НА ЛИСТЕ 1

23098-01

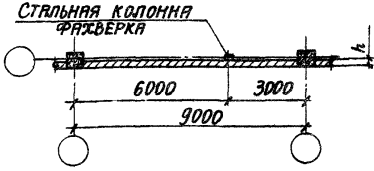
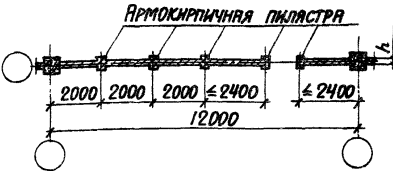
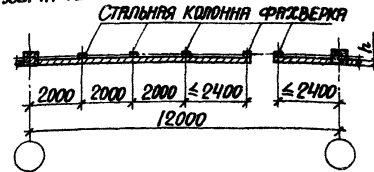
1.431.6 - 28.0-04

ЛИСТ

3

ФОРМА А3

КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (ПРОДОЛЖЕНИЕ)

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ ПЕРЕГОРОДКИ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕ- ГОРОДКИ, м	ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (м) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		НАВИСНЫЕ ГОРИЗОН- ТАЛЬНЫЕ ОПОРЫ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ В ПЕРЕГОРОДКЕ	НАЛИЧИЕ СВЯЗИ С ВЕРТИ- КАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, м	ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРОДКИ, мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ
					14 кгс/м <sup>2</sup>	22 кгс/м <sup>2</sup>							
Здание с каркасом по серии 1.020-1/83 и 1.420-12; ширина пролета 9 м	Поперечная в створе колонн каркаса здания	Колонны каркаса и стальные колонны фаязверка*)	6,0	Арматурные каркасы в горизонталь- ных швах кладки	≤ 2,25	≤ 1,80	с опорой	—	3,6-7,2	120	Глиняный и силикат- ный марки 75	25	СХЕМА 10 (докум. - 24, -25) СТАЛЬНАЯ КОЛОННА ФЯЗВЕРКА 
Здание с каркасом по серии 1.420-6; ширина пролета 12 м	Поперечная в створе колонн каркаса здания	Колонны каркаса и армокирпич- ные пиластры	≤ 2,4	Арматурные каркасы в горизонталь- ных швах кладки	≤ 1,56	≤ 1,56	с опорой	Шпильки по колоннам каркаса здания шаг 780 мм	4,8-6,0	65	Глиняный и силикат- ный марки 75	50	СХЕМА 11 АРМОКИРПИЧНАЯ ПИЛАСТРА 
		Колонны каркаса и стальные колонны фаязверка*)											СХЕМА 12 СТАЛЬНАЯ КОЛОННА ФЯЗВЕРКА 

\*) См. ПРИМЕЧАНИЕ НА ЛИСТЕ 1

23098-01

1.431.6-28.0-04

Лист  
4

Формат А3

КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (ПРОДОЛЖЕНИЕ)

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ ПЕРЕГОРОДКИ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬНЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕГОРОДКИ, м	ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (м) ПРИ БЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		НАЛИЧИЕ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ОПОРОК В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	НАЛИЧИЕ СВЯЗЕЙ С ВЕРТИКАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, м	ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРОДКИ, мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ
					14кст/м <sup>2</sup>	22кст/м <sup>2</sup>							
Здание с каркасом по серии 1.420-6; ширина пролета 12 м	Поперечная в створе колонн каркаса здания	Колонны кирпича и армокирпичные пиластры *)	6,0	Арматурные каркасы в горизонтальных швах кладки	≤ 2,25	≤ 1,80	с опорой	—	4,8-6,0	120	Глиняный и силикатный марки 75	50	<p>СХЕМА 13 (докум.-25)</p>
		Колонны кирпича и стальные колонны фаязербка *)			4,8-7,2	<p>СХЕМА 14</p>							
Здание с каркасом по серии 1.020-1/83, 1.420-6, 1.420-12; шаг колонн каркаса 6 м; ширина пролета 6 м; 2 м; 12 м	Продольная и поперечная не в створе колонн каркаса здания	Армокирпичные пиластры *)	≤ 2,4	Арматурные каркасы в горизонтальных швах кладки	≤ 1,56	≤ 1,56	БЕЗ опоры	—	3,3-6,0	65	Глиняный и силикатный марки 75	50	<p>СХЕМА 15 (докум.-26)</p>

\*) См. ПРИМЕЧАНИЕ НА ЛИСТЕ 1

23098-01

1.431.6 - 28.0-04

Лист 5

ФОРМАТ А3

КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (ОКОНЧАНИЕ)

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ ПЕРЕГОРОДКИ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕГОРОДКИ, М	ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (М) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		НАЛИЧИЕ ГОРИЗОН- ТАЛЬНЫХ ОПОРЫ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	НАЛИЧИЕ СВЯЗИ С ВЕРТИ- КАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, М	Толщина перегородки, мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ
					14 кгс/м <sup>2</sup>	22 кгс/м <sup>2</sup>							
Здание с каркасом по серии 1.020-1/83, 1.420-6, 1.420-12; шаг колонн каркаса 6м; ширина пролета 6м, 9м, 12м	Продольная и поперечная не в створе колонн каркаса здания	Стальные колонны фахверка *)	≤ 2,4	Арматурные каркасы в горизонталь- ных швах кладки	≤ 1,56	≤ 1,56	БЕЗ ОПОРЫ	—	3,3-6,0	65	Глиняный и силикат- ный марки 75	50	СХЕМА 16 (докум.-26) 
		Армокирпич- ные плиты *)	≤ 6,0	Арматурные каркасы в горизонталь- ных швах кладки	≤ 2,25	≤ 1,80	С ОПОРЫ	—	3,3-6,0	120	Глиняный и силикат- ный марки 75	50	СХЕМА 17 (докум.-27) 
		Стальные колонны фахверка *)								3,3-7,2			25

83098-01

\*) См. ПРИМЕЧАНИЕ НА ЛИСТЕ 1

1.431.6-28.0-04

Лист  
6

Формат А3

Имя и фамилия архитектора и инженера-проектировщика



Таблица сечений армокирпичных пилостр  
в многоэтажных зданиях

Высота этажа здания, м	Сечение пилостр (h × B) поперечных и продольных перегородок	
	Толщина перегородки d, мм	
	65	120
	Марка раствора	
50	25	
3,3	125 × 160	180 × 160
3,6	125 × 160	180 × 160
4,2	310 × 160	310 × 160
4,8	310 × 160	310 × 160
6,0	310 × 160	310 × 160

Илл. № 1000. Подписи: И. В. Д. 1930. 10. 1930. 10. 1930.

23090-01

Ил. отд.	Бродский	Л/с		1.431.6-28.0-06	СТАВКА ЛИСТ	ЛИСТОВ
Ил. контр.	Чумакова	Л/с				
Ил. спец.	Коротейкин	Л/с			Р	1
Рж. гр.	Чумакова	Л/с			ХАРЬКОВСКИЙ	
Ст. инж.	Проценко	Л/с			ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ	
Ст. инж.	Гурович	Л/с		ФОРМАТ А3		

ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ  
АРМОКИРПИЧНЫХ ПИЛОСТР  
В МНОГОЭТАЖНЫХ  
ЗДАНИЯХ



ТИП ОСНОВНЫХ КОЛОНН ЗДАНИЯ	КОЛОННЫ ДЛЯ БЕСКРАЙНЫХ ЗДАНИЙ		КОЛОННЫ ДЛЯ ЗДАНИЙ С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ										
	СЕРИЯ 1.423.3-8, ВЫП.1	СЕРИЯ 1.423.3-8, ВЫП.2	СЕРИЯ 1.424.3-7, ВЫП.2					СЕРИЯ 1.424.3-7, ВЫП.1					
ГРУЗОПОДЪЕМНОСТЬ КРАНОВ	—	—	Q=10; 20т		Q=10; 16т		Q=30т (ЛЕГКИЙ И СРЕДНИЙ РЕЖИМ РАБОТЫ)		Q=30т (ТЯЖЕЛЫЙ РЕЖИМ РАБОТЫ)		Q=50т		
ТИП КРОВЛИ	МАЛОУКЛОННАЯ												
СЕРИЯ СТРОПИЛЬНОЙ КОНСТРУКЦИИ	1.460-8, ВЫП.1; 1.460.2-10, ВЫП.1; 1.460.3-15, ВЫП.1; 1.460.3-17, ВЫП.1												
ШАГ СТРОПИЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ	6	6	6	12	6	12	6	12	6	12	6	12	
№№ СХЕМ	1-3		1-3	4;5	1-3	4;5	1-3	4;5	1-3	4;5	1-3	4;5	
ОТМЕТКА ВЕРХА ОСНОВНОЙ КОЛОННЫ "Н"	6,0	—	ТФ12; Т3	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
	7,2	—	ТФ13; Т3	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
	8,4	—	ТФ14; Т3	ТФ14; Т3	ТФ14; Т4	—	—	—	—	—	—	—	
	9,6	ТФ15; Т3	—	ТФ15; Т3	ТФ15; Т4	—	—	—	—	—	—	—	
	10,8	ТФ16; Т3	—	—	—	ТФ16; Т3	ТФ16; Т4	ТФ16; Т3	ТФ16; Т4	—	—	—	
	12,0	ТФ17; Т3	—	—	—	ТФ17; Т3	ТФ17; Т4	ТФ17; Т3	ТФ17; Т4	ТФ17; Т3	ТФ17; Т4	ТФ17; Т3	ТФ17; Т4
	13,2	ТФ18; Т3	—	—	—	ТФ18; Т3	ТФ18; Т4	ТФ18; Т3	ТФ18; Т4	ТФ18; Т3	ТФ18; Т4	ТФ18; Т3	ТФ18; Т4
	14,4	ТФ19; Т3	—	—	—	ТФ19; Т3	ТФ19; Т4	ТФ19; Т3	ТФ19; Т4	ТФ19; Т3	ТФ19; Т4	ТФ19; Т3	ТФ19; Т4
	15,6	ТФ20; Т3	—	—	—	—	—	ТФ20; Т3	ТФ20; Т4	ТФ20; Т3	ТФ20; Т4	ТФ20; Т3	ТФ20; Т4
	16,8	ТФ21; Т3	—	—	—	—	—	ТФ21; Т3	ТФ21; Т4	ТФ21; Т3	ТФ21; Т4	ТФ21; Т3	ТФ21; Т4
	18,0	ТФ22; Т3	—	—	—	—	—	ТФ22; Т3	ТФ22; Т4	ТФ22; Т3	ТФ22; Т4	ТФ22; Т3	ТФ22; Т4

1. СХЕМЫ см. НА ЛИСТЯХ 2;3.
2. ПРИМЕЧАНИЯ см. НА ЛИСТЕ 2.
3. Колонны "ТФ" и СТАЛЬНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ "Т" см. СЕРИЮ 1.030.9-2, ВЫП.4.
4. РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ КОЛОНН см. СЕРИЮ 1.030.9-2, ВЫП.0.

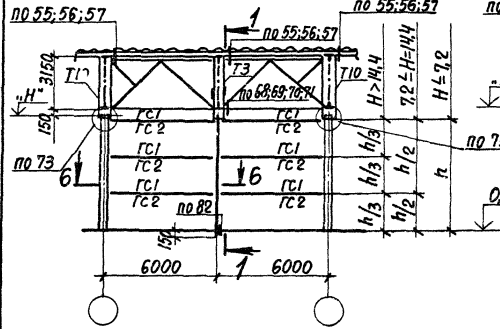
23098-01

1.431.6-28.0-07

ИРЧ. ОТД.	БРЮДСКАЯ	И. КОНТР.	ЧУМАКОВА	И. СПЕЦ.	КОРТЕЦКАЯ	Р. И. Г. Р.	ЧУМАКОВА	С. И. И. Ж.	ПРОЦЕНКО	С. И. И. Ж.	СУРОВИЧ	Ключ для подбора стальных колонн ФАТЗЕРКА и стальных элементов "Т" продольных перегородок одно-этажных зданий	СТАНДА. ЛИСТ	ЛИСТОВ
													2	5
												ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		

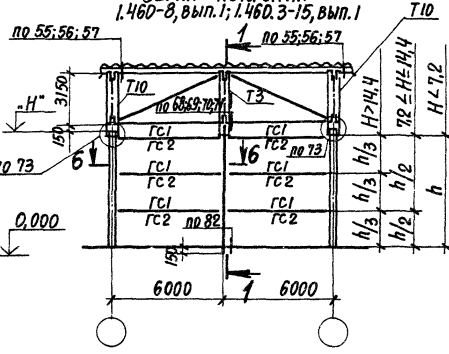
ФОРМАТ А3

СХЕМА №1  
СЕРИЯ ПОКРЫТИЯ  
1.460.2-10, вып.1



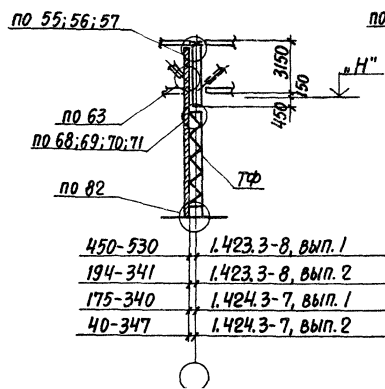
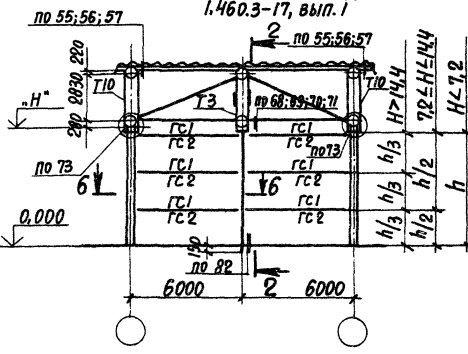
1-1

СХЕМА №2  
СЕРИЯ ПОКРЫТИЯ  
1.460-8, вып.1; 1.460.3-15, вып.1

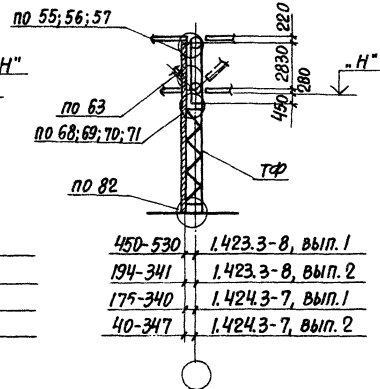


2-2

СХЕМА №3  
СЕРИЯ ПОКРЫТИЯ  
1.460.3-17, вып.1



450-530	1.423.3-8, вып.1
194-341	1.423.3-8, вып.2
175-340	1.424.3-7, вып.1
40-347	1.424.3-7, вып.2



450-530	1.423.3-8, вып.1
194-341	1.423.3-8, вып.2
175-340	1.424.3-7, вып.1
40-347	1.424.3-7, вып.2

1. Распорки ГС1 - для колонн размером 300. Распорки ГС2, ГС2<sup>а</sup> - для колонн размером  $\geq 400$  мм.
2. Н - отметка верха основной колонны. Н-н-700.
3. Замаркированные узлы приведены в вып.6 серии 1.030.9-2.
4. Распорки ГС1, ГС2, ГС2<sup>а</sup> см. докум. 1.030.9-2.4-08.
5. Крепление распорок к колоннам см. узлы 68, 70-72 вып.6 серии 1.030.9-2.

23098-01

1.431.6-28.0-07

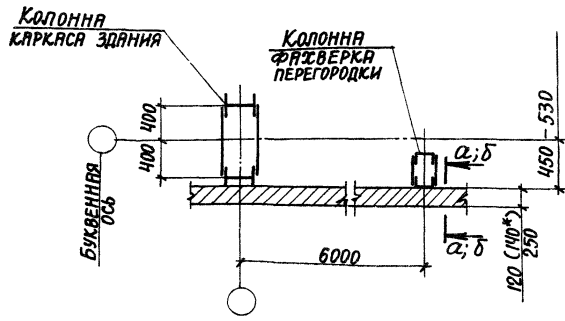
Лист  
2

ФОРМАТ А3



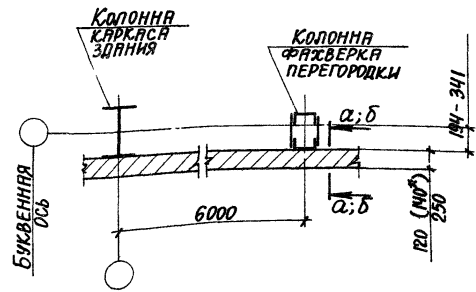
6-6

(СЕРИЯ 1.423.3-8, ВЫП.1. ЗДАНИЯ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ)



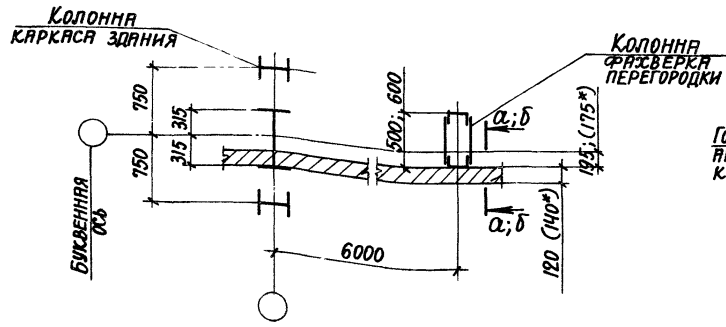
6-6

(СЕРИЯ 1.423.3-8; ВЫП.2. ЗДАНИЕ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ)



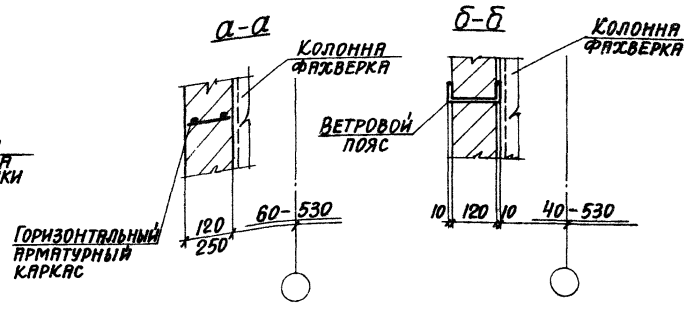
6-6

(СЕРИЯ 1.424.3-7, ВЫП.1. ЗДАНИЯ С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ Q ≤ 20. Толщина перегородки 120 мм)



а-а

б-б



\*РАЗМЕРЫ В СКОБКАХ ПРИ НАЛИЧИИ ВЕТРОВЫХ ПОЯСОВ В КЛАДКЕ ПЕРЕГОРОДКИ.

23098-01

1.431.6-28 .0-07

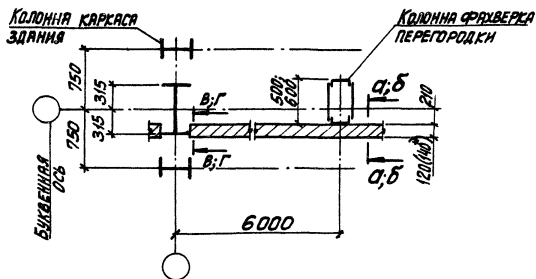
Лист 4

Формат А3

ИЗДАНИЕ ПОДГОТОВЛЕНО И ВЫПУЩЕНО К. АЛЕКСАНДРОВИЧЕМ

б-б

(СЕРИЯ 1.424.3-7, ВЫП. 1. ЗДАНИЕ С МОСТОВЫМИ  
КРАНАМИ  $Q \approx 30T$ , ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРДКИ 120мм)

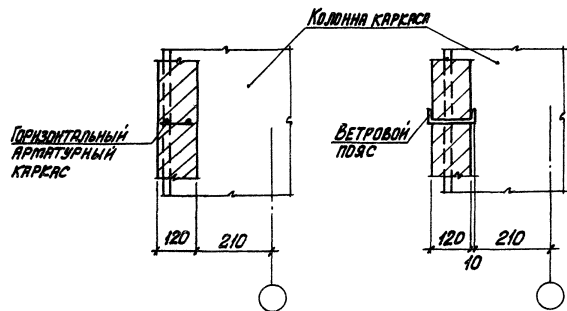
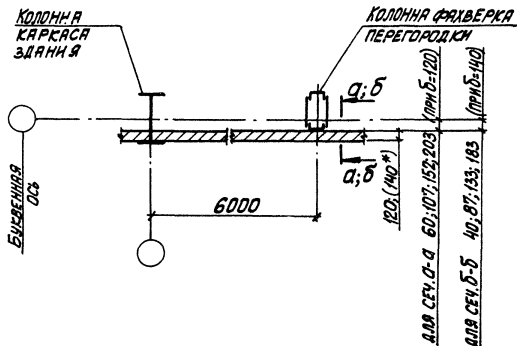


б-б

г-г

б-б

(СЕРИЯ 1.424.3-7, ВЫП. 2. ЗДАНИЕ С МОСТОВЫМИ  
КРАНАМИ  $Q \leq 20T$ , ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРДКИ 120мм)



\* СМ. ПРИМЕЧАНИЕ НА ЛИСТЕ 4  
СЕЧЕНИЯ а-а, б-б СМ. НА ЛИСТЕ 4.

23098-01

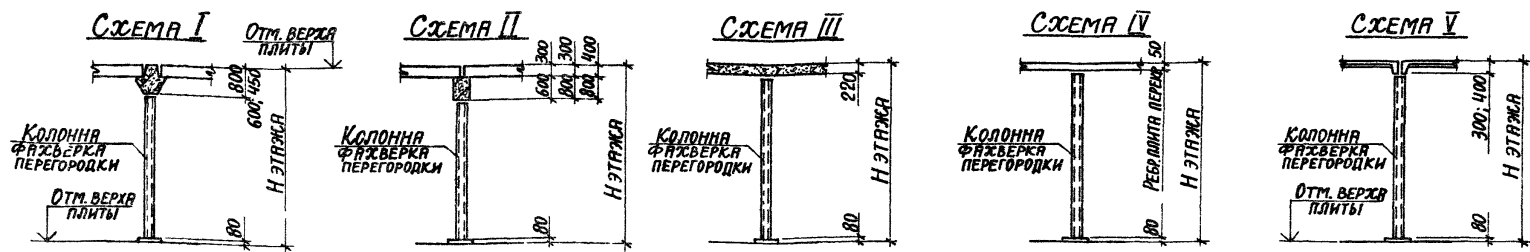
1.431.6-28.0-07

ЛИСТ

5

ФОРМАТ А3

ЛИН. ИСПОЛ. ПОДПИС. И ВСТАВ. ВЕРХ. ЛИСТ



МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ ПЕРЕГОРОДКИ	ВЫСОТА ЭТАЖА, М	ТОЛЩИНА ПЕРЕКРЫТИЯ, ММ	КАРКАС ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ																		
			1.020-1/83						1.420-12						1.420-6						
			МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ			КОЛОННЫ			ФАХВЕРКА			ПЕРЕГОРОДКИ			ПОД РИГЕЛЕМ			ПОД ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ			
			ПОД РИГЕЛЕМ ВЫСОТОЙ, ММ		ПОД ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ (h=300 мм)	ПОД РИГЕЛЕМ ВЫСОТОЙ 800 мм		ПОД РИГЕЛЕМ ПОКРЫТИЯ ВЫСОТОЙ, ММ		ПОД РИГЕЛЕМ ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ (h=400 мм)		ПОД РЕБРИСТОЙ ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ ВЫСОТОЙ 300 мм		ПОД РЕБРИСТОЙ ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ ВЫСОТОЙ 300 мм		ПОД РИГЕЛЕМ ВЫСОТОЙ 800 мм		ПОД ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ			
			450	600	ПУСТОТНОЙ	РЕБРИСТОЙ	I ТИП ПЕРЕКРЫТИЯ	II ТИП ПЕРЕКРЫТИЯ	600	800	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	I ТИП ПЕРЕКРЫТИЯ		II ТИП ПЕРЕКРЫТИЯ		ПУСТОТНОЙ	РЕБРИСТОЙ			
НОМЕР СХЕМЫ																					
		I		II		III		IV		V		VI		VII		VIII		IX		X	
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ	3,3	65	КФ4	КФ2	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
		120	КФ4	КФ2	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
	3,6	65	КФ7	КФ5	—	—	КФ3	КФ1	КФ3	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
		120	КФ7	КФ5	—	—	КФ3	КФ1	КФ3	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
	4,2	65	КФ17	КФ15	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
		120	КФ29	КФ27	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
	4,8	65	КФ35	КФ34	—	—	КФ20	КФ15	КФ20	КФ15	—	—	—	—	—	—	КФ20	—	—	—	
		120	КФ35	КФ34	—	—	КФ32	КФ27	КФ32	КФ27	—	—	—	—	—	—	КФ32	—	—	—	

СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ ФАХВЕРКА ДЛЯ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКИ 14 кгс/м<sup>2</sup> и 22 кгс/м<sup>2</sup> ПРИНЯТЫ ОДИНАКОВЫМИ

23098-01

ИЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ	
Н. КОНТР.	ЧУМАКОВА	
ГЛ. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ	
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА	
СТ. ИНЖ.	ПРОЦЕНКО	
СТ. ИНЖ.	ГУРОВИЧ	
ИНЖЕН.	КАМЫШОВА	

1.431.6-28.0-08

КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ

СТАДИЯ	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Р	7	4
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		

ФОРМАТ А3

ИЧ. № ПОСЛА ПЛОСКОСЬ И ДИСТ. ВЕРТИКАЛЬ



КАРКАС ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ

1.020-1/83

1.420-12

1.420-6

МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ КОЛОННЫ ФАХСВЕРКА ПЕРЕГОРОДКИ

ПОД РИГЕЛЕМ ВЫСОТОЙ, мм		ПОД ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ (h=300 мм)		ПОД РИГЕЛЕМ ВЫСОТОЙ 800 мм		ПОД РИГЕЛЕМ ПОКРЫТИЯ ВЫСОТОЙ, мм		ПОД РЕБРИСТОЙ ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ (h=400 мм)		ПОД РЕБРИСТОЙ ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ ВЫСОТОЙ 300 мм				ПОД РИГЕЛЕМ ВЫСОТОЙ 800 мм	ПОД ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ				
450	600	ПУСТОТНОЙ	РЕБРИСТОЙ		I ТИП ПЕРЕКРЫТИЯ	II ТИП ПЕРЕКРЫТИЯ	600	800	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	I ТИП ПЕРЕКРЫТИЯ		II ТИП ПЕРЕКРЫТИЯ		800 мм	ПУСТОТНОЙ	РЕБРИСТОЙ		
			ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ							ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ			ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	ПОД РЕБРОМ

НОМЕР СХЕМЫ

		I	I	III	IV	V	I	II	II	II	IV	V	IV	V	IV	V	I	III	IV	V	V		
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ	3,3	65	—	—	КФ6	КФ9	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	
		120	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	3,6	65	—	—	КФ11	КФ14	—	КФ3	—	—	—	КФ14	КФ8	КФ16	КФ12	КФ13	КФ8	—	—	—	—	—	—
		120	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	4,2	65	—	—	КФ19	КФ21	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		120	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	4,8	65	—	—	КФ38	КФ41	—	КФ20	КФ15	—	—	КФ41	КФ36	КФ43	КФ39	КФ40	КФ36	КФ20	КФ38	КФ41	КФ36	КФ37	—
		120	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	5,4	65	—	—	КФ46	КФ48	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		120	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	6,0	65	—	—	КФ53	КФ56	—	КФ47	КФ42	—	—	КФ56	КФ51	КФ57	КФ54	КФ55	КФ51	КФ47	КФ53	КФ56	КФ51	КФ52	—
		120	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	7,2	65	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		120	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—

23098-01

14316-28.0-08

ЛИСТ  
3

ФОРМАТ А3





ОБОЗНАЧЕНИЕ	МАРКА	Эскиз	ГЕОМЕТРИЧЕСКИЕ РАЗМЕРЫ, мм			МАССА, кг	ОБОЗНАЧЕНИЕ	МАРКА	Эскиз	ГЕОМЕТРИЧЕСКИЕ РАЗМЕРЫ, мм			МАССА, кг
			Н	а	б					Н	а	б	
2-47.0	КФ1		2250	80	80	20,07	2-47.0-23	КФ24		3250	80	120	35,33
-01	КФ2		2250			22,28	КФ25	3300		35,79			
-02	КФ3		2650			23,01	КФ26	3400		36,71			
-03	КФ4		2700			23,38	КФ27	3450		37,17			
-04	КФ5		2850			24,48	КФ28	3500		37,63			
-05	КФ6		2930			25,07	КФ29	3600		38,56			
-06	КФ7		3000			25,59	КФ30	3750		39,94			
-07	КФ8		3050			25,95	КФ31	3830		40,67			
-08	КФ9		3100			26,32	КФ32	3850		40,86			
-09	КФ10		3150			26,69	КФ33	4000		42,24			
-10	КФ11		3230			27,28	КФ34	4050		42,70			
-11	КФ12		3250			27,42	КФ35	4200		44,08			
-12	КФ13		3300			27,79	КФ36	4250		44,54			
-13	КФ14		3400			28,53	КФ37	4350		45,46			
-14	КФ15		3450			28,89	КФ38	4430		46,20			
-15	КФ16		3500			29,26	КФ39	4450		46,38			
-16	КФ17		3600			30,00	КФ40	4500		46,84			
-17	КФ18		3750			31,10	КФ41	4600		47,77			
-18	КФ19		3830			31,69	КФ42	4650		48,23			
-19	КФ20		3850			31,83	КФ43	4700		48,69			
-20	КФ21		4000			32,94	КФ44	4800		49,61			
-21	КФ22		3150			34,41	КФ45	4950		50,99			
-22	КФ23	3230	35,15	КФ46	5030	51,73							

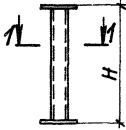
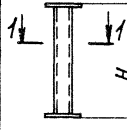
23098-01

И.О.Д. БРОДСКИЙ	И.КОНТ. ЧУМАКОВА	И.КОНСТ. КОРОТЕЦКИЙ	Р.К.ГР. ЧУМАКОВА	С.Т.И.И.Ж. ПРОЦЕНКО	И.И.Ж.Е.Н.Е.Р. КОЗУБ	1.431.6-28.0-09 НОМЕНКЛАТУРА СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХСВЕРЖА ПЕРЕГОРОДОК МНОГОЭТАЖ- НЫХ ЗДАНИЙ	Стандарт	Лист	Листов
							Р	1	2

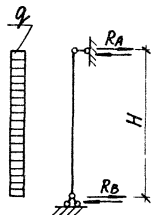
ХАРЬКОВСКИЙ  
ПРОМСТРОЙНИПРОЕКТ

ФОРМАТ А3

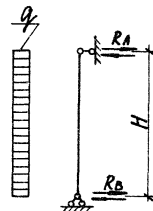
ИЗВ. № 10000. ПУШКИНСЬКА ШКОЛА. ЦЕНТРАЛЬНІ ПІДПИСЬОКІ ТА КОМП'ЮТЕРІЗАЦІЯ

ОБОЗНАЧЕНИЕ	МАРКА	ЭСКИЗ	ГЯБАРИТНЫЕ РАЗМЕРЫ, мм			МАССА, кг	ОБОЗНАЧЕНИЕ	МАРКА	ЭСКИЗ	ГЯБАРИТНЫЕ РАЗМЕРЫ, мм			МАССА, кг
			Н	α	β					Н	α	β	
2-47.0 - 46	КФ 47		5050	80	120	51,91	2-47.0 - 65	КФ 66		5400	100	140	85,52
- 47	КФ 48		5200			53,29	- 66	КФ 67		5450			86,26
- 48	КФ 49		5250			53,75	- 67	КФ 68		5550			87,73
- 49	КФ 50		5400			55,13	- 68	КФ 69		5630			88,90
- 50	КФ 51		5450			55,59	- 69	КФ 70		5650			89,20
- 51	КФ 52		5550			56,52	- 70	КФ 71		5700			89,93
- 52	КФ 53		5630			57,25	- 71	КФ 72		5800			91,40
- 53	КФ 54		5650			57,44	- 72	КФ 73		5850			131,72
- 54	КФ 55		5700			57,90	- 73	КФ 74		5900			132,79
- 55	КФ 56		5800			58,82	- 74	КФ 75		6250			140,24
- 56	КФ 57		5900			59,74	- 75	КФ 76		6650			148,76
- 57	КФ 58		4650			74,51	- 76	КФ 77		6750			150,89
- 58	КФ 59		4700			75,23	- 77	КФ 78		6830			152,60
- 59	КФ 60	4800	76,70	- 78	КФ 79	6850	153,02						
- 60	КФ 61	4950	78,91	- 79	КФ 80	6900	153,87						
- 61	КФ 62	5030	80,08	- 80	КФ 81	7000	156,20						
- 62	КФ 63	5050	80,38	- 81	КФ 82	7100	158,35						
- 63	КФ 64	5200	82,58										
- 64	КФ 65	5250	83,32										

РАСЧЕТНАЯ СХЕМА КОЛОНН ФАХСВЕРКА	МАРКА КОЛОНН	H, мм	q, кгс/м	ОПОРНЫЕ РЕАКЦИИ		
				R <sub>A</sub> , тс	R <sub>B</sub> , тс	
	КФ1	2250	132	0,15	0,15	
	КФ2	2550		0,17	0,17	
	КФ3	2650		0,17	0,17	
	КФ4	2700		0,18	0,18	
	КФ5	2850		0,19	0,19	
	КФ6	2930		0,19	0,19	
	КФ7	3000		0,20	0,20	
	КФ8	3050		0,20	0,20	
	КФ9	3100		0,20	0,20	
	КФ10	3150		0,07	0,07	
	КФ11	3230	44	0,07	0,07	
	КФ12	3250		0,07	0,07	
	КФ13	3300		0,07	0,07	
	КФ14	3400		0,07	0,07	
	КФ15	3450		0,08	0,08	
	КФ16	3500		0,08	0,08	
	КФ17	3600		0,08	0,08	
	КФ18	3750		0,08	0,08	
	КФ19	3830		0,08	0,08	
	КФ20	3850		0,08	0,08	
	КФ21	4000		0,09	0,09	
	КФ22	3150		132	0,21	0,21
	КФ23	3230			0,21	0,21
	КФ24	3250			0,21	0,21
	КФ25	3300			0,22	0,22



РАСЧЕТНАЯ СХЕМА КОЛОНН ФАХСВЕРКА	МАРКА КОЛОНН	H, мм	q, кгс/м	ОПОРНЫЕ РЕАКЦИИ		
				R <sub>A</sub> , тс	R <sub>B</sub> , тс	
	КФ26	3400	132	0,22	0,22	
	КФ27	3450		0,23	0,23	
	КФ28	3500		0,23	0,23	
	КФ29	3600		0,24	0,24	
	КФ30	3750		0,25	0,25	
	КФ31	3830		0,25	0,25	
	КФ32	3850		0,25	0,25	
	КФ33	4000		0,26	0,26	
	КФ34	4050		0,27	0,27	
	КФ35	4200		0,28	0,28	
	КФ36	4250		0,28	0,28	
	КФ37	4350		0,29	0,29	
	КФ38	4430		0,29	0,29	
	КФ39	4450		0,29	0,29	
	КФ40	4500		0,30	0,30	
	КФ41	4600		0,30	0,30	
	КФ42	4650		44	0,10	0,10



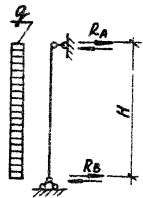
$q = q_0 \cdot b$ , где  $q_0 = 22 \text{ кгс/м}^2$ ,  $b$  - шаг колонн фаяхсверка перегородок (при кирпичной кладке перегородки толщиной 65 мм  $b = 2,0 \text{ м}$ ; толщиной 120 мм  $b = 6,0 \text{ м}$ )

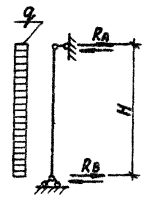
Изм. № 01 от 10.01.2010 г. и 10.01.2010 г.

23098-01

Имя. Отд.	Бродский	Инж.		РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХСВЕРКА ПЕРЕГОРО- ДОК МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ	Стр. Лист	Листов	
Имя. Контр.	Чумакова	Инж.			Р	7	2
Имя. Спец.	Коротецкий	Инж.			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		
Имя. Рук. гр.	Чумакова	Инж.					
Имя. Ст. инж.	Проценко	Инж.			ФОРМАТ А3		

1.431.6-28.0-10

РАСЧЕТНАЯ СХЕМА КОЛОНН ФАТШЕРКА	МАРКА КОЛОНН	H, мм	q, кг/м	ОПОРНЫЕ РЕАКЦИИ		
				R <sub>A</sub> , тс	R <sub>B</sub> , тс	
	КФ 43	4700	44	0,10	0,10	
	КФ 44	4800		0,11	0,11	
	КФ 45	4950		0,11	0,11	
	КФ 46	5030		0,11	0,11	
	КФ 47	5050		0,11	0,11	
	КФ 48	5200		0,11	0,11	
	КФ 49	5250		0,12	0,12	
	КФ 50	5400		0,12	0,12	
	КФ 51	5450		0,12	0,12	
	КФ 52	5550		0,12	0,12	
	КФ 53	5630		0,12	0,12	
	КФ 54	5650		0,12	0,12	
	КФ 55	5700		0,13	0,13	
	КФ 56	5800		0,13	0,13	
	КФ 57	5900	0,13	0,13		
	КФ 58	4650	0,31	132	0,31	0,31
	КФ 59	4700	0,31		0,31	0,31
	КФ 60	4800	0,32		0,32	0,32
	КФ 61	4950	0,33		0,33	0,33
	КФ 62	5030	0,33		0,33	0,33

РАСЧЕТНАЯ СХЕМА КОЛОНН ФАТШЕРКА	МАРКА КОЛОНН	H, мм	q, кг/м	ОПОРНЫЕ РЕАКЦИИ	
				R <sub>A</sub> , тс	R <sub>B</sub> , тс
	КФ 63	5050	132	0,33	0,33
	КФ 64	5200		0,34	0,34
	КФ 65	5250		0,35	0,35
	КФ 66	5400		0,36	0,36
	КФ 67	5450		0,36	0,36
	КФ 68	5550		0,37	0,37
	КФ 69	5630		0,37	0,37
	КФ 70	5650		0,37	0,37
	КФ 71	5700		0,38	0,38
	КФ 72	5800		0,38	0,38
	КФ 73	5850		0,39	0,39
	КФ 74	5900		0,39	0,39
	КФ 75	6250		0,41	0,41
	КФ 76	6650		0,44	0,44
	КФ 77	6750	0,45	0,45	
	КФ 78	6830	0,45	0,45	
	КФ 79	6850	0,45	0,45	
	КФ 80	6900	0,46	0,46	
	КФ 81	7000	0,46	0,46	
	КФ 82	7100	0,47	0,47	

Изм. № 1 от 10.01.2012 г. по заданию № 100/12

23098-01

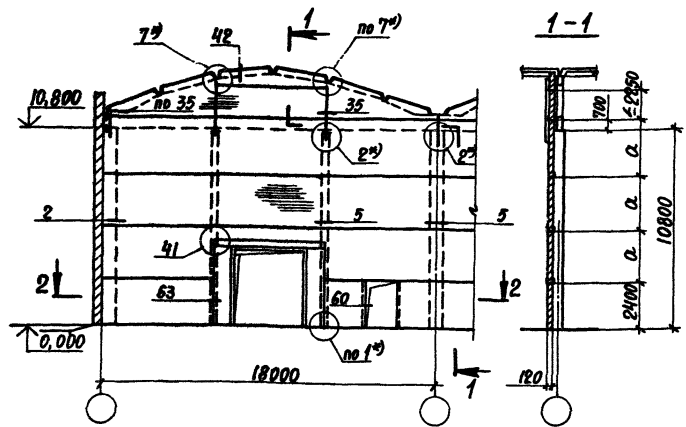
1.431.6-28.0-10

Лист  
2

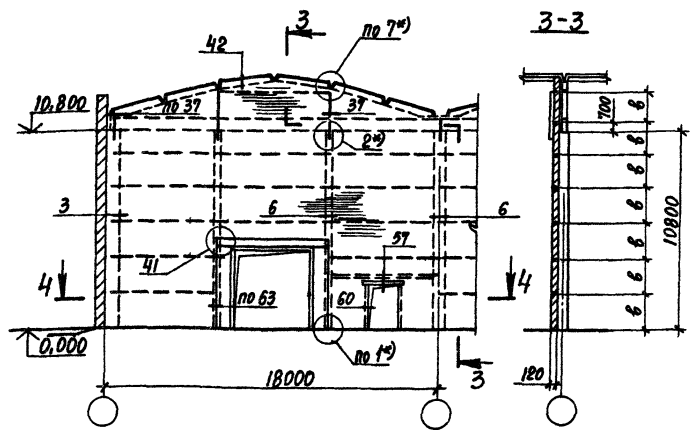
ФОРМАТ А3



ПЕРЕГОРОДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ  
ФАХТВЕРКА И СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ



ПЕРЕГОРОДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ  
ФАХТВЕРКА И ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ



ЧАСТЬ ПЕРЕКРЫТИЯ ПОДПОРКИ И ЛАСТА ВЕРХНЕГО ЯРУСА

ВЕТРОВАЯ НАГРУЗКА, кгс/м <sup>2</sup>	ШАГ ВЕТРОВЫХ ПОЯСОВ a, мм	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ АРМАТУРНЫХ КАРКАСОВ b, мм
14	≤ 3000	≤ 2250
22	≤ 3000	≤ 1800

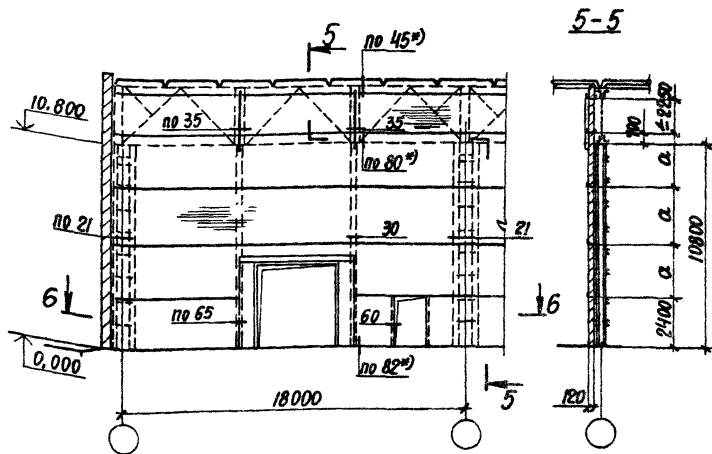
\*) См. п. 4.7 докум. - 00.  
\*\*) См. ПРИМЕЧАНИЕ НА ЛИСТЕ 2.

23098-01

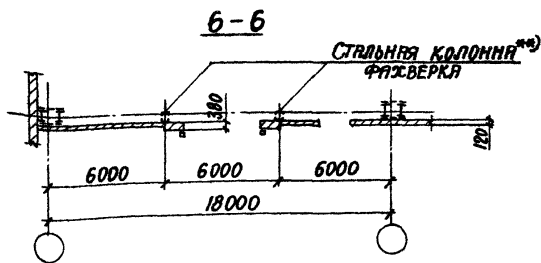
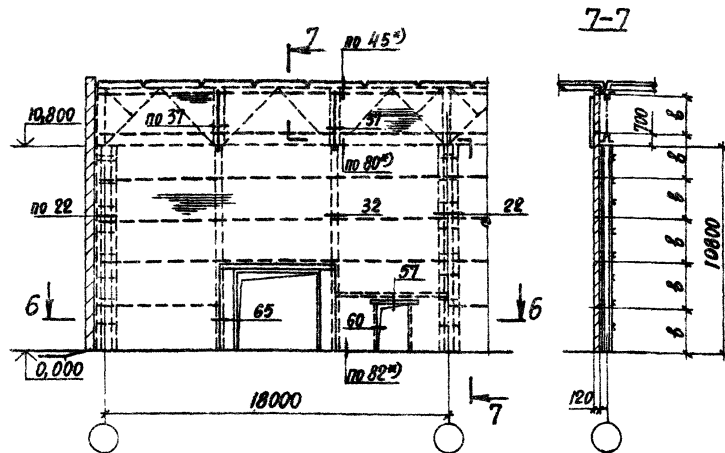
НАЧ. ОТД. БРОДСКИЙ	И. КОНТР. ЧУМАКОВА	П. СПЕЦ. КОРОТКОЛЮБИ	РИС. ГР. ЧУМАКОВА	СТ. ИНЖ. ПРОЦЕНКО	ИНЖЕН. ФОРМИЧЕВ	1431.6-28.0-12	СТАРШАЯ ЛИСТ	ЛИСТОВ
							Р	1
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧ- НЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 мм В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДА- НИИ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ							ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ	

ФОРМАТ А3

ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ КОЛОННАМИ  
ФЯХВЕРКА И СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ



ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ КОЛОННАМИ ФЯХВЕРКА  
И ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ



При наличии в здании мостовых кранов легкого режима работы кирпичную перегородку выполнять по типу примеров решения перегородок, показанных на данном документе.  
Разбивку ветровых поясов или горизонтальных арматурных каркасов по высоте перегородки производить с учетом привязок этих элементов относительно подкрановой балки, как показано на узлах 54 и 55 (см. докум. 1.431.6-28.1-53, -54).  
Заделку проемов в зоне подкрановых балок см. докум. 1.431.6-28.1-53, -54.

\*) См. лист 1

\*\*) Колонны фяхверка устанавливать заподлицо с колоннами каркаса здания

23098-01

1.431.6-28.0-12

Лист

2

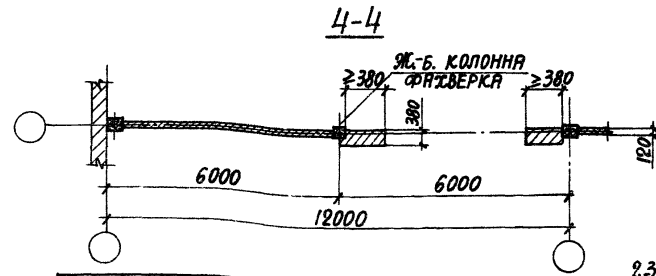
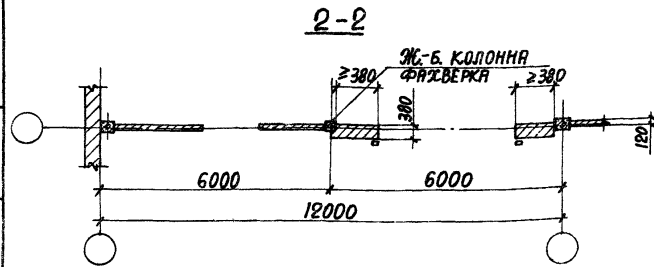
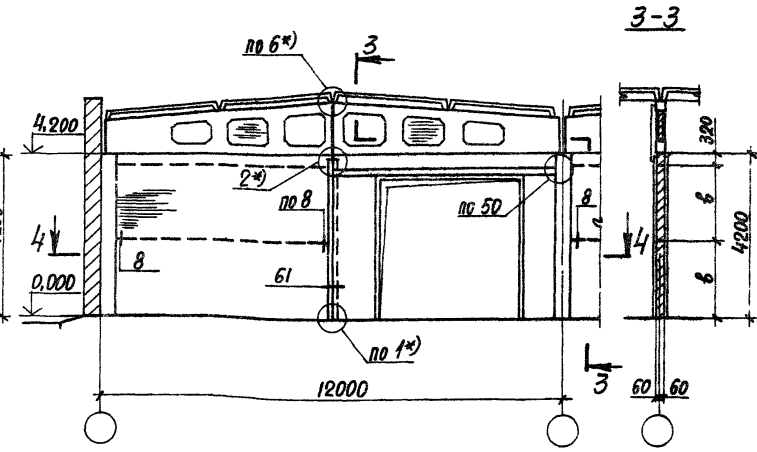
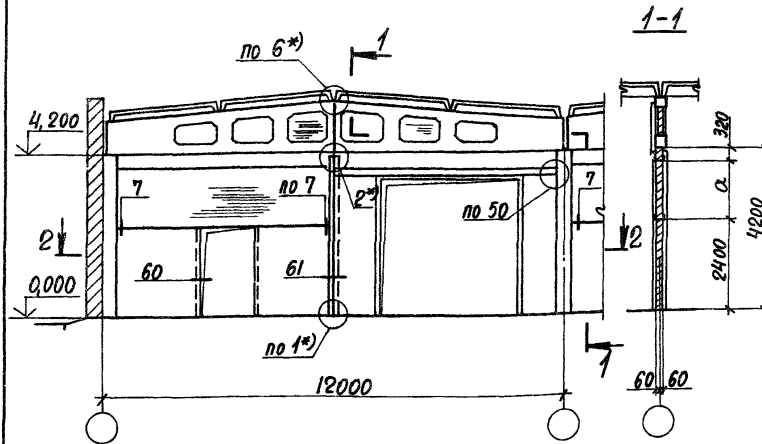
Формат А3





ПЕРЕГОРДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ ФАХТВЕРКА И СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ

ПЕРЕГОРДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ ФАХТВЕРКА И ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ



Исполн. М.П. МОДИНСКИЙ, И.А. АНТИПОВ

Таблицу исполнений см. на листе 2.  
Примечание см. на листе 2.

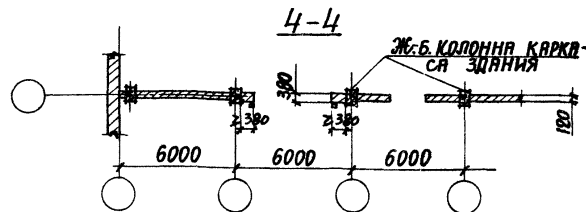
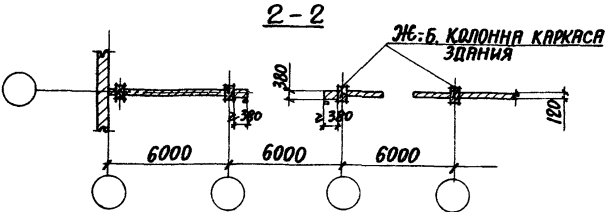
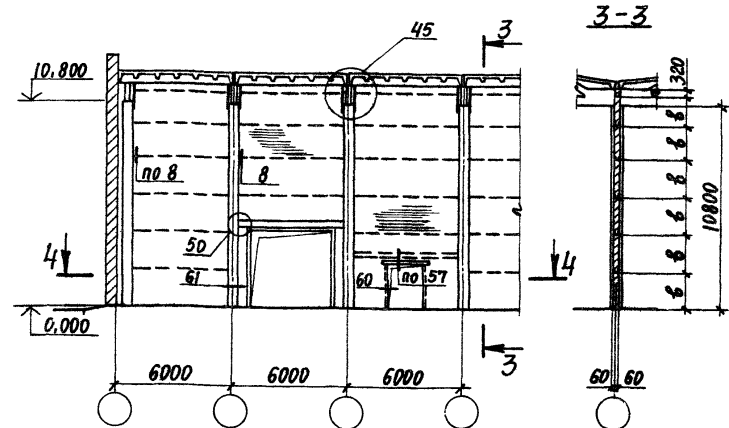
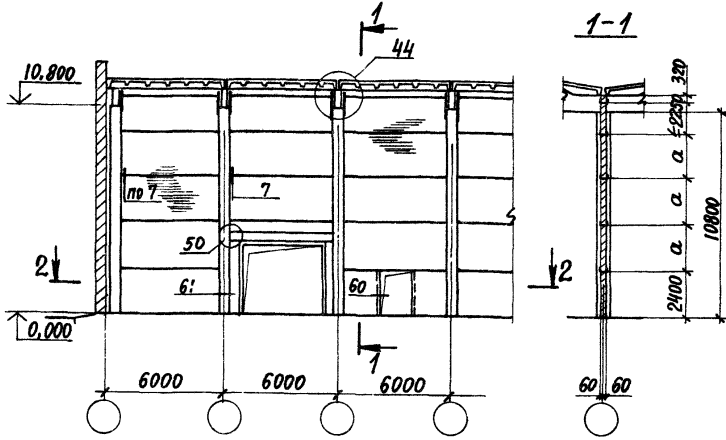
И.О.Т. БРОДСКИЙ		23098-01 1.431.6-28.0-14	СТАНА ЛИСТ		
И.КОНТ. ЧУМАКОВА			Р	1	2
Д.СПЕЦ. КОРОТЕЦКИЙ			ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧ- НИХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 И 150 ММ С ОДНОСТАННОМ ЗДАНИИ С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ СТОПИЛЬНЫМИ БАЛКАМИ И БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ		
Р.К.ГР. ЧУМАКОВА					
СТ.ИНЖ. ПРОЦЕНКО					
ИНЖЕН. ФРОМИЧЕВ		ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ			

ФОРМАТ А3



ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ.  
ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ И СТРОПИЛЬ-  
НЫХ ФЕРМ 6 М

ПЕРЕГОРОДКА С ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ  
КАРКАСАМИ. ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА  
ЗДАНИЯ И СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 6 М



ВЕТРОВАЯ НАГРУЗКА, кгс/м <sup>2</sup>	ШАГ ВЕТРОВЫХ ПОЯСОВ α, мм	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ АРМАТУРНЫХ КАРКАСОВ β, мм
14	≤ 3000	≤ 2250
22	≤ 3000	≤ 1800

23098-01

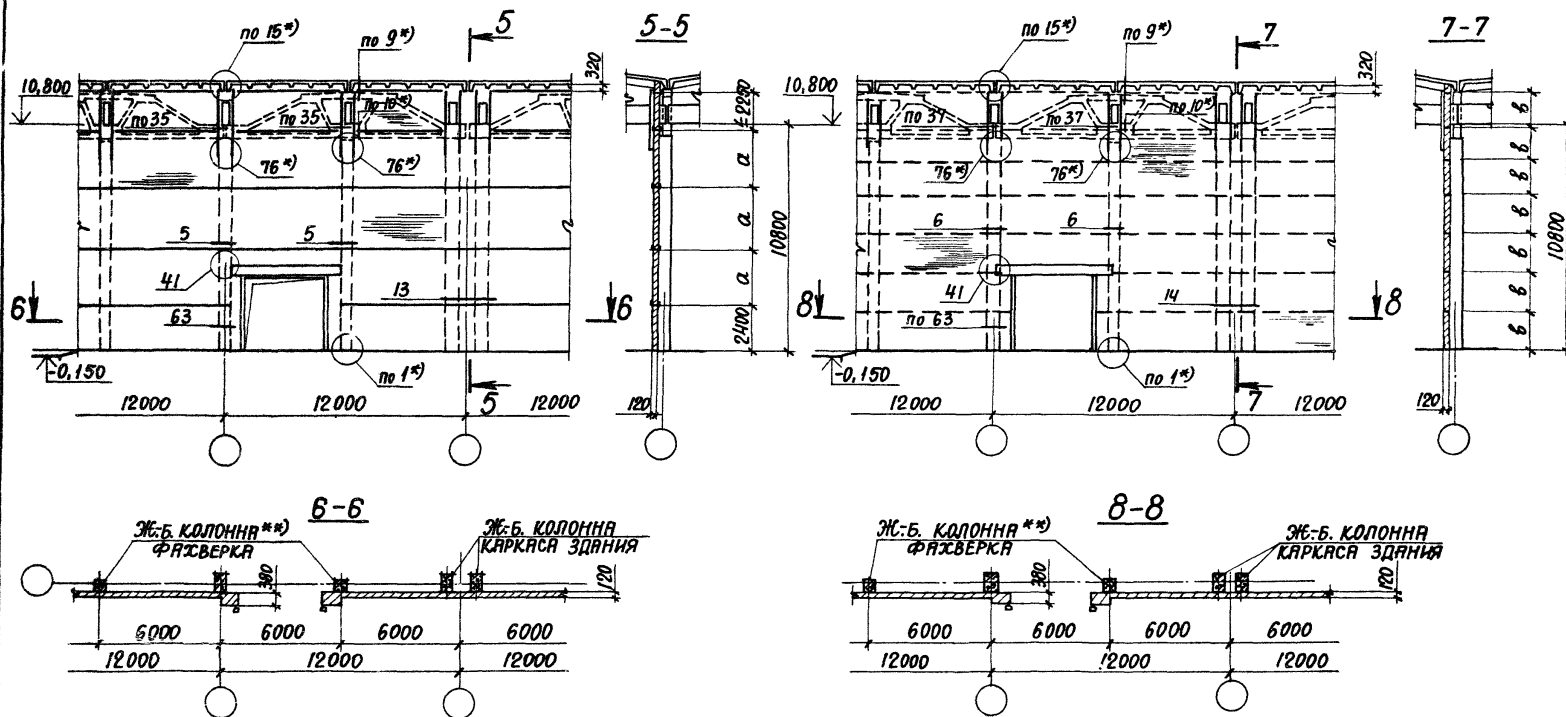
НАЧ. ОТД.	БРЮДСКИЙ			1431.6-28.0-15	СТАНДА. ЛИСТ	ЛИСТ
Н. КОНТ.	ЧУМАКОВА					
ГЛ. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКАЯ			ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 мм В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ	Р	1
РИС. ГР.	ЧУМАКОВА					
СТ. ИНЖ.	ПРОЦЕНКО					2
ИНЖЕН.	ФРОМИЧЕВ				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ	

ФОРМАТ А3

ИЛЬ И ГОЛОВА. ПОВЕРХИ. И. ИЛЬ И ГОЛОВА. ИЛЬ И ГОЛОВА. ИЛЬ И ГОЛОВА.

ПЕРЕГОРОДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ  
ФЯХВЕРКА И СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ.  
ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ 12 м,  
ШАГ СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 6 м.

ПЕРЕГОРОДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ  
ФЯХВЕРКА И ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ  
КАРКАСАМИ. ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ 12 м,  
ШАГ СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 6 м.



\*) Ст. п. 4.7 докум. - 00.

\*\*) Колонны ФЯХВЕРКА УСТАНАВЛИВАТЬ ЗАПОДЛИЦУ  
С КОЛОННАМИ КАРКАСА ЗДАНИЯ.

23098-01

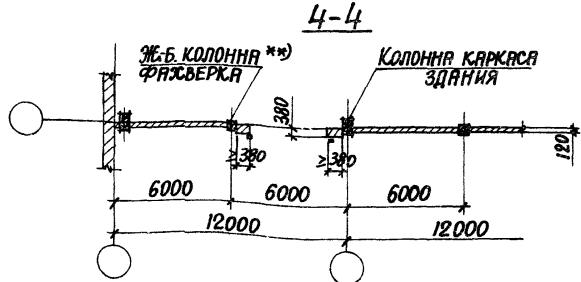
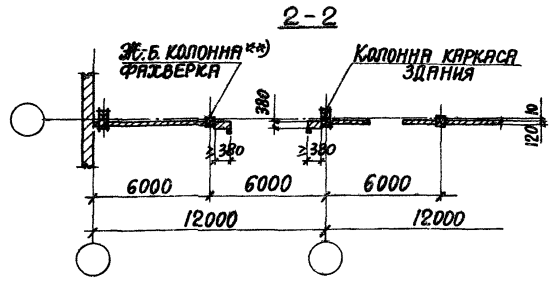
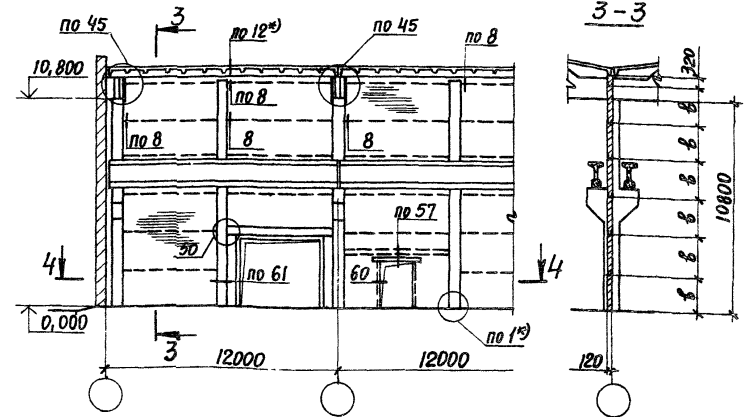
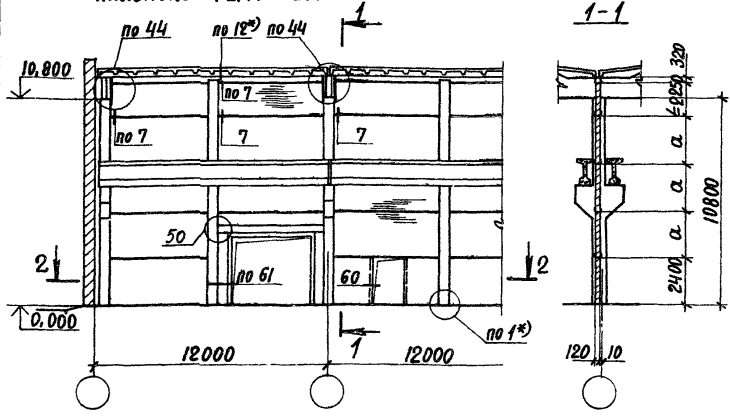
1.431.6-28.0-15

Лист  
2

ФОРМАТ А3

ПЕРЕГОРОДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ ФРАХВЕРКА И СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ. ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ И СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 12 м.

ПЕРЕГОРОДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ ФРАХВЕРКА И ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ. ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ И СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 12 м.



\*) См. п. 4.7 докум. - 00.

\*\*) Колонны фряхверка устанавливать заподлицо с колоннами каркаса здания.  
Таблицу исполнений см. на листе 3.

Р3098-01

1.431.6-28.0-16

НАЧ. ОТД.	БРЮДСКИЙ						
Н. КОНТР.	ЧУМАКОВА						
О. СПЕЦ.	КОРОТЦКИЙ						
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА						
СТ. ИНЖ.	ПРОЦЕНКО						
ИНЖЕН.	ФРОМИЧЕВ						

ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 мм В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ ЛЕГКОГО РЕЖИМА РАБОТЫ

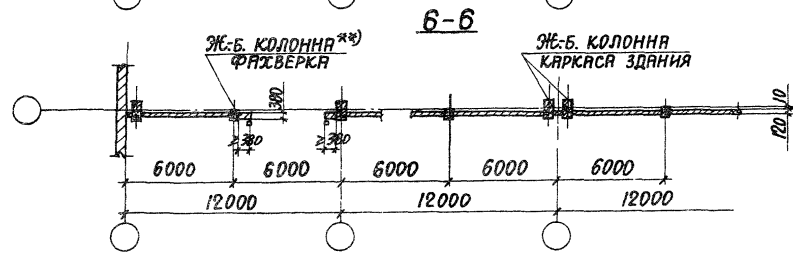
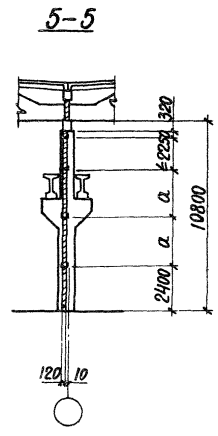
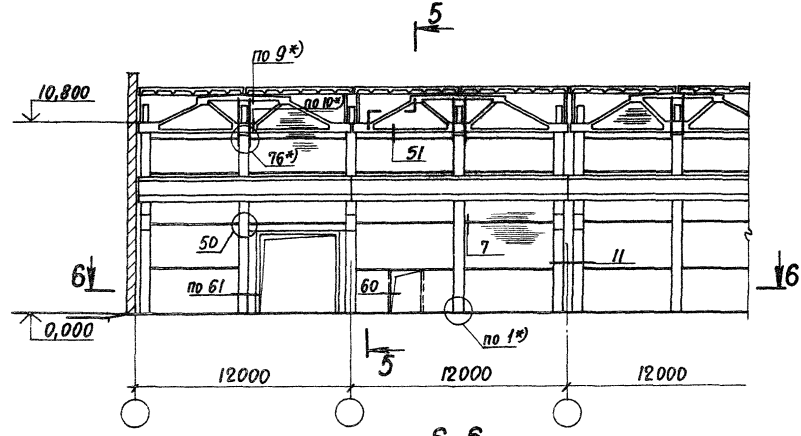
СТАНДА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Р	1	3

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ

Формат А3

ИЗДАНИЕ ПРОЕКТА И ЕГО ИСПОЛНЕНИЯ

ПЕРЕГОРОДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ ФАХВЕРКА И СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ. ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ 12 М, ШАГ СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 6 М.



ПРИМЕЧАНИЯ СМ. НА ЛИСТЕ 1

ИЗВ. № 1-ПРАВ. ПОСЛЕД. И ДАТА ВСТУПЛЕНИЯ В СИЛУ

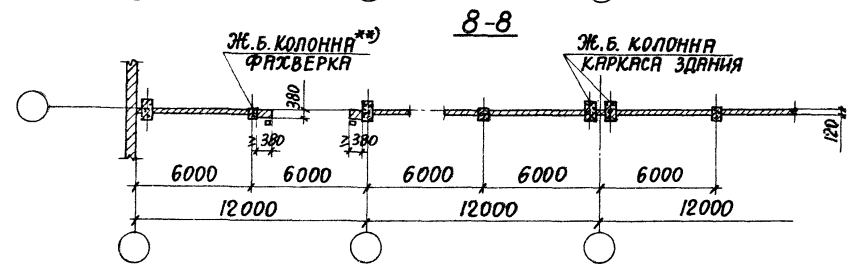
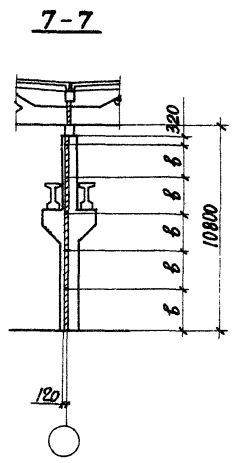
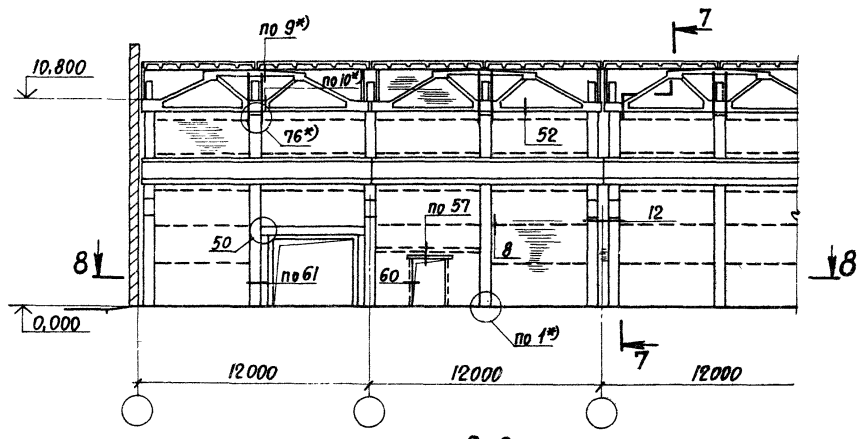
23098-01

14315-28.0-15

Лист 2

ФОРМАТ А3

ПЕРЕГОРОДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ ФАХВЕРКА И ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ. ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ 12м, ШАГ СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 6м.



ВЕТРОВАЯ НАГРУЗКА, кгс/м <sup>2</sup>	ШАГ ВЕТРОВЫХ ПОЯСОВ α, мм	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ АРМАТУРНЫХ КАРКАСОВ β, мм
14	≤ 3000	≤ 2250
22	≤ 3000	≤ 1800

Примечания см. на листе 1

23098-01

1.431.6-28.0-16

Лист 3

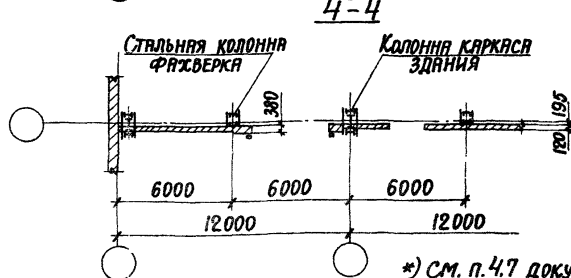
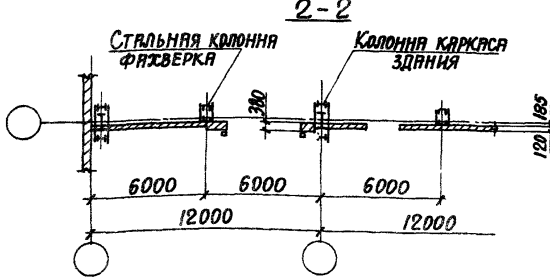
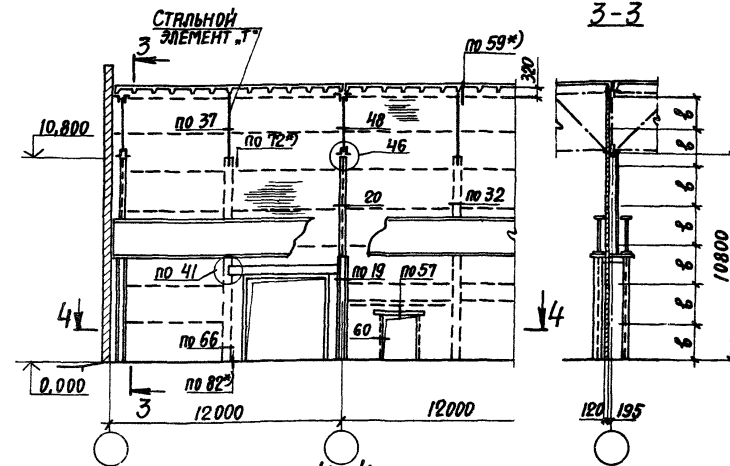
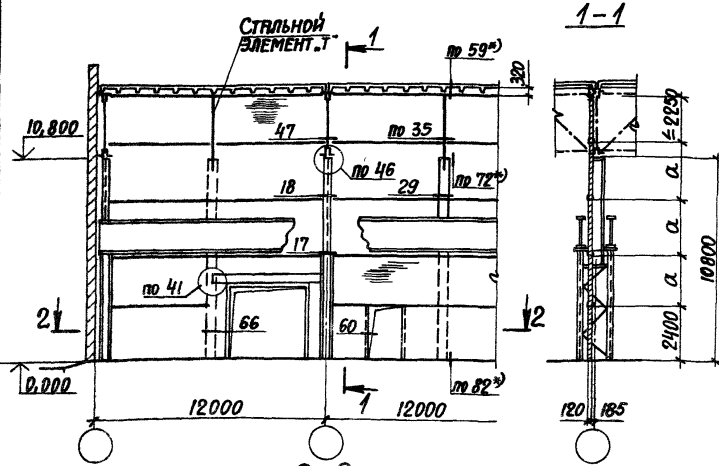
Формат А3

УТВ. МЕТОДЫ УДОБЛЕНИЯ И ВОССТАНОВЛЕНИЯ



ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ.  
ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ И СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 12м.  
(МОСТОВЫЕ КРАНЫ ГРУЗОПОДЪЕМНОСТЬЮ Q≠20Т)

ПЕРЕГОРОДКА С ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ.  
ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ И СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 12м.  
(МОСТОВЫЕ КРАНЫ ГРУЗОПОДЪЕМНОСТЬЮ Q≠20Т)



\*) см. п. 4.7 докум. - 00 23098-01

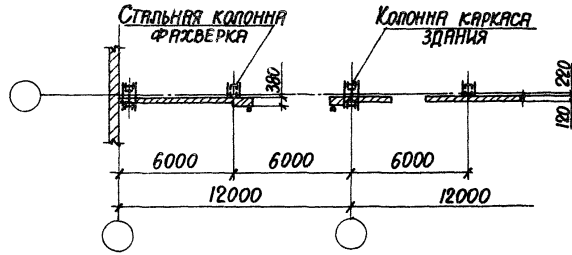
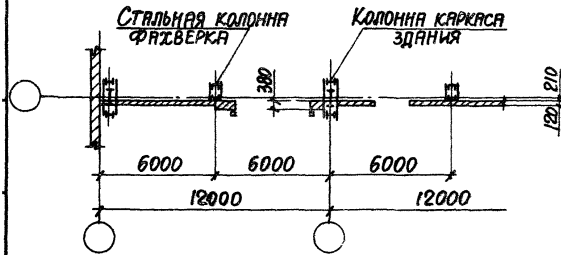
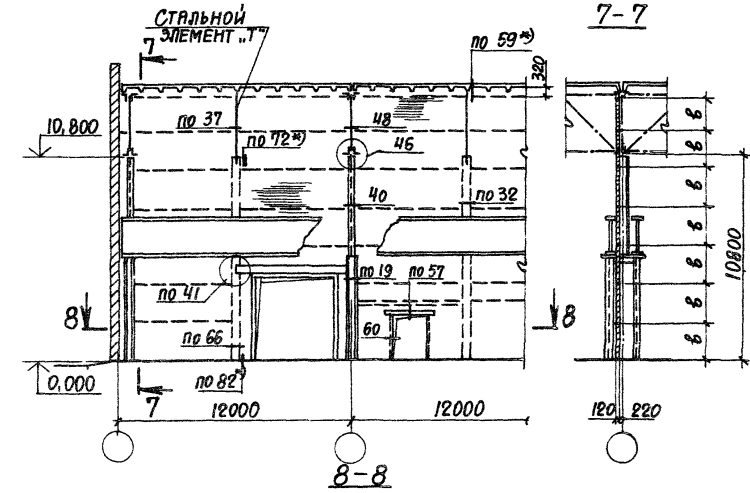
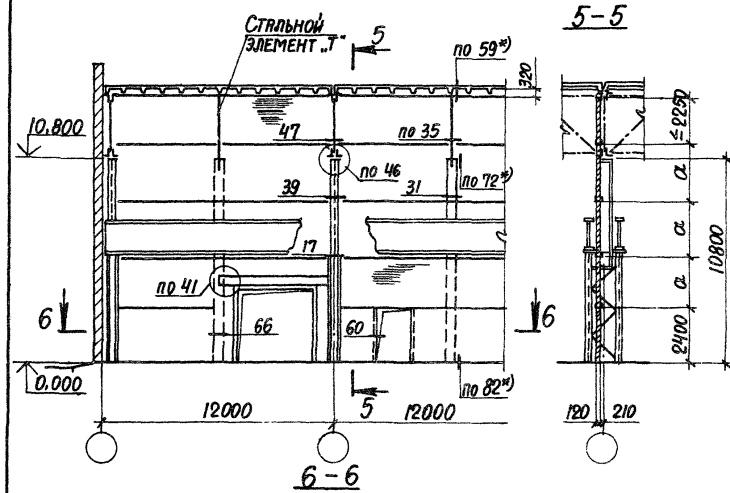
ВЕТРОВАЯ НАГРУЗКА, кгс/м <sup>2</sup>	ШАГ ВЕТРОВЫХ ПОЯСОВ α, мм	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ АРМАТУРНЫХ КАРКАСОВ β, мм
14	≦ 3000	≦ 2250
22	≦ 3000	≦ 1800

НАЧ. ОТД. БРОДСКИЙ	ИЗМ.	1431.6-28.0-17	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 мм В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ СО СТАЛЬНЫМ КАРКАСОМ И МОСТОВЫМИ КРАЯМИ ЛЕГКОГО РЕЖИМА РАБОТЫ	СТАДИЯ ЛИСТ ЛИСТОВ		
Н. КОНТ. ЧУМАКОВА	ИЗМ.			Р	1	2
И. Д. СПЕЦ. КОРОТЕЦКИЙ	ИЗМ.			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		
ДУК. ГР. ЧУМАКОВА	ИЗМ.					
СТ. ИНЖ. ПРОЦЕНКО	ИЗМ.					
ИНЖЕН. ФОРМИЧЕВ	ИЗМ.	ФОРМАТ А3				

ИЗМ. № 0000. ПОДПИСЬ И ПЕЧАТ ВЕТРОВОГО ПОЯСА

ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ.  
ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ И СТОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 12м.  
(МОСТОВЫЕ КРАНЫ ГРУЗОПОДЪЕМНОСТЬЮ  $Q \geq 30T$ )

ПЕРЕГОРОДКА С ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ.  
ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ И СТОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 12м.  
(МОСТОВЫЕ КРАНЫ ГРУЗОПОДЪЕМНОСТЬЮ  $Q \geq 30T$ )



23098-01

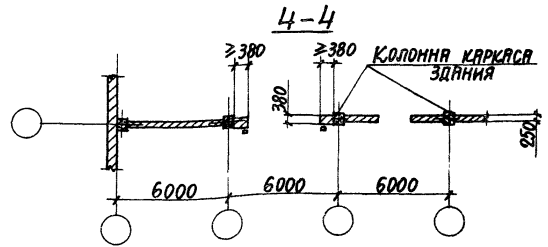
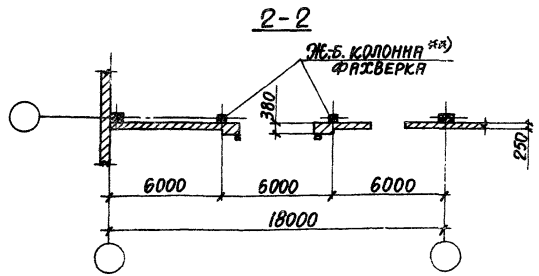
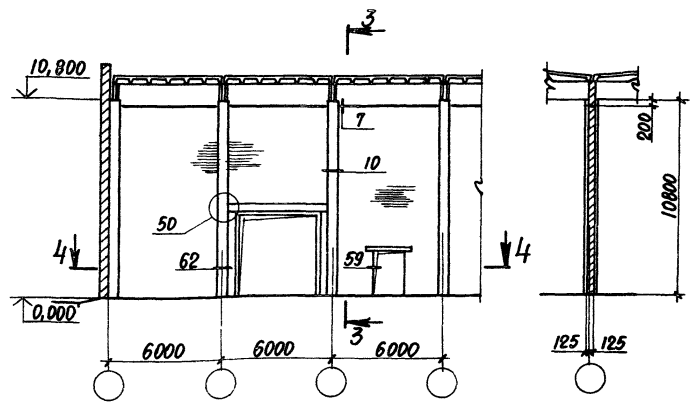
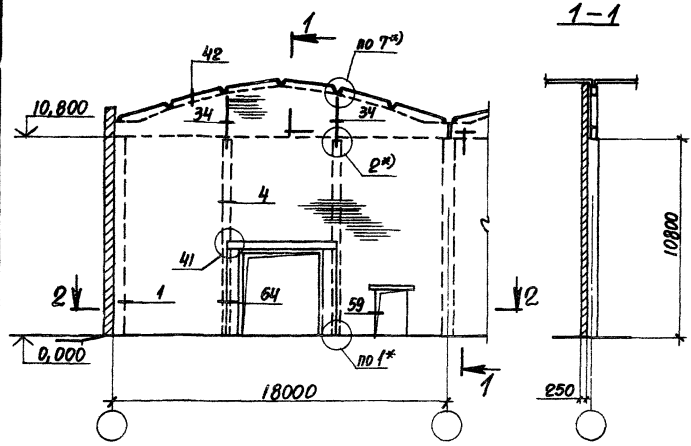
1.431.6-28.0-17

Лист  
2

ФОРМАТ А3

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ ФАХТВЕРКА

ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА. ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ И СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 6 М.



\*) См. п. 4.7 докум. - 00

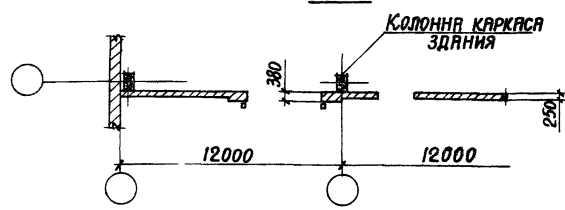
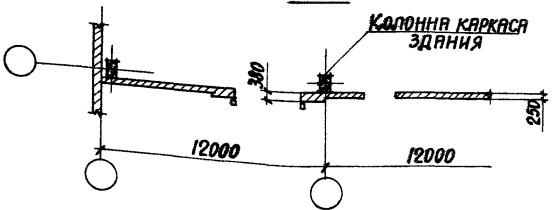
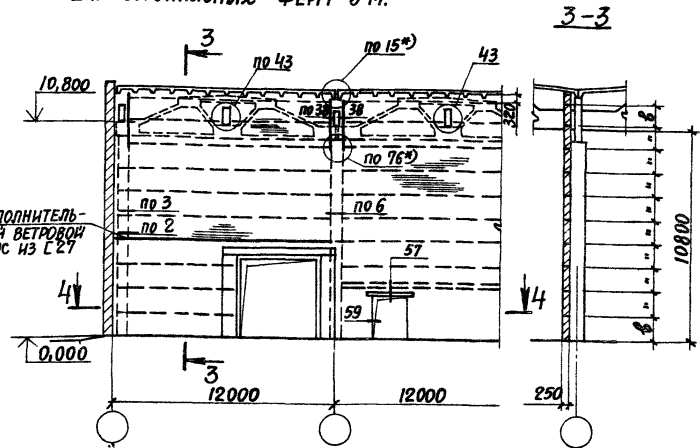
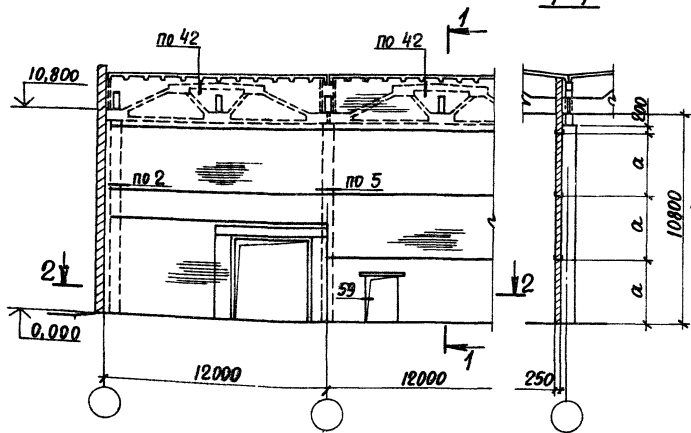
\*\*) Колонны ФАХТВЕРКА УСТАНАВЛИВАТЬ ЗАПОДЛИЦУ С КОЛОННОЙ КАРКАСА ЗДАНИЯ.

23098-01

НАЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ			1.431.6-28.0-18	Стр.	Лист
И. КОМП.	ЧУМАКОВА			ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ И ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 250 мм в ОДНО-ЭТАЖНОМ ЗДАНИИ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ.	Р	1
П. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКАЯ				ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ	
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА				ФОРМАТ А3	
СТ. ИНЖ.	ПРЕДЧЕНКО					
ИНЖЕН.	ФОРМИЧЕВ					

ПЕРЕГОРДКА СО СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ.  
ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ 12 м,  
ШАГ СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 6 м.

ПЕРЕГОРДКА С ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ.  
ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ 12 м,  
ШАГ СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 6 м.



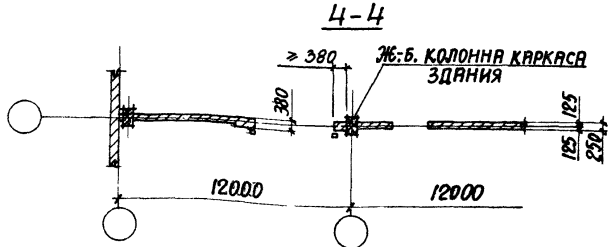
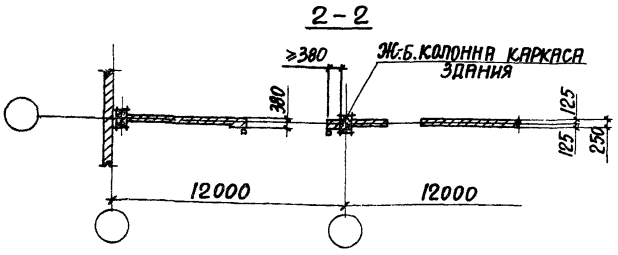
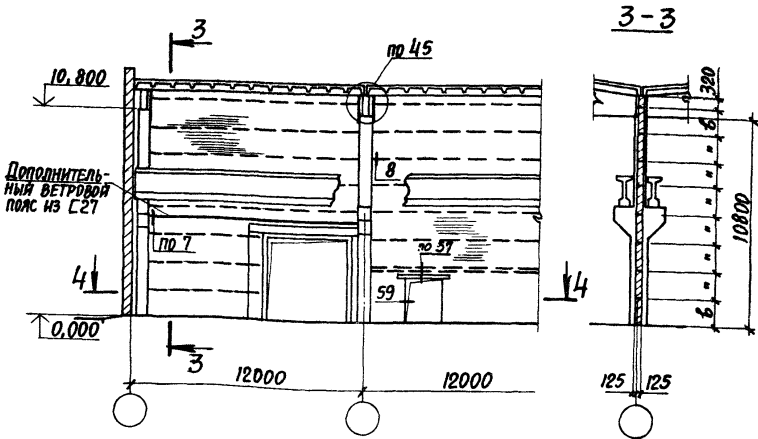
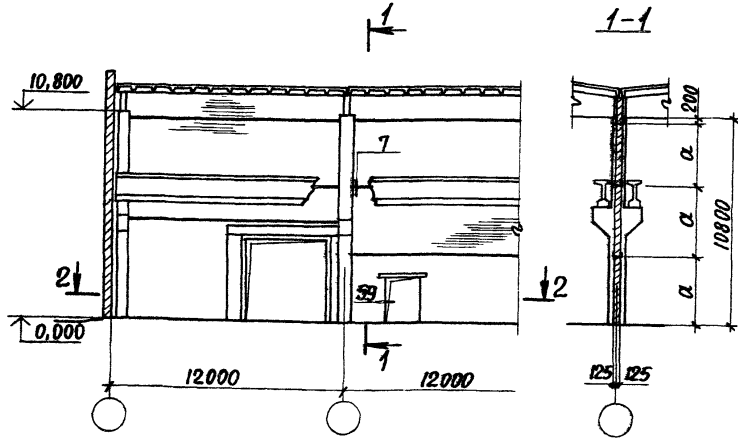
\*) См. п. 4.7 докум. - 00

ВЕТРОВАЯ НАГРУЗКА, кгс/м <sup>2</sup>	ШАГ ВЕТРОВЫХ ПОЯСОВ α, мм	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ АРМАТУРНЫХ КАРКАСОВ β, мм
14	≤ 4725	≤ 1950
22	≤ 4725	≤ 1200

ИВ. ОТД.	БРОДСКИЙ	И.С.							23098-01.
Н. КОНТР.	ЧУМАКОВА	И.С.							
ИЛ. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЯ	И.С.							
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА	И.С.							
СТ. ИНЖ.	ПРОЦЕНКО	И.С.							
ИНЖЕН.	ФОРМИЧЕВ	И.С.							
					1.431.6-28.0-19				
					ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 250 мм В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ			Стандартный лист	Листов
								Р	1
								ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ	
								ФОРМАТ А3	

ПЕРЕГОРОДКА С СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ. ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ И СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 12 м.

ПЕРЕГОРОДКА С ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ. ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ И СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 12 м.



ВЕТРОВАЯ НАГРУЗКА, кгс/м <sup>2</sup>	ШАГ ВЕТРОВЫХ ПОЯСОВ α, мм	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ АРМАТУРНЫХ КАРКАСОВ β, мм
14	≤ 4725	≤ 1950
22	≤ 4725	≤ 1200

23098-01

1.431.6-28.0-20

НАЧ. ОТД. БРОДСКИЙ		ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 250 мм В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ С МОСТОВЫМИ КРЯНЯМИ ЛЕГКОГО РЕЖИМА РАБОТЫ	СТАВКА ЛИСТ	ЛИСТОВ
Н. КОНТ. ЧУМАКОВА			Р	
Г.Д. СПЕЦ. КОРАТЦУК				
РИС. Г.Р. ЧУМАКОВА				
СЛ. ИНЖ. ПРОЦЕНКО				
ИНЖЕН. ФОМИЧЕВ				

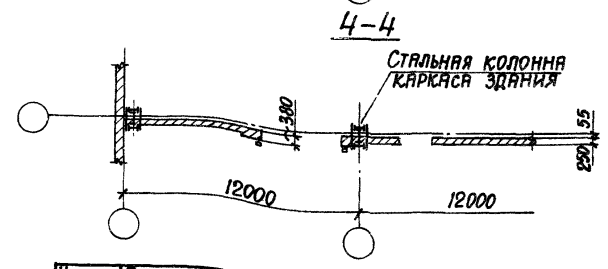
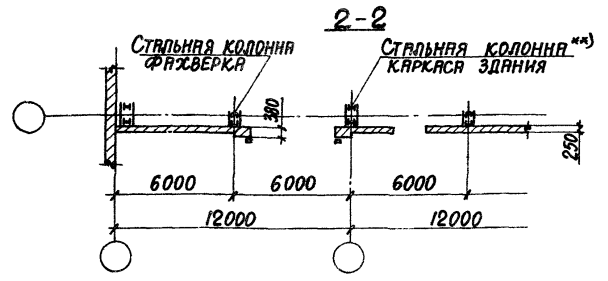
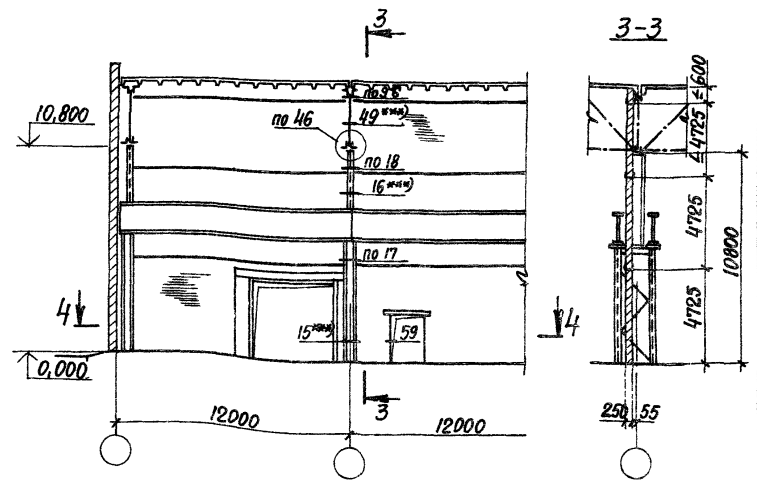
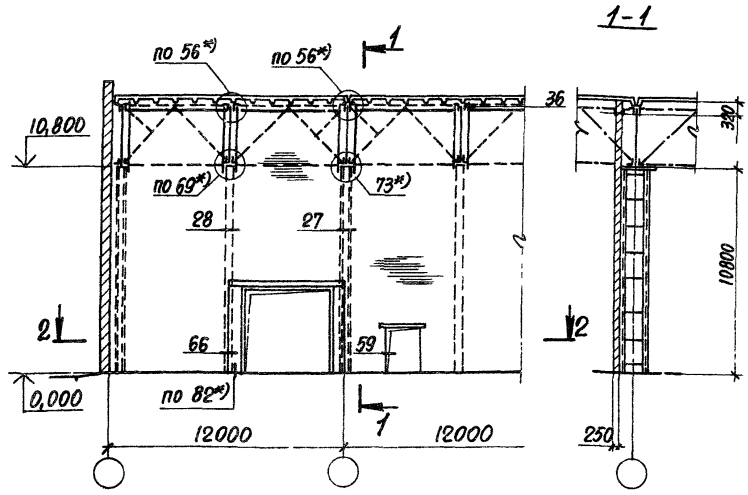
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ

ФОРМАТ А3

ВАРИАНТ № 01 КОЛОННЫ И ДИПТИ ВЕТРОВЫХ ПОЯСОВ

ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ КОЛОННАМИ ФАХСВЕРКА.  
 ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ 12 М,  
 СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ 6 М. ЗДАНИЕ БЕЗ МОСТОВЫХ  
 КРАНОВ.

ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПРЯСАМИ.  
 ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ И СТРОПИЛЬНЫХ  
 ФЕРМ 12 М. ЗДАНИЕ С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ ЛЕГКОГО,  
 СРЕДНЕГО И ТЯЖЕЛОГО РЕЖИМА РАБОТЫ.

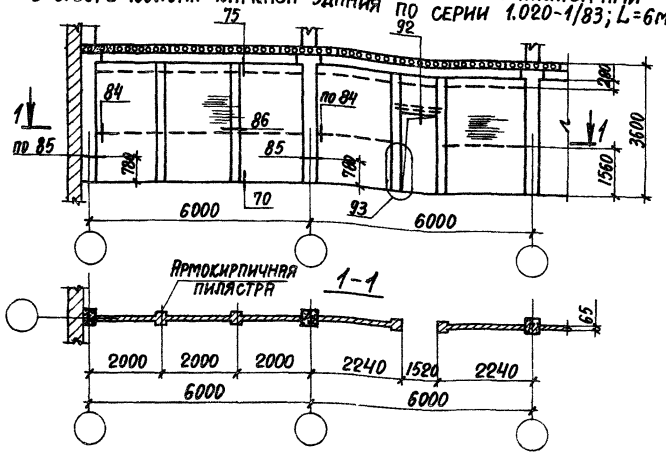


\*) См. п. 4.7 докум. - 00.  
 \*\*) Колонны ФАХСВЕРКА устанавливать заподлицо с колоннами  
 КАРКАСА ЗДАНИЯ.  
 \*\*\*) Узлы только для зданий с мостовыми кранами ТЯЖЕЛОГО РЕЖИМА  
 РАБОТЫ.

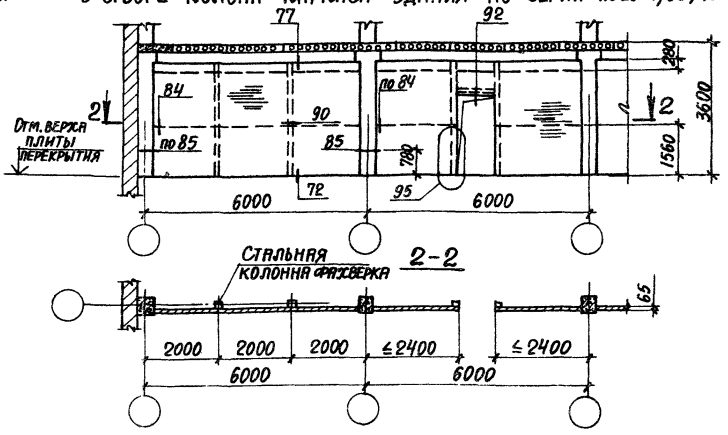
Исполн.	Бродский	Л
Н. контр.	Чумакова	Л
Сп. спец.	Короточкин	Л
Рук. гр.	Чумакова	Л
Ст. инж.	Проценко	Л
Инжен.	Формичев	Л

23098-01	
1431.6-28.0-21	
Примеры решения продольных перегородок толщиной 250 мм в одноэтажном здании со стальным каркасом	Стандарт Лист Листов Р 1
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ	
ФОРМАТ А3	

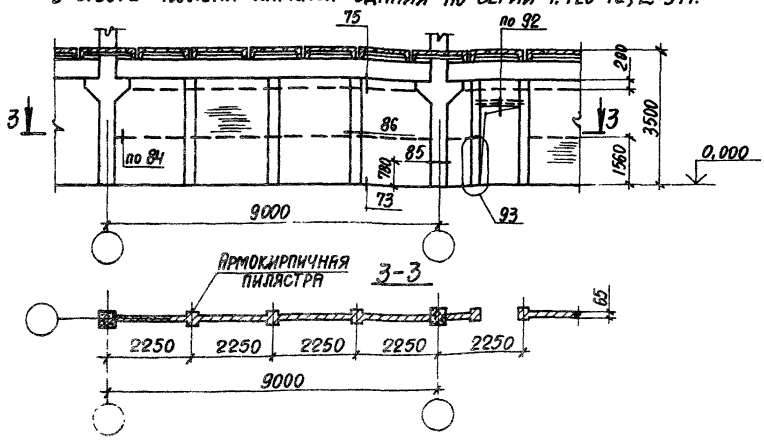
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ  
В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.020-1/83; L=6 м.



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ КОЛОННАМИ ФАХСЕРКА  
В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.020-1/83; L=6 м.



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ  
В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.420-12; L=9 м.

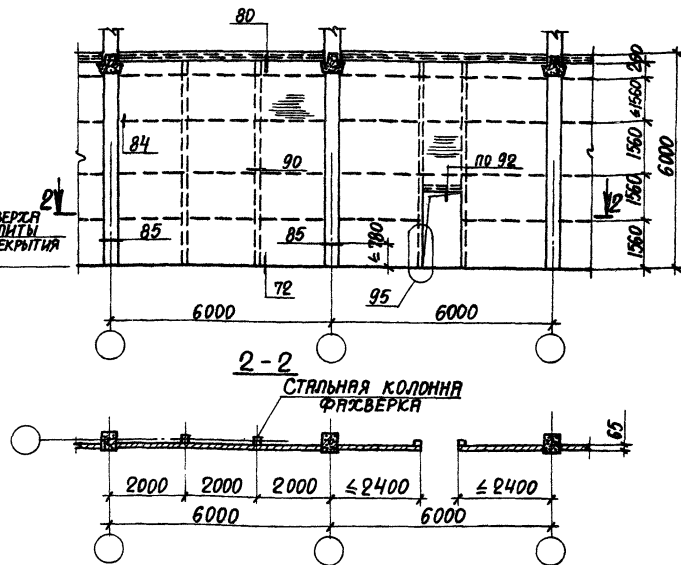
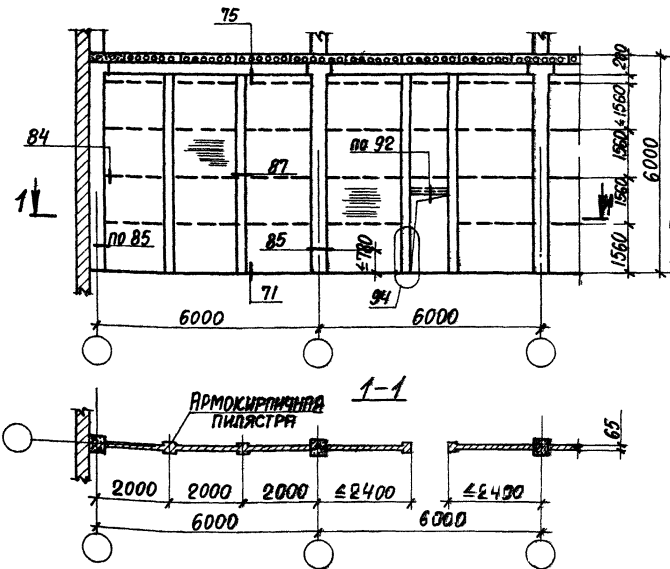


ИЗВ. № 10600. ПОДПИСЬ И ДАТА ФАХСЕРКА № 2

ИЗЧ. ОТА. БРОДСКИЙ		23098-01	
И. КОНСТ. ЧУМАКОВА		1.431.6-28.0-22	
И. КОНСТ. КОРОТЕЦКИЙ		ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТЯЖЕЛЫХ 85 мм. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,5 м	
РУК. ГР. ЧУМАКОВА		СТАРШ. ЛИСТ	
СТ. ИНЖ. ПРОЦЕНКО		ЛИСТОВ 1	
ИНЖЕН. КОЗУБ		ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМЫШЛЕННЫЙ ПРОЕКТ	
ФОРМ. Т 93			

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ  
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.020-1/83; L=6м

ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ КОЛОННАМИ ФАХСВЕРКА  
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.020-1/83



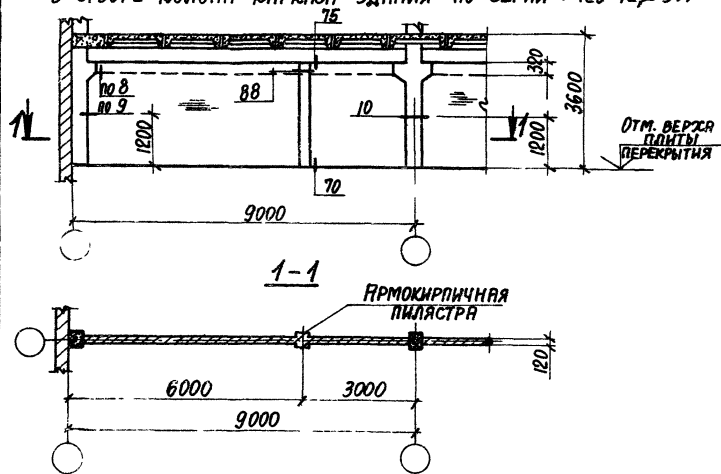
ИЗДАНИЕ ПЕРВОЕ ПОДГОТОВИЛ И ВЫПУСТИЛ ЗАКАЗЧИК

ИВЧ. ОТД. БРОДСКИЙ	Л	
И. КОНТ. ЧУМАКОВА	Л	
ГЛ. КОНСТ. КОРОТЕЦКИЙ	Л	
РУК. ГР. ЧУМАКОВА	Л	
СТ. ИНЖ. ПРОЦЕНКО	Л	
ИНЖЕН. КОЗУБ	Л	

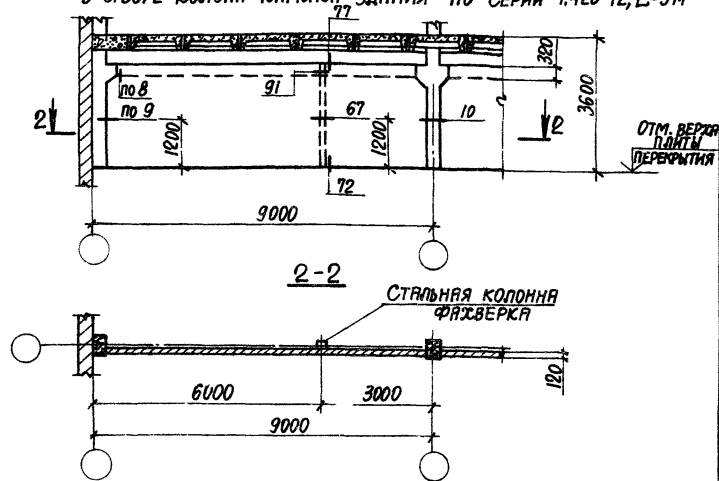
23098-01		
1.431.6-28.0-23		
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 65 мм. ВЫСОТА ЭТАЖА 6,0 м.	СТАВКА	ЛИСТ
	Р	1
		2
		ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ
ФОРМАТ А3		



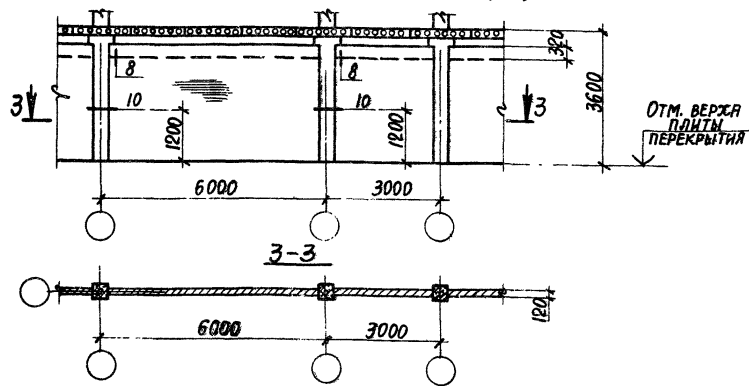
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ  
В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.420-12; L=9м



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ КОЛОННАМИ ФРАЖВЕРКА  
В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.420-12; L=9м



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТОРЕ КОЛОНН  
КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.020-1/83; L=6м и 3м



ИЗДАНИЕ ПОСЛЕДНЕЕ И ЗАКОНЧЕНО

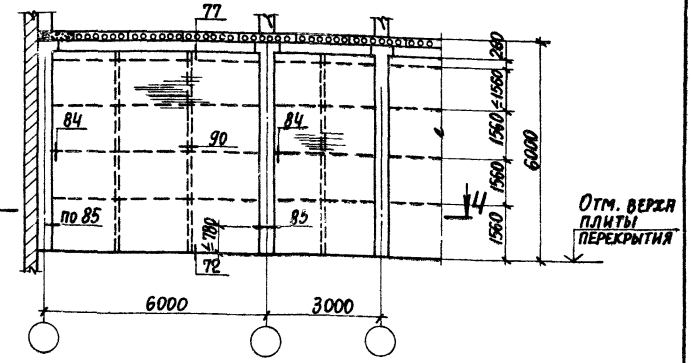
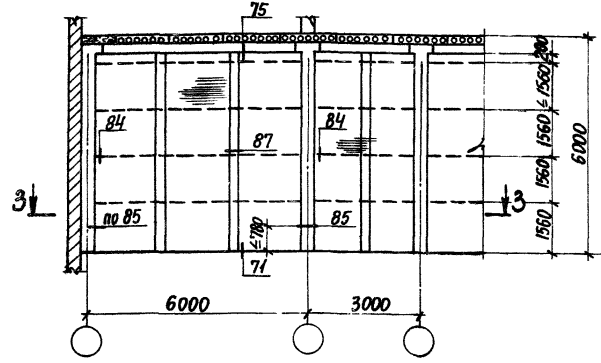
23098-04

1.431.6-28.0-24

ИВЧ. ОД.	БРОДСКИЙ	25					
И. КОНТ.	ЧУМАКОВА	25					
О. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ	25					
Р. Ч. Г.	ЧУМАКОВА	25					
СТ. ИНЖ.	ПРОЦЕНКО	25					
ИНЖЕН.	ФОМИЧЕВ	25					
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120мм. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,6 м						СТАРЫЙ ЛИСТ	ЛИСТОВ
						Р	1
						ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ	
						ФОРМАТ А3	

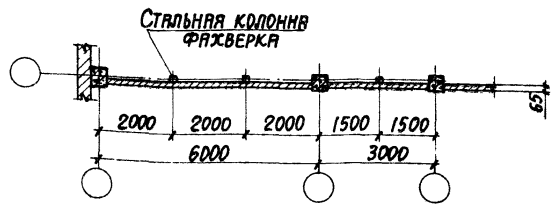
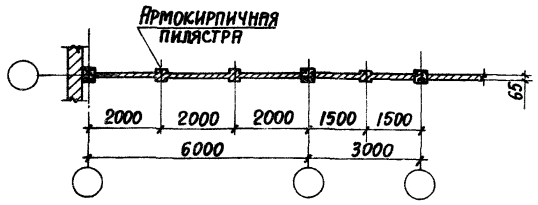
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ  
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.020-1/83; L=6м и 3м

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ КОЛОННАМИ ФАХВЕРКА В СТВОРЕ  
КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.020-1/83; L=6м и 3м



3-3

4-4



ПРИ УСТРОЙСТВЕ ДВЕРНОГО ПРОЕМА  
В ПРОЛЕТЕ L=3м ОБРАМЛЕНИЕ ПРОЕМА  
ВЫПОЛНИТЬ ПО УЗЛАМ 92-95

Имя, № проема, фамилия и дата, черт. №№

23098-01

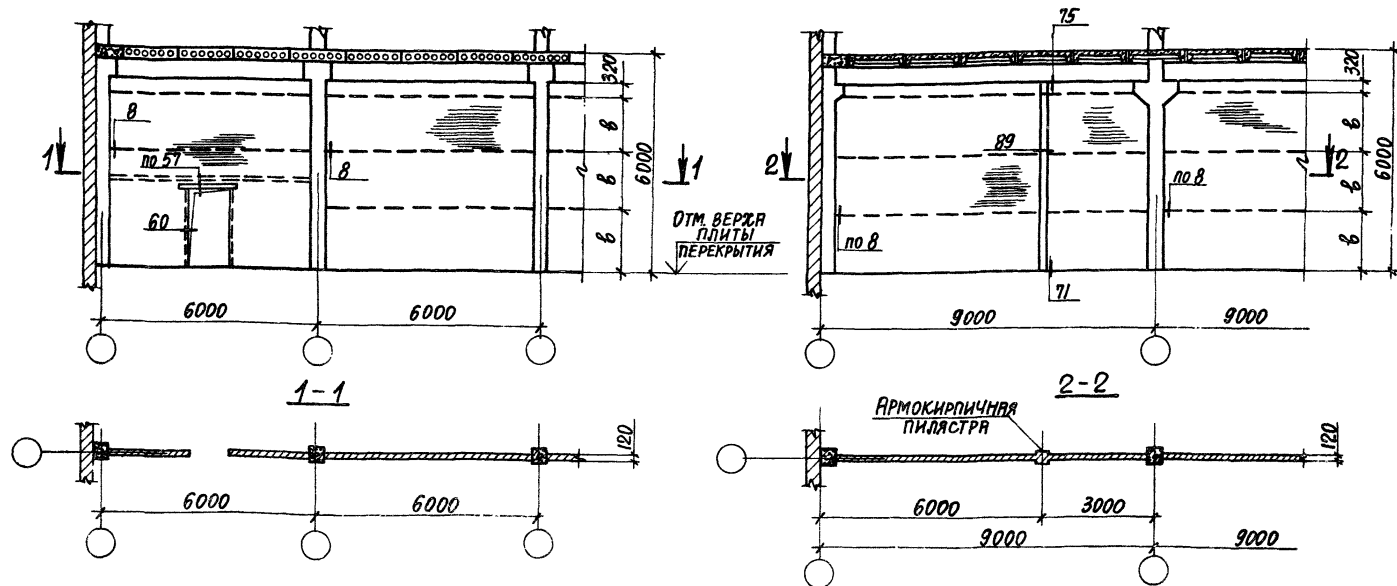
1431.6-28.0-23

Лист  
2

ФОРМАТ А3

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА В СТОРЕ КОЛОНН  
КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.020-1/83; L=6 м

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛАСТРАМИ  
В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.420-12; L=9 м



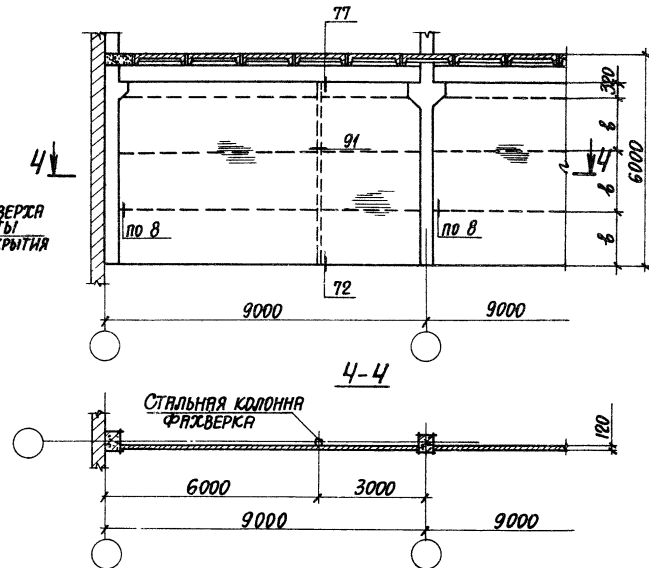
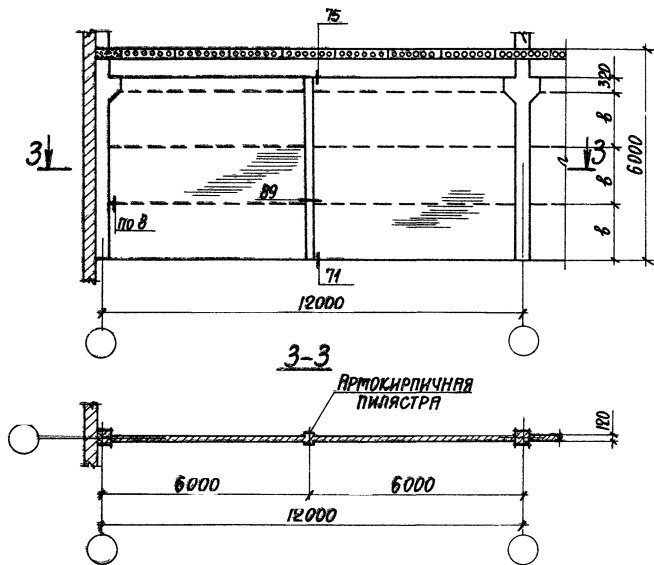
ВЕТРОВАЯ НАГРУЗКА, кгс/м <sup>2</sup>	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ АРМУИТУРНЫХ КАРЯЖОВ s, мм
14	≤ 2250
22	≤ 1800

ИВЧ. ОТД. БРОДСКИЙ		23098-01		
И. КОНТ. ЧУМАКОВА		1.431.6-28.0-25		
И. КОНСТ. КОРОТЕЙКИНА				
РИС. ГР. ЧУМАКОВА				
СТ. ИНЖ. ПРОЦЕНКО				
ИНЖЕН. КОЗУБ				
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 мм. ВЫСОТА ЭТАЖА 6,0 м.		СТРАНИЦ	ЛИСТ	ЛИСТОВ
		Р	1	2
		ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		

ФОРМАТ А3

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ  
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.420-6; L=12м

ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ КОЛОННАМИ ФАХТВЕРКА  
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.420-12; L=9м



ВЕТРОВАЯ НАГРУЗКА, КГС/М <sup>2</sup>	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ АРМАТУРНЫХ КАРКАСОВ S, ММ
14	≤ 2250
22	≤ 1800

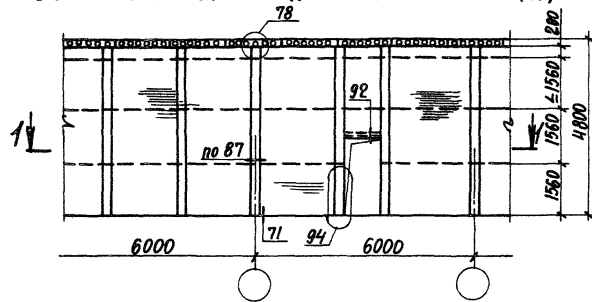
23098-01

1.431.6-28.0-25

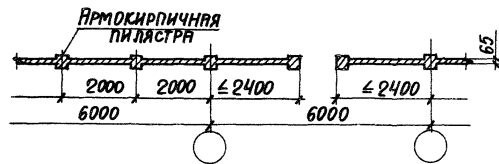
ЛИСТ  
2

ФОРМАТ А3

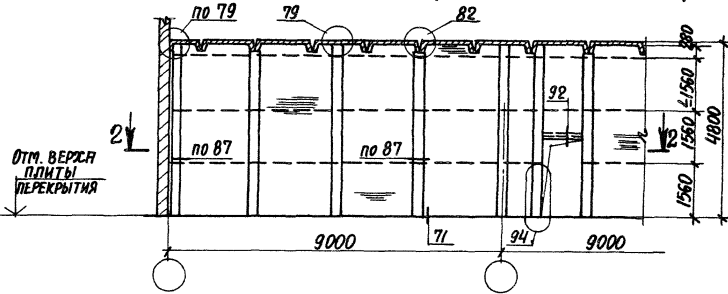
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ  
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1020-1/83; L=6 м.



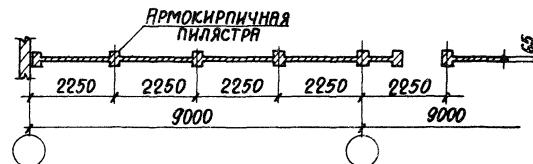
1-1



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ  
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.420-12; L=9 м.



2-2

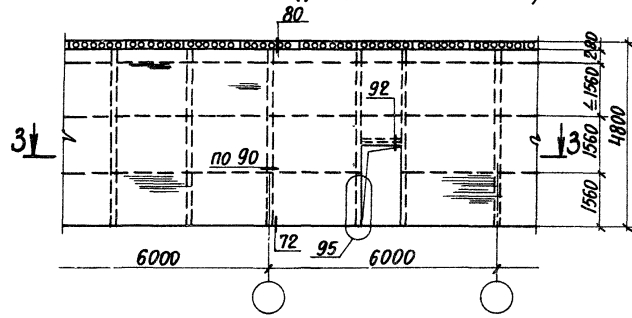


23098-01

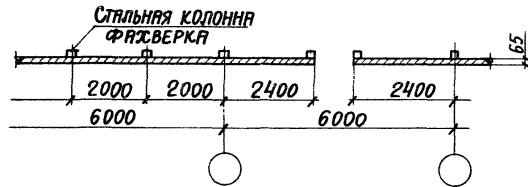
1.431.6-28.0-26

Нач. отд. БРОДСКИЙ			
Н. контр. ЧУМАКОВА			
гл. спец. КОРОТЕЦКИЙ			
рук. гр. ЧУМАКОВА			
ст. инж. ПРОЦЕНКО			
инжен. КОЗУБ			
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН ТОЛЩИНОЙ 65 мм. ВЫСОТА ЭТЯЖА 4,8 м		СТРАНА ЛИСТ ЛИСТОВ	
		Р 1 2	
		ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ	
		ФОРМАТ А3	

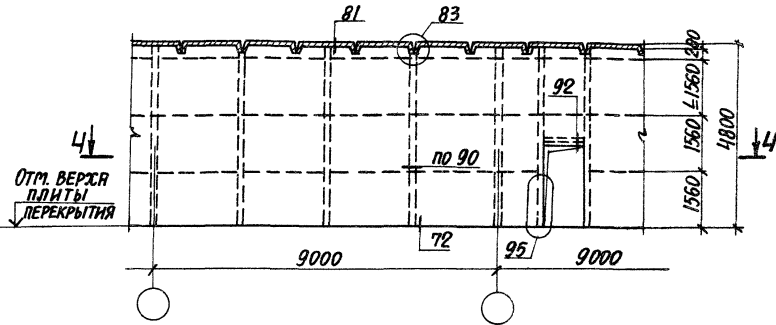
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ КОЛОННАМИ ФРЯХВЕРКА  
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.020-1/83; L=6 м



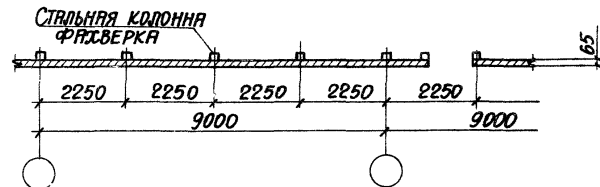
3-3



ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ КОЛОННАМИ ФРЯХВЕРКА  
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.420-12; L=9 м



4-4



УНИВ. ПРОЕКТОР ПОЛИТЕХ. И ДОСГЕП. ИЗВРАЖАЮЩИЙ

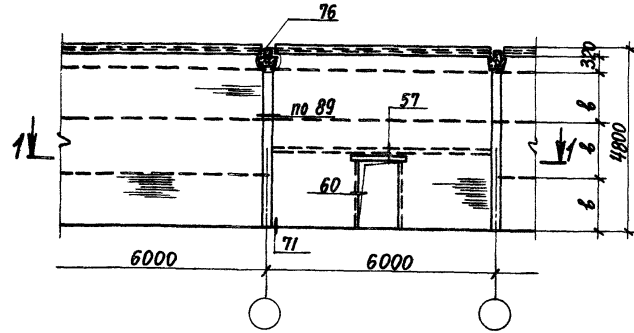
23098-01

1.431.6-28.0-26

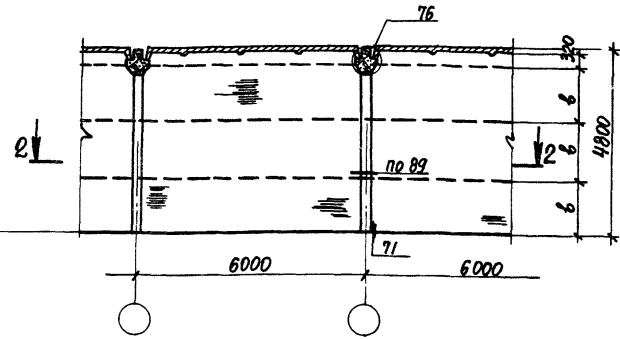
Лист  
2

ФОРМАТ А3

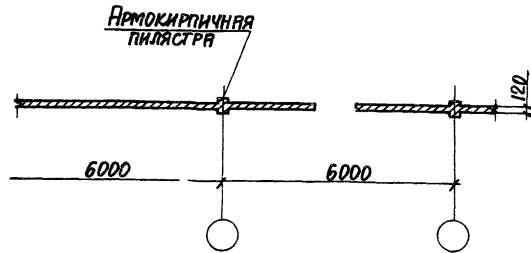
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ  
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.020-1/83; L=6 м



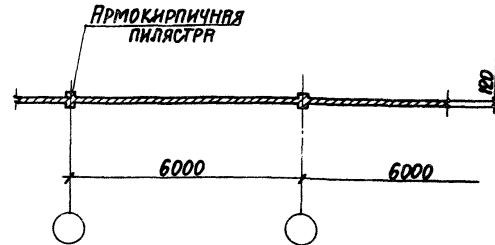
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ  
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.420-12; L=6 м



1-1



2-2

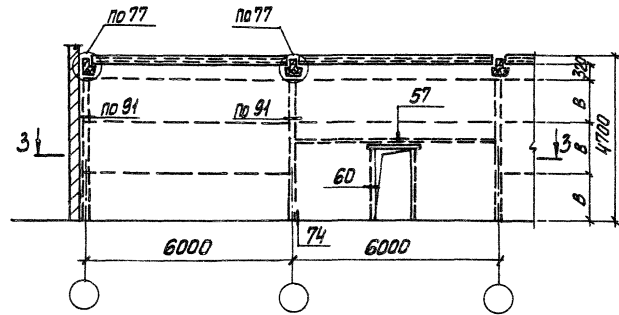


ВЕТРОВАЯ НАГРУЗКА, КГС / М <sup>2</sup>	ШИР ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ АРМАТУРНЫХ КАРКАСОВ В, ММ
14	≤ 2250
22	≤ 1800

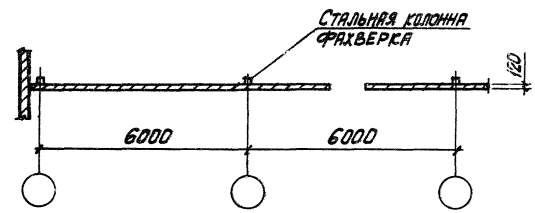
ИВЧ.ОТД.	БРОВСКИЙ			23098-01
И.КОНТР.	ЧУМАКОВА			1.431.6-28.0-27
И.СПЕЦ.	КОРОТЕЦКАЯ			ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬ- НЫХ ПЕРЕГОРОДОК НЕ В СТВО- РЕ КОЛОНН ТОЛЩИНОЙ 120мм ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м.
РУК.ГР.	ЧУМАКОВА			
СТ.ИНЖ.	ПРОЦЕНКО			
ИНЖЕН.	КОЗУБ			
				СТАДИЯ ЛИСТ ЛИСТОВ Р 1 2 ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ ФОРМАТ А3

ИВЧ.ОТД. ПОДАТЬСЯ И ЛОТА ВЕРХИ ИЛИ ВП

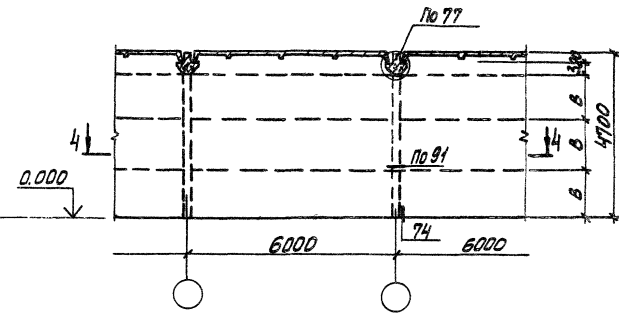
Продольная перегородка со стальными колоннами фряхверка  
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.020-1/83; L=6м



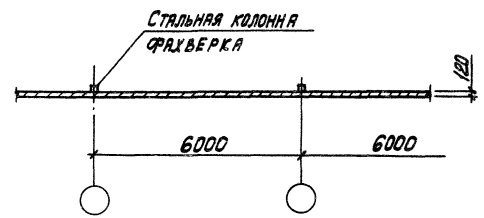
3-3



Продольная перегородка со стальными колоннами фряхверка  
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.420-12; L=6м



4-4



23098-01

1.431.6-28.0-27	ЛИСТ 2
-----------------	-----------