

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	
ГЛАВ. КОНСТ.	КОРТЕЦКИЙ	СБ	
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА	СБ	
СТ. ИНЖ.	ПРОЦЕНКО	ЛС	
ИНЖЕНЕР	КОЗУБ	СБ	

23098-01

1.431.6-28.0-00

СОДЕРЖАНИЕ	СТАДИИ РАБОТ		
	Р	1	2

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОИКАМПРОЕКТ

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. ОБЩАЯ ЧАСТЬ

1.1. Настоящая серия выпущена взамен серии 1.4316 в составе:
Выпуск 0. Материалы для проектирования.

Выпуск 1. Узлы. Рабочие чертежи.
Выпуск 2. Изделия стальные. Рабочие чертежи.

При применении настоящей серии предусмотрено также использование чертежей серии 1.030.9-2 „Перегородки панельные зданий промышленных и сельскохозяйственных предприятий“:

Выпуск 0. Материалы для проектирования.
Выпуск 4. Колонны фахверка стальные. Рабочие чертежи.
Выпуск 5. Колонны фахверка железобетонные. Рабочие чертежи.
Выпуск 6. Узлы. Рабочие чертежи.
Выпуск 7. Часть 2. Изделия арматурные и закладные к железобетонным колоннам. Изделия соединительные. Рабочие чертежи.

1.2. Назначение и область применения.

1.2.1. В проектах нового строительства кирпичные перегородки применяются в случаях, когда по условиям эксплуатации (высокая влажность, агрессивная среда и т.п.) не могут быть применены другие виды перегородок, а также в зданиях с помещениями небольшой площади или при наличии в перегородках большого числа проемов.

1.2.2. В проектах реконструкции кирпичные перегородки применяются также из-за невозможности использования механизмов, необходимых для монтажа индустриальных конструкций перегородок.

1.3. Перегородки, разработанные в настоящей серии, предназначены для применения в районах с обычными геологическими условиями и сейсмичностью не выше 6 баллов и в I-V геологических районах по скоростному напору ветра.

1.4. Конструкции перегородок разработаны для:

- 1) одноэтажных производственных зданий высотой до низа стропильных конструкций от 3 до 18 м, выполняемых из типовых железобетонных и стальных конструкций по унифицированным габаритным схемам;
- 2) многэтажных зданий промышленных предприятий с каркасом по серии 1.020-1/83 с сетками колонн 6x6 м, (6+3+6)x6 м и высотами этажей 3,3; 3,6; 4,2; 4,8; 6,0 м, с сеткой колонн 9x6 м и высотами этажей 3,6; 4,2; 4,8; 5,4; 6,0 м;

- с каркасом по серии 1.420-6 с сеткой колонн 12x6 м и высотами этажей 4,8; 6,0; 7,2 м;
- с каркасом по серии 1.420-12 с сетками колонн 6x6 м и 9x6 м и высотами этажей 3,6; 4,8; 6,0; 7,2 м.

1.5. Перегородки могут применяться в зданиях с различными видами воздействия оборудования на конструкции зданий.

В случае применения перегородок в зданиях с мостовыми кранами среднего и тяжелого режимов работы и в зданиях с оборудованием, оказывающим динамическое воздействие на каркас здания, должны быть учтены требования, изложенные в п. 3.18.

1.6. Предел огнестойкости перегородок, разработанных в настоящей серии, приведен в таблице:

Толщина перегородки, мм	Огнестойкость, час при конструкции перегородки:			
	Без открытых стальных элементов	Со стальными элементами, размещенными в толще перегородки при незащищенных полках	С незащищенными стальными элементами	С открытыми стальными элементами, имеющими огнезащитное покрытие (п. 1.6.1)
65	0,75	0,75	0,25	0,75
120	2,5	0,75	0,25	0,75
250	5,5	0,75	0,25	0,75

* При этом защита открытых стальных элементов узлов крепления должна выполняться по п. 1.6.1.

23098-01

НАЧ. ОТБ. БРОСКИН		1.431.6-28.0-00 ПЗ	
И. КОНТ. ЧУЛПАНОВА			
С. А. КОНТ. КОРОТКИНА			
ВУК. ГР. ЧУЛПАНОВА			
СТ. ИНЖ. ПРОЩЕНКО			
		Пояснительная записка	
		Листов 3	
		ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ	

ФОРМАТ А3

СОГЛАСОВАНО
И.М. ПАВЛОВ
ПОДПИСАНЫ И ДАТА
СВЕРКА ИЛИ ПУ. ТЕХ. ОТН.
КОМПЬЮТЕРНО
КОПИРОВАНО

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-111 толщиной 15 мм по ГОСТ 23791-79;
- 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 ² 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 ВНЕЦЕНТРИННОЕ 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 φ 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 УКАЗАНИЯМ 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 φ 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 $1,0 \text{ м}$ В КАЖДУЮ СТОРОНУ ОТ ГРАНИ ПИЛЯСТРЫ.

2.10. ПРИ РАСЧЕТЕ ПИЛЯСТР ПЕРЕГОРОДОК ОДНОСТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ОПРЕДЕЛЕНА ЗОНА, 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 ЖЕЛЕЗБЕТОННЫЕ И СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ ФАХУВЕРКА СЕРНИ 1.030.9-2 ПРИМЕНЕНЫ БЕЗ ДОПОЛНИТЕЛЬНЫХ РАСЧЕТНЫХ ПРОВЕРОК.

В СЛУЧАЕ, ЕСЛИ НА КОЛОННЫ ФАХУВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК БУДЕТ ПРИЛОЖЕНА ВЕРТИКАЛЬНАЯ НАГРУЗКА ОТ УЧАСТКОВ 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, УСТАНОВЛИВАЕМЫХ В ШВЫХ КЛАДКИ: ПРОДОЛЬНАЯ АРМАТУРА КЛАССА А-II, ПОПЕРЕЧНАЯ АРМАТУРА КЛАССА В-I;
- 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 УПЛОТНЕНИЯ ГРУНТОВ ОБРАТНОЙ ЗАСЫПКИ ДО КОЭФФИЦИЕНТА СТАНДАРТНОГО УПЛОТНЕНИЯ ГРУНТА, НЕ БОЛЕЕ 0,98, ИЛИ НЕПОСРЕДСТВЕННО НА ПОЛ, ЕСЛИ ПОЛ РАССЧИТАН НА НАГРУЗКУ НЕ МЕНЕЕ 5,0 тс/м².

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^е 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

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 узлы 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/см². 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 КОЛОН ФАХВЕРКА ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК, СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ „Т“ К НИМ И УЗЛОВ ИХ КРЕПЛЕНИЯ ПРОИЗВОДИТЬ ПО ДОКУМЕНТУ — 07 НАСТОЯЩЕГО ВЫПУСКА.

4.6. Стальные колонны ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК МНОГООЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ РАЗРАБОТАНЫ В ВЫП. 2 НАСТОЯЩЕЙ СЕРИИ. ПОДБОР КОЛОН ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК ПРОИЗВОДИТЬ ПО ДОКУМЕНТУ — 08 НАСТОЯЩЕГО ВЫПУСКА.

4.7. Узлы, ЗАМАРКИРОВАННЫЕ НА ПРИМЕРЕХ 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 В ВЫП. 6.

МЕСТА СВЕРЛЕНИЯ ОТВЕРСТИЙ ДЛЯ УСТРОЙСТВА УЗЛОВ КРЕПЛЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК К ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМ КОЛОНАМ ДОЛЖНЫ БЫТЬ УТОЧНЕНЫ В КОНКРЕТНОМ ПРОЕКТЕ С ЦЕЛЮ ИСКЛЮЧЕНИЯ ВОЗМОЖНОСТИ РАЗРУШЕНИЯ РАБОЧЕЙ АРМАТУРЫ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОЛОН.

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.МОНТРОСПЕЦСТРОЕМ (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, УСТАНОВЛИВАЕМЫХ НА УРОВНЕ 1^{СЭ} ЭТАЖА ЗДАНИЯ (ПРИ ОТСУТСТВИИ ПОДВАЛОВ);
- 2) СХЕМ ПЕРЕГОРОДОК В УВЯЗКЕ С КОНСТРУКЦИЯМИ ЗДАНИЯ;
- 3) КОЛОН КАРЕСА 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. ДОКУМ. 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“ (ЦИНИСКИМ ИМ. КУЧЕРЕНКО. СТРОИТЭКЗАТ 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					
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 100×130 (h) у пилластр и 150×130 (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 м^2 .

23098-01

Илч. ОД	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 АИСТ	АИСТОВ
Р	1
	2

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОИПРОЕКТ

ФОРМАТ А3

СХЕМА 1. ПРИМЕР УСТРОЙСТВА ОТВЕРСТИЙ В ПЕРЕГОРОДКЕ ТОЛЩИНОЙ 65 мм

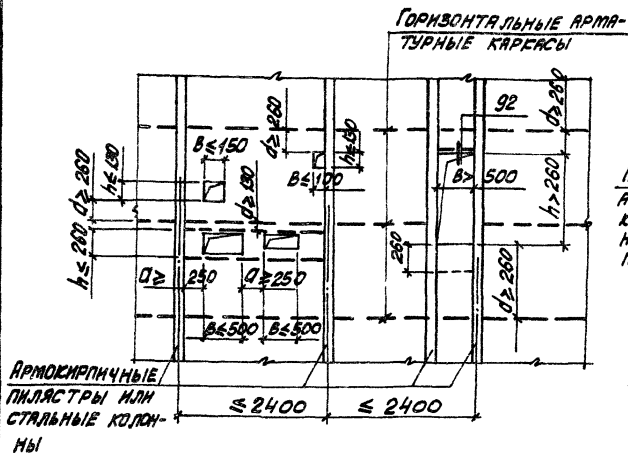


СХЕМА 2. ПРИМЕР УСТРОЙСТВА ОТВЕРСТИЙ В ПЕРЕГОРОДКАХ ТОЛЩИНОЙ 120 мм И 250 мм В ЗДАНИЯХ БЕЗ ДИНАМИЧЕСКИХ НАГРУЗОК

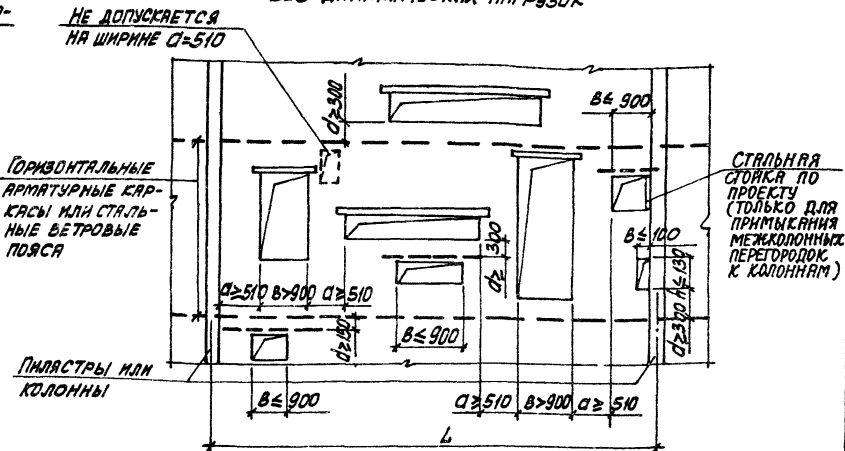
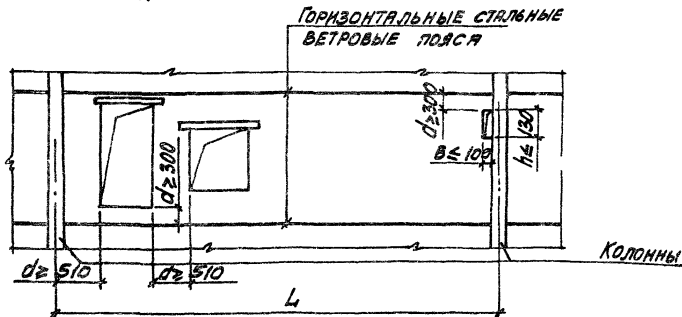


СХЕМА 3. ПРИМЕР УСТРОЙСТВА ОТВЕРСТИЙ В ПЕРЕГОРОДКАХ ТОЛЩИНОЙ 120 мм И 250 мм В ЗАДАНИИ С ДИНАМИЧЕСКИМИ НАГРУЗКАМИ



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

УДАЛИТЬ ПОСЛЕ ПОДПИСАНИЯ И ВОЗВРАЩЕНИЯ В НАС

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 ²	22 кгс/м ²	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					
Г.В. КОНСТ.	КОРОТЕЦКИЯ					
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА					
СТ. ИНЖ.	ПРОЦЕНКО					

КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ
ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК
В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ

СТАВКА ЛИСТ ЛИСТОВ
Р 1 3

ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ

ФОРМАТ А3

ИВ. № ПЛАН. ПОДПИСЬ И ДАТА ВЗЛОМ. ИВ. №

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 ²	22 кгс/м ²			без краев	с краями								
				14 кгс/м ²	22 кгс/м ²			с опорой	без опоры								
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 ГИ	≤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								25,50				
			—	—	—								250				
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 ГИ	≤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											—	8,4
			—	—	—										без опоры	8,4-14,4	17,7
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 ГИ	≤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										—	8,4	11,7
			—	—	—										без опоры	8,4-18,0	21,3

***) См. примечание на листе 1

**) марка раствора 50 принимается при $H_{кл} > 20,5$ м для ветровой нагрузки 14 кгс/м^2
и при $H_{кл} > 18,0$ м для ветровой нагрузки 22 кгс/м^2

23098-01

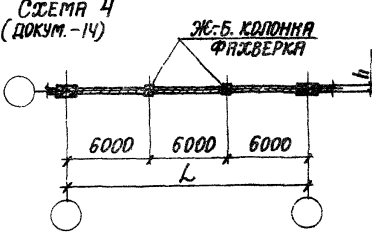
1.431.6-28.0-02

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		НАДАННЫЕ ГОРИЗОН- ТАЛЬНОЙ ОПОРЫ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	НАДАННЫЕ СВЯЗИ С ВЕРТИ- КАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, м		МАКСИМАЛЬНАЯ ВЫСОТА КЛАДКИ, м	ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРОДКИ δ , мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ
				14 кгс/м ²	22 кгс/м ²			БЕЗ КРАНОВ	С КРАНАМИ					
ЗДАНИЕ С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ ТЯЖЕЛОГО РЕЖИМА РАБОТЫ ИЛИ С ДИНАМИЧЕСКИМИ НАГРУЗКАМИ, L=18,0-36,0 м И СТАЛЬНЫМИ СТРОПИЛЬНЫМИ ФЕРМАМИ	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

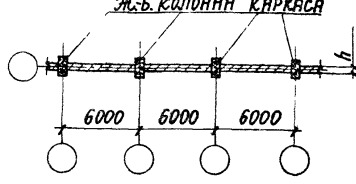
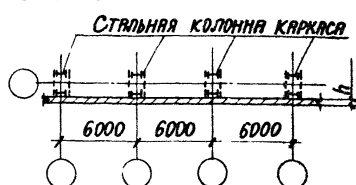
1.431.6-28.0-02

ЛИСТ

3

ФОРМАТ А3

КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ

Характеристика здания	Вертикальные несущие элементы перегородки	Шаг вертикальных несущих элементов перегородки, м	Горизонтальные несущие элементы перегородки	Шаг горизонтальных несущих элементов (м) при ветровой нагрузке		Наличие горизонтальной 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/м²	22 кгс/м²			без кранов	с кранами									
Здание без мостовых краев и с кранами (летоход, режим работы, шаг сред-ных колонн каркаса и стропила или ферм (балок) - 6 м)	Железобетонные 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 силикатный марки 75	25	Схема 5 (докум.-15-16) Ж.Б. колонна каркаса 				
			Арматурные каркасы в горизонтальных швах кладки	≤ 2,25	≤ 1,80			—	—						—	—	—	—
			—	—	—			Шпильки по колоннам шаг 1200 мм	3,0-4,2						—	4,2	250	—
Здание без мостовых краев, 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 силикатный марки 75	25	Схема 6 Стальная колонна каркаса 				
			Арматурные каркасы в горизонтальных швах кладки	≤ 2,25	≤ 1,80			—	—						—	—	—	—
			—	—	—			Шпильки по колоннам шаг 1200 мм	—						—	4,2	250	—

Рекомендации по выбору типа перегородки см. п.4.2 докум. - 00

***) см. примечание на листе 1 докум. - 02

****) При отсутствии связей по колоннам вдоль перегородки в зданиях без мостовых краев максимальная высота сатонесущего 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	Коротецкий	Чумакова	Проценко	Конструктивные решения продольных перегородок в одноэтажных зданиях	Страниц	Лист	Листов
Рук. гр. ст. инж.	Бродский	Чумакова	Коротецкий	Чумакова	Проценко		Р	1	6
							ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		

ФОРМАТ А3

Имя, фамилия, должность, дата, подпись

КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (ПРОДОЛЖЕНИЕ)

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬНЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕГОРОДКИ, м	ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (м) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		ГРАНИЧНЫЕ ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ ОПОРЫ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	НАЛИЧИЕ СВЯЗИ С ВЕРТИКАЛЬНЫМИ 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 ²	22 кгс/м ²			БЕЗ КРАНОВ	С КРАЯМИ						
ЗДАНИЕ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ, ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН КАРКАСА - 12 м, СТРОПИЛЬНЫХ ФЕРМ - 6 м	ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОЛОННЫ ФАЖВЕРКА 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 силикатный марки 75	25	<p>СХЕМА 7 (ДОКУМ.-15)</p>	
			Арматурные каркасы в горизонтальных швах кладки	≤ 2,25	≤ 1,80						250				
			—	—	—						4,2				
	Стальные колонны фажверка по серии 1.030.9-2, вып. 0, 4	6,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	≤ 3,0**	≤ 3,0**	с опорой	—	6,0-18,0	—	21,3	120	Глиняный и силикатный марки 75	25		<p>СХЕМА 8 (ДОКУМ.-21)</p>
			Арматурные каркасы в горизонтальных швах кладки	≤ 2,25	≤ 1,80						250				
			—	—	—						4,2				
				Шпильки по колоннам шаг 1200 мм											

**) 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 ВЕРТИКАЛЬНЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ, ПЕРЕГОРОДКИ, м	ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (м) ПРИ ВЕТРОВОЙ НАГРУЗКЕ		НАЛИЧИЕ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ОПОР В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	НАЛИЧИЕ СВЯЗИ С ВЕРТИКАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, м		МАКСИМАЛЬНАЯ ВЫСОТА КАРКАСА, м	ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРОДКИ, h, мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ
				14 кгс/м²	22 кгс/м²			БЕЗ КРАНОВ	С КРАНАМИ					
ЗДАНИЕ С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ ЛЕГКОГО РЕЖИМА РАБОТЫ; ШАГ СРЕДНИХ КОЛОНН - 12 м, СТРОПИЛЬНЫЕ ФЕРМ - 6 м и 12 м	ЖЕЛЕЗБЕТОННЫЕ КОЛОННЫ ФАХШЕРКА ПО СЕРИИ 1.030.9-2, вып. 0;5	6,0	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14	≤ 3,0**)	≤ 3,0**)	С ОПОРЫ	—	—	8,4-14,4	15,3	120	ГЛИНЯНЫЙ И СИЛИКАТНЫЙ МАРКИ 75	25	СХЕМА 9 (ДОКУМ.-16)
			АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 2,25	≤ 1,80									
	—		—	—	—	—	25	СХЕМА 10 (ДОКУМ.-17) 						
	ВЕТРОВЫЕ ПОЯСА ИЗ С14		≤ 3,0**)	≤ 3,0**)	С ОПОРЫ	—			8,4-18,0	21,3	120	ГЛИНЯНЫЙ И СИЛИКАТНЫЙ МАРКИ 75	25	
СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ ФАХШЕРКА ПО СЕРИИ 1.030.9-2, вып. 0;4	АРМАТУРНЫЕ КАРКАСЫ В ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ШВАХ КЛАДКИ	≤ 2,25	≤ 1,80	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	

***) 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

ИЛИ НЕ ПОДОЙДЕТ ИЛИ НЕ ПОДОЙДЕТ

КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ (ПРОДОЛЖЕНИЕ)

ХАРАКТЕРИСТИКА ЗДАНИЯ	ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	ШАГ ВЕРТИКАЛЬНЫХ НЕСУЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ ПЕРЕГОРОДКИ, м	ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НЕСУЩИЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПЕРЕГОРОДКИ	Шаг горизонтальных несущих элементов (м) при ветровой нагрузке		Назначение горизонтальной опоры в верхней части перегородки	Наличие связи с вертикальными диафрагмами	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 краев	с краями								
				Здание без мостовых краевых колонн - 12 м, стропильных ферм - 6 м	Железобетонные колонны каркаса здания			12,0	Ветровые пояса из С27						≤ 4,72	≤ 4,72	С опорой
Арматурные каркасы в горизонтальных швах кладки	≤ 1,95	≤ 1,20															
Стальные колонны каркаса здания	12,0	Ветровые пояса из С27	≤ 4,72		≤ 4,72	С опорой	—	6,0 - 18,0	—	21,3	250	Глиняный и силикатный марки 75	25	<p>СХЕМА 12</p>			
		Арматурные каркасы в горизонтальных швах кладки	≤ 1,95		≤ 1,20												
Железобетонные колонны каркаса здания	12,0	12,0	Ветровые пояса из С27		≤ 4,72	≤ 4,72	С опорой	—	8,4 - 14,4	—	13,7	250	Глиняный и силикатный марки 75		25	<p>СХЕМА 13</p>	
			Арматурные каркасы в горизонтальных швах кладки		≤ 1,95	≤ 1,20											

Шифр № плана: Показаны и даны (вместе с п. 4)

Здания с мостовыми краевыми легкодо режущими раб- боты; шаг средних ж.б. колонн - 12 м, стропильных ферм - 6 м

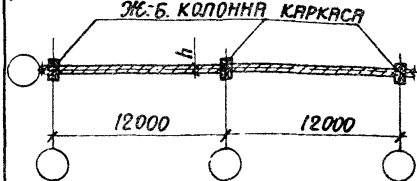
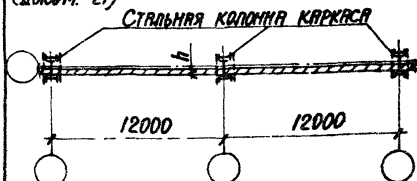
23098-01

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 ТАЛОННОЙ ЧАСТИ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	НАЛИЧИЕ СВЯЗИ С ВЕРТИ- КАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, м		МАКСИМАЛЬНАЯ ВЫСОТА КЛАДКИ, м	ГОЛОЩИНА ПЕРЕГОРОДКИ, мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДОК
				14 кгс/м ²	20 кгс/м ²			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	ГОЛОСНАЯ ПЕРЕГОРОДКА, 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 ФРАКЦИЯ 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 ФРАКЦИЯ 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. П. ПИКА. ПОШТА. В ЛАТВИ. БЕЛЫЙ КИТ. 1978

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. ГРИЗОВЫЕ ОПОРЫ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ПЕРЕГОРОДКИ	МАКСИМ. СВЯЗ С ВЕРТИКАЛЬНЫМИ ОПОРАМИ	ДОПУСТИМАЯ ВЫСОТА ЭТАЖА ЗДАНИЯ, М	ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРОДКИ, мм	МАРКА И ВИД КИРПИЧА	МАРКА РАСТВОРА	СХЕМА ПЕРЕГОРОДКИ
				14 кг/м ²	22 кг/м ²								
ЗДАНИЕ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1/03, 1.120-6 И 1.420-12; 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

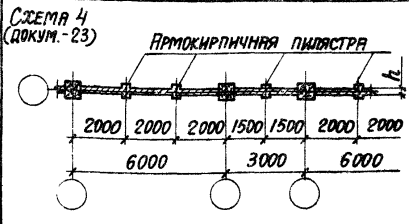
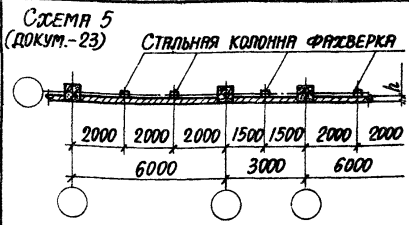
23098-01

1.431.6-28.0-04

ИЗМ. ОТД.	БРОДСКИЙ	20			
И. КОНТР.	ЧУМАКОВА	20			
Л. КОНСТ.	КОРОТЕЦКИЯ	20			
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА	20			
СТ. ИНЖ.	ПРОЦЕНКО	20			
КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ ПЕРЕГОРОДОК В МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ					
		СТАНДАРТНЫЙ ЛИСТ		ЛИСТОВ	
		Р		6	
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ					
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 ²	22 кгс/м ²							
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 пилястры	≤ 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

*) См. ПРИМЕЧАНИЕ НА ЛИСТЕ 1.

23098-01

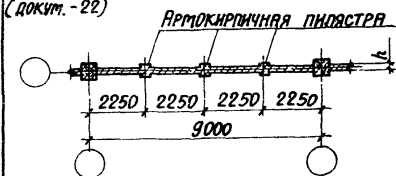
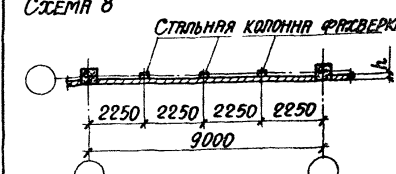
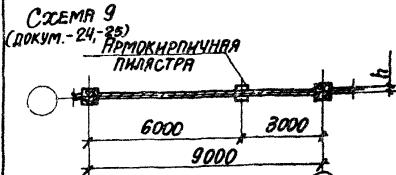
1.431.6-28 0-04

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 ²	22 кгс/м ²							
ЗДАНИЕ С КАРКАСОМ ПО СЕРИИ 1.020-1/03, 1.400-12; 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

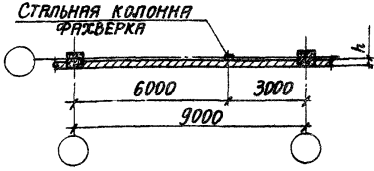
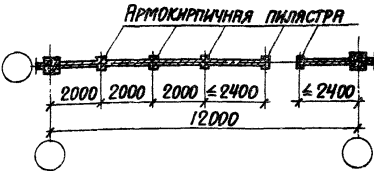
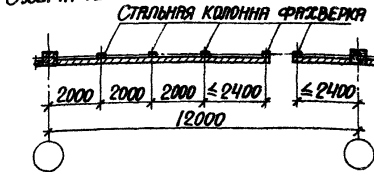
1.431.6 - 28.0-04

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 ²	22 кгс/м ²							
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
					14 кгс/м²	22 кгс/м²							
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 фаятберка *)			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 МНОГЭТАЖНЫХ 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 ²	22 кгс/м ²							
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 фахсверка *)	≤ 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 фахсверка *)								3,3-7,2			25

*) См. ПРИМЕЧАНИЕ НА ЛИСТЕ 1

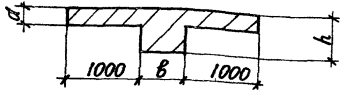
1.431.6-28.0-04

Лист
6

Формат А3

Имя и фамилия архитектора и инженера-проектировщика

ТАБЛИЦА СЕЧЕНИЙ КИРПИЧНЫХ ПИЛЯСТР В ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЯХ

Высота здания до низа стропильных конструкций, м	Высота пилоастры, м	Сечение пилоастры ($b \times h$) поперечных перегородок			
					
		Ветровая нагрузка, кгс/м ²			
		14		22	
		Толщина перегородки d , мм			
		120	250	120	250
3,0	$\leq 4,4$	250 x 510	250 x 510	250 x 510	250 x 510
3,6	$\leq 5,0$	250 x 510	380 x 640	380 x 510	380 x 640
4,2	$\leq 5,6$	380 x 510	380 x 640	380 x 640	380 x 640
4,8	$\leq 8,1$	510 x 640	510 x 770	510 x 770	510 x 770
5,4	$\leq 6,8$	380 x 640	510 x 640	510 x 640	510 x 640
6,0	$\leq 9,3$	510 x 770	510 x 900	640 x 770	510 x 900
7,2	$\leq 10,5$	—	510 x 900	—	640 x 900

В таблице высота пилоастры указана для поперечной перегородки до плит покрытия при максимально возможной высоте стропильных конструкций.

23098-01

1431.6-28.0-05

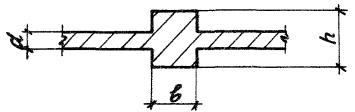
ИВЧ.ОТД.	БРОДСКИЙ	✓			
И.КАНТР.	ЧУМАКОВА	✓			
ГЛ.СПЕЦ.	КОРТЕЦКИЙ	✓			
ДУК.ГР.	ЧУМАКОВА	✓			
СТ.ИНЖ.	ПРОЦЕНКО	✓			
СТ.ИНЖ.	ГРОВИЧ	✓			

Таблица сечений кирпичных пилоастр в одноэтажных зданиях			Страница	Лист	Листов
			Р	4	4
			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИНЖПРОЕКТ		

ФОРМТ АЗ

ИВЧ.ОТД. КОЛЕСА. И.АВТО. МАШ. ИНЖ. АЗ

Таблица сечений армокирпичных пилластр
в многоэтажных зданиях

Высота этажа здания, м	Сечение пилластр (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. Подписан: И. В. Давыдов. Илл. № 1000

23090-01

Ил. отг.	Бродский	Л/с		1.431.6-28.0-06	СТАВКА ЛИСТ	ЛИСТОВ	
Ил. контр.	Чумакова	Л/с					
Ил. спец.	Коротейкина	Л/с			Таблица сечений армокирпичных пилластр в многоэтажных зданиях	Р	1
Рж. гр.	Чумакова	Л/с					
Ст. инж.	Проценко	Л/с					
Ст. инж.	Гурович	Л/с			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		

ФОРМАТ А3

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.

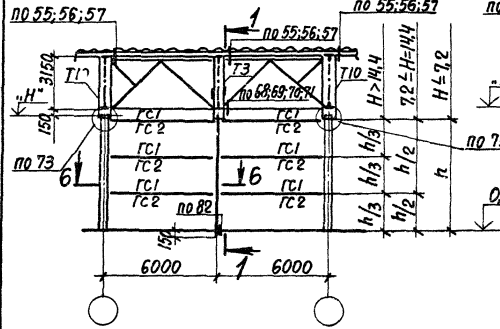
23098-01

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 одноэтажных зданий	СТАНДА. ЛИСТ	ЛИСТОВ
													2	5
												ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		

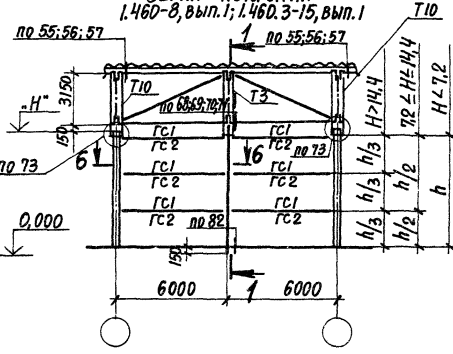
ФОРМАТ А3

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



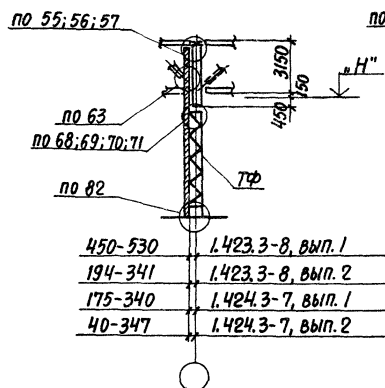
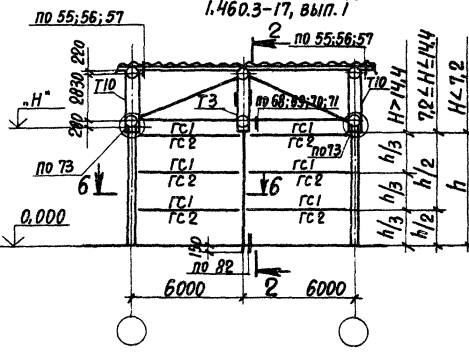
1-1

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

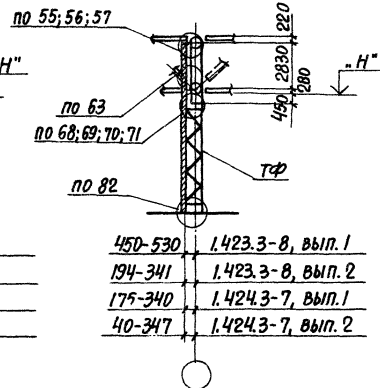


2-2

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^а - для колонн размером ≥ 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^а 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

СХЕМА №4
 СЕРИЯ ПОКРЫТИЙ
 1.460.3-15, вып.1; 1.460.2-10, вып.1

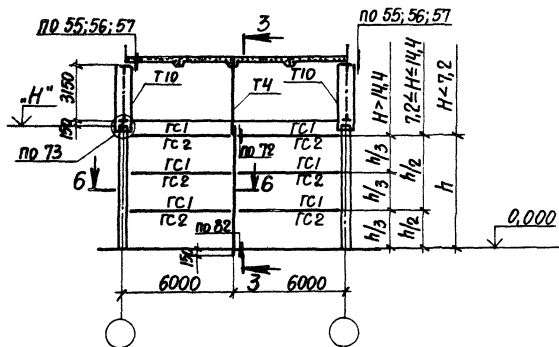
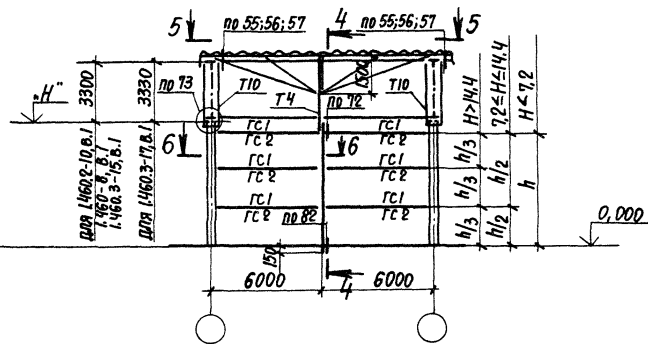
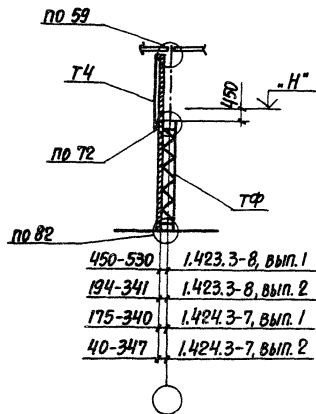


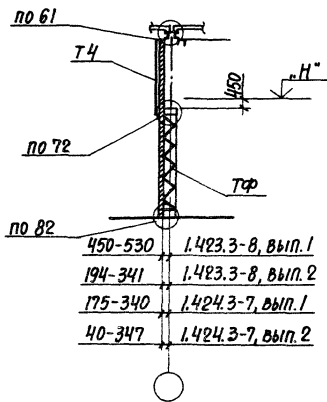
СХЕМА №5
 СЕРИИ ПОКРЫТИЙ
 1.460-8, вып.1; 1.460.2-10, вып.1; 1.460.3-15, вып.1; 1.460.3-17, вып.1



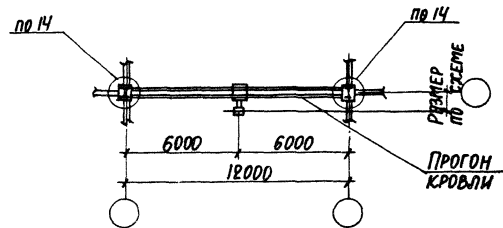
3-3



4-4



5-5



ПРИМЕЧАНИЯ СМ. НА ЛИСТЕ 2.

23098-01

1.431.6-28.0-07

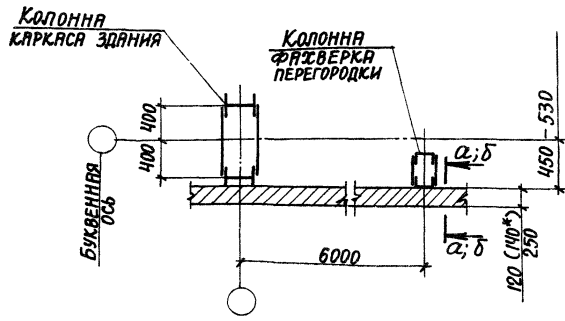
ЛИСТ
3

ФОРМАТ А3

ИЗМ. № ПОСЛЕ ПОДПИСА И ДАТЫ ВНЕШ. КИТА

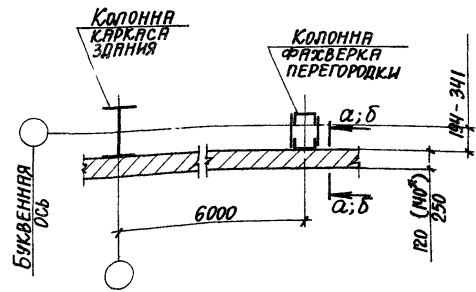
6-6

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



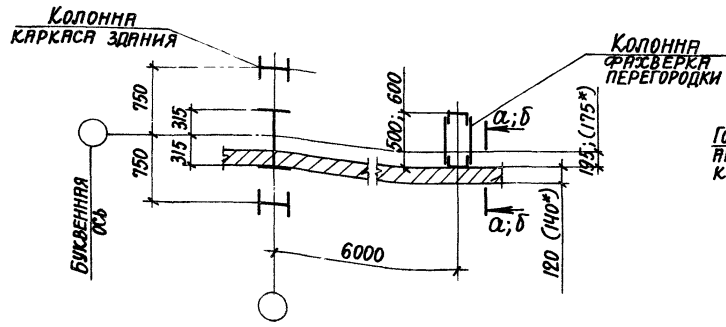
6-6

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



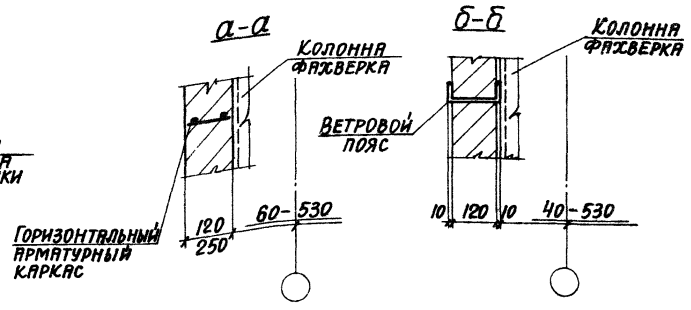
6-6

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



а-а

б-б



ГОРИЗОНТАЛЬНЫЙ АРМАТУРНЫЙ КАРКАС

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

23098-01

1.431.6-28 .0-07

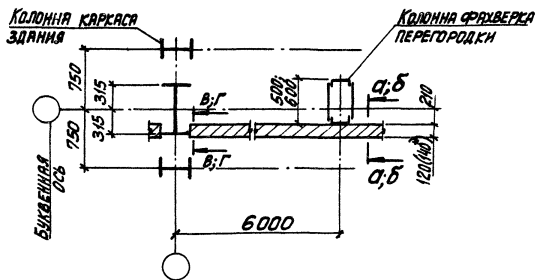
ЛИСТ 4

ФОРМАТ А3

ИЗДАНИЕ ПОДГОТОВЛЕНО И ВЫПУЩЕНО КИТАЙСКИМИ КОММУНИСТИЧЕСКИМИ ИНЖЕНЕРАМИ

б-б

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

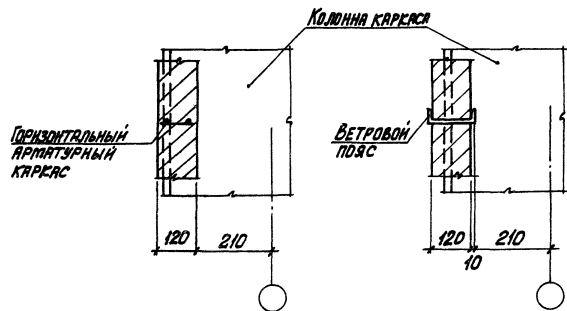
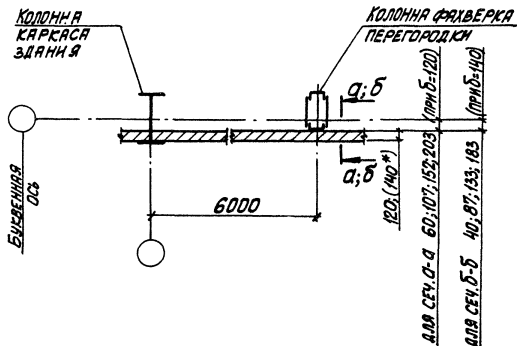


б-б

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.

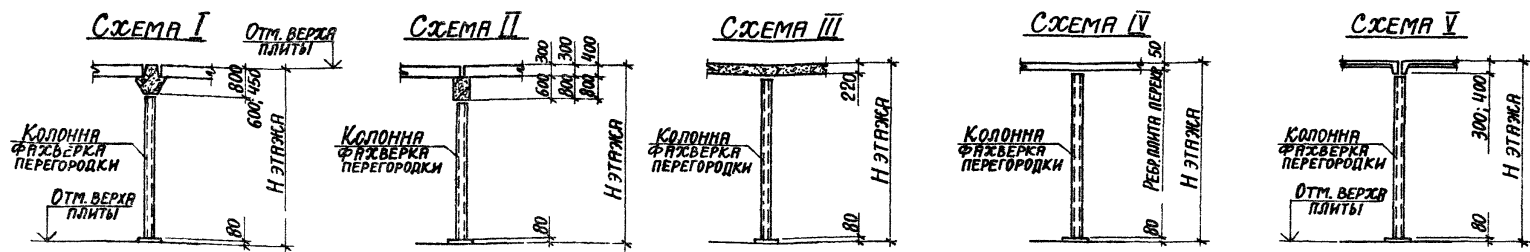
23098-01

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 РЕБРИСТОЙ ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ (h=400 мм)		ПОД РЕБРИСТОЙ ПЛИТОЙ ПОКРЫТИЯ 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	I ТИП ПЕРЕКРЫТИЯ	II ТИП ПЕРЕКРЫТИЯ	ПУСТОТНОЙ	РЕБРИСТОЙ	ПОД РИГЕЛЕМ ВЫСОТой 800 мм						
		ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ			
НОМЕР СХЕМЫ																						
		I	I	III	IV	V	I	II	II	II	IV	V	IV	V	IV	V	I	III	IV	V	V	
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/м² и 22 кгс/м² ПРИНЯТЫ ОДИНАКОВЫМИ

23098-01

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

1.431.6-28.0-08
КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ

СТАВКА	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Р	7	4
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		

ФОРМАТ А3

ИЧ. № ПОСЛ. ПОПРАВКИ И ДИТА. ВРЕМ. КИ. №

МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ ПЕРЕГОРОДКИ	ВЫСОТА ЭТАЖА, М	ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРОДКИ, ММ	КАРКАС ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ																		
			1.020-1/83			1.420-12						1.420-6									
			МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ			КОЛОННЫ			ФЯХВЕРКА			ПЕРЕГОРОДКИ			ПОД РИГЕЛЕМ ВЫСОТОЙ, ММ			ПОД ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ			
			ПОД РИГЕЛЕМ ВЫСОТОЙ, ММ		ПОД ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ (h=300 мм)	ПОД РИГЕЛЕМ ВЫСОТОЙ 800 мм		ПОД РИГЕЛЕМ ПOKPЫТИЯ ВЫСОТОЙ, ММ		ПОД РЕБРИСТОЙ ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ (h=400 мм)		ПОД РЕБРИСТОЙ ПЛИТОЙ ПOKPЫТИЯ ВЫСОТОЙ 300 мм		ПОД РИГЕЛЕМ ВЫСОТОЙ 800 мм	ПОД ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ						
			450	600	ПУСТОТНОЙ	РЕБРИСТОЙ	РЕБРИСТОЙ	600	800	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	ПОД ПОЛКОЙ	ПОД РЕБРОМ	ПУСТОТНОЙ	РЕБРИСТОЙ		
НОМЕР СХЕМЫ																					
		И	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII	XIII	XIV	XV	XVI	XVII	XVIII	XIX	XX
5,4	65	КФ44	КФ42	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	120	КФ60	КФ58	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
6,0	65	КФ50	КФ49	—	—	—	КФ47	КФ42	КФ47	КФ42	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	120	КФ66	КФ65	—	—	—	КФ63	КФ58	КФ63	КФ58	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
7,2	65	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	120	—	—	—	—	—	КФ75	КФ73	КФ75	КФ73	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
3,3	65	—	—	КФ6	КФ9	КФ5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	120	—	—	КФ6	КФ9	КФ5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
3,6	65	—	—	КФ11	КФ14	КФ10	КФ3	—	—	—	КФ14	КФ8	КФ16	КФ12	КФ13	КФ8	—	—	—	—	—
	120	—	—	КФ23	КФ26	КФ22	КФ3	—	—	—	КФ26	КФ8	КФ28	КФ24	КФ25	КФ8	—	—	—	—	—
4,2	65	—	—	КФ19	КФ21	КФ18	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	120	—	—	КФ31	КФ33	КФ30	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
4,8	65	—	—	КФ38	КФ41	КФ37	КФ20	КФ15	—	—	КФ41	КФ36	КФ43	КФ39	КФ40	КФ36	КФ20	КФ38	КФ41	КФ36	КФ37
	120	—	—	КФ38	КФ41	КФ37	КФ32	КФ27	—	—	КФ41	КФ36	КФ59	КФ39	КФ40	КФ36	КФ32	КФ38	КФ41	КФ36	КФ37
5,4	65	—	—	КФ46	КФ48	КФ45	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	120	—	—	КФ62	КФ64	КФ61	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
6,0	65	—	—	КФ53	КФ56	КФ52	КФ47	КФ42	—	—	КФ56	КФ51	КФ57	КФ54	КФ55	КФ51	КФ47	КФ53	КФ56	КФ51	КФ52
	120	—	—	КФ69	КФ72	КФ68	КФ63	КФ58	—	—	КФ72	КФ67	КФ74	КФ70	КФ71	КФ67	КФ63	КФ69	КФ72	КФ67	КФ68
7,2	65	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	120	—	—	—	—	—	КФ75	КФ73	—	—	КФ81	КФ76	КФ82	КФ79	КФ80	КФ76	КФ75	КФ78	КФ81	КФ76	КФ77

23098-01

1.431.6-28.0-08

АНСТ

2

ФОРМАТ А3

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

ПРОДОЛЖЕНА ПЕРЕГОРОДКА
НЕ В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЭТАЖА

МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ ПЕРЕГОРОДКИ

Высота этажа, м

Толщина перегородки, мм

КАРКАС ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ

1.020-1/83

1.420-12

1.420-6

МЕСТОПОЛОЖЕНИЕ КОЛОННЫ ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДКИ

ПОД РИГЕЛЕМ ВЫСОТой, мм		ПОД ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ (h=300мм)		ПОД РИГЕЛЕМ ВЫСОТой 800мм		ПОД РИГЕЛЕМ ПОКРЫТИЯ ВЫСОТой, мм		ПОД РЕБРИСТОЙ ПЛИТОЙ ПЕРЕКРЫТИЯ (h=400мм)		ПОД РЕБРИСТОЙ ПЛИТОЙ ПОКРЫТИЯ 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	I	III	IV	V	I	II	II	II	IV	V	IV	V	IV	V	I	III	IV	V	V
---	---	-----	----	---	---	----	----	----	----	---	----	---	----	---	---	-----	----	---	---

		3,3	65		KФ4	KФ2	KФ6	KФ9	KФ5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		120	KФ4		KФ2	KФ5	KФ9	KФ5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		3,6	65		KФ7	KФ5	KФ11	KФ14	KФ10	KФ3	—	KФ3	KФ1	KФ14	KФ8	KФ16	KФ12	KФ13	KФ8	—	—	—	—	—
		120	KФ7		KФ5	KФ23	KФ26	KФ22	KФ3	—	KФ3	KФ1	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		4,2	65		KФ17	KФ15	KФ19	KФ21	KФ18	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		120	KФ29		KФ27	KФ31	KФ33	KФ30	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		4,8	65		KФ35	KФ34	KФ38	KФ41	KФ37	KФ20	KФ15	KФ20	KФ15	KФ41	KФ36	KФ43	KФ39	KФ40	KФ36	KФ20	—	—	—	—
		120	KФ35		KФ34	KФ38	KФ41	KФ37	KФ32	KФ27	KФ32	KФ27	—	—	—	—	—	—	—	KФ32	—	—	—	—
		5,4	65		KФ44	KФ42	KФ46	KФ48	KФ45	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		120	KФ60		KФ58	KФ62	KФ64	KФ61	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		6,0	65		KФ50	KФ49	KФ53	KФ56	KФ52	KФ47	KФ42	KФ47	KФ42	KФ56	KФ51	KФ57	KФ54	KФ55	KФ51	KФ47	—	—	—	—
		120	KФ66		KФ65	KФ69	KФ72	KФ68	KФ63	KФ58	KФ63	KФ58	—	—	—	—	—	—	—	KФ63	—	—	—	—
		7,2	65		—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		120	—		—	—	—	—	KФ75	KФ73	KФ75	KФ73	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—

23098-01

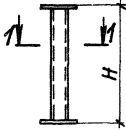
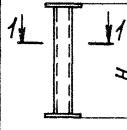
1.431.6-28.0-08

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		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							

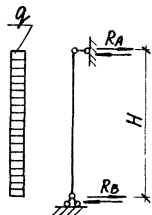
23098-01

ИЗДАТЕЛЬСТВО	БРОДСКИЙ	✓				1.431.6-28.0-09 НОМЕНКЛАТУРА СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХСВЕРЖА ПЕРЕГОРОДОК МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ	СТАНДА. ЛИСТ	ЛИСТОВ
Н. КОНСТ.	ЧУМАКОВА	✓					Р	1
О. КОНСТ.	КОРОТЕЦКИЙ	✓						2
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА	✓					ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИПРОЕКТ	
СТ. ИНЖ.	ПРОЦЕНКО	✓				ФОРМАТ А3		
ИНЖЕНЕР	КОЗУБ	✓						

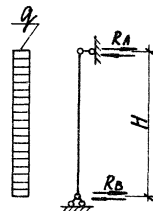
ИЗВ. № 10000. ПУШКИНСЬКА ШКОЛА. ХАРЬКОВ. 1978. № 1

ОБОЗНАЧЕНИЕ	МАРКА	ЭСКИЗ	ГЕОМЕТРИЧЕСКИЕ РАЗМЕРЫ, мм			МАССА, кг	ОБОЗНАЧЕНИЕ	МАРКА	ЭСКИЗ	ГЕОМЕТРИЧЕСКИЕ РАЗМЕРЫ, мм			МАССА, кг
			H	a	b					H	a	b	
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 _A , тс	R _B , 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 _A , тс	R _B , 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

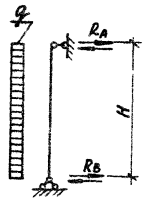


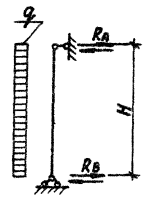
$q = q_0 \cdot b$, где $q_0 = 22 \text{ кгс/м}^2$, b - шаг колонн фаяхсверка
перегородок (при кирпичной кладке перегородки
толщиной 65 мм $b = 2,0 \text{ м}$; толщиной 120 мм $b = 6,0 \text{ м}$)

23098-01

1.431.6-28.0-10

Нач. отд.	Бродский	Лис		РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ СТАЛЬНЫХ КОЛОНН ФАХСВЕРКА ПЕРЕГОРО- ДОК МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ	СТАНДАРТ ЛИСТ	ЛИСТОВ	
Н.контр.	Чумакова	Лис			Р	7	2
И.спец.	Коротецкий	Лис			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ		
Рук.гр.	Чумакова	Лис					
Ст.инж.	Проценко	Лис					
Инжен.	Камышова	В.Камыш		ФОРМАТ А3			

РАСЧЕТНАЯ СХЕМА КОЛОНН ФАТЗВЕРКА	МАРКА КОЛОНН	H, мм	q ₁ кг/м	ОПОРНЫЕ РЕАКЦИИ	
				R _A , тс	R _B , 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	0,31	
	КФ 59	4700	0,31	0,31	
	КФ 60	4800	0,32	0,32	
	КФ 61	4950	0,33	0,33	
	КФ 62	5030	0,33	0,33	

РАСЧЕТНАЯ СХЕМА КОЛОНН ФАТЗВЕРКА	МАРКА КОЛОНН	H, мм	q ₁ кг/м	ОПОРНЫЕ РЕАКЦИИ	
				R _A , тс	R _B , 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	

Имя, № докум. Подпись и дата

23098-01

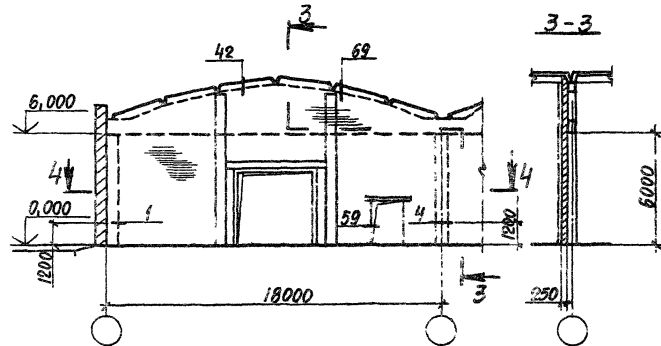
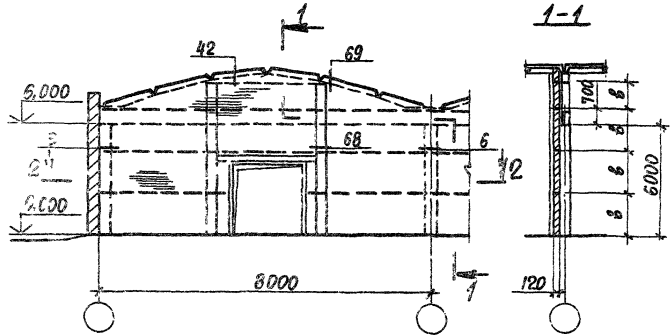
1.434.6-28.0-10

Лист
2

ФОРМАТ А3

ПЕРЕГОРОДКА ТОЛЩИНОЙ 120 мм
с ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ

ПЕРЕГОРОДКА ТОЛЩИНОЙ 250 мм



ВЕТРОВАЯ НАГРУЗКА, кгс/м ²	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ АРМАТУРНЫХ КАРКАСОВ, мм
14	≤ 2250
22	≤ 1800

НАЧ. ОТД. БРОДСКИЙ
И. КОНТР. ЧУМАКОВА
Д. СПЕЦ. КОРОТЕЦКИЙ
ДИК. Г.С. ЧУМАКОВА
СТ. ИНЖ. ПРОЦЕНКО
ИНЖЕН. ФОМИЧЕВ

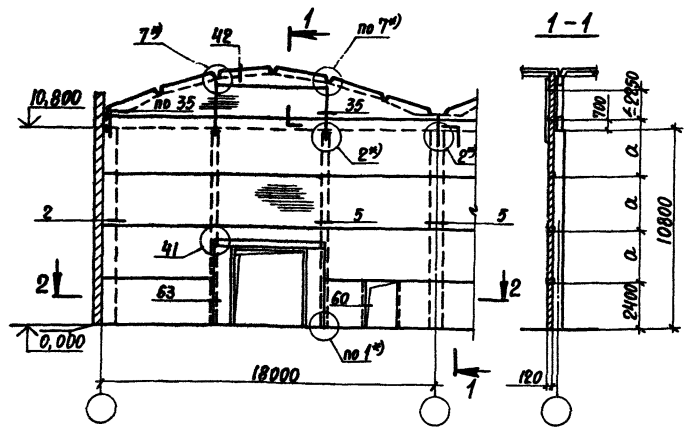
23098-01
1431.6-28.0-11
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ
ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 И
250 мм С КИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ
В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ
БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ.

СТАНДА ЛИСТ ЛИСТОВ
7
ХАРЬКОВСКИЙ
ПРОЕКТНО-ИЗЫСКАТЕЛЬСКИЙ ПРОЕКТ

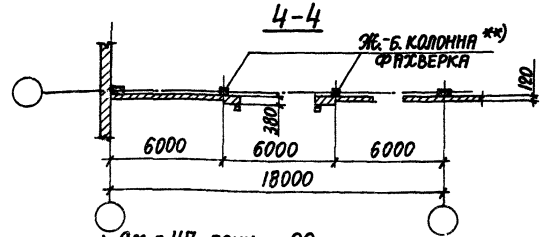
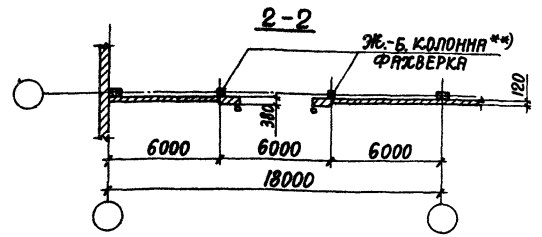
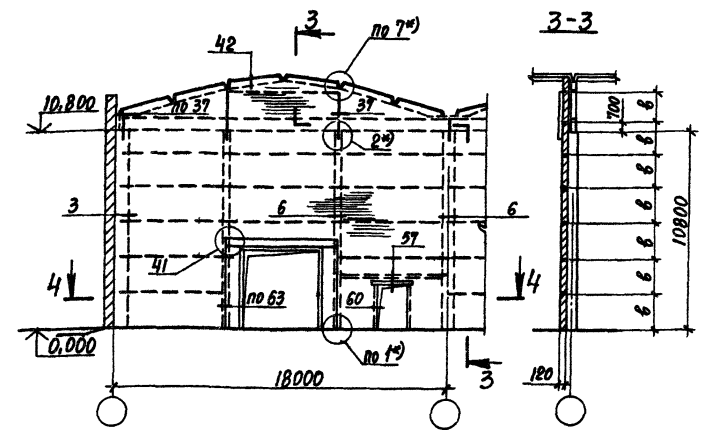
ФОРМАТ А3

ИЗМ. П. 1-10/85 (10/85) П. 10/85

ПЕРЕГОРОДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ
ФАХТВЕРКА И СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ



ПЕРЕГОРОДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ
ФАХТВЕРКА И ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ



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

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

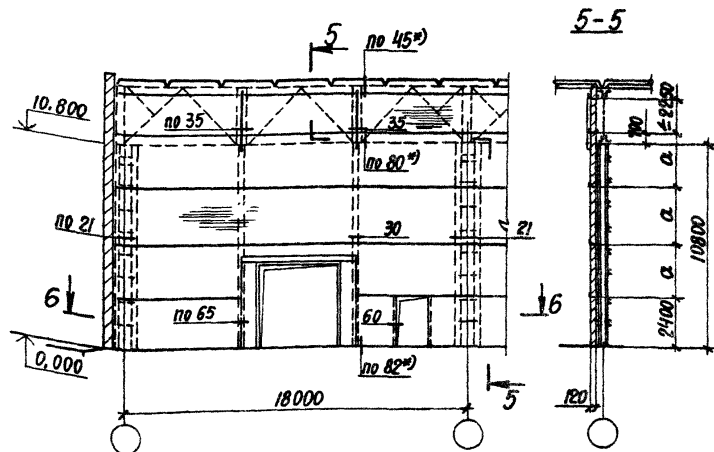
НАЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ	
Н. КОНТР.	ЧУМАКОВА	
П. СПЕЦ.	КОРОТКОВ	
РИС. ГР.	ЧУМАКОВА	
СТ. ИНЖ.	ПРОЦЕНКО	
ИНЖЕН.	ФОРМИЧЕВ	

1431.6-28.0-12		23098-01
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧ- НЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120мм В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДА- НИИ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ	СТРАНА	ЛИСТ
	Р	1 2
ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ		

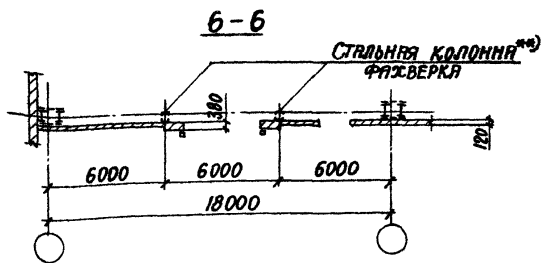
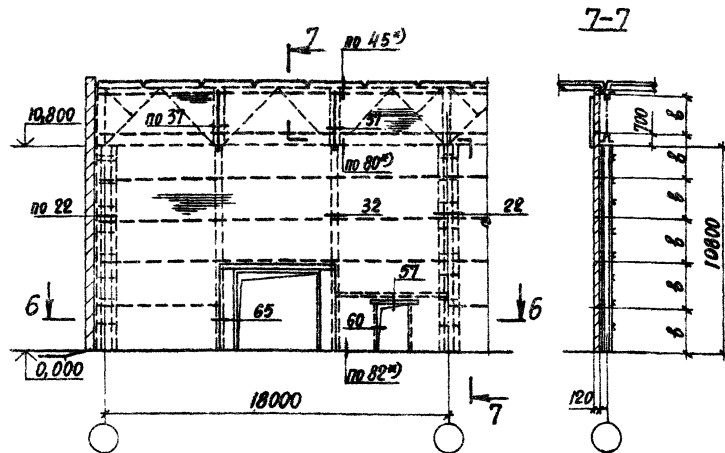
ФОРМАТ А3

ЧАСТЬ ПЕРЕГОРОДКИ ПОВЕРХНОСТЬ И ДИТА ВЕРХНЯЯ

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

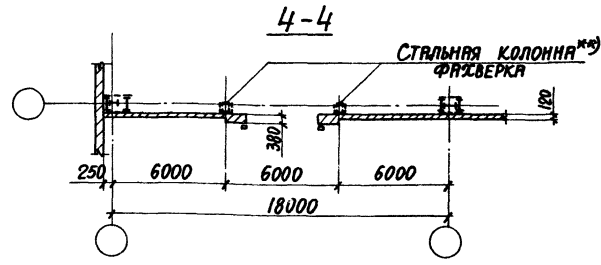
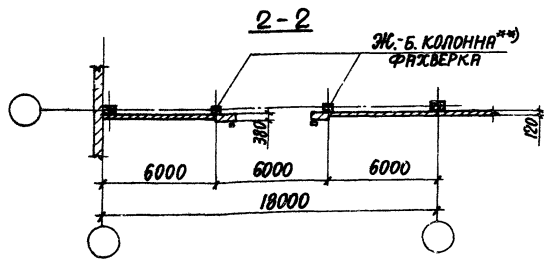
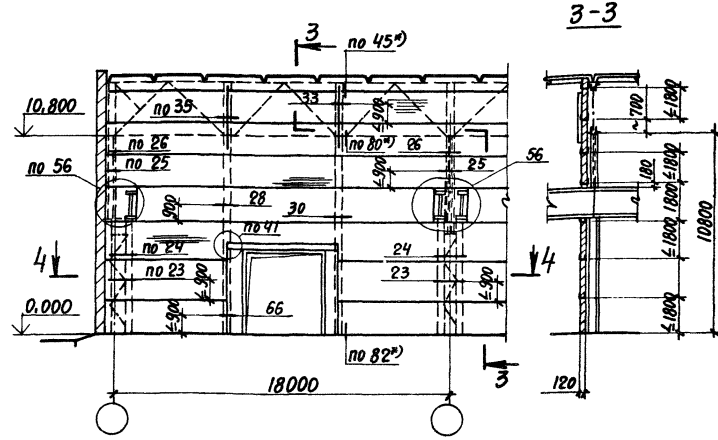
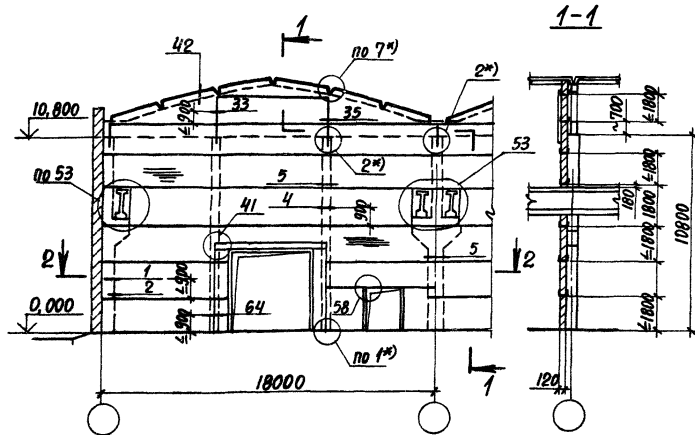
ЛИСТ

2

ФОРМАТ А3

ПЕРЕГОРОДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ ФРАХВЕРКА И СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ

ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ КОЛОННАМИ ФРАХВЕРКА И СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ



*) Ст. п. 47 докум. - 00.

**) Колонны ФРАХВЕРКА устанавливать заподлицо с колоннами каркаса здания.

23098-01

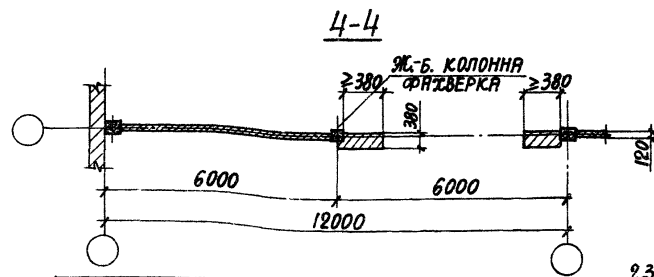
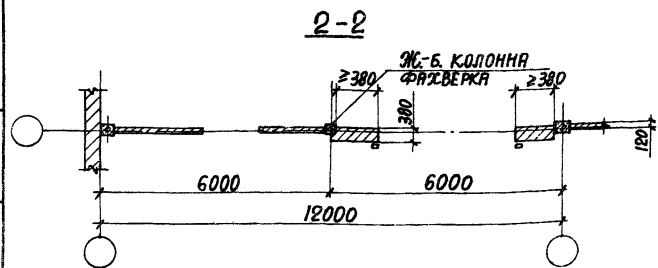
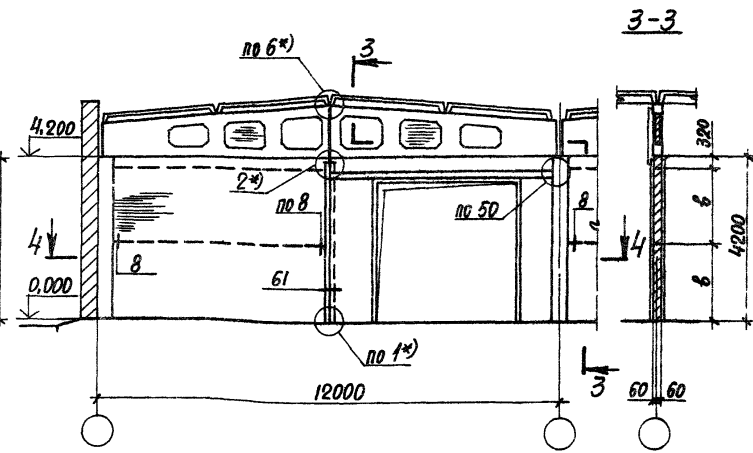
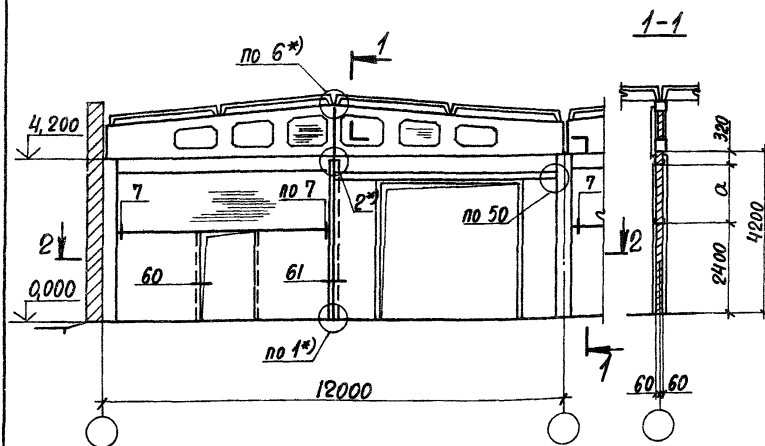
1431.6-28.0-13

ИВН. №1040, Подписки. Е. ВАРТА, Чертеж. №10	АРХ. ОТД. БРОДСКИЙ	И. КОНТ. ЧУМАКОВА	Д. СПЕЦ. КОРОТЕЦКИЙ	РУК. ГР. ЧУМАКОВА	СТ. ИНЖ. ПРОЦЕНКО	ИНЖЕН. ФРОМИЧЕВ	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120мм В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ С МОСТОВЫМИ КРАЯМИ СРЕДНЕГО И ТЯЖЕЛОГО РЕЖИМА РАБОТЫ	СТАНДА ЛИСТ	ЛИСТОВ
								Р	1
								ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ	

ФОРМАТ А3

ПЕРЕГОРОДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ ФАХТВЕРКА И СТАЛЬНЫМИ ВЕТРОВЫМИ ПОЯСАМИ

ПЕРЕГОРОДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ ФАХТВЕРКА И ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ АРМАТУРНЫМИ КАРКАСАМИ

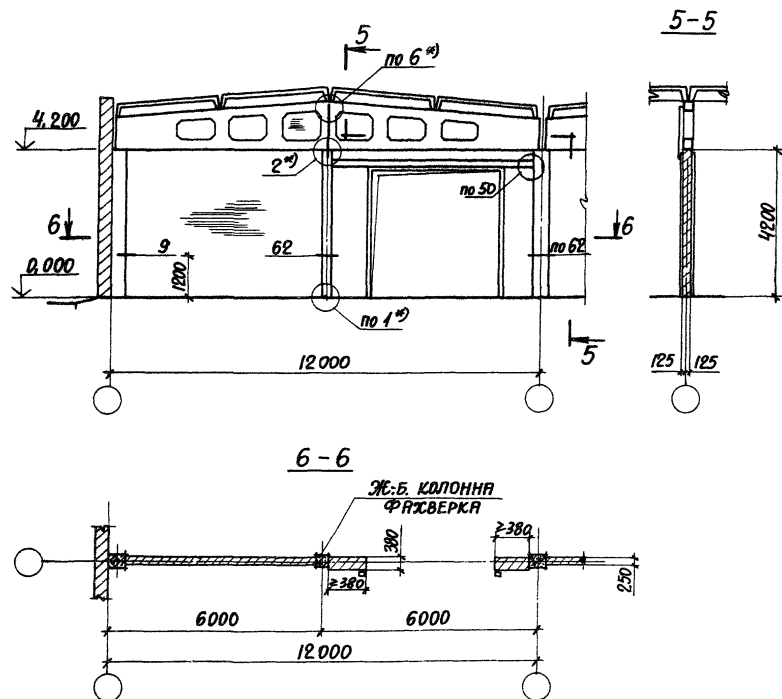


Исполн. М. П. ШОДІНСЬКА, Н. А. ДІВІСЬКА, В. А. ДІВІСЬКА

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

И. ОТД. БРОДСКИЙ		23098-01 1.431.6-28.0-14 ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧ- НИХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 И 150 ММ С ОДНОСТОЯННОЙ ЗАДАЧЕЙ С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ СТРОПИЛЬНЫМИ БАЛКАМИ И БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ	СТАНДА. ЛИСТ	ЛИСТОВ	
Н. КОНТ. ЧУМАКОВА			Р	1	2
Д. СПЕЦ. КОРОТЕЦКИЙ			ХАРЬКОВСКИЙ		
Р. К. Г. ЧУМАКОВА			ПРОМСТРОИТЕЛЬНИЙ ПРОЕКТ		
СТ. ИНЖ. ПРОЦЕНКО			ФОРМАТ А3		
ИНЖЕН. ФРОМИЧЕВ					

ПЕРЕГОРДКА С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМИ КОЛОННАМИ
ФЯХВЕРКА ТОЛЩИНОЙ 250 мм



ВЕТРОВАЯ НАГРУЗКА, кгс/м ²	ТОЛЩИНА ПЕРЕГОРД- КИ, мм	ШАГ ВЕТРОВЫХ ПОЯСОВ α, мм	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬ- НЫХ АРМАТУРНЫХ КАРКАСОВ β, мм
14	120	≤ 3000	≤ 2250
22		≤ 3000	≤ 1800

*) См. п. 4.7 докум. -00.

23098-01

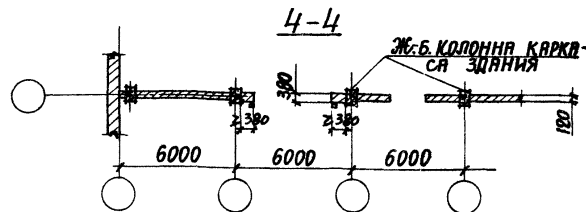
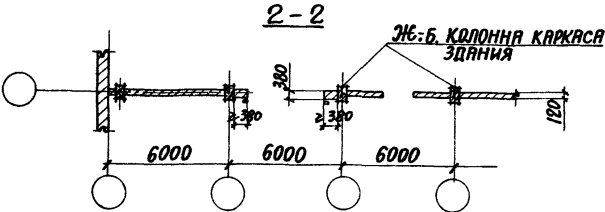
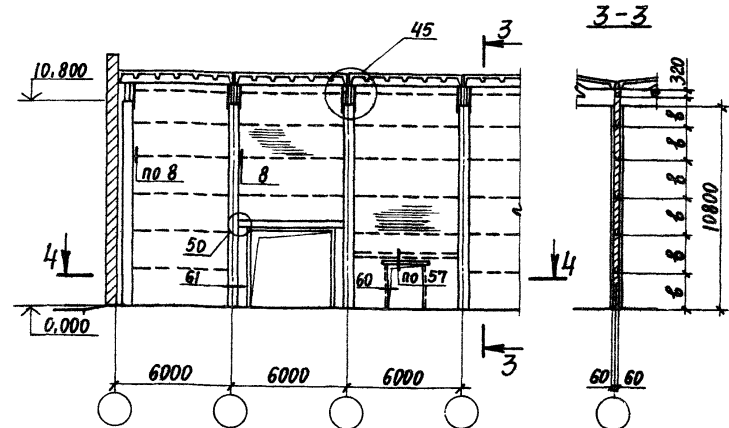
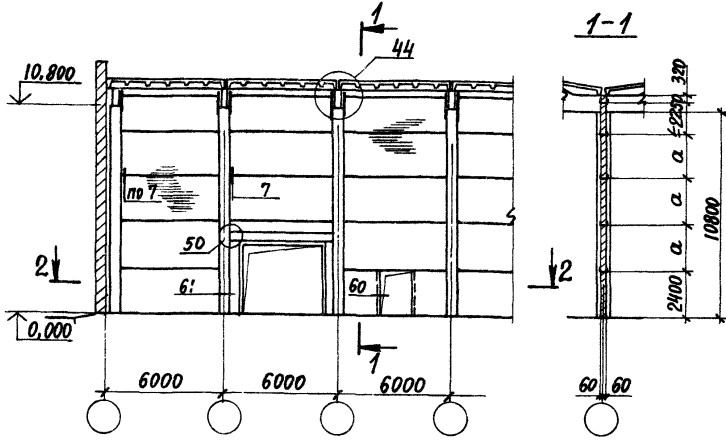
1.431.6-28.0-14

Лист
2

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 ²	ШАГ ВЕТРОВЫХ ПОЯСОВ α, мм	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ АРМАТУРНЫХ КАРКАСОВ β, мм
14	≤ 3000	≤ 2250
22	≤ 3000	≤ 1800

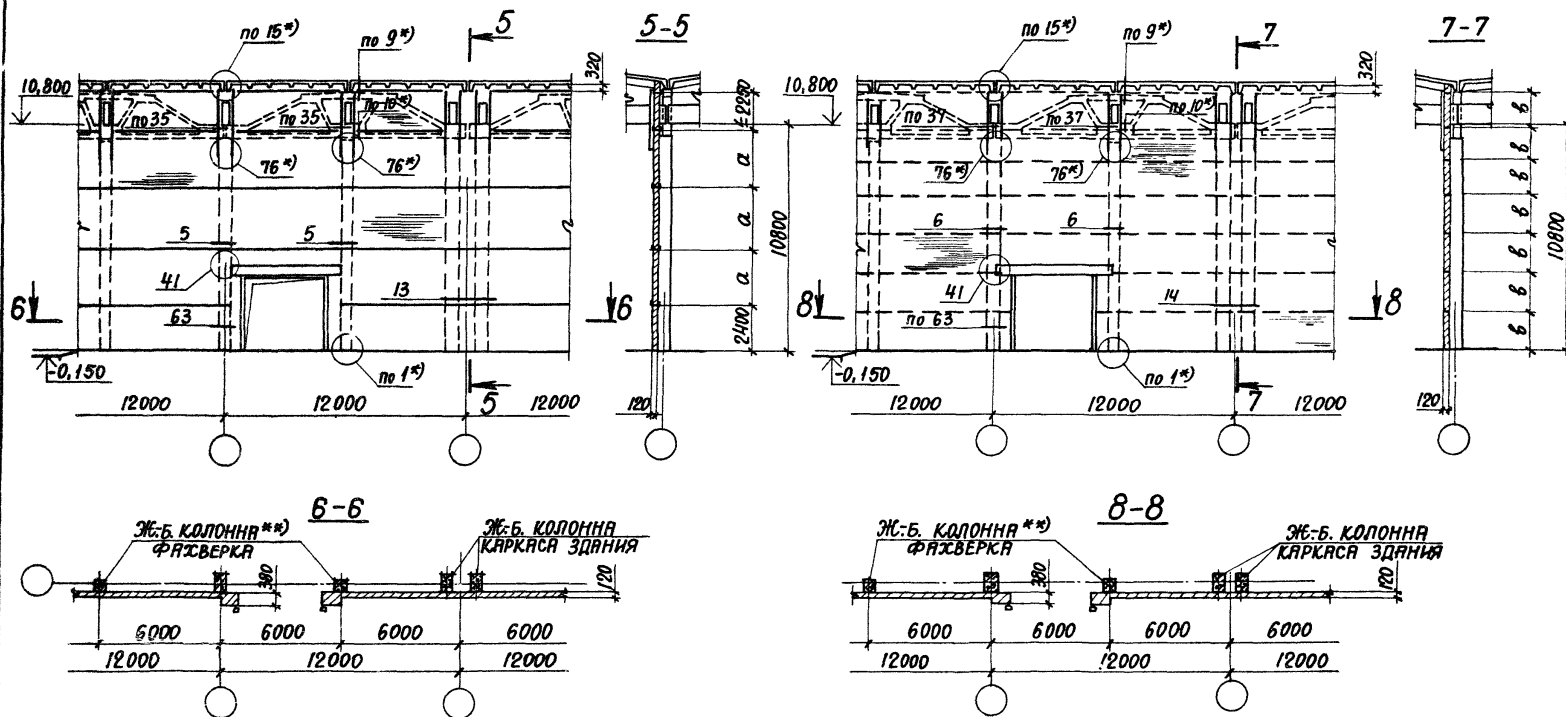
23098-01

НАЧ. ОТД.	БРЮДСКИЙ			1431.6-28.0-15	СТАНДА. ЛИСТ	ЛИСТ
Н. КОНТ.	ЧУМАКОВА					
ГЛ. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКАЯ			ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120мм В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ	Р	1 2
РИС. ГР.	ЧУМАКОВА					
СТ. ИНЖ.	ПРОЦЕНКО			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ	ФОРМАТ	А3
ИНЖЕН.	ФРОМИЧЕВ					

ИЛЬ И ГОЛОВ. ПОВЕРИТЬСЯ И ЦИТИРОВАТЬ НЕЛЬЗЯ

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

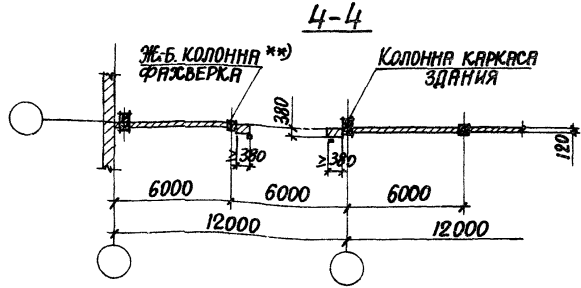
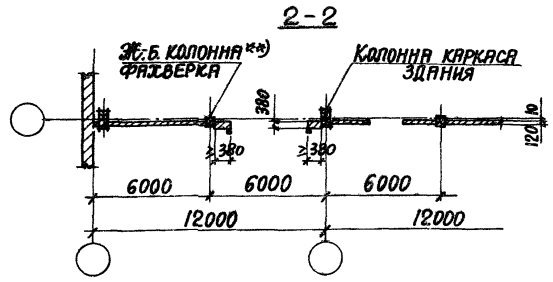
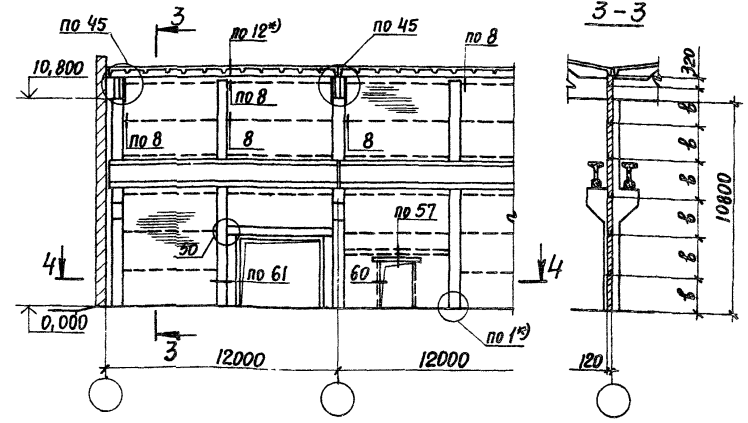
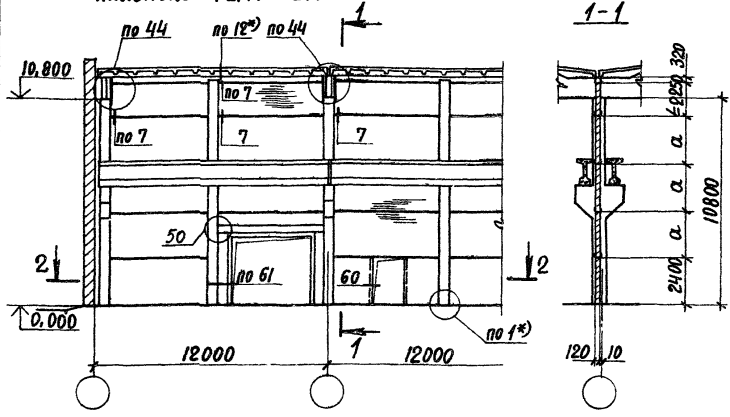
1.431.6-28.0-15

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 фахверка устанавливать заподлицо с колоннами каркаса здания.
Таблицу исполнений см. на листе 3.

23098-01

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

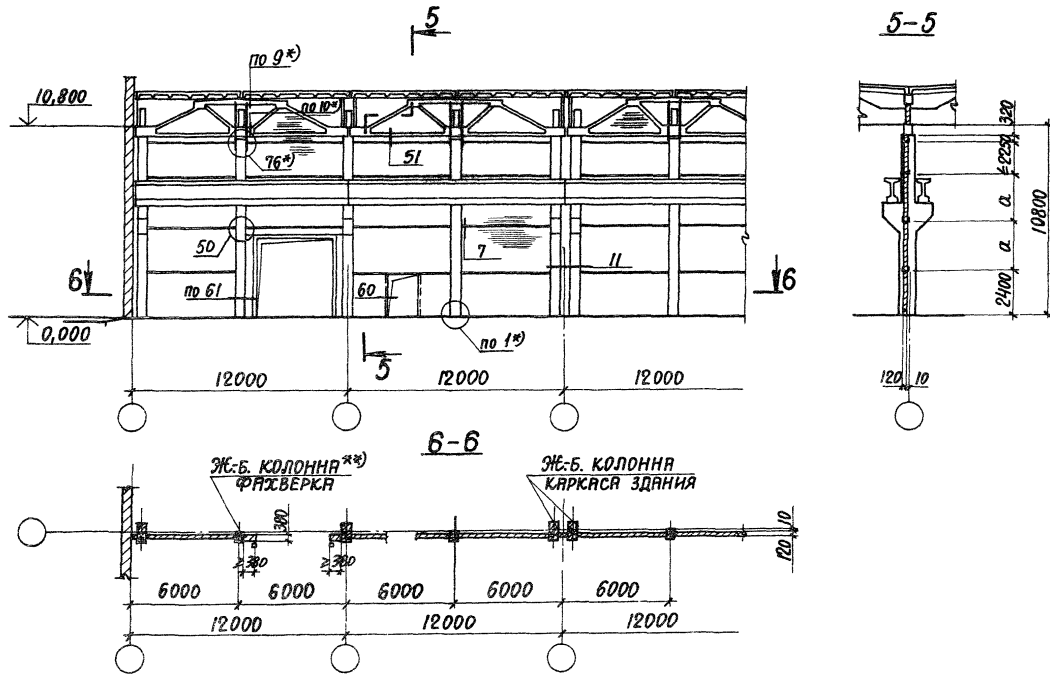
СТАДИЯ	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Р	1	3

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИПРОЕКТ

ФОРМАТ А3

ИЗДАНИЕ ПРОЕКТА И ЕГО ЧАСТЕЙ НЕЛЬЗЯ ИСПОЛНЯТЬ БЕЗ ПОСРЕДСТВА ПРОЕКТА

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 ВСТУПАЮТ В ЭФ.

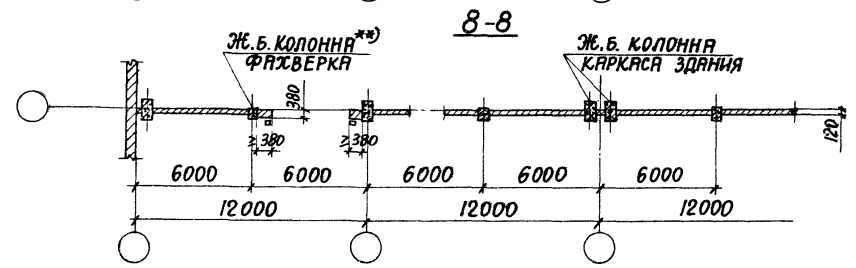
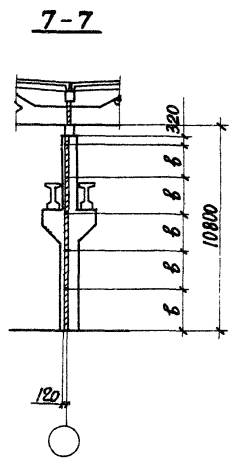
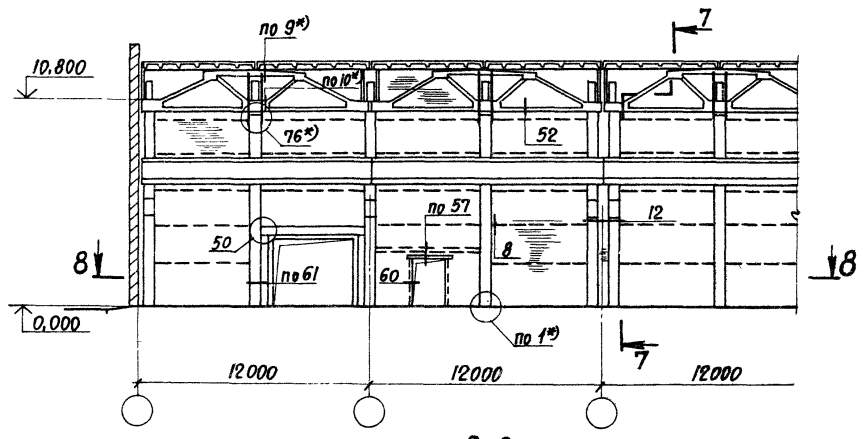
23098-01

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 ²	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

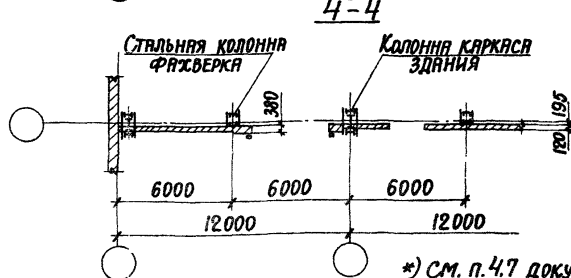
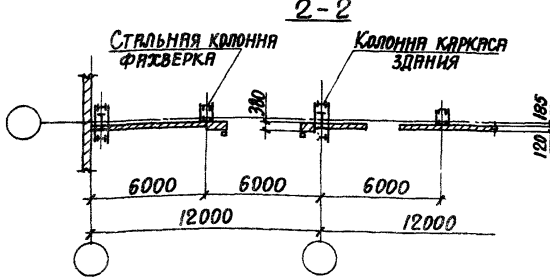
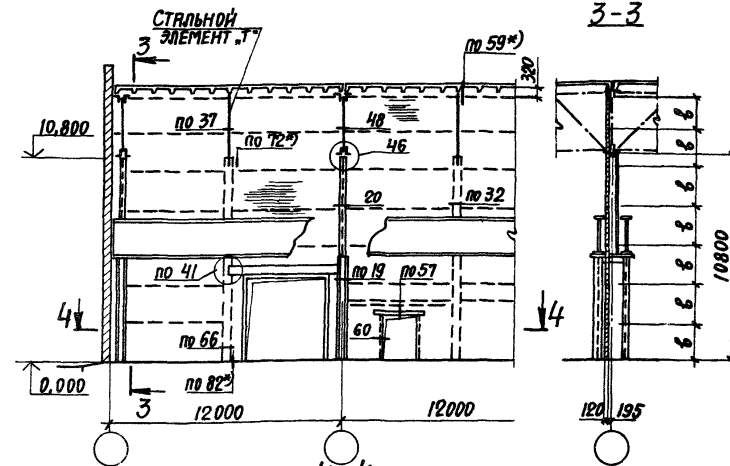
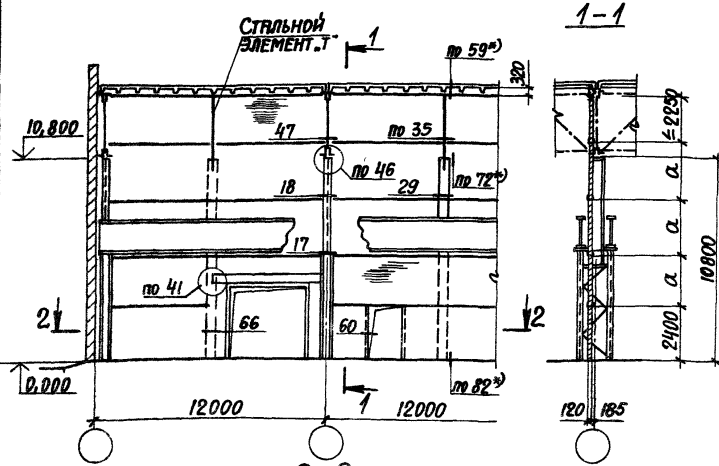
Лист 3

Формат А3

УТВЕРЖДЕНО: Уполномоченный на подписание и печать проекта инженер

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

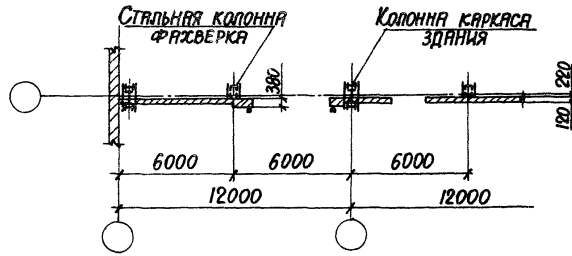
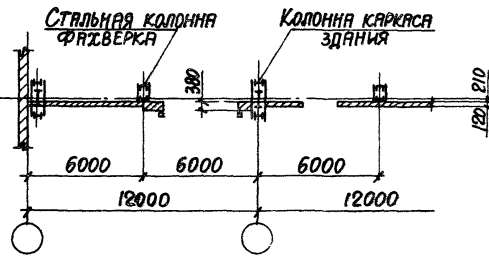
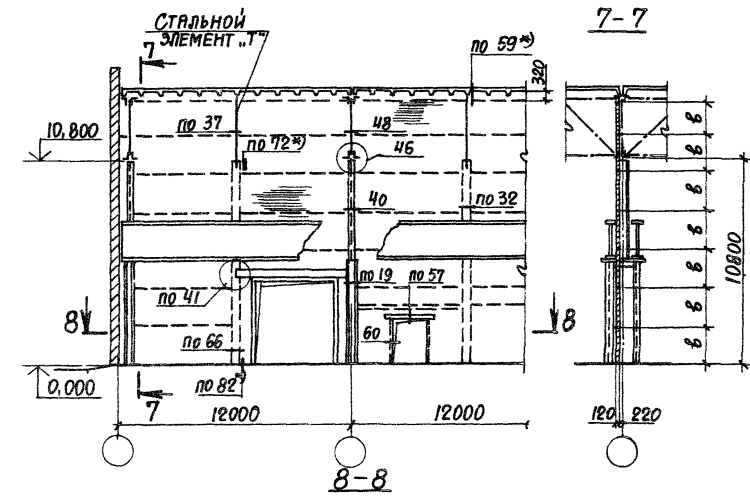
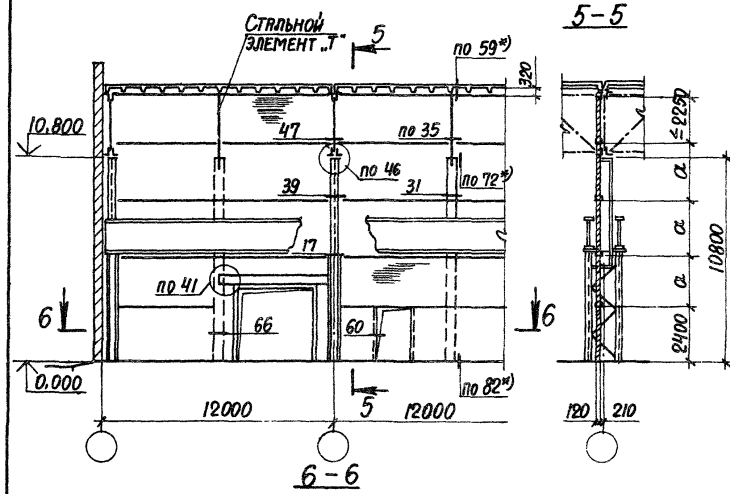
ВЕТРОВАЯ НАГРУЗКА, КГС/М ²	ШАГ ВЕТРОВЫХ ПОЯСОВ α, ММ	ШАГ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ АРМАТУРНЫХ КАРКАСОВ β, ММ
14	≦ 3000	≦ 2250
22	≦ 3000	≦ 1800

НАЧ. ОТД. БРОДСКИЙ	ИЗМ.	1431.6-28.0-17	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120ММ 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 ПРОМСТРОИНИНЖЕНЕРСКИЙ		
ДУК. ГР. ЧУМАКОВА	ИЗМ.			ПРОЕКТ		
СТ. ИНЖ. ПРОЦЕНКО	ИЗМ.			ФОРМАТ А3		

ИЗМ. № 0000. ПОДПИСЬ И ДАТА ВНЕШ. ЛИСТ

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

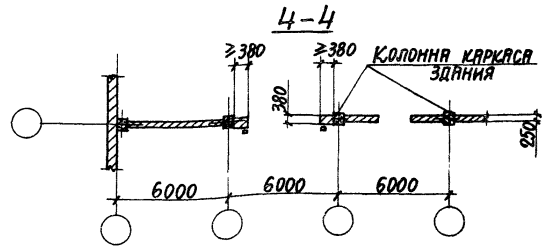
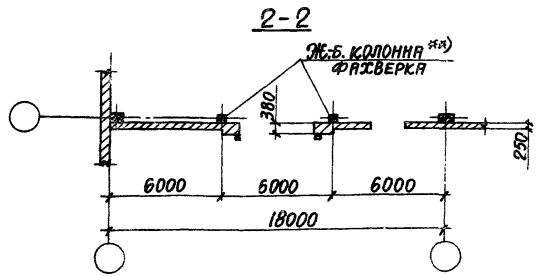
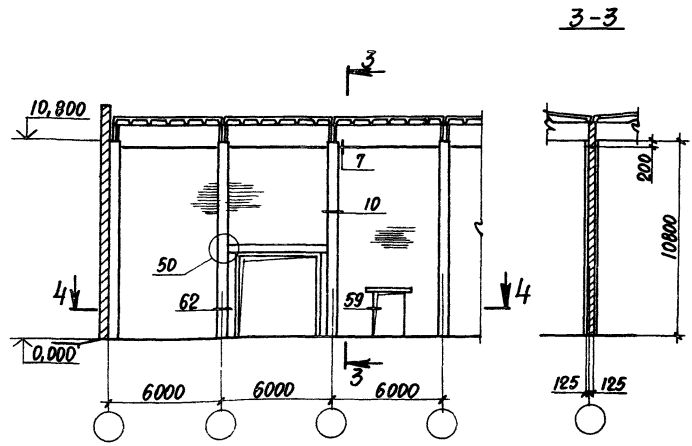
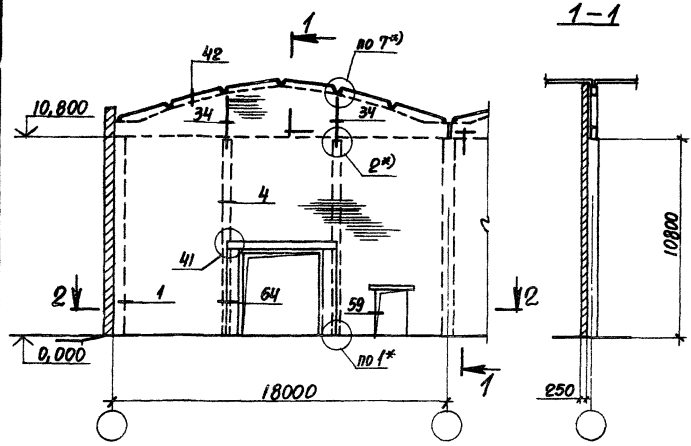
1.431.6-28.0-17

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 заподлицо с колонной КАРКАСА здания.

23098-01

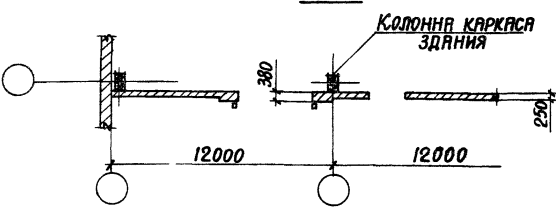
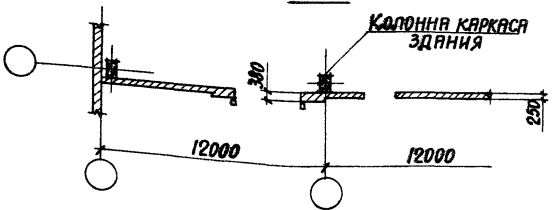
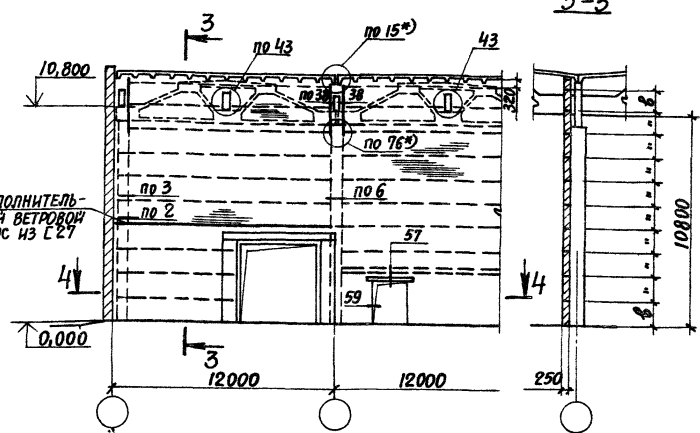
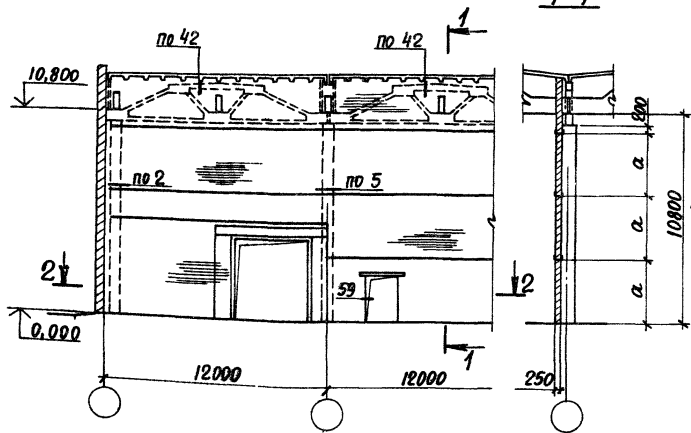
ИЗЧ. ОТД.	БРОДСКИЙ		1.431.6-28.0-18	
И. КОМП.	ЧУМАКОВА		ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ И ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 250 мм в ОДНО-ЭТАЖНОМ ЗДАНИИ БЕЗ МОСТОВЫХ КРАНОВ.	СТРАНА Лист
П. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКАЯ			Листов
РУК. ГР.	ЧУМАКОВА			Р
СТ. ИНЖ.	ПРЕДЧЕНКО			1
ИНЖЕН.	ФОРМИЧЕВ			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ

ФОРМАТ А3

ИЗЧ. ОТД. ЧУМАКОВА И. КОМП. ЧУМАКОВА

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.



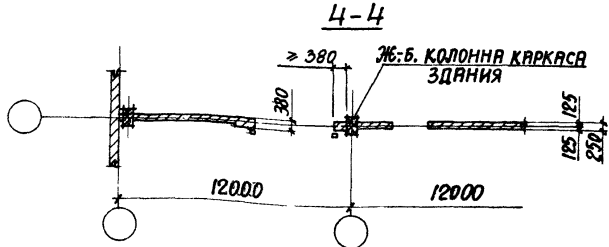
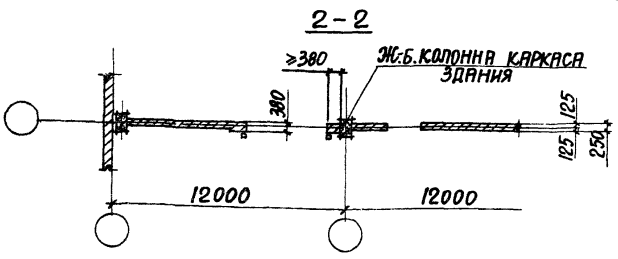
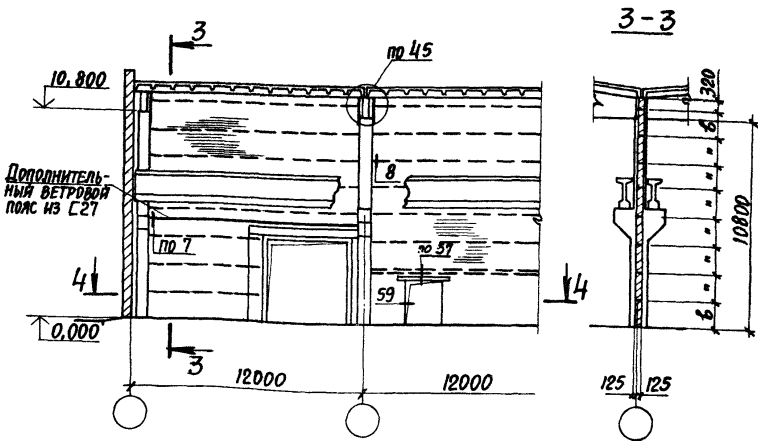
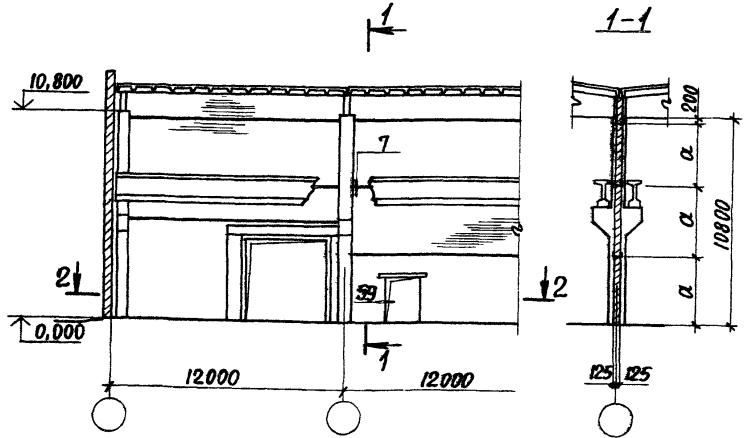
*) См. п. 4.7 докум. - 00

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

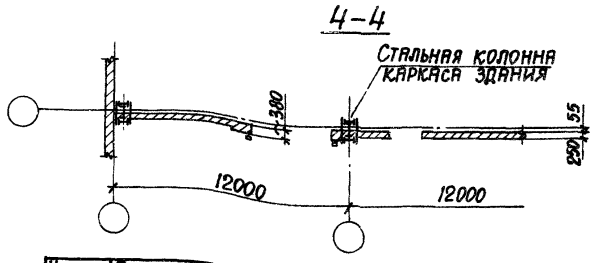
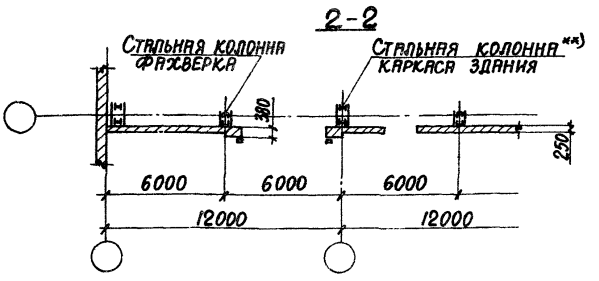
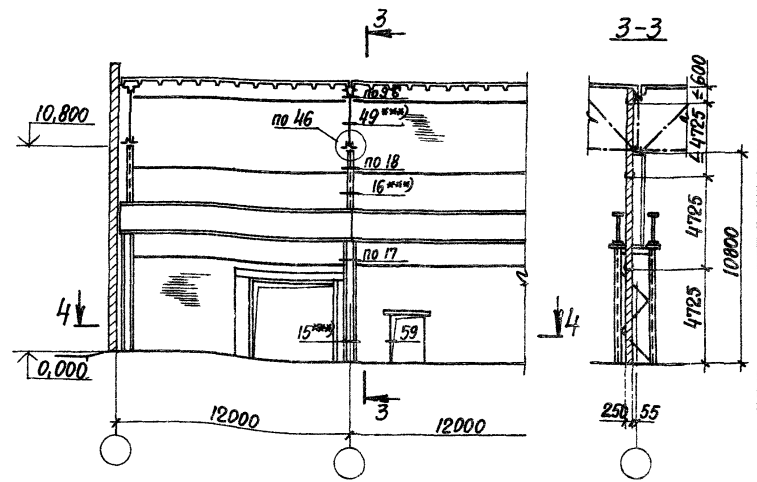
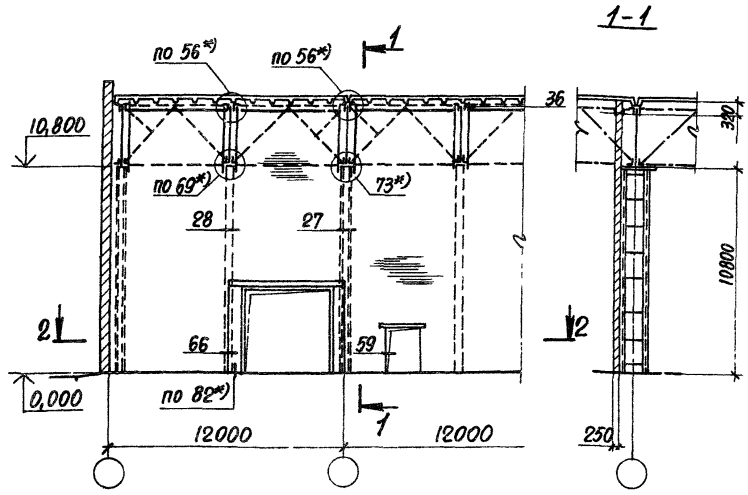
23098-01

1.431.6-28.0-20

НАЧ. ОТД. БРОДСКИЙ Н. КОНТ. ЧУМАКОВА Д. СПЕЦ. КОРАТЦЕНКО РУК. ГР. ЧУМАКОВА СЛ. ИНЖ. ПРОЦЕНКО ИНЖЕН. ФОМИЧЕВ	ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 250 мм В ОДНОЭТАЖНОМ ЗДАНИИ С МОСТОВЫМИ КРЯНЯМИ ЛЕГКОГО РЕЖИМА РАБОТЫ
ТАБЛ. № 10001, КОЛИЧЕСТВО ЛИСТОВ 10, НАИМЕНОВАНИЕ ПРОЕКТА	СТРАНА ЛИСТ ЛИСТОВ Р ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ ФОРМАТ А3

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.

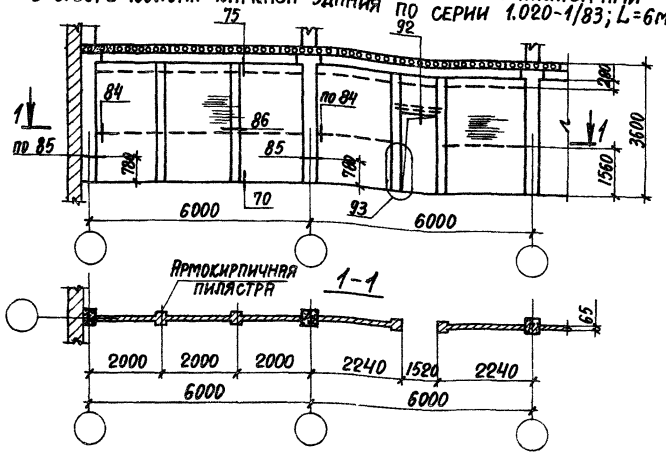


*) См. п. 4.7 докум. - 00.
 **) Колонны фахсверка устанавливать заподлицо с колоннами
 каркаса здания.
 ***) Узлы только для зданий с мостовыми кранами тяжелого режима
 работы.

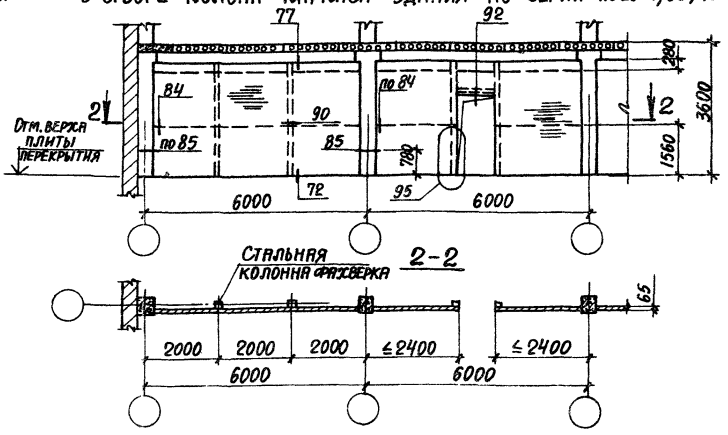
Исполн.	Бродский	Л
Н. контр.	Чумакова	Л
Сп. спец.	Короточкин	Л
Рук. гр.	Чумакова	Л
Ст. инж.	Проценко	Л
Инжен.	Формичев	Л

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	

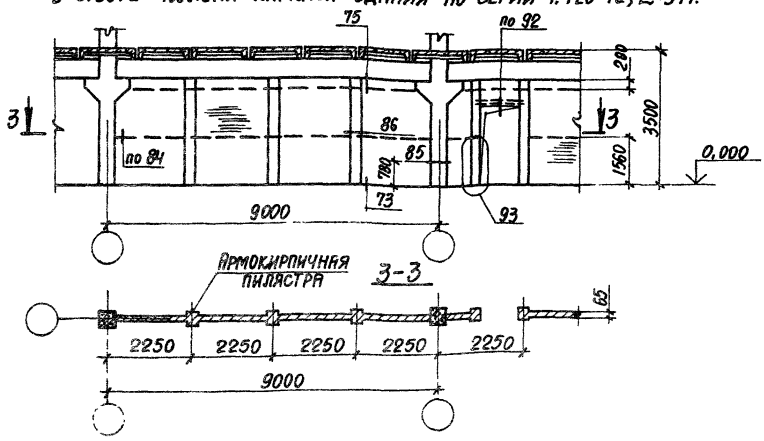
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ
В СТОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.020-1/83; L=6 м.



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.

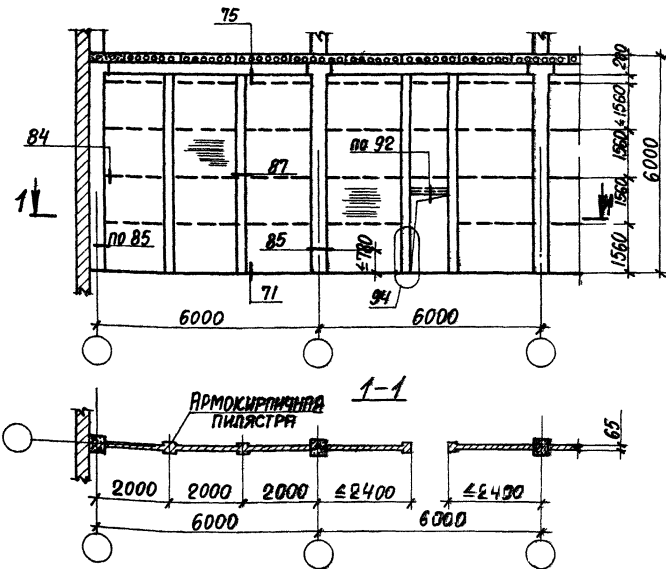


ИЗДАНИЕ ПОДГОТОВЛЕНО И ДАТА ВВЕДЕНИЯ В ЭФ.

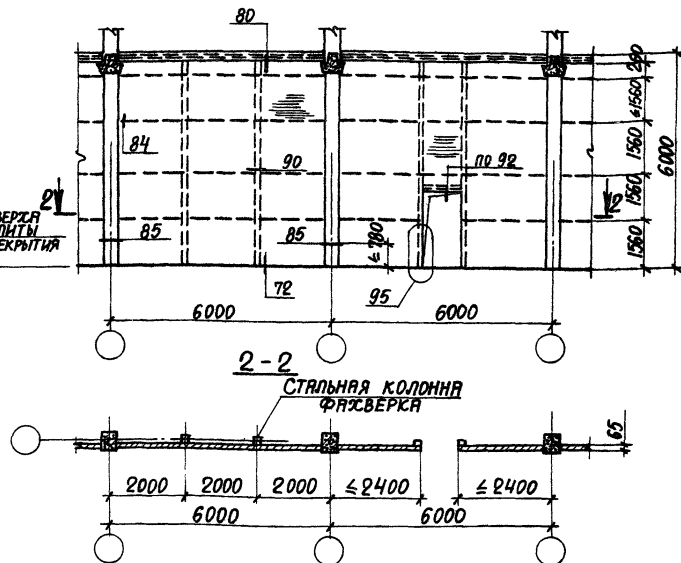
ИЗЧ. ОТА. БРОДСКИЙ		23098-01 1.431.6-28.0-22 ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТЯЖЕЛЫЙ 85 мм. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,5 м	СТАРШ. ЛИСТ	ЛИСТОВ
И. КОНСТ. ЧУМАКОВА			Р	1
И. КОНСТ. КОРОТЕЦКИЙ			ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМЫШЛЕННЫЙ ПРОЕКТ	
РУК. ГР. ЧУМАКОВА			ФОРМ. Т 93	
СТ. ИНЖ. ПРОЦЕНКО				
ИНЖЕН. КОЗУБ				

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



ОТМ. ВЕРХА
ПЛАТФОРМ
ПЕРЕКРЫТИЯ

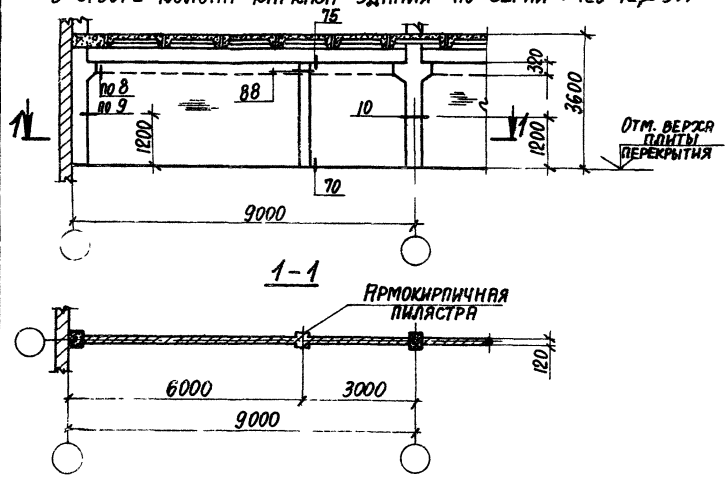


ИЗДАНИЕ ПЕРВОЕ ПОДГОТОВИЛ И ВЫПУСТИЛ В СВЕТО ИРИС

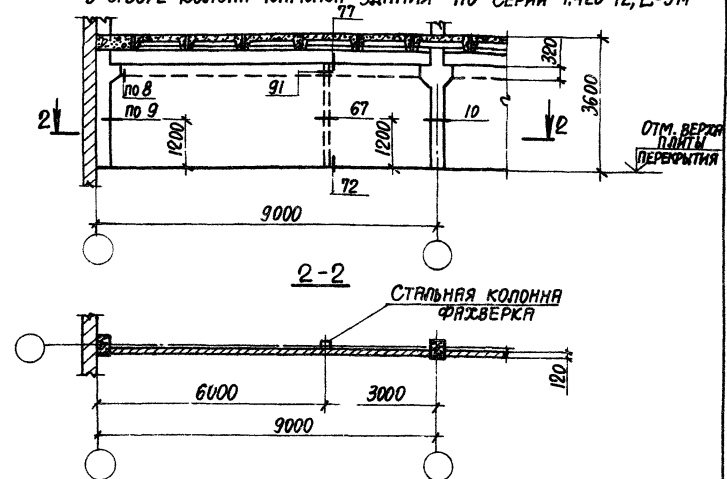
ИВЧ. ОТД. БРОДСКИЙ	7/85	
И. КОНТР. ЧУМАКОВА	7/85	
ГЛА. КОНСТ. КОРОТЕЦКИЙ	7/85	
РУК. ГР. ЧУМАКОВА	7/85	
СТ. ИНЖ. ПРОЦЕНКО	7/85	
ИНЖЕН. КОЗУБ	7/85	

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

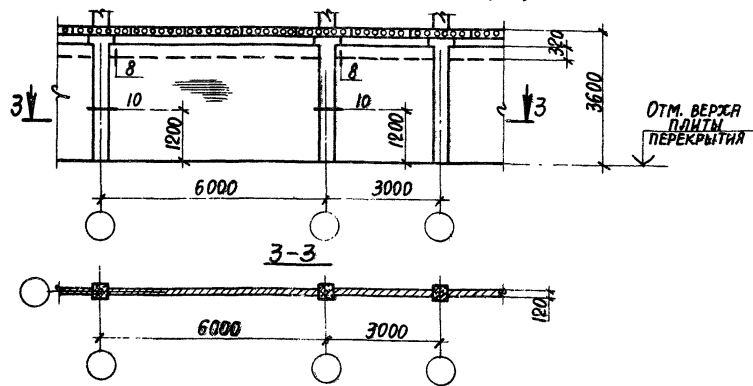
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ
В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.420-12; L=9м



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



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



ИЗМ. №1 ПОДП. ПОЛУЧЕНА И ЗАТВЕРЖЕНА КАР. №2

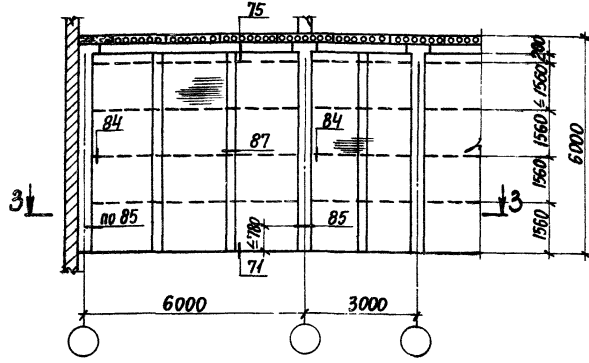
23098-04

1.431.6-28.0-24

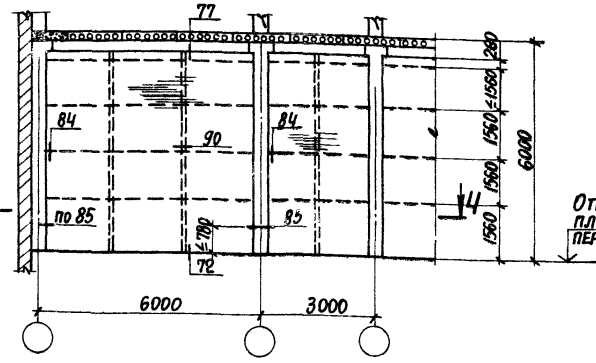
ИВЧ. ОТД.	БРЮДСКИЙ	25					
И. КОНТР.	ЧУМАКОВА	25					
ОЛ. СПЕЦ.	КОРОТЕЦКИЙ	25					
РЪК. ГР.	ЧУМАКОВА	25					
СТ. ИНЖ.	ПРОЦЕНКО	25					
ИНЖЕН.	ФОМИЧЕВ	25					
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120мм. ВЫСОТА ЭТАЖА 3,6 м							СТАДИЯ ЛИСТ Р 1
							ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ ФОРМАТ А3

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



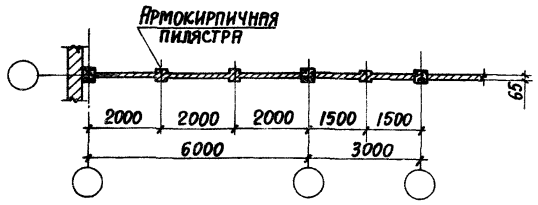
ОТМ. ВЕРХА ПЛИТЫ ПЕРЕКРЫТИЯ



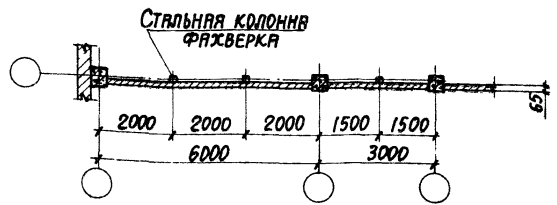
ОТМ. ВЕРХА ПЛИТЫ ПЕРЕКРЫТИЯ

3-3

4-4



АРМОКИРПИЧНАЯ ПИЛЯСТРА



СТАЛЬНАЯ КОЛОННА ФАХВЕРКА

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

23098-01

1431.6-28.0-23

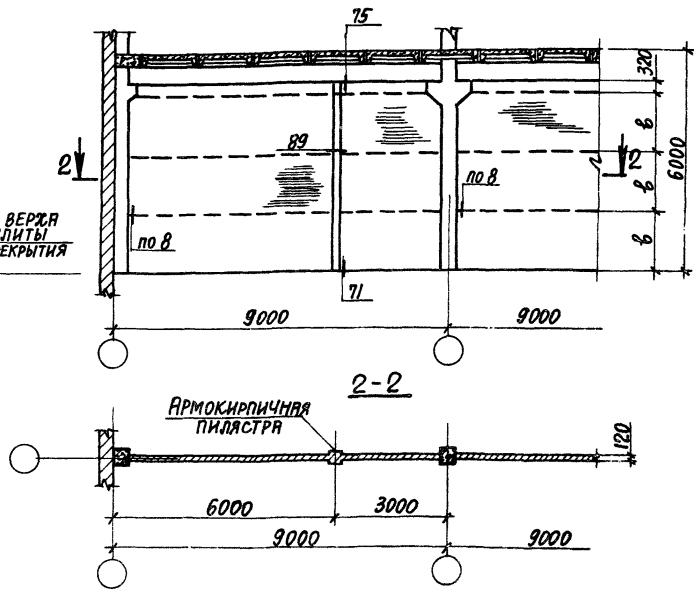
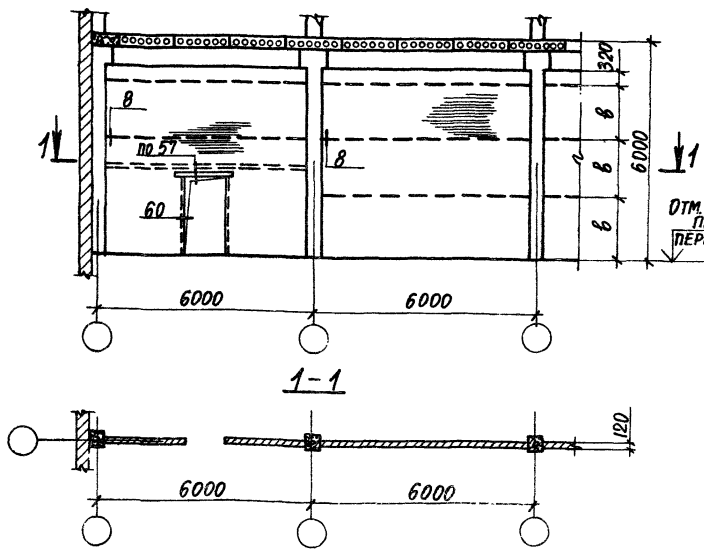
Лист
2

ФОРМАТ А3

Имя, № пром. Утвердил и дата ВЕРХ. ИЛИ. №

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

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



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

ИВЧ. ОТД. БРОДСКИЙ	
И. КОНТ. ЧУМАКОВА	
И. КОНСТ. КОРОТЕЙКИНА	
РИС. ГР. ЧУМАКОВА	
СТ. ИНЖ. ПРОЦЕНКО	
ИНЖЕН. КОЗУБ	

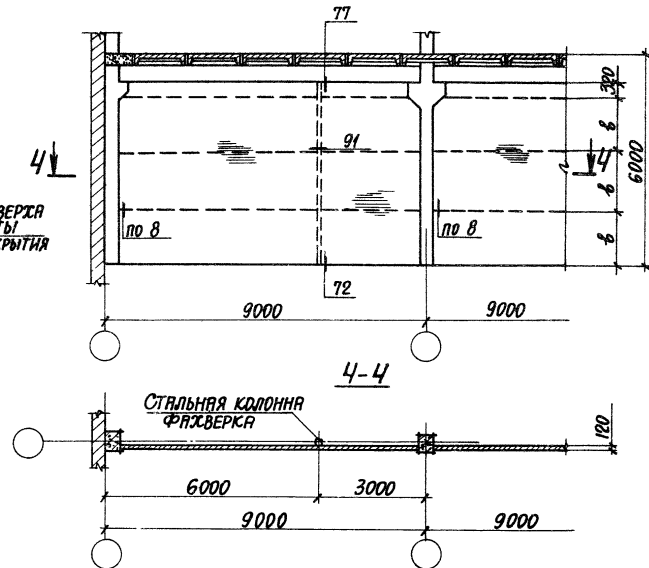
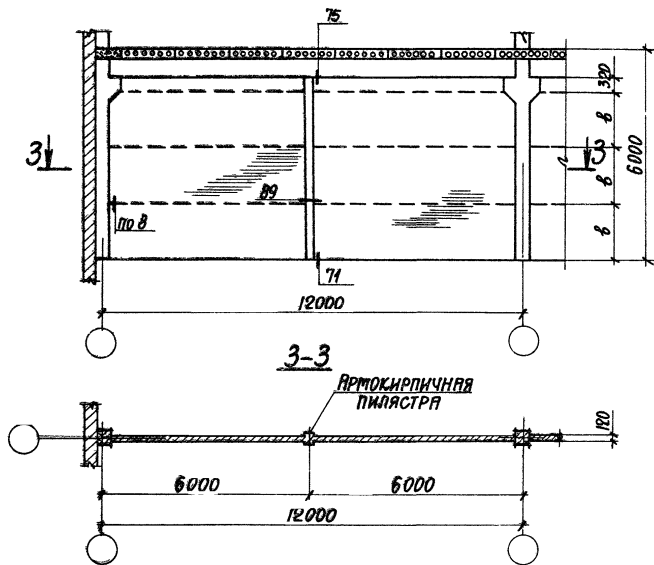
23098-01	1.431.6-28.0-25
ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК ТОЛЩИНОЙ 120 мм. ВЫСОТА ЭТАЖА 6,0 м.	СТРАНИЦ ЛИСТ ЛИСТОВ
	Р 1 2
	ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ

ФОРМАТ А3

ИВЧ. ОТД. БРОДСКИЙ. И. КОНТ. ЧУМАКОВА

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

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



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

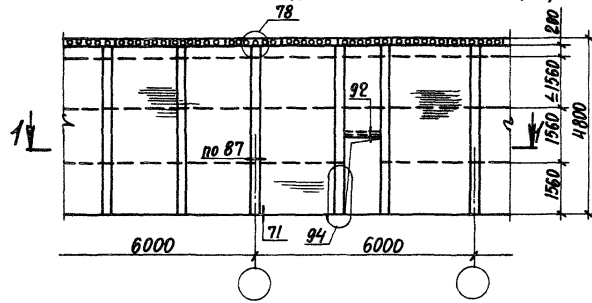
23098-01

1.431.6-28.0-25

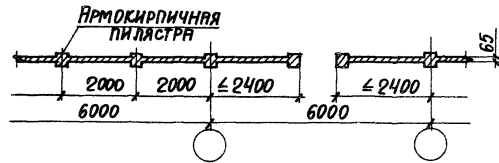
ЛИСТ
2

ФОРМАТ А3

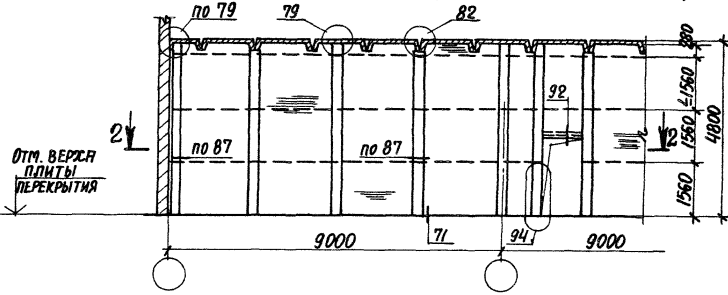
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1020-1/83; L=6 м.



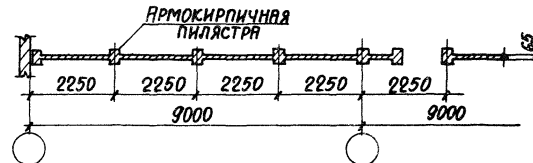
1-1



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



2-2

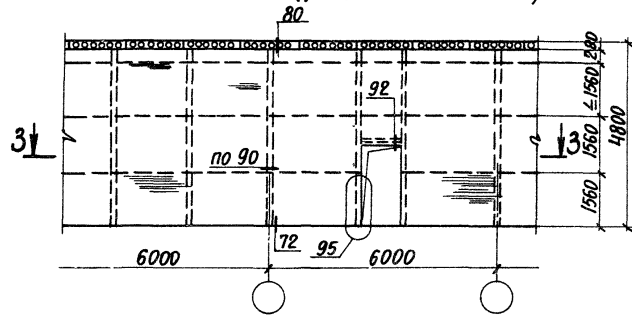


23098-01

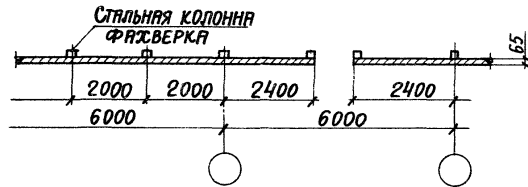
1.431.6-28.0-26

Ил. отг. БРОДСКИЙ		ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ ПЕРЕГОРОДОК НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН ТОЛЩИНОЙ 65 мм. ВЫСОТА ЭТЯЖА 4,8 м	СТРАНА	ЛИСТ
И. контр. ЧУМАКОВА			Р	1
Ил. спец. КОРОТЕЦКИЙ			2	
Рук. гр. ЧУМАКОВА			ХАРЬКОВСКИЙ	
Ст. инж. ПРОЦЕНКО			ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ	
Инжен. КОЗУБ			ФОРМАТ А3	

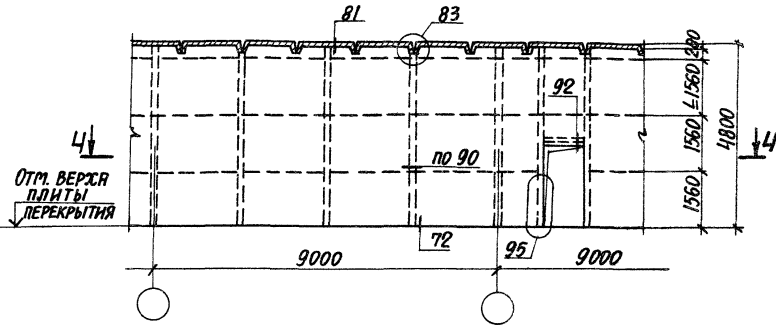
ПОПЕРЕЧНАЯ ПЕРЕГОРОДКА СО СТАЛЬНЫМИ КОЛОННАМИ ФАХТВЕРКА
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.020-1/83; L=6 м



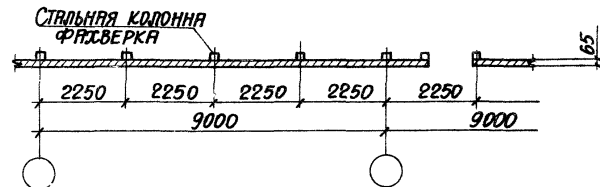
3-3



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



4-4



УНИВ. ПРОЕКТОР ПОЛИТЕХ. И ДОСГЕИЗ НАУЧ. ЦЕНТРА

23098-01

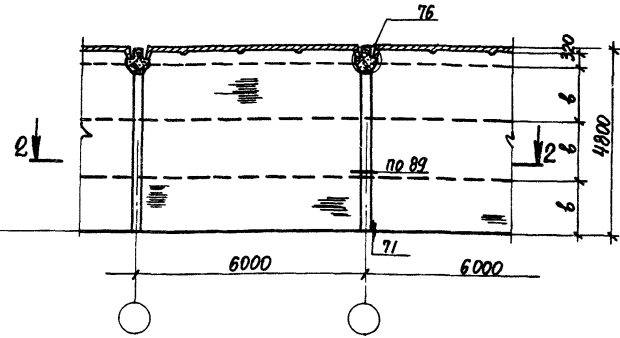
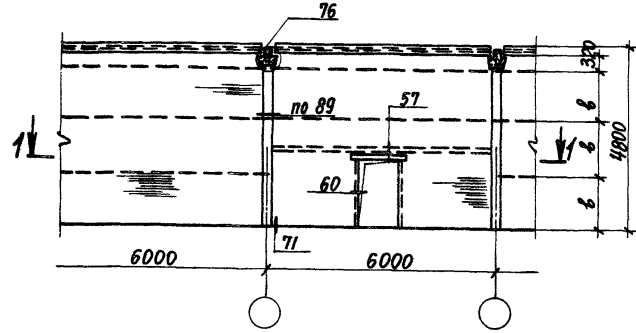
1.431.6-28.0-26

Лист
2

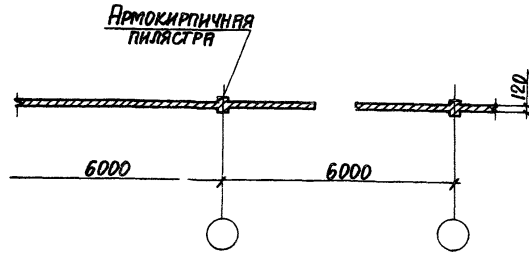
ФОРМАТ А3

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

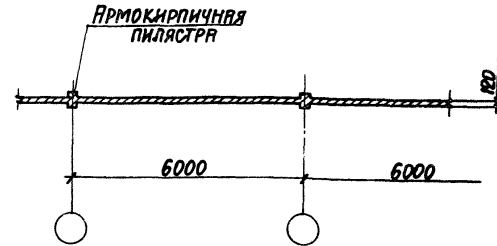
ПРОДОЛЬНАЯ ПЕРЕГОРОДКА С АРМОКИРПИЧНЫМИ ПИЛЯСТРАМИ
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.420-12; L=6 м



1-1



2-2

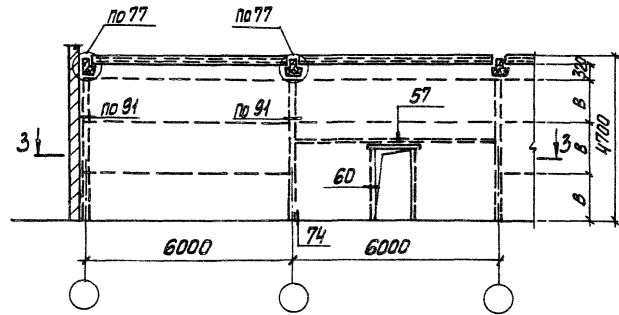


ВЕТРОВАЯ НАГРУЗКА, КГС / М ²	ШИР ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ АРМАТУРНЫХ КАРКАСОВ В, ММ
14	≤ 2250
22	≤ 1800

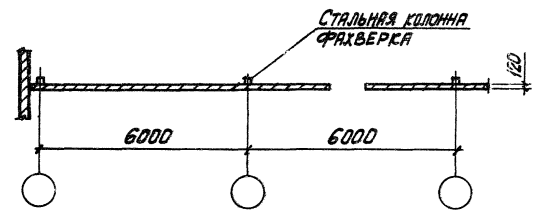
ИЗЧ.ОТД.	БРОВСКИЙ			23098-01
И.КОНТР.	ЧУМАКОВА			1.431.6-28.0-27
И.СПЕЦ.	КОРОТЕЦКАЯ			ПРИМЕРЫ РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬ- НЫХ ПЕРЕГОРОДОК НЕ В СТВО- РЕ КОЛОНН ТОЛЩИНОЙ 120мм ВЫСОТА ЭТАЖА 4,8 м.
РУК.ГР.	ЧУМАКОВА			
СТ.ИНЖ.	ПРОЦЕНКО			
ИНЖЕН.	КОЗУБ			
				СТАДИЯ ЛИСТ ЛИСТОВ Р 1 2 ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОИНИИПРОЕКТ ФОРМАТ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

ИЗВ. № ПОДР. ПОДПИСЬ И ПОДАТ. ВЕРХ. ЛИСТ № 2

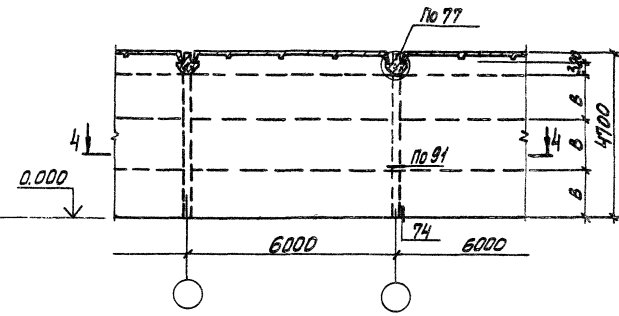
Продольная перегородка со стальными колоннами фряхверка
НЕ В СТВОРЕ КОЛОНН КАРКАСА ЗДАНИЯ ПО СЕРИИ 1.020-1/83; L=6м



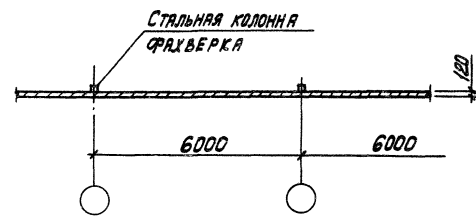
3-3



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
-----------------	-----------