

ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

СЕРИЯ 1.432.1-22

СТЕНЫ ИЗ ОДНОСЛОЙНЫХ ПАНЕЛЕЙ ДЛИНОЙ 12 м
ОТАПЛИВАЕМЫХ ОДНОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ
С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМ КАРКАСОМ

выпуск 0

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

СЕРИЯ 1.432.1-22

СТЕНЫ ИЗ ОДНОСЛОЙНЫХ ПАНЕЛЕЙ ДЛИНОЙ 12 м
ОТАПЛИВАЕМЫХ ОДНОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ
С ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМ КАРКАСОМ

выпуск 0

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

РАЗРАБОТАНЫ
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

ЗАМ. ДИРЕКТОРА
ЗАВ. ОТДЕЛОМ
ГЛИНЖ ПРОЕКТА

Гликин
Г.М. Гликин
Г.М. Смилянский
ГТРБО

С. М. Гликин
Г. М. Смилянский
ГТРБО

УТВЕРЖДЕНЫ
Главным управлением
проектирования
Госстроя СССР
письмом № 6-1550
от 3.08.88 г.
ВВЕДЕНЫ В ДЕЙСТВИЕ
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ
приказом № 62
от 29.05.89 г.

Обозначение документа	Наименование	Стр.	Обозначение	Наименование	Стр.
1.432.1-22.0-03	Пояснительная записка	3	1.432.1-22.0-13	Схемы расположения узлов крепления панелей торцевых стен в пределах высоты ж.б. стропильных балок	48
1.432.1-22.0-04	Нанеклатуро стеновых панелей с неизолированной арматурой	15	1.432.1-22.0-14	Схемы расположения узлов крепления панелей торцевых стен в пределах высоты ферм серий 1.463.1-3/87 и РК-04-129/70	49
1.432.1-22.0-05	Нанеклатуро стеновых панелей с предварительно напряженной арматурой	32	1.432.1-22.0-15	Схемы расположения узлов крепления панелей торцевых стен в пределах высоты ферм серий 1.460.2-10/88 (вариант решения стен из панелей длиной 12м)	50
1.432.1-22.0-06	Схемы расположения панелей в стенах самонесущей конструкции	38	1.432.1-22.0-16	Схемы расположения узлов крепления панелей торцевых стен в пределах высоты ферм серий 1.460.2-10/88 (вариант решения отен из панелей длиной 8м)	51
1.432.1-22.0-07	Схемы расположения панелей в стенах навесной конструкции	39	1.432.1-22.0-17	Схемы расположения узлов крепления панелей торцевых стен в пределах высоты ферм серий 1.460.2-10/88 (вариант решения отен из панелей длиной 6м)	52
1.432.1-22.0-08	Схемы расположения узлов крепления панелей к колоннам продольного ряда	40	1.432.1-22.0-18	Схемы расположения узлов крепления панелей в нестяж.ш. со стяжками в пределах высоты стропильных конструкций	53
1.432.1-22.0-09	Сечение 1-1...4-4 по продольному ряду	41	1.432.1-22.0-19	Схемы расположения дополнительных закладных изделий в стропильных конструкциях	54
1.432.1-22.0-10	Схемы расположения узлов крепления панелей к колоннам торцевого ряда	42		Изделие закладное дополнительное МД1...МД7	
1.432.1-22.0-11	Сечение 5-5...8-8 по торцевому ряду	43			
1.432.1-22.0-12	Схемы расположения узлов крепления панелей продольных стен в пределах стропильных конструкций при наружном отводе воды	44			
	Схемы расположения узлов крепления панелей продольных стен в пределах несущих конструкций покрытия при внутреннем отводе воды	45			
		46			
		47			
				1.432.1-22.0	
				Зав. отв. Синицын Геннадий Н.контр. Ребко Павел ГУР Ребко Павел Фед. инж. Бузнецова Наталия	
				Содержание	Страница лист листов 1 1 1
					ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

: Общая часть

1.1. Серия „Стены из однослойных панелей длиной 12м отапливаемых облицовочных производственных зданий с железобетонным каркасом. Рабочие чертежи состоят из следующих выпусков:

- Выпуск 0. Материалы для проектирования,
- Выпуск 1-1 Стеновые панели без предварительного напряжения арматуры. Рабочие чертежи;
- Выпуск 1-2. Стеновые панели с предварительным напряжением арматуры. Рабочие чертежи;
- Выпуск 2. Арматурные и закладные изделия. Рабочие чертежи;
- Выпуск 3. Коннекторные узлы. Рабочие чертежи;
- Выпуск 4. Стальные изделия крепления стен. Рабочие чертежи.

1.2. Выпуск 0 является вспомогательным материалом при проектировании стен и содержит:

- рекомендации по выбору конструктивного решения стены (новесной и сопонесущей конструкции);
- рекомендации по расчёту панелей;
- номенклатуру стеновых панелей с предварительным напряжением арматуры;

ри тепловых и без предварительного напряжения арматуры;

- рекомендации по применению стеновых панелей из различных видов легкого бетона по расчетным эпюнам температур паружного воздуха в зависимости от температурного блокостного режима погоды и условий эксплуатации стен;

- монтажочные схемы расположения стеновых панелей по фасаду;

- схемы расположения узлов крепления стеновых панелей к каркасу здания с внутренним и паружным водостоками;

- схемы расположения узлов крепления и ключ для подбора опорных консолей;

- схемы расположения узлов крепления стоек и насадок торцевого фланцевого. Ключ для подбора стоек торцевого фланцевого.

- схемы расположения дополнительных заглаживочных изделий в типовых конструкциях, к которым крепятся стеновые панели.

			1432.1 - 22.0 - ПЗ		
			Повторяющая запись		
			Страница	Лист	Листов
Зав. отд. Омскиминстртехнике	М.Ильин	Ф.И.Смирнов	0	1	12
И.Комарова	Ребко	Серебро			
ГИИ	Ребко	Серебро			
Вед. инж. Кузнецова	Тимофеев				

1.3 Стены разработаны применительно к следующим типовым конструкциям:

- стальные фермы - серия 1.460.2-10/88;
- железобетонные фермы - серия 1.463.1/3/87; серия ПК-01-129/78;
- железобетонные балки - серия 1.462.1-10/80, серия 1.462.1-3/80, серия 1.462.1-16/88;
- железобетонные колонны - серия 1.423.1-3/88, серия 1.423.1-5/88, серия 1.424.1-5, серия 1.424.1-9, серия 1.424.1-6;
- фундаментные балки - серия 1.415.1-2.

Панели простенков - по серии 1.030.1-1.

1.4 Стены предназначены для отапливаемых одноэтажных производственных зданий с железобетонным каркасом, с шагом крайних колонн 12 м, с относительной влажностью воздуха внутри помещений до 75%, с неагрессивной, слабоагрессивной и средней агрессивной степенью воздействия газовой среды, строящихся в несейсмических районах с сухим, нормальным и влажным климатом с расчетной зимней температурой наружного воздуха до минус 60°C, под нормативную ветровую нагрузку до 90 Н/м^2 .

Стены не предназначены для производственных зданий, строящихся в районах с вечной мерзлотой и просадочными грунтами, а также на подработанных территориях.

1.5. Панели толщиной 200 и 250 мм разработаны из легкого бетона класса В 12,5 плотного строения на пористых заполнителях со средней плотностью в сухом состоянии $\vartheta 1200$ с предварительным напряжением арматуры. Рабочие чертежи панелей помещены в выпуск 1-2.

Панели толщиной 250, 300 и 350 мм разработаны без предварительного напряжения арматуры из легкого бетона класса В 7,5 плотного строения на пористых заполнителях со средней плотностью в сухом состоянии $\vartheta 1000$, $\vartheta 1100$ и $\vartheta 1200$. Рабочие чертежи панелей помещены в выпуск 1-1.

1.6. При проектировании стен здания с одним видом привязки продольных стен, для одной толщины панелей требуется 7 типоразмеров панелей. В настоящей работе для решения стен зданий из панелей разной толщины (200, 250, 300 и 350 мм) с двумя видами привязок "0" и "250" разработаны 40 типоразмеров панелей.

Типоразмеры панелей приведены в таблице 1.

Таблица 1

Назначение панелей в стенах	Высота панели, м	без предварительного напряжения бетона			
		Грань напряж. вдл.			
		Грань панели, мм			
	200	280	300	380	
Междугабаритные	900	11970	11970	11970	11970
	1200	11970	11970	11970	11970
	1500	11970	11970	11970	11970
	1800	11970	11970	11970	11970
Для угла торцевого ряда при привязке „0“	900	12220	12270	12320	12370
	1200	12220	12270	12320	12370
	1800	12220	12270	12320	12370
Для угла торцевого ряда при привязке „250“	900	12470	12520	12570	12620
	1200	12470	12520	12570	12620
	1800	12470	12520	12570	12620

17 Стеновые панели по назначению в стенах здания разделяются на рядовые, подоконные, межкомнатные, паропрепятствия, подкарнизные. Панели одинакового назначения (подоконные, подоконные, межкомнатные, паропрепятствия, и подкарнизные), установленные на участках стен с прогибами, отличаются по количеству и расположению закладных изделий в зависимости от того для каких окон они предназначены.

Условное обозначение назначения панели в стенах приведено в док. 1432-1-22-0-03 и -04. Схемы расположения панелей по фасаду приведены в док. 1432-1-22-0-03 и -04.

1.8 Статический расчет панелей выполнен в соответствии с главами СНиП 2.01.04-85 "Нагрузки и воздействия" и СНиП 2.03.04-84, бетонные и железобетонные конструкции".

Расчет панелей на прочность произведен на следующие расчетные нагрузки:

- на усилия от собственного веса, возникающие в процессе распалубки и подъемно-транспортных операций (с коэффициентом динамичности при транспортировании - 1,6; при подъеме и монтаже - 4,4), в этом случае учитывается также коэффициент надежности по нагрузке, равный $\gamma_f = 1,2$;

- на усилия, возникающие при возведении здания (монтажный случай), в этом случае панели рассчитаны на нагрузку от собственного веса и ветровую нагрузку,

- на усилия, возникающие в стадии эксплуатации здания, в этом случае панели рассчитаны на нагрузку от собственного веса, веса склонных переплетов (только для подоконных панелей) и горизонтальную ветровую нагрузку. В случае сопряжения панелей с окном часть ветровой нагрузки (в зависимости от крепления окна к панелям), приходящейся на поверхность окна воспринимается притягивающими стеклами панелями.

При определении расчетного значения вертикальной нагрузки от веса панели коэффициент надежности по нагрузке принят равным $\gamma_f = 1,2$.

Расчетная нагрузка от веса переплетов принята 400 кг/м, коэффициент надежности по нагрузке принят $\gamma_f = 1,1$.

Расчет панелей по деформациям произведен на расчетную ветровую нагрузку с коэффициентом надежности

по нагрузке, равному единице. Максимальный прогиб панели принят 1/1500, где в-расчетном пролет, равный 11,8 м.

При конкретном проектировании выбирают нагрузку, приходящуюся на панель, следуя определять как сумму предельных пульсационных составляющих

Расчетное значение ветровой нагрузки следует определять как произведение нормативного значения нагрузки на коэффициент надежности по нагрузке K_f , соответствующий расчетному предельному состоянию и принимаемый для условия эксплуатации:

- при расчете на прочность - 1,4,
 - при расчетах по деформациям - 1,8;
- для условия монтажа:
- при расчете на прочность $- 1,4 \times 0,8 = 1,12$;
 - при расчетах по деформациям $- 1,8 \times 0,8 = 1,44$.

Нормативное значение предельных составляющих ветровой нагрузки W_t по высоте з над поверхностью земли следует определять по формуле $W_t = W_0 \times k \times \sigma$, где

W_0 - нормативное значение ветрового давления, которое следует принимать в зависимости от ветрового района строительства по данным табл. 5 СНиП 2.01.07-85.

k - коэффициент, учитывающий изменение ветрового давления по высоте в зависимости от типа местности строительства и определяемый по табл. 6 СНиП 2.01.07-85,

σ - аэродинамический коэффициент, принимаемый по приложению 4 СНиП 2.01.07-85 (для условия эксплуатации $\sigma=0,8$, для условия монтажа $\sigma=1,4$).

Нормативное значение пульсационных составляющих ветровой

нагрузки W_p по высоте з следует определять по табл. 2.01.07-85, п. 6.7

Нормативная ветровая нагрузка (с учетом пульсационных нагрузок), приходящаяся на m^2 панели, не должна превышать величину нормативной нагрузки (приведенной в номенклатуре), по которой рассчитаны панели

1.9 Технический расчет панелей производится по СНиП II-3-79**

1.10 Определение гальванических панелей в зависимости от расчетной зимней температуры наружного воздуха и температурно-влажностного режима помещений производится по таблицам 2.13

Предельные температуры передачи из условия недопущения конденсации на внутренней поверхности стены. В каждом конкретном проекте толщина стен должна быть уточнена, из экономической целесообразности сопротивления теплопередаче R_{st} , определяемого расчетом в соответствии с указаниями п. 2.15*, СНиП II-3-79**

Границы допустимых расчетных зимних температур наружного воздуха при применении панелей из керамизитобетона и алюминиевого табло

в зависимости от температурно-влажностного режима помещений и условий эксплуатации зданий, °С

таблица 2

Эскиз поперечного сечения панели	Бетон	Раствор	Толщина панели 8	Сортаже ление металлическое M2.0°C	Тепловая инерция I	$\Delta t_H = -10^\circ\text{C}$	$\Delta t_H = -8^\circ\text{C}$	$\Delta t_H = -7.8^\circ\text{C}$	$\Delta t_H = -7.9^\circ\text{C}$	$\Delta t_H = -8^\circ\text{C}$	$\Delta t_H = -6.5^\circ\text{C}$	$\Delta t_H = -5.5^\circ\text{C}$	$\Delta t_H = -4.5^\circ\text{C}$	$\Delta t_H = -7^\circ\text{C}$																
						$\varphi \leq 50\%$								$\varphi = 50\% \leq \varphi = 60\%$								$\varphi = 60\% \leq \varphi = 70\%$								
						$t_B = -14^\circ\text{C}$	$t_B = -15^\circ\text{C}$	$t_B = -16^\circ\text{C}$	$t_B = -17^\circ\text{C}$	$t_B = -18^\circ\text{C}$	$t_B = -19^\circ\text{C}$	$t_B = -20^\circ\text{C}$	$t_B = -21^\circ\text{C}$	$t_B = -22^\circ\text{C}$	$t_B = -23^\circ\text{C}$	$t_B = -24^\circ\text{C}$	$t_B = -25^\circ\text{C}$	$t_B = -26^\circ\text{C}$	$t_B = -27^\circ\text{C}$	$t_B = -28^\circ\text{C}$	$t_B = -29^\circ\text{C}$	$t_B = -30^\circ\text{C}$	$t_B = -31^\circ\text{C}$	$t_B = -32^\circ\text{C}$	$t_B = -33^\circ\text{C}$	$t_B = -34^\circ\text{C}$	$t_B = -35^\circ\text{C}$	$t_B = -36^\circ\text{C}$		
						$t_B = -14^\circ\text{C}$	$t_B = -15^\circ\text{C}$	$t_B = -16^\circ\text{C}$	$t_B = -17^\circ\text{C}$	$t_B = -18^\circ\text{C}$	$t_B = -19^\circ\text{C}$	$t_B = -20^\circ\text{C}$	$t_B = -21^\circ\text{C}$	$t_B = -22^\circ\text{C}$	$t_B = -23^\circ\text{C}$	$t_B = -24^\circ\text{C}$	$t_B = -25^\circ\text{C}$	$t_B = -26^\circ\text{C}$	$t_B = -27^\circ\text{C}$	$t_B = -28^\circ\text{C}$	$t_B = -29^\circ\text{C}$	$t_B = -30^\circ\text{C}$	$t_B = -31^\circ\text{C}$	$t_B = -32^\circ\text{C}$	$t_B = -33^\circ\text{C}$	$t_B = -34^\circ\text{C}$	$t_B = -35^\circ\text{C}$	$t_B = -36^\circ\text{C}$		
Панели с ненапрягаемой арматурой																														

Керамизитобетон

Двухшарнирное соединение

8

При условии эксплуатации А (приложение 2 СНиП II-3-79**)

При условии эксплуатации Б (приложение 2 СНиП II-3-79**)

Панели с предварительно напрягаемой арматурой

8

1) Производственные здания со значительными избытками явного тепла (более 2381 м³) и расчетной относительной близостью внутреннего воздушного не более 50%

2) Боломогательные здания и помещения промышленных предприятий, цифры в числите относятся к панелям из алюминиевого бетона класса В7.5, цифры в знаменателе относятся к панелям из алюминиевого бетона класса В7.5, Г1200

1.4321-22.0-113

5

закладка-П1

Таблица 4

Способы антикоррозионной защиты панелей
о ненапрягаемой армоптуре

Относительная блажность внутреннего воздуха	Группа 2030В	Степень адресованного воздействия газовых сред	Способ защиты
$\varphi \leq 50\%$	A; B	Недоресинтетич.	без защиты
	C	Слабодорес- интетич.	Марка по водонепроницаемости фактурного слоя толщиной $\delta = 20\text{ mm} - W4$
	D	Среднедорес- интетич.	Марка по водонепроницаемости фактурного слоя толщиной $\delta = 20\text{ mm} - W6$. Лококрасочное покрытие III группы
$50\% < \varphi \leq 60\%$	A	Недоресинтетич.	без защиты
	B	Слабодорес- интетич.	Марка по водонепроницаемости фактурного слоя толщиной $\delta = 20\text{ mm} - W4$.
	C	Среднедорес- интетич.	Марка по водонепроницаемости фактурного слоя толщиной $\delta = 20\text{ mm} - W6$. Лококрасочное покрытие III группы
$60\% < \varphi \leq 75\%$	A	Слабодорес- интетич.	Марка по водонепроницаемости фактурного слоя толщиной $\delta = 20\text{ mm} - W4$
	B	Среднедорес- интетич.	Марка по водонепроницаемости фактурного слоя толщиной $\delta = 20\text{ mm} - W6$. Лококрасочное покрытие III группы
	C, D	Синтетич.	Не допускается к применению

11. При назначении области применения стен по расчетным зонам температурой наружного воздуха, необходимо, чтобы все элементы стены (стеновые панели, колонны, балки, и фермы) были применены при данной температуре.

12. Выбор панелей по типу армированной обусловлен:

- а) величиной нормативной ветровой нагрузки;
- б) технологическими возможностями заводов-изготовителей (наличие силовых форт),
- в) температурно-блажностным режимом помещений.

Панели с предварительно напрягаемой армоптурой могут быть применены в зданиях с относительной блажностью воздуха помещений не более 60%. Панели с ненапрягаемой армоптурой предназначены для применения в зданиях с относительной блажностью воздуха до 75%.

13. Выбор марок панелей по несущей способности в зависимости от нормативной ветровой нагрузки и назначения панели в степени производится по номенклатуре, приведенной в документе 1432.1-22.0-01 и -02.

14. В конкретном проекте должны быть предусмотрены нормы антикоррозионной защиты панелей по таблицам 4 и 5.

Способы антикоррозионной защиты панелей
с предварительной напряженной арматурой

Таблица 5

Относительная влажность внутреннего воздуха	Группы газов	Степень агрессивного воздействия газобетонных сред	Способ защиты
$\varphi \leq 50\%$	A; B	Негрессивная	без защиты
	C	Слабоагрессив- ная	Марка по водонепроницаемости бетона №6, лакокрасочное покрытие III группы
	H	Среднеагрессив- ная	Марка по водонепроницаемости бетона №6, лакокрасочное покрытие III группы
$50\% < \varphi \leq 60\%$	A	Негрессивная	без защиты
	B	Слабоагрессив- ная	Марка по водонепроницаемости бетона №6, лакокрасочное покрытие III группы
	C	Среднеагрессив- ная	Марка по водонепроницаемости бетона №6, лакокрасочное покрытие III группы

Примечание.

Таблицы 4 и 5 составлены на основе СНИП 2.03.11-85 „Задача строительных конструкций от коррозии”.

1.15. Антикоррозионная защита стальных конструкций должна выполняться по указанию проекта конкретного объекта в соответствии с требованиями СНИП 2.03.11-85 „Задача строительных конструкций от коррозии”.

Независимо от наличия агрессивной среды стальные опорные консоли должны быть защищены от коррозии цинковым покрытием.

2. Конструкция панельных стен.

2.1. Панельные стены разработаны наружной и самонесущей конструкции для зданий с наружным и внутренним отводом воды.

2.2. При выборе и обосновании конструкции стены (наружной или самонесущей), кроме основного фактора минимизацию потери тепла, следует принимать во внимание объемно-планировочные, архитектурные требования, производственные и климатические условия.

Необходимо учитывать, что в условиях повышенной влажности и агрессивных средах применение наружных стен не рекомендуется.

2.3. При конкретном проектировании в зависимости от производственно-технологических или объемно-планировочных требований, торцевые стены могут выполняться из панелей длиной 12 м по данной серии или из панелей длиной 6 м по серии 1.030.1-1 вып.1-1 не зависимо от конструкции стены (наружной или самонесущей).

2.4. Стены наружной конструкции выполняются из панелей толщиной 200 и 250 и длиной

рабной' шагу колонн с проемами ленточного остекле-
ния. Высоту окон в набесных стенах принимают
1,2 и 1,8 м. Применение для набесных стен па-
нелей толщиной 300 и 350 мм не допускается, вви-
ду ограничения несущей способности опорных
консолей и панелей в местах опирания.

25. По высоте набесные стены разделя-
ются на ярусы. Первый ярус опирается не-
посредственно на фундаментную балку подде-
ржащие - на столбовые опорные консоли, привары-
ваемые к колоннам.

Расстояние между опорами (высота яруса),
определяется прочностью панелей и несущей
способностью опорных консолей. Нагрузка, прило-
дящаяся на консоль не должна превышать
величину, указанную в документе 1.432.1-22.0-05.

26. Цокольная часть стен выполняется
из стебельных панелей с обязательным опира-
нием их на фундаментную балку.
Фундаментные балки приняты по серии 1.415.1-2, вып.2.

Пределная высота первого яруса определяется
как для самонесущих стен по таблице 6.

27. Самонесущие стены выполняются из пане-
лей толщиной 200, 250, 300 и 350 мм. В самонесущие
стены надоконные панели опираются на проемы.
Рабочие чертежи панелей простенков при-
няты по серии 1.030.1-1. Простеночные панели дли-
ной 3,0 м могут устанавливаться по осям колонн,
образуя оконные проемы шириной 9,0 м, а также по
оси колонн и в пролете, образуя проемы шири-
ной по 3,0 м.

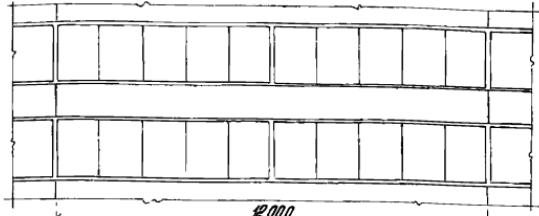
Простеночные панели длиной 1,2 м устано-
вляются по осям колонн и в пролете, образуя
оконные проемы шириной 4,8 м.

28. Для заполнения оконных проемов рекоменду-
ется применять окно по серии 1.430.3-21. Окна с
переплетами из гнутосварных стальных профилей
и механизмом открытия, по серии 1.436.3-10/88
„Окна с переплетами из гнутосварных профилей,
изготовляемых из тонколистовой стали“ и по
ГОСТУ 12506-81 „Окно деревянное для производствен-
ных зданий“.

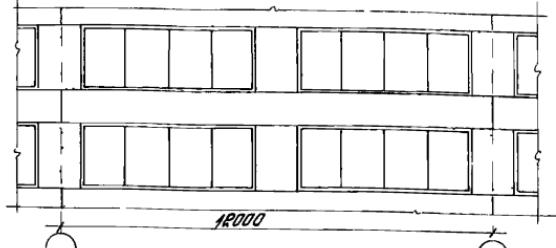
29. Схемы заполнения оконных проемов приве-
дены на листе 10

30. Узлы сопряжения окон со стенами следует
принимать по серии 2.436-19 „Узлы окон со стальными
переплетами по серии 1.463.3-21“.

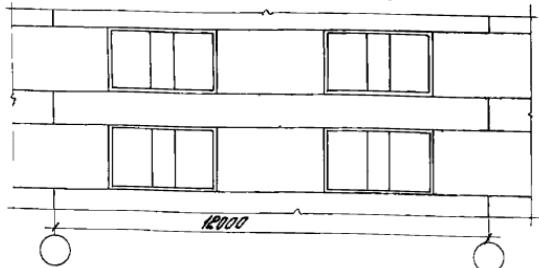
Ленточное остекление Переплеты $\ell=6,0\text{ м}$
Шаг импостов $1,2\text{ м}$ Стены навесные



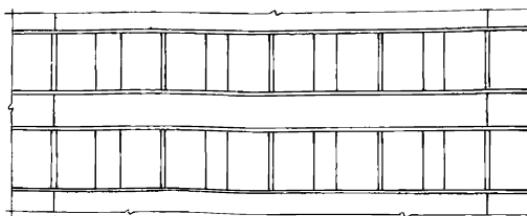
Отделочные профлины Переплеты $\ell=4,8\text{ м}$ Шаг импостов $1,2\text{ м}$
Длина профлинов $1,2\text{ м}$ Стены самонесущие



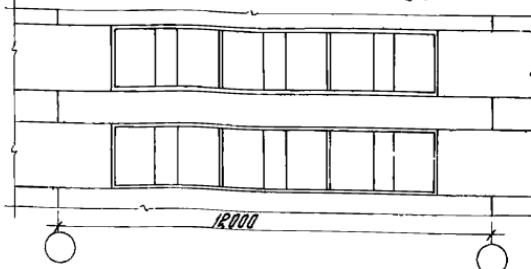
Отделочные профлины Переплеты $\ell=3,0\text{ м}$ Шаг импостов $1,2+0,6+1,2\text{ м}$
Длина профлинов $3,0\text{ м}$ Стены самонесущие



Ленточное остекление Переплеты $\ell=3,0\text{ м}$
Шаг импостов $1,2+0,6+1,2\text{ м}$ Стены навесные



Отделочные профлины $\ell=9\text{ м}$ Переплеты $\ell=3,0\text{ м}$ Шаг импостов $1,2+0,6+1,2\text{ м}$
Длина профлинов $3,0\text{ м}$ Стены самонесущие



по серии 2.436-20, "Узлы окон со стальными переплетами по серии 1436.3-16/88" и по серии 2.436-17, "Узлы окон с деревянными переплетами по ГОСТ 2506-81".

2.11. Максимальная высота самонесущих стен определяется расчетом на сжатие панелей в местах их опирания на фундаментную балку или простенок, а также фундаментной балки на бетонный столбик или на уступ фундамента.

2.12. При опирании панелей на фундаментные балки, а балок на бетонные столбики или на уступы фундаментов по серии 1.412-1-Б предельная высота участка стены указана в таблице 6.

Таблица 6.

Марка фундаментной балки	Толщина панели, мм	Предельная высота глухого участка стены, м при плотности бетона панели, кг/м ³		
		1000	1100	1200
15Ф	200	—	—	18,3
	250	15,6	15,3	13,8
	300	13,2	12,3	11,7
	350	11,1	10,5	9,9

Бетонные столбики приняты из тяжелого бетона класса по прочности на сжатие В15 (M200). Длина опирания балки 250 мм.

Высота глухого участка стены может быть увеличена для этого надо увеличить площадь опорения фундаментной балки или класс (марку) бетона опоры фундамента или бетонного столбика и произвести расчет на сжатие по СНиП 2.03.07-84.

2.13. При опирании панелей на простенки длиной 1,2 м предельная высота глухого участка стены над простенком указана в таблице 7.

Таблица 7

Простенки по серии 1.030-1-1 воллукс 1-1	Толщина панели и простенка, мм	Предельная высота глухого участка стены, м при плотности бетона панели, кг/м ³		
		1000	1100	1200
Материал простенков легкий бетон класса В5	200	—	—	8,9
	250	9,3	9,0	8,1
	300	9,3	9,0	8,1
	350	9,3	9,0	8,1

2.14. Углы стен, а также участки отри в местах температурных швов со стоечками выполняются с помощью специальных удлиненных панелей, имеющих прямое и зеркальное исполнение (воллукс 1-1 и воллукс 1-2) или удлиненных шестипятитрехугольных панелей по серии 1.030-1-1, воллукс 1-1.

2.15. При проектировании участков стен с простенками нормативная ветровая нагрузка, приходящаяся на панель, не должна превышать нормативную ветровую нагрузку, указанную в концепции, на которую рассчитана панель.

Нормативная ветровая нагрузка, на которую рассчитана панель складывается из нормативной ветровой нагрузки, приходящей непосредственно на панель и нормативной ветровой нагрузки действующей на остекленную поверхность прямого и передающейся на фланк примыкающей панели.

2.16. Проверная вертикальная нагрузка отвеса перегородок, действующая на панель, опирающуюся на фундаментную балку, не должна превышать 400 кН/m .

2.17. Швы между панелями как правило должны заполняться цементным раствором и утрамбовкой синтетическими прокладками (пороизол, гарнит) и герметизирующей грунтовкой мастикой (ГУ-84-246-75), защищающей утрамбовку от внешних атмосферных воздействий и инсоляции. Заполнение швов следует производить в соответствии со СНИП 3.03.01-87 „Несущие и ограждающие конструкции.”

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

Чтобы по засечке швов приведены в

бюл. З.

2.18. Заполнение швов необходимо производить в процессе монтажа установки панелей „насухо” с последующей заделкой швов категорически запрещается.

2.19. При компоновке панельных стен следует учитывать, что из-за веса панелей, расположенного в пределах конструкции покрытия, должен находиться ниже отметки верха колонн на 0,6м.

3 Указания по маркировке панелей

3.1. Марка панели состоит из буквенно-цифровых групп, которые разделяются дефисом.

В первой группе буквы, по обозначению, панель стендовая, штаба, следующие за буквами, соответствуют обозначению длины в м, высоту в м и толщину в см.

во второй буквенно-цифровой группе первая цифра является условным обозначением нормативной ветровой нагрузки, на которую рассчитана панель (1- до 55 кг/м², 2- до 100 кг/м², 3- до 150 кг/м², 4- до 200 кг/м², 5- до 250 кг/м², 6- до 300 кг/м²), затем класс напрягаемой арматуры (только для предварительно-напряженных панелей).

Следующая затем буква P определяет материал панели (легкий бетон на пористых заполнителях).

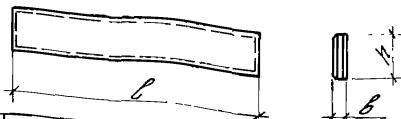
В третьей цифровой группе первые две цифры определяют назначение панели в стене и применяются для несущих стен по документу 1432.1-22.0-04 и для сопонесущих стен по документу 1432.1-22.0-03 Третья цифра означает исполнение панели (1- прямое, 2- зеркальное).

В маркировке панелей, не имеющих зеркальных исполнений, третья цифра отсутствует.

Пример маркировки

ПС 120 12-25-2.Ш.ВЛ-21

панель стендовая длиной 120 м, высотой 12 м, толщиной - 25 см, под верхнюю нагрузку до 100 кг/м², с предварительно напрягаемой арматурой класса В-Ш.В, из легкого бетона на пористых заполнителях, по назначению в стене - надложенная при шаге штабов 1,2 м.



№ п/п	Марка	Размеры мм			Расход материалов			Норма- тивная всесредняя нагрузка кг/м ²	Масса при отпускной влажности 18%, т			Назначение	
		ширина b	высота h	толщина в	бетон кг/м ³	расход цемента и гидравлических известковых материалов м/100 м ³	сталь, кг		при плотности бетона, кг/м ³	1000	1100	1200	
1	ПС 120.9 25-17-10				250	2,21		74,9	55	3,46	3,88	3,93	
2	ПС 120.9 25-27-10				300	2,74	0,42	171,4	90	3,66	3,78	4,03	
3	ПС 120.9 30-17-10				350	3,27		78,6	55	4,88	4,35	4,63	
4	ПС 120.9 30-27-10				350	3,27		104,8	90	4,11	4,38	4,66	
5	ПС 120.9 35-17-10				350	3,27		79,9	55	4,71	5,04	5,35	
6	ПС 120.9 35-27-10				350	3,27		106,1	90	4,73	5,06	5,38	
7	ПС 120.12 25-17-10				350	3,27		90,1	55	4,62	4,92	5,22	
8	ПС 120.12 25-27-10				350	3,27		205,9	90	4,73	5,03	5,33	
9	ПС 120.12 30-17-10				350	3,27		94,6	55	5,45	5,82	6,19	
10	ПС 120.12 30-27-10				350	3,27		126,1	90	5,48	5,85	6,22	
11	ПС 120.12 35-17-10				350	3,27		104,8	55	6,18	6,72	7,16	
12	ПС 120.12 35-27-10				350	3,27		136,2	90	6,31	6,75	7,19	
13	ПС 120.18 25-17-10				350	4,47		137,4	55	6,98	7,43	7,87	
14	ПС 120.18 25-27-10				350	4,47		311,2	90	7,15	7,60	8,04	
15	ПС 120.18 30-17-10				350	4,47		148,0	55	8,23	8,79	9,34	
16	ПС 120.18 30-27-10				350	4,47		195,2	90	8,28	8,84	9,39	
17	ПС 120.18 35-17-10				350	4,47		150,3	55	9,50	10,16	10,82	
18	ПС 120.18 35-27-10				350	4,47		197,5	90	9,55	10,21	10,87	

1 Рабочие чертежи понесли длины в выпуске 1-1 настоящей ассортиментной карты

2 Масса панелей определена с учетом отпускной объемной влажности легкого бетона 18% /от бетона на бетонном производстве панели из легкого бетона/ в выпуске 2 гип. № 150-88 при изготовлении панелей из легкого бетона на других видах производства (по объему) легкого бетона не должна превышать 15%. Масса панелей уменьшается на 0,035-8 %, где 8 - объем бетона. Влажность цементно-песчаного раствора принятая 4%.

1432 1-220-01		
Наименование стендовой панели с ненапряженной бронструктурой.		
Стандарт Р	Лист 1	Лист 17
Здание Складской	ГОСТ	
Чисто рабо	ГОСТ	
ГНД рабо	ГОСТ	
ГОСТ Конструкция	ГОСТ	

Продолжение номенклатуры

Рядом сюда посыпало
по торцу для углов
при привязке „О“
и для температур-
ных швов

Продолжение номенклатуры

№ п/п	Марка панели	Размеры, мм			Расход материалов			Норма- тильная весоподъема нагрузки kg/m ²	Масса при отпускной влажности 18%, г		Назначение	
		длина	ширина	толщина	бетон кг м ³	расшивор цементный песчаный м ³	сталь, кг		при плотности бетона, kg/m ³	1000		
43	ПС 124. 9. 35 - 11 - 101	12390	880	350	3,37	0,44	81,7	55	4,86	5,19	Радибоя панель по торцу для углов при привязке „0“ и для температур- ных швов	
44	ПС 124. 9. 35 - 11 - 102						109,2		4,88	5,21		
45	ПС 124. 9. 35 - 21 - 101						107,0	55				
46	ПС 124. 9. 35 - 21 - 102						140,0	90				
47	ПС 124. 12. 35 - 11 - 101	12520	1180	350	4,52	0,58	153,7	55	6,49	6,95	Радибоя панель по торцу для углов при привязке „0“ и для температур- ных швов	
48	ПС 124. 12. 35 - 11 - 102						203,2					
49	ПС 124. 12. 35 - 21 - 101						215,6	90	6,53	6,99		
50	ПС 124. 12. 35 - 21 - 102						179,4	90				
51	ПС 124. 18. 35 - 11 - 101						133,8	55				
52	ПС 124. 18. 35 - 11 - 102						143,0	90	9,80	10,49		
53	ПС 124. 18. 35 - 21 - 101						143,0	90				
54	ПС 124. 18. 35 - 21 - 102						173,0	90				
55	ПС 125. 9. 25 - 11 - 101	12520	880	250	2,31	0,44	179,4	55	3,60	3,84	4,07	
56	ПС 125. 9. 25 - 11 - 102						215,6	90	3,70	3,94	4,11	
57	ПС 125. 9. 25 - 21 - 101						179,4	90				
58	ПС 125. 9. 25 - 21 - 102						183,0	55				
59	ПС 125. 12. 25 - 11 - 101						183,0	90	4,84	5,15	5,46	
60	ПС 125. 12. 25 - 11 - 102						215,6	90	4,95	5,21	5,58	
61	ПС 125. 12. 25 - 21 - 101	1180	1980	350	3,10	0,59	215,6	90	7,30	7,77	Радибоя панель по торцу для углов при привязке „250“ и для температур- ных швов	
62	ПС 125. 12. 25 - 21 - 102						183,0	90				
63	ПС 125. 18. 25 - 11 - 101						215,6	90	7,48	7,95		
64	ПС 125. 18. 25 - 11 - 102						225,7	90	7,77	8,24		
65	ПС 125. 18. 25 - 21 - 101	1980	12390	350	4,68	0,89	225,7	90	7,95	8,42	Радибоя панель по торцу для углов при привязке „0“ и для температур- ных швов	
66	ПС 125. 18. 25 - 21 - 102						235,0	90	8,24	8,72		

1432-1-22.0-01

Продолжение номенклатуры

№ п/п	Марка покрытия	Размеры, мм			Расход материалов		Норма- тичная потребова нагрузка, кгс/м ²	Масса при отпускной влажности 10 %, т			Назначение									
		длина	ширина	толщина	бетон кл. В 7,5, м3	расстояние цементного перекрытия от пола, м3		штук/м ²	1000	100										
									при плотности бетона, кг/м ³											
67	ПС 12Б. 9.30 - 1П - 101	12570	880	300	2,9	0,44	81,6	55	4,28	4,57	4,85									
68	ПС 12Б. 9.30 - 1П - 102						109,6	90	4,31	4,60	4,88									
69	ПС 12Б. 9.30 - 2П - 101						98,3	55	5,72	6,11	6,49									
70	ПС 12Б. 9.30 - 2П - 102						131,9	90	5,76	6,15	6,53									
71	ПС 12Б. 12.30 - 1П - 101		1180				153,6	55	8,54	9,23	9,81									
72	ПС 12Б. 12.30 - 1П - 102		3,9		0,59	204,0	90	8,69	9,28	9,86										
73	ПС 12Б. 12.30 - 2П - 101					82,7	55	4,96	5,30	5,64										
74	ПС 12Б. 12.30 - 2П - 102					110,7	90	4,99	5,33	5,67										
75	ПС 12Б. 18.30 - 1П - 101		1180		5,8	0,89	108,2	55	6,64	7,09	7,55									
76	ПС 12Б. 18.30 - 1П - 102						141,8	90	6,67	7,13	7,59									
77	ПС 12Б. 18.30 - 2П - 101						155,5	55	10,00	10,90	11,40									
78	ПС 12Б. 18.30 - 2П - 102						205,9	90	10,06	10,75	11,45									
79	ПС 12Б. 9.35 - 1П - 101		880		350	3,4	0,44	70	0,9	Рабочая панель по торцу для углов при привязке "250" и для температурных швов										
80	ПС 12Б. 9.35 - 1П - 102																			
81	ПС 12Б. 9.35 - 2П - 101																			
82	ПС 12Б. 9.35 - 2П - 102																			
83	ПС 12Б. 12.35 - 1П - 101																			
84	ПС 12Б. 12.35 - 1П - 102	12520	1180			4,6	0,59	70	0,9											
85	ПС 12Б. 12.35 - 2П - 101																			
86	ПС 12Б. 12.35 - 2П - 102																			
87	ПС 12Б. 18.35 - 1П - 101																			
88	ПС 12Б. 18.35 - 1П - 102																			
89	ПС 12Б. 18.35 - 2П - 101	1180																		
90	ПС 12Б. 18.35 - 2П - 102																			

1.432.1-22.0-01

1007

4

23.09.01 19

Продолжение номенклатуры

№ п/п	Марка панели	Размеры, мм			Расход материалов			Нормо- требовани я бетонной нагрузки, кг/м²	Масса при отпускной влажности 18 %, г		Назначение	
		диаметр л	высота h	толщина δ	бетон кл. В 45, м³	расход цемента пересчитан на 100 м³	сталь,		при плотности бетона kg/m³			
									1000	1100	1200	
91	ПС 120. 9 25 - 3П - 23	11970	880	250	2,21	0,42	232,9	120	3,62	3,84	4,06	Надоконная панель самонесущей стены при простенках l = 1,2м
92	ПС 120 9 30 - 5П - 23			300	2,74		239,7	240	4,25	4,52	4,80	
93	ПС 120 9 35 - 5П - 23			350	3,27		244,2	300	4,89	5,20	5,52	
94	ПС 120. 12 25 - 3П - 23		1180	250	2,97	0,56	276,3	120	4,81	5,14	5,41	
95	ПС 120 12 30 - 5П - 23			300	3,67		283,9	240	5,54	6,04	6,38	
96	ПС 120. 12 35 - 5П - 23			350	4,40		297,3	300	6,48	6,98	7,35	
97	ПС 120. 18 25 - 3П - 23	1180	1180	250	4,47	0,85	408,2	120	7,86	7,77	8,15	
98	ПС 120 18 30 - 5П - 23			300	5,54		422,9	240	8,51	9,07	9,62	
99	ПС 123 18 35 - 5П - 23			350	6,61		427,4	300	9,78	10,44	11,10	
100	ПС 123 9 25 - 3П - 23	12270	880		2,21	0,43	238,4	120	3,71	3,93	4,16	Надоконная панель самонесущей стены в углу при привалке, 0° и у температурного шва при простенках l = 1,2м
101	ПС 123 9 30 - 5П - 23											
102	ПС 123. 12 25 - 3П - 23		1180		3,03	0,58	283,0		4,92	5,23	5,53	
103	ПС 123 12 30 - 5П - 23							240	7,43	7,89	8,35	
104	ПС 123 18 25 - 3П - 23											
105	ПС 123 18 30 - 5П - 23	12320	1180			4,58	0,87	418,3				
106	ПС 123 9 30 - 5П - 23					2,82	0,43		4,36	4,65	4,93	
107	ПС 123 9 35 - 5П - 23					3,78	0,58	291,8				
108	ПС 123. 12 30 - 5П - 23		1180			5,70	0,88		5,81	6,19	6,57	
109	ПС 123 12 35 - 5П - 23											
110	ПС 123 18 30 - 5П - 23		1180						8,78	9,33	9,90	
111	ПС 123 18 35 - 5П - 23							300				
112	ПС 124 9 35 - 5П - 23	12370	880			3,37	0,44		5,03	5,36	5,70	
113	ПС 124 9 35 - 5П - 23					4,52	0,58	305,7				
114	ПС 124 12 35 - 5П - 23					6,82	0,88		6,70	7,16	7,50	
115	ПС 124 12 35 - 5П - 23		1180									
116	ПС 124 18 35 - 5П - 23								10,09	10,78	11,46	
117	ПС 124 18 35 - 5П - 23		1180									

Продолжение номенклатуры

№ п/п	Марка бетона	Размеры, мм			Расход материалов			Норма- тичная ветровая нагрузка, кг/м²	Масса при оптимальной плотности бетона, кг/м³			Назначение
		длина l	высота h	толщина b	бетон лл 8,75, м³	расход цементного песчаной м/100 м³	столб, кг		1000	1100	1200	
118	ПС 125 9 25 - 3П - 231											
119	ПС 125 9 25 - 3П - 232		880						3,77	4,01	4,24	
120	ПС 125 12 25 - 3П - 231											
121	ПС 125 12 25 - 3П - 232											
122	ПС 125 18 25 - 3П - 231											
123	ПС 125 18 25 - 3П - 232											
124	ПС 126 9 30 - 5П - 231											
125	ПС 126 9 30 - 5П - 232		880									
126	ПС 126 12 30 - 5П - 231											
127	ПС 126 12 30 - 5П - 232											
128	ПС 126 18 30 - 5П - 231											
129	ПС 126 18 30 - 5П - 232											
130	ПС 126 9 35 - 6П - 231											
131	ПС 126 9 35 - 6П - 232		880									
132	ПС 126 12 35 - 6П - 231											
133	ПС 126 12 35 - 6П - 232											
134	ПС 126 18 35 - 6П - 231											
135	ПС 126 18 35 - 6П - 232											
136	ПС 120 9 25 - 3П - 24											
137	ПС 120 9 30 - 5П - 24											
138	ПС 120 9 35 - 6П - 24		880	250	2,21		227,8	120	3,62	3,84	4,06	
139	ПС 120 12 25 - 3П - 24			300	2,14	0,42	233,7	240	4,24	4,51	4,79	
140	ПС 120 12 30 - 5П - 24			350	2,27		237,3	300	4,87	5,20	5,52	
141	ПС 120 12 35 - 6П - 24			250	2,91		271,2	120	4,80	5,10	5,40	
142	ПС 120 18 25 - 3П - 24			300	3,67	0,56	277,9	240	5,64	6,01	6,38	
143	ПС 120 18 30 - 5П - 24			350	4,40		290,4	300	6,47	6,91	7,35	
144	ПС 120 18 35 - 6П - 24			250	4,49	0,85	403,1	120	7,25	7,70	8,14	
				300	5,54		415,9	240	8,50	9,06	9,61	
				350	6,61		429,5	300	9,77	10,41	11,11	

1432.1-22.0-01

5

23909-01 21

Продолжение номенклатуры

№ п/п	Марка панели	Размеры, мм			Расход материалов			Нормо- вебровая нагрузка, кг/м²	Параметры при отсутствии плотности 18%, г			Назначение		
		ширина l	высота h	толщина δ	бетон кг/м³	цементно- песчаный м100, м³	сталь, кг		При плотности бетона, кг/м³					
									1000	100				
145	ПС 123. 9. 25 - 3Н - 241									3,70	3,92	4,15		
146	ПС 123. 9. 25 - 3Н - 242		880		2,27	0,43	233,3			4,92	5,23	5,53		
147	ПС 123. 12. 25 - 3Н - 241									7,42	7,88	8,34		
148	ПС 123. 12. 25 - 3Н - 242									4,36	4,55	4,93		
149	ПС 123. 18. 25 - 3Н - 241									5,81	6,19	6,59		
150	ПС 123. 18. 25 - 3Н - 242									8,76	9,33	9,90		
151	ПС 123. 9. 30 - 5Н - 241													
152	ПС 123. 9. 30 - 5Н - 242		880		2,82	0,43	240,2							
153	ПС 123. 12. 30 - 5Н - 241													
154	ПС 123. 12. 30 - 5Н - 242													
155	ПС 123. 18. 30 - 5Н - 241													
156	ПС 123. 18. 30 - 5Н - 242													
157	ПС 124. 9. 35 - 6Н - 241													
153	ПС 124. 9. 35 - 6Н - 242		880		3,37	0,44	244,3							
159	ПС 124. 12. 35 - 6Н - 241													
160	ПС 124. 12. 35 - 6Н - 242													
161	ПС 124. 18. 35 - 6Н - 241													
162	ПС 124. 18. 35 - 6Н - 242													
163	ПС 125. 9. 25 - 3Н - 241													
164	ПС 125. 9. 25 - 3Н - 242		880		2,31	0,44	237,3							
165	ПС 125. 12. 25 - 3Н - 241													
166	ПС 125. 12. 25 - 3Н - 242													
167	ПС 125. 18. 25 - 3Н - 241													
168	ПС 125. 18. 25 - 3Н - 242													

1432.1-22.0-01

Лист
9

Продолжение номенклатуры

№ п/п	Марка панели	Размеры, мм			Расход материала			Нормо- тильная потреба нагрузки, кг/м ²	Показ при отпускной влажности 18% Г			Назначение		
		Длина ℓ	Высота h	толщина δ	бетон кл. В 7,5	раствор цементный перечный M 100, м ³	сталь, кг		при плотности бетона, кг/м ³					
									1000	1100	1200			
169	ПС 126 9.30 - 5П - 241													
170	ПС 126 9.30 - 5П - 242		880		2,88	0,44	244,2		4,45	4,74	5,02			
171	ПС 126 12.30 - 5П - 241													
172	ПС 126 12.30 - 5П - 242													
173	ПС 126 18.30 - 5П - 241													
174	ПС 126 18.30 - 5П - 242													
175	ПС 126 9.35 - 6П - 241													
176	ПС 126 9.35 - 6П - 242		880		3,44	0,44	248,4		5,13	5,47	5,81			
177	ПС 126 12.35 - 6П - 241													
178	ПС 126 12.35 - 6П - 242													
179	ПС 126 18.35 - 6П - 241													
180	ПС 126 18.35 - 6П - 242													
181	ПС 120 9.25 - 3П - 21													
182	ПС 120 12.25 - 3П - 22		880		2,21	0,42	231,2		3,58	3,84	4,06	Изогонная панель самонесущей стены в углу при привязке к и у температурного шва при простенках ℓ=30м		
183	ПС 120 12.25 - 3П - 21		1180		2,97	0,56	274,6		4,81	5,11	5,44			
184	ПС 120 9.25 - 3П - 22		1180		4,47	0,85	406,5		7,25	7,70	8,14			
185	ПС 120 12.25 - 3П - 21		880		2,21	0,42	227,8		3,52	3,84	4,06			
186	ПС 120 12.25 - 3П - 22		1180		2,97	0,56	271,2		4,80	5,10	5,40			
187	ПС 120 18.25 - 3П - 22		1180		4,47	0,85	403,1		7,25	7,70	8,14			
188	ПС 120 9.25 - 3П - 33		1190		250	2,21	232,9	120	3,82	3,84	4,06			
189	ПС 120 9.30 - 5П - 33		880	300	2,74	0,42	239,7	240	4,24	4,51	4,79			
190	ПС 120 9.35 - 5П - 33			350	3,27		244,2	300	4,87	5,20	5,52			
191	ПС 120 12.25 - 3П - 33			250	2,74		276,3	120	4,80	5,10	5,40			
192	ПС 120 12.35 - 5П - 33		1180	300	3,67	0,56	283,9	240	5,64	6,01	6,38			
193	ПС 120 12.25 - 3П - 33			350	4,40		297,3	300	6,47	6,81	7,35			
194	ПС 120 18.30 - 5П - 33		1180	250	4,47		408,2	120	7,25	7,70	8,14			
195	ПС 120 18.35 - 6П - 33		880	300	5,54		421,9	240	8,51	9,07	9,62			
			350	6,01		0,85	427,4	300	9,78	10,44	11,10			

1432-1-22 0-01

 лист
8

23909-01 23

Продолжение нормативной

№ п/п	Марка панели	Размеры, мм			Расчет материалов			Нормо- тивная ветровая нагрузка, кН/м ²	Посл. при оптимальной плотности 48%, г при плотности бетона, кг/м ³			Назначение
		длина l	высота h	толщина δ	бетон кг 875, м ³	растяжимость перекрытий по 100, м ³	сталь, кг		1000	1100	1200	
195	ПС 123 9 25 - 311 - 331											
197	ПС 123 9 25 - 311 - 332											
198	ПС 123 12 25 - 311 - 331											
199	ПС 123 12 25 - 311 - 332											
200	ПС 123 18 25 - 311 - 331											
201	ПС 123 18 25 - 311 - 332											
202	ПС 123 9 30 - 511 - 331											
203	ПС 123 9 30 - 511 - 332											
204	ПС 123 12 30 - 511 - 331											
205	ПС 123 12 30 - 511 - 332											
206	ПС 123 18 30 - 511 - 331											
207	ПС 123 18 30 - 511 - 332											
208	ПС 124 9 35 - 611 - 331											
209	ПС 124 9 35 - 611 - 332											
210	ПС 124 12 35 - 611 - 331											
211	ПС 124 12 35 - 611 - 332											
212	ПС 124 18 35 - 611 - 331											
213	ПС 124 18 35 - 611 - 332											
214	ПС 125 9 25 - 311 - 331											
215	ПС 125 9 25 - 311 - 332											
216	ПС 125 12 25 - 311 - 331											
217	ПС 125 12 25 - 311 - 332											
218	ПС 125 18 25 - 311 - 331											
219	ПС 125 18 25 - 311 - 332											

Подогнанная панель
самонесущей стены
втулу при привязке, °
и температурного шва
при прослойках $\delta = 1,2\text{м}$

Продолжение номенклатуры

№ п/п	Марка панели	Размеры, мм			Расход материалов			Норма- тичная ветровая нагрузка, кгс/м ²	Масса при опирской блочности 10%, г			Назначение	
		ширина ℓ	высота h	толщина δ	бетон кл 84,5 м ³	раствор цементный песчаный м 100, м ³	сталь,		при плотности бетона, кг/м ³				
							кт		1000	1100	1200		
220	ПС 126 9 30 - 5П - 331	12570	880	300	2,88	0,44	250,2	840	4,45	4,74	5,02	Подоконная панель самонесущей стены в углу при привязке, ℓ=1,2м	
221	ПС 126 9 30 - 5П - 332				3,85	0,59	296,6		5,92	6,31	6,69		
222	ПС 126 12 30 - 5П - 331				5,82	0,89	444,0		8,92	9,51	10,09		
223	ПС 126 12 30 - 5П - 332				3,44	0,44	255,3	900	5,13	5,47	5,81		
224	ПС 126 18 30 - 5П - 331				4,62	0,59	310,6		6,84	7,30	7,75		
225	ПС 126 18 30 - 5П - 332				6,96	0,90	447,5		10,30	10,99	11,69		
226	ПС 126 9 35 - 6П - 331	12620	1180	350	2,50	2,21	227,8	840	3,61	3,83	4,05	Подоконная панель самонесущей стены в углу при привязке, ℓ=1,2м	
227	ПС 126 9 35 - 6П - 332				3,00	2,74	233,7		4,24	4,51	4,79		
228	ПС 126 12 35 - 6П - 331				3,50	3,21	237,3		5,00	5,49	5,97		
229	ПС 126 12 35 - 6П - 332				2,50	2,97	271,2		4,86	5,19	5,51		
230	ПС 126 18 35 - 6П - 331				3,00	3,67	277,9		5,10	5,50	5,90	Подоконная панель самонесущей стены при пролетах ℓ=3,0м	
231	ПС 126 18 35 - 6П - 332				3,50	4,40	290,4		5,00	5,49	5,97		
232	ПС 120 9 25 - 3П - 34	11570	880	300	2,50	2,21	227,8	840	4,47	4,71	4,95		
233	ПС 120 9 30 - 5П - 34				3,00	2,74	233,7		5,10	5,40	5,70		
234	ПС 120 9 35 - 6П - 34				3,50	3,21	237,3		5,63	6,00	6,37		
235	ПС 120 12 25 - 3П - 34				2,50	2,97	271,2		4,86	5,19	5,51		
236	ПС 120 12 30 - 5П - 34				3,00	3,67	277,9		5,10	5,49	5,87		
237	ПС 120 12 35 - 6П - 34				3,50	4,40	290,4		5,00	5,49	5,97		
238	ПС 120 18 25 - 3П - 34	11570	1180	350	2,50	4,47	403,1	840	7,25	7,70	8,14	Подоконная панель самонесущей стены при пролетах ℓ=3,0м	
239	ПС 120 18 30 - 5П - 34				3,00	5,54	415,9		8,50	9,06	9,81		
240	ПС 120 18 35 - 6П - 34				3,50	6,61	420,5		9,77	10,43	11,09		
241	ПС 123 9 25 - 3П - 341				2,50	2,21	233,3		3,70	3,92	4,15	Подоконная панель самонесущей стены в углу при привязке, ℓ=1,2м	
242	ПС 123 9 25 - 3П - 342				3,00	2,74	233,3		4,91	5,22	5,52		
243	ПС 123 12 25 - 3П - 341				3,03	2,98	277,9		7,42	7,88	8,34		
244	ПС 123 12 25 - 3П - 342	12290	1180	250	3,03	2,98	277,9	840	7,42	7,88	8,34		
245	ПС 123 18 25 - 3П - 341				4,58	0,87	413,2		7,42	7,88	8,34		
246	ПС 123 18 25 - 3П - 342				4,58	0,87	413,2		7,42	7,88	8,34		

Продолжение номенклатуры

23

№ п/п	Марка панели	Размеры, мм			Расход материалов			Норма- тичная вспомогательная нагрузка, кгс/м²	Масса при отпускной влажности 10%, г при плотности бетона, кг/м³			Назначение
		длина l	высота h	толщина δ	бетон кл В37,5, м³	расход цементного песчаного м100, м³	сталь, кг		1000	1100	1200	
247	ПС 123 9 30-5П-341											
248	ПС 123 9 30-5П-342											
249	ПС 123 12 30-5П-341											
250	ПС 123 12 30-5П-342											
251	ПС 123 18 30-5П-341											
252	ПС 123 18 30-5П-342											
253	ПС 124 9 35-6П-341											
254	ПС 124 9 35-6П-342											
255	ПС 124 12 35-6П-341											
256	ПС 124 12 35-6П-342											
257	ПС 124 18 35-6П-341											
258	ПС 124 18 35-6П-342											
259	ПС 125 9 25-3П-341											
260	ПС 125 9 25-3П-342											
261	ПС 125 12 25-3П-341											
262	ПС 125 12 25-3П-342											
263	ПС 125 18 25-3П-341											
264	ПС 125 18 25-3П-342											
265	ПС 126 9 30-5П-341											
266	ПС 126 9 30-5П-342											
267	ПС 126 12 30-5П-341											
268	ПС 126 12 30-5П-342											
269	ПС 126 18 30-5П-341											
270	ПС 126 18 30-5П-342											
Подложная панель сопротивляющейся втулку при привязке, 0° и температурного шва при простенках l=3,0м												
Подложная панель сопротивляющейся втулку при привязке, 250° и температурного шва при простенках l=3,0м												

Продолжение наименк панелей

№ п/п	Марка панели	Размеры, мм			Расход материалов			Норма- тивная ветровая нагрузка, кгс/м²	Масса при отрицательной воздухопроницаемости в %, т			Назначение
		ширина	высота	толщина	бетон кг в 8,75 м³	расстояние чертежного печатного 100, м³	штук		1000	1100	1200	
271	ПС 120 9 35 - 6П - 341	12520	350	880	3,44	0,45	248,4	300	5,12	5,45	5,80	Подоконная панель самонесущей стены в углу при привязке 250° и у термоизолирующего шва при простенках $\ell = 3,0\text{ м}$
272	ПС 120 9 35 - 6П - 342				4,62	0,59	303,7		6,83	7,29	7,75	
273	ПС 120 12 35 - 6П - 341				6,96	0,90	440,6		10,29	10,98	11,68	
274	ПС 120 12 35 - 6П - 342				2,81	0,42	233,6	120	3,52	3,84	4,05	Подоконная панель новесной стены при шаге имплантов $\ell = 1,2\text{ м}$
275	ПС 120 18 35 - 6П - 341	11970	250	1180	2,97	0,56	277,0		4,80	5,10	5,40	
276	ПС 120 18 35 - 6П - 342				4,47	0,85	408,9		7,25	7,70	8,14	
277	ПС 120 9 25 - 3П - 31			1180	2,21	0,42	230,2		3,51	3,83	4,05	Подоконная панель новесной стены при шаге имплантов $\ell = 1,5\text{ м}$
278	ПС 120 12 25 - 3П - 31				2,97	0,56	273,6		4,80	5,10	5,40	
279	ПС 120 18 25 - 3П - 31				4,47	0,85	405,5		7,25	7,70	8,14	
280	ПС 120 9 25 - 3П - 32	11970	350	880	2,21	0,42	233,6	120	3,54	3,85	4,08	Межоконная панель самонесущей стены при простенках $\ell = 1,2\text{ м}$
281	ПС 120 12 25 - 3П - 32				2,97	0,56	277,0		4,24	4,54	4,82	
282	ПС 120 18 25 - 3П - 32				4,47	0,85	408,9		4,90	5,23	5,55	
283	ПС 120 9 25 - 3П - 43				2,21	0,42	230,2		4,82	5,12	5,42	
284	ПС 120 9 30 - 5П - 43	11970	350	1180	3,00	2,14	259,8	300	5,58	6,03	6,40	Подоконная панель новесной стены при шаге имплантов $\ell = 1,2\text{ м}$
285	ПС 120 9 35 - 6П - 43				3,29	0,42	267,5		6,50	6,94	7,38	
286	ПС 120 12 25 - 3П - 43				2,50	2,97	293,3		7,27	7,72	8,12	
287	ПС 120 12 30 - 5П - 43				3,00	3,67	304,0		8,53	9,09	9,64	
288	ПС 120 12 35 - 6П - 43	11970	350	1180	3,29	4,40	320,6	300	9,80	10,44	11,14	Межоконная панель самонесущей стены при простенках $\ell = 1,5\text{ м}$
289	ПС 120 18 25 - 3П - 43				2,50	4,47	425,2		10,44	11,14	11,88	
290	ПС 120 18 30 - 5П - 43				3,00	5,54	442,0		11,88	12,64	13,38	
291	ПС 120 18 35 - 6П - 43				3,29	6,61	450,7		12,64	13,38	14,12	

1432-1-22-0-01

Лист

12

Продолжение номенклатуры

№ н/п	Марка пленки	Размеры, мм			Расход материалов			Нормативная вентровая изодуэлка, кгс/м²	Масса при отпускной влажности 18%, г			Назначение		
		длина L	высота h	толщина ε	бетон кл. В7,5, м³	растяжимо- пластичный песчаный м100, м³	сталь, кг		при плотности бетона, кг/м³					
									1000	1100	1200			
292	ЛС 123 9,25 - 3П - 431	12270	250	880	2,21	0,43	255,4	120	3,72	3,94	4,11	Люксовая панель стоечесущей стены в углу при привязке "0" и у температурного шва при прогонках L=1,2м		
293	ЛС 123 9,25 - 3П - 432				3,03	0,58	300,0		4,94	5,25	5,55			
294	ЛС 123 12,25 - 3П - 431				4,58	0,87	435,3		7,44	7,90	8,36			
295	ЛС 123 12,25 - 3П - 432				880	0,43	266,3		4,38	4,67	4,95			
296	ЛС 123 18,25 - 3П - 431	12320	300	1180	2,82	0,43	266,3	240	5,83	6,21	6,59	Люксовая панель стоечесущей стены в углу при привязке "0" и у температурного шва при прогонках L=1,2м		
297	ЛС 123 18,25 - 3П - 432				3,98	0,58	311,9		8,78	9,35	9,92			
298	ЛС 123 9,30 - 5П - 431				1780	0,88	453,9		5,05	5,38	5,72			
299	ЛС 123 9,30 - 5П - 432				880	0,44	274,5		6,72	7,18	7,62			
300	ЛС 123 12,30 - 5П - 431	12370	350	1180	4,52	0,58	329,0	120	10,12	10,81	11,49	Мелкогранитная панель стоечесущей стены в углу при привязке "0" и у температурного шва при прогонках L=1,2м		
301	ЛС 123 12,30 - 5П - 432				1780	0,88	463,5		3,79	4,03	4,26			
302	ЛС 123 18,30 - 5П - 431				880	0,44	274,5		5,05	5,37	5,68			
303	ЛС 123 18,30 - 5П - 432				1780	0,88	463,5		7,60	8,07	8,54			
304	ЛС 124 9,35 - 6П - 431	12520	250	880	2,31	0,44	259,4	240	4,48	4,77	5,05	Мелкогранитная панель стоечесущей стены в углу при привязке "0" и у температурного шва при прогонках L=1,2м		
305	ЛС 124 9,35 - 6П - 432				3,11	0,59	304,8		5,95	6,34	6,72			
306	ЛС 124 12,35 - 6П - 431				1180	0,58	329,0		8,95	9,54	10,12			
307	ЛС 124 12,35 - 6П - 432				1780	0,88	442,5		4,48	4,77	5,05			
308	ЛС 124 18,35 - 6П - 431	12570	300	880	2,88	0,44	270,3	120	5,95	6,34	6,72	Люксовая панель стоечесущей стены в углу при привязке "0" и у температурного шва при прогонках L=1,2м		
309	ЛС 124 18,35 - 6П - 432				3,85	0,59	316,7		8,95	9,54	10,12			
310	ЛС 125 9,30 - 3П - 431				1180	0,89	461,1		4,48	4,77	5,05			
311	ЛС 125 9,30 - 3П - 432				1780	0,89	461,1		4,48	4,77	5,05			
312	ЛС 125 12,30 - 3П - 431	12570	300	880	2,31	0,44	259,4	240	5,95	6,34	6,72	Люксовая панель стоечесущей стены в углу при привязке "0" и у температурного шва при прогонках L=1,2м		
313	ЛС 125 12,30 - 3П - 432				3,11	0,59	304,8		4,48	4,77	5,05			
314	ЛС 125 18,30 - 3П - 431				1180	0,89	442,5		5,95	6,34	6,72			
315	ЛС 125 18,30 - 3П - 432				1780	0,89	442,5		8,95	9,54	10,12			
316	ЛС 126 9,30 - 5П - 431	12670	250	880	2,31	0,44	259,4	120	4,48	4,77	5,05	Люксовая панель стоечесущей стены в углу при привязке "0" и у температурного шва при прогонках L=1,2м		
317	ЛС 126 9,30 - 5П - 432				3,11	0,59	304,8		5,95	6,34	6,72			
318	ЛС 126 12,30 - 5П - 431				1180	0,89	442,5		4,48	4,77	5,05			
319	ЛС 126 12,30 - 5П - 432				1780	0,89	442,5		5,95	6,34	6,72			
320	ЛС 126 18,30 - 5П - 431	12670	300	880	2,88	0,44	270,3	240	4,48	4,77	5,05	Люксовая панель стоечесущей стены в углу при привязке "0" и у температурного шва при прогонках L=1,2м		
321	ЛС 126 18,30 - 5П - 432				3,85	0,59	316,7		5,95	6,34	6,72			
									1432.1-22.0-01			13		

Продолжение номенклатуры

№ п/п	Марка покрытия	Размеры, мм			Расход материала			Карта- прибл на грузах, кг/м²	Масса при откосной плотности 18%, г			Назначение
		длина l	ширина h	толщина B	бетон кг 87,5 м³	расход песчано- щелочного м100, м³	сталь, кг		при плотности бетона kg/m³	1000	1100	
322	ПС 126 9 35 - 6П - 431	12620	880	350	3,44	0,44	278,6	300	5,16	5,50	5,84	Многоконная панель самонесущей стены в узле при привязке, в шт. и у теплопередатчика шва при простенках $B=1,2\text{ м}$
323	ПС 126 9 35 - 6П - 432				4,62	0,59	333,9		6,86	7,32	7,78	
324	ПС 126 12 35 - 6П - 431								10,32	11,01	11,71	
325	ПС 126 12 35 - 6П - 432				6,96	0,90	479,8					
326	ПС 126 18 35 - 6П - 431	11970	880	250			239,7	120	3,63	3,85	4,07	Многоконная панель самонесущей стены при простенках $B=3,0\text{ м}$
327	ПС 126 18 35 - 6П - 432				2,21	0,42	247,8		4,25	4,53	4,81	
328	ПС 120 9 25 - 3П - 44		1180	300	2,74		253,7	300	4,88	5,21	5,53	
329	ПС 120 9 30 - 5П - 44				3,21		283,1		4,81	5,11	5,41	
330	ПС 120 9 35 - 6П - 44				2,97	0,56	292,0	240	5,65	6,02	6,39	
331	ПС 120 12 25 - 3П - 44		1180	350	3,61		306,8		5,49	5,93	7,39	
332	ПС 120 12 30 - 5П - 44				4,40		415,0	180	7,26	7,71	8,15	
333	ПС 120 12 35 - 6П - 44		1180	250	4,47	0,85	430,0		8,52	9,08	9,63	
334	ПС 120 18 25 - 3П - 44				5,57		436,9	300	9,79	10,43	11,13	
335	ПС 120 18 30 - 5П - 44				6,61							
336	ПС 120 18 35 - 6П - 44	12270	880	250	2,21	0,43	245,2	120	3,71	3,93	4,16	Многоконная панель самонесущей стены в узле при привязке, в шт. и у теплопередатчика шва при простенках $B=3,0\text{ м}$
337	ПС 123 9 25 - 3П - 441								4,93	5,24	5,54	
338	ПС 123 9 25 - 3П - 442				3,03	0,58	289,8		7,43	7,89	8,35	
339	ПС 123 12 25 - 3П - 441				4,58	0,87	425,1					
340	ПС 123 12 25 - 3П - 442	12320	1180	300	2,82	0,43	254,3	240	4,37	4,66	4,94	Многоконная панель самонесущей стены в узле при привязке, в шт. и у теплопередатчика шва при простенках $B=3,0\text{ м}$
341	ПС 123 18 25 - 3П - 441				3,78	0,58	299,9		5,82	6,20	6,58	
342	ПС 123 18 25 - 3П - 442				5,70	0,88	444,9		8,77	9,34	9,91	
343	ПС 123 9 30 - 5П - 441											
344	ПС 123 9 30 - 5П - 442											
345	ПС 123 12 30 - 5П - 441											
346	ПС 123 12 30 - 5П - 442											
347	ПС 123 18 30 - 5П - 441											
348	ПС 123 18 30 - 5П - 442											

1432.1-22.0-01

Лист 14

23409-01 29

Продолжение номенклатуры

№ п/п	Модель поясни	Размеры, мм			Расход материалов			Норма- тильная нагрузка, кг/см ²	Масса при оптимальной блочности 48%, т			Назначение
		длина ℓ	Высота h	толщина δ	бетон кл в 9,5, м³	расход цементно- песчаной массы м³/м³	стяги, кг		при плотности бетона, кг/м³	1000	1100	
349	ЛС 124 9 35 - 6П - 441	12370	880	350	3,37	0,44	280,7	300	5,04	5,37	5,71	Межкомплектная панель сопротивляющей стене в углу при привязке "0" и температурного шва при простенках ℓ = 3,0 м
350	ЛС 124 9 35 - 6П - 442		1180		4,52	0,58	315,2		6,74	7,17	7,61	
351	ЛС 124 18 35 - 6П - 441		1780		6,82	0,88	449,7		10,1	10,79	11,47	
352	ЛС 124 18 35 - 6П - 442		880		2,31	0,44	249,2		3,78	4,02	4,25	
353	ЛС 124 18 35 - 6П - 441	12520	1180	250	3,11	0,59	294,6	120	5,05	5,36	5,67	
354	ЛС 124 18 35 - 6П - 442		1780		4,70	0,89	432,3		7,59	8,06	8,53	
355	ЛС 125 9 25 - 3П - 441		880		2,08	0,44	258,3		4,47	4,76	5,04	
356	ЛС 125 9 25 - 3П - 442	12570	1180	300	3,05	0,59	304,7	240	5,93	6,32	6,70	
357	ЛС 125 18 25 - 3П - 441		1780		5,82	0,89	449,1		8,94	9,53	10,11	
358	ЛС 125 18 25 - 3П - 442		880		3,44	0,44	264,8		5,14	5,48	5,82	
359	ЛС 126 12 30 - 5П - 441		1180		4,52	0,59	320,1		6,85	7,31	7,77	
360	ЛС 126 12 30 - 5П - 442	12620	1780	250	6,96	0,90	457,0	300	10,31	11,00	11,70	Межкомплектная панель сопротивляющей стене в углу при привязке "280" и температурного шва при простенках ℓ = 3,0 м
361	ЛС 126 9 30 - 5П - 441		880		2,21	0,42	248,9		3,64	3,86	4,08	
362	ЛС 126 9 30 - 5П - 442		1180		3,91	0,56	292,3		4,82	5,12	5,42	
363	ЛС 126 18 30 - 5П - 441	12670	1780	350	4,47	0,85	424,2	120	7,27	7,72	8,16	
364	ЛС 126 18 30 - 5П - 442		880		2,21	0,42	242,1		3,63	3,85	4,07	
365	ЛС 126 18 30 - 5П - 441		1180		6,97	0,56	285,5		4,82	5,12	5,42	
366	ЛС 126 18 30 - 5П - 442		1780		4,47	0,85	417,4		7,25	7,71	8,15	
367	ЛС 127 9 25 - 3П - 441	12720	880	250	2,21	0,42	248,9	300	11,32	12,00	12,70	Межкомплектная панель навесной стены при шаге импостов ℓ = 1,5 м
368	ЛС 127 9 25 - 3П - 442		1180		3,91	0,56	292,3		5,14	5,48	5,82	
369	ЛС 127 18 25 - 3П - 441		1780		4,47	0,85	424,2		7,27	7,72	8,16	
370	ЛС 127 18 25 - 3П - 442		880		2,21	0,42	242,1		3,63	3,85	4,07	
371	ЛС 127 18 25 - 3П - 441	12770	1780	350	6,97	0,56	285,5	120	4,82	5,12	5,42	Межкомплектная панель навесной стены при шаге импостов ℓ = 1,5 м
372	ЛС 127 18 25 - 3П - 442		880		4,47	0,85	417,4		7,25	7,71	8,15	
373	ЛС 128 9 25 - 3П - 441		1180		2,21	0,42	248,9		11,32	12,00	12,70	
374	ЛС 128 9 25 - 3П - 442	12820	1780	300	3,91	0,56	292,3	300	5,14	5,48	5,82	Межкомплектная панель навесной стены при шаге импостов ℓ = 1,5 м
375	ЛС 128 18 25 - 3П - 441		880		4,47	0,85	424,2		7,27	7,72	8,16	
376	ЛС 128 18 25 - 3П - 442		1180		2,21	0,42	242,1		3,63	3,85	4,07	
377	ЛС 128 18 25 - 3П - 441		1780		6,97	0,56	285,5		4,82	5,12	5,42	
378	ЛС 128 18 25 - 3П - 442		880		4,47	0,85	417,4		7,25	7,71	8,15	

1.432-1-22.0-01

Лист
15

Продолжение номенклатуры

№ п/п	Марка пометки	Размеры, мм			Расход материала		Карбон- титановая сталь нержавеющая, масса при плотности 10,0 кг/м³	Масса при отпуске гладкоточ 10%, г			Назначение						
		ширина c	высота h	толщина g	бетон кг/м³	расход цементно- песчаный м/100, м³		при плотности бетона, кг/м³	1000	1100							
399	ПС 120.12.25 - 11 - 50	11970			250	2,97	0,56	112,8	55	4,54	Пароплотная пометка глухого участка стены						
400	ПС 120.12.25 - 211 - 50							229,2	90	4,76							
391	ПС 120.12.30 - 11 - 50							118,7	55	5,08							
392	ПС 120.12.30 - 211 - 50							140,7	90	5,50							
393	ПС 120.12.35 - 11 - 50							128,1	55	5,87							
394	ПС 120.12.35 - 211 - 50							160,3	90	6,31							
395	ПС 123.12.25 - 11 - 501	122910			250	3,04	0,58	115,3	55	4,75	Пароплотная пометка глухого участка стены						
396	ПС 123.12.25 - 11 - 502							234,7	90	4,87							
397	ПС 123.12.25 - 211 - 501							120,4	55	5,64							
398	ПС 123.12.25 - 211 - 502							153,4	90	6,02							
399	ПС 123.12.30 - 11 - 501							131,1	55	5,18							
400	ПС 123.12.30 - 211 - 502							164,1	90	5,65							
401	ПС 124.12.35 - 11 - 501	12370			350	4,52	0,58	116,5	55	5,52	Пароплотная пометка в углу при привалке "0" и у теплорадиаторного шва на глухом участке стены						
402	ПС 124.12.35 - 211 - 502							238,3	90	6,55							
403	ПС 125.12.25 - 11 - 501							121,6	55	4,86							
404	ПС 125.12.25 - 211 - 502							155,2	90	5,17							
405	ПС 125.12.30 - 11 - 501							132,4	55	5,29							
406	ПС 125.12.30 - 211 - 502							166,0	90	5,55							
407	ПС 126.12.35 - 11 - 501	12570			350	4,6	0,59	132,4	55	6,66	Пароплотная пометка в углу при привалке "250" и у теплорадиаторного шва на глухом участке стены						
408	ПС 126.12.35 - 211 - 502							166,0	90	7,12							
409	ПС 126.12.35 - 211 - 501							166,0	90	6,69							
410	ПС 126.12.35 - 211 - 502							166,0	90	7,58							
411	ПС 126.12.35 - 211 - 501							166,0	90	7,15							
412	ПС 126.12.35 - 211 - 502							166,0	90	7,51							
										1432.1-22.0-01	лист						
										23089-01 31	16						

Продолжение номенклатуры

№ п/п	Марка панели	Размеры, мм			Расход материалов			Норма- тильная потребова потребности нагрузки, кг/с/м ²	Масса при оптимальной плотности 10 %, г при плотности бетона, кг/м ³			Назначение
		длина с	высота h	толщина t	бетон кг в 1,5 м ³	раствор цементного печатного типа, т/100, м ³	сталь, кг/м ²		1000	1100	1200	
409	ПС 120 12 25 - 3П - 53	11970	1180	250	2,97	0,56	299,0	120	4,83	5,13	5,43	Подкрепленная надоболонная панель самонесущей стены при подкреплении $\ell = 1,2m$
410	ПС 120 12 30 - 5П - 53			300	3,67		297,2	120	5,55	6,02	6,39	
411	ПС 120 12 35 - 5П - 53			350	4,38		321,7	120	6,50	6,94	7,38	
412	ПС 120 12 25 - 3П - 54			250	2,97		293,9	120	4,82	5,12	5,42	
413	ПС 120 12 30 - 5П - 54			300	3,67		301,2	120	5,55	6,03	6,40	
414	ПС 120 12 35 - 5П - 54			350	4,38		314,8	120	6,49	6,93	7,37	
415	ПС 120 12 25 - 3П - 51			250	2,97		297,3	120	4,82	5,12	5,42	Подкрепленная надоболонная панель надоболонной стены при просветах $\ell = 1,2m$
416	ПС 120 12 25 - 3П - 52			250	2,97		293,9	120	4,82	5,12	5,42	Подкрепленная надоболонная панель надоболонной стены при шаге опирания $\ell = 1,5m$
417	ПС 120 12 25 - 2П - 60		1180	250	2,97	0,56	284,6	90	4,81	5,11	5,41	Подкарнизиная панель глухого участка стены
418	ПС 120 12 30 - 2П - 60			300	3,67		294,6	90	5,55	6,02	6,39	
419	ПС 120 12 35 - 2П - 60			350	4,38		310,4	90	6,48	6,92	7,36	
420	ПС 120 15 25 - 2П - 60	1480	1480	250	3,72	0,71	375,7	90	6,06	6,43	6,80	
421	ПС 120 15 30 - 2П - 60			300	4,51		391,6	90	7,11	7,51	8,03	
422	ПС 120 15 35 - 2П - 60			350	5,50		399,3	90	8,17	8,72	9,27	
423	ПС 120 12 25 - 3П - 63			250	2,97		301,6	120	4,83	5,13	5,43	
424	ПС 120 12 30 - 5П - 63			300	3,67		314,7	120	5,55	6,02	6,39	
425	ПС 120 12 35 - 5П - 63	1180	1180	350	4,38	0,56	333,7	300	6,50	6,94	7,38	Подкарнизиная надоболонная панель самонесущей стены при просветах $\ell = 1,2m$
426	ПС 120 15 25 - 3П - 63			250	3,72		392,7	120	8,08	8,45	8,82	
427	ПС 120 15 30 - 5П - 63			300	4,51		411,7	120	7,14	7,60	8,05	
428	ПС 120 15 35 - 5П - 63			350	5,50		422,6	300	8,19	8,74	9,29	
429	ПС 120 12 25 - 3П - 66			250	2,97		296,6	120	4,82	5,12	5,42	
430	ПС 120 12 30 - 5П - 66	1480	1480	200	3,57	0,71	308,7	120	5,55	6,03	6,40	Подкарнизиная надоболонная панель самонесущей стены при просветах $\ell = 3,0m$
431	ПС 120 12 35 - 5П - 66			350	4,38		326,8	120	6,49	6,93	7,37	
432	ПС 120 15 25 - 3П - 66			250	3,72		387,7	120	6,07	6,44	6,81	
433	ПС 120 15 30 - 5П - 66			300	4,51		405,7	120	7,13	7,59	8,05	
434	ПС 120 15 35 - 5П - 66			350	5,50		415,7	300	8,18	8,73	9,28	
435	ПС 120 12 25 - 3П - 61	1480	1480	250	2,97	0,56	299,9	120	4,82	5,14	5,42	Подкарнизиная надоболонная панель надоболонной стены при шаге опирания $\ell = 1,5m$
436	ПС 120 12 25 - 3П - 61			200	3,57		319,0	120	6,07	6,44	6,81	
437	ПС 120 15 25 - 3П - 61			300	4,51		296,6	120	4,82	5,14	5,42	
438	ПС 120 15 25 - 3П - 61			350	5,50		387,7	120	6,07	6,44	6,81	
439	ПС 120 12 25 - 3П - 62	1180	1180	250	2,97	0,71	391,0	120	6,07	6,44	6,81	Подкарнизиная надоболонная панель надоболонной стены при шаге опирания $\ell = 1,5m$
440	ПС 120 15 25 - 3П - 62			200	3,57		296,6	120	4,82	5,14	5,42	

№ п/п	Нарко панели	Размеры, мм			Расход материалов		Каркас- тибная штрабовая покрытая, кг/м ²	Масса при отпуске ней влажности 18%, т	Изложение
		Длина L	Высота h	Толщина б	Бетон кл. В 12,5, м ³	Сталь, кг			
1	ПС 120.9.20-1АШП-10	H970	880	200	2,11	90,5	55	3,00	Рядовая панель стенки угла стены
2	ПС 120.9.20-2АШП-10			250	2,63	116,1	90	3,02	
3	ПС 120.9.25-1АШП-10		1180	200	2,82	745	55	3,75	
4	ПС 120.9.25-2АШП-10			250	3,53	93,1	90	3,76	
5	ПС 120.12.20-1АШП-10		1780	200	4,26	112,0	55	4,00	
6	ПС 120.12.20-2АШП-10			250	5,33	144,0	90	4,03	
7	ПС 120.12.25-1АШП-10			200	4,26	88,4	55	4,95	
8	ПС 120.12.25-2АШП-10			250	5,33	115,4	90	4,98	
9	ПС 120.18.20-1АШП-10		12220	200	4,26	153,0	55	6,03	Рядовая панель по торцу для углов при привязке "0" и у температурных швов
10	ПС 120.18.20-2АШП-10			250	5,33	193,8	90	6,08	
11	ПС 120.18.25-1АШП-10			200	4,26	126,6	55	7,47	
12	ПС 120.18.25-2АШП-10			250	5,33	163,4	90	7,51	
13	ПС 122.9.20-1АШП-101		880	200	2,15	91,3	55	3,06	
14	ПС 122.9.20-1АШП-102				2,88	118,5	90	3,08	
15	ПС 122.9.20-2АШП-101		1180	200	2,88	113,0	55	4,08	
16	ПС 122.9.20-2АШП-102				4,35	147,0	90	4,11	
17	ПС 122.12.20-1АШП-101		1780	200	2,88	156,4	55	6,15	
18	ПС 122.12.20-1АШП-102				4,35	204,0	90	6,20	
19	ПС 122.12.20-2АШП-101				4,35	156,4	55	6,15	
20	ПС 122.12.20-2АШП-102				4,35	204,0	90	6,20	
21	ПС 122.18.20-1АШП-101				4,35	156,4	55	6,15	
22	ПС 122.18.20-1АШП-102				4,35	204,0	90	6,20	
23	ПС 122.18.20-2АШП-101				4,35	156,4	55	6,15	
24	ПС 122.18.20-2АШП-102				4,35	204,0	90	6,20	

1. Рабочие чертежи панелей даны в выпуске 1-2 настоящей серии.

2. Плотность бетона в панелях принята $\Phi 1200$.

3. Масса панели определена с учетом отпускающей влажности легкого бетона 18% (20% бетона на получение герметичной панели или зале) в соответствии с ГОСТ 13015.0-83. При изготавливании панелей из легкого бетона по другим видам легкого бетона влажность (по обвязке) легкого бетона не должна превышать 15%. Масса панели уменьшается на 0,03% в т.ч. где V -объем бетона.

1.432.1-22.0-02

Затяжка	стяжка	Г
Ч. затяжка	реда	реда
Ч. реда	Ч. реда	Ч. реда
Ч. реда	Ч. реда	Ч. реда
Ч. реда	Ч. реда	Ч. реда
Ч. реда	Ч. реда	Ч. реда

Направляющая стековых панелей с предварительно напряженной арматурой		
стекло	лист	листов
Р	Г	Б
ЧИЧИПРОМЗДАНИЙ		

N п/п	Марка панели	Размеры, мм			Расход материалов		Карго- тибная вместимость недрузка, кгс/м²	Класс при отпуске и блокности 18%, т	Назначение	
		Длина	Высота	Толщина	Бетон кл. В 12,5, м³	Сталь, кг				
25	ПС 123. 9. 25 - 14008п - 101	12270	880	250	2,70	72,3	55	3,85	Радиальная панель по торцу для углов при привязке "0" и у температурных швов	
26	ПС 123. 9. 25 - 14008п - 102					94,7	90	3,87		
27	ПС 123. 9. 25 - 24008п - 101				3,62	89,4	55	5,07		
28	ПС 123. 9. 25 - 24008п - 102					117,4	90	5,10		
29	ПС 123. 12. 25 - 14008п - 101					128,0	55	7,65		
30	ПС 123. 12. 25 - 14008п - 102		1780	200	5,46	167,2	90	7,69		
31	ПС 123. 12. 25 - 24008п - 101					92,9	55	3,12		
32	ПС 123. 12. 25 - 24008п - 102				2,19	120,1	90	3,15		
33	ПС 123. 18. 25 - 14008п - 101					115,0	55	4,11	Радиальная панель по торцу для углов при привязке "250" и у температурных швов	
34	ПС 123. 18. 25 - 14008п - 102					149,0	90	4,14		
35	ПС 123. 18. 25 - 24008п - 101				4,44	159,2	55	6,29		
36	ПС 123. 18. 25 - 24008п - 102					206,8	90	6,33		
37	ПС 125. 9. 20 - 14008п - 101	12470	880	200		92,9	55	3,12		
38	ПС 125. 9. 20 - 14008п - 102					120,1	90	3,15		
39	ПС 125. 9. 20 - 24008п - 101			2,94	115,0	55	4,11			
40	ПС 125. 9. 20 - 24008п - 102				149,0	90	4,14			
41	ПС 125. 12. 20 - 14008п - 101		1780		200		159,2	55		6,29
42	ПС 125. 12. 20 - 14008п - 102						206,8	90		6,33
43	ПС 125. 12. 20 - 24008п - 101						92,9	55		3,12
44	ПС 125. 12. 20 - 24008п - 102						120,1	90		3,15
45	ПС 125. 18. 20 - 14008п - 101						115,0	55		4,11
46	ПС 125. 18. 20 - 14008п - 102						149,0	90		4,14
47	ПС 125. 18. 20 - 24008п - 101						159,2	55		6,29
48	ПС 125. 18. 20 - 24008п - 102						206,8	90		6,33

Продолжение номенклатуры

17

№ п/п	Марка панели	Размеры, мм			Расход материалов		Норма- вывнося нагрузка, кгс/м²	Масса при от- зак- лонности 10%, т	Назначение
		Длина ℓ	Высота h	Толщина δ	бетон кн.В12,5, м³	сталь, кг			
49	ПС 125 9.25-1AIII8П-101	12520	880	250	2,75	73,1	55	3,87	Радиальная панель по торцу для углов при привязке "250" и у температурных швов
50	ПС 125 9.25-1AIII8П-102					95,5	90	3,89	
51	ПС 125 9.25-2AIII8П-101					90,4	55	5,18	
52	ПС 125 9.25-2AIII8П-102					118,4	90	5,20	
53	ПС 125 12.25-1AIII8П-101					129,4	55	7,81	
54	ПС 125 12.25-1AIII8П-102		1180	557	3,59	168,5	90	7,85	
55	ПС 125 12.25-2AIII8П-101					2,11	160,6	3,07	Надоконная панель навесной стены при шаге импостов ℓ = 1,2 м
56	ПС 125 12.25-2AIII8П-102					2,82	195,5	4,09	
57	ПС 125 12.25-1AIII8П-101					4,26	265,3	6,15	
58	ПС 125 12.25-1AIII8П-102					2,53	165,0	3,85	
59	ПС 125 18.25-2AIII8П-101	11970	880	250	3,53	2,82	193,7	4,09	Надоконная панель навесной стены при шаге импостов ℓ = 1,5 м.
60	ПС 125 18.25-2AIII8П-102					4,26	265,5	6,15	
61	ПС 120 9.20-2AIII8П-21					5,33	290,5	7,63	
62	ПС 120 12.20-2AIII8П-21					880	2,11	157,8	
63	ПС 120 18.20-2AIII8П-21					1180	2,82	193,7	
64	ПС 120 9.25-4AIII8П-21		11970	250	3,53	4,26	265,5	6,15	
65	ПС 120 12.25-4AIII8П-21					880	2,53	165,0	
66	ПС 120 18.25-4AIII8П-21					1180	2,82	193,7	
67	ПС 120 9.20-2AIII8П-22					1180	4,26	265,5	
68	ПС 120 12.20-2AIII8П-22					11970	2,11	157,8	
69	ПС 120 18.20-2AIII8П-22					880	2,82	193,7	
70	ПС 120 9.25-4AIII8П-22		880	250	3,53	4,26	265,5	6,15	
71	ПС 120 12.25-4AIII8П-22					1180	2,53	165,0	
72	ПС 120 18.25-4AIII8П-22					11970	5,33	290,5	

Продолжение номенклатуры

№ п/п	Марка панели	Размеры, мм			Расход материалов		Норма- тильная нагрузка, кгс/м²	Косоу- р при отпус- ке блокности 18%, т	Назначение
		Длина L	Высота h	Толщина δ	Бетон кл. В12,5, м³	Сталь, кг			
73	ПС 120. 9. 20 - 2АШБП - 31	11970	880	200	2,11	162,6	90	3,07	Подоконная панель новесной стены при шаге импостов L = 1,2 м
74	ПС 120. 12. 20 - 2АШБП - 31		1180		2,82	198,7		4,09	
75	ПС 120. 18. 20 - 2АШБП - 31		1780		4,26	270,5		6,15	
76	ПС 120. 9. 25 - 4АШБП - 31		880		2,63	168,7		3,85	
77	ПС 120. 12. 25 - 4АШБП - 31		1180		3,53	205,4		5,07	
78	ПС 120. 18. 25 - 4АШБП - 31		1780		5,33	283,2		7,62	
79	ПС 120. 9. 20 - 2АШБП - 32		880		2,11	180,0		3,06	
80	ПС 120. 12. 20 - 2АШБП - 32		1180		2,82	195,9		4,08	
81	ПС 120. 18. 20 - 2АШБП - 32		1780		4,26	267,7		6,14	
82	ПС 120. 9. 25 - 4АШБП - 32		880		2,63	185,4		3,85	
83	ПС 120. 12. 25 - 4АШБП - 32		1180		3,53	202,1		5,07	
84	ПС 120. 18. 25 - 4АШБП - 32		1780		5,33	279,9		7,62	
85	ПС 120. 9. 20 - 2АШБП - 41		880		2,11	175,2		3,09	Нежёлобная панель новесной стены при шаге импостов L = 1,2 м
86	ПС 120. 12. 20 - 2АШБП - 41		1180		2,82	211,1		4,10	
87	ПС 120. 18. 20 - 2АШБП - 41		1780		4,26	282,9		6,16	
88	ПС 120. 9. 25 - 4АШБП - 41		880		2,63	184,0		3,87	
89	ПС 120. 12. 25 - 4АШБП - 41		1180		3,53	220,7		5,09	
90	ПС 120. 18. 25 - 4АШБП - 41		1780		5,33	298,5		7,65	
91	ПС 120. 9. 20 - 2АШБП - 42		880		2,11	169,7		3,08	
92	ПС 120. 12. 20 - 2АШБП - 42		1180		2,82	205,6		4,10	Нежёлобная панель новесной стены при шаге импостов L = 1,5 м
93	ПС 120. 18. 20 - 2АШБП - 42		1780		4,26	277,4		6,16	
94	ПС 120. 9. 25 - 4АШБП - 42		880		2,63	177,2		3,86	
95	ПС 120. 12. 25 - 4АШБП - 42		1180		3,53	213,9		5,08	
96	ПС 120. 18. 25 - 4АШБП - 42		1780		5,33	291,7		7,64	

Продолжение номенклатуры

N п/п	Наряд панели	Размеры, мм			Расход материалов		Порядок при отпуске из склада по грузозахвату 100 кг/м ²	Посад при отпуске из склада блокноты 18%, т	Назначение
		Длина c	Высота h	Толщина b	Бетон, кл. В12,5, м ³	Сталь, кг			
97	ПС 120. 12.20 - 1AШБП - 50	11970			200	2,82	134,3	55	Паропетная панель глухого участка стены
98	ПС 120. 12.20 - 2AШБП - 50						160,3	90	
99	ПС 120. 12.25 - 1AШБП - 50						111,1	55	
100	ПС 120. 12.25 - 2AШБП - 50						138,1	90	
101	ПС 122. 12.20 - 1AШБП - 501	12220			200	2,88	135,3	55	Паропетная панель в углу при привязке "0"
102	ПС 122. 12.20 - 1AШБП - 502						169,3	90	
103	ПС 122. 12.20 - 2AШБП - 501						169,3	90	
104	ПС 122. 12.20 - 2AШБП - 502						141,1	55	
105	ПС 123. 12.25 - 1AШБП - 501	12270			250	3,62	112,1	55	Паропетная панель в углу при привязке "0" и у теплопературного шва на глухом участке стены
106	ПС 123. 12.25 - 1AШБП - 502						140,1	90	
107	ПС 123. 12.25 - 2AШБП - 501						140,1	90	
108	ПС 123. 12.25 - 2AШБП - 502						112,1	55	
109	ПС 125. 12.20 - 1AШБП - 501	12470			200	2,94	137,3	55	Паропетная панель в углу при привязке "250"
110	ПС 125. 12.20 - 1AШБП - 502						171,3	90	
111	ПС 125. 12.20 - 2AШБП - 501						113,1	55	
112	ПС 125. 12.20 - 2AШБП - 502						141,1	90	
113	ПС 125. 12.25 - 1AШБП - 501	12520			250	3,69	141,1	55	Паропетная панель в углу при привязке "250" и у теплопературного шва на глухом участке стены
114	ПС 125. 12.25 - 1AШБП - 502						171,3	90	
115	ПС 125. 12.25 - 2AШБП - 501						113,1	55	
116	ПС 125. 12.25 - 2AШБП - 502						141,1	90	

1.432,1-22,0-02

5

Продолжение номенклатуры

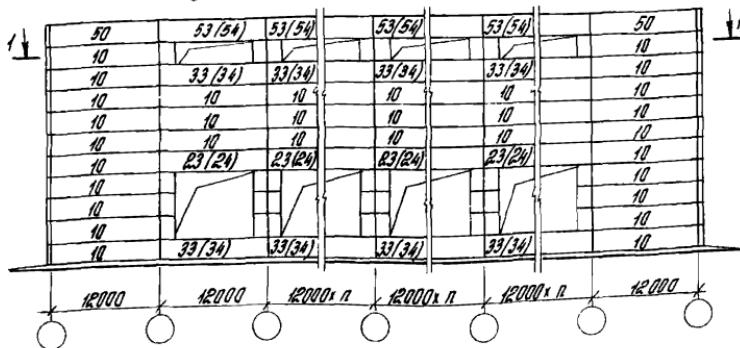
№ п/п	Номер панели	Размеры, мм		Расход материалов		Марка- тибная бетонная нагрузка, кгс/м²	Масса при отпуск- ной влажности 18%, т	Назначение
		Длина, м	Высота и толщина б	Бетон кл. В12,5 н3	Сталь, кг			
117	ПС 120. 12. 20-2АШВП - 51	1180	200	2,82	218,8	90	4,11	Подоконная панель подвесной стены при шаге опистов $l=1,2\text{м}$
118	ПС 120. 12. 25- 4АШВП - 51		250	3,53	225,4	180	5,10	
119	ПС 120. 12. 20 -2АШВП - 52		200	2,82	216,1	90	4,11	
120	ПС 120. 12. 25- 4АШВП - 52		250	3,53	222,0	180	5,09	
121	ПС 120. 12. 20 -2АШВП - 60	1180	200	2,82	203,2	90	4,09	Подоконная панель подвесной стены гладкого участка стены
122	ПС 120. 12. 25- 2АШВП - 60		250	3,53	211,5	90	5,08	
123	ПС 120. 15. 20 -2АШВП - 60	1480	200	3,54	241,8	90	5,12	
124	ПС 120. 15. 25- 2АШВП - 60		250	4,43	256,1	90	6,36	
125	ПС 120. 12. 20 -2АШВП - 61	1180	200	2,82	215,6	90	4,10	Подоконная панель подвесной стены при шаге опистов $l=1,2\text{м}$
126	ПС 120. 12. 25- 4АШВП - 61		250	3,53	226,8	180	5,09	
127	ПС 120. 15. 20 -2АШВП - 61	1480	200	3,54	254,2	90	5,13	
128	ПС 120. 15. 25- 4АШВП - 61		250	4,43	271,4	180	6,37	
129	ПС 120. 12. 20 -2АШВП - 62	1180	200	2,82	212,9	90	4,10	Подоконная панель подвесной стены при шаге опистов $l=1,5\text{м}$
130	ПС 120. 12. 25- 4АШВП - 62		250	3,53	223,5	180	5,09	
131	ПС 120. 15. 20 -2АШВП - 62	1480	200	3,54	251,5	90	5,13	
132	ПС 120. 15. 25- 4АШВП - 62		250	4,43	268,1	180	6,37	

1.432.1-22.0-02

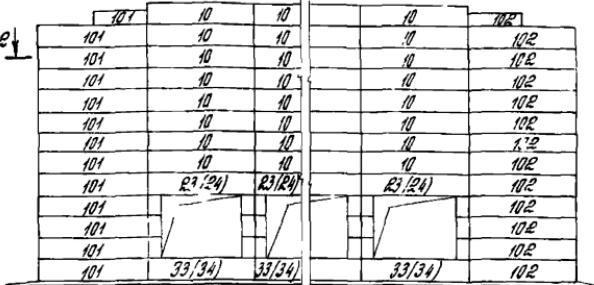
Лист
6

Продольные стены

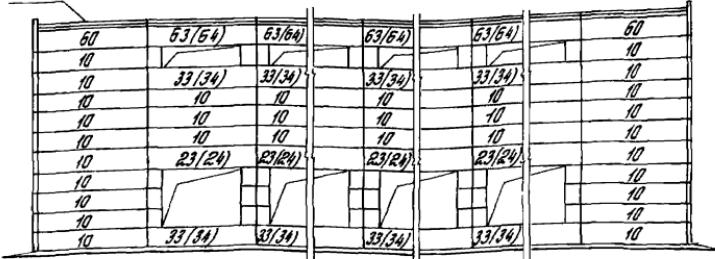
1. С внутренним водостводом



Горизонтальная стена



2. С наружным водостводом (для зданий высотой не 10м)



Обозначения принятые на схемах

Назначение панели
в стене

Назначение панели в стене	Участок стены с проектом участок стены	Участок стены с проектом участок стены
Панель рядовая на глухом участке стены	10	-
Панель изогнутая	-	23
Панель подголонная	-	33
Панель тяжелонная	-	43
Панель параллельная	50	53
Панель подгоризонтная	60	54
Панель карнизная	60	54
Панель пространочная	ПК	-

Разработчика: В серии 1.030.1-1

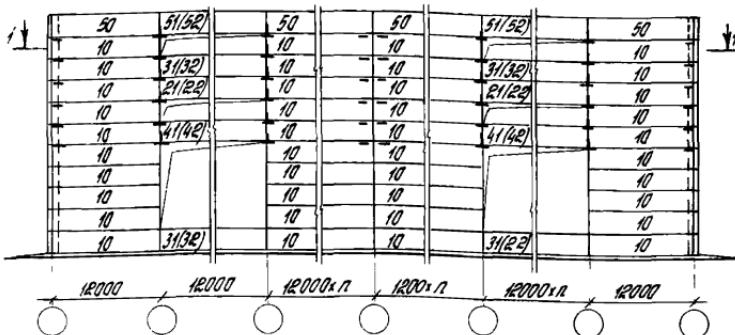
Любимов Юрий
Иванов Илья
Григорьев Роман
Ведущий инженер Кузнецова Татьяна
Схема расположения панелей в стенах
самонесущей конструкции
ЦНИИПРОМЗДРАНИЙ

1432.1-22 0-03

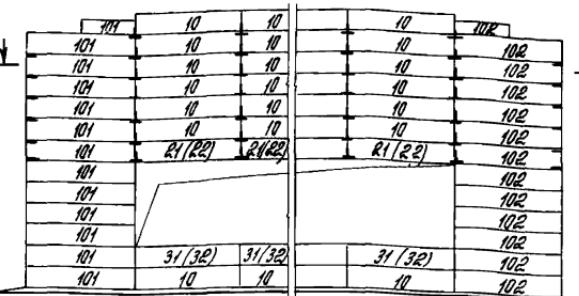
Февраль 2001 г.

Продольные стены

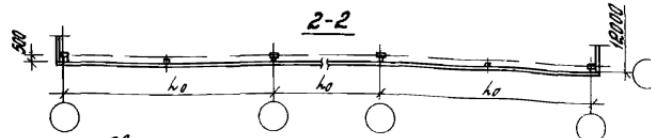
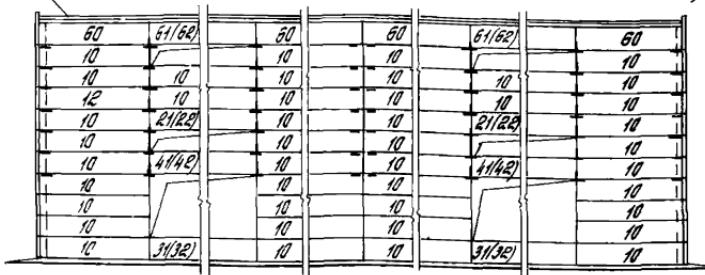
1. С внутренним водоотводом



Порцебые стены



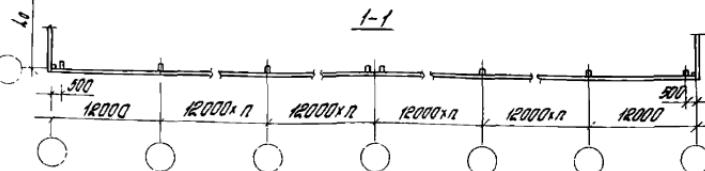
ПК 2 С наружным водоотводом (для зданий высотой H≤10м)



Обозначения принятые на схемах

Назначение панели
в стене

<u>Назначение панели в стене</u>	<u>Глухой участок стены</u>	<u>Участок стены с проемом при шаге импостов <u>m</u></u>
Панель рабочая на глухом участке стены	10	—
Панель подоконная	—	21
Панель подоконная	—	31
Панель тежоконная	—	41
Панель параллельная	50	51
Панель подоконная	60	61
Панель карнизная	ПК	—



1 432 1-22 0-04

Зад. инженер Утиловский Юрий
Членство Редк. Альбатрос
Редк. Редк. Редк.
Фед. инж. Кузнецова Татьяна

Схемы расположения
панелей в стенах
навесной конструкции

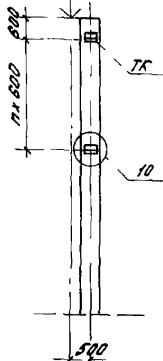
Страница	Лист	Листов
1	1	6

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

СХЕМЫ расположения узлов крепления опорных консолей

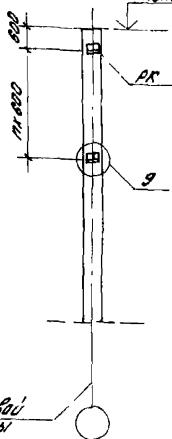
продольный ряд

Низ стропильной конструкции



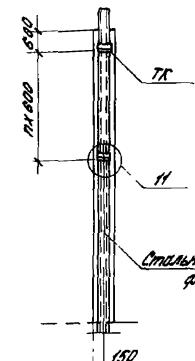
В угол и у теплоперегородки широ

Низ стропильной конструкции



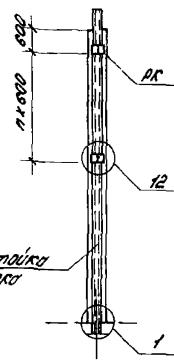
У рядовой колонны

горизонтальный ряд



Стальная стойка дюкерка

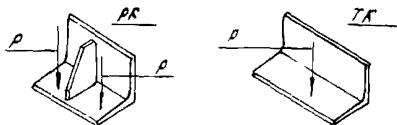
В угол здания



У колонн среднего ряда

Схемы приложения нагрузок на опорные консоли

на опорные консоли



1. Узлы приведены в выпуске 3 настоящей серии
2. Размеры по вертикали даны от верхних горизонтальных граний опорных консолей
3. Расчетная нагрузка от веса стены, приходящаяся на стальную консоль, не должна превышать указанных в таблице величин.

Ключ для подбора опорных консолей

Класс бетона	Толщина панели, мм	вид консолей			
		консоли PK	консоли TK	консоли PK	консоли TK
V 7,5	250	PK-1	TK-1	7,6	7,6
V 10,5	200	PK-2	TK-2	6,0	6,0
	250	PK-1	TK-1	7,6	7,6

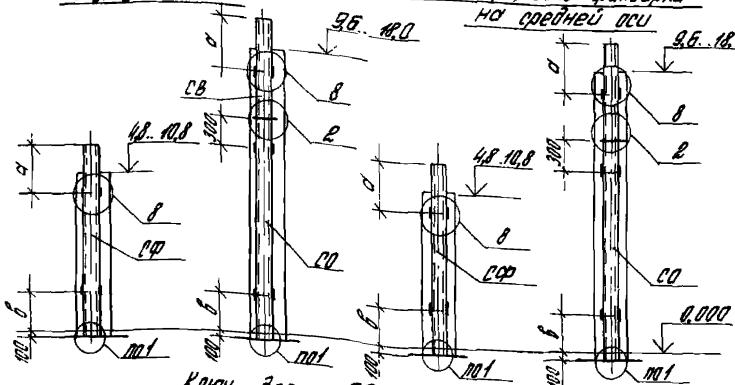
Задатчик сплошности	А
Блокатор	Б
Ст. инж. Кузнецова А.И.	Г

1432.1-220-05

Схемы расположения узлов крепления опорных консолей и приложения нагрузок на опорные консоли

Стандартный лист
Лист № 1
ЧИПРОПРОДАНИЙ

Схемы расположения узлов крепления стоек торцевого фахверка в углу здания



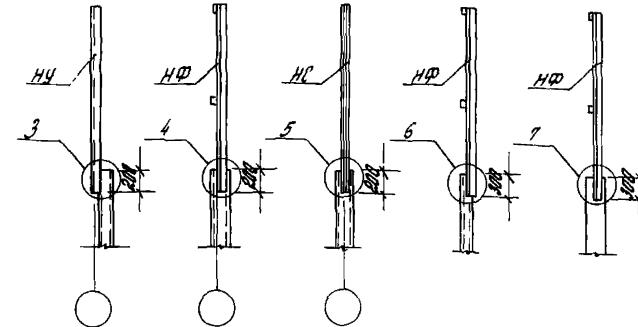
Ключ для подбора стоеч торцевого фахверка

Несущие конструкции покрытия

тип конструкции	высота от опор 4.8	высота колонн, м									
		5.0	7.2	9.4	9.6	10.8	12.0	13.2	14.4	15.6	16.8
М.Д. балки по сер. № 1	600	СФ-1	СФ-3	СФ-5	СФ-7	СФ-9	СФ-11	-	-	-	-
М.Д. балки и фермы по серийно											
1.462.1-3100 6.0-1.2											
1.462.1-3100 6.0-3											
1.462.1-3100 6.0-7											
1.463.1-3100 6.0-1.7											
ЛК-01-1029/18 6.0-1.5											
Сталонные фермы по серии	3300	СФ-6	СФ-8	СФ-10	СФ-12	СФ-1	СФ-1	СФ-1	СФ-2	СФ-3	СФ-3
1.462.2-10 8.1						+ +	+ +	+ +	СФ-2	СФ-3	СФ-3
При подстропильной конструкции	900	-	СФ-1	СФ-3	СФ-5	СФ-7	СФ-9	СФ-11	СФ-1	СФ-1	СФ-2
при подборе стоеч									СФ-1	СФ-1	СФ-2

- Узлы даны в выпуске 3 носовойющей серии.
- Рабочие чертежи отпечаток фахверка (СФ, СО и СВ) и носодок (НЧ и НФ) даны в выпуске 4, стальные изделия крепления стоеч.
- Подстропильные фермы принимаются по сериям ЛК-01-110/04 б.12, 1.463.1-467 б.12.
- Установка балок по серии 1.462.1-10/00 с шагом 12.0 допускается в пределах их несущей способности и обеспечения площади опирания плит покрытия длиной 12.0.

Схемы расположения узлов крепления стальных носодок



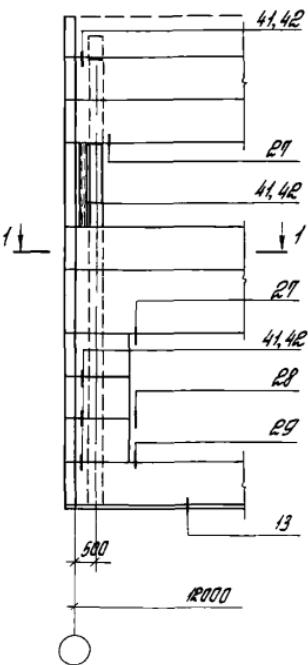
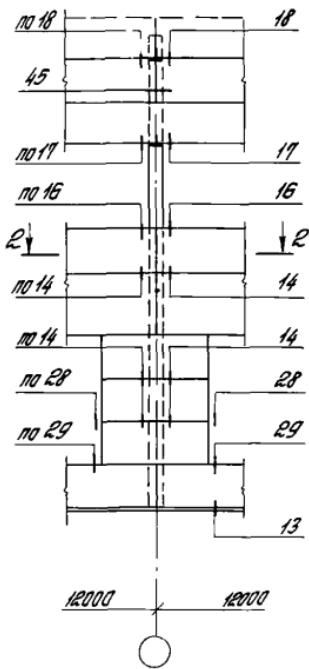
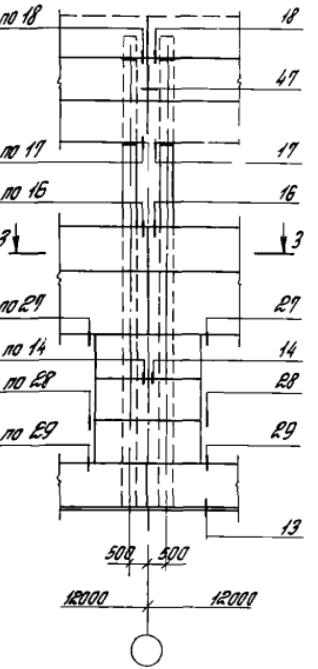
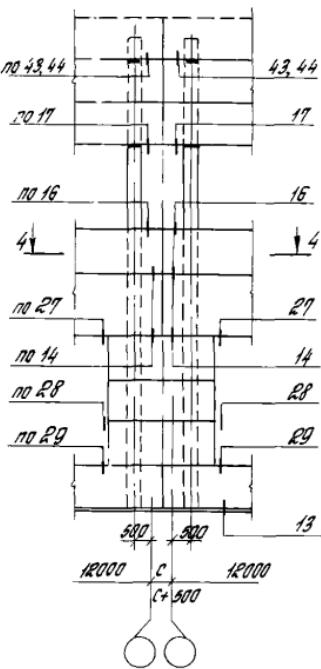
Значения σ и δ

условия установки стоянки стоеч фахверка	высота колонн, м	4.8. 9.6	10.8	12.0..18.0
		600	900	1600
при высоте несущих конструкций	900	1200	1900	1650
3300	3600	4300	4050	
при прямугольных колоннах	1850	2100	2100	2100
при изогнутых колоннах	-	2100	2100	2100

Обозначение стоеч и носодок торцевого фахверка

СФ - цельные стойки высотой до 11.9 м;
СО - нижняя часть составной стойки;
СВ - верхняя часть составной стойки;
НЧ - носодок стоеч в углу;
НС - носодок стальной стойки по одному ряду при не-лазебетонных подстропильных конструкциях;
НФ - носодок изогнутой колонны и стальной стойки фахверка по одному ряду.

стадия	месяц	год
Схемы расположения узлов крепления стоеч и носодок торцевого фахверка. Ключ для подбора стоеч торцевого фахверка	Р	7
Схемы расположения узлов крепления стоеч и носодок торцевого фахверка. Ключ для подбора стоеч торцевого фахверка	Р	7
Схемы расположения узлов крепления стоеч и носодок торцевого фахверка. Ключ для подбора стоеч торцевого фахверка	Р	7
Схемы расположения узлов крепления стоеч и носодок торцевого фахверка. Ключ для подбора стоеч торцевого фахверка	Р	7

в углу зданияУ радиальной осиУ температурного узлаУ поперечного т. ч.
со вставкой

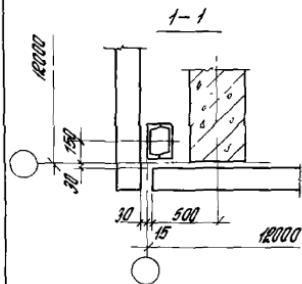
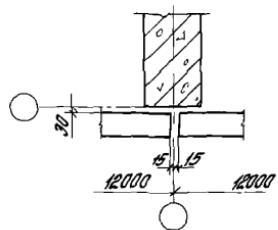
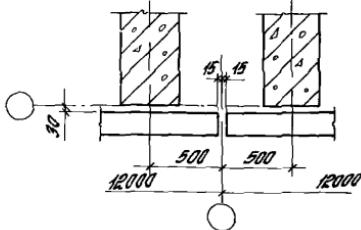
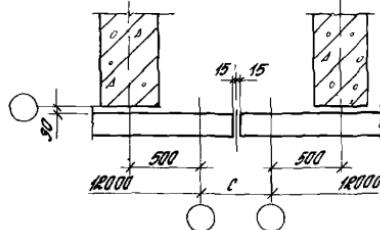
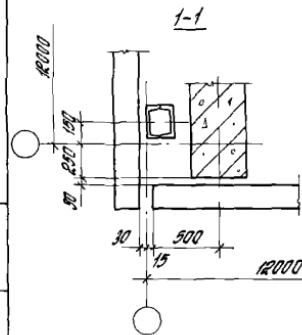
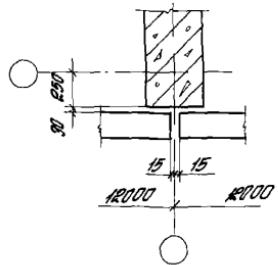
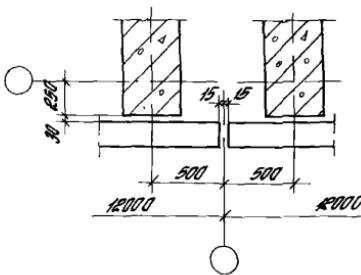
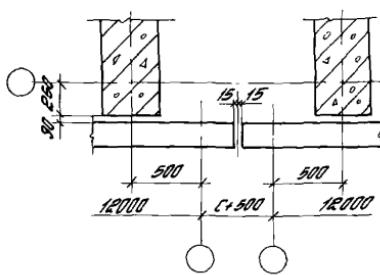
1 Сечения 1-1, 2-2, 3-3 и 4-4 см Документ 1432 1-22 0-08
2 Узлы приведены в волнистке 3
3 Значение "с" см Документ 1432 1-22 0-10

Задача	Фамилия	Имя
1	Смирновский	Юрий
2	Кондратов	Анатолий
3	Рудь	Анатолий
4	Любимов	Юрий

1432 1-22 0-07

Схемы расположения
узлов крепления донеселей
к колоннам продольного
рамы

Страница	Листов
1	1
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ	

При привязке "0"2-23-34-4При привязке "250"2-23-34-4

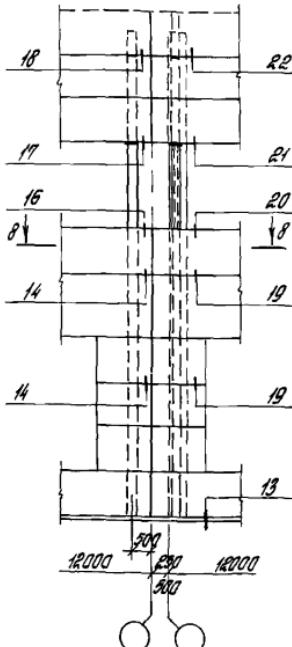
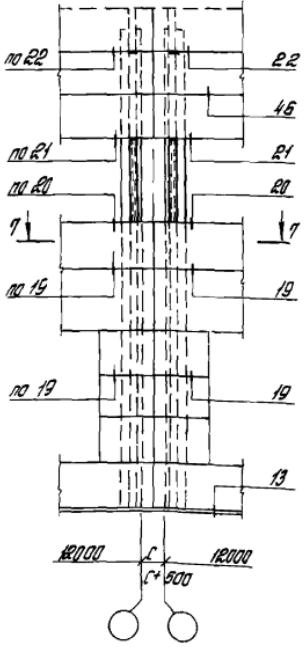
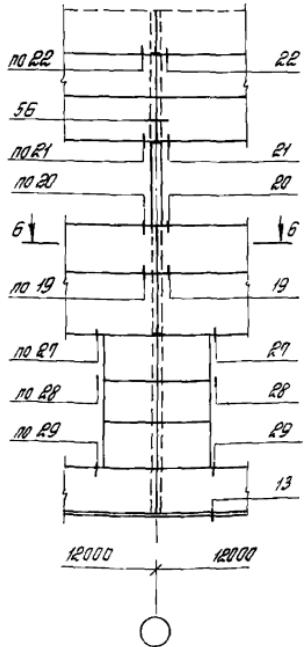
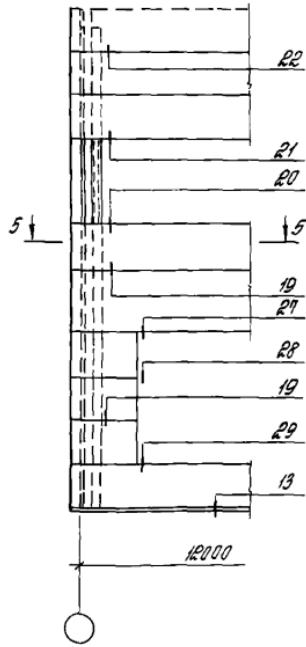
"с" приведено в документ 1432.1-22.0-10

1432.1-22.0-08

Задача	Лист	Листов	
р		1	

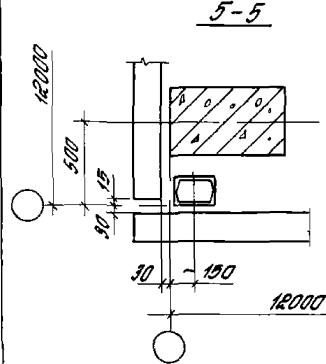
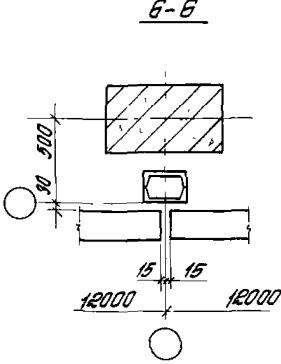
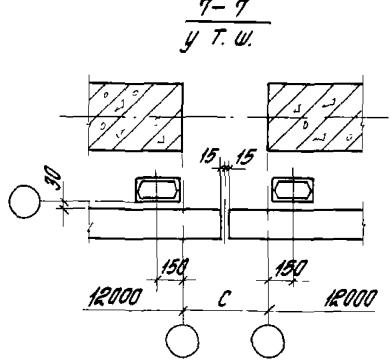
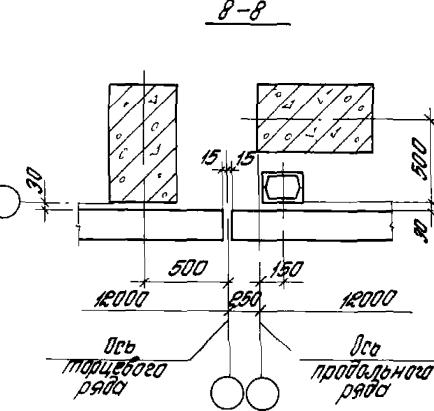
Сечение 1-1. 4-4
по продольному ряду

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

в углу зданияУ рядовой осиУ продольного т. и
с вставкойПри сопряжении взаимно-
перпендикулярных пролетов

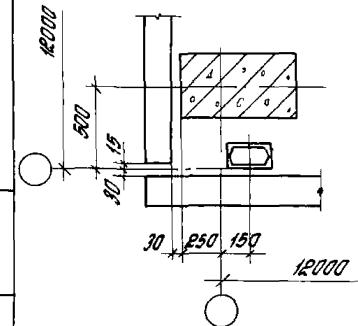
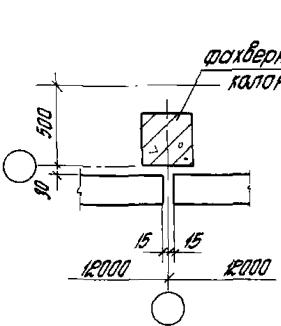
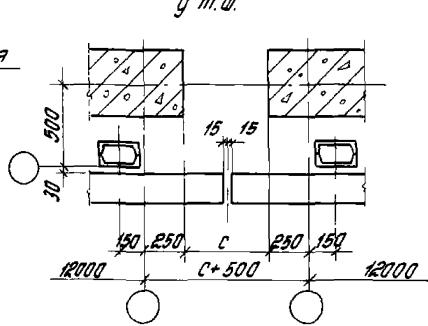
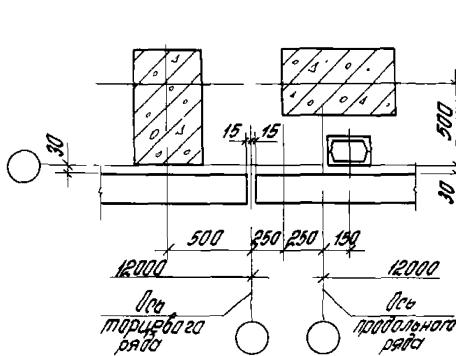
1 Сечение 5-5, 6-6, 7-7 и 8-8 см. докум 1432.1-22.0-10.
2 Узлы приведены в Волгуске 3
3 Значение „С“ см. докум 1432.1-22.0-10.

		1432.1-22.0-10		
		Фамилия	Имя	Место
Зав. проектом	Приланский	Андрей	Сергей	р
Бюл.контр. Ред.	Григорьев	Анатолий	Анатолий	1
ГИИ	Григорьев	Анатолий	Анатолий	
Гос. инспекция	Кузнецова	Лариса	Лариса	
				ЦНИИПРОМЗДРАНИИ

При привязке „0”При привязке „0” и „250”При привязке „0”8-8

Объект торцевого ряда

Объект продольного ряда

При привязке „250”При привязке „0” „250”При привязке „250”8-8

1.432 1-22.0-10

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

Закладка	Стальной сплав	Марка
Установка	Ребро	Сортавала
ГНП	Ребро	ГРЛ-2
Верхний	Кинескоба	Б-2

Сечение 5-5...8-8
по торцевому ряду

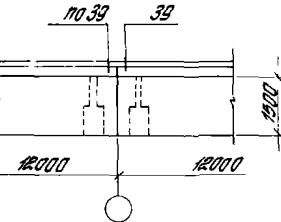
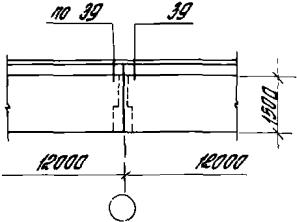
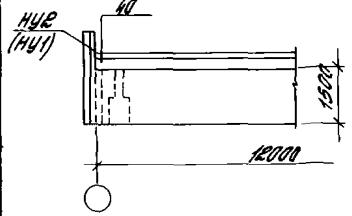
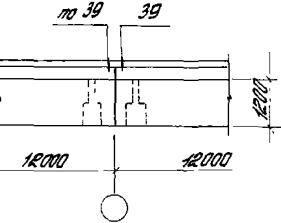
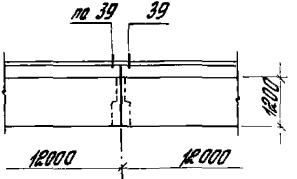
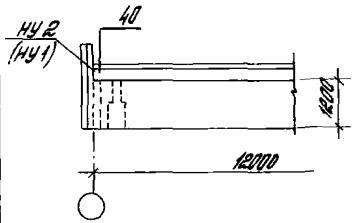
Стойка	Лист	Листов
р		1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

в углу

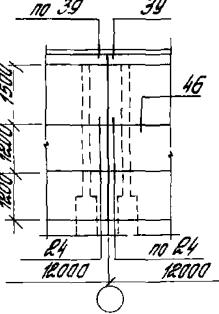
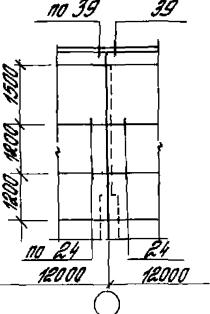
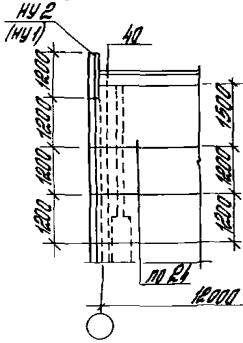
У рабочей оси

У продольного ш



Н.д. фермы по серии:
ЛК-02, 1-3, 2-3, 3-5,
1-4, 2-1-3, 3-5, 5-7,
Н.д. балки по серии:
1-162-1-16/80, фланг 0-3,
1-162-1-3/80, фланг 0-3,
1-162-1-10/80, фланг 1-2

Столбовые фермы по серии
1-162-1-10/80, фланг 1
 $H_f = 3300$

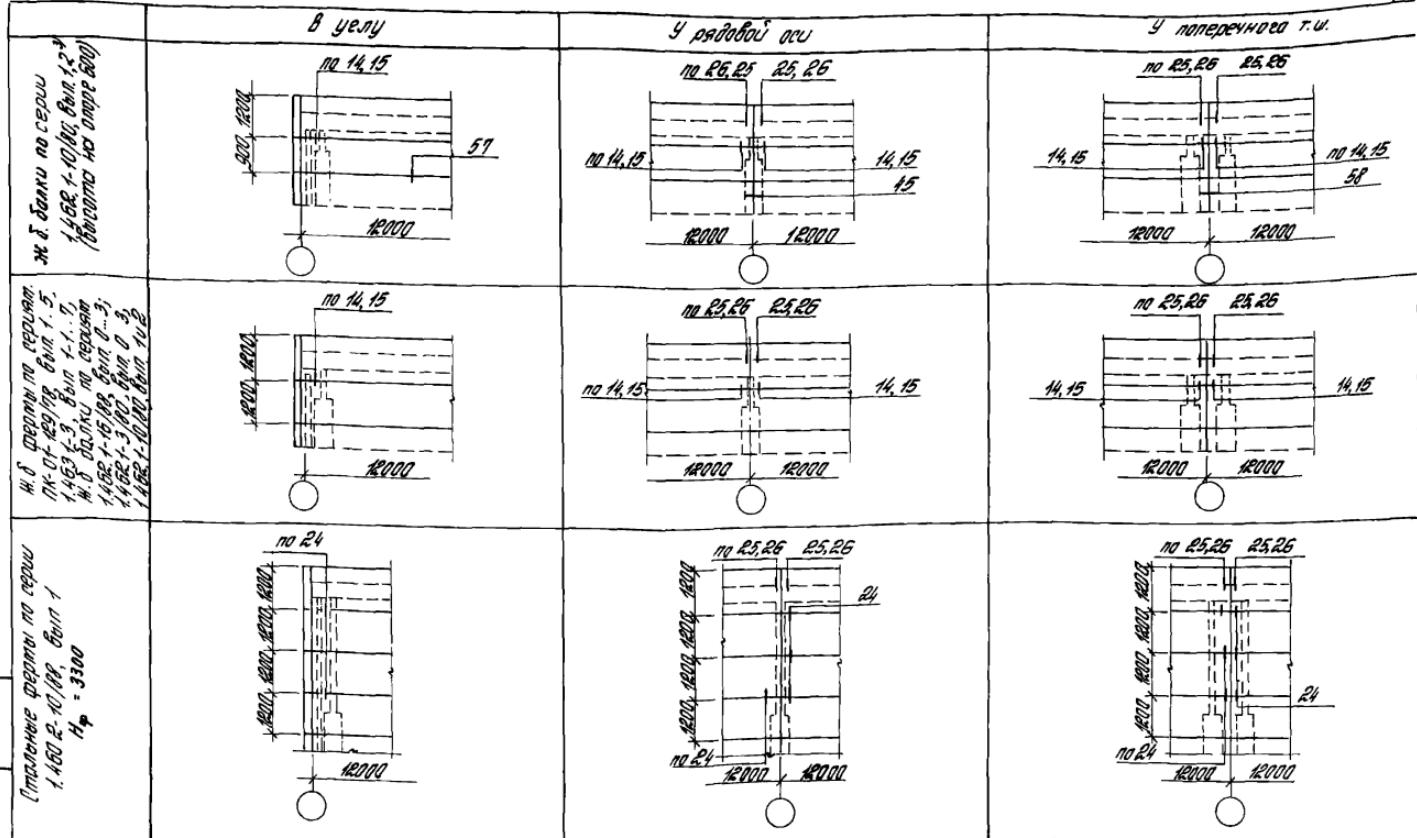


- 1) Узлы приведены в выпуске 3.
- 2) Нар. высота фермы
- 3) В скобках указаны марки угловых насыпок для противоположных углов листов.
- 4) Установка балок по серии 1462-1-10/80 с шагом 12 м допускается в пределах их несущей способности и обеспечения площадью спиронии плюс покрытия линии 12 м.

Задача	Фамилия	Имя
1	Лихановский	Михаил
2	Ребров	Людвиг
3	Лихановский	Михаил
4	Ребров	Людвиг
5	Кузнецова	Татьяна

1432-1-22 О-11

Схемы расположения узлов крепления донесов противоположных планов в пределах стропильных конструкций при наружном откосе бетон
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ



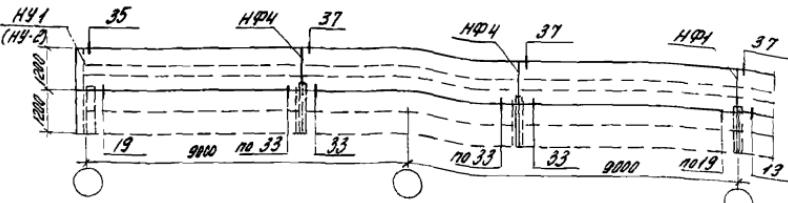
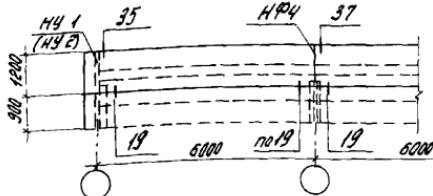
- 1) узлы приведены в вспуске 3
- 2) №р. фрагмента, форма
- 3) установка балок с шагом 18 м допускается в пределах их несущей способности и обеспечения площади опирания плит покрытия длиной 18 м

1.432.1-22.0-12

Схемы расположения узлов крепления при частичной подработке стен в пределах несущих конструкций покрытия при внутренней обивке плит	Узлы	Лист	Матоб
1	1	1	1

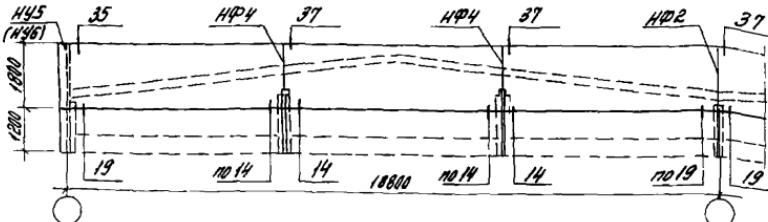
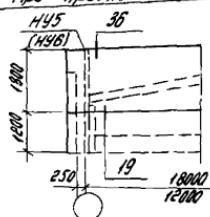
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Железобетонные балки по серии 1.462.1-10/80

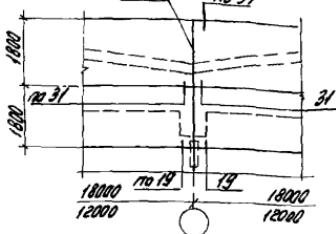


Железобетонные двускатные балки пролетом 18м
по сериям 1.462.1-3/80 и 1.462.1-10/88

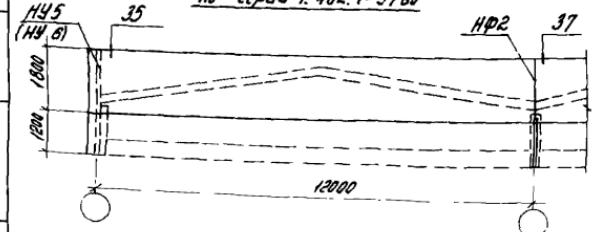
При привязке "250"



110 осн среднего радиуса
при подстропильном ферменном
ис. 2 по 37



Железобетонные двускатные балки пролетом 12м
по серии 1.462.1-3/80



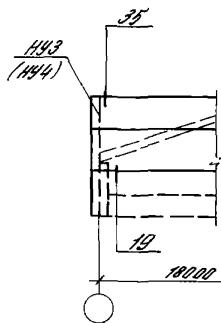
1. Узлы приведены в Волпуске 3
2. В скобках указаны марки условных наименований для противоположного угла здания.
3. Панели длиной 6м принимаются по серии 1.030.4-1.

1.432.1-22.0-13		
Закладк. Исполнит. ГНН Ред. инж.	Специалист Рабо- тель Констру.	Строит. Рабо- тель Констру.
Схемы расположения узлов крепления панелей торцевых стен в пределах вылета эк.в стропильных балок	Строит. Р	Листов 1

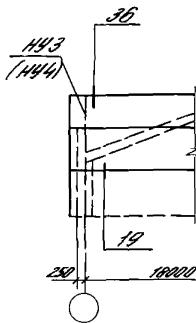
ЦНИИПРОМЗДАЧНИЦ

23909-01 49

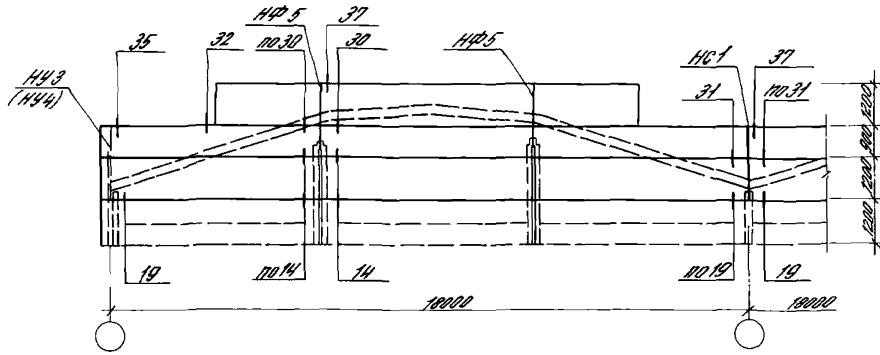
При наружном
отводе воды
и привалке 0+



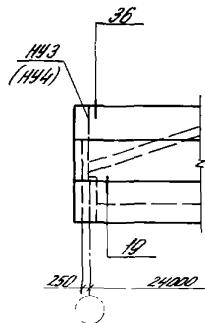
При привалке
"250"



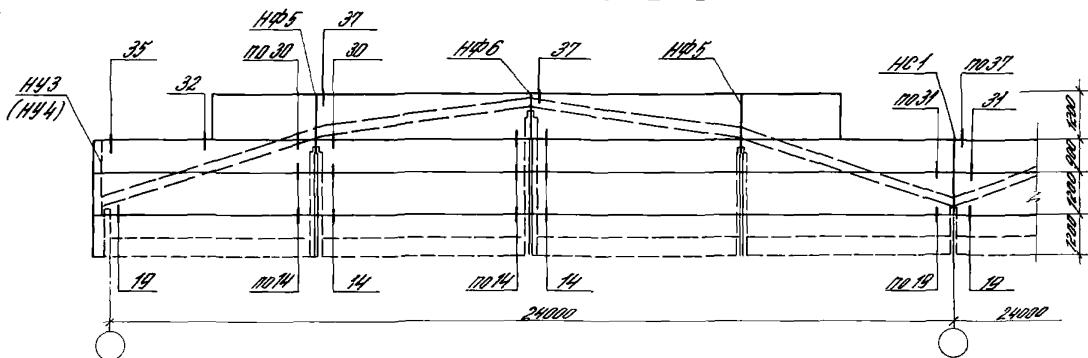
Формы профилей 184



При наружном отводе
воды и привалке 250



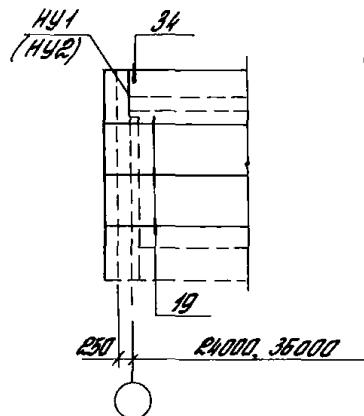
Формы профилей 244



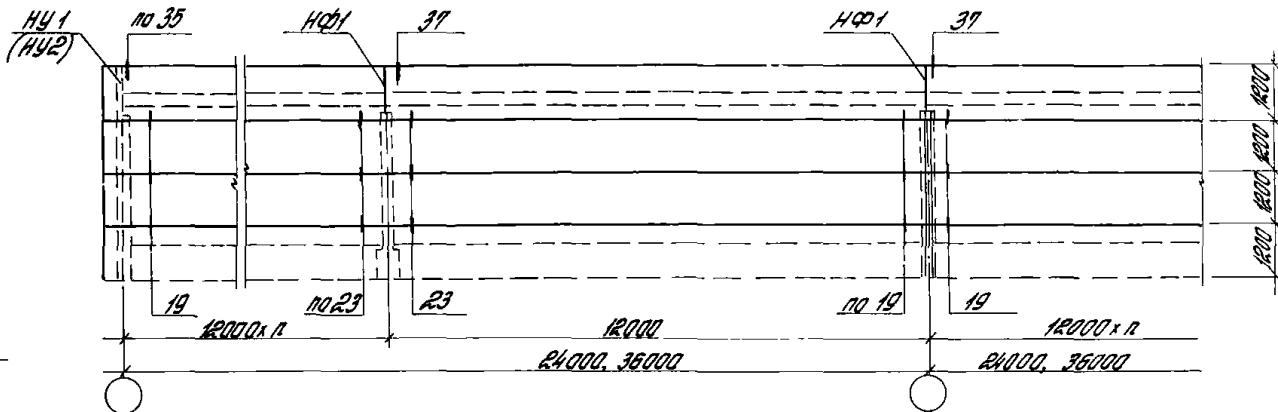
1. Чертежи приведены в выпущене 3 настоличной серии.
2. В скобках указаны марки угловых накладок
для приводимаемых чертежей листов
3. Панели одинаковой величины принимать по
серии 1030 т.1. Болт 1-1

1.432.1-220-14			
Схемы расположения узлов	Станд.	Лист	Листов
Зад. № 1030 Сталь обыкн.	1		
Исполн. № 1030 Сталь обыкн.			
Гл. ин. № 1030 Сталь обыкн.			
Разм. ин. № 1030 Сталь обыкн.			
ЦНИИПРОМДОЛГИИ			

При привязке „250”



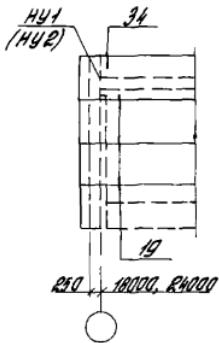
Фермы пролетом 24 и 36 м



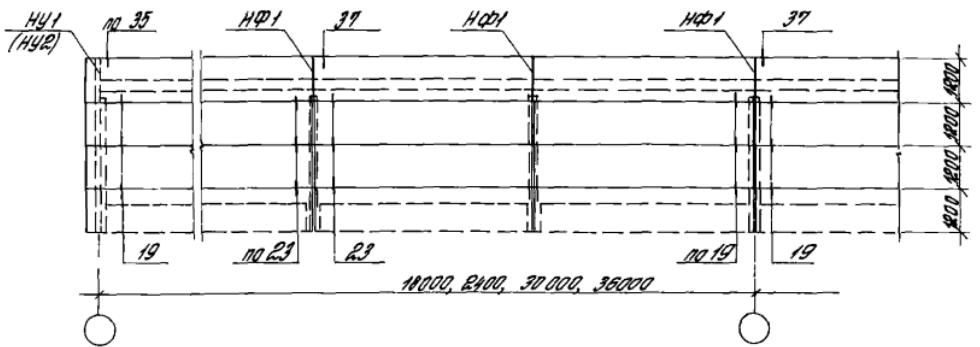
1. Узлы, приобретены в выпускe 3 настоящей серии
р. в оканках указана марки угловых насторок
для противоположных углов зония.

				1432-1-22.0-15
Завод	Стильянский	Цех		Схемы расположения изгибов крепления панелей торцевых стен в пределах высоты ферм серии 14БД. 2-10/88
Накатка	Реба	Лист		(вариант решения стенд из панелей один 12м)
Слишко	Реба	Лист		
Ведущий	Кизнелов	Лист		ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

При приблизке 250°



Фермы пролетом 18, 24, 30 и 36 м



- Узлы приведены в выпуске 3 настоящей серии.
- В скобках указаны таржи угловой насадок для противовоздушных углов затяжки.
- Панели длиной 6м принимаются по серии 1.030 т-1, вып. т-1.

		1432-1-22.0-16	
Схема расположения узлов	Страница	Лист	Листов
кременчугского	р		
И конца ребра	1		
у членка ребра	сталь		
ребра			
из панелей длиной 6м			

Зуб от сплавленный
И конца ребра
у членка ребра
ребра

Схема расположения узлов
кременчугского
в пределах выпуска ферм серии
1.030-2-10.89
(вариант решения, отмен
из панелей длиной 6м)

Страница
Лист
Листов

ЦНИИПОМЗДАНИЙ

	У поперечного т.ш со вставкой	У продольного т.ш со вставкой	При сопряжении блоктина-переносных пролетов
Н.б. фермы по серии 1482.1-3/60 болт. 0.1.2.2 Н.б. фермы по серийм: 1482.1-3/60 и 1482.1-3/60			
Мостовые фермы по серии 1482.1-3/60 болт. 1 $H_f = 3300$			

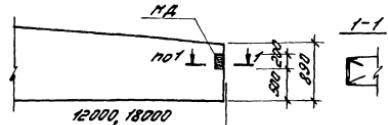
1. "б" - толщина стенновой панели
2. Н.бр - высота фермы
3. Узлы приведены в выпуске 3
4. Значение "с" см. докум. 1482.1-22.0-10.

Чертежи Челябинский Институт Рельса ЧИР Рельса Фирма Красногорского Металлургического завода	Чертежи Челябинский Институт Рельса ЧИР Рельса Фирма Красногорского Металлургического завода

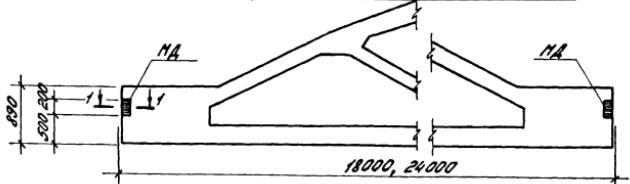
1482.1-22.0-19

Схемы расположения изгибов крепления панелей в местах сопряжения с вставками в пределах высоты стропильной конструкции
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ
струйкаш

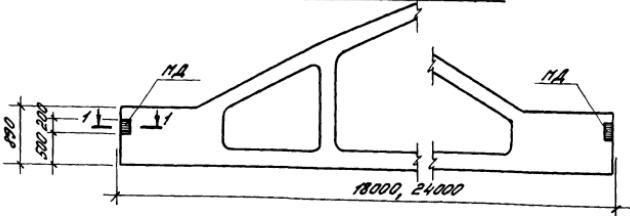
Балки по серии 1.462.1-3/80



Фермы по серии ПК-01-129/78



Фермы по серии 1.463.1-3/87



Балки по серии 1.462.1-10/80

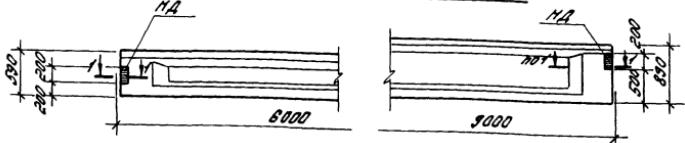
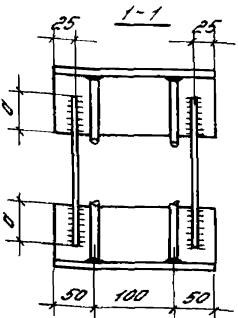
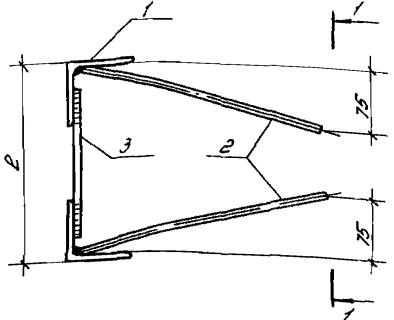


Таблица для подбора дополнительных заслонок изоляции

Тип конструкции	Пролет, м	Ширина полосы, мм	Наряд заслонка изоляции	Кол.
Балки по серии 1.462.1-10/80	6	200	МД1	2
	9	220	МД2	2
Балки по серии 1.462.1-3/80	12	200	МД1	2
	18	200	МД1	2
Фермы по серии 1.463.1-3/87	240	МД3	2	
	280	МД5	2	
Фермы по серии ПК-01-129/78	18	240	МД3	2
	24	280	МД5	2
Фермы по серии ПК-01-129/78	240	МД3	2	
	280	МД5	2	
Фермы по серии ПК-01-129/78	200	МД1	2	
	250	МД4	2	
Фермы по серии ПК-01-129/78	300	МД6	2	
	250	МД4	2	
Фермы по серии ПК-01-129/78	300	МД6	2	
	350	МД7	2	

1.432.1-22.0-18

Зак. отп. Ошмянский Р/н	Схемы расположения дополнительных заслонок изоляции в стропильных конструкциях	Стандарт листов
И. Кондр. Ребко Уральск ГИИ Ребко Уральск Белшина Брестчанка Бел.		Р 1



Марка	l, мм	D, мм	Масса, кг
ПД1	200		2,9
ПД2	220	40	3,0
ПД3	240		3,0
ПД4	250		4,46
ПД5	280	50	4,48
ПД6	300		4,50
ПД7	350		4,50

- Сборку стяжек с уголком в тело выполняют под слой флюса, ГОСТ 14098-85
- Сборку производить электродами типа Э42 ГОСТ 9467-75.

Поз.	Наименование	Код по зокладное изделие	Масса кг,							
			ПД1	ПД2	ПД3	ПД4	ПД5	ПД6	ПД7	кг
1	Уголок 80x50х6, ГОСТ 8510-86 0823Н12, ГОСТ 380-71А									
	$l = 200$	2	2	2	2	2	2	2	2	1,18
2	Стяжка ф8АШ, ГОСТ 5781-82									
	$l = 320$	4	4	4	4	4	4	4	4	0,13
3	Стяжка ф6АШ, ГОСТ 5781-82									
	$l = 170$	2								0,03
	$l = 190$		2							0,04
	$l = 210$			2						0,04
	$l = 200$				2					0,04
	$l = 230$					2				0,04
	$l = 250$						2			0,05
	$l = 300$							2		0,06
									2	0,06

1.4321-220-19

Изобретатель	Смирновский Юрий	Изменение зокладное дополнительное	Составил	Лист	Листов
Иванович	Ребко		П	1	
Изобретатель	Смирновский Юрий				
Иванович	Ребко				
Зав. инв. Смирнова Юрий					

ЧНИИПРОМЗДАНИЙ

23909-01 55