

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ
И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1.241-1

**ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЙ
ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ МНОГОПУСТОТНЫЕ**

Выпуск 5

Легкобетонные, предварительно напряженные панели длиной 1198 см,
шириной 99 и 149 см, армированные стержнями из стали класса А-IV
Метод натяжения - электротермический

РАЗРАБОТАНЫ:
ЦНИИЭП учебных зданий
совместно с НИИЖБ Госстроя СССР

УТВЕРЖДЕНЫ И ВВЕДЕНЫ В ДЕЙСТВИЕ
ГОСУДАРСТВЕННЫМ КОМИТЕТОМ ПО
ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ И
АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР
с 1 мая 1974 г.
ПРИКАЗ № 27 от 20/II-1974 г.

Апрт	Стр.
СОДЕРЖАНИЕ	
ПРОЕКЦИОННАЯ ЗАПУСКА	2
НОМЕНКЛАТУРА	3-5
ВЕДУЩИЙ ПРЕДВАРИТЕЛЬНЫХ НАПРЯЖЕНИЙ В АРМАТУРЕ	6
ИТЕРИ ПРЕДВАРИТЕЛЬНОГО НАПРЯЖЕНИЯ	7
ПАНЕЛЬ ПК 4.5 - 120.10. ОПЛАУБОЧНЫЙ ЧЕРТЕЖ АРМИРОВАНИЕ	8
ПАНЕЛЬ ПК 6 - 120.10. ОПЛАУБОЧНЫЙ ЧЕРТЕЖ АРМИРОВАНИЕ	9
ПАНЕЛЬ ПК 8 - 120.10. ОПЛАУБОЧНЫЙ ЧЕРТЕЖ АРМИРОВАНИЕ	10
ПАНЕЛЬ ПК 4.5 - 120.15. ОПЛАУБОЧНЫЙ ЧЕРТЕЖ АРМИРОВАНИЕ	11
ПАНЕЛЬ ПК 6 - 120.15. ОПЛАУБОЧНЫЙ ЧЕРТЕЖ АРМИРОВАНИЕ	12
ПАНЕЛЬ ПК 8 - 120.15. ОПЛАУБОЧНЫЙ ЧЕРТЕЖ АРМИРОВАНИЕ	13
ВЕТКИ 045 - 048.	14
ВЕТКИ 049, 050	15
КАРКАС К20, МОНТАЖНЫЕ ДЕТАЛИ П6, П7, СПИРАЛЬ СП-1	16
ОПЛАУБОЧНЫЕ СЕЧЕНИЯ ПАНЕЛЕЙ. ДЕТАЛЬ 1	17
ДЕТАЛИ РАСПОЛОЖЕНИЯ АРМАТУРЫ В КРАЙНИХ И СРЕДНИХ РБРАХ ПАНЕЛЕЙ. ДЕТАЛЬ УСТАНОВКИ ПЕТАЖ	18
ПАНЕЛИ С УСИЛЕННЫМИ ТОРЦАМИ. ДЕТАЛЬ ЗАДЕЛКИ ТОРЦОВ ПАНЕЛЕЙ. 14	19
ДАНИЕ ДЛЯ ИСПЫТАНИЙ МНОГОУСТОЙЧИВЫХ ПАНЕЛЕЙ ПО ПРОЧНОСТИ. 15	20
ДАНИЕ ДЛЯ ИСПЫТАНИЙ МНОГОУСТОЙЧИВЫХ ПАНЕЛЕЙ ПО ТРЕЩИНОСТОЙКОСТИ И ЖЕСТКОСТИ. 16.	21
ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЙ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ МНОГОУСТОЙЧИВЫЕ	

Итого
 1974г.
 5
 12226 3

Рабочие чертежи железобетонных многослойных предварительно напряженных панелей перекрытия длиной 190 см, шириной 99 и 145 см разработаны на основании задания, утвержденного Государственным комитетом по гражданскому строительству и архитектуре при Госстрое СССР 9 марта 1973 г. и предназначены для изготовления предварительно напряженного железобетона. Панели перекрытия следует применять при проектировании и строительстве в обычных условиях общественных зданий с неагрессивной средой.

Предел огнестойкости панелей перекрытий и стеновые стеновые панели, в котором могут применяться данные панели, определены расчетом согласно требованиям главы СНиП II-В-70 (п. 23), приложение 67 и п. 2.3) и приведены в таблице:

Марка панелей	Предел огнестойкости, час.	Предел огнестойкости здания
ПК 4.5 - 420.15	1.17	I - V
ПК 4.5 - 420.10	1.22	
ПК 6 - 420.10, ПК 6 - 420.15	1.26	
ПК 8 - 420.10, ПК 8 - 420.15	1.3	

Железобетонные многослойные панели имеют показатели звукоизоляции от бокового шума $E_w = -2$ дБ, от ударного шума $E_u = -15$ дБ. Требуемая для различных помещений звукоизолирующая перегородка (См. СНиП II-А-2-76) должна быть обеспечена за счет соответствующей конструкции пола.

Панели запроектированы на три равномерно распределенные нагрузки, регламентированные СН 382-67. Состав нагрузок без учета собственного веса, принятых при расчете панелей, приведен в таблице:

Вид нагрузки	Без учета нагрузок ПК 4.5 - ПК 6	Для панелей ПК 8 - ПК 8
Раветная	450	800
Нормативная	360	670
Действующая часть нормативной нагрузки	240	520

Собственный вес панелей: нормативный - 335 кг/м², расчетный - 370 кг/м². Каждая панель перекрытия в зависимости от ее размеров и величины приложенной нагрузки присвоены марки, состоящие из букв ПК - панель с круглыми пустотами, белачины расчетной нагрузки (округленно в сотых кг/м²) и размеров по длине и ширине (округленно в см). Пример маркировки многослойной панели при расчетной нагрузке 800 кг/м², длиной 1900 мм, шириной 4490 мм: ПК 8-190-15.

Марки панелей представляют в спецификациях проектов, в заказах, заводам - изготовителям и на готовых изделиях. Внесение изменений в обозначение марок не допускается.

Расчет панелей произведен в соответствии с главой СНиП II-В-70 с учетом требований, рекомендаций по проектированию конструкций из легких бетонов, ГОСТ 8829-66 и ГОСТ 9564-66 3-ей категории трещиностойкости.

Расчет панелей по прочности при эксплуатации, монтаже и транспортировке, а также расчет по раскрытию трещин и по деформациям произведен с учетом установившейся влажности легкого бетона 5% и веса арматуры, что соответствует объемному весу 1990 кг/м³.

Панели изготовлять из плотного легкого бетона объемным весом в сухом состоянии 1800 кг/м³, удовлетворяющего требованиям ГОСТ 14050-64 и приготовленного на искусственном крупном пористом заполнителе (керамзите, аглопорите или шлаковой лемезе) собственным массовым весом более 700 кг/м³, при крупности фракции не более 40 мм.

В качестве мелкого заполнителя принять кварцевый песок. Начальный модуль упругости легкого бетона принять не ниже 19000 × 10³ = 247000 кг/см². Допускается применение легкого бетона с меньшим объемным весом при сохранении марки бетона и начального модуля упругости бетона. При применении других видов легкого бетона разрешается только при согласовании с лабораторией легких бетонов и конструкций НИИЖЕ Госстроя СССР и ЦНИИП учебных зданий Госгражданстроя.

Панели изготовлять из легкого бетона проектной марки по прочности на сжатие 350 кг/см². Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска натяжения должна быть не менее 245 кг/см². Завалат-изготовитель должен гарантировать получение 100% прочности бетона к 28-дневному возрасту.

Т.К. 1974г.

ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ МНОГОСЛОЙНЫЕ

ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

Средняя	1.241-1
Возраст	5
Пл	4

12326

ИЛИДИ
 ЧЕБЫХ ЗАНИИ
 МОСКВА
 НА ОТДЕЛ
 ПАСЕЧНО-ТА
 ШАРОВА
 КАПИКИНА

В нижней зоне панели, в середине пролета, поставлена средняя сетка, служащая для распределения возможной осевой нагрузки местной монтажной или эксплуатационной нагрузки в поперечном направлении.

Сетки и каркасы выполняются из стальной низкоуглеродистой холоднокатаной проволоки класса В-I (ГОСТ 6727-53).

Сборку и сварку сеток и каркасов производить с соблюдением прочности в соответствии с требованиями ГОСТ 19092-64.

Арматурные изделия запроектированы из угловой и угольной стали на многоэлектронных машинах заводов железобетонных конструкций.

Подвесные петли выполнять из стали класса А-I (ГОСТ 5781-61) марки ВСт3пс2 и ВСт3пс2 (ГОСТ 380-74) в случае монтажа панелей при температуре -40°С и ниже запрещается применять стал марки ВСт3пс2.

Условные обозначения арматурных сталей в рабочих чертежах принято по главе VIII I-В.4-62.

Панель запроектирована с одним закрытым торцом, заданным в заводских условиях в процессе формирования. Применение панелей без задельки открытого торца допускается в тех случаях, когда направление от расчетной нагрузки в стенах на уровне верхней обвязки панели не превышает док/см². При больших нагрузках торцы должны быть усилены заводских укреповых заделкой отверстий бетонными вкладышами. Заделка вкладышей выполняется непосредственно после изготовления панелей, до образования панелей, при этом должно быть обеспечено полное прилегание вкладышей. Панель усиленными торцами имеют аналогичную маркировку.

Добавлением маркировки, например, ПК-70/50, а также заделкой торцов панелей и увеличению расчетных нагрузок, допускается на торцах, при этом в соответствии с требованиями стандарта на железобетонных работ цинковой жидкой (заключенные от 7-ХП-65/1), а также в пункте 14.

Подвес панелей при транспортировке и монтаже осуществляется с помощью специальных траверсов только за 40 см.

Глубина опирания панелей должна быть не менее 120 мм.

При производстве работ в зимнее время и в других случаях, когда по условиям возведения зданий не может быть обеспечено своевременное приращение прочности бетона, поставщик обязан поставлять панели с прочностью бетона не ниже 100% проектной.

Армирование панелей принято арматурной сталью класса А-IV марки 80С (ГОСТ 5781-61х), $R_w = 5100 \text{ кг/см}^2$.

Коэффициент условий работы γ_w принят равным единице.

Арматурные стали применять с учетом требований СН 390-69.

Стержни преднапряженной арматуры класса А-IV марки 80С изготавливать на всю длину элемента без сварных стыков.

Предварительное напряжение арматуры осуществлять электротермическим натяжением стержней до твердения бетона в передаче усилий на опоры формы. Изготовление панелей предусматривается по поточной или конвейерной технологиям.

Максимальное значение начального предварительного напряжения в арматуре принято равным $R_w - \Delta \sigma$, где σ - допустимое предельное превышение величины предварительного напряжения.

Максимальная температура электронного нагрева не должна превышать 300°С.

На листе 2 приведены варианты вращающихся стержней предварительного напряжения в арматуре и величину потерь предварительного напряжения.

На рабочих чертежах наряду со значением предварительного напряжения в арматуре (σ) приведена величина предварительного напряжения в арматуре перед бетонированием. Напрягаемая арматура на планах условно не показана.

Длина натягиваемых стержней на чертежах показана равной длине панелей без учета длины выносов для захватов. Длину захватов к натягиваемым стержням следует определять с учетом захватных приспособлений, применяемых на заводах.

Концы напрягаемой арматуры должны быть защищены слоем раствора не менее 5 мм.

На опорных участках панелей установлены опорные сетки: нижние - для восприятия местных напряжений в зоне закиривания предварительного напряжения стержней, верхние - для восприятия усилий частичного защемления.

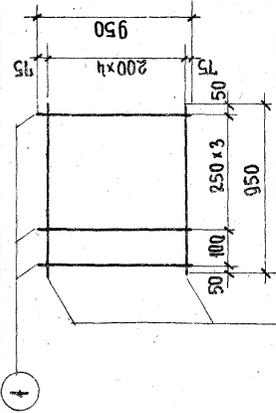
Панели перекрестные железобетонные.

Т.К.	ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЕСТНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ
1974г.	ПОСОНТЕНЬБАЯ ЗАПИСКА
	ПЕРИОД 1974-1
	Лист 5 из 12

1974

МАРКА ПАНЕЛИ	ПРЕДВАРИТЕЛЬНОЕ НАПРЯЖЕНИЕ В АРМАТУРЕ, УЧИТЫВАЕМОЕ ПРИ НАЗНАЧЕНИИ ЛАДНЫ ЗАГОТОВКИ СТЕРЖНЯ, σ_0 , кг/см ²	ДОПУСТИМОЕ ПРЕВЫШЕНИЕ ВЕЛИЧИНЫ ПРЕДВАРИТЕЛЬНОГО НАПРЯЖЕНИЯ $\Delta\sigma_0$, кг/см ²	ПОТЕРИ НАПРЯЖЕНИЯ ДО ОБЖАТИЯ БЕТОНА, кг/см ²			ПРЕДВАРИТЕЛЬНОЕ НАПРЯЖЕНИЕ В АРМАТУРЕ ПЕРЕА БЕТОНИРОВАНИЕМ, кг/см ²	ПОТЕРИ ПРЕДВАРИТЕЛЬНОГО НАПРЯЖЕНИЯ ПОСЛЕ ОБЖАТИЯ БЕТОНА, кг/см ²	
			РЕЛАКСАЦИЯ НАПРЯЖЕНИЙ СТАЛИ	ДЕФОРМАЦИЯ АНКЕРОВ	ДЕФОРМАЦИЯ ФОРМ		УСАДКА БЕТОНА	ПОЛЗУЧЕСТЬ БЕТОНА
ПК 4,5-120.10	5370	630	160	330	300	450	265	
ПК 6 - 120.10	5370	630	160	330	300	450	475	
ПК 8 - 120.10	5370	630	160	330	300	450	815	
ПК 4,5-120.15	5370	630	160	330	300	450	275	
ПК 6 - 120.15	5370	630	160	330	300	450	475	
ПК 8 - 120.15	5370	630	160	330	300	450	810	

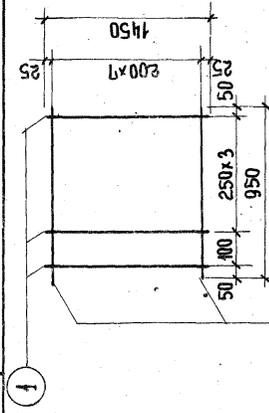
ТК	ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЙ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ МНОГОПУСТОТЫЕ		СЕРИЯ 1.041-1
1974г.	ВЕЛИЧИНЫ ПРЕДВАРИТЕЛЬНЫХ НАПРЯЖЕНИЙ В АРМАТУРЕ И ПОТЕРИ ПРЕДВАРИТЕЛЬНОГО НАПРЯЖЕНИЯ		ВЫПОСК ЛИСТ 5/2
			12226 8



СПЕЦИФИКАЦИЯ СТАЛИ НА ЭЛЕМЕНТ			
№ ПОЗ.	Сечение	КОЛ. ДЛИНА	
		ПОЗИЦИИ НА ЭЛЕМ. М	НА ЭЛЕМЕНТ ЭЛЕМЕНТА
1	4B1	5	950
2	4B1	5	950

СЕТКА С47

Серия 1.244-1
Выпуск 5

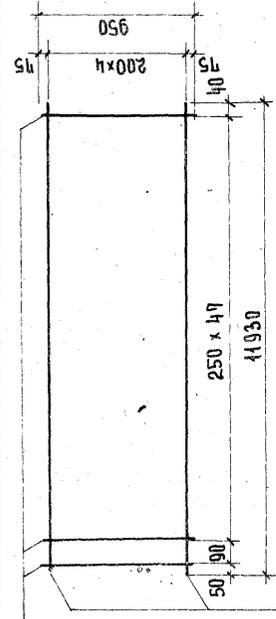


СПЕЦИФИКАЦИЯ СТАЛИ НА ЭЛЕМЕНТ			
№ ПОЗ.	Сечение	КОЛ. ДЛИНА	
		ПОЗИЦИИ НА ЭЛЕМ. М	НА ЭЛЕМЕНТ ЭЛЕМЕНТА
1	4B1	5	1450
2	4B1	8	950

СЕТКА С48

Серия 1.244-1
Выпуск 5

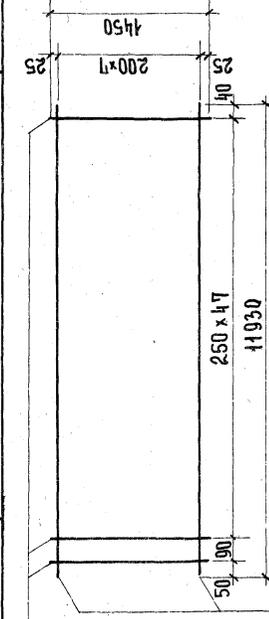
ГОСТ 8478-66
200/250/4/4
1400 x 750



СПЕЦИФИКАЦИЯ СТАЛИ НА ЭЛЕМЕНТ			
№ ПОЗ.	Сечение	КОЛ. ДЛИНА	
		ПОЗИЦИИ НА ЭЛЕМ. М	НА ЭЛЕМЕНТ ЭЛЕМЕНТА
1	4B1	49	950
2	4B1	5	41930

СЕТКА С45

Серия 1.244-1
Выпуск 5



СПЕЦИФИКАЦИЯ СТАЛИ НА ЭЛЕМЕНТ			
№ ПОЗ.	Сечение	КОЛ. ДЛИНА	
		ПОЗИЦИИ НА ЭЛЕМ. М	НА ЭЛЕМЕНТ ЭЛЕМЕНТА
1	4B1	49	950
2	4B1	8	41930

СЕТКА С46

Серия 1.244-1
Выпуск 5

ГОСТ 8478-66
200/250/4/4
1400 x 41750

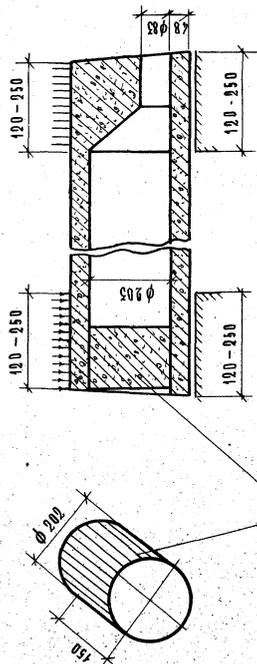
ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЙ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ МНОГОПУСТОТЫЕ

СЕТКИ С45 ÷ С48

Серия 1.244-1
Выпуск 5
18826 15

УЧЕБНЫХ ЗАДАНИЙ
г. Москва
ИПК Р.П.И.И.
ТЕХНИК
НАЧ. Ц.А.С.А.
Д. П. П. К. О. В.
Э. В. А. Х. О. В. А.
Н. К. А. Р. Я. К. И. Н.
Н. Ю. Х. И. Н. А.
А. Д. В. У. А. К. О. В. А.
1974г

ДЕТАЛЬ ЗАДЕЛКИ ТОРЦОВ ПАНЕЛЕЙ



ВКЛАДЫШ БЕТОННЫЙ
ОБЕШЕФОРМОВАННЫЙ
И ОТВЕРСТИЕВАННЫЙ.

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Панели, обозначенные марками с индексом „О“, отличаются от основных панелей / без индекса / только увеличен открытым торцом бетонными вкладышами.
2. Расчетные нагрузки на опорные концы /исходя из призмочной прочности бетона марки 350/ приняты:
при газобетне опирания: 42 см — 50 кг/см²
25 см — 35 кг/см²
3. При промежуточных значенных нагрузках опирания панелей величини расчетных нагрузок принимают равными расчетным, умноженным на коэффициент по ГОСТ 8829-66.
4. Заделку вкладышей в торцы выполнять непосредственно после изготовления панелей до пропаривания панелей, обеспечивая плотное примыкание вкладышей.
5. Закрытые торцы панелей, образующиеся при формировании с выходными отверстиями малото диаметра, укладывать на стену с боковой нагрузкой.

МАРКА ПАНЕЛИ	ХАРАКТЕРИСТИКА ИЗДЕЛИЯ			РАСЧЕТНОЕ НАГРУЗКА, КГ		
	ВЕС, КГ	ПЛОЩАДЬ ПЕРЕКРЕСТКА, КМ ²	ВЕС, КГ			
ПК 4,5-120.10.0	3930	1,974	16,92	168,79	19,95	82,47
ПК 6-120.10.0	3930	1,974	16,92	205,92	17,65	104,92
ПК 8-120.10.0	3930	1,974	16,92	274,56	29,54	154,09
ПК 4,5-120.15.0	6000	3,016	17,09	242,63	19,87	94,40
ПК 6-120.15.0	6000	3,016	17,09	305,68	17,92	101,35
ПК 8-120.15.0	6000	3,016	17,09	403,15	22,96	130,33

Т.К.

1974г

ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЙ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ МНОГОПЛОСКОСТНЫЕ.

ПАНЕЛИ С УСИЛЕННЫМИ ТОРЦАМИ. ДЕТАЛЬ ЗАДЕЛКИ ТОРЦОВ ПАНЕЛЕЙ.

ЛЕТЧА

1.244-1

ВЫПЕЧАТ

5

14

12226 20

Схема опирания и загрузки при испытании



При проведении испытаний следует руководствоваться указаниями ГОСТ 8829-66

Марки панелей	Площадь загрузки при испытании, см ²	Проверка прочности					
		Вид разрушения и величина коэффициента σ					
		Текучесть продольной арматуры или разрыв продольной арматуры или раздробление бетона с текучестью продольной арматуры С-1,4*	или арматуры одновременно зоны арматуры С-1,4*	Разрыв продольной арматуры или раздробление бетона по косым трещинам до достижения текучести продольной арматуры или выдергивание арматуры из бетона	Величина разрушающей нагрузки, кг/м ²	При которой разрушаются образцы / п. 2.3.2. ГОСТ /	При которой разрушаются образцы / п. 2.3.2. ГОСТ /
ПК 4,5-120.10	1182 x 96	815	< 815, но \geq 695	1310	915	< 915, но \geq 830	При которой разрушаются образцы / п. 2.3.2. ГОСТ /
ПК 6-120.10	1182 x 96	1025	< 1025, но \geq 890	1555	1220	< 1220, но \geq 1040	При которой разрушаются образцы / п. 2.3.2. ГОСТ /
ПК 8-120.10	1182 x 96	1305	< 1305, но \geq 1140	1870	1535	< 1535, но \geq 1305	При которой разрушаются образцы / п. 2.3.2. ГОСТ /
ПК 4,5-120.15	1182 x 146	815	< 815, но \geq 694	1310	915	< 915, но \geq 830	При которой разрушаются образцы / п. 2.3.2. ГОСТ /
ПК 6-120.15	1182 x 146	1025	< 1025, но \geq 870	1555	1220	< 1220, но \geq 1040	При которой разрушаются образцы / п. 2.3.2. ГОСТ /
ПК 8-120.15	1182 x 146	1305	< 1305, но \geq 1140	1870	1535	< 1535, но \geq 1305	При которой разрушаются образцы / п. 2.3.2. ГОСТ /

* Текучесть продольной арматуры характеризуется прогибом изделия на величину, превышающую 1/50 длины пролета / п. 3.2.1 а ГОСТ /.

Раздробление бетона одновременно с текучестью продольной арматуры характеризуется прогибом в 1,5 и более раза, превышающим прогиб от контрольной нагрузки по проверке жесткости и одновременно раскрытием трещин, нормальных к оси элемента на величину, превышающую 1 мм / п. 3.2.1. в ГОСТ /.

Величину 1 мм и более / п. 3.2.1 б ГОСТ /.

** Раздробление бетона от сжатия до достижения в растянутой арматуре предела текучести характеризуется прогибом изделия на величину, менее чем в 1,5 раза, превышающим прогиб от контрольной нагрузки по проверке жесткости или раскрытием трещин на величину менее 1 мм / п. 3.2.1. в ГОСТ /.

МАТЕРИАЛ	Бетон	Техник	1241-1
ПР. ГРУП. ПАН.	С/П	Р. К. А. П. К. М.	5
ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЙ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ МНОГОПУСТОТНЫЕ	ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЙ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ МНОГОПУСТОТНЫХ	ДАННЫЕ ДЛЯ ИСПЫТАНИЙ	12325
1974г.	ТК	АННЫЕ ДЛЯ ИСПЫТАНИЙ	12325

МАРКА ПАНЕЛИ	ПРОВЕРКА ПО ОБРАЗОВАНИЮ ТРЕЩИН *						ПРОВЕРКА ЖЕСТКОСТИ			
	Контрольная нагрузка за вычетом собственного веса изделия (кг/м ²) для случая испытания в возрасте ** (п. 2.3.7 ГОСТ)						Контрольная ширина раскрытия трещин от нагрузки ρ_k мм (п. 2.3.8 ГОСТ)	Контрольный прогиб от нагрузки f_k мм (п. 2.3.3 ГОСТ)	Величина мм (п. 3.3.2 ГОСТ)	
	3 суток	7 суток	14 суток	28 суток	100 суток	при которой изделие признается годным			измеренного прогиба	
ПК 4,5-120-10	445	435	415	395	360	≤ 0,2	22,5	≤ 21,0	> 21,0, но ≤ 29,3	
ПК 6 - 120-10	650	635	600	565	500	≤ 0,2	34,3	≤ 31,6	> 31,6, но ≤ 40,7	
ПК 8 - 120-10	950	940	860	190	610	≤ 0,2	41,9	≤ 50,3	> 50,3, но ≤ 54,5	
ПК 4,5-120-15	445	435	415	395	360	≤ 0,2	22,5	≤ 21,0	> 21,0, но ≤ 29,3	
ПК 6 - 120-15	650	635	600	565	500	≤ 0,2	31,3	≤ 31,6	> 31,6, но ≤ 40,7	
ПК 8 - 120-15	950	940	860	190	610	≤ 0,2	41,9	≤ 50,3	> 50,3, но ≤ 54,5	

* Величина нагрузки (кг/м²) при появлении первой трещины, при которой изделие признается годным, должна быть больше или равна контрольной нагрузке за вычетом собственного веса изделия.

** При проведении испытания в промежуточные сроки величина нагрузки определяется по интерполяции.

*** Контрольные прогибы f_k учитываются с момента загрузки панели на испытательном стенде внешней нагрузкой.

Т К	ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЙ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ МНОГОПУСТОТНЫЕ		Серия 1.241.1
1974г.	ДАННЫЕ ДЛЯ ИСПЫТАНИЙ МНОГОПУСТОТНЫХ ПАНЕЛЕЙ ПО ТРЕЩИНОСТОЙКОСТИ И ЖЕСТКОСТИ		Лист 3
			Лист 16

12326

422