ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

ИИ-04

СБОРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ЗДАНИЙ КАРКАСНОЙ КОНСТРУКЦИИ

Серия ИИ-04-4

ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЙ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ

Выпуск 20

Панели многопустотные и ребристые длиной 276 см, армированные сварными сетками и каркасами из стали класса А-III

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

gost.e-ecolog.ru

12527

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

ИИ-04

СБОРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ЗДАНИЙ КАРКАСНОЙ КОНСТРУКЦИИ

Серия ИИ-04-4

ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЙ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ

Выпуск 20

Панели многопустотные и ребристые длиной 276 см, армированные сварными сетками и каркасами из стали класса А-III

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

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 ОКТЯБРЯ 1973 г.
ПРИКАЗ №173 ОТ 13 АВГУСТА 1973 г.

12527

Содержание

	Лист	Стр
Пояснительная записка.	С1 П1,П2	2 3,4
Номенклатура	1	5
Панель ПК 8-28.15 Опалубочный чертеж Армирование	2	6
Панель ПК 12.5-28.15 Опалубочный чертеж Армирование	3	7
Панель ПК 8-28.12 Опалубочный чертеж Армирование	4	8
Панель ПК 12.5-28.12 Опалубочный чертеж Армирование	5	9
Панель ПК 8-28.15с Опалубочный чертеж Армирование	6	10
Панель ПК 12.5-28.15с Опалубочный чертеж Армирование	7	11
Панель ПР 8-28.15с Опалубочный чертеж Армирование	8	12
Панель ПР 12.5-28.15с Опалубочный чертеж Армирование	9	13
Панель ПК 8-28.15п Опалубочный чертеж Армирование	10	14
Панель ПК 12.5-28.15п Опалубочный чертеж Армирование	11	15
Опалубочные сечения панелей	12	16
Деталь 1. Сечение 1-1.	13	17
Узлы 1 и 2 Деталь установки петли в многопустотной панели.	14	18
Деталь расположения арматуры в среднем ребре многопустотной панели Узел 3	15	19
Сетки С22÷С25	16	20
Сетки С26÷С29	17	21
Сетки С30÷С33	18	22
Сетка С34 Каркасы К5, К9, К10	19	23
Каркасы К11-К14	20	24
Петли П3,П4. Отдельный стержень ВС2 Приложение	21	25
Данные для испытания панелей по прочности	22	26
Данные для испытания панелей по трещиностойкости и по жесткости	23	27

12527

Рабочие чертежи железобетонных многопустотных и ребристых панелей перекрытий длиной 276 см разработаны на основании заданий, утвержденных Государственным комитетом по гражданскому строительству и архитектуре при Госстрое СССР 24 февраля 1972 г и 26 февраля 1972 г

Настоящий выпуск разработан в развитие серии ИИ-04 „Сборные элементы зданий каркасной конструкции" и предназначены для изготовления предприятиями сборного железобетона и для применения при проектировании и строительстве общественных зданий с сеткой колонн 6×6, 6×4,5 и 6×3 м с навеской стеновых панелей на колонны. Панели перекрытий могут быть применены и для административно-бытовых зданий промышленных предприятий.

Панели перекрытий в соответствии с номенклатурой, представленной на листе 1, запроектированы трех типов:

1. Рядовые многопустотные панели
2. Связевые панели – многопустотные и ребристые (санитарно-технические), устанавливаемые у колонн в направлении, перпендикулярном ригелям рам каркаса. Ребристые панели применяются в местах, где требуется устройство отверстий для пропуска коммуникаций или диафрагм жёсткости.
3. Пристенные многопустотные панели, устанавливаемые вдоль наружных стен здания.

Для образования диска перекрытием в связевых и пристенных панелях предусмотрены выпуски арматуры, воспринимающие усилия растяжения, равные: в связевых панелях – по 5т каждый выпуск, в пристенных – 10т.

Для пропуска коммуникаций и диафрагм жесткости возможно устройство в днище сантехнической панели отверстий любого размера. При необходимости устройства продольного отверстия на всю длину днища максимально возможный вылет консоли в поперечном коротком направлении должен быть не более 0.4 м. При установке на сантехнической панели перегородок или стен требуется производить соответствующий контрольный расчёт. Размер отверстий и расположение их в днище панели оговариваются в конкретном проекте и указываются в заказах заводам-изготовителям

Панели запроектированы на две равномерно распределенные нагрузки, регламентированные СН 382-67.

Состав нагрузок без учета собственного веса принятых при расчете панелей, приведён в таблице.

Вид нагрузки	Величина нагрузки в кг/м² для панелей типа:	
	ПК8-, ПР8- —	ПК125-, ПР125-
Расчётная	800	1250
Нормативная	670	1050
Длительно действующая часть нормативной нагрузки	520	900

Собственный вес панелей шириной 1490 мм: расчетный – 350 кг/м²; нормативный – 320 кг/м²; панелей шириной 1190 мм: расчётный – 330 кг/м²; нормативный – 300 кг/м²

Каждой панели перекрытия в зависимости от ее размеров и величины приложенной расчётной нагрузки присвоены марки, состоящие из букв ПК – панель с круглыми пустотами или ПР – панель ребристая, величины расчетной нагрузки (округлённо в сотнях кг/м²) и размеров по длине и ширине (округлённо в дц). Пример маркировки многопустотной панели при расчётной нагрузке 800 кг/м², длиной 2760 мм, шириной 1490 мм: ПК8-28 15. В конце марки буквенный индекс „П" обозначает – панель пристенная, буквенный индекс „С" – связевая панель

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

Расчет панелей произведён в соответствии со СНиП II-В 1-62* и ГОСТ 8829-66 по 3 категории трещиностойкости.

Рядовые, связевые и пристенные многопустотные панели перекрытий армируются сварными сетками и каркасами: нижние сетки с продольными стержнями из стали класса А-III (ГОСТ 5781-61*), R_a = 3400 кг/см², поперечными стержнями из стали класса В-I (ГОСТ 6727-53*), верхние сетки и плоские каркасы из стали класса В-I.

Продольные рёбра связевой ребристой (сантехнической) панели армируются плоскими каркасами с продольными стержнями из стали класса А-III и В-I, поперечными – из стали класса В-I, поперечные ребра армируются плоскими каркасами из стали класса В-I, плита панели – сварной сеткой из стали класса В-I.

12527

Сборку и сварку сеток и плоских каркасов производить с нормированной прочностью в соответствии с требованиями ГОСТ 10922-64

Арматурные изделия запроектированы из условия изготовления их на многоэлектродных машинах заводов железобетонных конструкций

Кроме того, сварные сетки, имеющие обозначения на чертежах по ГОСТ 8478-66, запроектированы и из условия изготовления их на централизованных арматурных заводах

Подъемные петли выполнять из стали класса А-I (ГОСТ 5781-61*) марок ВМСт3сп2 и ВМСт3пс2 (ГОСТ 380-71) В случае монтажа панелей перекрытий при температуре -40°С и ниже запрещается применять для подъёмных петель сталь марки ВМСт3пс2

Условные обозначения арматурных сталей в рабочих чертежах приняты по главе СНиП I-В 4-62

Панели изготовлять из тяжёлого бетона проектной марки по прочности на сжатие 200 Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода должна быть не менее 140 кг/см². Завод-изготовитель должен гарантировать получение 100% прочности бетона к 28-дневному возрасту

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

Подъём панелей при транспортировке и монтаже должен осуществляться с помощью траверс, обеспечивающих вертикальность строп под нагрузкой, или пауков с углом наклона строп к горизонту не менее 60°.

Места опирания плит при складировании и транспортировке принимаются на расстоянии 350 мм от торцов по всей ширине панели.

Для обеспечения совместной работы смежных панелей и требования звукоизоляции перекрытия швы между панелями должны быть тщательно заполнены бетоном марки 150 или цементным раствором марки 150.

Изготовление, приемку, паспортизацию, хранение и транспортирование панелей производить в соответствии с требованиями ГОСТ 13015-67*, ГОСТ 9561-66* с учётом изменений №1 и №2 к данному ГОСТ и указаний глав СНиП I-В 5-62, I-В.5 1-62; проверку прочности, жёсткости и трещиностойкости в соответствии с ГОСТ 8829-66, монтаж в соответствии с требованиями главы СНиП III-В 3-62*

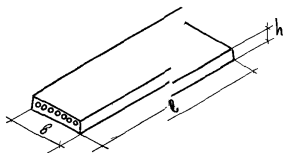
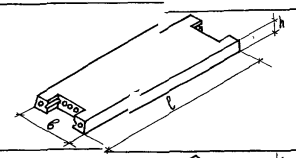
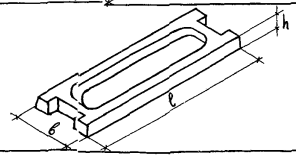
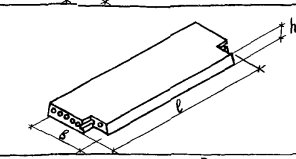
На листе 6 приложения даны указания по изготовлению многопустотных панелей перекрытий шириной 1,5 м в действующих формах для панелей шириной 1,6 м

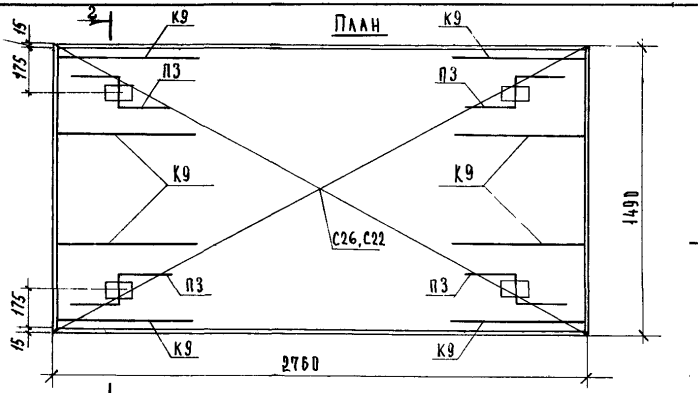
Перечень нормативных материалов

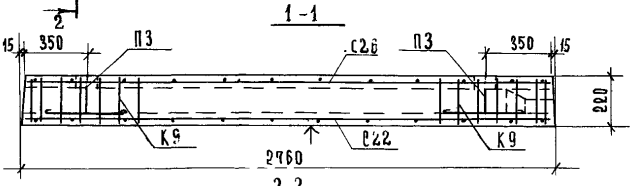
СНиП I-В 4-62	Арматурные изделия.
СНиП I-В 5-62	Железобетонные изделия для зданий
СНиП I-В 5 1-62	Железные и железобетонные конструкции. Нормы проектирования
СНиП II-В 1-62*	Бетонные и железобетонные конструкции сборные. Бетонные работы. Правила производства и приёмки монтажных работ
СНиП III-В. 3-62*	Инструкция по технологии изготовления и установке закладных деталей в сборных железобетонных конструкциях
СН 313-65	Указания по применению унифицированных нагрузок при проектировании типовых железобетонных конструкций для сборных перекрытий и покрытий зданий.
СН 382-67	Указания по применению в железобетонных конструкциях стержневой арматуры.
СН 390-69	Сталь углеродистая обыкновенного качества. Марки и общие требования
ГОСТ 380-71	Сталь горячекатаная для армирования железобетонных конструкций
ГОСТ 5781-61*	Проволока стальная низкоуглеродистая холоднотянутая для армирования железобетонных конструкций
ГОСТ 6727-53*	Изделия железобетонные сборные. Методы испытаний и оценки прочности, жесткости и трещиностойкости
ГОСТ 8829-66	Панели железобетонные многопустотные для перекрытий зданий.
ГОСТ 9561-66*	Арматура и закладные детали сварные для железобетонных конструкций. Технические требования и методы испытаний
ГОСТ 10922-64	Изделия железобетонные и бетонные. Общие технические требования.
ГОСТ 13015-67*	

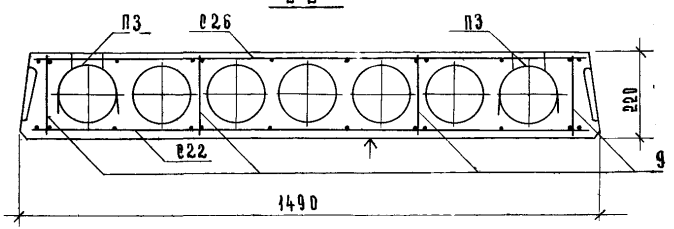
„Предел огнестойкости панелей перекрытий -1,15 часа, предназначается для применения в зданиях I-V степени огнестойкости расчет произведен в соответствии с требованиями гл. СНиП II-А.5-62 прилож. 2, поз 232 с учетом примечания в 9а п. 2.3

12327

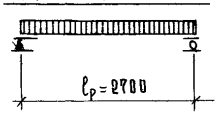
	Марка панели	Эскиз	Размеры, мм			Вес изделия т	Проектная марка бетона	Расход материалов				Лист
			ℓ	в	h			бетона м³	стали, кг			
									Всего	на 1м² панели	на 1м³ бетона	
1	ПК8-28.15		2760	1490	220	1,32	200	0,527	13,77	3,40	26,13	2
2	ПК12.5-28.15								16,35	4,04	31,02	3
3	ПК8-28.12		2760	1190	220	1,00	200	0,400	11,26	3,49	28,15	4
4	ПК12.5-28.12								14,58	4,52	36,45	5
5	ПК8-28.15с		2760	1490	220	1,28	200	0,510	22,38	5,75	43,88	6
6	ПК12.5-28.15с								24,96	6,42	48,94	7
7	ПР8-28.15с		2760	1490	220	1,19	200	0,476	29,07	7,47	61,07	8
8	ПР12.5-28.15с								36,02	9,28	75,67	9
9	ПК8-28.15п		2760	1490	220	1,29	200	0,514	21,93	5,53	42,67	10
10	ПК12.5-28.15п								4,51	6,18	47,68	11







Расчетная схема



Характеристика изделия			
Вес панели		кг	1320
Объем бетона		м³	0.527
Приведенная толщина бетона		см	13,02
Расход стали	Всего	кг	13,77
	на 1 м² панели		3,40
	на 1 м³ бетона		26,15
Проектная марка бетона		кг/см²	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода не менее			140
Нагрузки, приложен. к изделию	Расчетная	кг/м²	800
	Нормативная		670
	Норм. длит. дейст.		520
Нормат. собств. вес изделия			320
Расчетный прогиб с учетом длительного действия нормативной нагрузки		$\frac{f}{\ell_р}$	$\frac{1}{640}$

Спецификация арматурных изделий

Наименование	Марка	Кол. шт.	Общ. вес кг
Каркас	К9	8	1,44
Сетки	С22	1	7,79
	С26	1	2,06
Монтажные петли	П3	4	2,48
Всего.			13,77

Выборка стали на изделие

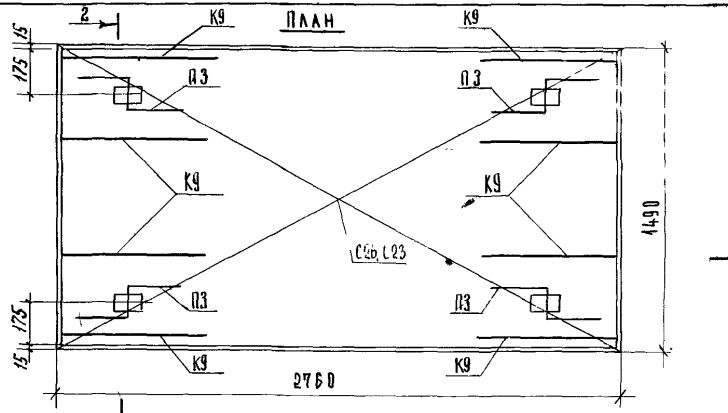
Диаметр арматуры мм	Длина м	Вес кг	ГОСТ	Rа кг/см²
6А III	27,40	6,09	5781-61*	3400
10А I	4,00	2,48		2100
4В I	17,28	1,71	6727-53*	3150
3В I	64,04	3,50		

Примечания:

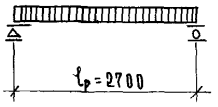
1. Поверхность, отмеченную знаком ↑, подготовить под покраску
2. Арматурные изделия см. листы 16,17,19,21
3. Опалубочные сечения изделий см. листы 12,13,14

12527

ТК 973-9	Панели перекрытий железобетонные	Серия ИИ-04-4
	Панель ПК 6-28-15. Опалубочный чертеж. Армирование	Выпуск 20 Лист 9



Расчетная схема



Характеристика изделия			
Вес панели		кг	1320
Объем бетона		м³	0.527
Приведенная толщина бетона		см	13,02
Расход стали	Всего	кг	16,35
	на 1м² панели		4,04
	на 1м³ бетона		31,02
Проектная марка бетона		кг/см²	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода не менее			140
Нагрузки, приложен. к изделию	Расчетная	кг/м²	1250
	Нормативная		1050
	Норм. длит. дейст.		900
Нормат. собств. вес изделия			320
Расчетный прогиб с учетом длительного действия нормативной нагрузки		$\frac{\ell}{\ell_р}$	$\frac{1}{627}$

Спецификация арматурных изделий

Наименование	Марка	Кол. шт.	Общ. вес кг
Каркас	К9	8	1,44
Сетки	С23	1	10,37
	С26	1	2,06
Монтажные петли	П3	4	2,48
Всего			16,35

Выборка стали на изделие

Диаметр арматуры мм	Длина м	Вес кг	ГОСТ	Ra кг/см²
8 AIII	21,92	8,66	5781-61*	3400
10 AI	4,00	2,48		2100
4 BI	17,28	1,71	6727-53*	3150
3 BI	54,04	3,50		

Примечания:

1. Поверхность, отмеченную знаком ↑, подготовить под покраску.
2. Арматурные изделия см. листы 16, 17, 19, 21
3. Опалубочные сечения изделий см. листы 12, 13, 14

12527

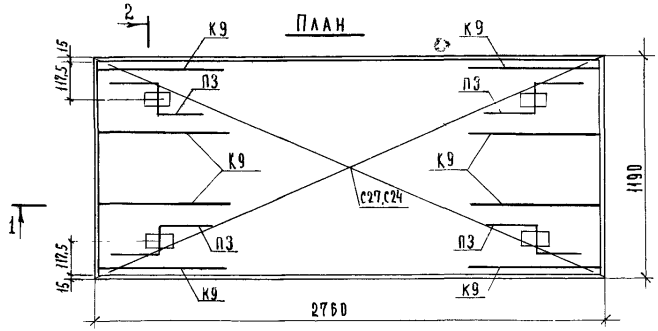
ТК

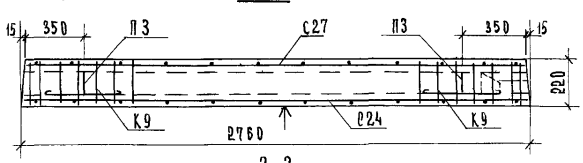
Панели перекрытий железобетонные

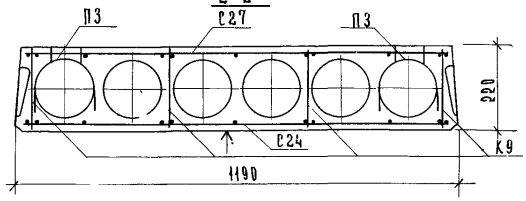
Панель ПК 12 5-5.8.15 Опалубочный чертеж. Армирование

Серия ИИ-04-4

Выпуск | Лист







Характеристика изделия			
Вес панели		кг	1000
Объем бетона		м³	0,400
Приведенная толщина бетона		см	12,40
Расход стали	всего	кг	11,26
	на 1 м² панели		3,49
	на 1 м³ бетона		28,15
Проектная марка бетона		кг/см²	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода не менее			140
Нагрузки, приложен. к изделию	расчетная	кг/м²	800
	нормативная		670
	норм. длит. дейст.		520
Нормат. собств. вес изделия			310
Расчетный прогиб с учетом длительного действия нормативной нагрузки		$\frac{f}{l_p}$	$\frac{1}{677}$

Спецификация арматурных изделий

Наименование	Марка	Кол. шт.	Общ. вес кг
Каркас	К9	8	1,44
Сетки	С24	1	5,61
	С27	1	1,73
Монтажные петли	П3	4	2,48
Всего			11,26

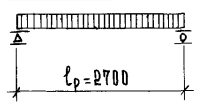
Выборка стали на изделие

Диаметр арматуры мм	Длина м	Вес кг	ГОСТ	Ra кг/см²
5 АIII	19,18	4,26	5781-61*	3400
10 АI	4,00	2,48		2100
4 ВI	13,68	1,35	6727-53*	3150
3 ВI	58,04	3,17		

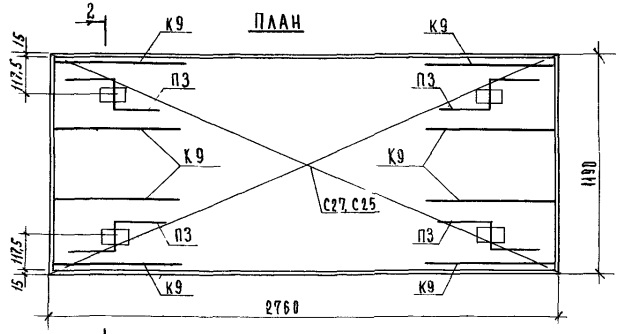
Примечания:

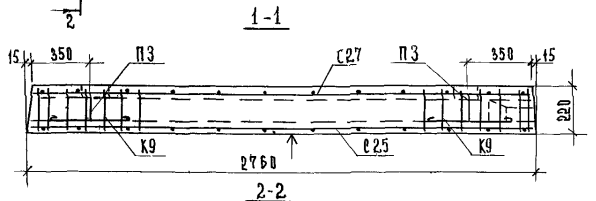
1. Поверхность, отмеченную знаком ↑, подготовить под покраску
2. Арматурные изделия см. листы 16, 17, 19, 21
3. Опалубочные сечения и детали см. листы 12, 13, 14

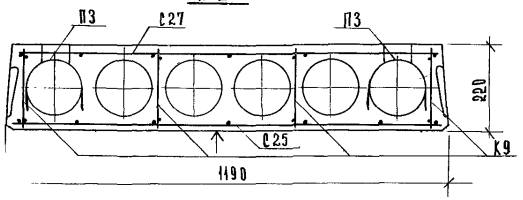
Расчетная схема



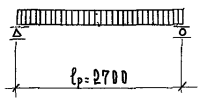
12527







Расчетная схема



Характеристика изделия			
Вес панели		кг	1000
Объем бетона		м³	0400
Приведенная толщина бетона		см	12,40
Расход стали	Всего	кг	14,58
	на 1 м² панели		4.52
	на 1 м³ бетона		36,45
Проектная марка бетона		кг/см²	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода не менее			140
Нагрузки, приложен. к изделию	Расчетная	кг/м²	1250
	Нормативная		1050
	Норм. длит. дейст.		900
Нормат. собств. вес изделия			310
Расчетный прогиб с учетом длительного действия нормативной нагрузки		$\frac{\ell}{\ell_р}$	$\frac{1}{670}$

Спецификация арматурных изделий

Наименование	Марка	Кол. шт.	Общ. вес кг
Каркас	К9	8	1.44
Сетки	С25	1	8,93
	С27	1	1 73
Монтажные петли	П3	4	2.48
		Всего:	14,58

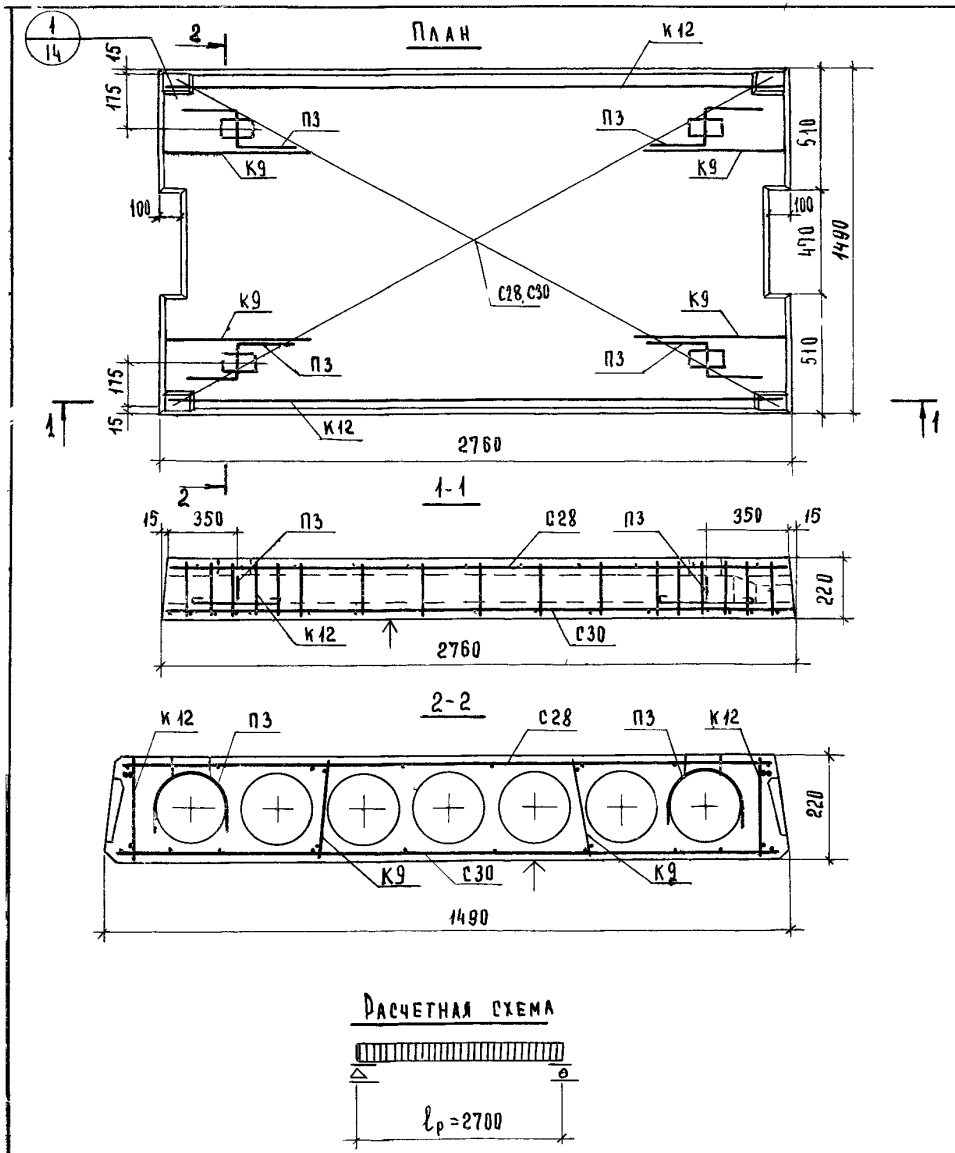
Выборка стали на изделие

Диаметр арматуры мм	Длина м	Вес кг	ГОСТ	Ra кг/см²
8 AIII	19,16	7,58	5781-61*	3400
10 AI	4,80	2,48		2100
4 BI	13,68	1,35	6727-53*	3150
3 BI	5804	3,17		

Примечания.

1. Поверхность, отмеченную знаком ↑, подготовить под покраску
2. Арматурные изделия см. листы 16, 17, 19, 21
3. Опалубочные сечения и детали см. листы 12, 13, 14

12527



Характеристика изделия			
Вес панели		кг	1275
Объем бетона		м³	0,510
Приведенная толщина бетона		см	13,11
Расход стали	Всего	кг	22,38
	на 1 м² панели		5,75
	на 1 м³ бетона		43,88
Проектная марка бетона		кг/см²	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода не менее			140
Нагрузки, приложен к изделию	Расчетная	кг/м²	800
	Нормативная		670
	Норм длит. дейст		520
Нормат собств вес изделия			320
Расчетный прогиб с учетом длительного действия нормативной нагрузки		$\frac{f}{l_p}$	$\frac{1}{640}$

Спецификация арматурных изделий

Наименование	Марка	Кол. шт	Вес кг.
Каркасы	К9	4	0,72
	К12	2	8,76
Сетки	С28	1	1,89
	С30	1	8,53
Монтаж. петли	П3	4	2,48
Всего:			22,38

Выборка стали на изделие

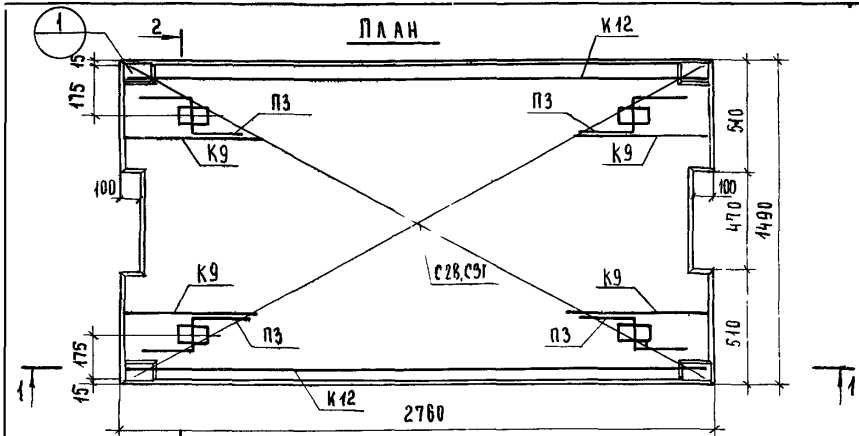
Диаметр арматуры мм	Длина м	Вес кг	ГОСТ	Rа кг/см²
10 А III	10,88	6,72	5781-61*	3400
6 А III	27,50	6,11		
10 А I	4,00	2,48		2100
5 В I	13,23	2,04	6727-53*	3150
4 В I	24,48	2,42		
3 В I	47,61	2,61		

Расчетная схема

Примечания:

1. Поверхность, отмеченную знаком ↑, подготовить под покраску.
2. Арматурные изделия см. листы 17-21.
3. Опалубочные сечения и детали см листы 12, 13, 14.

12527



Характеристика изделия			
Вес панели		кг	1275
Объем бетона		м³	0,510
Приведенная толщина бетона		см	13,11
Расход стали	Всего	кг	24.96
	на 1 м² панели		6,42
	на 1 м³ бетона		48,94
Проектная марка бетона		кг/см²	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода не менее			140
Нагрузки, приложенн. к изделию	Расчетная	кг/м²	1250
	Нормативная		1050
	Норм. длит. дейст.		900
Нормат. собств. вес изделия			320
Расчетный прогиб с учетом длительного действия нормативной нагрузки		$\frac{f}{l_p}$	$\frac{1}{627}$

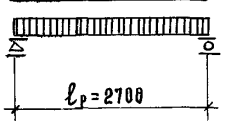
Спецификация арматурных изделий

Наименование	Марка	Кол шт	Вес кг
Каркасы	К9	4	0.72
	К12	2	8,76
Сетки	С28	1	1.89
	С31	1	11.11
Монтаж. детали	П3	4	2 48
		Всего :	24,96

Выборка стали на изделие

Диаметр арматуры мм	Длина м	Вес кг	ГОСТ	Rа кг/см²
10 AIII	10,88	6.72	5781-61*	3400
8 AIII	22.00	8.69		
10 AI	4.00	2,48		2100
5 BI	13,25	2.04	6727-53*	3150
4 BI	24.48	2.42		
3 BI	47.61	2.61		

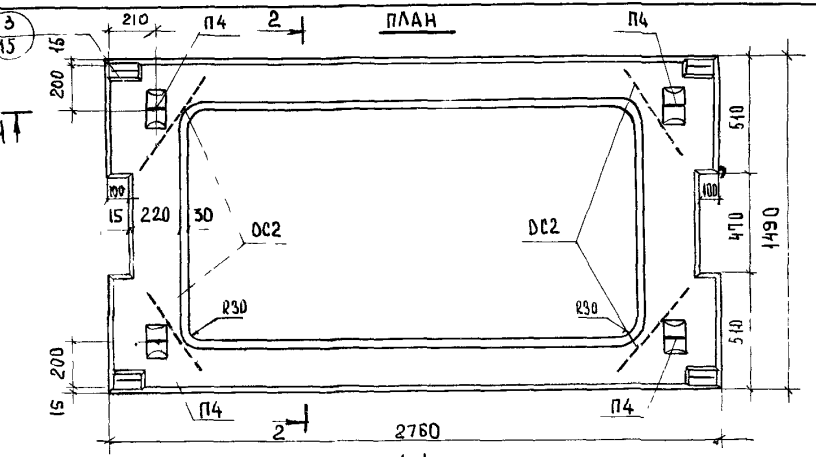
Расчетная схема



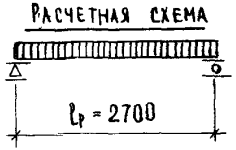
Примечания :

1. Поверхность, отмеченную знаком ↑, подготовить под покраску.
2. Арматурные изделия см. листы
3. Опалубочные сечения и детали см. листы

12527



Расчетная схема



Характеристика изделия			
Вес панели		кг	1190
Объем бетона		м³	0,476
Приведенная толщина бетона		см	12,24
Расход стали	Всего	кг	29,07
	на 1 м² панели		7,47
	на 1 м³ бетона		61,07
Проектная марка бетона		кг/см²	200
Кубиковая к моменту отпуска изделия с завода прочность бетона не менее			140
Нагрузки, прилож к изделию	Расчетная	кг/м²	800
	Нормативная		570
	Норм длит. действ		520
Нормат. собств вес изделия			308
Расчетный прогиб с учетом длительного действия нормативной нагрузки		$\frac{f}{l_р}$	$\frac{1}{640}$

Спецификация арматурных изделий

Наименование	Марка	Кол. шт	Общ вес кг
Каркасы	К5	4	2,24
	К10	2	4,24
	К13	2	11,28
Сетка	С29	1	6,35
Монтажн петли	П4	4	2,16
Отдельные стерж	ОС2	8	2,80
Всего:			29,07

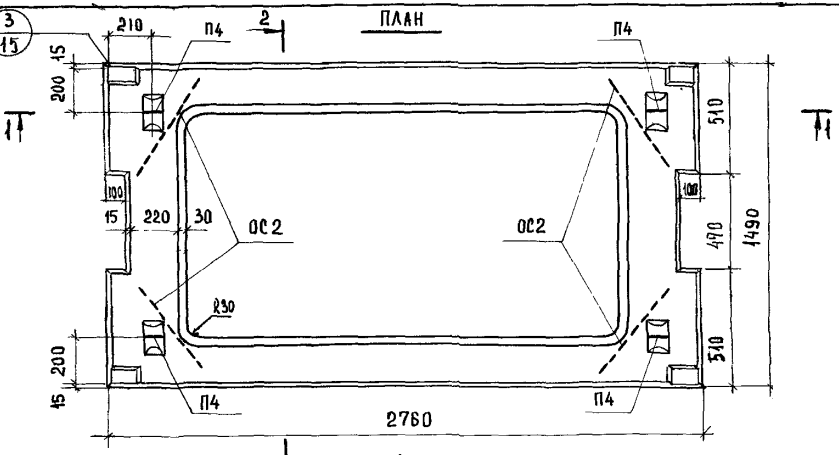
Выборка стали на изделие

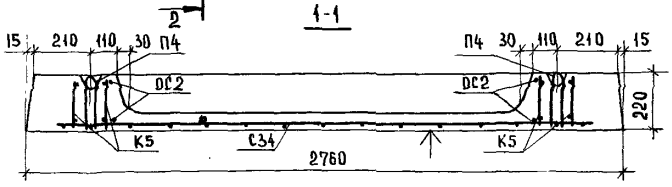
Диаметр арматуры мм	Длина м	Вес кг	ГОСТ	Ra кг/см²
10 А III	20,36	12,56	5781-61*	3400
10 А I	3,48	2,16		2100
8 В I	5,44	2,15	6727-53	2500
5 В I	62,95	9,68		3150
4 В I	22,30	2,21		

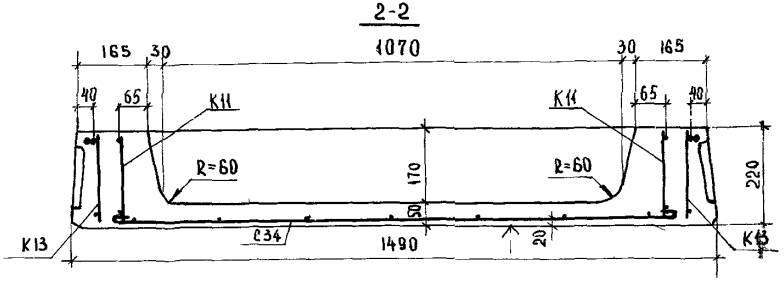
Примечания:

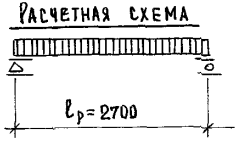
1. Поверхность, отмеченную знаком ↑, подготовить под покраску.
2. Арматурные изделия см. листы 17, 19-21.
3. Опалубочные сечения и детали см. листы 12, 13.

12527









Характеристика изделия			
Вес панели		кг	1190
Объем бетона		м³	0,476
Приведенная толщина бетона		см	12,24
Расход стали	Всего	кг	36,02
	на 1 м² панели		9,28
	на 1 м³ бетона		75,67
Проектная марка бетона		кг/см²	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода не менее			140
Нагрузки, приложенные к изделию	Расчетная	кг/м²	1250
	Нормативная		1050
	Норм. длит. действ.		900
Нормат. собств. вес изделия			300
Расчетный прогиб с учетом длительного действия нормативной нагрузки		$\frac{f}{\ell_р}$	$\frac{1}{640}$

Спецификация арматурных изделий

Наименование	Марка	Кол. шт	Общ. вес кг
Каркасы	К5	4	2,24
	К11	2	6,92
	К13	2	11,28
Сетка	С34	1	10,62
Монтаж. петли	П4	4	2,16
Отдельные стерж.	ОС2	8	2,80
Всего:			36,02

Выборка стали на изделие

Диаметр арматуры мм	Длина м	Вес кг	ГОСТ	Rа кг/см²
12 А III	5,44	4,82	5781-61*	3400
10 А III	20,36	12,88		
10 А I	4,00	2,48		2100
8 В I	22,50	8,89	6727-53*	2500
5 В I	32,95	5,06		3150
4 В I	22,30	2,21		

Примечания:

1. Поверхность, отмеченную знаком ↑, подготовить под покраску.
2. Арматурные изделия см. листы 19-21
3. Опалубочные сечения и детали см. листы 12,13

12527

ТК

Панели перекрытий железобетонные

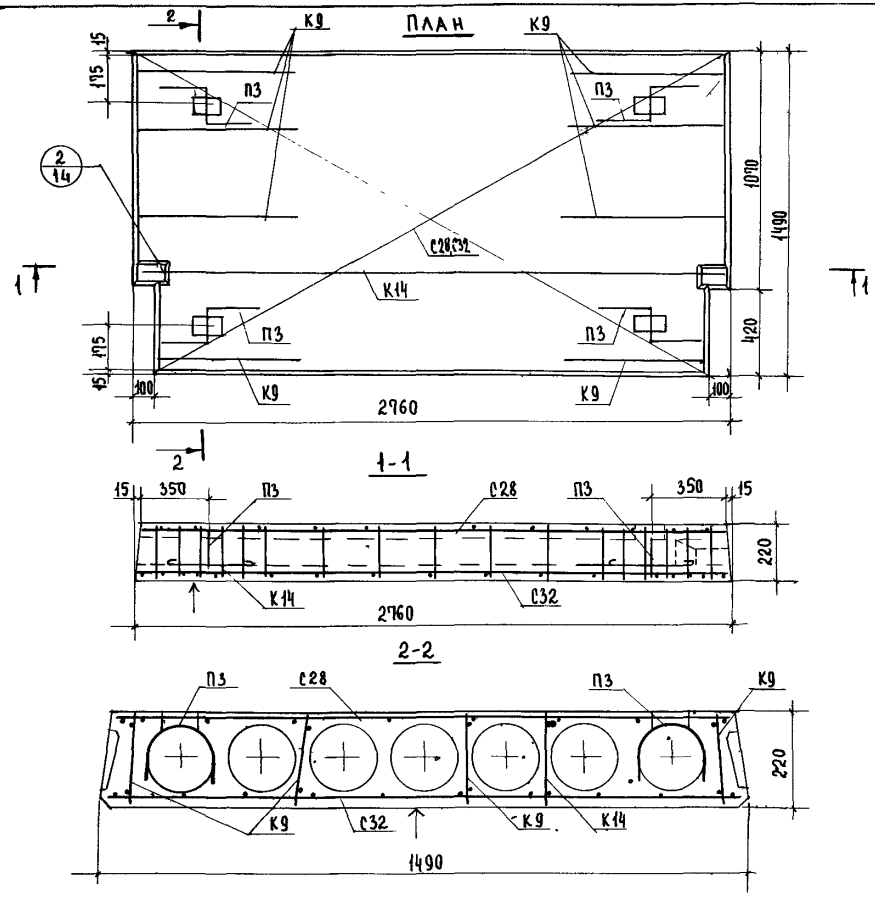
Панель ПД12 5-28.15с. Опалубочный чертеж Армирование

Серия 1.141-04-4

Выпуск 20 Лист 8

г. Москва

Гип. Гриши... Ст. инженер В. Демина



Характеристика изделия

Вес панели		кг	1285
Объем бетона		м³	0,514
Приведенная толщина бетона		см	12,96
Расход стали	Всего	кг	21,93
	на 1 м² панели		5,53
	на 1 м³ бетона		42,67
Проектная марка бетона		кг/см²	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода не менее			140
Нагрузки, приложен. к изделию	Расчетная	кг/м²	800
	Нормативная		670
	Норм. длит. дейст.		520
Нормат. собств. вес изделия			320
Расчетный прогиб с учетом длительного действия нормативной нагрузки		$\frac{f}{l_p}$	$\frac{1}{640}$

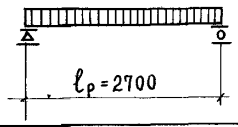
Спецификация арматурных изделий

Наименование	Марка	Кол. шт.	Вес кг
Каркасы	К9	8	1,44
	К14	1	7,59
Сетки	С28	1	1,89
	С32	1	8,55
Монтаж. петли	П3	4	2,48
		Всего:	21,93

Выборка стали на изделие

Диаметр арматуры мм	Длина м	Вес кг	ГОСТ	Rа кг/см²
14 AIII	5,44	6,57	5781-61*	3400
10 AI	4,00	2,48		
6 BI	27,50	6,11	6727-53*	2500
5 BI	6,62	1,02		3150
4 BI	24,48	2,42		
3 BI	60,93	3,33		

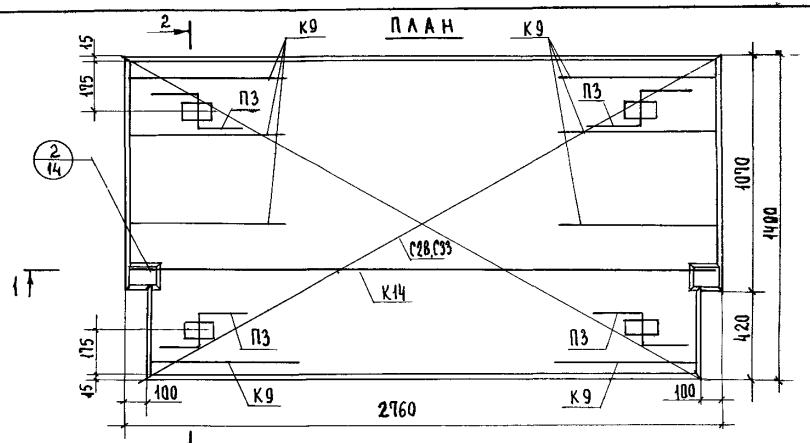
Расчетная схема

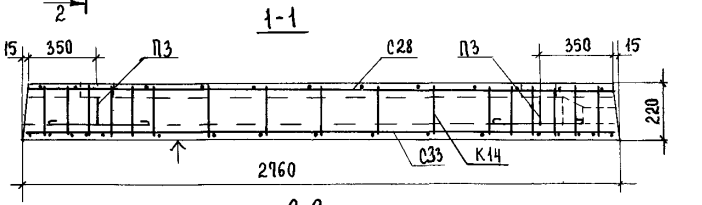


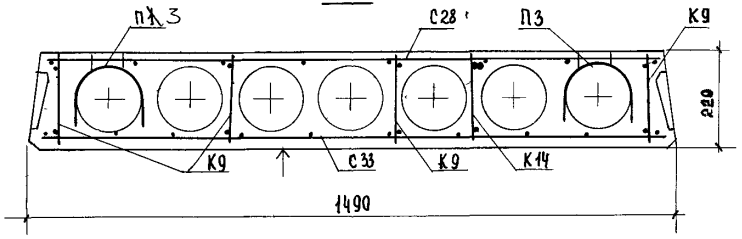
Примечания:

1. Поверхность, отмеченную знаком ↑, подготовить под покраску.
2. Арматурные изделия см. листы 17-21
3. Опалубочные сечения и детали см. листы 12,13,14

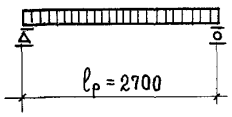
12527







Расчетная схема



Характеристика изделия			
Вес панели		кг	1285
Объем бетона		м³	0,514
Приведенная толщина бетона		см	12,96
Расход стали	Всего	кг	2451
	на 1м² панели		6,18
	на 1м³ бетона		4768
Проектная марка бетона		кг/см²	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода не менее			140
Нагрузки, приложен-к изделию	Расчетная	кг/м²	1250
	Нормативная		1050
	Норм.длит. дейст.		900
Нормат. собств вес изделия			320
Расчетный прогиб с учетом длительного действия нормативной нагрузки		$\frac{f}{l_р}$	$\frac{1}{627}$

Спецификация арматурных изделий

Наименование	Марка	Кол. шт.	Вес кг
Каркасы	К9	8	1,44
	К14	1	7,59
Сетки	С28	1	1,89
	С33	1	11,11
Монтаж. петли	П3	4	2,48
Всего:			24,51

Выборка стали на изделие

Диаметр арматуры мм	Длина м	Вес кг	ГОСТ	Rа кг/см²
14 AIII	5,44	6,57	5781-61*	3400
10 AI	4,00	2,48		
8 BI	22,00	8,69	6727-53*	2500
5 BI	6,62	1,02		3150
4 BI	24,48	2,42		
3 BI	60,93	3,33		

Примечания:

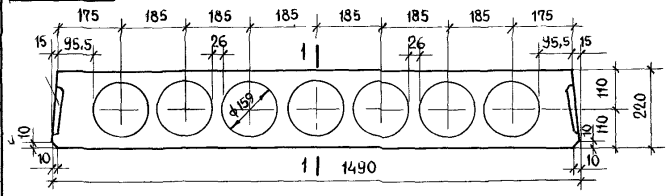
1. Поверхность, отмеченную знаком ↑, подготовить под покрас
2. Арматурные изделия см. листы 17-21
3. Опалубочные сечения и детали см. листы 12, 13, 14

12527

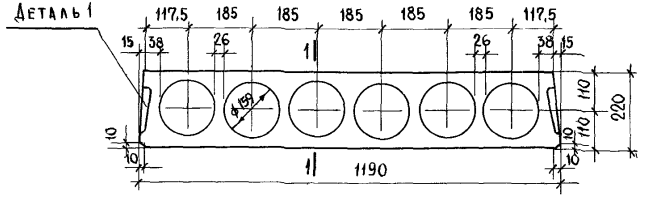
ТК 1973п	Панели перекрытий железобетонные	Серия 1.141-1	
	Панель ПК 12,5-28.15 п. Опалубочный чертеж. Армирование	Выпуск 28	Лист

Гл. спец. отд. Шахова
Рук. группы З. Мацея
Ст. инженер В. Демина
Копировал
Гл. инженер проекта Л. Шилкина
учебных зданий г. Москва

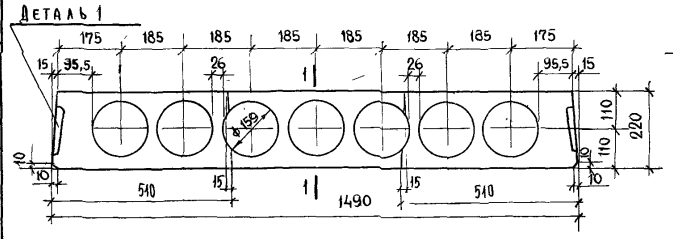
Сечение панелей ПК8-28.15, ПК12,5-28.15



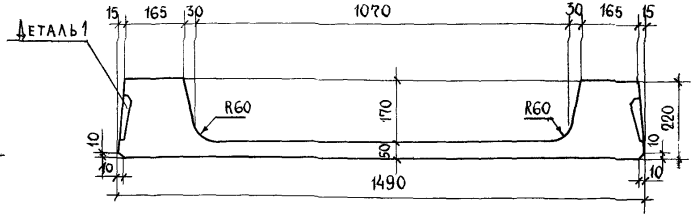
Сечение панелей ПК8-28,12, ПК12.5-28.12



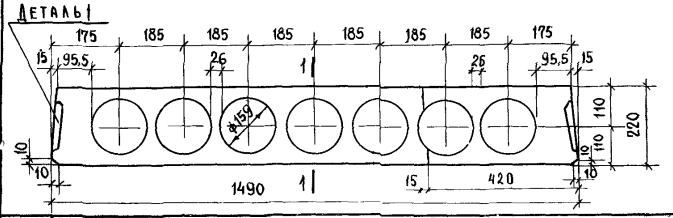
Сечение панелей ПК8-28.15с, ПК12.5-28.15с



Сечение панелей ПР8-28.15с, ПР12,5-28.15с



Сечение панелей ПК8-28.15п, ПК12.5-28.15п



Примечания:

1. Деталь 1 см. лист 13
2. Сечение 1-1 см. лист 13

Гл. спец. отд.		
Рук. группы		
Ст. инженер		
	У. Шахова	Копировал
	З. Мацея	
	В. Демина	

Учебных зданий г. Москва

12527

ТК 1079

Панели перекрытий железобетонные

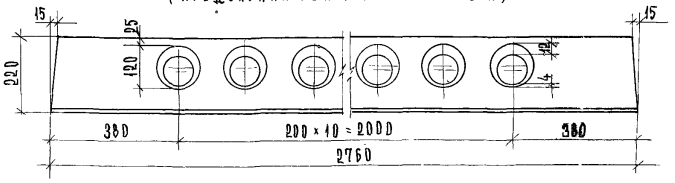
Опалубочные сечения панелей

Серия ИИ-04-1

Выпуск 1 лист

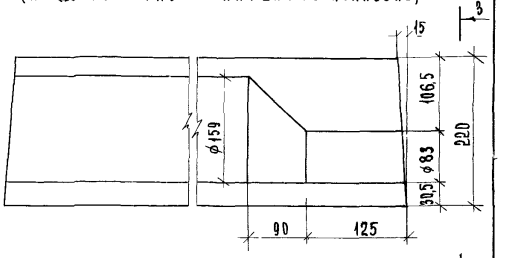
2-2

(ПРОДОЛЬНАЯ БОКОВАЯ ГРАНЬ ПАНЕЛИ)

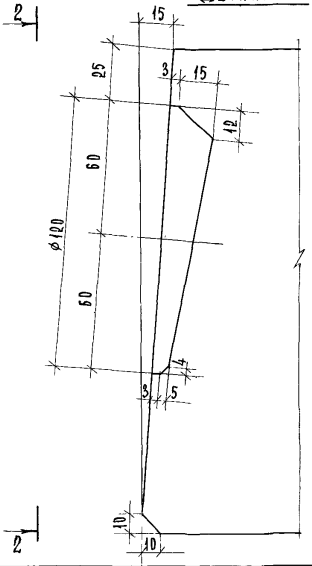


1-1

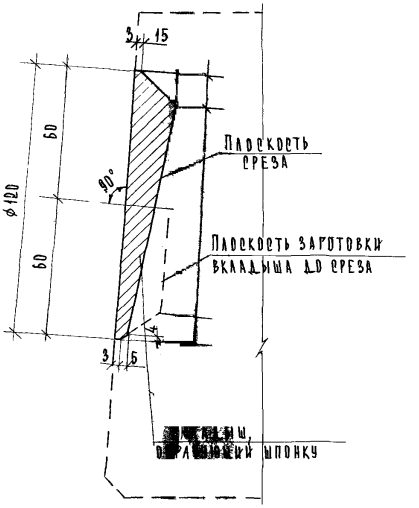
(ПРОДОЛЬНЫЙ РАЗРЕЗ ПАНЕЛИ ПО ПУАНСОНУ)



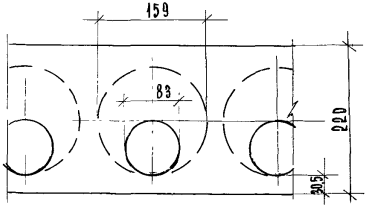
ДЕТАЛЬ 1



ДЕТАЛЬ ЗАГОТОВКИ ВКЛАДЫША, ОБРАЗУЮЩЕГО ШПОНКУ



3-3



12527

ТК 4072

ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЙ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ

ДЕТАЛЬ 1. СЕЧЕНИЕ 1-1

СЕРИЯ ИИ-04-4

ВЫПУСК 20

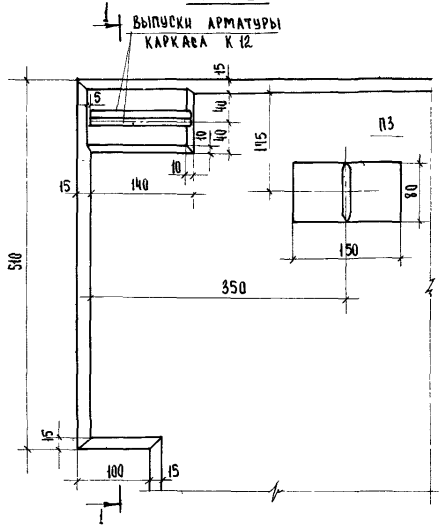
ЛИСТ 13

УЧЕБНЫХ ЗДАНИЙ г. МОСКВА

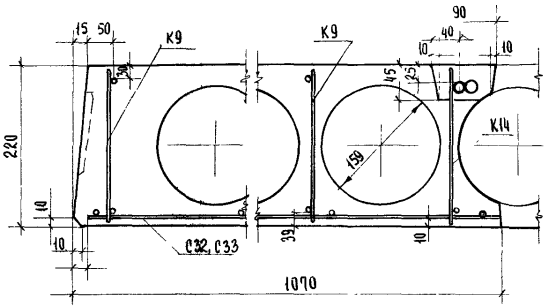
РУК. ГРУППЫ Л. МАДЕЯ

ОТ. ИНЖЕНЕР В. ДЕМИНА

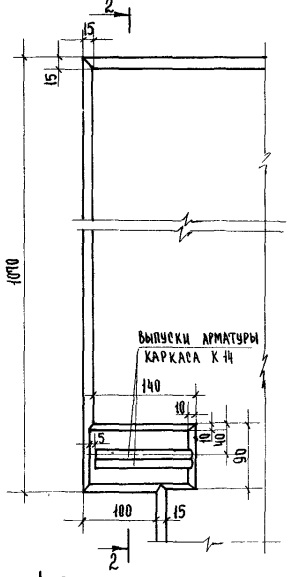
Узел 1



2-2

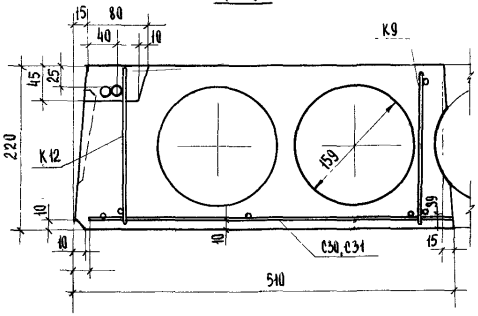


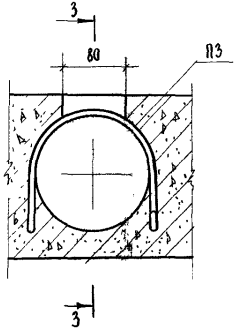
Узел 2



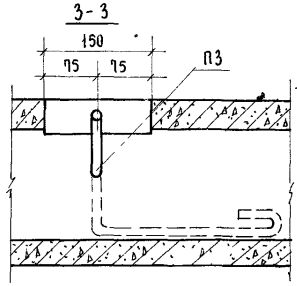
Деталь установки петли П3 в многопустотной панели

1-1

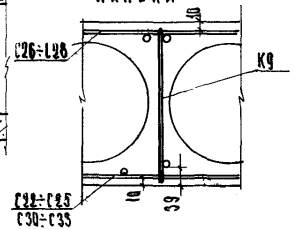




3-3



Деталь расположения арматуры в среднем ребре многопустотной панели



12527

Нач. отдела		В. Грекков					
Гл. инж. отд.		З. Шахова	Проверил		З. Мацея		
Рук. группы		З. Мацея	Копировал		А. Волкова		
Ст. инженер		В. Демина					

ЦНИИЭП учебных зданий г. Москва

ТК

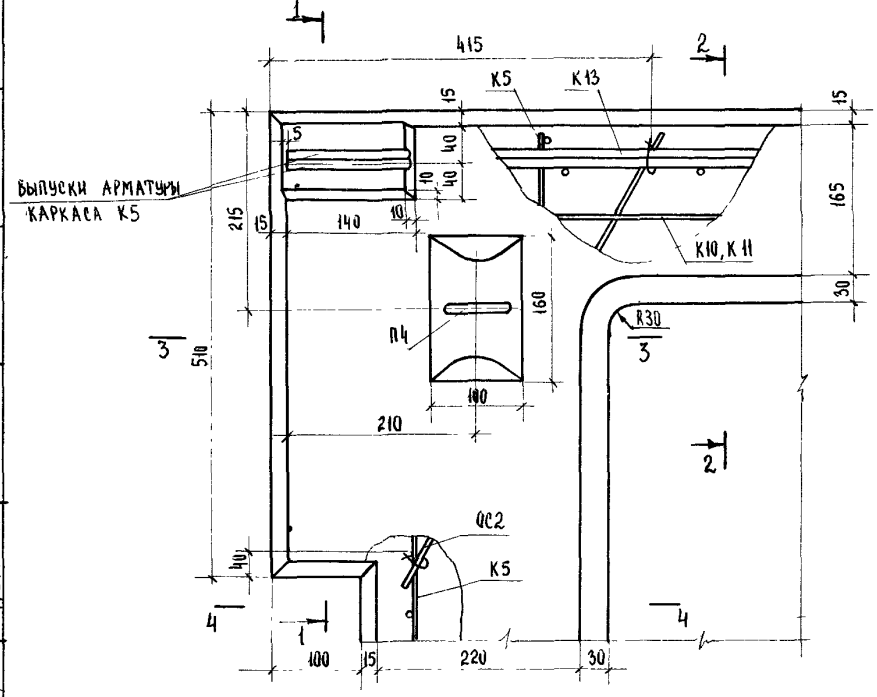
Панели перекрытий железобетонные

Серия ИИ-04-4

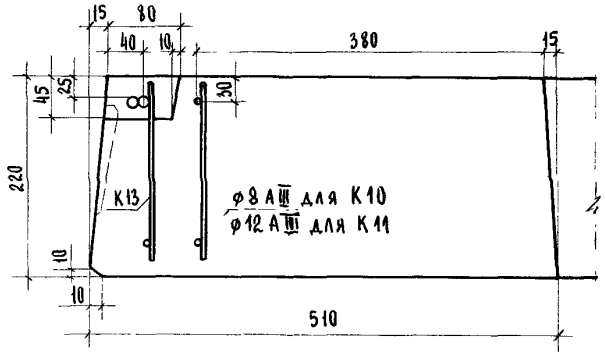
1973г. Узлы 1 и 2. Деталь установки петли П3 в многопустотной панели. Деталь расположения арматуры в среднем ребре многопустотной

Выпуск 1 Лист 11

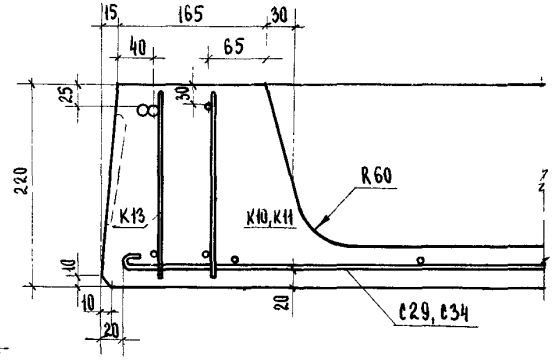
Узел 3



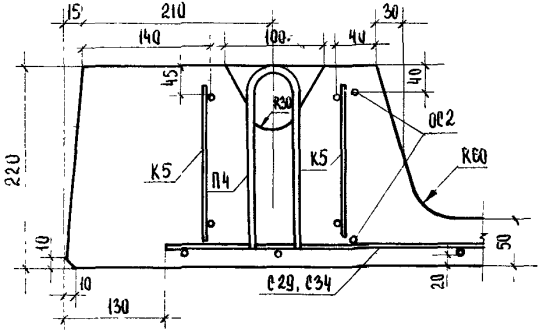
1-1



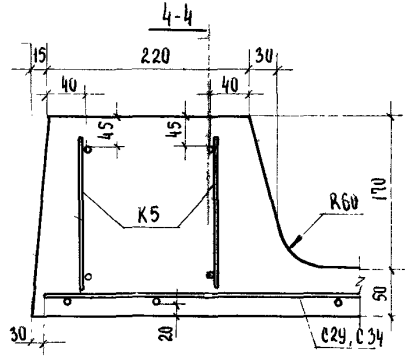
2-2



3-3



4-4

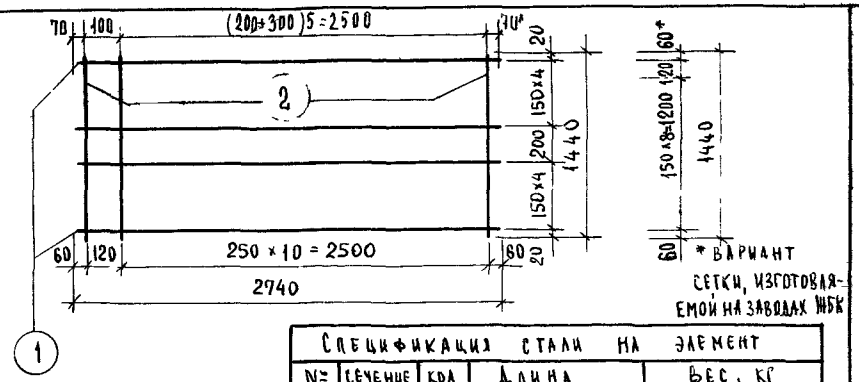


Примечание:

Верхние отдельные стержни ОС1 привязать вязальной проволокой к верхним продольным стержням каркасов К5 и К13, нижние стержни ОС1 привязать к стержням нижней сетки С29, С34

12587

Для учебных заданий
г. Москва
Рук. группы З. Мацея
Ст. инженер В. Демина

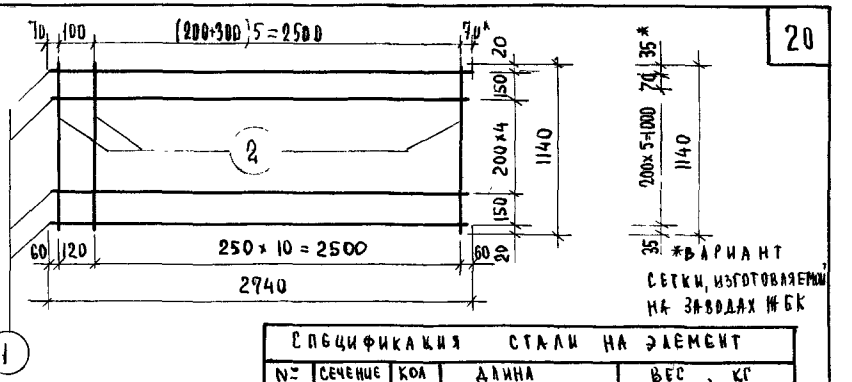


Сетка $\frac{150/250/6/4}{1400 \times 2620}$ ГОСТ 8478-66

Спецификация стали на элемент						
№ поз	Сечение	Кол шт	Длина поз мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	Ф6 AIII	10	2740	29,40	6,08	7,79
2	Ф4 BI	12	1440	17,28	1,71	

Сетка С 22

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20

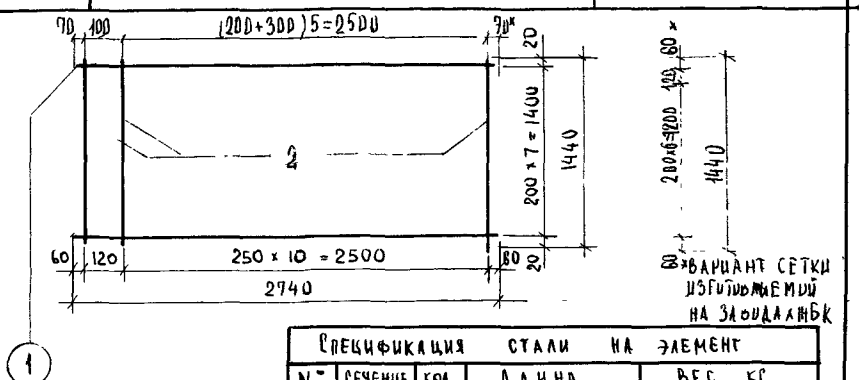


Сетка $\frac{200/250/6/4}{1100 \times 2620}$ ГОСТ 8478-66

Спецификация стали на элемент						
№ поз.	Сечение	Кол шт	Длина поз. мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	Ф6 AIII	7	2740	19,18	4,26	5,61
2	Ф4 BI	12	1140	13,68	1,35	

Сетка С 24

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20

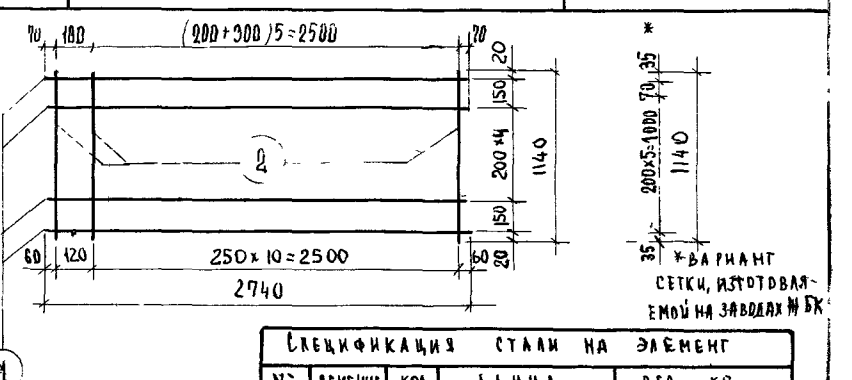


Сетка $\frac{200/250/8/4}{1400 \times 2620}$ ГОСТ 8478-66

Спецификация стали на элемент						
№ поз	Сечение	Кол шт	Длина поз мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	Ф8 AIII	8	2740	21,92	8,66	10,39
2	Ф4 BI	12	1440	17,28	1,71	

Сетка С 23

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20



Сетка $\frac{200/250/8/4}{1140 \times 2620}$ ГОСТ 8478-66

Спецификация стали на элемент						
№ поз	Сечение	Кол. шт.	Длина поз. мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	Ф8 AIII	7	2740	19,18	7,58	8,93
2	Ф4 BI	12	1140	13,68	1,35	

12527

Сетка С 25

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20

ГИП	В Березина		
Гл спец отд			
Рук группы	З Шахова	Копировал	
Ст инженер	З Мацер	Формат А4	
	В Демина		

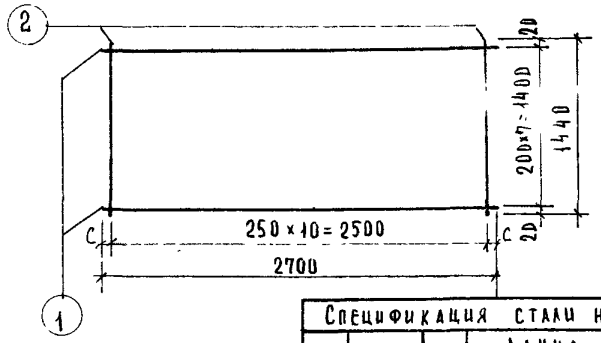
Учебных зданий г Москва

ТК 1973г

Панели перекрытий железобетонные

Сетки С22 ÷ С25

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20 Лист 16



Примечание:

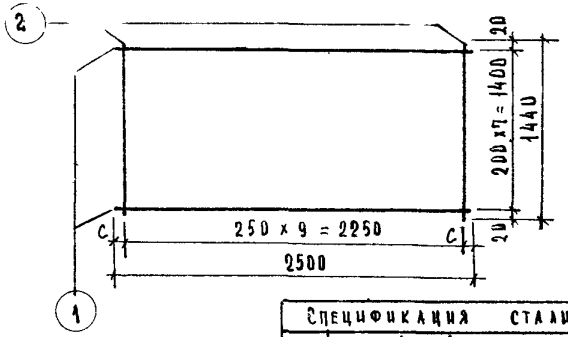
Величину „С" принять в пределах 20-180 мм

Сетка $\frac{200/250/3/3}{1400\times2500}$ ГОСТ 8478-66

Спецификация стали на элемент.						
№ поз	Сечение	Кол. шт.	Длина поз. мм	Длина на элем. м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	ф3ВI	8	2700	21,60	1,19	2,06
2	ф3ВI	11	1440	15,84	0,87	

Сетка С26

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20



Примечание:

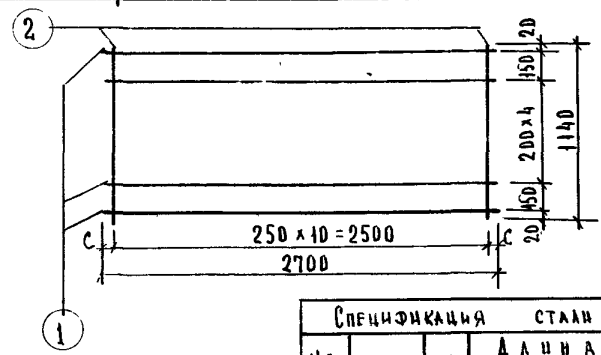
Величину „С" принять в пределах 20-180 мм

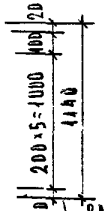
Сетка $\frac{200/250/3/3}{1400\times2250}$ ГОСТ 8478-66

Спецификация стали на элемент						
№ поз.	Сечение	Кол. шт.	Длина поз. мм	Длина на элем. м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	ф3ВI	8	2500	20,00	1,10	1,89
2	ф3ВI	11	1440	14,40	0,79	

Сетка С28

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20





Вариант сетки изготовляемой на заводах МБ

Спецификация стали на элемент						
№ поз	Сечение	Кол. шт.	Длина поз. мм	Длина на элем. м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	ф3ВI	7	2700	18,90	1,04	1,73
2	ф3ВI	11	1140	12,54	0,69	

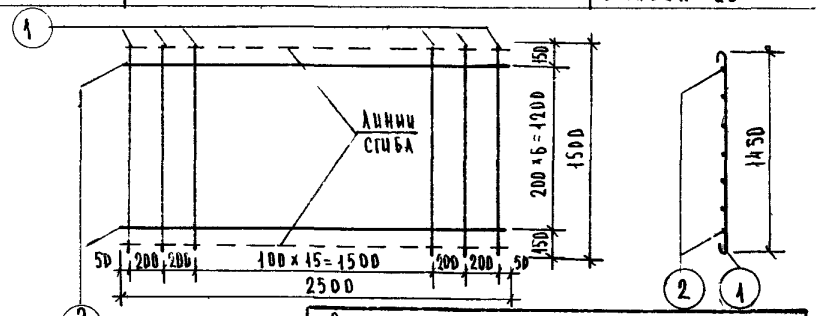
Сетка $\frac{200/250/3/3}{1140\times2500}$ ГОСТ 8478-66

Примечание.

Величину „С" принять в пределах 20-180 мм

Сетка С 27

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20



Спецификация стали на элемент						
№ поз	Сечение	Кол. шт	Длина поз. мм	Длина на элем. м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	ф5ВI	20	1500	30,00	4,62	6,35
2	ф4ВI	7	2500	17,50	1,73	

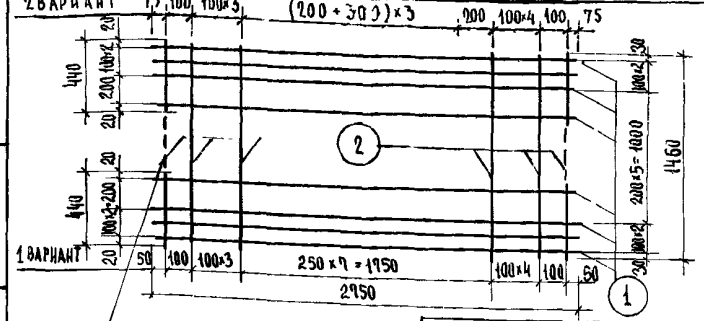
12527

Сетка С29

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20

ТК	Панели перекрытий железобетонные	Серия ИИ-04-4
1973д	Сетки С26÷С29	Выпуск 20 / Лист 17

Учебных зданий г. Москва
ГПИ Спецучебпроект
Рук. группы Мацей
Ст. инженер Демина
Гл. спец. отд. Шлаков



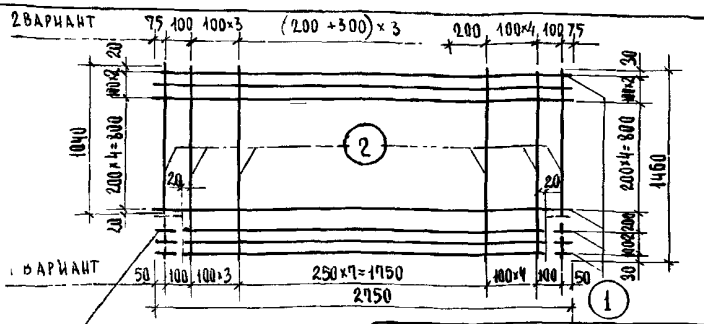
Примечание

В 1 варианте размер 2950 принять за длину сетки, во 2 варианте – за ширину.

Спецификация стали на элемент						
№ поз.	Сечение	Кол. шт	Длина позиции мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	ф6AIII	10	2950	29,50	6,11	8,53
2	ф4BI	17	1440	24,82	2,42	

Сетка С30

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20



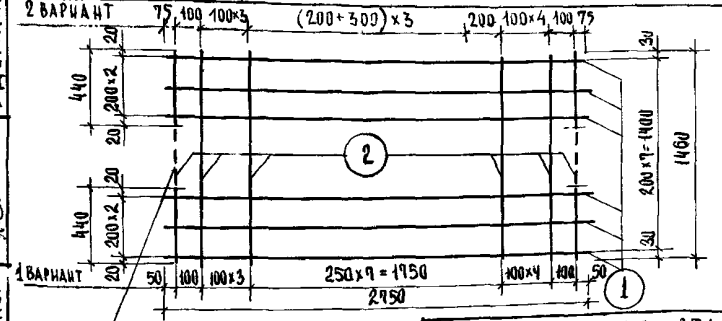
Примечание

В 1 варианте размер 2950 принять за длину сетки, во 2 м варианте – за ширину

Спецификация стали на элемент						
№ поз	Сечение	Кол. шт	Длина позиции мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	ф6AIII	10	2950	29,50	6,11	8,53
2	ф4BI	17	1440	24,82	2,42	

Сетка С32

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20



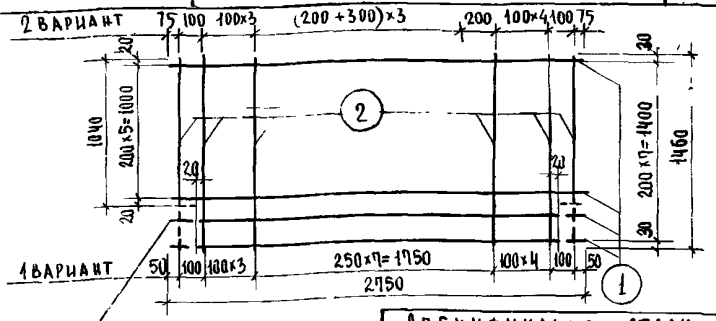
Примечание

В 1 варианте размер 2950 принять за длину сетки во 2м варианте – за ширину.

Спецификация стали на элемент						
№ поз	Сечение	Кол. шт	Длина позиции мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	ф8AIII	8	2950	22,00	8,69	11,11
2	ф4BI	17	1440	24,82	2,42	

Сетка С31

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20



Примечание

В 1м варианте размер 2950 принять за длину сетки, во 2м варианте – за ширину.

Спецификация стали на элемент						
№ поз	Сечение	Кол. шт.	Длина позиции мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	ф8AIII	8	2950	22,00	8,69	11,11
2	ф4BI	17	1440	24,82	2,42	

12527

Сетка С33

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20

Панели перекрытий железобетонные

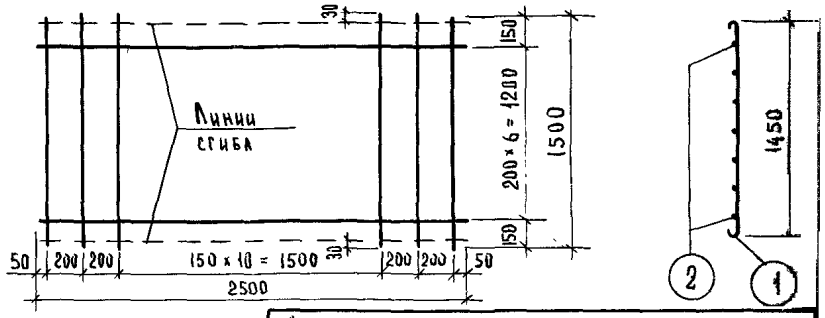
Сетки С30-С33

Серия ИИ-04-4
Выпуск 1 Лист

ТК
1008

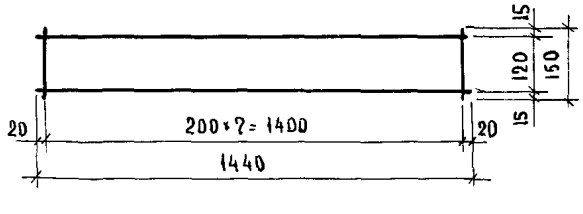
ЦНИИЭП учебных зданий г. Москва

Зав. мастерской	З. Мацея	
Проверил	Капирова	
Н. контр.	В. Греков	З. Мацея
Нач. отдела	З. Шахова	В. Демина
Гл. спец. ОТА		
Рук. группы		
Ст. инженер		



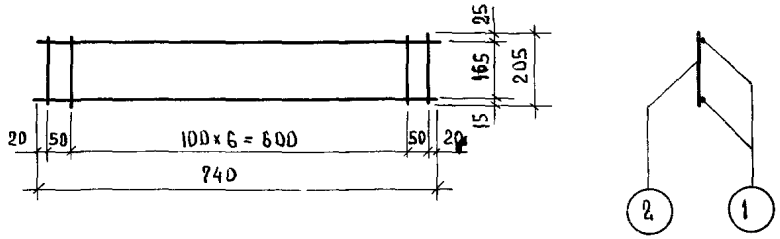
Спецификация стали на элемент						
№ поз	Сечение	Кол шт	Длина поз мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	⌀8 В I	15	1500	22,5	8,89	10,62
2	⌀4 В I	7	2500	17,5	1,73	

Сетка С34 | Серия ИИ-04 Выпуск 20



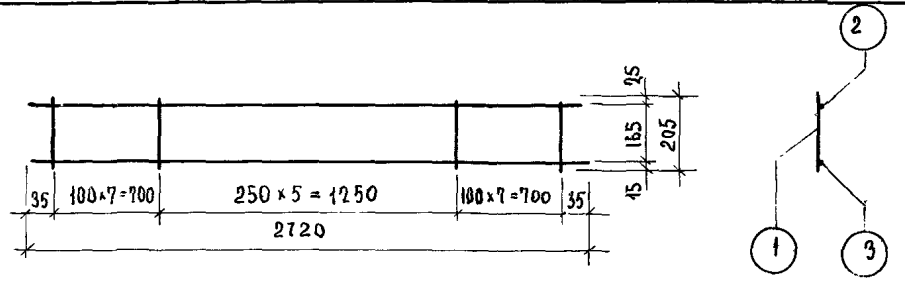
Спецификация стали на элемент						
№ поз	Сечение	Кол шт	Длина поз мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	⌀4 В I	8	150	1,20	0,12	0,56
2	⌀5 В I	2	1440	2,88	0,44	

Каркас К5 | Серия ИИ-04-4 Выпуск 20



Спецификация стали на элемент						
№ поз	Сечение	Кол. шт	Длина поз. мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	⌀3 В I	2	740	1,48	0,08	0,18
2	⌀3 В I	9	205	1,85	0,10	

Каркас К9 | Серия ИИ-04-4 Выпуск 20



Спецификация стали на элемент						
№ поз.	Сечение	Кол шт	Длина поз. мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	⌀5 В I	20	205	4,10	0,63	2,12
2	⌀5 В I	1	2720	2,72	0,42	
3	⌀8 А II	1	2720	2,72	1,07	

Каркас К10 | Серия ИИ-04-4 Выпуск 20

ТК

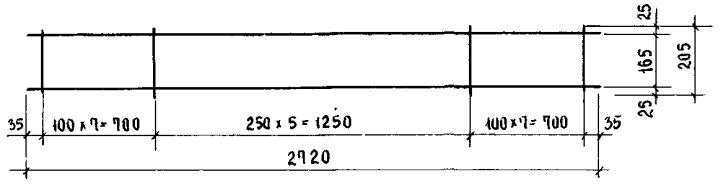
Панели перекрытий железобетонные

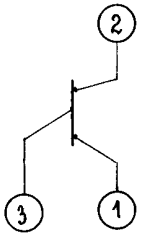
Сетка С34 Каркасы К5, К9, К10

Серия ИИ-04-4 | Выпуск 20 | Лист 19

ЦНИИЭП учебных зданий г. Москва

Нач. отдела	В. Ткачук	В. Березина
Гл. спец. ОТД	Э. Шаулова	Копировал
Рук. группы	З. Мацея	
Ст. инженер	В. Демина	



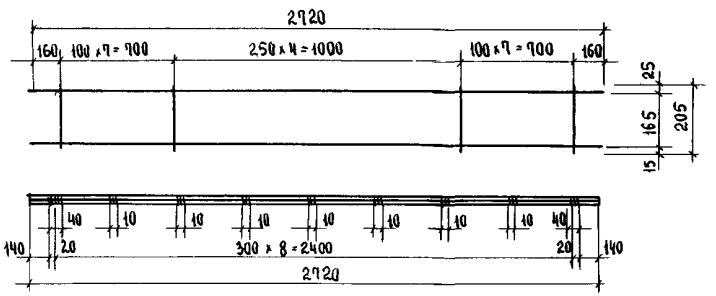


Спецификация стали на элемент

№ поз.	Сечение	Кол. шт.	Длина поз мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	Ф12 AIII	1	2720	2,72	2,41	3,46
2	Ф5 BI	1	2720	2,72	0,42	
3	Ф5 BI	20	205	4,10	0,63	

Каркас К11

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20



Примечание:

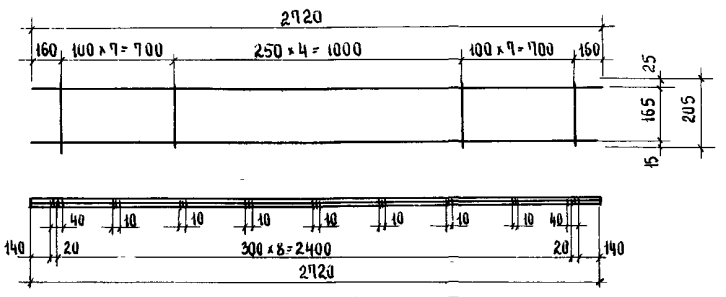
Стержни позиции (1) приварить между собой согласно чертежу электродуговой сваркой, $h_{шв} = 6$ мм

Спецификация стали на элемент

№ поз	Сечение	Кол. шт.	Длина поз. мм	Длина на элем. м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	Ф10 AIII	3	2720	8,16	5,04	5,64
2	Ф5 BI	19	205	3,90	0,60	

Каркас К13

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20



Примечание:

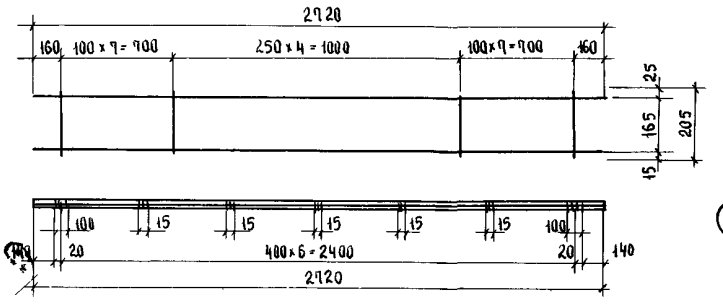
Стержни позиции (1) приварить между собой согласно чертежу электродуговой сваркой, $h_{шв} = 6$ мм

Спецификация стали на элемент

№ поз	Сечение	Кол. шт	Длина поз мм	Длина на элем. м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	Ф10 AIII	2	2720	5,44	3,36	4,38
2	Ф5 BI	1	2720	2,72	0,42	
3	Ф5 BI	19	205	3,90	0,60	

Каркас К12

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20



Примечание:

Стержни позиции (1) приварить между собой согласно чертежу электродуговой сваркой, $h_{шв} = 6$ мм

Спецификация стали на элемент

№ поз.	Сечение	Кол шт	Длина поз мм	Длина на элем. м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
1	Ф14 AIII	2	2720	5,44	6,57	7,59
2	Ф5 BI	1	2720	2,72	0,42	
3	Ф5 BI	19	205	3,90	0,60	

Каркас К14

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20

ЦНИИЭП учебных зданий г. Москва

Нач. отдела Гл. спец. отд. Рук. группы Ст. инженер — В. Трекова, З. Шахова, З. Мацей, Б. Демина

Проверил — Копировал — Гип — Л. Волохова

ТК 1973 г.

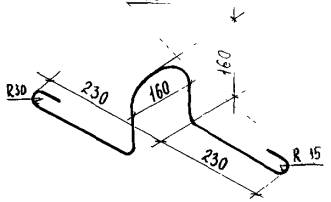
Панели перекрытий железобетонные

Каркасы К11 ÷ К14

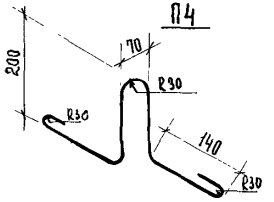
Серия ИИ-04-4
Выпуск 20 | Лист 20

12527

П3



П4

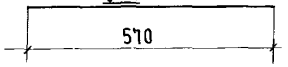


Спецификация стали на элемент						
№ поз	Сечение	Кол шт.	Длина поз мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемент
1	ф10AI	1	1000	1,00	0,62	0,62
2	ф10AI	1	870	0,87	0,54	0,54

Петли П3; П4

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20

ОС2

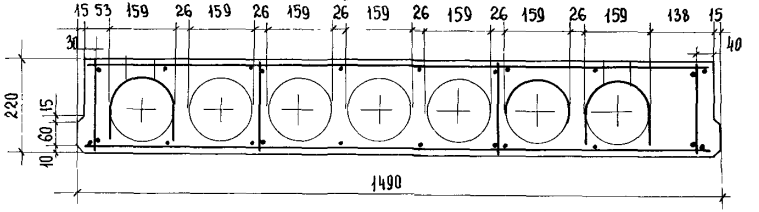


Спецификация стали на элемент						
№ поз.	Сечение	Кол. шт.	Длина поз. мм	Длина на элем м	Вес, кг на элемент	Вес, кг элемента
ОС2	ф10AIII	1	570	0,57	0,35	0,35

Отдельный стержень ОС2

Серия ИИ-04-4
Выпуск 20

Приложение



Примечание:

Для изготовления рядовых панелей шириной 1,5м с несимметричным расположением пустот в формах действующего оборудования на панели шириной 1,6м, поперечное сечение панелей должно соответствовать данному чертежу; продольное сечение соответствует продольному сечению панелей шириной 1,6м.

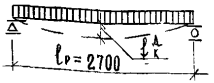
Армирование панелей с несимметричным расположением пустот соответствует армированию панелей с симметричным расположением пустот, при этом плоские каркасы, устанавливаемые в крайних ребрах, следует располагать согласно чертежу.

Арматурные изделия принять те же, что и для соответствующих панелей с симметричным расположением пустот.

12527

Учебных зданий г. Москва
Рук. группы Гарнер
Ст. инженер
Гл. спец. отд.
Э. Шахова
З. Мацея
В. Демина
Копировал
Проверил
Выпуск
Л. Волохова

Схема опирания и загружения при испытании



При проведении испытаний следует руководствоваться указаниями ГОСТ 8829-66

Марка изделия	Площадь загружения при испытании см²	Проверка прочности: Вид разрушения и величина коэффициента „с"					
		Текучесть продольной растянутой арматуры или раздробление бетона сжатой зоны, одновременно с текучестью продольной растянутой арматуры с=1,4*			Разрыв продольной арматуры или раздробление бетона сжатой зоны или разрушение по косым трещинам до достиж. текуч. продольн. растянутой арматуры или выдергивание ар-ры и раскол бетона с=1,6**		
		Величина разрушающей нагрузки кг/м²			Величина разрушающей нагрузки кг/м²		
		при которой изделия признаются годными /п.2.3.2. ГОСТ/		при которой требуются повторные испытания/п.3.2.2 ГОСТ/	при которой изделия признаются годными /п.2.3.2. ГОСТ/		при которой требуются повторные испытания/п.3.2.2 ГОСТ/
		с учетом собств. веса изделия	за вычетом собств. веса изделия	за вычетом собственного веса изделия	с учетом собств. веса изделия	за вычетом собств. веса изделия	за вычетом собственного веса изделия
ПК8-28.15	270×146	1670	1350	< 1350, но ≥ 1145	1905	1585	< 1585, но ≥ 1350
ПК12.5-28.15	270×146	2315	1995	< 1995, но ≥ 1695	2645	2325	< 2325, но ≥ 1980
ПК8-28.12	270×116	1650	1340	< 1340, но ≥ 1140	1885	1575	< 1575, но ≥ 1340
ПК12.5-28.12	270×116	2305	1995	< 1995, но ≥ 1695	2630	2320	< 2320, но ≥ 1975
ПК8-28.15с	270×146	1670	1350	< 1350, но ≥ 1145	1905	1585	< 1585, но ≥ 1350
ПК12.5-28.15с	270×146	2315	1995	< 1995, но ≥ 1695	2645	2325	< 2325, но ≥ 1980
ПР8-28.15с	270×146	1640	1330	< 1330, но ≥ 1130	1875	1565	< 1565, но ≥ 1330
ПР12.5-28.15с	270×146	2285	1975	< 1975, но ≥ 1680	2615	2305	< 2305, но ≥ 1960
ПК8-28.15п	270×146	1670	1350	< 1350, но ≥ 1145	1905	1585	< 1585, но ≥ 1350
ПК12.5-28.15п	270×146	2315	1995	< 1995, но ≥ 1695	2645	2325	< 2325, но ≥ 1975

* Текучесть продольной растянутой арматуры характеризуется прогибом изделия на величину, превышающую 1/50 длины пролета /п.3.2.1а ГОСТ/
Раздробление бетона от сжатия одновременно с текучестью продольной растянутой арматуры характеризуется прогибом в 1,5 и более раза превышающим прогиб от контрольной нагрузки по проверке жесткости с одновременным раскрытием трещин, нормальных к оси элемента на величину 1 мм и более /п.3.2.1б 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.3.2.1б ГОСТ/

12527

ЦНИИЭП учебных зданий г. Москва

Гип. Мацея, Иванчиева; Нач. отд. Трескова; Рук. группы Маслова; Ст. инженер Демина; Нач. сект. Мацея; Рук. группы Маслова; Ст. инженер Демина

ТК	Панели перекрытий железобетонные	Серия ИИ-04-4
1973г.	Данные для испытания панелей по прочности	Выпуск 20 Лист 29

Марка панели	Проверка по раскрытию трещин		Проверка по жесткости			
	Контрольная нагрузка за вычетом собственного веса изделия кг/м² /п.2.3.7 ГОСТ/	Контрольная ширина раскрытия трещин $a_т^к$ мм /п.2.3.8 ГОСТ/	Контрольная нагрузка за вычетом собственного веса изделия кг/м² /п.2.3.3 ГОСТ/	Контрольный прогиб от контрольной нагрузки $f_к^д$ (мм) /п.2.3.3 ГОСТ/.	Величина измеренного прогиба мм (п.3.3.2 ГОСТ). При которой изделие признается годным	При которой требуется повторное испытание
ПК8-28.15	690	0.2	690	0.28	≤0.34	≤0.36 но >0.34
ПК12.5-28.15	1080	0.2	1080	0.45	≤0.54	≤0.58 но >0.54
ПК8-28.12	690	0.2	690	0.29	≤0.35	≤0.38 но >0.35
ПК12.5-28.12	1080	0.2	1080	0.46	≤0.55	≤0.60 но >0.55
ПК8-28.15с	690	0.2	690	0.28	≤0.34	≤0.36 но >0.34
ПК12.5-28.15с	1080	0.2	1080	0.45	≤0.54	≤0.58 но >0.54
ПР8-28.15с	690	0.2	690	0.28	≤0.34	≤0.36 но >0.34
ПР12.5-28.15с	1080	0.2	1080	0.45	≤0.54	≤0.58 но >0.54
ПК8-28.15П	690	0.2	690	0.53	≤0.64	≤0.69 но >0.64
ПК12.5-28.15П	1080	0.2	1080	0.83	≤1.00	≤1.08 но >1.00

Г.А. Олещук, Рук. группы, Ст. техник — Э. Шахова, З. Мацея, В. Варенцов

gost.e-ecolog.ru

Учебных зданий г. Москва

12527

ТК

Панели перекрытий железобетонные

Данные для испытания панелей по трещиностойкости и по жесткости

Серия ИИ-04-4

Выпуск 00 Лист 00