типовые конструкции, изделия и узлы зданий и сооружений

СЕРИЯ 1.063.1-4

ФЕРМЫ СТРОПИЛЬНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРОЛЕТОМ 6;9;12;15 и 18м ДЛЯ ПОКРЫТИЙ ЗДАНИЙ С УКЛОНОМ АСБЕСТОЦЕМЕНТНОЙ КРОВЛИ 1 : 4

выпуск з

ФЕРМЫ ПРОЛЕТОМ 12 м. .РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

Ц00097-04

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1.063.1-4

ФЕРМЫ СТРОПИЛЬНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРОЛЕТОМ 6;9;12;15 и 18м ДЛЯ ПОКРЫТИЙ ЗДАНИЙ С УКЛОНОМ АСБЕСТОЦЕМЕНТНОЙ КРОВЛИ 1 : 4

выпуск з

ФЕРМЫ ПРОЛЕТОМ 12 м. РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

УТВЕРЖЛЕНЫ LVABHPW УПРАВЛЕНИЕМ ПРОЕКТИРОВАНИЯ и инженерных изысканий POCCIPOR POCCUM, ПИСЬМО ОТ 03.03.93 N 9-3-2/35. введены в действие с 01.10.93 пи проистройпроект. **IIPKKA3 OT 09.04.93 N 34**

РАЗРАБОТАНЫ

ПИ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ

ГЛ. ИНЖЕНЕР ИНСТИТУТА

начальник ско

ГЛ. ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА

и.в. львовский

да поляк

ю а репенко

ЦНИИЭПсельстрой

ЗАМ. ЛИРЕКТОРА ИНСТИТУТА

ВА ЗАРЕНИН

В.Г. НАЗАРЕНКО

L00097-04

	<u>'</u>	
Обозначение	Наименование	Стр.
1.063.1-4.3-110	Петническоея записание	2
1.063.1-4.3-:ФЧ	Ферма типоразмера 1ФТ12.	
	Опалубочный чертеж	7
1.063.1-4.3-1	Ферма типоразмера 1ФТ12.	
	Армирование	8
1.063.1-4.3-1PC	Ферма типоразмера 1ФТ12.	
	Ведомость расхода стали	12
1.063.1-4.3-2	Каркас пространственный КП1-1КП1-4	13
1.063.1-4.3-3	Каркас пространственный КП2-1, КП2-2	13
1.063.1-4.3-4	Каркас пространственный КПЗ	14
1.063.1-4.3-5	Каркас КР1-1КР1-4, КР2-1КР2-4	14
1.063.1-4.3-6	Каркас КРЗ-1, КРЗ-2	15
1.063.1-4.3-7	Каркас КР4, КР5	15
1.063.1-4.3-8	Каркас КР6, КР7	16
1.063.1-4.3-9	Каркас КР8, КР9	16
1.063.1-4.3-CM	Данные для испытания ферм	17
Нач.СКО Поляк Н.контр. Репенко	1.063.1–4.3	
Вав.груп Милютина Мили Инж.liк. Круглова Жуулг	Содержание Содержание ПРОМСТРОЙ	Листов 1 ПРОЕК'

1. ОБЩИЕ СВЕДЕНИЯ

1.1. Настоящий выпуск содержит рабочие чертежи стропильных ферм пролетом 12м с напрягаемым нижним поясом и арматурных изделий к ним.

Закладные изделия при изготовлении ферм принимать по выпуску 6.

1.2. Область и условия применения ферм в покрытии зданий, номенклатура ферм, маркировка, расчетные положения, таблицы подбора марок ферм по несущей способности, схемы расположения закладных изделий для крепления плит покрытия, прогонов, подвесного транспорта, связей приведены в выпуске 0 настоящей серии.

2. ТЕХНИЧЕСКИЕ ТРЕБОВАНИЯ

- 2.1. Фермы следует изготовлять по настоящим рабочим чертежам в соответствии с требованиями ГОСТ 20213-89 "Фермы железобетонные. Технические условия".
- 2.2. Фермы следует изготовлять из тяжелого бетона, отвечающего требованиям ГОСТ 26633-91. Класс бетона по прочности на сжатие указан в рабочих чертежах настоящего выпуска.
- 2.3. Марка бетона по морозостойкости назначается в зависимости от условий эксплуатации согласно требованиям глав СНи Π 2.03.01–84 \bullet и СНи Π 2.03.11–85.
- 2.4. Марка бетона по водонепроницаемости и косвенные показатели проницаемости бетона ферм с повышенной коррозионной стойкостью (с индексом "Н" или "П") должны соответствовать требованиям приведенным в таблице 1.

Таблица 1

-	Индекс в марке фермы	Проницае- мость бе- тона	Марка бетона по водонепро- ницаемости	Водопоглоще- ние по массе, %	Водоцемент- ное отноше- ние В/Ц не более
	Н	Нормальная	B4 (W4)	от 4.7 до 5.7	0.6
	п	Пониженная	B6 (W6)	от 4.2 до 4.7	0.55

	z								
1	Подпись		Нач.СКО	Поляк	W 30				
١	등		Н.контр.	Репенко	Dyn,	1.063.1-4.3	3-TO		
L	Ē		ГИП	Репенко	all	•			
ſ			Зав.груп.	Милютина	Llenni		Стадия	Лист	Листов
-	틹		Инж.ІІк.	Круглова	Thyung	(1) The	P	1	5
1	Ĕ					Детнилеция ∴ашисяние		<u>,</u>	
ı	нв. И подп.						IIPOM	СТРОИ	ПРОЕКТ
	_	1				 •			

железобетонных конструкциях" (НИИЖБ, Москва, 1990).
2.9. Марки сталей для арматурных и закладных изделий назначаются в проектной документации на конкретное здание соответственно по

2.5. Прочность бетона на сжатие в момент передачи усилий предварительного напряжения (передаточная прочность Rвр) принимается не менее 70% от класса бетона по прочности на сжатие.

Отпускная прочность бетона в теплый период года должна быть не ниже 70%, а в холодный период года, характеризуемый согласно СНиП 2.01.01-82 среднемесячной температурой наружного воздуха 0°С и ниже, не ниже 90% от класса бетона по прочности на сжатие.

2.6. Загружение ферм расчетной нагрузкой допускается только после достижения бетоном полной проектной прочности, соответствующей классу бетона для данной марки фермы.

2.7. В качестве напрягаемой арматуры для неагрессивной среды в нижнем поясе ферм принята стержневая арматура классов A-IIIв (упрочненная вытяжкой с контролем напряжения и удлинения). А-IY и А-Y по ГОСТ 5781-82• и Ат-IYC, Ат-Y и Ат-YCK по ГОСТ 10884-81•.

Напрягаемая арматура классов A-IY и A-Y может быть заменена термически упрочненной арматурой классов AT-IYC и AT-Y (AT-YCK) без изменения диаметра стержней.

В слабоагрессивной среде принята стержневая арматура классов A-IIIв. A-IY. Ат-IYC и Ат-YCК. в среднеагрессивной среде – стержневая арматура классов A-IIIв и A-IY.

В качестве ненапрягаемой рабочей арматуры принята сталь класса A-III по ГОСТ 5781-82•. в качестве конструктивной – арматурная проволока периодического профиля класса Вр-I по ГОСТ 6727-80• и сталь класса A-I по ГОСТ 5781-82•.

Горячекатаная арматурная сталь класса А-III марки 35ГС в неагрессивной и слабоагрессивной средах может быть заменена упрочненной арматурой класса Ат-IIIC по ГОСТ 10884-81 € без изменения диаметра стержней.

2.8. В качестве ненапрягаемой арматуры в фермах допускается применять арматуру класса A-III серповидного профиля по ТУ 14-2-635-85 и ТУ 14-2-793-88 при условии соблюдения требований, приведенных в "Рекомендациях по применению стержневой арматуры серповидного профиля в железобетонных конструкциях" (НИИЖБ. Москва, 1990).

приложениям 1 и 2 к СНиП 2.03.01-84 ∗.

2.10. Арматурные изделия следует изготовлять в соответствии с требованиями ГОСТ 14098-9 b.

2.11. Плоские каркасы изготовляют в кондукторах с помощью контактной точечной сварки. Сварку производить во всех точках пересечения стержней.

2.12. Объединение плоских каркасов в пространственные следует производить в кондукторах с использованием электросварочных клещей. Дуговая электросварка не допускается.

2.13. Открытые поверхности закладных изделий должны быть защищены антикоррозионными покрытиями согласно СНиП 2.03.11-85 и в соответствии с конкретными условиями эксплуатации, указанными в проектной документации на конкретное здание.

2.14. Фермы следует изготовлять в горизонтальном положении в стальных силовых формах, удовлетворяющих требованиям ГОСТ 25781-83 • Е. В формах должны быть предусмотрены технологические уклоны с сохранением площади поперечного сечения элемента и специальные приспособления для выемки готовых ферм.

2.15. Проектное положение арматурных изделий и величину защитного слоя бетона следует обеспечивать прокладками из плотного цементнопесчаного раствора или с помощью пластмассовых фиксаторов. Применение стальных фиксаторов не допускается.

2.16. Натяжение напрягаемой арматуры производится групповым механическим способом на упоры формы. Значения принятых в расчетах предельных величин предварительного напряжения, их допустимых отклонений и усилий натяжения напрягаемых стержней приведены в таблице 2 (лист 5).

Контроль натяжения напрягаемой арматуры должен осуществляться в соответствии с ГОСТ 22362-77.

2.17. Отпуск натяжения напрягаемой арматуры следует производить плавно, применяя предварительный разогрев концевых участков электродугой с постепенным расплавлением металла рабочего стержня на длине 60-70мм, держа электрод вертикально к стержню. Порядок обрезки стержней показан на рис. 1. Стержни не должны выступать за грани фермы бо-

1.063.1-4.3-10

Лист

ц00097-04

лее чем на 5мм и должны быть защищены слоем плотного цементно-песчаного раствора толщиной 10мм.

2.18. При извлечении готовой фермы из стальной формы отрыв фермы от поддона должен осуществляться с использованием специальных приспособлений, с помощью которых ферма кантуется на высоту, обеспечивающую возможность установки между верхним поясом и формой деревянных прокладок толщиной 100-150мм с целью строповки через отверстия, предусмотренные в верхнем поясе для подъема фермы.

В случае, если форма не снабжена приспособлениями для беспетлевого начального подъема ферм из формы, необходимо предусмотреть в верхнем поясе две строповочные петли, которые после установки деревянных прокладок в местах строповки ферм должны быть срезаны.

- 2.19. Точность изготовления по чертежам, соответствие заданным геометрическим размерам, качество поверхностей и внешний вид ферм должны отвечать требованиям ГОСТ 20213-89.
- 2.20. В бетоне ферм трещины не допускаются, кроме усадочных и других поверхностных технологических трещин, а также трещин в ненапрягаемых элементах от усилия предварительного обжатия нижнего пояса фермы. Ширина раскрытия указанных трещин в фермах, установленных на опоры в вертикальном положении, не должна превышать 0.1мм.

Образование трещин в зоне анкеровки напрягаемой арматуры в опорных узлах не допускается.

2.21. Отклонение фактической массы фермы не должно превышать 7% от номинальной массы, указанной в рабочих чертежах.

3. ПРИЕМКА

- 3.1. Приемка ферм производится в соответствии с требованиями ГОСТ 20213-89 "Фермы железобетонные. Технические условия" и рабочими чертежами.
- 3.2. Фермы должны быть приняты ОТК предприятия-изготовителя поштучно. Результаты приемочного контроля должны быть зафиксированы в журналах ОТК или заводской лаборатории.
- 3.3. При освоении производства ферм, внесении изменений в технопогический регламент изготовления и замене материалов необходимо испытать до разрушения не менее одной фермы при положительном результате. В дальнейшем, при поточном производстве с целью постоянного контроля прочности, жесткости и трещиностойкости ферм необходимо испыты-

вать не менее одной фермы из партии в 100 шт. в соответствии с требованиями ГОСТ 8829-85.

Схемы приложения нагрузок для испытания и их значения приведены в рабочих чертежах ферм.

- 3.4. Приемка ферм производится партиями. Партия должна состоять из ферм, изготовленных по одной технологии из материалов одного вида и качества. Размер партии не должен превышать 50 шт. Партия ферм оценивается по результатам поштучного приемочного контроля изделий.
- 3.5. Потребитель имеет право производить повторный выборочный или поштучный контроль качества ферм, применяя при этом порядок и правила приемки, установленные в рабочих чертежах ферм.

4. МЕТОДЫ КОНТРОЛЯ И МАРКИРОВКА ФЕРМ

- 4.1. При изготовлении ферм должен осуществляться систематический контроль технологии производства и качества работ на всех постах в соответствии с требованиями ГОСТ 20213-89 и настоящих рабочих чертежей.
- 4.2. При изготовлении ферм контролируются следующие показатели качества: класс бетона по прочности на сжатие, отпускная прочность бетона, марки сталей, армирование и закладные изделия, толщина защитного слоя, размеры поперечных сечений элементов, геометрическая прямолинейность и масса ферм, наличие антикоррозионной защиты закладных изделий, прочность, жесткость и трещиностойкость ферм.
- 4.3. В фермах предназначенных для эксплуатации в условиях постоянного воздействия агрессивных газообразных сред или на открытом воздухе, дополнительно контролируются марка бетона по морозостойкости, водонепроницаемости.

Марка бетона по морозостойкости должна контролироваться не реже одного раза в шесть месяцев в соответствии с ГОСТ 10060-87. Испытание бетона на морозостойкость следует производить при каждом изменении состава бетона.

Контроль марки бетона по водонепроницаемости следует производить (не реже одного раза в три месяца) по величине коэффициента фильтрации Кф. определяемого по ГОСТ 12730.5-84•.

4.4. Прочность бетона на сжатие определяется по ГОСТ 10180-90.

1.063.1-4.3-TO

Лист

Передаточная прочность бетона контролируется неразрушающими методами согласно ГОСТ 17625-83 и ГОСТ 22690-88.

Оценку проектного класса бетона по прочности на сжатие, а также передаточной и отпускной прочности бетона следует производить по ГОСТ 18105—86*.

- 4.5. Размеры ферм, толщину защитного слоя бетона до арматуры, положение закладных изделий, качество поверхностей и внешний вид ферм должны соответствовать ГОСТ 13015.0-83•.
- 4.6. Измерение величины натяжения напрягаемой арматуры производить по ГОСТ 22362-77.
- 4.7. Испытание сварных соединений арматурных и закладных изделий, оценку их прочности и качества производить по ГОСТ 10922-90.
- 4.8. На боковой грани опорного узла каждой фермы должны быть нанесены несмываемой краской при помощи трафарета или штампов маркировочные знаки: товарный знак предприятия-изготовителя или его краткое наименование, марка фермы, дата изготовления и порядковый номер фермы, штамп технического контроля, масса фермы.
- 4.9. Предприятие-изготовитель должно сопровождать каждую принятую техническим контролем ферму паспортом по ГОСТ 13015.2-81. В котором указываются: наименование и адрес предприятия-изготовителя, номер и дата выдачи паспорта, наименование и марка фермы, дата изготовления, проектный класс бетона, передаточная и отпускная прочность бетона (в процентах от проектного класса), номер серии рабочих чертежей, гарантии изготовителя.

Паспорт должен быть подписан лицом, ответственным за технический контроль предприятия-изготовителя.

5. ХРАНЕНИЕ НА СКЛАДЕ И ТРАНСПОРТИРОВАНИЕ ФЕРМ

5.1. Хранение ферм на складе следует производить в соответствии с требованиями ГОСТ 13015.4-84. Фермы хранят в вертикальном положении с опиранием на инвентарные прокладки, размещаемые в пределах опорных узлов фермы. Толщина прокладок должна быть не менее 40мм, ширина – не менее 150мм, длина – 300мм (рис. 4).

При складировании должна быть обеспечена возможность строповки и подъема каждой фермы.

5.2. Транспортирование ферм должно производиться в соответствии с общими правилами, установленными ГОСТ 13015.4-84*.

При автомобильных перевозках следует учитывать указания, приведенные в "Руководстве по перевозке автомобильным транспортом строительных конструкций" (М., Стройиздат, 1980).

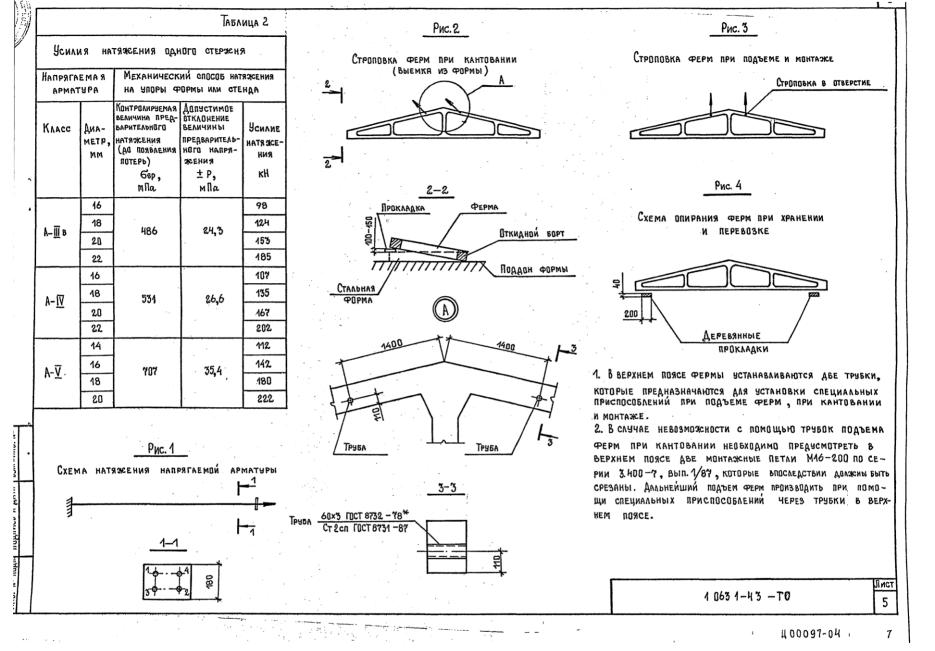
При железнодорожных перевозках следует учитывать указания приведенные в "Технических условиях погрузки и крепления грузов". глава 1: "Общие требования к размещению и креплению грузов в вагонах" (М. Транспорт. 1981).

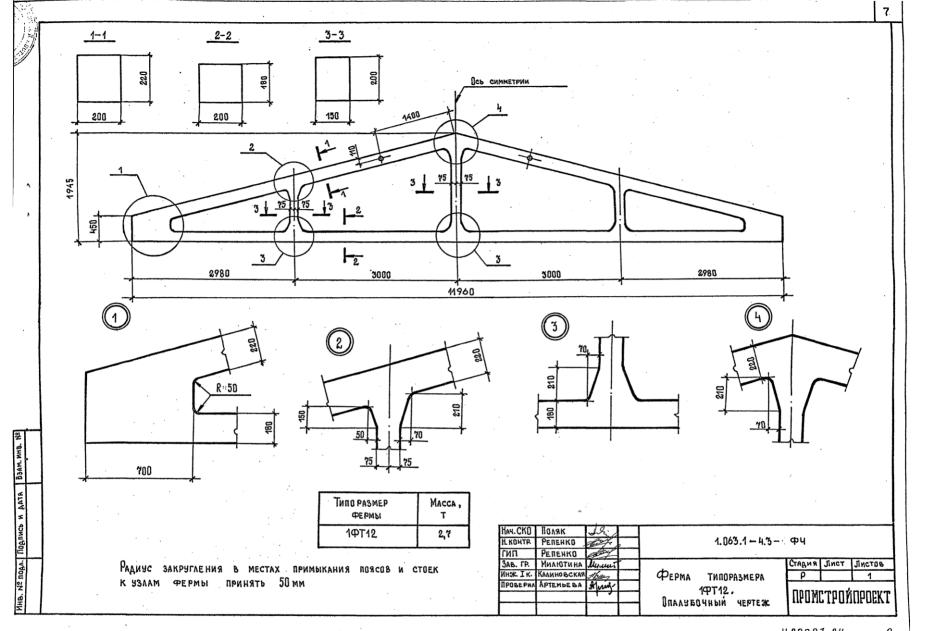
Фермы должны транспортироваться в вертикальном (рабочем) положении или с небольшим наклоном (до 10°) и опираться в опорных узлах нижнего пояса на инвентарные деревянные или резиновые подкладки.

1.063.1-4.3-170

Ли

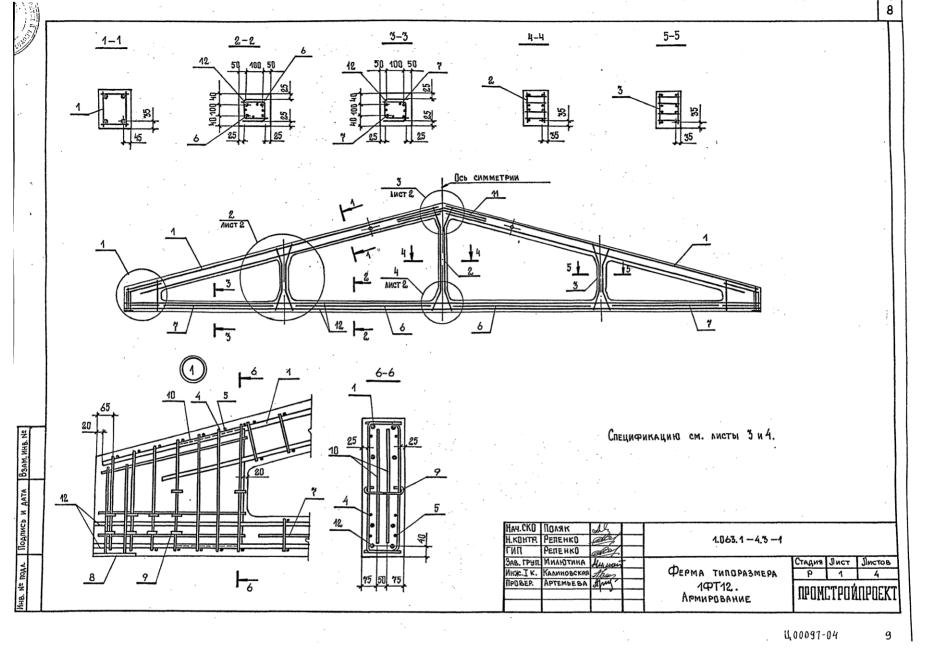
400097-04



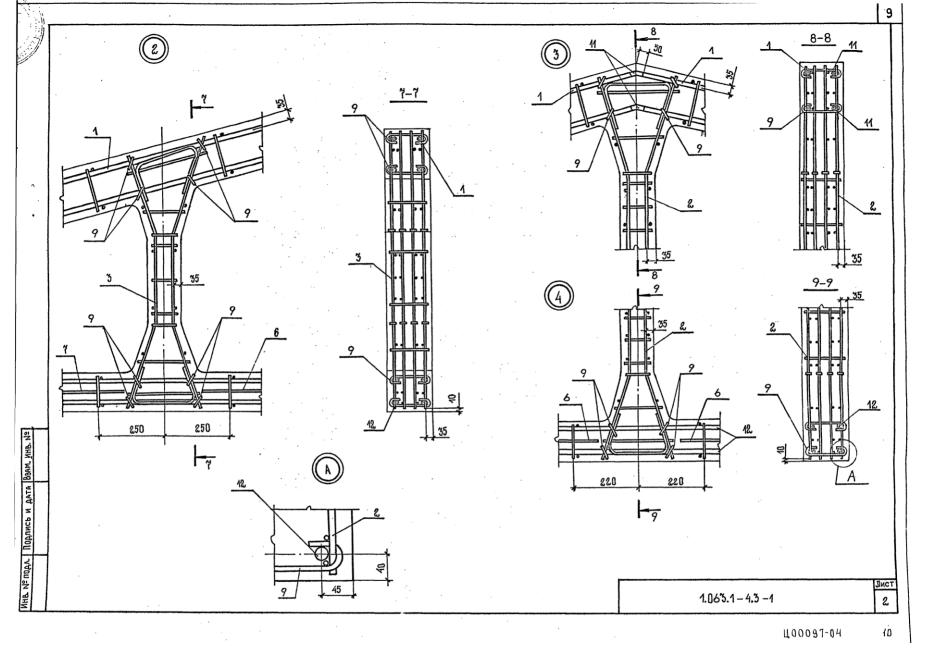


Ц00091-04

B



Северо-Западный завод металлоконструкций - http://www.szzmk.ru



											10
	Марка Фермы	Nos.	Наименование	Kan.	Документа Документа	Марка Фермы	Поз.	Наименование	Kon.	Оъозначение Аскимента	
ľ		1	Каркас пространств. КП1-1	2	1.063.1 - 4.3 -2			Nos. 211,13 no 14712-1A 1118			
1		2	KN2-1	1	-3		1	Каркас пространств. КП1-2	2	1.063.1-4.3 -2	
		3	кпъ	2	-4 ·	ACTAO - O A V	11*	φ16A III, C=1700; 2,7 κr	4		
		4	KAPKAC KP6	2	-8	1ΦΤ12 −2A <u>V</u>	12	Стержень напрягаемый			
-	*.	5	KP7	2	-8			ø16A√, 8=11960; 18,9 Kr	4	DE3 HEPT.	
		6	Kb 8	4	-9						
		7.	KP9	4	-9			Поз. 310 по 1ФТ12−1А <u>ІІІ</u> в			
^	1ФТ12.—1А <u>ІІІ</u> в	8	Изделие закладное МЗ-20	2	4.400-6/76 A. 77		1	Каркас пространств. КП1-2	2	1.063.1 -4.3 -2	
		9*	Ø 8AI, €= &80 , 0,11 Kr	44			2	КП 2-2	1	-3	
'.	·	10*	8A <u>II</u> , €=1130; 0,45 кг	4		1ФТ12 – ЭА <u>іії</u> в	11*	ø16AIII, €=1700; 2,7 Kr	4		
		11*	44 A !!! , €=1700 ; 2,1 KF	4		14110 011	12	Стерокень напрягаемый			
		12	Стержень напрягаемый					Ф18 А <u>ІІІ</u> В, С=11960, 23,9 кг	4	БЕЗ ЧЕРТ.	
			φ 16 A III Β , ε=11960; 18,9 κr	4	БЕЗ ЧЕРТ.		13	Бетон тяжелый класса В 25,м ³	1,1		
		13	Бетон тяжелый класса В20, м ³	1,1							
			Поз. 111,13 по 1ФТ12−1А <u>ії</u> в	_				ПОЗ. З10 по 1ФТ12 -1A <u>П</u> В			
	1ΦT12−1A <u>I</u> V	12	Стерокень напрягаемый				1	Каркас пространств. КП1-2	2	1.063.1 - 4.3 - 2	
			φ16A <u>IV</u> , ℓ=11960; 18,9 Kr	4	6E3 4EPT.		2.	КП2-2	1	_3	
			Поз.111,13 по 1ФТ12 −1А <u>П</u> В		e)	1PT12 - 3A IV		Φ16 AⅢ, ℓ=1780; 2,7 KΓ	4		
	1ΦT12 - 1AV	12	Стержень напрягаемый		ν.	11.1. U.I.	12	Стержень напрягаемый			
	14 1100 111		Ø14A√, 8=11960; 14,4 Kr	4	DE3 HEPT.			Ø18A <u>IV</u> , €=1196В; 23,9 кг	4	БЕЗ ЧЕРТ.	
						the second second	13	Бетон тяжелый класса В 25,02	1,1		
말Ì			Поз. 2 10,13 по 1ФТ12 -1A <u>ії</u> в					·			
A H	· _	1	Каркас пространств. КП1-2	2	1.063.1-4.3 -2			Поз. 310 по 1ФТ12-1А <u>П</u> в			
SAM.	1ФТ12 - 2A <u>III</u> в		\$ 16A III , C=1700; 2,7 Kr	4			1	Каркас пристранств. КП1-2	2	1.063.1 -4.3 - 2	
100	. :	12	Стержень напрягаемый				2	КП2-2	1	- 3	
AATA			ф18 А <u>III</u> В, С=11960; 23,9кг	4	БЕЗ ЧЕРТ.		11*	\$16A!II, C=1700; 2,7KΓ	4		
=			Поз.210,13 по 1ФТ12 -1A <u>Ш</u> В			14112-34 <u>V</u>	12	Стержень напрягаемый			
Эйись		1	Каркас пространств. КП1-2	2	1.063.1-4.3-2			Φ16A√, ε=11960; 18,9 Kr	4	DE3 YEPT.	
2	1ФT12 - 2AIV	11*	φ16 A III , ε=1700; ε,7 κΓ	4			13	Бетон тяжелый класса 825, м ³	1,1		
AB A		12.	Стержень напрягаемый			ПРОДОЛЖЕНИЕ СПЕ	цифи	кации см. лист 4			
Инв. № подл. Подпись и дата Ваям, инв. №			\$18 A [V, ε=11960; 23,9 κr	4	БЕЗ ЧЕРТ.	*) Nos. 9,10 n11cm. Anct 4	. }				JINCT
¥		·						1.063.1 —4	.3 –	1	3

1	1

Марка Фермы	Поз.	Наименование	Kor	Обозначение Документа	Марка ФЕрмы	Поз.	Наименование	Kgs.	ДОКУМЕНТА ДОКУМЕНТА
	1	Каркас пространств. КП1-3	2	1.063.1-4.3 - 2	1ФТ12 −5A <u>V</u>	12	Стержень напрягаемый		
	2	KN2-2	۲	- 3	(подокамение)		Ø18 AV, e=11960; &3,9 Kr	4	БЕЗ ЧЕРТ.
	3	кпз	2	- 4			Nas. 210 na 14712 -4A iii b		
÷	4	Каркас КР6	2	- 8		1	Каркас пространств. КП1-4	2	1.063.1 -4.3 -2
	5	KPን	-2	- 8	1ФТ12-6А <u>ІІ</u> в	11	\$20A <u>III</u> , €=1700; 4,2 KΓ	4	
	6	KP8	4	- 9	14 112-04 111 β	12	Стержень напрягаемый		
1ФТ12 — 4А∭ в	7	KP 9	4	- 9			Ø 22 A 111 B, ℓ=11960; 35,7 Kr	4	БЕЗ ЧЕРТ.
	8	Изделие закладное МЗ-20	2	1.400 -6/76 A.77		13	Бетон тяжелый класса взо,м ³	1,1	
	914	Ø8AI, ℓ=280; 0,11 Kr ·	44				Поз. 210 по 1ФТ12-4А <u>ії</u> в		
• • •	10**	8 A III , C=1130; 0,45 Kr	4		4 2	1	Каркас пространств. КП1-4	2	1.063.1-4.3-2
	11*	18 A . €=1700; 3,4 Kr	4			11	Ø20A III , €=1700 ; 4,2 Kr	4	
9	12	Стерокень напрягаемый			1ФТ12−6А <u>Г</u> V	12	Стержень напрягаемый		to the second se
		Ø20 A III B, €=11960; 29,5 KF	4	БЕЗ ЧЕРТ.			Ø22A 1V . €=11960 ; 35,7 Kr	4	БЕЗ ЧЕРТ.
• .	13	Бетон тяжелый класса В25,м3	1,1			13	Бетон тяфелый класса ВЗО,м ³	1.1	
	1	Поз. 111,13 по 1ФТ12-4А <u>іі</u> в				<u> </u>	Поз. 210 по 1ФТ12-4А 🗓 в	-,,.	
1ΦT12-4A <u>IV</u>	12	Стержень напрягаемый				1	Каркас пространств. КП1-4	2	4.063.1 - 4.3 - 2
17 17 11 11 1		Ø20 A [V], €=11960; 29,5 Kr	4	DE3 YEPT.	400T40 (ATT		≠20 A III , C=1700 ; 4,2 Kr	4	
	1	Поз. 111,13 по 1ФТ12 – 4А <u>Ш</u> в	Ė		1ФТ12-6A <u>V</u>	_	Стержень напрягаемый		
1ФT12 − 4 A <u>V</u>	12	Стержень напрягаемый			·		Φ20 A <u>V</u> , e=11960; 29,5κr	4	BES YEPT.
		Ø18 A V. C=11960; 23,9 Kr	4	DE3 4EPT.		13	Бетон тярселый класса взоля		
		Поз. 210,12,13 по 1ФТ12-4 А III в						.,,.	
1ФТ12 — 5 A III в	1	Каркас пространств. КП1-4	2	1,063.1 -4.3 - 2	Поз. 9		N03.10		103.11
14112 3 Nino		\$20A!II, €=1700; 4,2 KF	4	1,000.1 -4.5 - 2			*		*
	+	Ros. 2 10,13 no 14712-4AIIB	-				22		502
	1	Каркас пространств. КП1-4	2	1.063.1- 4.3 - 2	2.00				825 825
1ФT12 - 5AIV	11'%	Ø20A <u>III</u> , €=1700; 4,2 Kr	4	4.000.1= 4.0 %	, ,			4	1
OFFILE VAIL	12.	Стержень напрягаемый	7	·			300		
•	-~	Ø20 A N , €=11960; 29,5 Kr	4	BE3 YEPT.					
	\vdash	Поз. 210,13 по 1ФТ12-4AII в	-	223 18.17	,		I		
_ ,		KAPKAC REDCTPAHCTB. KRI-4	2	1.063.1 - 4.3 - 2	A A A A Y L T A M 9 A	ACC A	2 T307 00 上4、 11.	781-	82
1ФT12−5A <u>V</u>		\$20 A III, €=1700; 4,2 Kr	4	-1.005.1-4.5-%	•		1 1 11- 144 U		•
		γωυ ν.π., Ω-1(ηη); Α,ωΚι	-				1.063.1-4	% _1	

Ц00097-04

12

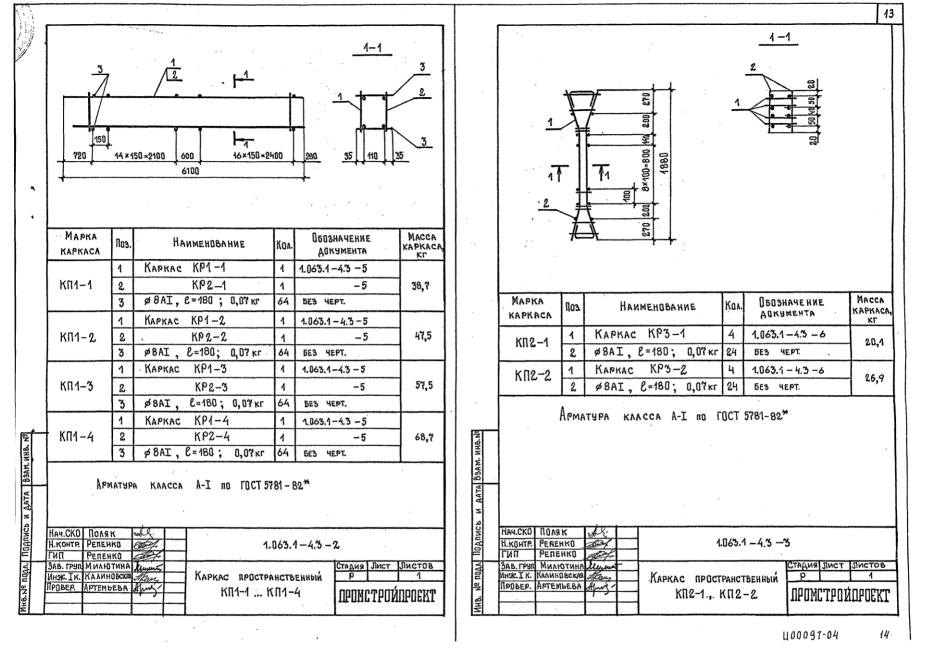
 _	

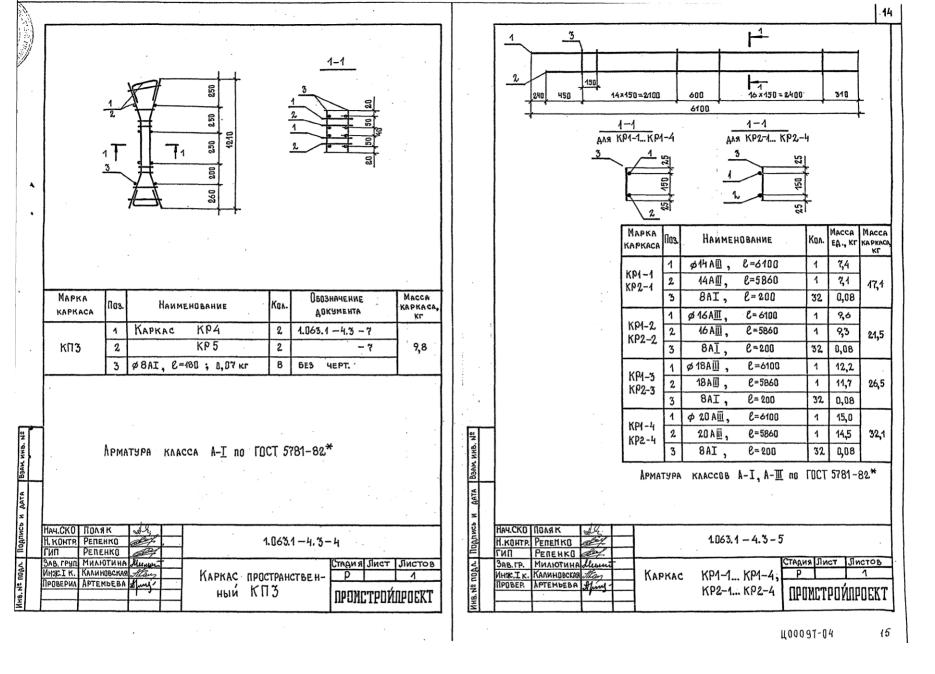
										r	([
			H									Из	AENNS	API	19 BTAN	HNE					3АКЛА		
	Mapka		11	atranal Tamaa								Ar	MATY	PA K	NACCA	`				NAPKN	APMATUPA KAACCA		Общий
		l		nrun	1954			A	<u>-I</u>				A	- <u>III</u>				Bp-I	Всега	C245	A- <u>III</u>	Всега	PACXOR
	ФЕРМЫ			FOCT 5	784-82	*					Γ	OCT 5	781-8	2*				FOCT 6727-80*	DOETE	70CT 82-70*	FBCT 5781-82*	DCEIG	
		ø 14	ø 16	ø 18	φ 20	ø 22	Итого	φ8	Итого	φ8	φ 10	ø 12	ø14	φ16	ø 18	φ20	Итага	φ5		్≃8	ø 12		
	1ФТ12 — 1А <u>III</u> В							,															245,2
	1ФТ12. — 1 А <u>IV</u>	1 -	75,6	_			75,6						66,4	_			118,8		159,6				245,2
	1ΦT12 — 1 A <u>V</u>	57,6					57,6	l			45.						·						227, 2
`	1ΦT12 - 2A <u>III</u> 8		1 –	95,6			95,6	·			45,6	-											285,2
•	1ΦT12 — 2Α <u>ΙΫ</u>]		70,0			73,0										130,8		179,6				285,2
	1ФT12 - 2A <u>V</u>		75,6	_			75,6							86,4		_							265,2
	1ΦT12 - 3A <u>II</u> B		_	95,6		_	95,6																292,0
	1ΦT12 - 3A <u>Ī</u> V	1		10,0	.		,-							′			137,6		186,4	. '			292,0
	1ΦT12 − 3A <u>V</u>]	75,6		<u> </u>		75,6	33,2	33,2	28,8							L	15,6		4,8	5,2	10,0	272,0
	1ФТ12 — 4А <u>Ш</u> в			-	118,0		118,0	i .	,	,		1			,					:			337,2
	1ΦT12 - 4A <u>I</u> V	_						'				1	-		109,2		160,4		209,2				337,2
	1ΦT12. – 4A <u>V</u>			95,6			95,6				_	22,4							<u>.</u>	1			314,8
	1ΦT12 − 5A <u>Ш</u> в	1		_	118,0		118,0			1		'											362,8
	1ΦT12 − 5A <u>IV</u>		-				,			ļ		١.		_									362,8
	1ФT12 — 5A <u>V</u>	1		95,6	1		95,6]						_	134,8	186,0		234,8				340,4
1	1ФТ12 — 6А <u>III</u> В]			_	142,8	142,8			٥							'		'				387,6
	1ФT12 - 6A <u>IV</u>	1		-				ļ.															387,6
	1ФT12 −6 A <u>V</u>	<u></u>	<u></u>	<u></u>	118,0	_	118,0				<u> </u>			<u> </u>	<u> </u>		<u></u>			<u> </u>		<u> </u>	362,8
<u> </u>	1																						

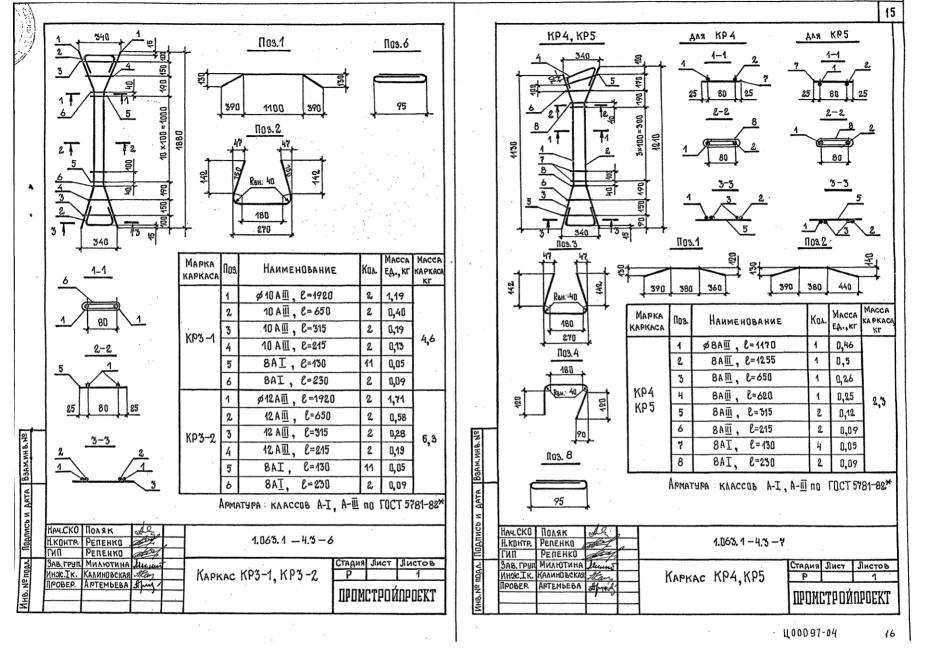
*Напрягаемая арматура классов $A-\overline{\mathbb{N}}$ и $A-\overline{\mathbb{N}}$ может быть заменена термически упрочненной арматурой классов соответственно $AT-\overline{\mathbb{N}}$ С и $AT-\overline{\mathbb{N}}$ ($AT-\overline{\mathbb{N}}$ Ск) без изменения расхода стали. В этом случае в марках ферм индекс $A\overline{\mathbb{N}}$ и $A\overline{\mathbb{N}}$ заменяется соответственно на $AT\overline{\mathbb{N}}$ С и $AT\overline{\mathbb{N}}$ ($AT\overline{\mathbb{N}}$ Ск), например, $1\Phi T12-2AT\overline{\mathbb{N}}$ Ск.

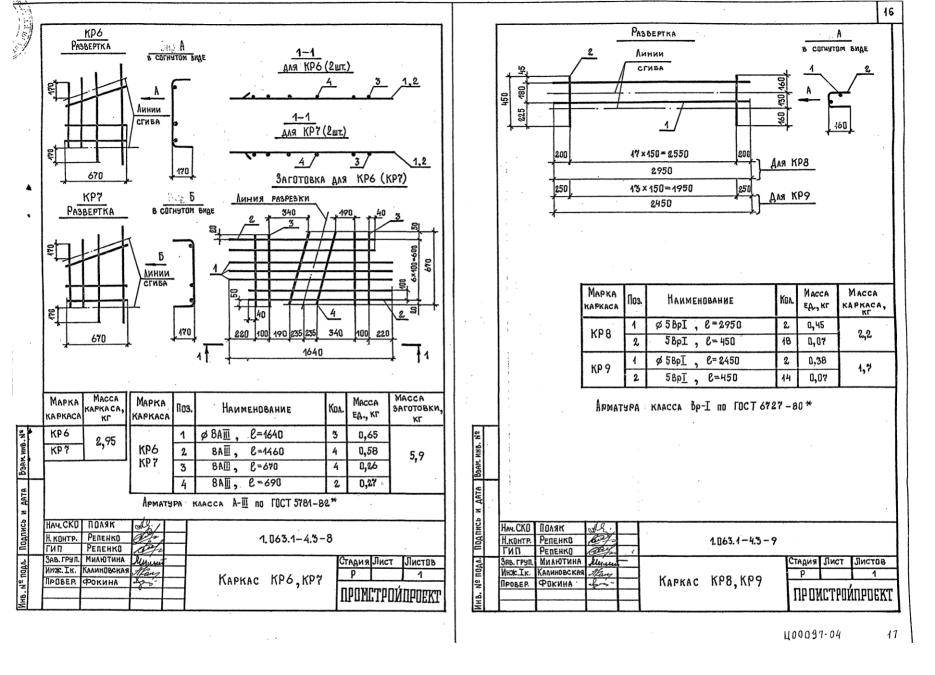
	APTEMBESA			Т12. Расхвда стали	прпм	rtpná	DPOEKT
AB, TP.	Милютина Калиновская	Myuni	Ферма	ТИПО РАЗМЕРА	Стадия	JINCT	Листо в
	PENEHKO				14		
H. KOHTP.	РЕПЕНКО ,	as of		1.063.1 - 4.3	- : PC		
HA4.CKO	Поляк	As.					

400097-04



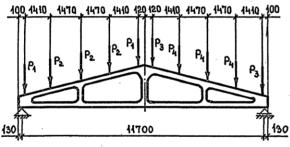






										Кон	TPON	ьны	AH =	TP93	sки,	TC									
винажечтае див	·	1	ቀተ ተ	2-1			(\$ T	2-2		4	PT48	-3			PT4	12-4		1	# T12	- 5		4	фΤ	12-6	
		ρ ₁	P2	· P3	P4	Pf	P2	Ps	Ρ4	P4	P2	P ₃	P4	P ₄	P2	P ₃	ρ,	P4	P2	P ₃	P4	P4	P2	P3	P
Несимметричное загружение	3-7 AHEN	0,9	4.7	0,5	1,0	1,1	2,2	0,6	4,2	1,4	2,8	0,8	4,7	1,6	3,1	0,8	1,5	1,8	3,6	1,0	1,9	2,1	4,1	1,3	2,5
-ЗАЯ ИНИЧИШ КИНВЛЕДЕЧПО КЛД -АТІАПЭИ ИЧП НИ ШЕЧТ КИТІАЧЯ	28 AHEN	0,8	1,6	0,5	0,9	1,0	2,0	1,0	2,0	1,3	2,5	0,8	1,5	1,4	2,8	0,7	1,4	1,7	3,3	0,9	1,7	1,9	3,7	1,3	2,2
нии фермы в возрасте	100 AHEÑ	7,0	1,4	0,4	0,8	0,9	4,8	0,5	1,0	1,2	2,3	0,7	1,4	1,3	2,5	0,6	4,2	1,5	2,9	0,8	1,5	1,7	3,3	1,0	2,0
Симметричное загружение	3-7 AHEN	0,9	1,7	0,9	1,7	1,1	2,2	1,1	2,2	4,5	2,8	1,4	2,8	1,6	3,1	1,6	3,1	1,8	3,6	1,8	3,6	2,1	4,1	2,1	4,1
АЛЯ ОПРЕДЕЛЕНИЯ ШИРИНЫ РАС- -ИПОИ ИОП НИЩВЕТ КИТЫЧЯ	28 AHEÑ	8,0	1,6	0,8	1,6	1,0	2,0	0,6	1,1	4,3	2,5	1,3	2,5	1,4	೭ೣ೪	1,4	28	4,7	3,3	4,7	3,3	1,9	3,7	1,9	3,7
ТАНИИ ФЕРМЫ В ВОЗРАСТЕ	100 ДНЕЙ	0,7	1,4	0,7	1,4	0,9	4,8	0,9	4,8	1,2	2,3	4,2	2,3	1,3	2,5	4,3	2,5	1,5	2,9	1,5	2,9	4,7	3,3	1,7	3,3
2	C= 4,0	1,0	1,9	1,0	1,9	4,4	೭,೭	4,4	2,2,	1,4	8,5	4,4	2,8	1,6	3,2	1,6	3,8	4,8	3,6	1,8	3,6	2,1	4,4	2,1	4,1
Симметричное загруже- ние для проверки проч-	C = 1,25	1,2,	2,4	1,2	2,4	1,4	2,8	1,4	8,5	1,8	3.6	1,8	3,6	2,0	4,0	2,0	4,0	2,4	4,8	2,4	4.8	2,6	5,2	2,6	5,2
НОСТИ ФЕРМ ПРИ КОЭФ-	C = 1,35	1,3	2,5	1,3	2,5	4,5	3,1	1,5	3,1	1,9	3,8	1,9	3,8	2,2	4,5	2,2	4,5	2,5	5,0	2,5	5,0	2,8	5,6	2,8	5,6
ФИЦИЕНТАЖ.	C= 1,4	1,3	2,6	1,3	2,6	1,6	3,2	1,6	3,2	2,0	3,9	2,0	3,9	2,3	4,6	2,3	4,6	2,6	5,2	2,6	5,2	2,9	5,8	2,9	5,8
	C=16	4,5	3,0	1,5	3,0	1,9	3,8	1,9	3,8	2,2	4,4	2,2	4,4	2,6	5,2	2,6	5,2	3,0	6,0	3,0	6,0	3,3	6,7	3,3	6,7

Сжема приложения контрольных нагрузок



S ANNABAT

Kontponer	АЯ ШИРИНА РАСК	РЫТИЯ	TPE	щин,	MM		
Степень агрессив- Ности газообраз-	ДЛЯ НЕНАПРЯГАЕМОЙ АРМАТУРЫ КЛАССА			RANAH Idart			
ной среды	A – <u>I</u> II	A- <u>iii</u> B	A-ĩv̄	AT- <u>I</u> VC	A-₹	AT-V	Ат-ўск
НЕАГРЕССИВНАЯ	0,25	0,25	0,25	0,25	0,20	0,20	0,20
СЛАБОАГРЕССИВНАЯ	0,25	0,15	0,15	0,10	-	1	0,10
СРЕДНЕАГРЕССИВНАЯ	0,15	0,10	0,10	-	1	-	_

- 4. При испытании ферм ранее чем на 100 день после их изготовления, величины контрольных нагрязок для проверки ширины раскрытия трещин увеличены, т.к. потери предварительного напряжения арматуры за этот срок проявляются не полностью.
- 2. Возраст предварительно напряженных ферм считать со дня передачи усилия натяжения с упоров на бетон.
- 3. ФЕРМЫ ИСПЫТЫВАЮТСЯ В ВЕРТИКАЛЬНОМ ПОЛОЖЕНИИ.
- 4. Величины контрольных нагрузок даны без учета собственного веса ферм.
- 5. Для обеспечения устойчивости вержнего пояса необходимо произвети развязку его из плоскости фермы в места∞ приложения нагрузок. Развязка не должна препятствовать перемещению фермы в ее плоскости.
- 6. ЗНАЧЕНИЯ КОЗФФИЦИЕНТА "С" ПРИНЯТЫ В ЗАВИСИМОСТИ ОТ ЖАРАКТЕРА РАЗРУШЕНИЯ, ВИДА АРМАТУРЫ И БЕТОНА (СМ. ГОСТ 8829-85 ПРИЛОЖЕНИЕ 1, ТАБЛ.1).
- 7. В МАРКАЖ ФЕРМ ОПУЩЕНЫ ИНДЕКСЫ, ОБОЗНАЧАЮЩИЕ КЛАСС НАПРЯ-ГАЕМОЙ АРМАТУРЫ.

НАЧ.СКО ПОЛЯ К Н.КОНТР. РЕПЕНКО ГИП РЕПЕНКО		,	1.063.1 - 4.3 -	CM		
анитокиМ луч.ва 8 Каузвоника Х. Ж. Ж. Ж.			A A WWW. S A A G MORNING	CTAANA	ANCT	AHCTOB
	967		НИТИ В В В В В В В В В В В В В В В В В В	Ubou	1CTPOI	ÄNPOEKT