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 о

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ

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 о

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ

УТВЕРЖДЕНЫ
ГАА БИЫМ
УПРАВЛЕНИЕМ ПРОЕКТИРОВАНИЯ
И ИНЖЕНЕРНЫХ ИЗЫСКАНИЙ
ГОССТРОЯ РОССИИ
ПИСЬМО ОТ 03.03.93 N 9-3-2/35
ВВЕДЕНЫ В ДЕЙСТВИЕ С 01.10.93
ПИ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ
ПРИКАЗ ОТ 09.4.93 N 34

РАЗРАБОТАНЫ

ПИ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ

начальник ско гл. инженер проекта MUH LIZ:

И.В. ЛЬВОВСКИ Д.В. ПОЛЯК Ю.А. РЕПЕНКО ЦНИИЭПсельстрой

ЗАМ. ДИРЕКТОРА ИНСТИТУТА

R.C. HABAPEHKO

Обозначение	Наименование	Стр.
1.063.1-4.0-ПЗ	Пояснительная записка	2
1.063.1-4.0-НИ	Номенклатура ферм	6
1.063.1-4.0-CM1	Расчетные нагрузки	8
1.063.1-4.0-CM2	Таблица подбора марок ферм	11
1.063.1-4.0-CM3	Усилия в элементах ферм	13
1.063.1-4.0-CM4	Ферма типоразмера 1ФТ6.	
	Схемы расположения закладных	
	изделий	16
1.063.1-4.0-CM5	Ферма типоразмера 1ФТ9.	
	Схемы расположения закладных	
	изделий	18
1.063.1-4.0-CM6	Ферма типоразмера 1ФТ12.	
	Схемы расположения закладных	
	изделий	20
1.063.1-4.0-CM7	Ферма типоразмера 1ФТ15.	
	Схемы расположения закладных	
	изделий	25
1.063.1-4.0-CM8	Фермы типоразмеров 1ФТ18, 2ФТ 18.	
	Схемы расположения закладных	
	изделий	32

Взамирв.И					
ъидата			1 2		
Подпись	Нач.СКО Н.контр. ГИП	Поляк Репенко Репенко		1.063.1–4.	0
Инв.И подп.	Зав.груп. Инж.ІІк.		Klanis Ypyng	Содержание	P 1 IIPOMCTPOMIIPOEKT

1. ОБЩИЕ СВЕДЕНИЯ

11. Настоящая серия содержит проектную документацию на железобетонные стропильные фермы пролетом 6, 9, 12, 15 и 18м, стальные связи, элементы крепления путей подвесного транспорта, предназначенные для применения в покрытии однопролетных зданий с уклоном асбестоцементной кровли 1:4.

1.2. В состав серии входят следующие выпуски:

Выпуск 0 Указания по применению:

Выпуск 1 Фермы пролетом 6м. Рабочие чертежи;

Выпуск 2 Фермы пролетом 9м. Рабочие чертежи:

Выпуск 3 Фермы пролетом 12м. Рабочие чертежи:

Выпуск 4 Фермы пролетом 15м. Рабочие чертежи:

Выпуск 5 Фермы пролетом 18м. Рабочие чертежи:

Выпуск 6 Изделия закладные. Рабочие чертежи:

Выпуск 7 Связи стальные и элементы крепления путей подвесного транспорта. Чертежи КМ.

1.3. Настоящий выпуск содержит номенклатуру стропильных ферм, схемы нагрузок, таблицы подбора марок ферм, указания по применению ферм, стальных связей, подвесного транспорта, схемы расположения закладных изделий.

2. ОБЛАСТЬ ПРИМЕНЕНИЯ

2.1. Фермы предназначены для покрытий однопролетных зданий сельскохозяйственного и производственно-вспомогательного назначения длиной до 72м с уклоном асбестоцементной кровли 1:4 и применяются:

– в неотапливаемых зданиях при расчетной зимней температуре наружного воздуха не ниже минус 40° С, с кровлей из асбестоцементных волнистых листов, укладываемых по железобетонным прогонам с шагом 1,5 и 3м:

- в утепленных зданиях при расчетной зимней температуре наружного воздуха не ниже минус $50^{0}\,\mathrm{C}$ с применением в покрытии железобетонных ребристых плит размером 1,5х6 и 3х6м или облегченных асбестоцементных плит покрытия на деревянном каркасе, укладываемых по железобетонным прогонам с шагом 3м;

- при воздействии положительных температур не выше плюс 50°C:

- с покрытиях с крышными вентиляторами:

1								
	Нач.СКО	Поляк	₩X.					
	Н.контр.	Репенко	dif.		1.063.1–4.	0-ПЗ		
	LNU	Репенко	del					
	Зав.груп.	Милютина	Myens	1		Стадия	Jher	Листов
	Инж.ІІк.	Круглова	Spiper		_	P	1	4
			//		Пояснительная записка		U	
						ITTPOM	CTPON	TIPOEKT
							O 1 1 U 1 1	

- без подвесного оборудования и с подвесными кранами грузоподъемностью до 3,2т, монорельсами грузоподъемностью до 2т;
- в I...IY районах по весу снегового покрова согласно СНиП 2.01.07-85 "Нагрузки и воздействия":
 - в І...ІУ ветровых районах согласно СНиП 2.01.07-85:
- в несейсмических районах и в районах с расчетной сейсмичностью до 8 баллов включительно согласно СНиП $\underline{\mathbb{T}}$ -7-81* "Строительство в сейсмических районах":
- в неагрессивной, слабоагрессивной и среднеагрессивной газообразной среде согласно СНиП 2.03.11-85 "Защита строительных конструкций от коррозии".
- 2.2. Предел огнестойкости ферм согласно СНиП 2,01.02-85 * "Противо-пожарные нормы" составляет не менее 0.75 часа.
- 2.3. При эксплуатации ферм на открытом воздухе и в неотапливаемых зданиях при расчетной зимней температуре наружного воздуха ниже минус 30°C, а также в зданиях с агрессивной средой в конкретных проектах зданий должы быть учтены требования по обеспечению морозостойкости и плотности бетона, выбору вяжущих, заполнителей, добавок к бетонам, марок сталей для напрягаемой и ненапрягаемой арматуры, закладных изделий и приведены мероприятия по защите от коррозии бетона и закладных изделий в соответствии с требованиями СНиП 2.03.11-85.
- 2.4. Применение ферм в покрытиях зданий с расчетной сейсмичностью 7 и 8 баллов возможно при условии установки в покрытии стальных связей, разработанных в выпуске 7 настоящей серии.

3. 0503HA4EHNE

3.1. Готовые фермы должны оыть обозначены марками следующей струк-
Туры: Обозначение типоразмера опалубки фермы состоит из: - порядкового номера опалубки - обозначения типа фермы - ферма треугольная - номинального пролета фермы в метрах - порядкового номера несущей способности фермы - обозначения класса напрягаемой или ненапрягаемой рабочей арматуры в нижнем поясе - дополнительных индексов, отражающих особые условия применения ферм: водонепронепроницаемость бетона (Н, П), сейсмостойкость фермы (С7. С8), наличие закладных изделий, предназначенных для крепление плит и прогонов через 1.5 м, подвесного транспорта, стальных связей и распорок (при установке закладных изделий для плит и прогонов
Hanes 3M MANANC K Manke Manual Ha Manual Hanastol

Взам.инв.N

Подпись и дата

Пример условного обозначения марки фермы:

1 ФТ 18-3 АІҮ П - ферма треугольная пролетом 18м, третьей несущей способности, изготовленная из тяжелого бетона пониженной проницаемости с напрягаемой арматурой в нижнем поясе класса А-ІҮ, предназначенная для установки в здании со среднеагрессивной газообразной средой, с покрытием из железобетонных плит размером 3х6м или с прогонами через 3м.

4. ОСНОВНЫЕ ПОЛОЖЕНИЯ ПО РАСЧЕТУ

4.1. Фермы расчитаны на нагрузки от покрытия и снега (таблица 1 настоящей пояснительной записки), с учетом воздействия подвесного транспорта (документ 1.063.1-4.0-СМ1). Во всех случаях учтен вес от крышного вентилятора 0,5 (0,6) тс, который может быть установлен в любом месте по длине пролета фермы.

Таблица 1

РАСЧЕТНАЯ РАВНОМЕРНО РАСПРЕДЕЛЕННАЯ НАГРУЗКА ОТ ПОКРЫТИЯ (В т.ч. СНЕГА) ПРИ n >1 в кгс/м2										
170(70)	170(70) 200(100) 250(140) 300(140) 350(210) 400(210) 450(210)									
Для зданий неотапливаемых с пок- рытием из асбестоцементных листов по прогонам через 15м										
	из облег плит на	ченных ас	енных с по бестоцемен м каркасе	тных						
Для зданий утепленных с покрытием из железобетонных ребристых плит шириной 15 и 3,0м										
Расчетная нагрузка от крышного вентилятора 0,6 тс во всех случаях										

1.063.1-4.0-∏3

Лист 2

Максимальные усилия, на которые рассчитаны элементы ферм, приведены в документе 1.063.1-4.0-СМЗ.

4.2. Расчет ферм и таблица подбора марок ферм выполнены для второго класса ответственности зданий (коэффициент надежности по назначению χ n = 0.95).

Для зданий третьего класса расчетную суммарную нагрузку для подбора марок ферм по табличным данным определяют с учетом коэффициента надежности по назначению χ n = 0.9. В этом случае снижение фактической нагрузки от веса покрытия, снега, крышных вентиляторов и подвесного транспорта достигается путем умножения значений этих нагрузок по проекту на коэффициент K = 0.9/0.95 = 0.947.

4.3. Расчет ферм как статически неопределимой системы с жесткими узлами, подбор сечений по прочности, трещиностойкости и жесткости выполнены по специализированной программе "ФЕРМА-СМ-89" разработанной Киевским Промстройпроектом в 1989 году.

Расчетные длины сжатых элементов ферм приняты согласно указаний раздела 3 СНиП 2.03.01-84*.

4.4. При расчете ферм по прочности расчетные сопротивления бетона приняты с учетом коэффициента условия работы бетона $V_{\rm B2}$ =0.9 при учете постоянных, длительных и кратковременных нагрузок (кроме нагрузок от подвесного транспорта) и $V_{\rm B2}$ =11 при учете нагрузок от подвесного транспорта.

В соответствии с положениями СНиП 2.03.01-84* и СНиП 2.03.11-85 фермы запроектированы как конструкции 3-ей категории трещиностойкости.

- 4.5. При определении потерь предварительного напряжения арматуры были приняты следующие положения:
- групповое натяжение арматуры осуществляется механическим способом на упоры стальной силовой формы;
- передаточная прочность бетона ферм не менее 70% от класса бетона по прочности на сжатие;
 - потери от перепада температур не учитывались.
- 4.6. Подбор марок ферм производится по табличным данным, приведеным в документе 1.063.1-4.0-СМ2. В тех случаях, когда фактические нагрузки по своей структуре и интенсивности отличаются от приведенных в документе, подбор марок ферм рекомендуется производить по согласованию с Промстройпроектом.
- 4.7. При установке на покрытии с железобетонными плитами крышных вентиляторов подбор марок ферм следует производить в соответствии с требованиями серии 1.469,1-11 вып.0

5. МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ИЗГОТОВЛЕНИЯ

5.1. Бетон для ферм принят тяжелый классов по прочности на сжатие от В15 до 830.

5.2. 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 A-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 Aт-IYC и Aт-Y (Aт-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 Bp-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-IIIС по ГОСТ 10884-81→ без изменения диаметра стержней.

5.3. 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).

6. ПРОЕКТИРОВАНИЕ ПОКРЫТИЯ

- 6.1. Общая устойчивость ферм в покрытии здания обеспечивается "жестким диском" из железобетонных плит с замоноличенными швами, а для кровли по прогонам системой стальных связей. Расположение стальных связей в покрытии в зависимости от длины пролета и района строительства приведено в таблице 2.
- 6.2. Таблицы подбора связей и распорок, схемы их расположения в покрытии, узлы крепления связей и распорок к фермам приведены в выпуске 7 настоящей серии.
- 6.3. Крепление ферм к колоннам осуществляется в соответствии с серией 2.400-7 "Монтажные узлы сопряжений сборных железобетонных конструкций одноэтажных производственных зданий".

1.063.1-4.0-Π3

Таблица 2

		РАСПОЛОЖЕНИЕ СТАЛЬНЫХ СВЯ	ЗЕЙ И РАСПОРОК В ПОКРЫТИИ	
Пролет фермы,	Ветер и сейсмические воздейс	твия до 6 баллов включительно	Ветер и сейсмически	е воздействия 7 и 8 баллов
М	Покрытие с железобетонными плитами шириной 1,5 и 3м	Покрытие с прогонами через 15 и Зм	Покрытие с железобетонными плитами шириной 1,5 и 3м	Покрытие с прогонами через 1,5 и 3м
6 9		Стальные связи в торцах здания в уровне верхнего	Стальные связи не требуются	Стальные связи в торцах здания в уровне верхнего пояса ферм с распорками по коньку ферм на всю длину здания
12 15 18	Стальные связи не требуются	пояса ферм с распорками по коньку ферм на всю длину здания	Вертикальные стальные связи по торцам здания с распорками по нижнему поясу ферм на всю длину здания	Стальные связи в торцах здания в уровне верхнего пояса ферм с распорками по коньку ферм на всю длину здания Дополнительные вертикальные стальные связи по торцам здания с распорками по нижнему поясу ферм на всю длину здания

Крепление к фермам плит покрытия и замоноличивание швов должны выполняться в соответствии с серией 1.400-11/21 Рекомендации по применению сборных железобетонных типовых плит в покрытиях зданий промышленных предприятий, а для сейсмических районов – в соответствии с "Пособием по проектированию каркасных промзданий для строительства в сейсмических районах (к СНиП II-7-81). М. 1984г..

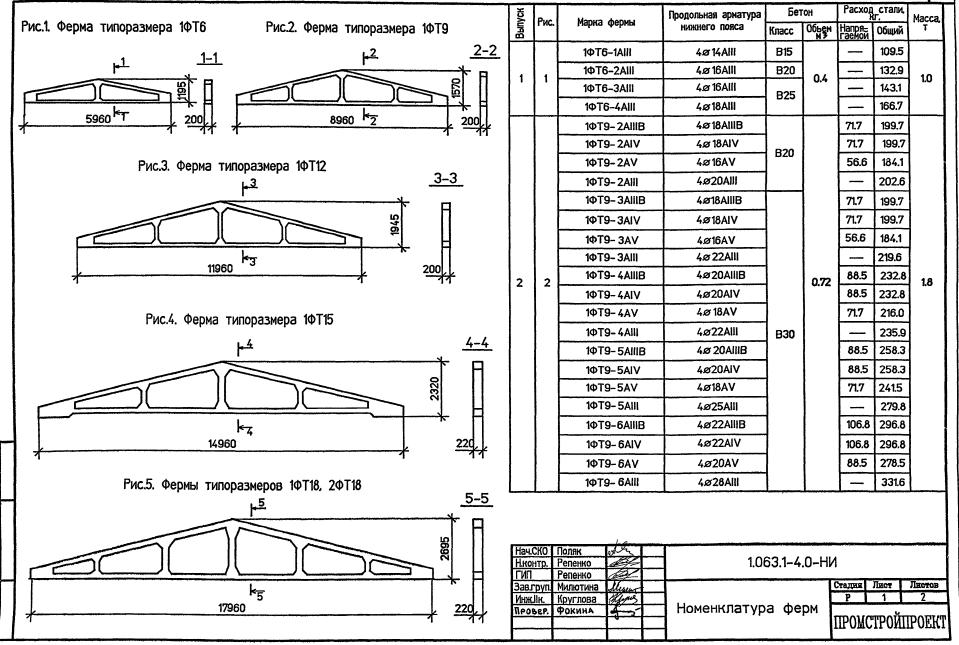
Плиты должны привариваться к закладным изделиям верхнего пояса ферм по ходу монтажа.

Инв. И подп. Подпись и дета Взам.инв.И

6.4. Крепление к фермам стальных подвескок и балок путей подвесного транспорта осуществлять в соответствии с выпуском 7 настоящей серии.

1.063.1-4.0-Π3





Взаминв.N

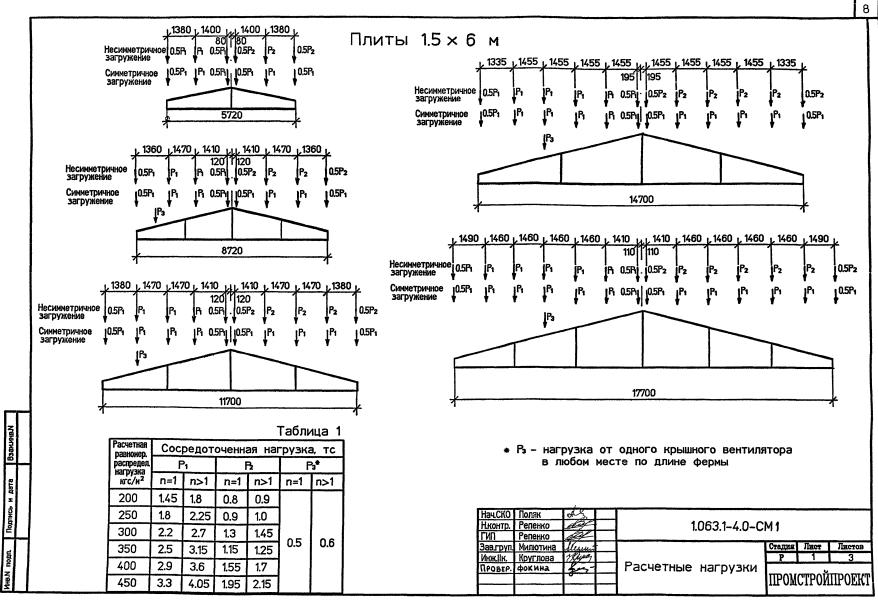
Подлись и дата

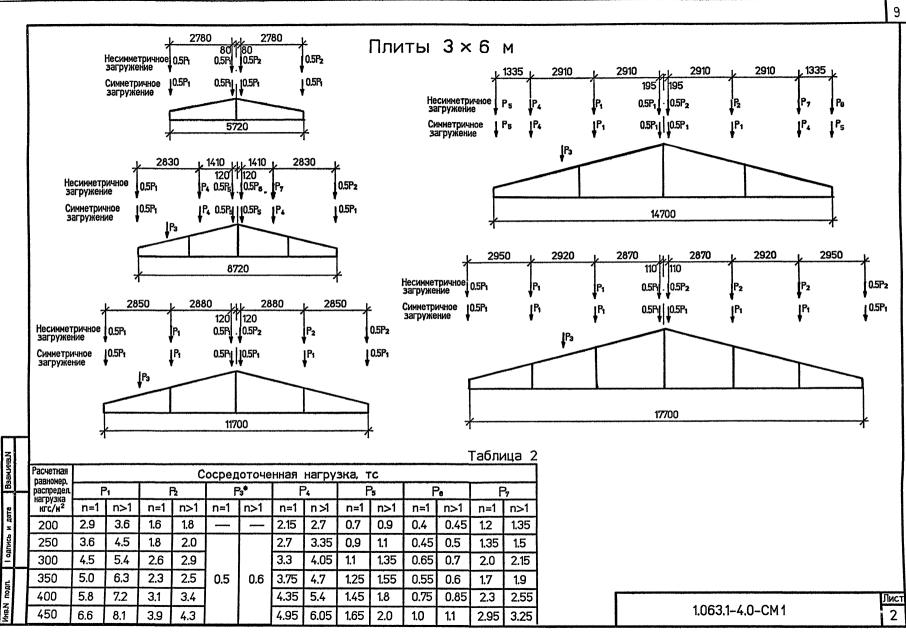
7

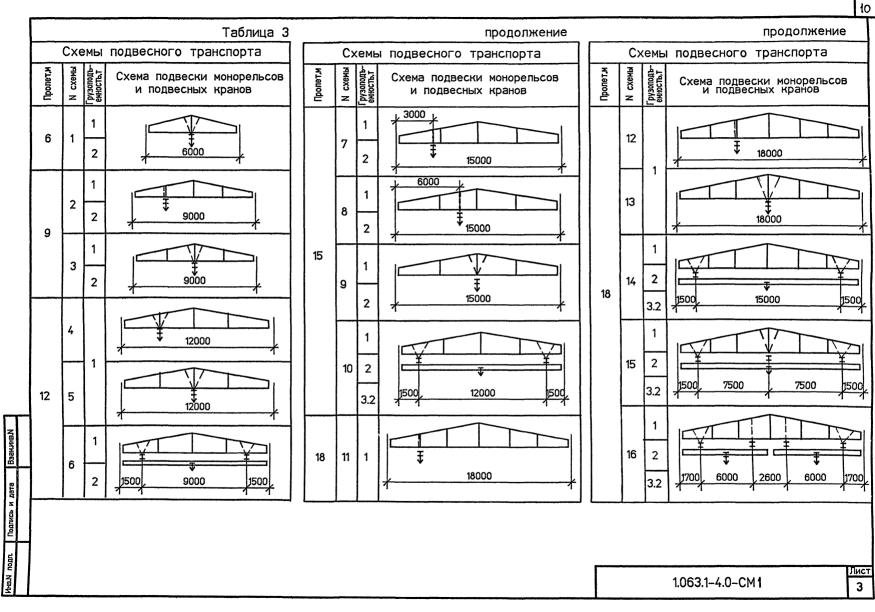
BsavnesN

Подтись и дата

10 E







	Ta	БЛИЦА	подбора 1	MAPOK ФE	PM							
Пролет, м	Подвесной Транспорт	РАСЧЕТНАЯ РАВНОМЕРНО РАСПРЕДЕЛЕННАЯ НАГРУЗКА ОТ ПОКРЫТИЯ И СНЕГА ПРИ КОЭФФИЦИЕНТЕ ПЕРЕГРУЭКИ N>1, KГС/M²										
,~		170	200	250	300	350	400	450				
	БЕЗ ПОДВЕСНОГО ТРАНСПОРТА	1 9 T6-1	1 PT6-1	1 9 T6-3	1 PT 6-3	1 PT6-4	1 9 T6-6	1ФT6-6				
6	1 TEALPEP Q= 1T	1 9 T6-3	1 PT 6 - 3	1 PT 6 - 4	1ዋፐ6-6							
	1 TEALPEP Q=2T	1 PT 6 - 6	1 PT 6-5	1976-6	19T6-6							
	Без подвесного транспорта	1 PT9-2	4 PT9-2	1 9 T9-2	19T9-3	1 9 79-4	1979-5	1 9 T9-6				
9	1 тельфер Q=1T	1 PT9-4	1 9 T9-4	4 ዋፕ9-ዛ	4 ዋፐ9-5							
	1 TEALPEP Q= 2T	1 PT 9-5	1 PT3-5	1PT9-6	1979-6							
	Без подвесного транспорта	1 PT12-1	19742-1	19T12-2	4 PT42-3	1 9 T12-4	1 PT12-5	1 9 T12-6				
	TEΛ6ΨEP Q=1T	1 PT 12-3	1 PT12-3	1ዋፕ42-ዛ	1 4 712-6							
12	1 двухопорный кран Q = 1 т	1 PT 12-3	1 PT12-3	1 PT12-4	1 PT12-6							
	1двихопорный кран Q=2T	1 PT12-3	1 ΦT12-3	1 PT12-5	1 PT12-6							

HAY. CKO		20		1,063,1-4.0-	CM2		
	PEREHKO	AND I	-	1.003.1	0		
	PENEHKO	age			IC	A	1
	Милютина			TA 5 504 5094	CTAAHA	VNCT	VNCTOR
Инж. Пк	KPYTAOBA	Chippy		Таблица подбора	<u> </u>	1	1 2
POBEP.	ФОКИНА	500			10000		555E UE
				MAPOK PEPM	IIIPUMI	NUPIL	проект
					}		

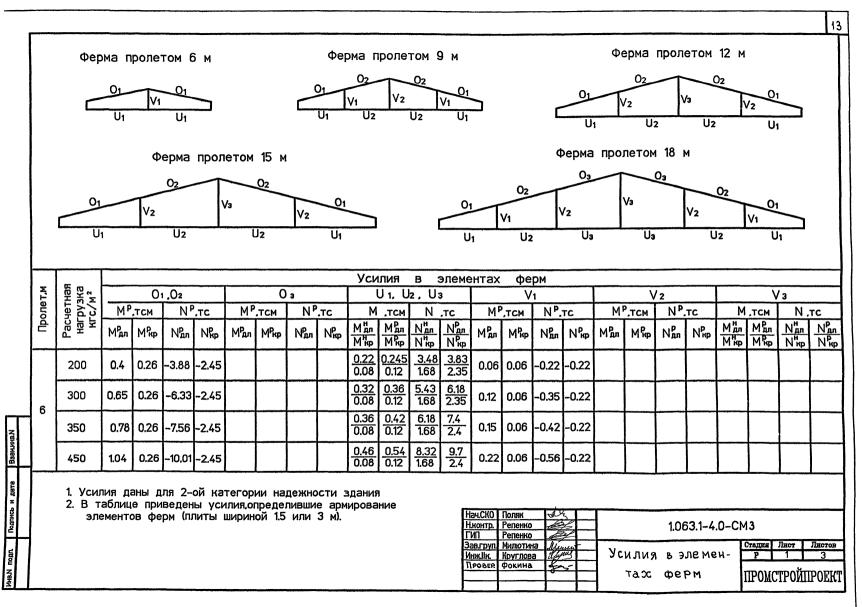
Π	<i>4</i> 09	BA	ĦЕ	HUE	
---	-------------	----	----	-----	--

		Таблица	АЧОЭДОП	марок ф	EPM							
Пролет, м	йонээвдоП тчопэначт		Расчетная равномерно распределенная нагрузка от покрытия и снега при коэффициенте перегрузки n>1, krc/m²									
		470	200	250	300	350	400	450				
	без подвесного транспорта	19T15-2	1 PT 15-2	I ФТ15-3	4 ዋፐ45-ዛ	1 4 T15-5	1 4 T 15 - 6					
	1TEN6PEP Q≈1T	1 4 T15-4	4 PT 15-4	1 9 T15-4	1 4 T15-5	4 9 T45-6	_	_				
15	1 TENGOEP Q=2T	1 P T15 - 4	1 P T 15 - 4	1 PT15-4	1 PT 15-5	-						
าว	1 ДВУХОПОРНЫЙ КРАН Q=1т	1 PT15-2	1 PT 15-2	1 0 T15-4	1 9 T45-4	1 PT15-5	1 P T 15-6	_				
	ТS=Д начж йынчопохевд 1	1 PT15-3	1 PT 15-3	4 PT 15-4	1 PT 15-4	1 PT 15-5						
	1ДВУХОПОРНЫЙ КРАН Q=3,2Т	1 PT 15-3	1 PT15-3	1 Ф Т15-4	1 PT15-5	1 PT 15-6						
	БЕЗ ПОДВЕСНОГО ТРАНСПОРТА	1 PT 18 - 1	4 PT48-4	1 9 T18-2	4 PT48-3	2 PT18-4	2. 9 T48 - 5	2PT18-6				
	1 TEALPEP Q=1T	19T18-2	1 9 T18-3	2PT48-4	2ዋፐ18-5							
	1ДВУХОПОРНЫЙ КРАН Q=1т	1 PT18-2	1 PT18-2	1 PT18-3	2 4 718-4							
	1ДВУХОПОРНЫЙ КРАН Q=2T	1PT18-2	1 9 T18-2	2.PT18-4	2 PT 18-5							
	1 ДВУХОПОРНЫЙ КРАН Q=3,2т	1 9718-3	1 PT 18-3	29T18-4	2 9 748-5							
18	1трехопорный кран Q=1т	1 PT 18-2	1 PT 48-2	1PT18-3	2ФТ18-4							
	1трехопорный кран Q=2т	1 PT18-2	1 PT18-3	2. PT 18-4	2 PT 18-5							
	1трехопорный кран Q=3,2т	1PT18-3	1 PT18-3	2PT18-4	2PT18-5							
	2 двухопорных крана Q=4т	1PT18-2	1 PT48-3	2 PT 18-4	2 PT 18-5							
	2 ДВЧХОПОРНЫХ КРАНА Q=2T	1PT18-3	2 PT 48-4	2 PT18-4	2 PT 18-5							
	2.ДВУХОПОРНЫХ КРАНА Q=3,2T	2 9 T18-4	2 PT 18-5	2 PT 48-5	29T18-6							

HHB. Nº NOAM HOANNCE H AATA BBAM. WHB. Nº

AHCT 2

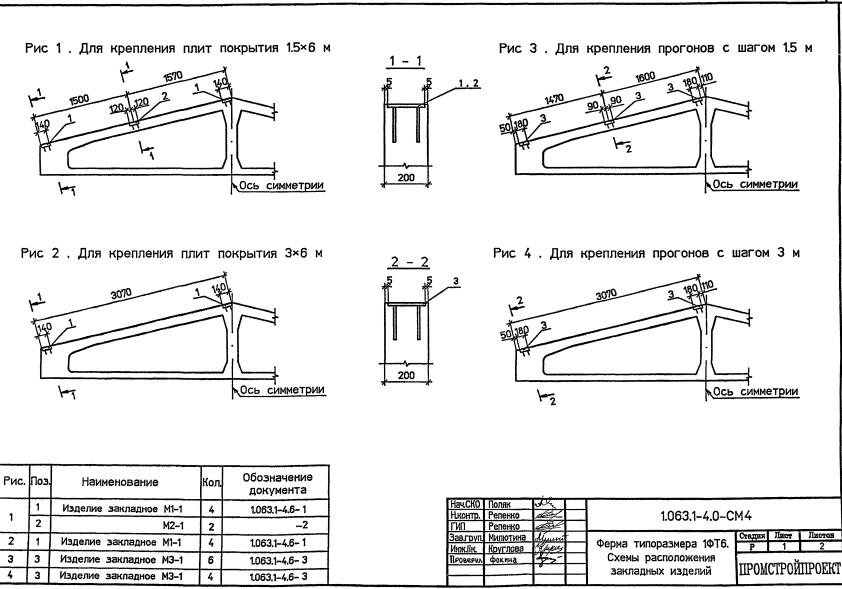
4.063.4-4.0-CM2



U 00097-01

																						про,	ДОЛНЕ	HHE		
۱	_	œ. c.										лия		элеме	нтах	фе										
١	Пролет,м	асчетная нагрузка кгс/м²			1,02				3				2, U:								/2				3	
١	5	င် စ် နှ	MP	тсм	NF	TC	Μb	TCM	ΝP	,TC		^Р ,тсм	ΝP	тс	MP	тсм	NP.	гс	M	тсм	N ^P .	тс	M	тсм	N;	тс
	브	Расчетн нагрузн кгс/м	Мдл	M&	Ngn	NRp	М ^Р дл	МРкр	Nдл	N _{kb}	MHP MHP	М ^Р дл М ^Р кр	N _H _p	<u> </u>	М ^р дл	Мф	Ngn	N ^P κp	М ^р дл	Мир	N _{дл}	N _b	Мил Мир	М ^Р кр	<u> Хдя</u> 12 дя	Х _Б 2
		200	0.6	0.41	-18.2	-10.9					1.14 0.88	1.26 1.23	14.0 4.58	15.39 6.42					0.97	1.15	-0.30	-0.67	<u>0</u> 0.77	<u>0</u> 1.19	2.01 0.44	<u>2.22</u> 0.61
		250	0.64	0.71	-19.0	-12.6					1.59 0.88	1.34 1.76	16.80 4.58	16.32 9.16					1.03	1.64	-0.36	-0.95	0.33 0.77	<u>0</u> 1.71	2.29 0.44	2.31 0.88
	15	300	0.85	0.59	-24.78	-15.58					1.93 0.88	1.76 1.76	20.99 4.58	20.93 9.16					1.35	1.64	-0.62	-0.96	0.33 0.77	<u>0</u> 1.71	2.73 0.44	2.80 0.88
	נו	350	0.76	1.08	-22.58	-19.48					2.39 0.94	1.59 2.64	22.26 4.91	19.08 13.75					-1.22	-2.46	-0.51	-1.44	0.82 0.83	<u>0</u> 2.56	2.84 0.47	2.61 1.31
١		400	0.97	1.08	-28.09	-19.48					4.91 0.94	1.99 2.64	26.45 4.91	23.69 13.75					1.54	2.46	-0.78	-1.44	0.82 0.83	0 2.56	3.28 0.47	3.10 1.31
ļ		450	1.18	1.08	-33.72	-19.49					3.16 0.94	2.43 2.64	30.73 4.91	28.40 13.75					1.87	2.46	-1.05	-1.44	0.82 0.83	<u>0</u> 2.56	3.74 0.47	3.68 1.31
ſ		200	1.73	1.34	-21.0	-13.0	2.85	2.35	16.2	9.2	1.07 0.37	<u>1.19</u> 0.52	<u>17.3</u> 7.7	19.4 10.8	0.1		-1.8	-0.7	1.16	0.84	-1.0	-0.6	0.36 0.29	0.4 0.4	<u>1.5</u> 1.2	1.65 1.65
		250	2.20	1.34	-27.3	-13.0	3.85	2.35	20.5	9.2	1.35 0.37	1.59 0.52	<u>21.3</u> 7.7	24.8 10.8	0.12	_	-2.2	-0.7	1.51	0.84	-1.4	-0.6	0.45 0.29	0.5 0.4	2.3 1.2	<u>2.55</u> 1.65
	18	300	2.66	1.34	-33,6	-13.0	4.85	2.35	24.8	9.2	1.61 0.37	1.87 0.52	26.3 7.7	<u>30.3</u> 10.8	0.15	-	-2.5	-0.7	1.92	0.84	-1.7	-0.6	0.80 0.29	0.9 0.4	<u>2.8</u> 1.2	3.05 1.65
		350	3.29	1.34	-39.6	-13.0	5.65	2.35	28.8	9.2	1.80 0.37	2.12 0.52	29.9 7.7	35.4 10.8	0.17		-2.8	-0.7	2.46	0.84	-1.95	-0.6	0.90 0.29	1.04 0.4	3.3 1.2	3.68 1.65
4		400	3.86	1.34	-45.6	-13.0	6.65	2.35	33.2	9.2	2.01 0.37	2.36 0.52	34.7 7.7	<u>40.8</u> 10.8	0.2		-3.2	-0.7	2.76	0.84	-2.23	-0.6	1.0 0.29	1.12 0.4	3.8 1.2	4.2 1.65
		450	4.41	1.34	-51.9	-13.0	7.55	2.35	37.1	9.2	2.25 0.37	2.62 0.52	39.6 7.7	46.2 10.8	0.25	_	-3.6	-0.7	3.06	0.84	-2.52	-0.6	1.24 0.29	1.26 0.4	4.4 1.2	4.83 1.65
		2. E	3 таб,	пице	приве	2-ой дены	усили	я,опре	еделив	зшие	армир	ния овани	e													
			элеме	нтов	ферм	(плит	ы ши	риной	1.5 и	пи З	м).							_					-			Лист
\perp			,																		1.063.	1-4.0-	СМЗ			3

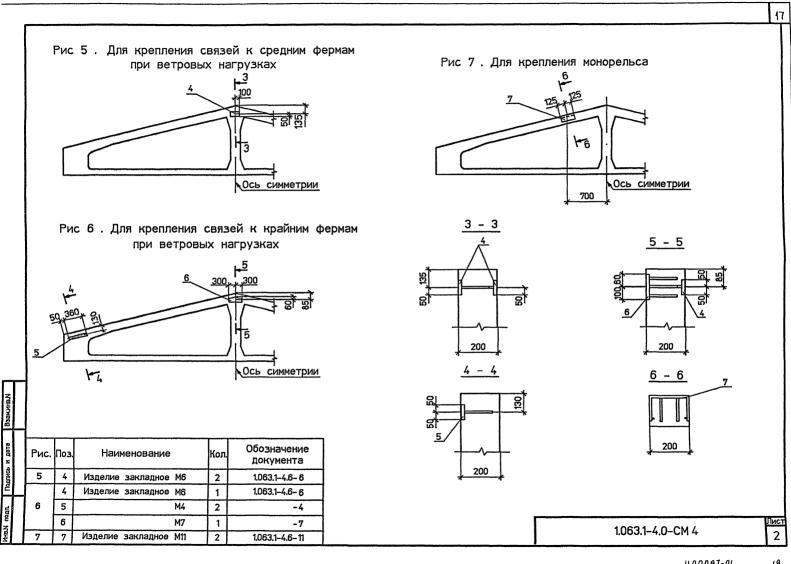
инв. подп. Подпись и дата Взам.инв. N

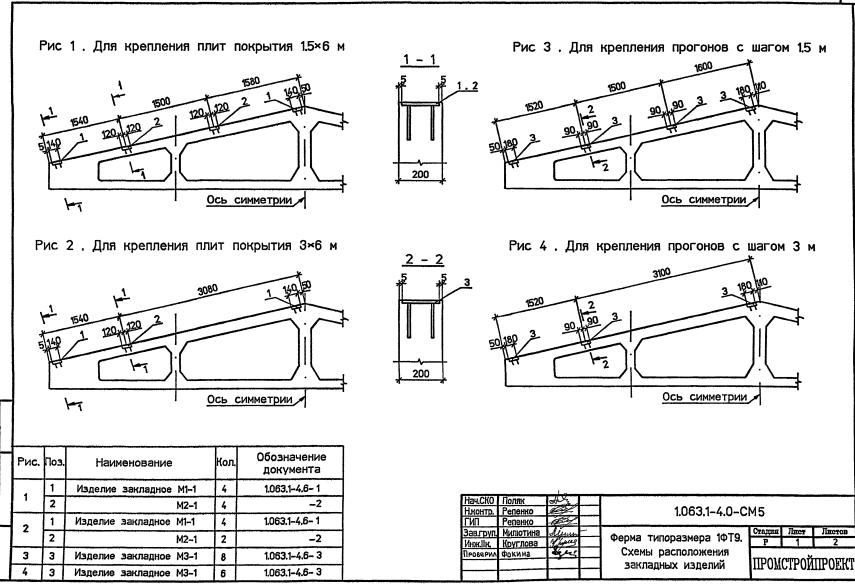


Взамина Л

Подпись и двта

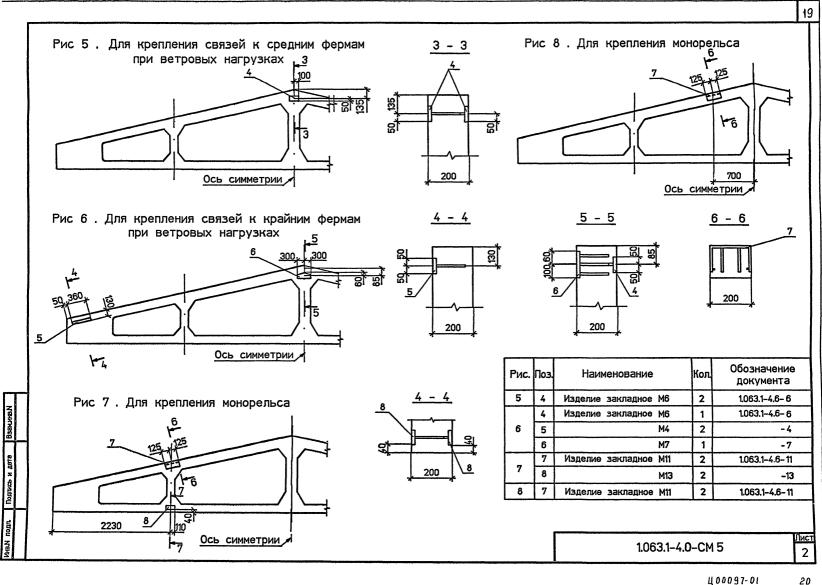
ины подп

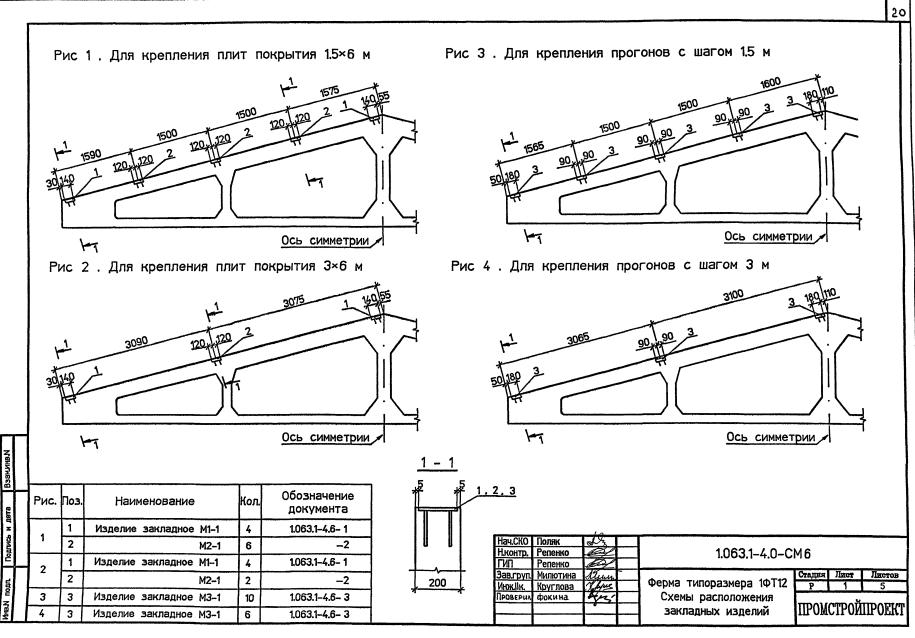


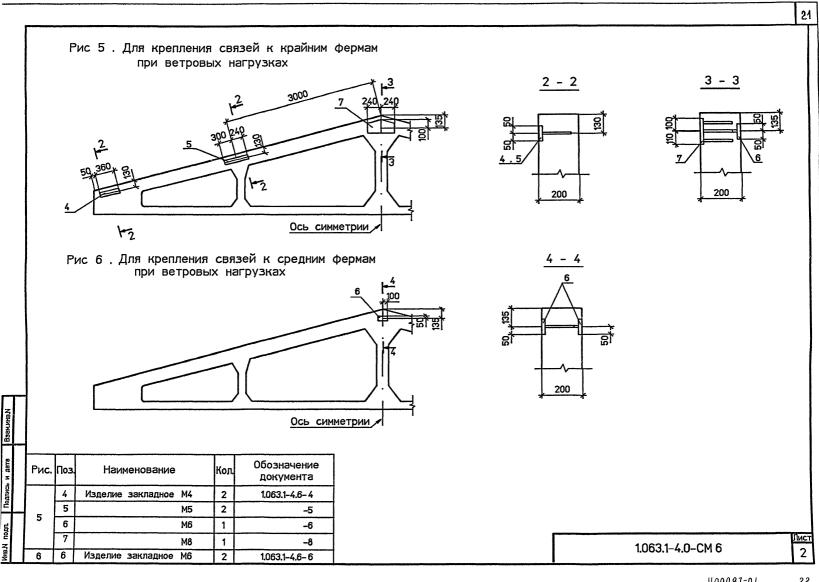


Подпись и дета Взаминв. И

WHB.N ROAR







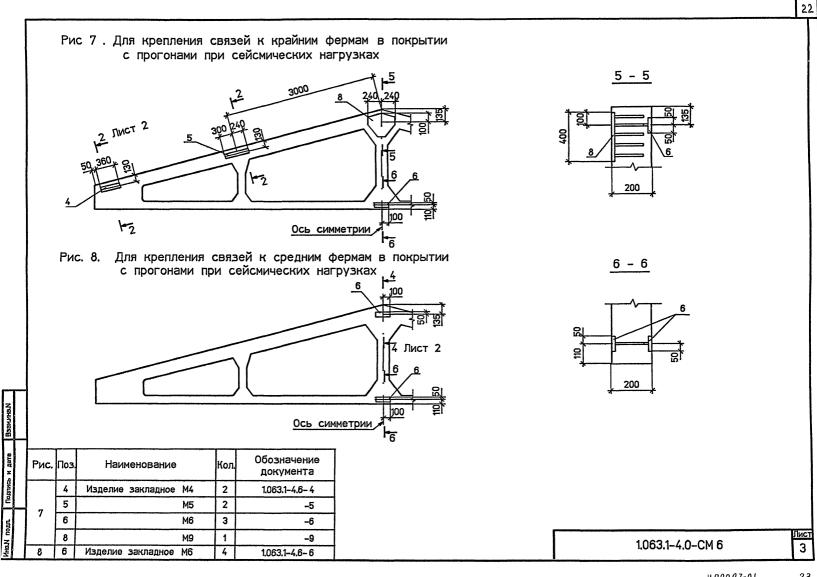
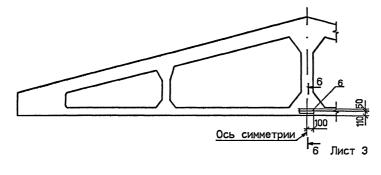


Рис. 9. Для крепления связей к крайним фермам в покрытии с железобетонными плитами при сейсмических нагрузках



Рис. 10. Для крепления связей к средним фермам в покрытии с железобетонными плитами при сейсмических нагрузках

Подпись и дете Взаминв.N



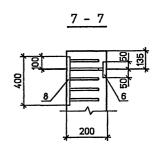


Рис.	Поз.	Наименование		Кол.	Обозначение документа
_	6	Изделие закладное	M6	3	1.063.1-4.6-6
9	9		M10	1	-10
10	6	Изделие закладное	M6	2	1.063,1-4.6-6

1.063.1-4.0-CM 6

