

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОВ
ГОССТРОЯ СССР

ТИПОВЫЕ ДЕТАЛИ И КОНСТРУКЦИИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

Серия ПК-01-17

**ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ СБОРНЫЕ
ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННЫЕ
ПОДСТРОПИЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ**

Серии.ru

Типовые строительные серии
книги, каталоги, методички

В ы п у с к III

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

4557

25/6

МОСКВА 1958

СОДЕРЖАНИЕ

	Стр
Пояснительная записка	2-4
Лист 1 Планер схем конструкций покрытия	5
Лист 2 Узлы оформления стропильных и подстропильных ферм	6
Лист 3 Планер решения продольного температурного шва с применением фантовых опор	7
Лист 4 Подстропильная ферма ПФН-1 Опалубочно-нагревочный чертеж, детали, выборки, разход материалов и общие данные	8
Лист 5 Подстропильная ферма ПФН-1. Арматурный чертеж	9
Лист 6 Подстропильная ферма ПФН-2 Опалубочно-нагревочный чертеж, детали, выборки, разход материалов и общие данные	10
Лист 7 Подстропильная ферма ПФН-2. Арматурный чертеж	11
Лист 8 Подстропильная ферма ПФН-3 Опалубочно-нагревочный чертеж, детали, выборки, разход материалов и общие данные	12
Лист 9 Подстропильная ферма ПФН-3. Арматурный чертеж	13
Лист 10 Подстропильная ферма ПФН-1Е Опалубочно-нагревочный и арматурный чертеж, детали, выборки, разход материалов и общие данные	14
Лист 11 Подстропильная ферма ПФН-2Е Опалубочно-нагревочный и арматурный чертеж, детали, выборки, разход материалов и общие данные	15
Лист 12 Подстропильная ферма ПФН-3Е Опалубочно-нагревочный и арматурный чертеж, детали, выборки, разход материалов и общие данные	16
Лист 13 Подстропильные фермы ПФН-1, ПФН-2, ПФН-3 ПФН-1Е, ПФН-2Е, ПФН-3Е. Арматурные каркасы с ф-1 по ф-6	17
Лист 14 Подстропильные фермы ПФН-1, ПФН-2, ПФН-3, ПФН-1Е, ПФН-2Е, ПФН-3Е. Арматурные каркасы с ф-7 по ф-11. Отдельные стержни. Арматурные пучки ПНЗ, ПНЗ, ПНЧ, ПНБ и спецификация	18
Лист 15 Закладные детали с М10 М11 и анкерные детали АНЗ и АНЧ	19
Лист 16 Опоры ОЗ и ОЗ. Спецификация	20

Лист 16
Лист 15
Лист 14
Лист 13
Лист 12
Лист 11
Лист 10
Лист 9
Лист 8
Лист 7
Лист 6
Лист 5
Лист 4
Лист 3
Лист 2
Лист 1



СОДЕРЖАНИЕ

ЛБ-01-17
Выпуск II
Лист А

ПОСОННТЕЛЬНАЯ ЗАПИСЬ

I. ОБЩИЕ ДАННЫЕ

1. В серии даны равные чертежи сборных железобетонных предварительно напряженных подстропильных ферм для помещений зданий с кровлей на колоннах. Материалов пролетами 12 и 24 м и шагом колонн 12 м с применением предварительно напряженных сегментных и плоских стропильных ферм.
2. Марки ферм обозначены цифрами на буквенном индексе ПФН и цифрами. Цифры показывают несущую способность фермы. Для крайних пролетов и пролетов, находящихся к температурным швам, принят дополнительный индекс Б, например, ПФН-2Б. Составлен подстропильные фермы дан в табл. 1, технико-экономические показатели в табл. 2.

Таблица 1

Марка фермы		Нормативная сосредоточенная нагрузка Т	Расчетная сосредоточенная нагрузка Т
Акселерационный шаг колонн (м) (2х)	Полн (1,5х)		
ПФН-1	ПФН-1Б	60	60
ПФН-2	ПФН-2Б	79	95
ПФН-3	ПФН-3Б	102	121

Примечание. Собственный вес ферм учтен дополнительно.

Таблица 2

№ п/п	Марка фермы	Марка бетона	Технико-экономические показатели		
			Вес фермы, т	Объем бетона, м ³	Вес стали, кг
1	ПФН-1	400	9,2	3,69	461
2	ПФН-2	400	9,2	3,69	498
3	ПФН-3	400	9,2	3,69	542
4	ПФН-1Б	400	8,7	3,5	473
5	ПФН-2Б	400	8,7	3,5	510
6	ПФН-3Б	400	8,7	3,5	555

II. КОНСТРУКТИВНОЕ РЕШЕНИЕ

3. Верхний пояс и восходящие раскосы ферм армированы неапатуженной арматурой марки А5Т2С.
4. Нижний пояс и нисходящие раскосы ферм армированы пучковой арматурой на высокопрочной, углеродистой проволоки диаметром 5 мм по ГОСТ 7348-55. Натяжение арматурных пучков производится способом допосадов двойного действия на 18 проводов. Анкерсера пучковой арматуры осуществляется посредством стальных анкерных пробок и колодок.
5. Фермы заделаны в колонны с учетом опирания на типовые железобетонные колонны. Крепление ферм к колоннам осуществляется с помощью приварки с закладным листом колонны.

6. Соединение стропильных ферм в подстропильном производится при помощи анкерных болтов, расположенных на опорах и в середине подстропильных ферм, а также монтажными сварными швами.
7. Поперечные температурные швы в зданиях осуществляются как по линии стальных колонн и стропильных ферм, устанавливаемых на опорные части усороченных подстропильных ферм. Расстояние между осями стальных конструкций принято 1000 мм. В продольных температурных швах на осях подстропильных фермах устанавливаются обычные фермы и фермы, имеющие подвижную (катковую) опору с одной стороны, согласно деталям на л. 3.

III. РАСЧЕТ ФЕРМ И НАГРУЗКИ

9. Расчет подстропильных ферм произведен в соответствии со СН П, нормами и техническими условиями проектирования бетонных и железобетонных конструкций (НИИТ 123-55), "Инструкцией по проектированию предварительно напряженных железобетонных конструкций (И-118-52) МПТТ, с учетом дополнений и изменений к инструкции по рекомендациям ЦНИИП от 6-12-55. Фермы проверены по инструкции СН П-57.
9. Марка бетона 400. Расчетное сопротивление бетона принято по строю Б, табл. 6 НИИТ 123-55. Временное сопротивление напрягаемой проволоки принято 17000 кг/см².
10. Коэффициент запаса на прочность принят 2,1; коэффициент запаса на трещиностойкость - 1,2.
11. Подстропильные фермы рассчитаны на нормативные и расчетные (с учетом коэффициентов перемещения) нагрузки в виде сосредоточенных грузов, согласно таблице 1. При несимметричном нагружении подстропильной фермы, что имеет место в случае опирания на фермы стропильных конструкций разных пролетов, величины опорных давлений стропильных конструкций должны отвечать следующим условиям:

$$P_1 \geq 3,33 P_2 - 1,17 P$$

$$P_2 \geq 0,5 P \Delta P_2 \geq 0,35 P$$
 где P_1 - меньшее опорное давление,
 P_2 - большее опорное давление,
 P - допустимая сосредоточенная нагрузка на подстропильную ферму, приведенная в таблице 1.
 При одностороннем нагружении подстропильной фермы опорное давление стропильной конструкции должно быть не более 0,35 P.
12. Расчет верхнего пояса и восходящих раскосов выполнен на сжатие с учетом продольного изгиба в плоскости фермы. Расчетная длина верхнего пояса принята равной 0,8 от расстояния между колоннами. Расчетные усилия в элементах ферм (рис. 1) даны в таблице 3.

IV. ИЗГОТОВЛЕНИЕ И ПРИЕМКА ФЕРМ

13. Изготовление ферм предусматривается в условиях заводов железобетонных изделий или оборудованных полигонов для изготовления сборного железобетона.
14. Изготовление ферм должно производиться в соответствии с требованиями "Технических условий на изготовление и приемку сборных железобетонных и бетонных конструкций и деталей" (СН П-57).

Иск. С. С. Шинкина
 по инж. пр. Шинкина
 Шинкина

ТА
1958

ПОСОННТЕЛЬНАЯ ЗАПИСЬ

ПС-01-17
 Выпуск 17
 Лист 5

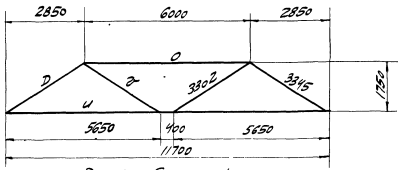


Рис. 1. Сечение фермы

Таблица 3

Марка фермы	Усадка в элементах фермы, %			
	От расчетной нагрузки		От нормативной нагрузки	
	D	U	U	Z
ФРН-1	-85,0	-143,7	6,7	7,6
ФРН-2	-93,5	-158,3	7,8	8,2
ФРН-3	-124,0	-210,0	8,5	10,0

Примечание. В таблице для элементов D и U даны расчетные усадки, для U и Z - нормативные.

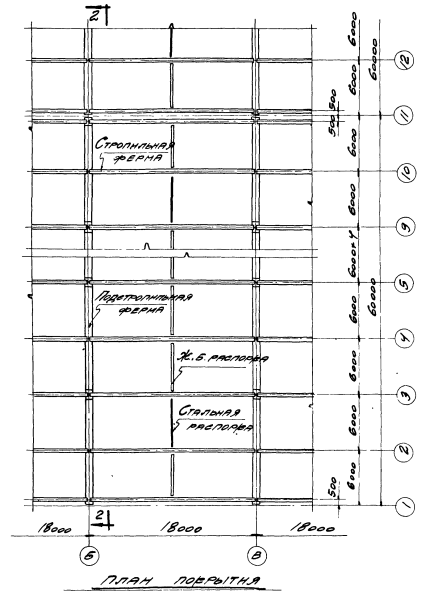
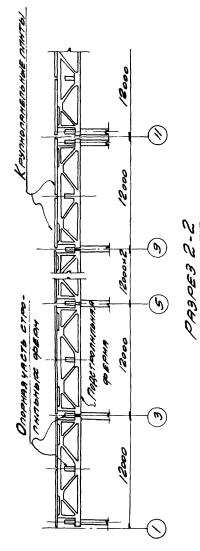
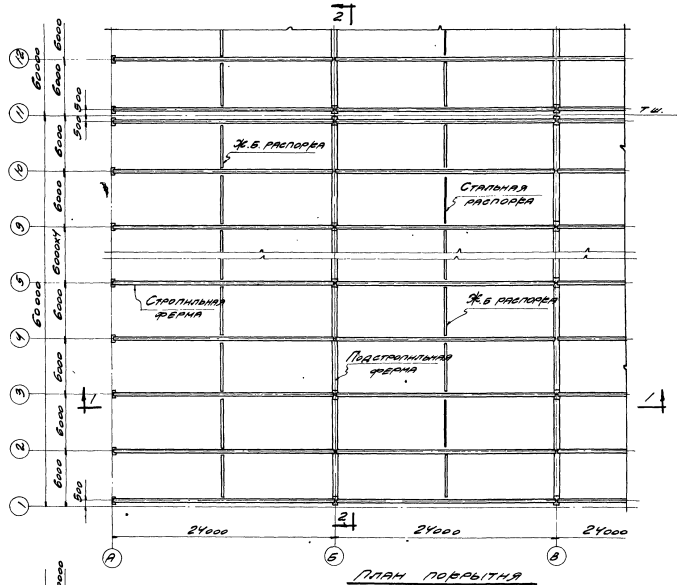
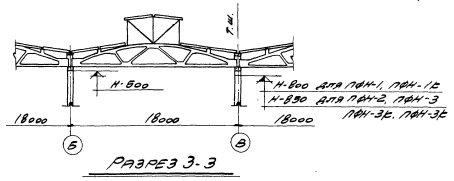
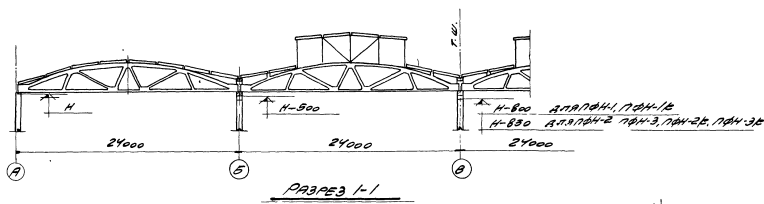
- Фермы изготавливаются в положении „плашмя“ на горизонтальной площадке в высококачественной деревянной опалубке. Бортовая опалубка должна обладать достаточной жесткостью и иметь отверстия для временного закрепления гайками или болтами всех выступающих деталей в проектном положении.
- Образование канатов для пропуск арматурных пучков рекомендуется осуществлять при помощи извлекаемых из бетона канатообразователей в виде гладких стальных труб или резиновых шлангов со стальным сердечником (стержень) внутри. Должно быть обращено особое внимание на соблюдение проектного положения канатов. Конвоинейный участок канатов образуется при помощи закладной тонкостенной трубки.
- Натяжение арматурных пучков производится в положении „плашмя“ на ровной горизонтальной площадке (ферма должна быть освобождена от опалубки). Натяжение осуществляется двумя гидравлическими домкратами двойного действия после достижения бетоном кубической прочности 400. Домкраты нужно располагать так, чтобы их продольная ось строго совпадала с осью пучка. Определение силы натяжения производится по тяноравнованному манометру; дополнительный контроль осуществляется по величине удлинения пучка. Порядок и силы натяжения отдельных пучков указаны в чертежах и должны строго соблюдаться.

- Заполнение канав цементным тестом производится растворонасосом, при этом должна быть обеспечена подача раствора в каждый канал за время не более 10 минут при давлении 5-6 атмосфер. Цементное тесто подается в канал по шлангу через отверстие в анкерной проволке. Инвезция продолжается до тех пор, пока вытеснение из канавы цементное тесто перестанет содержать воздушные пузырьки. Для теста применяется цемент той же или более высокой марки, что и для бетона фермы; цемент должен быть просеян через сито с отверстиями в свету 1-2 мм. Применяется тесто при отношении $V/C = 0,45-0,5$ по весу. Приготовленное тесто следует израсходовать в течение 30 минут с момента затворения. Применение элювированного гальки в качестве ускорителя твердения теста не допускается. В холодный период времени должны быть созданы условия для твердения цементного теста в канавках.
- После окончания всех работ по изготовлению ферм, до их монтажа должна быть произведена защита стальных анкерных элементов в горячих фермоконструкциях. С этой целью торцы ферм в местах расположения стальных листов, колдос и пробок должны быть обетонированы цементным раствором по сетке из проволоки $\phi 2-3$ мм, привязанной свахой с анкерными листами. При этом толщина бетонированного слоя от торцов листов не должна превышать 60 мм (для сохранения минимального зазора между фермами при их монтаже). Проверка сетки с анкерным проволкам и колдоскам не допускается.
- Панель ферм должна производиться с соблюдением требований „Технических условий на изготовление и панели сборных железобетонных и бетонных конструкций и деталей“ (СН1-57). Отклонения размеров ферм от установленных в рабочих чертежах не должны превышать: по высоте и ширине сечения, по длине панелей верхнего пояса и раскосов по размерам защитного слоя рабочей арматуры ± 5 мм. Отклонение размера фермы по длине не должно превышать ± 10 мм.
- Внешний вид ферм должен удовлетворять следующим требованиям:
 - бросовые поверхности должны быть плоскими, кривизна допускается не более 2 мм на 1 м по длине и 5 мм по всей длине каждого элемента фермы;
 - углы должны быть на плавных не более 10 мм;
 - неровности допускаются диаметром до 15 мм и глубиной до 5 мм не более двух на 1 м длины одной грани элемента и не более четырех на 1 м длины одновременно на всех гранях элемента;
 - обнажение арматуры на поверхности элементов не допускается;
 - плоские поверхности закладных деталей из листового стали должны быть чистыми, без наплывов бетона и не должны отклоняться от поверхности проектного положения более чем ± 2 мм и по длине ± 5 мм.
- Отклонения размеров закладных деталей и их внешний вид принимаются по техническим условиям изготовления стальных конструкций. Анкерные колдосы и пробок изготавливаются с допусками, указанными на чертеже.

У. Сантовка и перевозка ферм

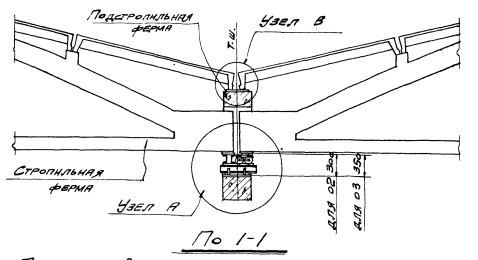
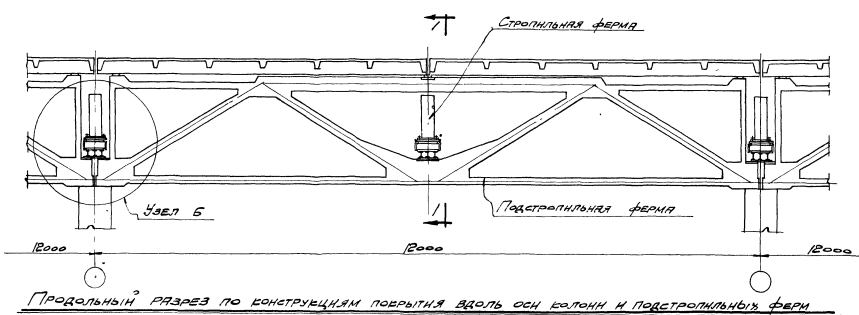
- Сантовка и перевозка, а также подантка и подъем ферм могут производиться только после достижения цементным тестом в канавках прочности не ниже 150 кг/см².
- Сантовка ферм на „ребро“ осуществляется за две точки (петли, зацепленные в углы верхнего пояса) путем поворота фермы вокруг ребра нижнего пояса (Рис. 2)

Исполн. Инженер
Инженер
Исполн. Инженер

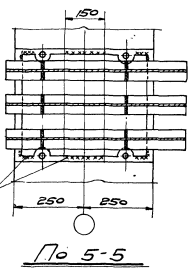
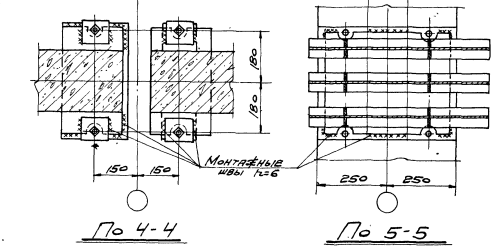
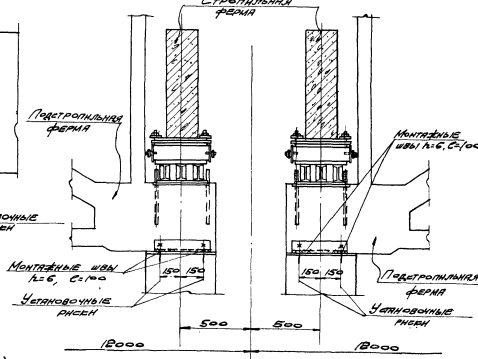
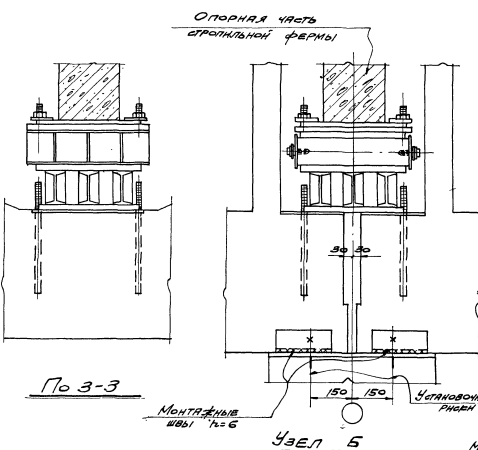
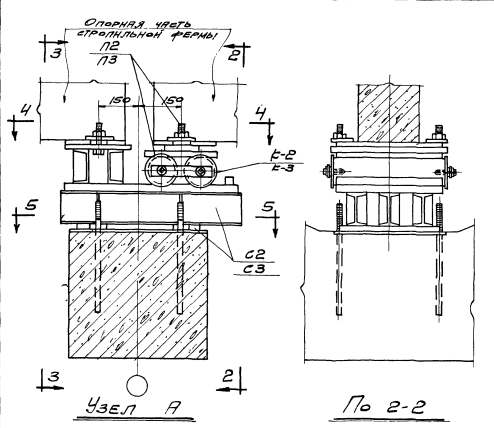
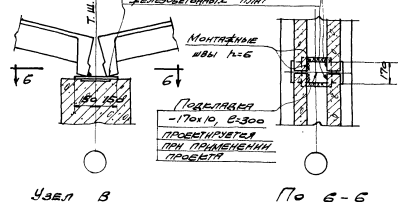


- ПРИМЕЧАНИЯ
1. ПРИМЕР СХЕМ ПОВЕРХНЯ ДАН ДЛЯ ЗАДАНИЙ С ПРЯЛТАМИ 18 И 24 М
 2. ДЕТАЛИ СПИРАНИЯ ФЕРМ ДАНЫ НА ЛИСТЕ 213
 3. СТАЛЬНЫЕ СЪЕЗДЫ ПОВЕРХНЯ НА СЪЕЗДЕ УЧЕТНО НЕ ПОКАЗАНЫ СЪЕЗД ПРИНИМАЕТСЯ СЛОВАНО НЕ ПОКАЗАНЫ СЪЕЗД ПРИНИМАЕТСЯ СЛОВАНО СЕРИИ ПР-01-28 ВЫПУСК 1 ИЛИ ДРОБНЕУЧЕТУ В ВИДЕ ОБОЕВИК СВАРЕННЫХ ФЕРМ В ТОЦКАХ ЗДАНИЯ.

С. Д. Д.	С. Д. Д.	С. Д. Д.	С. Д. Д.
С. Д. Д.	С. Д. Д.	С. Д. Д.	С. Д. Д.
С. Д. Д.	С. Д. Д.	С. Д. Д.	С. Д. Д.
С. Д. Д.	С. Д. Д.	С. Д. Д.	С. Д. Д.



ПОПЕРЕЧНЫЙ РАЗРЕЗ ПО КОНСТРУКЦИИ ПОВЕРХНОСТИ



- ПРИМЕЧАНИЯ
1. Рабочие чертежи опор даны на листе 16.
 2. Марка опоры принимается в зависимости от применяемых подстропильных ферм: для ПФ-1, ПФ-12 опора О2 (состоящая из марок К2, П2, С2) для ПФ-3, ПФ-3, ПФ-26, ПФ-35 опора О3 (состоящая из марок К3, П3, С3).
 3. Соединение стропильных ферм осуществлять анкерными болтами (болты плотно закрутить и нарезать дисцеванты) и монтажной сваркой.
 4. Сварные швы выполнять электродами типа Э42.
 5. Перед монтажом стропильных ферм для удобства монтажа, подвешивать их катковидом около марок П2 или П3 необходимо прикрепить к опорным колоннам стропильных ферм с последующей их расстановкой.

ТА 1958

ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ПРОДОЛЬНОГО ТЕМПЕРАТУРНОГО ШВА С ПРИМЕНЕНИЕМ КАТКОВИДОВ ОПОР

ПС-01-17

Выпуск II

Лист 3

Исполнитель: [Blank]

Проверил: [Blank]

Инженер: [Blank]

Ст. инженер: [Blank]

Ст. техник: [Blank]

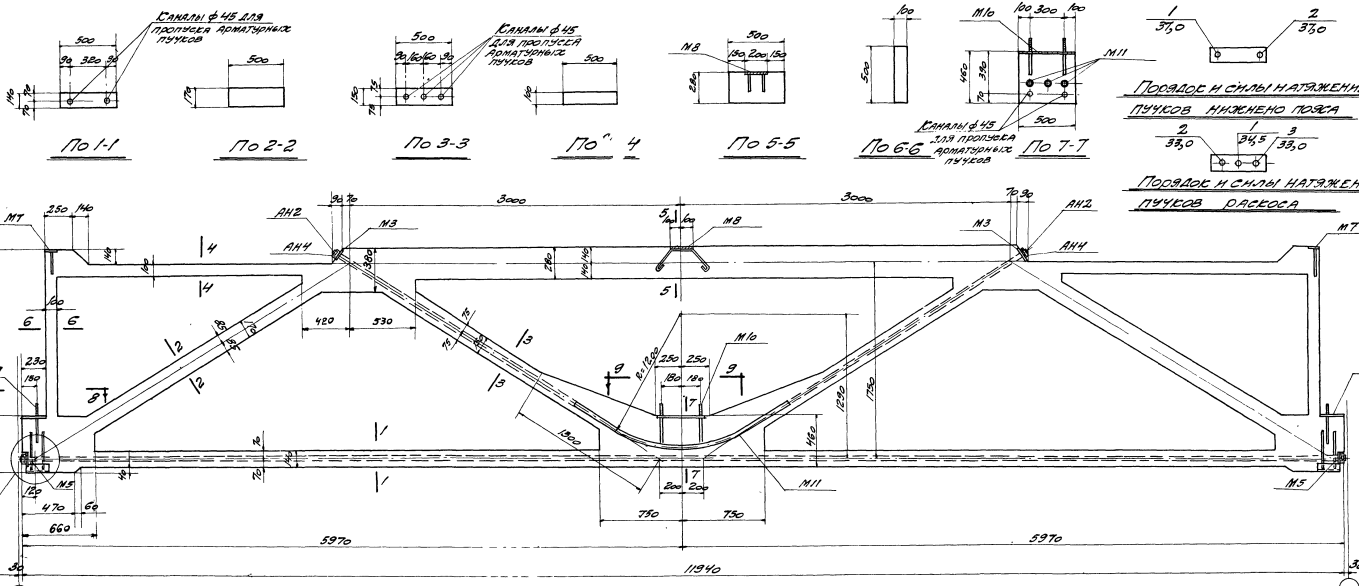
Тех. черт.: [Blank]

Машинист: [Blank]

Специалист: [Blank]

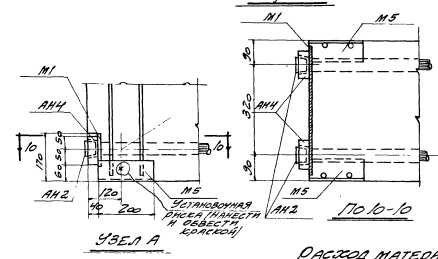
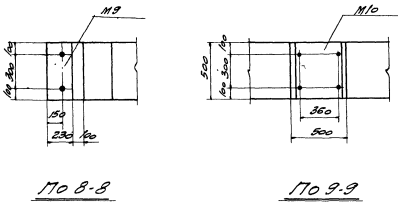
С.И.И.

№24 2516



Посадка и сила натяжения пучков нижнего пояса

Посадка и сила натяжения пучков пояса



ВЫБОРКА ЗАСЛАНИХ И АНКЕРНЫХ ДЕТАЛЕЙ НА ОДНУ ФЕРМУ

Модель	Модель арматурной сетки	МТ	ВЕС	№
			кг	листа
ПФН-1	N1	2	10,9	15
	N3	2	10,9	
	N5	4	11,6	
	MT	2	3,4	
	N8	1	3,5	
	N3	2	21,6	
	N10	1	13,3	
	N11	3	8,1	
	АН2	10	5,0	
	АН4	10	25,0	
Итого			108,1	

ПРИМЕЧАНИЯ

- 1 Каналы диаметром 45 мм для пропускания арматурных пучков выполняются с помощью канализационных каналообразователей. Консольные участки каналов выполняются с помощью закладных тонкостенных труб N11.
- 2 Торцы анкеров должны быть защищены от коррозии путем оцинкования цементными растворами по сетке, покраской сваркой с торцовым планом (см. пояснительную записку п. 19).
- 3 Дополнительный чертеж дан на листе 5, сварные швы и арматурные пучки на листе 13, 14, закладные детали на листе 15.

ВЫБОРКА СТАЛИ НА ОДНУ ФЕРМУ

Модель фермы	Сталь горячекатанная единая Ст 3			Сталь 25Г2П ГОСТ 3808-55			Закаленная сталь 10Г2П ГОСТ 3808-55			Сталь прокатная Ст 3			Анкеры из стали 10Г2П ГОСТ 3808-55	Анкеры из стали 10Г2П ГОСТ 3808-55	Всего стали кг				
	φ, мм	длина, м	масса, кг	φ, мм	длина, м	масса, кг	φ, мм	длина, м	масса, кг	φ, мм	длина, м	масса, кг							
ПФН-1	58	48	259	7,2	551	526	801	1007	1718	378	7,2	490	216	81	0,3	77,2	25,0	5,0	400,8

РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА ОДНУ ФЕРМУ

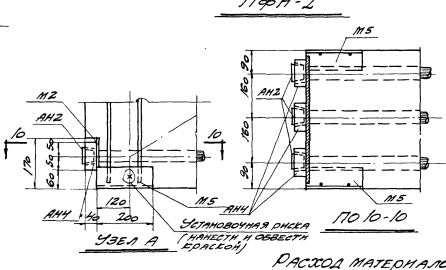
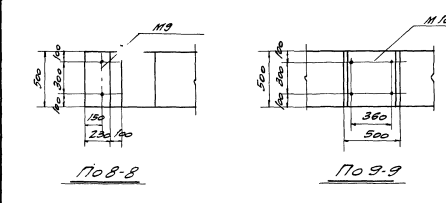
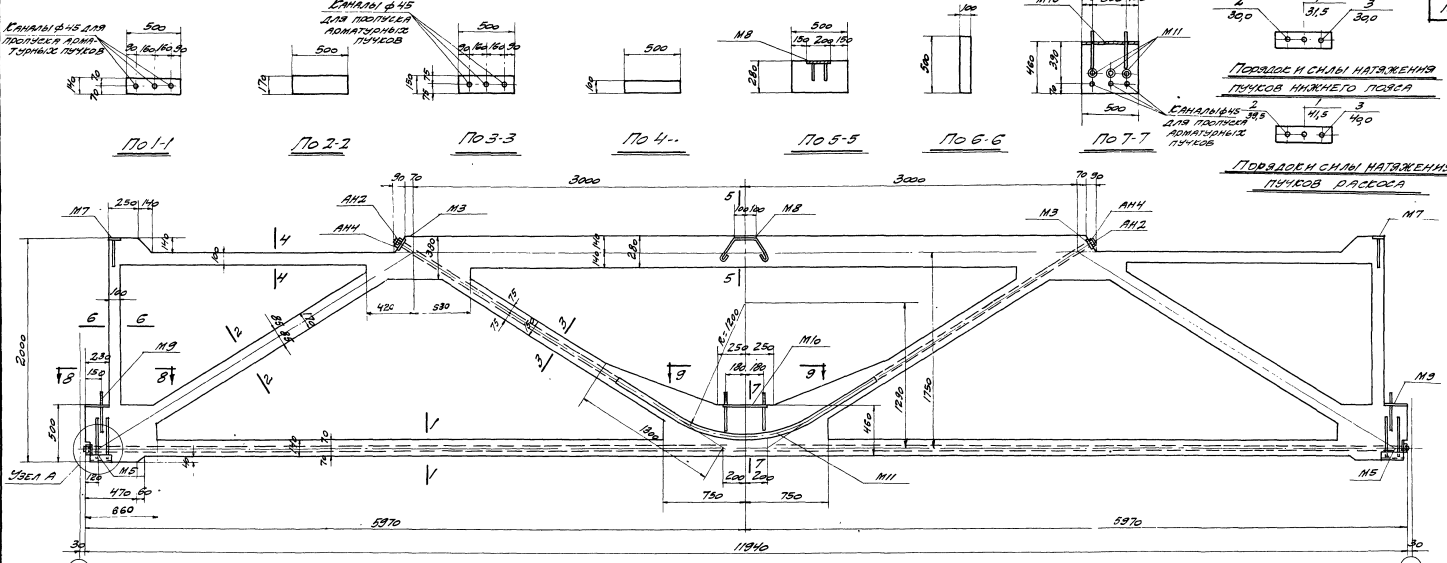
Модель фермы	ВЕС	Модель бетона	Объем	ВЕС
	кг		м³	кг
ПФН-1	8,2	400	3,69	461

ТА 1358

Подготовительная ферма ПФН-1. Сварочно-монтажные чертежи, детали, выборки, расход материалов и общие данные.

Лист 4

Исполнитель: [Blank]
 Проверен: [Blank]
 Составитель: [Blank]
 Дата: [Blank]



ВЫБОР ЗАКРЕПКИ И АНКЕРНЫХ ДЕТАЛЕЙ НА ОДНУ ФЕДУ

МАРКА	МАТЕРИАЛ ЗАКРЕПКИ	КОЛ-ВО ШТ	ВЕС КГ	N ЛИСТ
ТФН-2	M2	2	10,8	15
	M3	2	19,8	
	M5	4	11,6	
	M7	2	3,4	
	M8	1	3,5	
	M9	2	21,6	
	M10	1	15,3	
	M11	3	8,1	
	АН2	12	6,0	
	АН4	12	30,0	
Итого			125,1	

- ПРИМЕЧАНИЯ**
1. Диаметр анкеров для прохода монтажных пучков выбирается с учетом изгибаемых усилий. Единообразные участки анкеров выполняются с помощью закладных тонкостенных трубок М11.
 2. Положение монтажных анкеров-определителей также выполняется с учетом стеновых труб М11 фиксируется специальными сетками или бетонными шаблями.
 3. Точки анкеровки элементов должны быть защищены от коррозии путем обработки цементным раствором по сетке, прохваченной сваркой к точечным лантам (см. пояснительную записку п.19).
 4. Монтажные узлы даны на листе сварные каркасы и монтажные пучки на листе 13,14, закладные детали на листе 15.

ВЫБОР СТАЛИ НА ОДНУ ФЕДУ

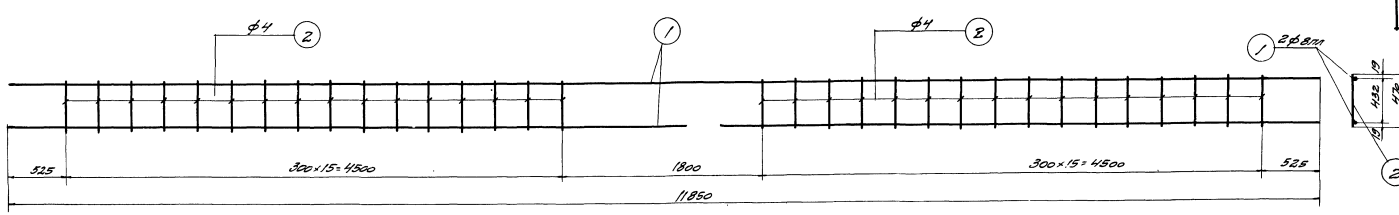
МАРКА	СТАЛЬ ПОВЕРХАТНАЯ СООБЛАСЬ СТ-3				СТАЛЬ 235/20 ПУСТЫН-55				СТАЛЬ ПОВЕРХАТНАЯ СТ-3				АНКЕРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ КОМПЛЕКТНЫЕ ИЛИ ИЗ СТАЛИ				ВСЕГО	
	Ф	М	Н	Т	Ф	М	Н	Т	Ф	М	Н	Т	Ф	М	Н	Т		
ТФН-2	5,8	4,8	2,5	7,2	8,5	5,6	8,1	10,7	14,8	7,2	4,0	2,6	8,1	8,3	7,2	30,0	6,0	497,8

РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА ОДНУ ФЕДУ

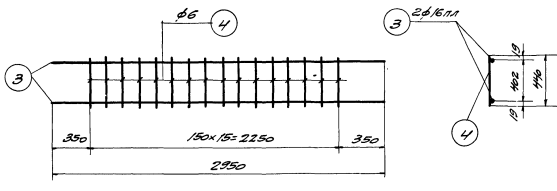
МАРКА	ВЕС	МАРКА	ОБЪЕМ	ВЕС
ФЕДУ	Т	ФЕДУ	М3	КГ
ТФН-2	9,2	400	3,69	498

ТА Проектная фирма ТФН-2
1958 Опалубочно-монтажные чертежи, детали, выборки, расход материалов...
Лист 6

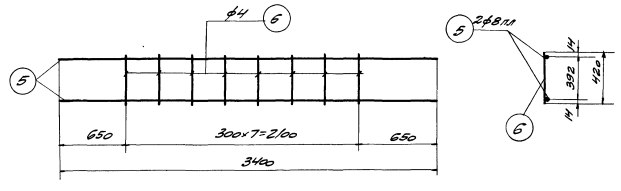
1424 251



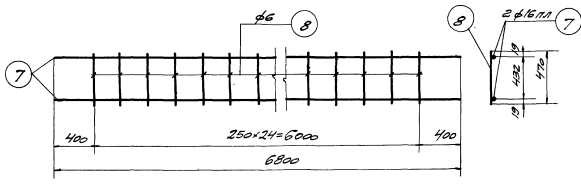
К-1



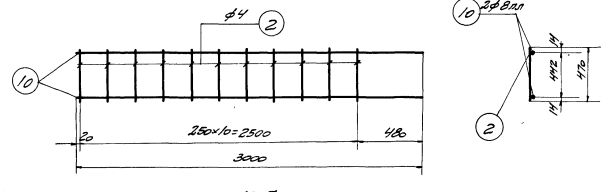
К-2



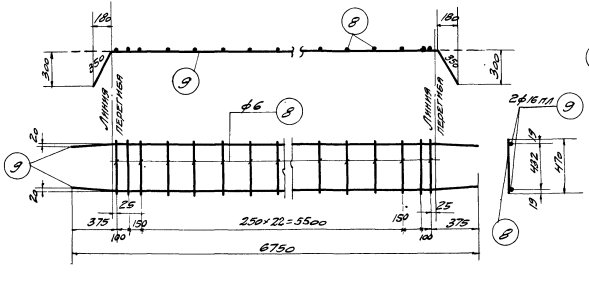
К-3



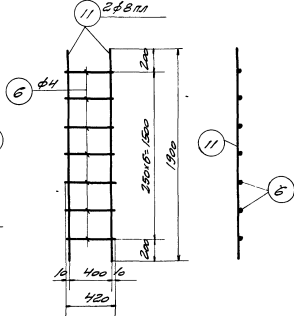
К-4



К-5



К-4А



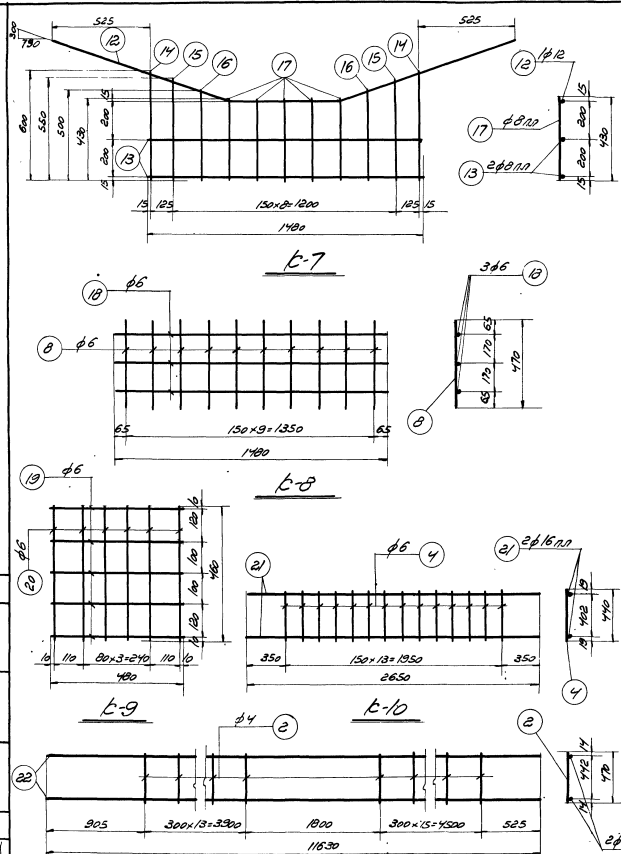
К-6

ПРИМЕЧАНИЯ

1. Арматурные элементы должны изготавливаться при помощи точечной сварки в соответствии с техническими условиями ТУ-73-56 и технологическими правилами ТР 2-54 Минстроя.
2. Расположение и маркировка арматурных элементов дана на листах 8, 7, 9, 10, 11, 12.
3. Спецификация арматуры на каркасы дана на листе 14.

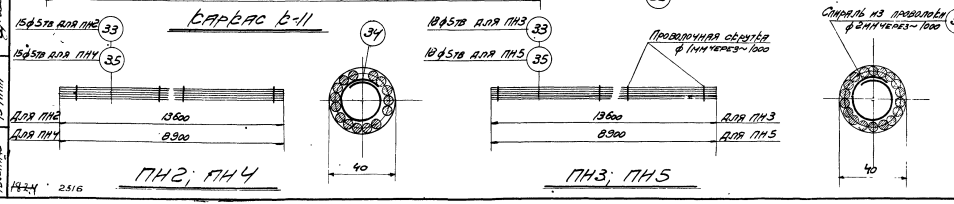
Исполнитель	Проверен	Утвержден
С.И.И.	В.И.И.	М.И.И.
С.И.И.	В.И.И.	М.И.И.
С.И.И.	В.И.И.	М.И.И.
С.И.И.	В.И.И.	М.И.И.

ТА 1958	Подобранные фермы №№ 1, 2, 3, 4, 5, 6, 7, 8, 9, 10, 11, 12, 13, 14, 15, 16, 17, 18, 19, 20, 21, 22, 23, 24, 25, 26, 27, 28, 29, 30, 31, 32, 33, 34, 35, 36, 37, 38, 39, 40, 41, 42, 43, 44, 45, 46, 47, 48, 49, 50, 51, 52, 53, 54, 55, 56, 57, 58, 59, 60, 61, 62, 63, 64, 65, 66, 67, 68, 69, 70, 71, 72, 73, 74, 75, 76, 77, 78, 79, 80, 81, 82, 83, 84, 85, 86, 87, 88, 89, 90, 91, 92, 93, 94, 95, 96, 97, 98, 99, 100	Лист 13
	Арматурные каркасы с К-1 по К-6	Лист 13



Марка стали	СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ НА ОДНУ ЗАГОТОВКУ И КОЛОД				ВЫБОРКА АРМАТУРЫ НА ОДНУ ЗАГОТОВКУ И КОЛОД			
	№ п/п	30 БХЗ	φ мм	С мм	l шт	φ мм	С мм	ВЕС кг
K-1	1	10250	8.00	10250	2	4	1.5	
	2	470	4	470	32	8.00	9.4	
K-2	3	2950	8.00	2950	2	6	1.6	
	4	470	6	470	16	16.00	9.3	
K-3	5	3400	8.00	3400	2	4	0.3	
	6	420	4	420	8	8.00	2.7	
K-4	7	8800	16.00	8800	2	6	2.6	
	8	470	6	470	25	16.00	21.6	
K-4A	8	СМ. ВЫШЕ	6	470	27	6	2.8	
	9	8030	16.00	6750	2	16.00	21.3	
K-5	2	СМ. ВЫШЕ	4	470	11	4	0.5	
	10	3000	8.00	3000	2	8.00	2.4	
K-6	6	СМ. ВЫШЕ	4	420	7	4	0.3	
	11	1900	8.00	1900	2	8.00	1.5	
K-7	12	2330	12	2330	1	8.00	3.3	
	13	1420	8.00	1420	2	17.00	21.1	
	14	600	8.00	600	2			
	15	550	8.00	550	2			
	16	500	8.00	500	2			
K-8	8	СМ. ВЫШЕ	6	470	10	6	2.0	
	18	1420	6	1420	3			
K-9	19	420	6	420	5	6	1.2	
	20	420	6	460	6			

Марка стали	СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ НА ОДНУ ЗАГОТОВКУ И КОЛОД				ВЫБОРКА АРМАТУРЫ НА ОДНУ ЗАГОТОВКУ И КОЛОД			
	№ п/п	30 БХЗ	φ мм	С мм	l шт	φ мм	С мм	ВЕС кг
K-10	4	СМ. ВЫШЕ	6	470	14	6	1.4	
	21	2650	16.00	2650	2	16.00	8.4	
K-11	2	СМ. ВЫШЕ	4	470	30	4	1.4	
	22	11630	8.00	11630	2	8.00	9.2	
ОТДЕЛЬНЫЕ СТЕЖКИ	23	700	6	700	1	6	0.16	
	24	320	6	1650	1	6	0.37	
	25	330	12	930	1	12	0.83	
	26	300	12	1280	1	12	1.67	
	27	230	6	320	1	6	0.08	
	28	120	6	270	1	6	0.06	
	29	30	6	230	1	6	0.06	
	30	300	6	300	1	6	0.2	
	31	650	12	1200	1	12	1.1	
	32	650	12	1230	1	12	1.63	
ПН2	33	13600	5.78	13600	15	2	0.29	
	34	250	2	250	14	5.78	31.4	
ПН3	33	СМ. ВЫШЕ	5.78	13600	18	2	0.29	
	34	"	2	250	14	5.78	37.8	
ПН4	34	СМ. ВЫШЕ	2	250	9	2	0.06	
	35	8900	5.78	8900	15	5.78	20.56	
ПН5	34	СМ. ВЫШЕ	2	250	9	2	0.06	
	35	"	5.78	8900	18	5.78	24.7	



ПРИМЕЧАНИЯ

- Общие примечания см. на листе 13.
- Маркировка арматурных пучков дана на листах 5, 9, 10, 12.
- В местах, где арматурные пучки перевязаны проволокой, установить стержни длиной 30-40 мм.

ТА 1558

Исполнитель: [blank]
 Проверен: [blank]
 Утвержден: [blank]
 Дата: 25.16

