ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ
И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

ИНДУСТРИАЛЬНЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ ИЗДЕЛИЯ ДЛЯ СТРОИТЕЛЬСТВА ГРАЖДАНСКИХ ЗДАНИЙ
И ЗДАНИЙ АДМИНИСТРАТИВНО-БЫТОВОГО НАЗНАЧЕНИЯ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ.
ИИ-04

СБОРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ЗДАНИЙ КАРКАСНОЙ КОНСТРУКЦИИ

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

ИИ-04-7

Лестницы.

Выпуск I. Железобетонные лестницы при высоте этажа 3.3м и 4.2м

МИТЭП

Москва - 1964 г.

gost.e-ecolog.ru

Карт. 2876/9-7

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ
И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

ИНДУСТРИАЛЬНЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ ИЗДЕЛИЯ ДЛЯ СТРОИТЕЛЬСТВА ГРАЖДАНСКИХ ЗДАНИЙ И ЗДАНИЙ АДМИНИСТРАТИВНО-БЫТОВОГО НАЗНАЧЕНИЯ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ

ИИ-04

СБОРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ЗДАНИЙ КАРКАСНОЙ КОНСТРУКЦИИ

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

ИИ-04-7

ЛЕСТНИЦЫ.

Выпуск I. Железобетонные лестницы при высоте этажа 3.3 м и 4.2 м

И.О. ДИРЕКТОРА МИТЭП		/Львов Г.Н./
ГЛ. ИНЖЕНЕР МИТЭП		/Львов Г.Н./
ГЛ. АРХИТЕКТОР МИТЭП		/Дюбек Л.К./
НАЧ. КОНСТРУКТОР ОТД.		/Смирнова Е.А./
ГЛ. ИНЖ. КОНСТРУК. ОТД.		/Сомов В.И./
НАЧ. НАУЧНО-ИССЛЕД. ОТД.		/Фрадин И.П./
ГЛ. ИНЖ. НАУЧНО-ИССЛЕД. ОТД.		/Гольденберг И.В./
ГЛ. ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА		/Рылло В.П./

Утвержден приказом Государственного комитета по гражданскому строительству и архитектуре при Госстрое СССР № 244 от 25/XI 1964 г.

Москва - 1964 г.

Серия 2.24-7-1

В состав проекта унифицированного сборного железобетонного каркаса для зданий до 4-х этажей входят следующие материалы:

I. Каталог ИИ-04, часть I "Изделия каркасных зданий высотой I-4 этажа"
2. Каталог ИИ-04, часть II "Панели наружных стен"
3. Р.ч. ИИ-04-0 "Указания по применению изделий"
   выпуск I "Для зданий I-4 этажа"
4. Р.ч. ИИ-04-I "Фундаменты"
   выпуск I "Железобетонные башмаки для зданий I-4 этажа"
5. Р.ч. ИИ-04-2 "Колонны"
   выпуск 1 "Железобетонные колонны сечением 300х300 мм"
6. Р.ч. ИИ-04-3 "Ригели"
   выпуск I "Железобетонные ригели для колонн сечением 300х300 мм"
7. Р.ч. ИИ-04-4 "Плиты перекрытий и карнизы"
   выпуск I "Железобетонные многопустотные, ребристые, сплошные плиты.
8. Р.ч. ИИ-04-5 "Панели наружных стен"
   выпуск I "Керамзитобетонные панели для полосовой резки стен"
9. Р.ч. ИИ-04-6 "Диафрагмы жесткости"
   выпуск I "Железобетонные диафрагмы толщиной I20 мм"
I0. Р.ч. ИИ-04-7 "Лестницы"
   выпуск I "Железобетонные лестницы для высот этажей 3.3 и 4.2 м
II. Р.ч. ИИ-04-I0 "Монтажные узлы и детали"
   выпуск I "Для зданий I-4 этажа".

ИИ

Карта 2876/7-I

СОДЕРЖАНИЕ

I.	Пояснительная записка	стр.	I,2
2.	Номенклатура изделий	лист №	I
3.	Лестничный марш ЛМ-58-I4-I7	"	2
4.	Лестничный марш ЛМ-58-I4-I4	"	3
5.	Лестничный марш ЛМ-29-I4-9	"	4
6.	Лестничная площадка ЛП-I5-I4	"	5
7.	Узлы	"	6,7
8.	Арматура	"	8,9,I0,II,I2,I3
9.	Закладные детали	"	I4,I5
I0.	Накладные проступи СТ-I, СТ-2	"	I6
II.	Накладные плитки П-3, П-4л, П-4пр	"	I7
I2.	Накладные плитки П-5, П-6л, П-6пр.	"	I8
I3.	Расчет	"	I9-23

Калькуляция № 64-I97/I

Карт 2876/7 17

ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

Рабочие чертежи индустриальных изделий унифицированного железобетонного каркаса для зданий до 4-х этажей включительно, разработанные на основе каталога ИИ-04 , часть I утверждены приказом Государственного комитета по гражданскому строительству и архитектуре при Госстрое СССР № 244 от 28/V 1964 г.

Настоящий альбом ИИ-04-7 включает рабочие чертежи железобетонных лестниц, запроектированных в соответствии со СНиП П-В.I-62.

Лестницы запроектированы двухмаршевые для высоты этажа 3,3 м и трехмаршевые для высоты этажа 4,2 м:

Лестничные марши об"единены с подуплощадками и имеют ширину I,I5 м.

Марши представляют собой складчатую конструкцию с двумя несущими ребрами - косоурами, облицовываемую на постройке проступями шириной I,35 м и плитками площадок. Укладка указанных проступей и плиток производится после установки железобетонных маршей и площадки в здании. Накладные проступи и плитки поставляемые комплектно с маршами и площадками укладываются по слою цементного раствора толщиной 20 мм. Лестничные марши устанавливаются на ригели каркаса, лестничная площадка предназначается для верхнего этажа и опирается на два ригеля и марш.

Лестничные марши ЛМ-58-I4-I7 и ЛМ-58-I4-I4 служат для сообщения между этажами, марш ЛМ-29-I4-9 устанавливается в цокольном этаже.

Расчет и конструирование лестничных маршей и площадки производились в соответствии со СНиП П-В.I-62.

При расчете принята полезная нагрузка - 400 кг/см2 с коэф.перегрузки I,3.

Армирование предусмотрено сварными каркасами и сетками из сталей класса А-I, В-I. Все пересечения арматурных каркасов и дополнительных стержней, кроме оговоренных особо, сварить при помощи контактной сварки.

Изготовление лестничных маршей и площадки предусмотрено кассетным способом.

Под"ем лестничных маршей из формы производится за 4 петли при помощи самобалансирующейся траверсы.

Под"ем лестничных маршей и площадки при установке в рабочее положение осуществляется при помощи инвентарных петель, продеваемых через специальные. отверстия и охватывающих несущее ребро.

В комплект лестничных маршей и площадок входят следующие изделия:

для ЛМ-58-I4-I7, П-3-4шт ,ПМ 2 шт.,Ст-I-II шт, Ст-2-1 шт

для ЛМ-58-I4-I4, П-5-4шт, П-6л-Iшт, П-6пр-I шт, Ст-I-IOшт, Ст-2-1 шт.

для ЛМ-29-I4-9, П-3-3шт, П-4пр-Iшт, Ст-I 6 шт.

для ЛП-I5-I4, П-3-I шт, П-4 I шт, Ст-2 I шт.

Марка бетона маршей и площадки принята -200. К серийному изготовлению изделий разрешается приступать после проведения контрольных испытаний. Испытания производить в соответствии с ГОСТ 8829-58.

Контроль качества бетона производить в соответствии с ГОСТ 6901-54.

Испытание всех видов арматуры на растяжение обязательно. Сварку производить электродами "Э-42". Все виды электросварки должны выполняться в соответствии с "Указаниями по технологии электросварки арматуры железобетонных конструкций"/ВСН-38-57/ МС ПИХП-МСЭС/. Арматурные сетки и каркасы изготавливаются при помощи контактной сварки в соответствии с "Техническими условиями на сварную арматуру для железобетонных конструкций /ТУ-73-56 /МСПИХП/.

Проектное положение закладных деталей должно обеспечиваться при бетонировании прочным закреплением их на форме.Антикоррозийную защиту закладных деталей и сварных соединений выполнять в соответствии с СН 206-62.

Все наружные поверхности должны быть ровными и гладкими не требующими дополнительной обработки на постройке, класс шероховатости 2-Г по СНиП I-А. 4-62, СНиП I-В.5. I-62 /колебания высоты шероховатостей I,2-2,5 мм/.

Допуски на размеры изделий приняты в соответствии со СНиП I-В.5.I-62 по IO классу точности /по длине ± 5 мм, по ширине ± 5 мм по толщине ± 5 мм/.

Околы углов изделий допускаются на глубину не более 5-7 мм /в одном поперечном сечении допускается один окол/. До выдачи изделия с завода околы должны быть заделаны.

Систематический контроль за качеством изготовления изделий, в части маркировки,правил приемки, условий складирования и транспортировки, методов испытания и других технических требований должен осуществляться в соответствии со СН I-6I и СНиП I-В,5-I-62.

Карта 2876/7-I

При маркировке изделий приняты следующие обозначения:

Буквы – ЛМ– местничный мерк

ЛП – местничная площадка.

Следующие цифры – 58, 29,15 – рабочий пролет в дм.

Следующие цифры –14 – ширина в дм.

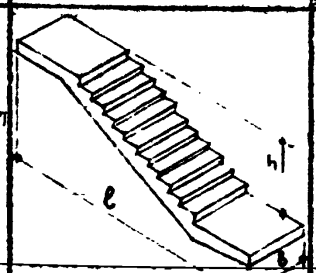
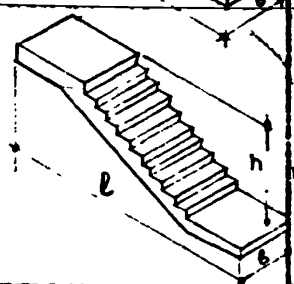
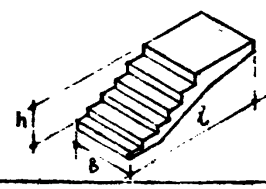
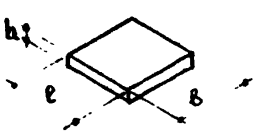
Следующие цифры – 17,14,9 – высота в дм

В альбоме приняты следующие обозначения: – номер узла

– номер листа, на котором расположен чертеж узла.

Главный инженер проекта /Рыжо/

Групповой инженер /Алферов/

№ п/п	Марка	Эскиз	Масса изделия, т	Размеры, мм l	b	h	Марка бетона	Вес т	Объем бетона, м³	Объем изделия, м³	Расход цемента на 1 м³ бетона марки М 400 и 500, кг	Расход металла, кг А-I	А-II	В-I	Закладные детали	Итого	Расход металла на 1 м³ бетона, кг	№ листа чертежа
																всего по марке	в пересчете на А-I	
1	ЛМ-58-14-17		985 кг/м²	5770	1150	1650	200	2,03	7,8	0,835	0,835	380	97,28	3,70	13,51	3,1	147,59	123,40	141,0	2
2	ЛМ-58-14-14		985 кг/м²	5770	1150	1400	200	2,05	7,8	0,82	0,82	375	99,62	3,70	13,34	3,1	119,76	125,56	146,0	3
3	ЛМ-29-14-9		985 кг/м²	2885	1150	900	200	0,95	3,69	0,38	0,38	185	17,37	2,22	8,88	1,86	30,33	34,13	79,6	4
4	ЛП-15-14		985 кг/м²	1490	1385	240	200	0,40	1,96	0,16	0,16	87	7,25	1,85	3,89	2,63	15,62	17,44	97,50	5

Примечания:

1. Нормы расхода цемента приняты в соответствии с СН 5-57 утв. Госкомитетом совмина СССР по делам строительства 10 мая 1957г.
2. Для определения отдела разбивки хлопков в отдел класса А-I принять ожидаемые коэффициенты: А-I К=1,0, А-II К=1,17, А-III К=1,45, А-IV К=1,70 В-I К=1,55
3. Расход цемента М „400" и „500" по 50% каждой марки.

МИТЭП — Конструкторский отдел

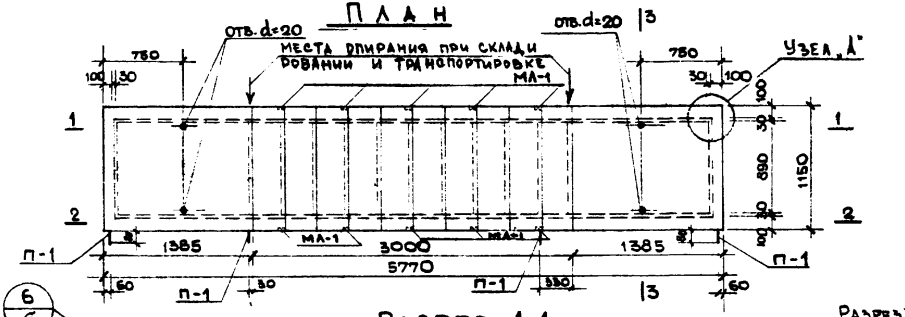
ГИП	Фрадин	Гольденберг
Нач. НИО	Иванов	Шишкин
Гл. инж. НИО		
Отдел основ		
Нач. отдела	Аферов	Мощенко
Гл. инж. отд.		Козина
Разработ.	Гринжен	
Проверил		
Нач. отдела	Абезов	Стирнов
Гл. инж. пр.		Сомов
Гл. инж.		РыллО
М	1:1000	
21/VIII 1964 г.		

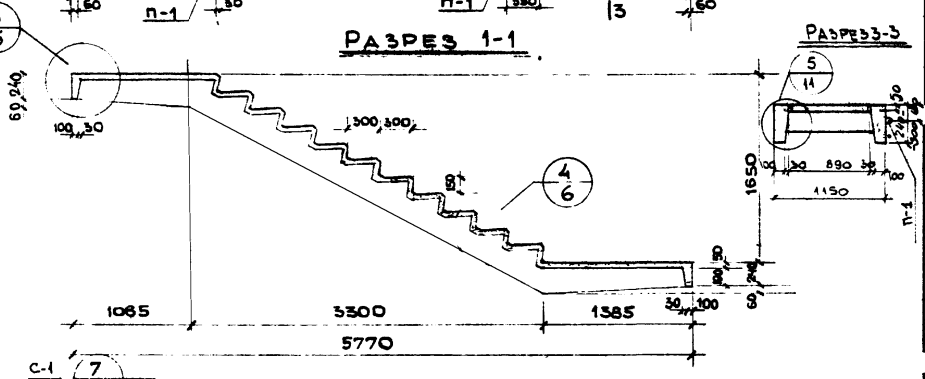
Арх. №: 46786

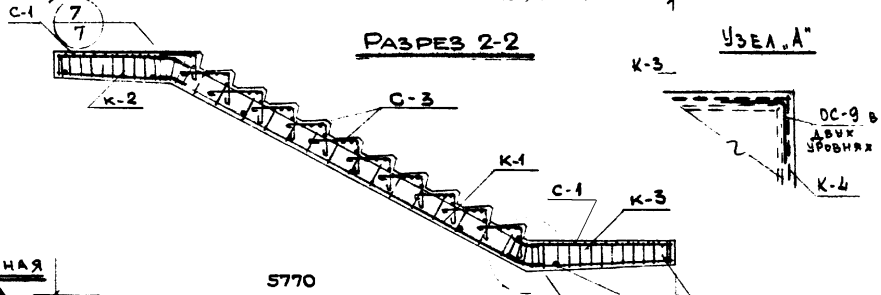
Выпуск I	Номенклатура изделий	ИН-04-7	Лист №: 1

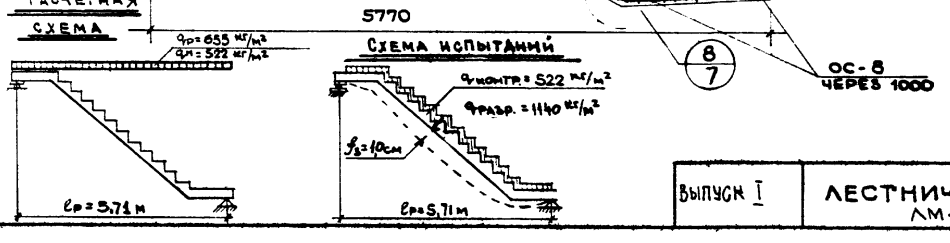
Ф-2

Карт 2876/7-I









Спецификация металла

№ п/п	Марка детали	Кол. шт.	В.Е. кг: Деталей	Всех деталей	Итого
1	К-1	2	22.07	44.14	
2	К-2	2	5.80	11.60	
3	К-3	2	7.83	15.66	
4	К-4	2	1.95	3.90	
5	С-1	2	2.74	5.48	
6	С-3	11	1.15	12.65	
7	ОС-1	2	0.88	1.76	
8	ОС-2	2	0.88	1.76	
9	ОС-3	2	0.25	1.00	
10	ОС-7	20	0.17	3.40	
11	ОС-8	14	0.04	0.56	
12	ОС-9	5	0.8	6.40	
13	МА-1	10	0.68	6.80	
14	П-1	4	0.62	2.48	117.59

Выборка металла

Обозначение мм	ф20	ф18	ф12	ф10	ф8	ф6	ф10	ф10	ф4	50х8
Длина, м	14.68	12.62	7.20	24.12	22.73	20.68	2,00	6.0	156.2	4.0
Вес, кг	36.20	23.24	6.40	15.38	8.96	4.62	2.48	5.70	13.51	3.1
Класс стали по ГОСТ	А-I 5781-61						А-I Вст.3 5781-61	А-II 5781-61	В-I 6727-53	Ст.3 380-60
Расчетное сопротивление арматуры R_a кг/см²	2100						2100	2700	3150	2100

Характеристика изделия

Вес изделия	т	2.09
Объем бетона	м³	0.835
Расход металла	кг	117.59
Расход металла на 1м³ бетона	кг	141.0
Расход металла на 1м² изделия	кг	17.60
Марка бетона	-	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода	кг/см²	140

Примечания

1. Изделие разработано в соответствии со СНиП II-В-6 1-62
2. Арматуру см. лист № 3,4,11
3. Закладные детали см. лист №14

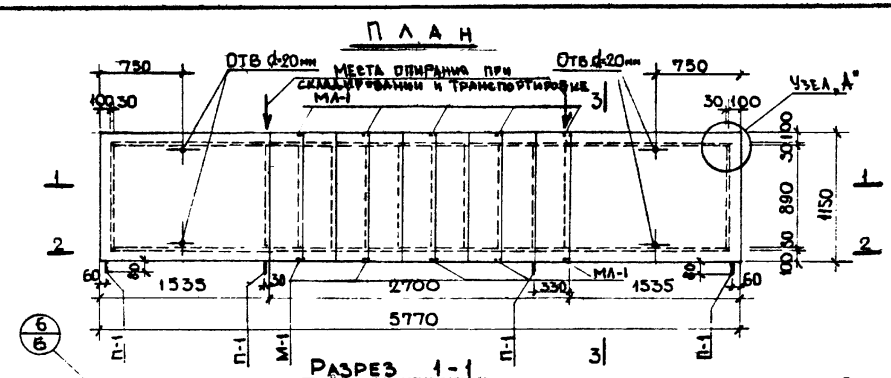
Выпуск I	ЛЕСТНИЧНЫЙ МАРШ ЛМ-38-14-17	ИИ-04-7	Лист № 2

МИТЭП, конструкторск. отдела. 18.VIII 1961. М 1/1, 1:40. Арх №: 46787.

НИО: Фраднин, Гольденберг. Нач. НИО. Гл. инж. НИО. Согласов. Разраб. Козина. Мошенко. Проверил. Смирнова. Сомов. Руководитель. Рылло. Гл. инж. отд. Нач. отд. Гл. инж. пр.

Ф 2

Карт 2876/62



Спецификация металла

№ п/п	Марка детали	Кол. шт.	Вес кг: деталей	Вес кг: всех деталей	Вес кг: итого
1	К-5	2	19,94	39,88	
2	К-6	2	6,89	13,78	
3	К-7	2	8,49	16,98	
4	К-4	2	1,95	3,90	
5	С-3	10	1,15	11,50	
6	С-2	2	3,02	6,04	
7	ОС-4	4	0,88	3,52	
8	ОС-5	4	0,88	3,52	
9	ОС-6	4	0,25	1,00	
10	ОС-7	20	0,17	3,40	
11	ОС-8/ОС-9	14/8	0,04/0,8	0,56/6,40	
12	МА-1	10	0,68	6,80	119,76
13	П-1	4	0,62	2,48	

Выборка металла

Сечение, мм	ф20	ф12	ф10	ф18	ф8	ф6	ф10	ф10	ф4	50×8
Длина, м	13,20	7,20	25,42	14,56	23,94	18,82	4,00	6,0	135,4	1,0
Вес, кг	32,60	6,40	15,76	29,12	9,06	4,20	2,48	5,7	13,34	3,1
Класс стали для изделия	А-I 5781-61						А-I ВСт3 5781-61	А-II 5781-61	В-I ст 27-53	Ст-3 380-50
Расчетное сопротивление арматуры кг/см²	2100						2100	2700	3450	2100

Характеристика изделия

Вес изделия	т	2,05
Объем бетона	м³	0,82
Расход металла	кг	119,76
Расход металла на 1м³ бетона	кг	146,0
Расход металла на 1м² изделия	кг	—
Марка бетона	-	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода	кг/см²	140

Примечания:

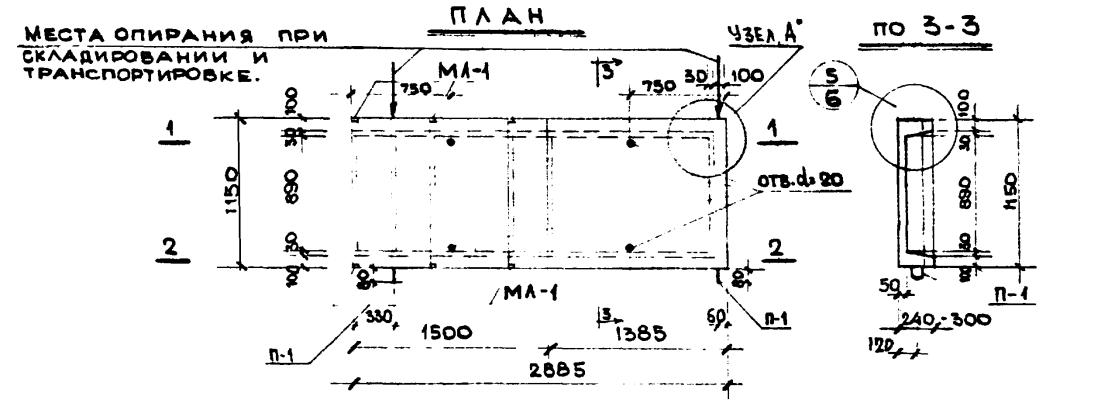
1. Изделие разработано в соответствии со ВСН 8-8. 1-62.
2. Арматуру см. лист № 8, 10, 11, 12
3. Закладные детали см. лист N 14

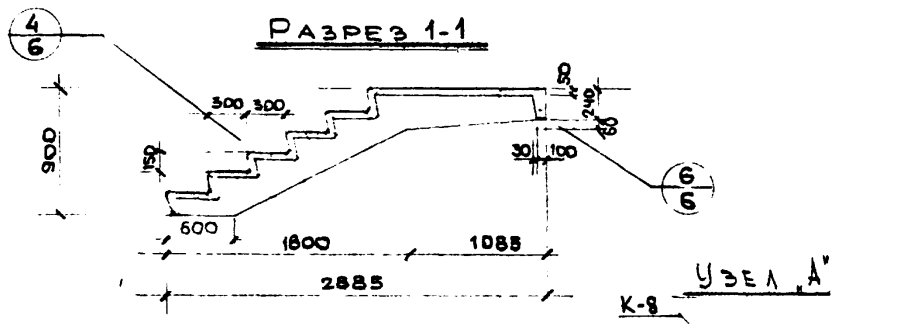
Выпуск I	Лестничный марш ЛМ-58-14-14.	ИИ-04-7	Лист № 3

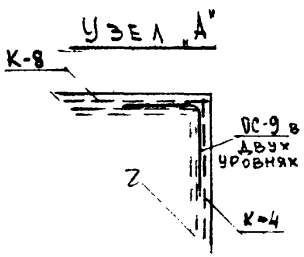
НИО	Фадин		
Нач. НИО	Гольденберг		
Гл. инж. НИО			
СОГЛАСОВ			
Гр. инженер	Халферов		
Разработ	Мощенко	Козина	
Проверил			
Львов	Смирнова	Сомов	Рыло
Гл. инж. КИПа			
Нач. отдела			
Гл. инж. отд.			
Гл. инж. пр.			
2/VIII 1964г	М 1:40 1:20		
МИТЭП	Конструкторский отдел		
Арх №: 46788			

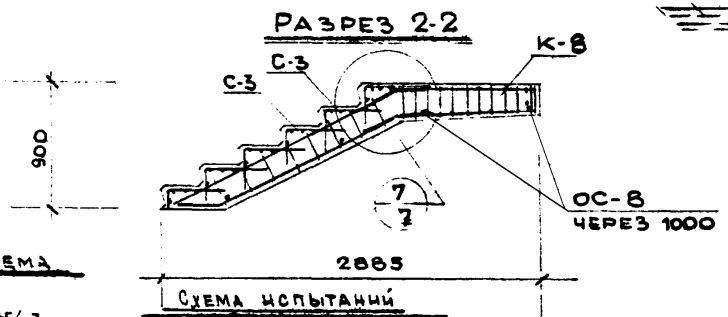
Ф-2

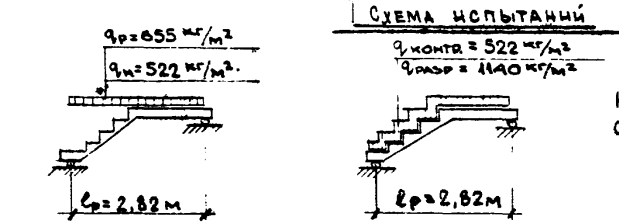
Карт 2876/2-I











НАГРУЗКИ ДАНЫ БЕЗ УЧЕТА СОБСТВЕННОГО ВЕСА МА-1

СПЕЦИФИКАЦИЯ МЕТАЛЛА

N п/п	Марка детали	Кол шт	Вес, кг: деталей	Вес, кг: всех деталей	Итого
1	К-4	1	1.95	1.95	
2	К-8	2	2.11	4.22	
3	К-9	2	2.59	5.18	
4	С-1	1	2.74	2.74	
5	С-3	6	1.15	6.90	
6	ОС-3	2	0.25	0.50	
7	ОС-8	8	0.04	0.32	
8	ОС-9	4	0.8	3.20	
9	МА-1	6	0.68	4.08	
10	П-1	2	0.62	1.24	
11					30.33

ВЫБОРКА МЕТАЛЛА

Сечение мм	ф14	ф12	ф10	ф8	ф6	ф10	ф10	ф5	ф4	50×8
Длина, м	6.04	3.60	0.8	6.76	8.28	2.00	0.36	1198	71.44	0.6
Вес, кг	7.30	3.20	0.30	2.61	2.52	1.24	2.22	1.76	7.12	1.86
Класс стали по ГОСТ	A-I 5781-61					A-I ВСт3 5781-61	A-II 5781-61	B-I 6727-53		Ст.3 380-60
Расчетное сопротивление арматуры R_a кг/см²	2100					2100	2700	3150		2100

ХАРАКТЕРИСТИКА ИЗДЕЛИЯ

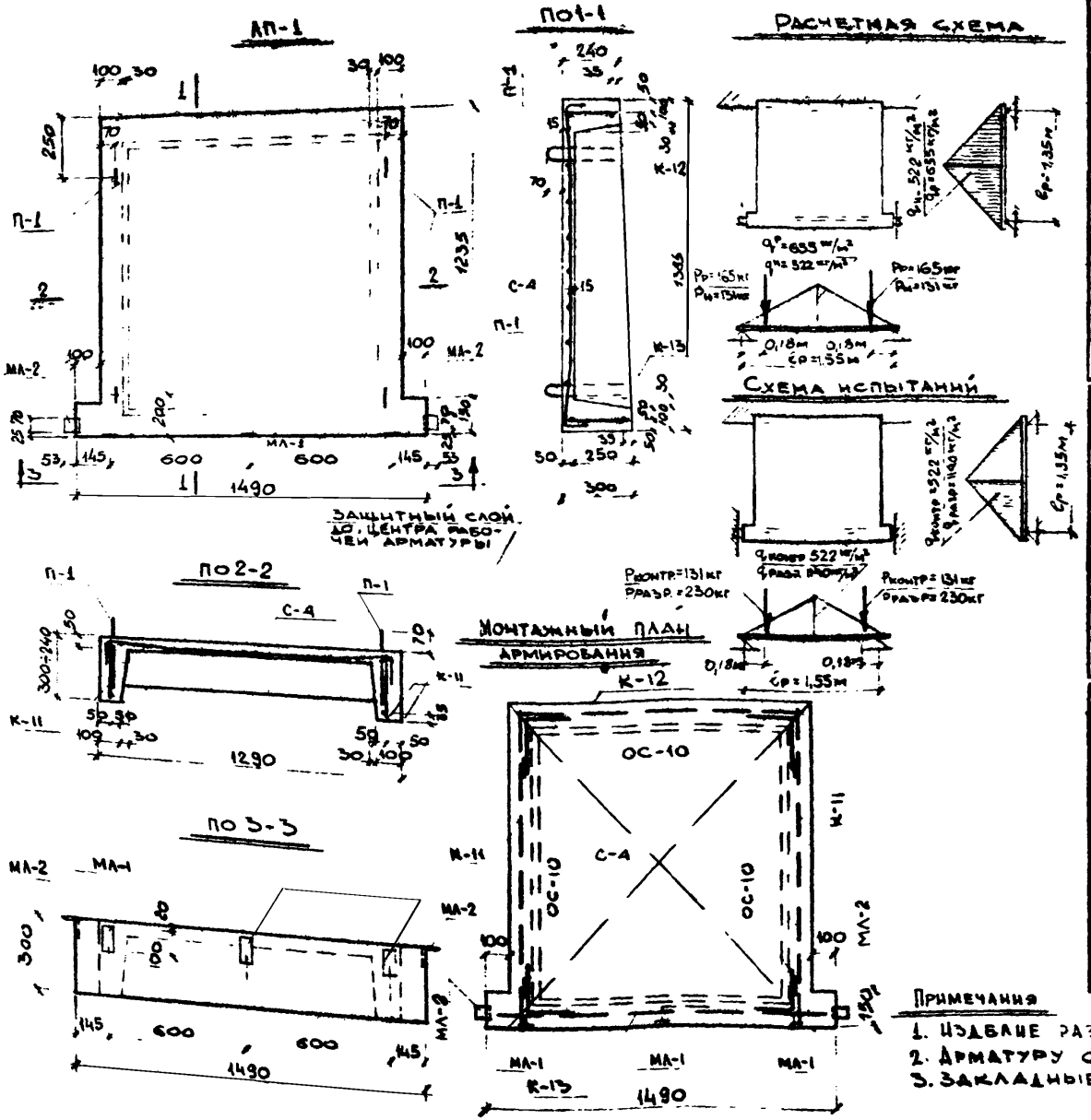
Вес изделия	т	0.95
Объем бетона	м³	0.38
Расход металла	кг	30.33
Расход металла на 1м³ бетона	кг	79.6
Расход металла на 1м² изделия	кг	9.10
Марка бетона	-	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода	кг/см²	140

ПРИМЕЧАНИЯ

1. Изделие разработано в соответствии со СНиП II-Б 1.62
2. Арматуру см. лист №: 8,9,11,12
3. Закладные детали см. лист №: 14

Выпуск 1	ЛЕСТНИЧНЫЙ МАРШ ЛМ-29-14-9	НИ-04-73	Лист №: 4

| | | | | |



Спецификация металла

Хар. п/п	Марка детали	Кол. шт	Вес, кг: детали	Вес, кг: всех деталей	Итого
1	С-4	1	3,03	3,03	
2	К-11	2	1,29	2,58	
3	К-12	1	0,75	0,75	
4	К-13	1	1,42	1,42	
5	МА-1	3	0,68	2,04	
6	МА-2	2	1,22	2,44	
7	П-1	4	0,62	2,48	
8	ОС-10	8	0,11	0,88	15,62

Выборка металла

Сечение, мм	Ф10	Ф8	Ф6	Ф10	Ф4	50×8	100×6 мм
Длина, м	0.30	8,42	6,56	4,0	38,21	0,30	0,14
Вес, кг	1,89	3,32	1,45	2,48	3,89	0,93	1,7
Класс стали по ГОСТ	А-II ГОСТ 5781-61	А-I ГОСТ 5781-61		А-I ВмСт-3 ГОСТ 5781-61	В-I ГОСТ 6727-53	Ст 3 ГОСТ 380-60	
Расчетное сопротивл. арматуры Ra, кг/см²	2700	2100		2100	3150	2100	

Характеристика изделия

Вес изделия	т	0,40
Объем бетона	м³	0,16
Расход металла	кг	15,62
Расход металла на 1м³ бетона	кг	97,50
Расход металла на 1м² изделия	кг	6,22
Марка бетона	—	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода	кг/см²	140

Примечания

1. Изделие разработано в соответствии со СН и П II-Б.1-62
2. Арматуру см. лист № 12,13
3. Закладные детали см. лист № 14,15

Выпуск I	Лестничная площадка АП-15-14	НИ-04-7	Лист № 3

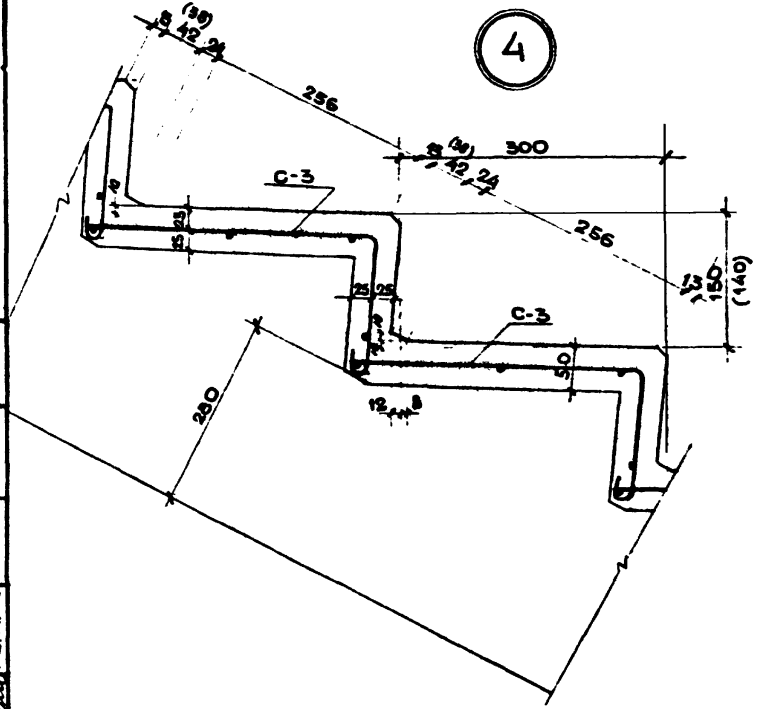
МИТЭП, Конструкторск. отдел, 1964г., 26.VIII, м 1:20, Арх. № 46790, 2ф

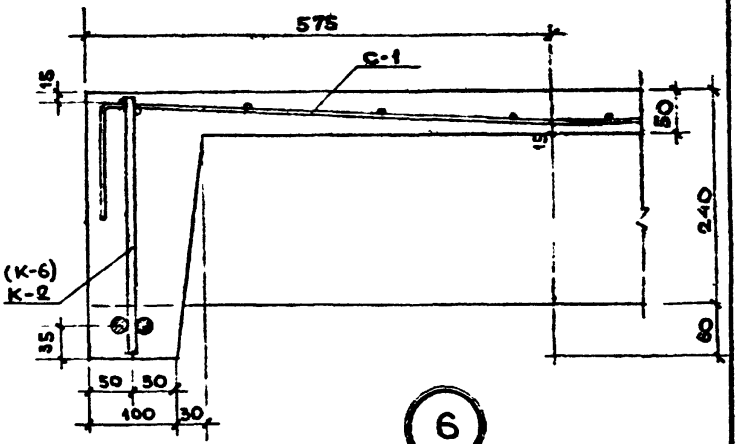
Согласовано: НИО, Нач. НИО, Гл. инж. отд., Гл. инж. пр.

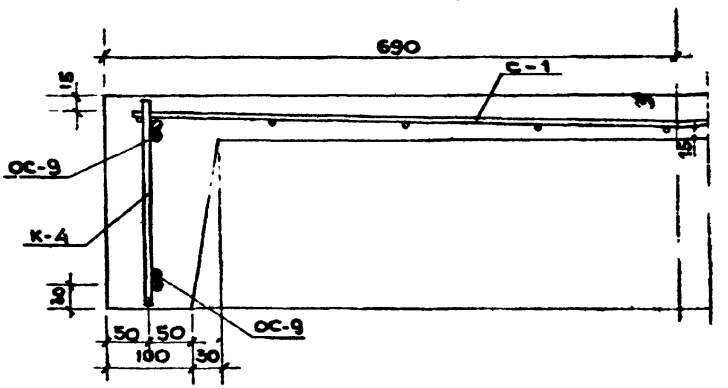
Разработал: Львов, Проверил: Рылло, Нач. отд.: Смирнова, Гл. инж.: Галкин, Разработал: Гринин, Проверил: Сомов

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

Карт 2876/7-I







Примечание

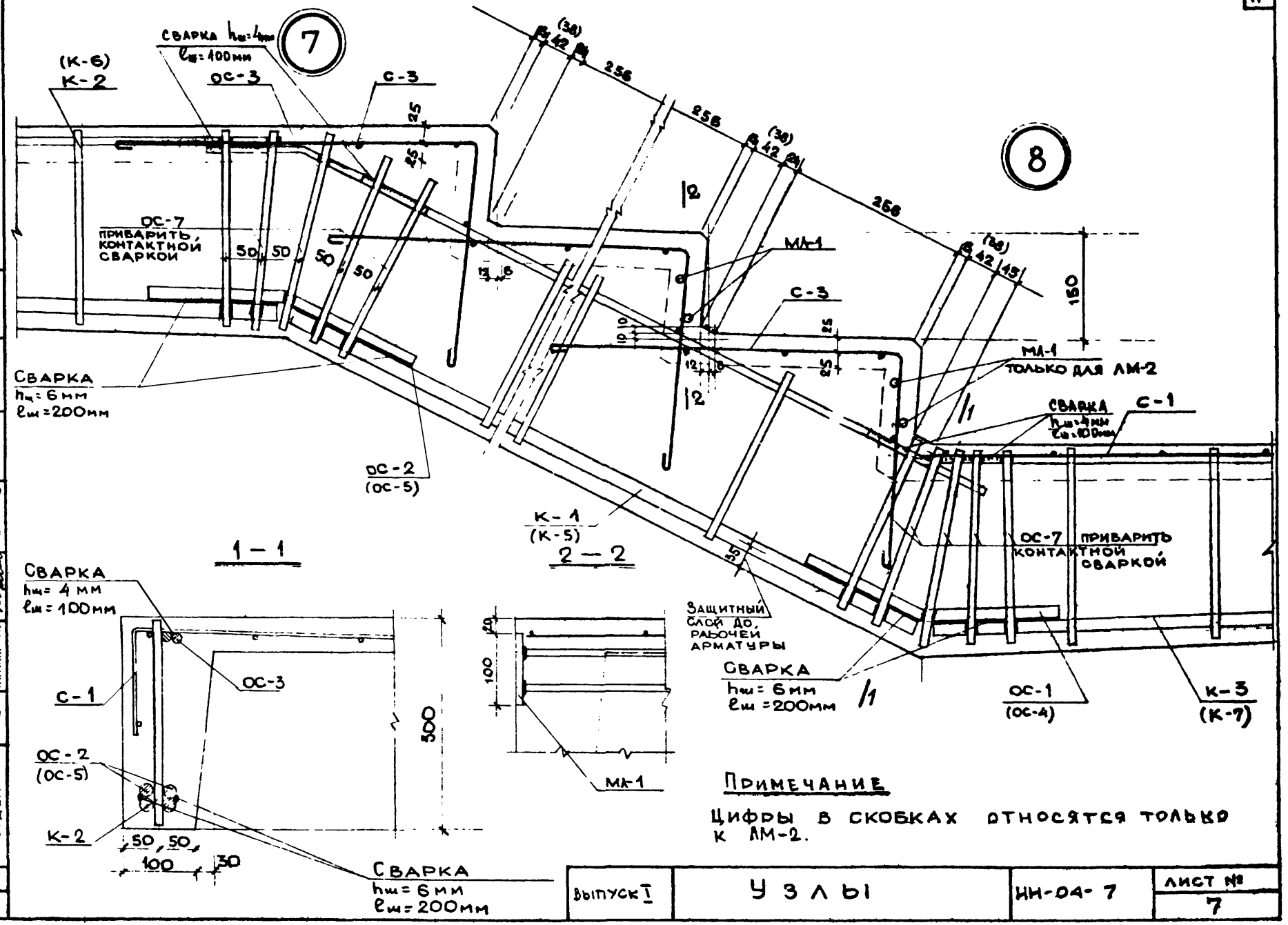
Цифры в скобках относятся только к АМ-2.

		ВЫПУСК I	УЗЛЫ	АИ-ОА-7	ЛИСТ № 6

Гл. инж. проекта	Львов			
Нач. отд.	Омирова	Разраб.	Козина	
Гл. инж. отд.	Сомов	Провер.	Рыллов	
Гл. инж. пр.				
18.VIII 1964г.	М-5/1:5	МИТЭП Конструкторск. отдел	Арх. № 46791	

Ф-2

Карт 2876/7-1



Примечание

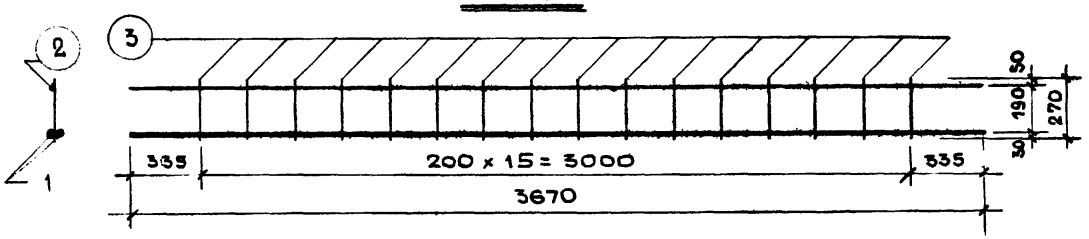
Цифры в скобках относятся только к ЛМ-2.

МИТЭП Конструкторский отдел	Выпуск 1	У З Л Ы	НИ-04-7
Арх. № 46792			Лист № 7

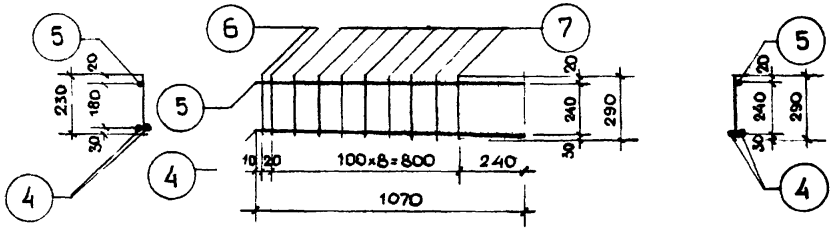
Ф - 2

Карт 2876/К-1

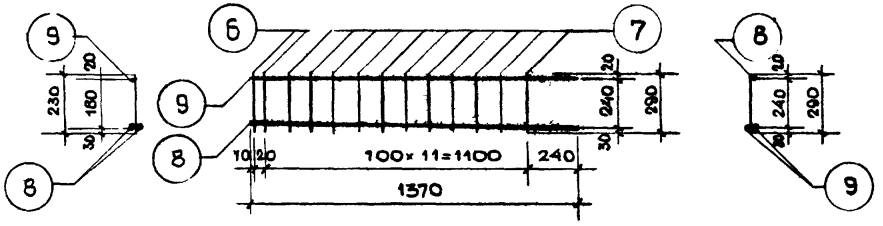
К-1



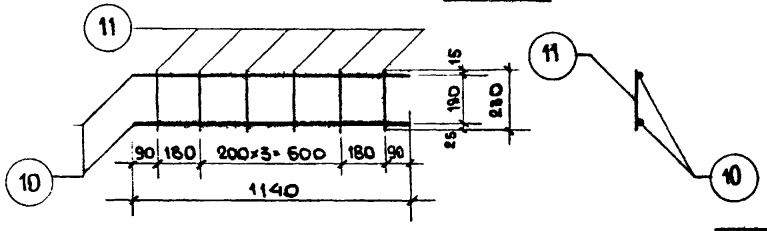
К-2



К-3



К-4



Спецификация металла на деталь

№ п/п	Марка детали	№ поз.	Сечение мм	Кол. шт	Длина позиции мм	Длина на деталь м	Вес кг позиции	Вес кг детали
1	К-1	1	ф20 AI	2	3670	7.34	18.10	22.07
		2	ф10 AI	1	3670	3.67	2.26	
		3	ф8 AI	16	270	4.32	1.71	
2	К-2	4	ф18 AI	2	1070	2.14	4.28	5.80
		5	ф10 AI	1	1070	1.07	0.42	
		6	ф10 AI	2	230	0.46	0.28	
		7	ф8 AI	8	230-290	2.08	0.82	
3	К-3	8	ф18 AI	2	1370	2.74	5.58	7.83
		9	ф10 AI	1	1370	1.37	0.84	
		6	ф10 AI	2	230	0.46	0.28	
		7	ф8 AI	11	230-290	2.86	1.13	
4	К-4	10	ф10 AI	2	1140	2.28	1.41	1.95
		11	ф8 AI	6	230	1.38	0.54	

Характеристика стали

Сечение мм	№ позиции	Характеристика стали	Расчетное сопротивление арм. R_a кг/см²
ф20 A-I ф18 A-I ф10 A-I ф8 A-I	1 4, 6 2, 5, 6, 7, 9, 10 3, 7, 11	A-I 5781-61	2100

Примечания:

1. Сварку сеток и каркасов производить в соответствии с ТУ-73-56 / мспмхп.
2. Испытание всех видов арматуры на растяжение - обязательно

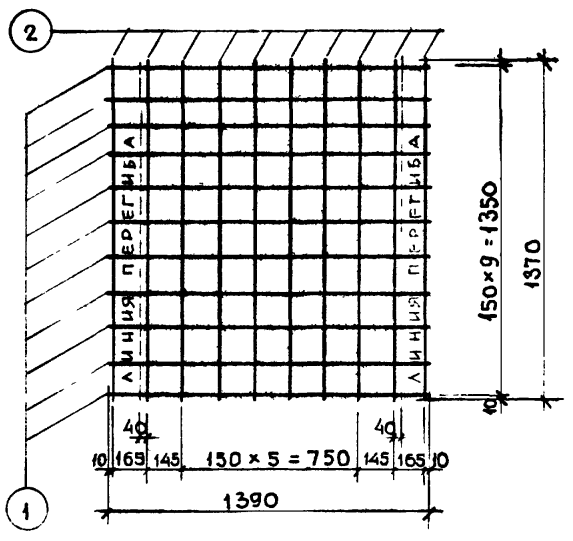
Выпуск I	Арматура	НИ-04-7	Лист №: 8

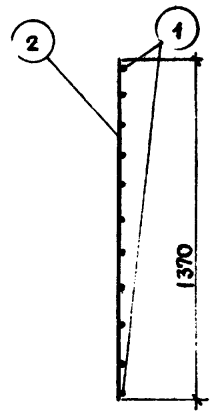
Гл. инж.		Гл. инж. проекта	Кузнецов
Нач. отд.	Сидорчова	Гл. инж. отд.	Сомов
Гл. инж.		Гл. инж. пр.	Рыллов
18. VIII 1964г	М 1:20		
МИТЭП	Конструкторск. отдел		
Арх. №: 46793			

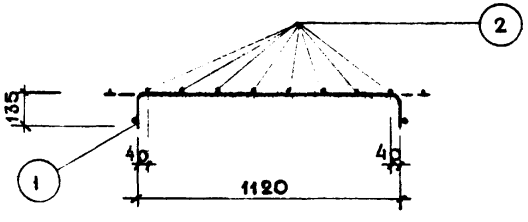
Ф 2

Карт 2876/7-I

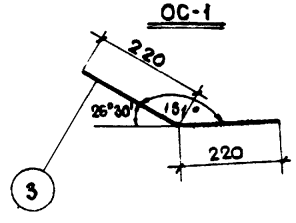
СЕТКА С-1



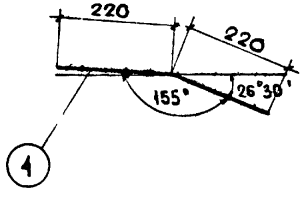




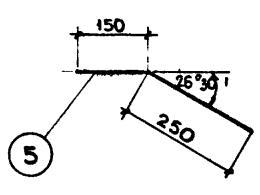
ОС-1



ОС-2



ОС-3



Спецификация металла на деталь

№ п/п	Марка детали	№ поз.	Сечение мм	Кол. шт.	Длина позиции мм	Длина на дет. м	Вес кг позиции	Вес кг детали
1	С-1	1	ф4 В-I	10	1390	13,9	1,38	2,74
		2	ф4 В-I	10	1370	13,7	1,36	
2	ОС-1	3	ф18 А-I	1	440	0,44	0,88	0,88
3	ОС-2	4	ф18 А-I	1	440	0,44	0,88	0,88
4	ОС-3	5	ф10 А-I	1	400	0,4	0.25	0.25

Выборка металла

Сечение мм	№ позиций	Характеристика стали	Расчетное сопротивление арматуры R_a кг/см²
ф4	1, 2	В-I ГОСТ 6727-53	3150
ф18, ф10	3, 4, 5	А-I ГОСТ 5781-61	2100

Примечания:

1. Сварку сеток и каркасов производить в соответствии с ТУ-73-56/МСПМХП
2. Испытание всех видов арматуры на растяжение - обязательно.

Выпуск I	АРМАТУРА	ИИ-04-7	Лист №: 9

ГИП	Львов	Альперов
Разработ.	Смирнова	Мощенко
Проверил	Сомов	Козина
Гл. инж. проекта	Рыллов	
Нач. отдела		
Гл. инж. отд.		
Гл. инж. пр.		
18.VIII 1964 г.	М 1:20	

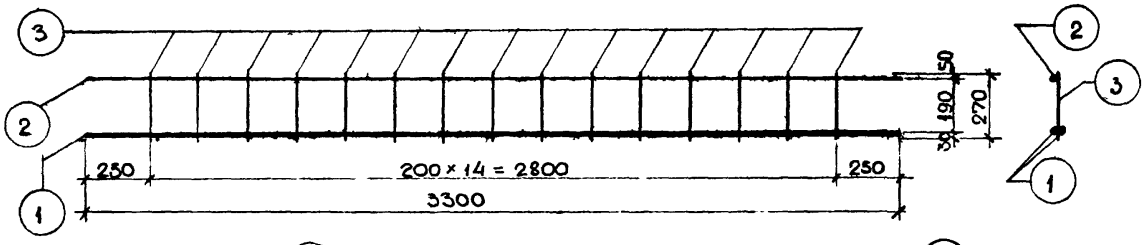
МИТЭП — Конструкторский отдел

Арх. №: 46794

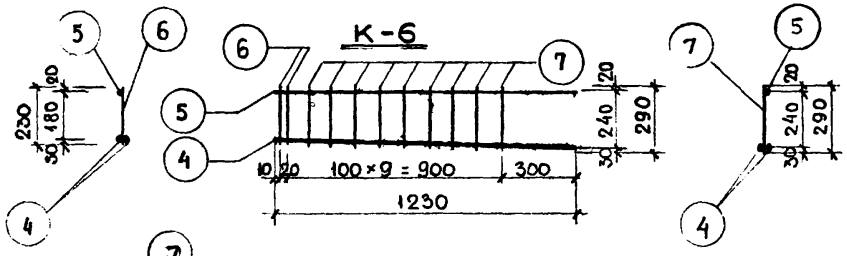
Ф-2

Карта 2876/4.-

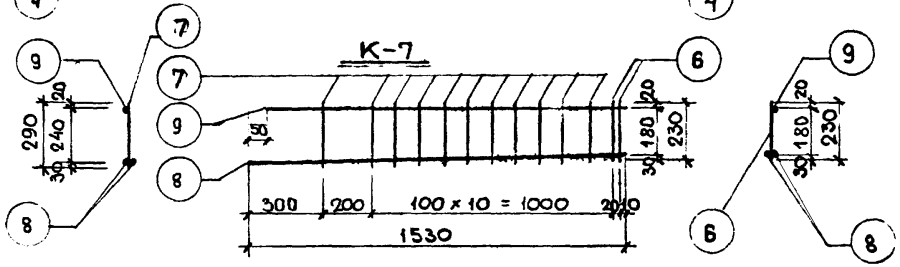
К-5



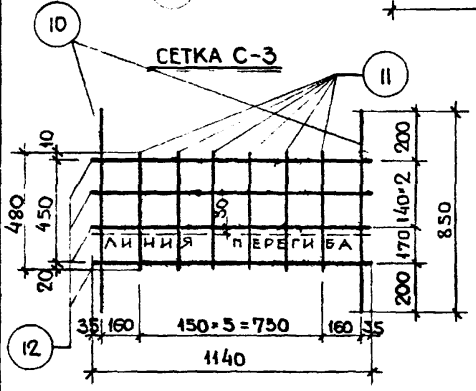
К-6



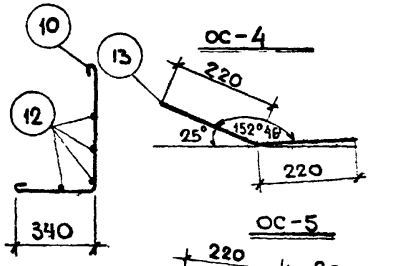
К-7



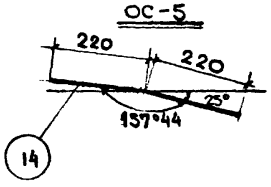
Сетка С-3



ОС-4



ОС-5



Спецификация металла на деталь

№ п/п	Марка детали	№ поз.	Сечение мм	Кол. шт.	Длина позиции мм	Длина на дет. м	Вес кг позиции	Вес кг детали
1	К-5	1	⌀20 А-I	2	3300	6.60	16.30	19,94
		2	⌀10 А-I	1	3300	3.30	2,04	
		3	⌀8 А-I	15	270	4.05	1,60	
2	К-6	4	⌀18 А-I	2	1230	2,46	4,92	6,89
		5	⌀10 А-I	1	1230	1,23	0,76	
		6	⌀10 А-I	2	230	0,46	0,28	
		7	⌀8 А-I	9	от 234 до 290	2,36	0,93	
3	К-7	8	⌀18 А-I	2	1530	3.06	6,12	8,49
		9	⌀10 А-I	1	1480	1,48	0,91	
		6	⌀10 А-I	2	230	0,46	0,28	
		7	⌀8 А-I	11	от 234 до 290	2,98	1,18	
4	С-3	10	⌀6 А-I	2	940	1,88	0,42	1,15
		11	⌀4 В-I	6	480	2,88	0,28	
		12	⌀4 В-I	4	1140	4,56	0,45	
5	ОС-4	13	⌀18 А-I	4	440	0,44	0,88	0,88
6	ОС-5	14	⌀18 А-I	4	440	0,44	0,88	0,88

Выборка металла

Сечение мм	№ № позиций	Характеристика стали	Расчетное сопротивление арматуры R_a кг/см²
⌀20, ⌀18, ⌀10, ⌀8, ⌀6.	1,2,3,4,5,6,7,8, 9,10,13,14	А-I 5781-61	2100
⌀4	11, 12	В-I 6727-53	3150

Примечания:

1. Сварку сеток и каркасов производить в соответствии с ТУ-73-56/МСПМХП
2. Испытание всех видов арматуры на растяжение - обязательно

ГИП	Лазеров		
Нач. отдела	Мощенко		
Гл. инж. отд.	Козина		
Гл. инж. пр.	Рылло		
Гр. инженера	Лобов	Разработал	Смирнова
		Проверил	Сомов
Конструкторский отдел	МИТЭП	18 VIII 1964 г	М 1:20

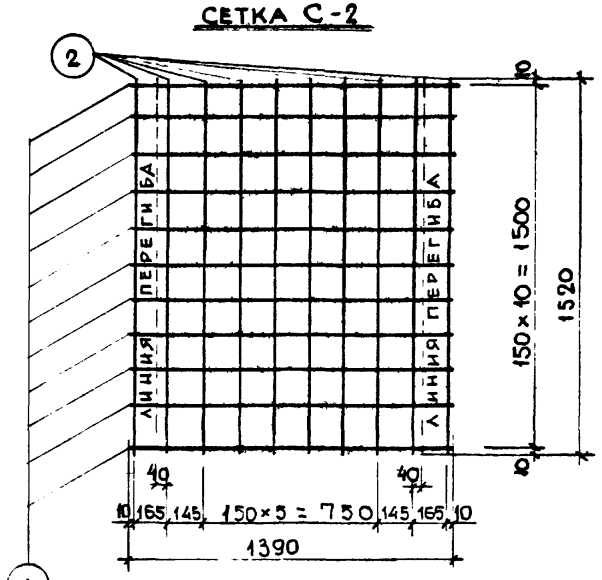
Арх №: 46795

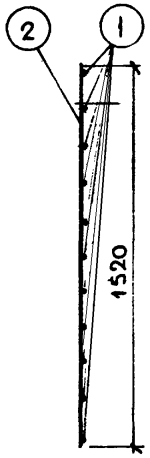
Ф-2

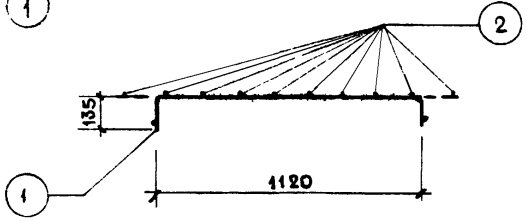
Выпуск-1	Арматура	НИ-04-7	Лист №: 10

Карт 2886/7-1

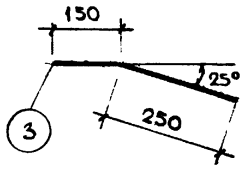
СЕТКА С-2



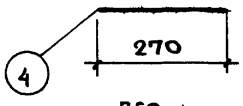




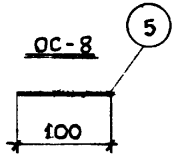
ОС-6



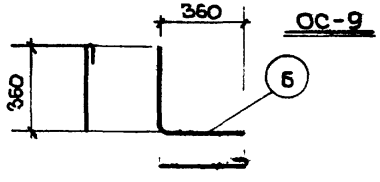
ОС-7



ОС-8



ОС-9



Спецификация металла на деталь

№ п/п	Марка детали	№ поз.	Сечен. мм	Кол. шт.	Длина позиции мм	Длина на дет. м	Вес кг позиции	Вес кг детали
1	С-2	1	ф4 В-I	11	1390	15,3	1,52	3,02
		2	ф4 В-I	10	1520	15,2	1,50	
2	ОС-6	3	ф10А-II	1	400	0,4	0,25	0,25
3	ОС-7	4	ф10А-II	1	270	0,27	0,17	0,17
4	ОС-8	5	ф8А-II	1	100	0,1	0,04	0,04
5	ОС-9	6	ф12А-II	1	900	0,9	0,80	0,80

Выборка металла

Сечение мм	№ позиции	Характеристика стали	Расчетное сопротивление арматуры R_a кг/см²
ф4	1,2.	В-I 6727-53	3150
ф10; ф8; ф12	3, 4, 5	А-I 5781-61	2100

Примечания:

1. Сварку сеток и каркасов производить в соответствии с ТУ-73-56/МСПМХП.
2. Испытание всех видов арматуры на растяжение - обязательно.

Выпуск I	АРМАТУРА	НИ-04-73	Лист № 11

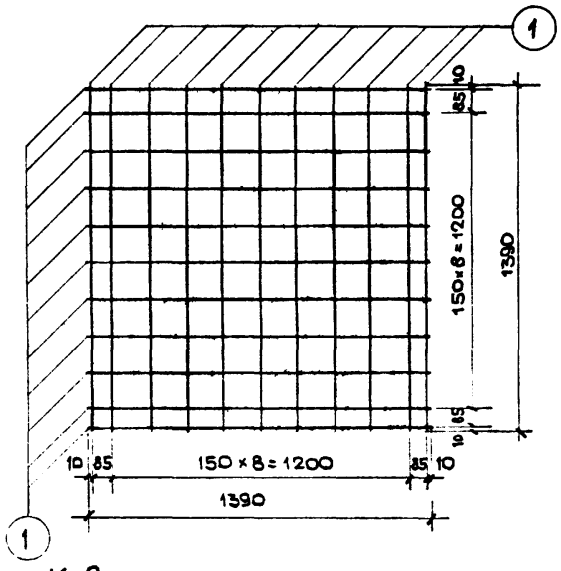
Гл. инж. проекта	Львов	Разработ.	Мощенко
Нач. отдела	Ширнова	Проверил	Ковина
Гл. инж. от.	Сомов		
Гл. инж. пр.	Рылло		
18.VIII 1964 г	М 1:20	Конструкторский отдел	МИТЭП

Адх №: 46796

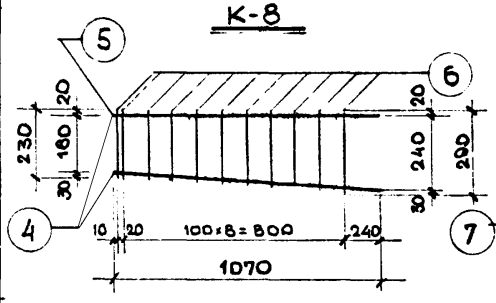
Ф-2

Карт 2876/7-I

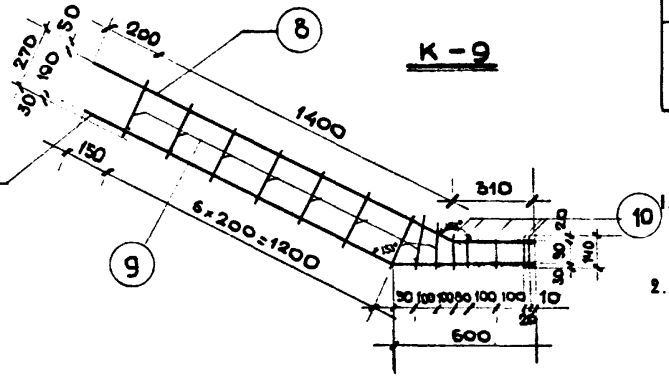
Сетка С-4



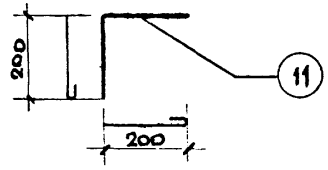
К-8



К-9



ОС-10



Спецификация металла на деталь

№ п/п	Марка детали	№ поз.	Сечение мм	Кол. шт.	Длина позиции мм	Длина на дет. м	Вес кг позиции	Вес кг детали
1	С-4	1	ф4 BI	22	1390	30,6	3.03	3.03
3	К-8	4	ф14 AI	1	1070	1.07	1.29	
		5	ф8 AI	1	1070	1.07	0.42	
		6	ф5 BI	11	230-290	2.86	0.40	2.11
4	К-9	7	ф14 AI	1	1950	1.95	2.36	
		8	ф8 AI	1	1910	1.91	0.75	
		9	ф5 BI	9	270	2.43	0.37	
		10	ф5 BI	5	140	0.7	0.11	2.59
5	ОС-10	11	ф6 AI	1	500	0.5	0.11	0.11

Выборка металла

Сечение мм	№ № позиций	Характеристика стали	Расчетное сопротивление арматуры R_a кг/см²
ф 14 A-I ф 8 A-I ф 6 A-I	4,7 5,8 2,11	A-I 5781-61	2100
ф 5 BI ф 4 BI	6,9,10 1	B-I 6727-53	3150

Примечания:

1. Сварку сеток и каркасов производить в соответствии с ТУ-73-56 / МСПМХП.
2. Испытание всех видов арматуры на растяжение - обязательно

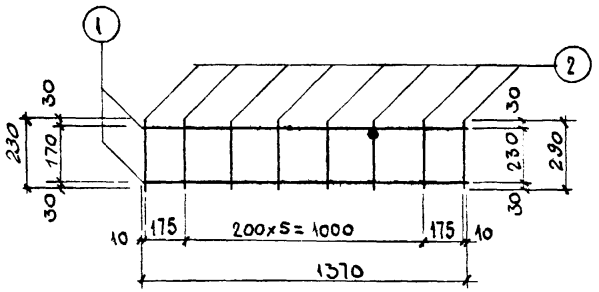
ГИП	Алферов		
Гл. инж.	Козина		
Нач. отд.	Мощенко		
Гл. инж. пр.			
Гл. инж. отд.			
Конструкторск. отдел	МИТЭП		
Гр. инж.			
Разраб.	Дьяков		
	Смирнова		
Провер.	Сомов		
	Рылло		
19. VIII 1964 г	М 1:20		

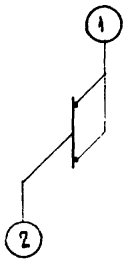
Арх. №	Выпуск I	Арматура	ИИ-04-7	Лист №
46797				12

Ф 2

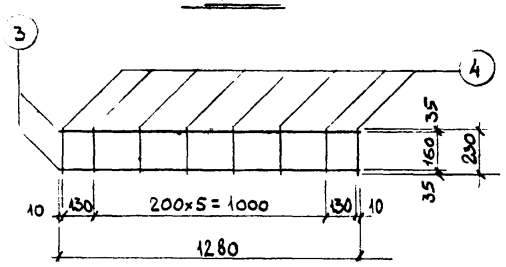
Карт 2876/7-I

К-11



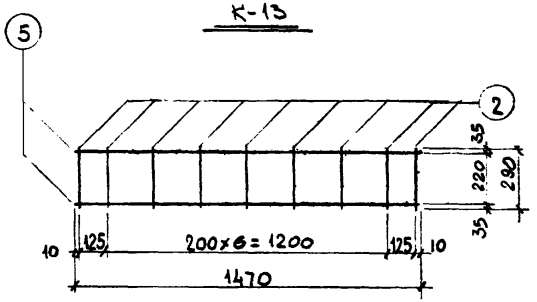


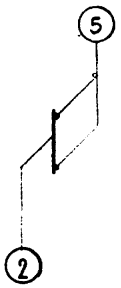
К-12





К-13





СПЕЦИФИКАЦИЯ МЕТАЛЛА НА ДЕТАЛЬ

Марка детали	№№ поз	Сечен. мм	Кол. шт	Длина позиц., мм	Длина на дет., м	Вес, кг позиции	Вес, кг детали
К-11	1	ф 8 AI	2	1370	2,74	1,08	
	2	ф 4 BI	8	230÷290	2,08	0,21	1,29
К-12	3	ф 6 AI	2	1280	2,56	0,57	
	4	ф 4 BI	8	230	1,84	0,18	0,75
К-13	5	ф 8 AI	2	1470	2,94	1,16	
	2	ф 4 BI	9	290	2,61	0,26	1,42

ВЫБОРКА МЕТАЛЛА

Сечение, мм	№№ поз	Характеристика стали	Расчетное сопротивлен. арматуры Ra; кг/см²
ф 8, ф 6	1, 3, 5	A-I ГОСТ 5781-61	3150
ф 4	2, 4	B-I ГОСТ 6727-53	2100

Примечания

1. Сварку каркасов производить в соответствии с ТУ-75-56/МСПМХП.
2. Испытание всех видов арматуры на растяжение - обязательно.

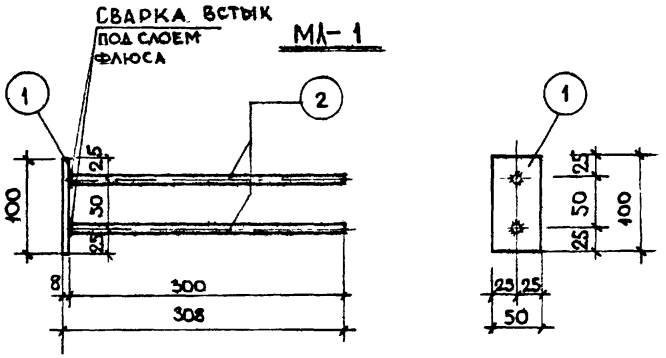
Выпуск I	Арматура		ИИ-04-7	Лист №. 13

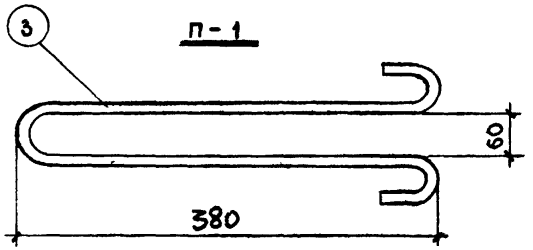
МИТЭП	25.VIII 1964г	Гл. инж. проекта	Львов	Гл. инж. пр. Рыклин
Конструкторский отдел	М 1:20	Нач. отд.	Мирнова	Гл. инж. отд. Томов
			Разраб.	Проверил
				Н. контр.
				Утвердил

Арх. №
46798

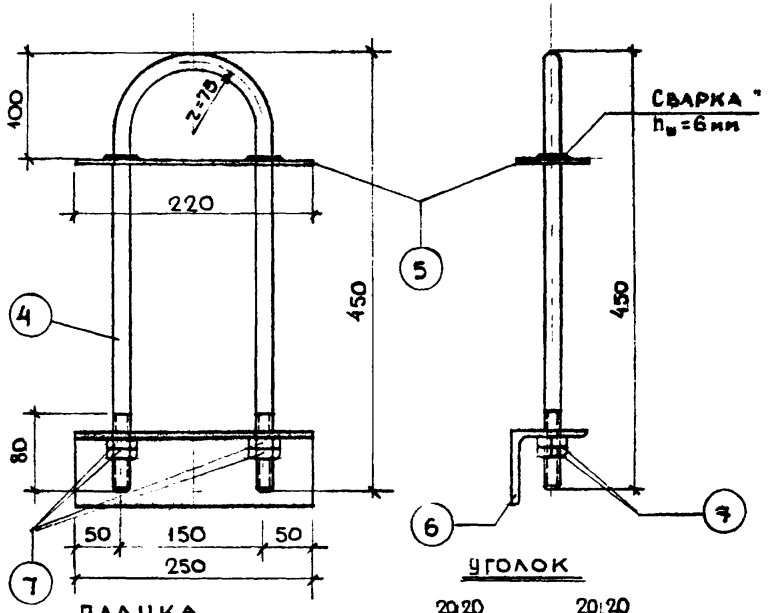
2ф

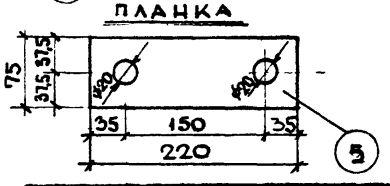
Карт 2876/4-I

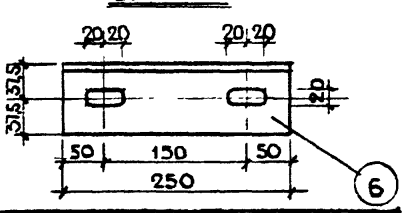




ИНВЕНТАРНАЯ ПЕТЛЯ ДЛЯ ЛЕСТНИЧНОГО МАРША.







Марка дет.	№ поз.	Сечение мм	Класс стали по ГОСТ	Расчетное сопротивление арматуры R_a, кг/см²	Кол-во шт	Длина позиция мм	Длина на деталь м	Вес, кг позиция	Вес, кг на деталь
	1	−50×8	Ст-3. 380-61	2100	1	100	0,1	0,31	
М-1	2	ф10	А-II 5781-61	2700	2	300	0,6	0,37	0,68
П-1	3	ф10	А-I Вст Сп-3; 5781-61	2100	1	1000	1,0	0,62	062

№ поз.	Сечение мм	Класс стали по ГОСТ	Расчетное сопротивление арматуры R_a, кг/см²	Кол-во шт	Длина позиция мм	Длина на деталь м	Вес, кг позиция	Вес, кг на деталь
4	ф18	А-I 5781-61	2100	1	980	0,98	1,96	
5	−75×8	Ст-3.380-61	2100	1	220	0,22	1,04	
6	∠75×8	Ст-3.380-61	2100	1	250	0,25	2,26	
7	гайка М-18	Ст-3.380-61	2100	4	–	–	0,28	5,54

Примечания: см. в пояснительной записке

Выпуск I	Закладные детали	ИИ-ОА-7	Лист №: 14

МИТЭП — Конструкторский отдел

Гл. инж. пр.	Рылло	
Гл. инж. отд.	Сомов	
Нач. отдела	Ефимцова	
Разработал	Мощенко	
Проверил	Козина	
Гл. инж.	Алферов	

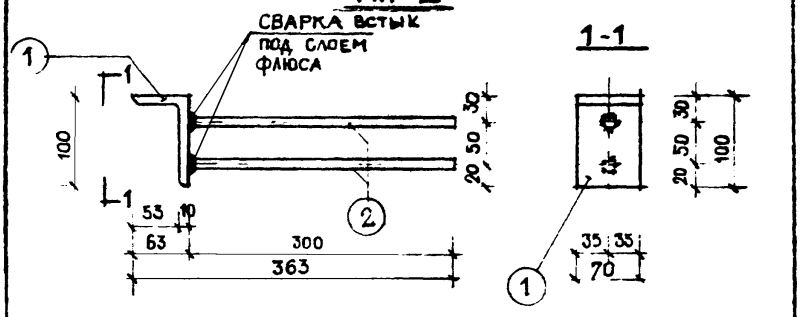
Арх. №: 46799

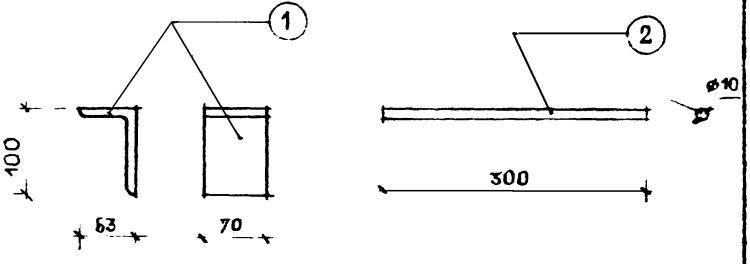
21 ИИ 1864-7 М 1:5

Ф-2

Карта 2086/7-I

МЛ-2





Спецификация металла								
№ поз.	Сечение мм	Класс стали по ГОСТ	Расчетное сопротивление арматуры R_a, кг/см²	Кол. шт	Длина позиции мм	Длина на деталь м	Вес, кг позиции	Вес, кг на деталь
1	∠100×63×10	СТ-3.380-60	2100	1	70	0.07	0.85	1.22
2	Ø 10	А-II.5781-61	2700	2	300	0.6	0.37	

Спецификация металла								
№ поз.	Сечение мм	Класс стали по ГОСТ	Расчетное сопротивление арматуры R_a, кг/см²	Кол. шт	Длина позиции мм	Длина на деталь м	Вес, кг позиции	Вес, кг на деталь

Примечания - См. пояснительную записку

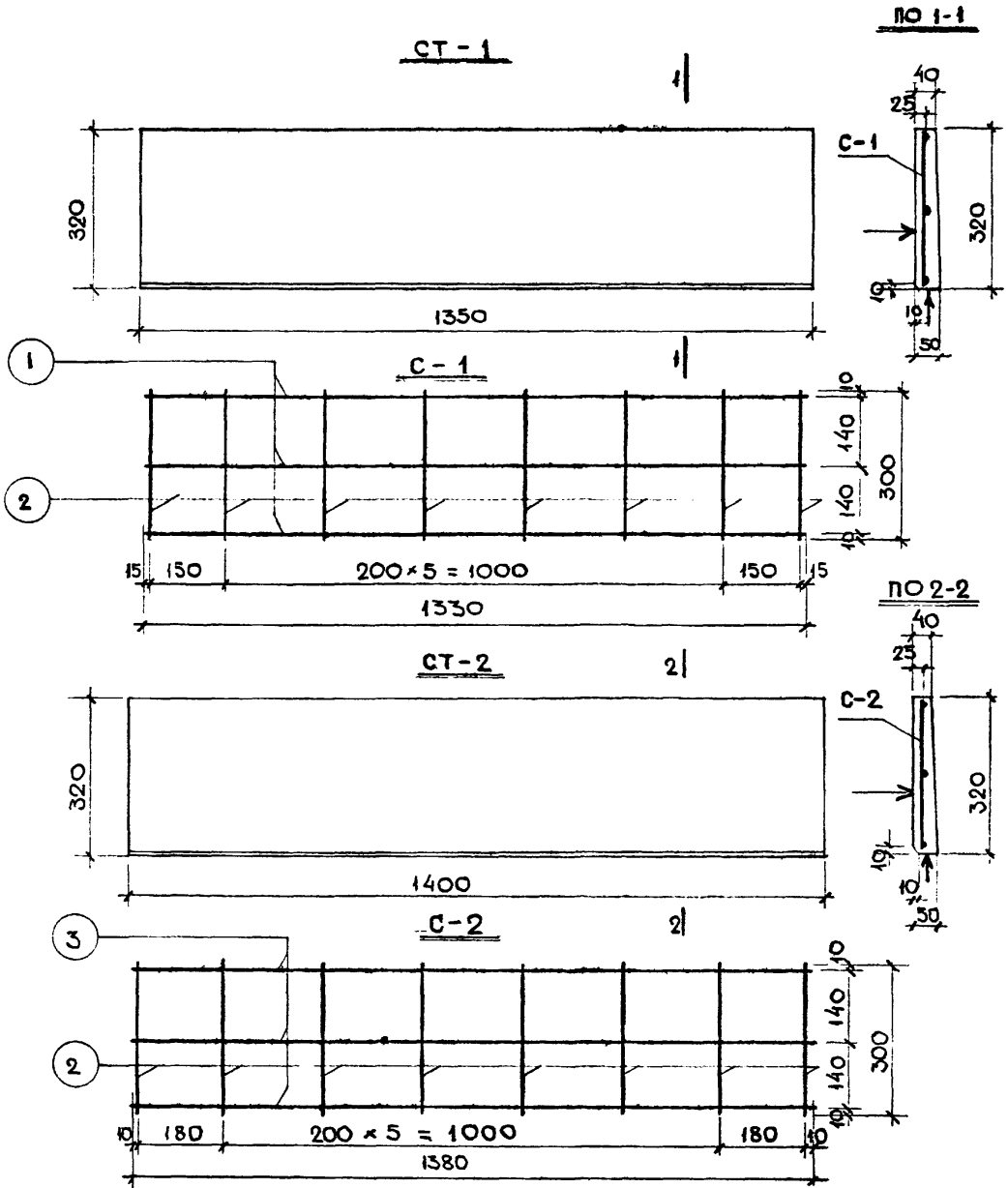
Выпуск I	Закладные детали	ЦИ-ОА-7	Лист №: 15

МИТЭП	Конструкторск. отдела	2 Vm 1964 г	М 1:5

Гл.инж. мит-ой	Лавров		
Нач. отд.	Дубов		
Гл.инж. отд.	Смирнова		
Гл. инж. пр-та	Рылло		
Гр. инж.	Сомов		
Разраб.	Кожина		
Проверил	Мощенко		

Арх. № 46800

Карт. 2876/17-2



Спецификация металла

N п/п	Изд.	Марка детали	N поз.	Сеч. мм	Длина позиции мм	Длина на деталь м	Вес кг поз.	Вес кг дет.
1	СТ-1	С-1 (шт 1)	1	ф3 В-I	1330	3,99	0,22	0,35
			2	ф3 В-I	300	2,40	0,13	
2	СТ-2	С-2 (шт 1)	2	ф3 В-I	300	2,40	0,13	0,36
			3	ф3 В-I	1380	4,14	0,23	

Выборка металла

Марка изд.	СТ-1	СТ-2
Сечение, мм	ф3	ф3
Длина, м	6,39	6,54
Вес, кг	0,35	0,36
Класс стали по ГОСТ	В-I 6727-53	В-I 6727-53
Расчетное сопротивление арматуры R_a кг/см²	3150	3150

Характеристика изделий

Марка изделия		СТ-1	СТ-2
Вес изделия	т	0,045	0,050
Объем бетона	м³	0,018	0,020
Расход металла	кг	0,35	0,36
Расход металла на 1м³ бетона	кг	19,4	18,0
Расход металла на 1м² изделия	кг	—	—
Марка бетона	-	200	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода	кг/см²	140	140

Примечания

1. Изделие разработано в соответствии с ТУ и ЧМ В П-6 162
2. К массовому изготовлению изделия приступать после проведения испытаний и утверждения опытного образца
3. Поверхности отмеченные знаком ↑, отшлифовать.

Арх. №: 46801	Выпуск I	НАКЛАДНЫЕ ПРОСТУПИ Ст-1, Ст-2	ИИ-04-7	Лист №: 16

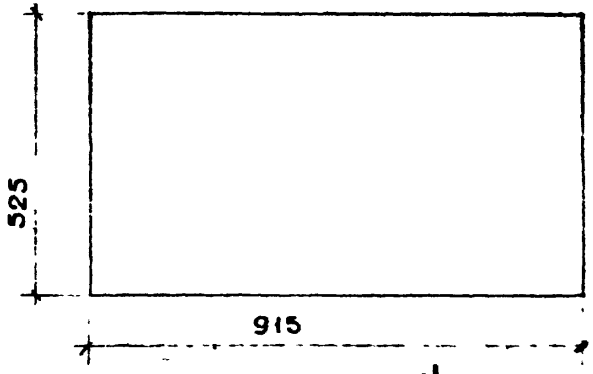
МИТЭП Конструкторский отдел

Гр. инж.	Алферов	
Разраб.	Мощенко	
Проверил	Козина	
Аввов	Смирнова	Сомов	Рылло
Нач. отдела	Гл. инж. отд.	Гл. инж. пр.
21/VIII 1964г	М 1:10	

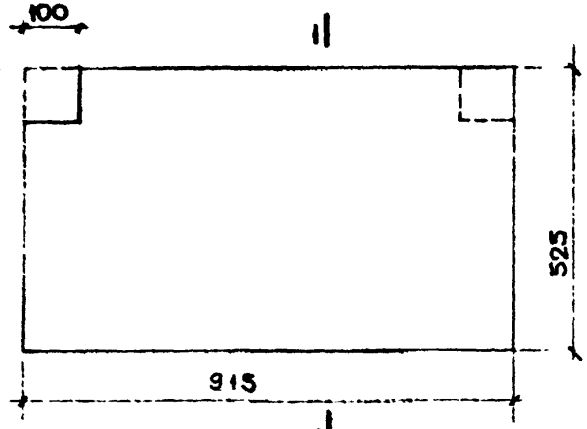
Ф 2

Карта 2876/7-I

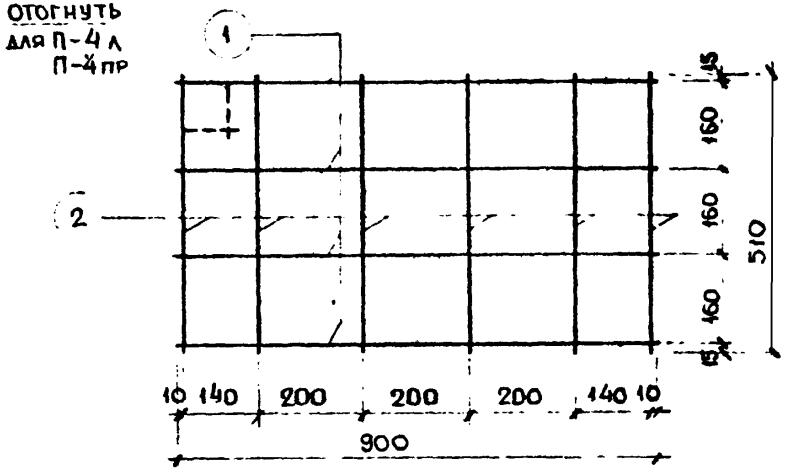
П-3



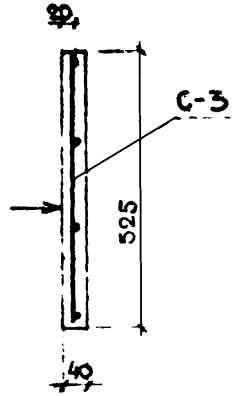
П-4 а (П-4 пр)



С-3



ПО 1-1



СПЕЦИФИКАЦИЯ МЕТАЛЛА

N п/п	Марка N сеч. изд.	Деталь	Поз.	Сеч. мм	Длина позиц. мм	Кол. шт	Длина на деталь	Вес, кг поз.	Вес, кг дет.
1	П-3	С-3 (шт. 1)	1	ф3 В-I	900	4	3,60	0,20	0,37
			2	ф3 В-I	510	6	3,06	0,17	
2	П-4а (П-4пр)	С-3 (шт. 1)	1	ф3 В-I	900	4	3,60	0,20	0,37
			2	ф3 В-I	510	6	3,06	0,17	

ВЫБОРКА МЕТАЛЛА

Марка изд.	П-3	П-4 а (П-4пр)
Сечение, мм	ф3	ф3
Длина, м	6,66	6,66
Вес, кг	0,37	0,37
Класс стали по ГОСТ	В-I 6727-53	В-I 6727-53
Расчетн. сопротив. стали R_o кг/см²	3150	3150

ХАРАКТЕРИСТИКА ИЗДЕЛИЙ

Марка изделий	—	П-3	П-4а (П-4пр)
Вес изделия	т	0,05	0,048
Объем бетона	м³	0,019	0,019
Расход металла	кг	0,37	0,37
Расход металла на 1 м³ бетона	кг	19,5	19,5
Марка бетона	—	200	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделия с завода	кг/см²	140	140

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. ИЗДЕЛИЕ РАЗРАБОТАНО В СООТВЕТСТВИИ СО СНиП II-В 1-62
2. ПОВЕРХНОСТИ, ОТМЕЧЕННЫЕ ЗНАКОМ ▽, ОТШЛИФОВАТЬ
3. ПУНКТИРНЫЕ ЛИНИИ ОТНОСЯТСЯ К П-4 пр.

МИТЭП Конструкторский отдел	Выпуск I	НАКЛАДНЫЕ ПЛИТКИ П-3; П-4а; П-4пр	ИИ-04-7
			Лист № 17

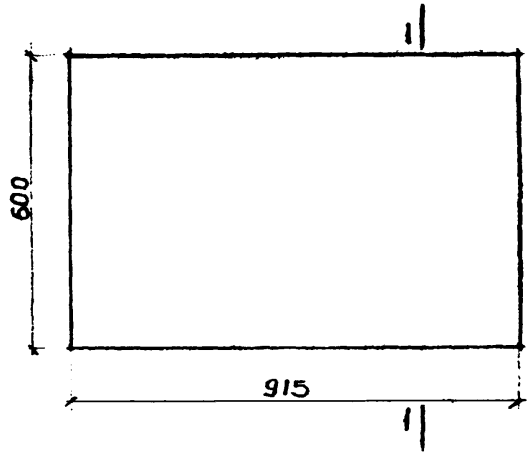
ГИП	Альферов		
Нач. отдела	Мощенко		
Гл. инж. пр.	Козина		
Гр. инжен.		Разраб.	Смирнова
		Проверил	Сомов
			Рылло
Гл. инж. отд.	Львов		
Нач. сект.			
18.VIII 1964г.	М-б 1:10		

Арх. № 46802

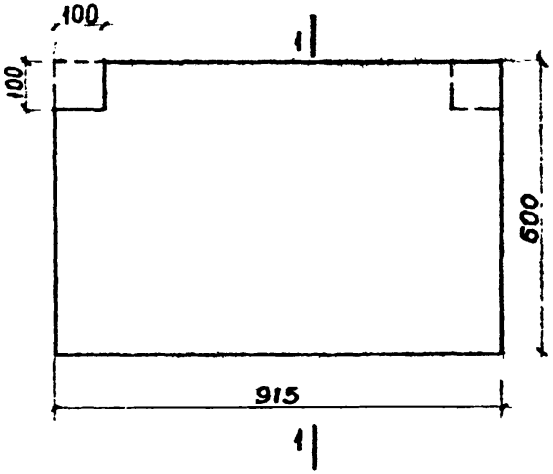
Ф-2

Карт 2876/7-I

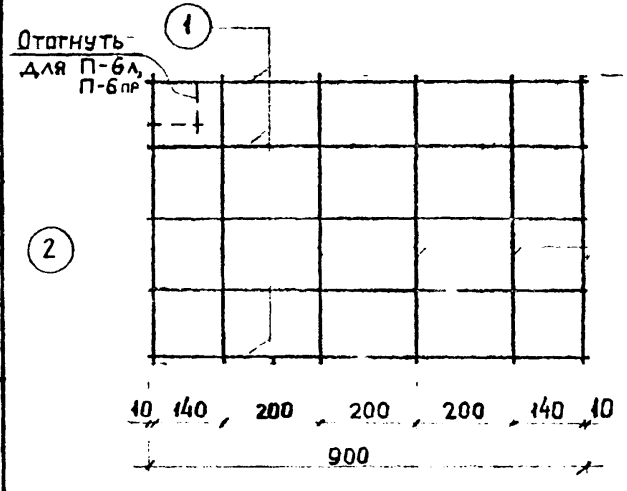
П-5



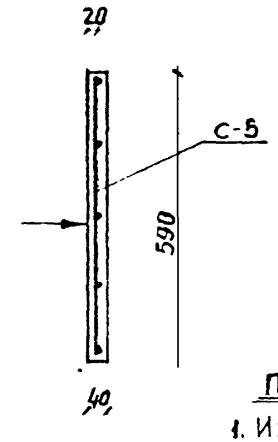
П-6л (П-6пр)



С-5



ПО 1-1



Спецификация металла

N п/п	Изд.	Марка детали	N поз	Сеч мм	Длина позиц. мм	Длина кол. шт	Длина на деталь	Вес. кг поз.	Вес. кг дет
1	П-5	С-5 (шт.-1)	1	⌀3 В-I	900	5	4,50	0,25	0,45
			2	⌀3 В-I	590	6	3,54	0,20	
2	П-6л; П-6пр	С-5 (шт.-1)	1	⌀3 В-I	900	5	4,50	0,25	0,45
			2	⌀3 В-I	590	6	3,54	0,20	

Выборка металла

Марка изд.	П-5	П-6л; П-6пр
Сечение, мм.	⌀3	⌀3
Длина, м	8,04	8,04
Вес, кг	0,45	0,45
Класс стали по ГОСТ	В-I 6727-53	В-I 6727-53
Расчётное сопротив. стали R_a кг/см²	3150	3150

Характеристика изделий

Марка изделий.	–	П-5	П-6л; П-6пр
Вес изделия.	т	0,055	0,053
Объём бетона.	м³	0,022	0,022
Расход металла	кг	0,45	0,45
Расход металла на 1 м³ бетона	кг	20,4	20,4
Марка бетона	–	200	200
Кубиковая прочность бетона к моменту отпуска изделий с завода	кг/см²	140	140

Примечания:

1. Изделие разработано в соответствии со СН и П II В 1-62
2. Поверхности, отмеченные знаком ↑, отшлифовать
3. Пунктирные линии относятся к П-6 пр

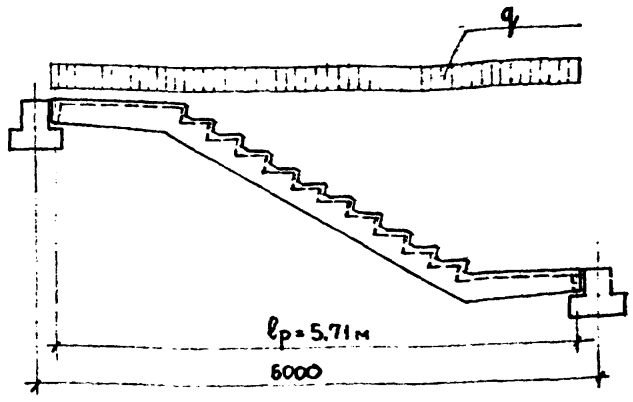
Выпуск I	НАКЛАДНЫЕ ПЛИТКИ П-5, П-6л; П-6пр	НИ-04-7	Лист № 18

ГИП-МИТЭП	21/VIII 1964г		
Нач.отдела	М-6/1-10		
Гл.инж.отд			
Гл.инж.пр			
Конструкторск. отдела	МИТЭП		
Арх. №	46803		
Ф-2			

Гр.инжен	Львов	
Испол	Смирнова	Сомов
Проверил	Соколов	Рылло
	Алферов	Лопырева
	Кузина	

Карта 2276/7-I

РАСЧЁТ ЛЕСТНИЧНОГО МАРША АМ-58-14-17



Нагрузки на 1 пог м горизонтальной проекции:

1. Собственный вес марша $405 \times 1,1 = 445$ кг/пм
2. Собственный вес проступей с подливкой раствором $0,5 \times 1,35 \times 1 \times 2500 \times 165 \times 1,1 = 185$ кг/пм
3. Полезная нагрузка $400 \times 1,35 = 540 \times 1,3 = 700$ кг/пм

$q_н = 1110$ кг/пм $q_р = 1330$ кг/пм

$$M_н = \frac{q_н \cdot \ell^2}{8} = \frac{1110 \times 5,71^2}{8} = 4530 \text{ кгм}$$

$$M_р = \frac{q_р \cdot \ell^2}{8} = \frac{1330 \times 5,71^2}{8} = 5430 \text{ кгм}$$

$$M_{дл} = \frac{q_{дл} \cdot \ell^2}{8} = \frac{570 \times 5,71^2}{8} = 2320 \text{ кгм}$$

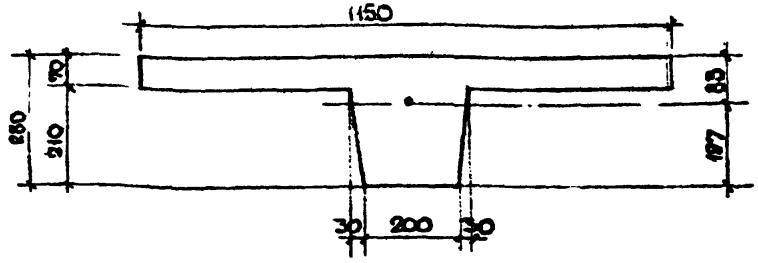
$$Q_р = \frac{1330 \times 5,71}{2} = 3800 \text{ кг}$$

При расчёте на зыбкость $P = 100$ кг

$$M_р = \frac{100 \times 5,71}{4} = 143 \text{ кгм}$$

$M_{зыб} = M_н + M_р = 4530 + 143 = 4673$ кгм.

РАСЧЁТНОЕ СЕЧЕНИЕ



$$y_{нт} = \frac{115 \times 7 \times 24,5 + 20 \times 21 \times 10,5 + 3 \times 21 \times 14}{115 \times 7 + 23 \times 20} = 19,7 \text{ см}$$

$$J = \frac{115 \times 7^3}{12} + 7,0 \times 115 \times 4,8^2 + \frac{20 \times 21^3}{12} + 20 \times 21 \times 9,2^2 + \frac{6 \times 21^3}{36} + 3 \times 21 \times 5,7^2 = 76360 \text{ см}^4$$

$$W_п = \frac{76360}{19,7} = 3870 \text{ см}^3$$

Расчёт на прочность

$$A_o = \frac{M_р}{B \cdot h_o^2 \cdot R_u} = \frac{543000}{115 \times 24,5^2 \times 100} = 0,0786 \qquad \gamma_o = 0,957$$

$$F_a = \frac{543000}{0,957 \times 24,5 \times 2100} = 11,02 \text{ см}^2$$

Принимаем $4\varnothing 20$ А-I ($F_a = 12,57 \text{ см}^2$)

Расчёт на прогиб.

$$\gamma' = \frac{(B_п - B) h_п}{B \cdot h_o} = \frac{(115 - 20) \times 7}{20 \times 24,5} = 1,36$$

$$T = \gamma' \left(1 - \frac{h_п}{2 \cdot h_o}\right) = 1,36 \left(1 - \frac{7}{2 \times 24,5}\right) = 1,17$$

$$\frac{h_п}{h_o} = \frac{7}{24,5} = 0,286$$

Выпуск I	Расчет	ИИ-04-76	Лист № 19

Карт 2876/7-I

МИТЭП Конструкторский отдел 14/к 1961 г. Арх. № 46804

Нач. отдела Смирнова; Гл. инж. отд. Сомов; Гл. инж. пр. Рылло; Гр. инженер Алферов; Разработ. Мощенко; Проверил Алферов

Ф-2

$n = \frac{E_a}{E_б} = \frac{2100000}{265000} = 7{,}93$, $\mu = \frac{F_a}{б \times h_o} = \frac{12{,}57}{20 \times 24{,}5} = 0{,}0256$

$L = \frac{M^н}{б \times h_o^2 \times R_u^н} = \frac{4530}{20 \times 24{,}5^2 \times 180} = 0{,}21$

$\xi = \frac{1}{1{,}8 + \frac{2{,}5nT + 1}{10\mu n}(1 + 5L)} = \frac{1}{1{,}8 + \frac{2{,}5 \times 1{,}17 + 1}{10 \times 0{,}0256 \times 7{,}93}(1 + 5 \times 0{,}21)} =$

$= 0{,}173.$

$\frac{h_п}{h_o} = 0{,}286 > \xi = 0{,}173$ СЛЕДОВАТЕЛЬНО, СЕЧЕНИЕ РАСЧИТЫВАЕТСЯ КАК ПРЯМОУГОЛЬНОЕ.

$\gamma' = 0$ $\mu = \frac{12{,}57}{115 \times 24{,}5} = 0{,}00445$

$L_1 = \frac{453000}{115 \times 24{,}5^2 \times 180} = 0{,}0364$

$L_2 = L_3 = \frac{M_{дл}}{б \times h_o^2 \times R_u^н} = \frac{232000}{115 \times 24{,}5^2 \times 180} = 0{,}0187$

$\xi_1 = \frac{1}{1{,}8 + \frac{1 + 5L_1}{10\mu n}} = \frac{1}{1{,}8 + \frac{1 + 5 \times 0{,}0364}{10 \times 0{,}00445 \times 7{,}93}} = 0{,}194$

$\varphi_2 = \varphi_3 = \frac{1}{1{,}8 + \frac{1 + 5L_2(L_2)}{10 \times \mu n}} = \frac{1}{1{,}8 + \frac{1 + 5 \times 0{,}0187}{10 \times 0{,}00445 \times 793}} = 0{,}204$

$z_1 = h_o\left[1 - \frac{\xi_1}{2}\right] = 24{,}5\left[1 - \frac{0{,}194}{2}\right] = 22{,}15$ см

$z_2 = z_3 = h_o\left[1 - \frac{\varphi_2}{2}\right] = 24{,}5\left(1 - \frac{0{,}204}{2}\right) = 22{,}00$см.

$W_{бт} = 1{,}75 \times 3870 = 6770$ см^3 $W_{бт} = \gamma W_п$,

$M_{бт} = 0{,}8 \times W_{бт} \times R_p^н = 0{,}8 \times 6770 \times 16 = 86700$ кгсм.

$\psi_{a_1} = 1{,}3 - S\frac{M_{бт}}{M_п} = 1{,}3 - 1{,}0 \times \frac{867}{4530} = 1{,}0$: ($\psi_a$ не > 1)

$\psi_{a_2} = 1{,}3 - S\frac{M_{бт}}{M_{дл}} = 1{,}3 - 1{,}0 \times \frac{867}{2320} = 0{,}911$

$\psi_{a_3} = 1{,}3 - S\frac{M_{бт}}{M_{дл}} = 1{,}3 - 0{,}8 \times \frac{867}{2320} = 0{,}988$

$\frac{1}{\rho_1} = \frac{M_н}{h_o z_1}\left[\frac{\psi_{a_1}}{E_a \times F_a} + \frac{\psi_б}{(\gamma' + \xi_1) \times б \times h_o \times E_б \times \nu}\right] =$

$= \frac{453000}{24{,}5 \times 22{,}15}\left[\frac{1{,}0}{2{,}1 \times 10^6 \times 12{,}57} + \frac{0{,}9}{0{,}194 \times 115 \times 24{,}5 \times 265 \times 10^5 \times 0{,}5}\right] =$

$= 4{,}1 \times 10^{-5}$

$\frac{1}{\rho_2} = \frac{M_{дл}}{h_o z_2} \times \left[\frac{\psi_{a_2}}{E_a \times F_a} + \frac{\psi_б}{(\gamma' + \xi_{\varphi 2}) \cdot б \cdot h_o \cdot E_б \cdot \nu}\right] =$

$= \frac{232000}{24{,}5 \times 22{,}0} \times \left[\frac{0{,}911}{2{,}1 \times 10^6 \times 12{,}57} + \frac{0{,}9}{0{,}204 \times 115 \times 24{,}5 \times 265 \times 10^5 \times 0{,}5}\right] =$

$= 1{,}92 \times 10^{-5}$

$\frac{1}{\rho_3} = \frac{M_{дл}}{h_o z_2} \times \left[\frac{\psi_{a_3}}{E_a \times F_a} + \frac{\psi_б}{(\gamma' + \xi_{\varphi 2})\, б\, h_o\, E_б\, \nu}\right] =$

$= \frac{232000}{24{,}5 \times 22{,}0}\left[\frac{0{,}988}{2{,}1 \times 10^6 \times 12{,}57} + \frac{0{,}9}{0{,}204 \times 115 \times 24{,}5 \times 265 \times 10^5 \times 0{,}15}\right] =$

$= 3{,}18 \times 10^{-5}.$

$f = \frac{5}{48} l_p^2 \left(\frac{1}{\rho_1} - \frac{1}{\rho_2} + \frac{1}{\rho_3}\right) = \frac{5}{48} \times 571^2 (4{,}1 - 1{,}92 + 3{,}18) \times 10^{-5} = 1{,}82$см

$\frac{f}{l} = \frac{1{,}82}{571} = \frac{1}{314} < \frac{1}{300}$

РАСЧЁТ НА ЗЫБКОСТЬ

$L_3 = \frac{M_э}{б\, h_o^2\, R_u^н} = \frac{467300}{115 \times 24{,}5^2 \times 180} = 0{,}0376$

$\varphi_{\xi_3} = \frac{1}{1{,}8 + \frac{1 + 5 \times 0{,}0376}{10 \times 0{,}00445 \times 7{,}93}} = \frac{1}{5{,}165} = 0{,}194$

$z = 24{,}5\left(1 - \frac{0{,}194}{2}\right) = 22{,}15$ см

ВЫПУСК I	РАСЧЁТ	НИ-04-7	ЛИСТ № 20

МИТЭП КОНСТРУКТОРСКИЙ ОТДЕЛ
14/IX 1964г. М-5 1
ГИП ИНЖЕНЕР АЛФЕРОВ
ГЛ. ИНЖ. ПР. РЫЛЛО
ГЛ. ИНЖ. ОТД. СОМОВ
НАЧ. ОТДЕЛА СМИРНОВА
ПРОВЕРИЛ
РАСЧИТАЛ
МОЩЕНКО АЛФЕРОВ
АРХ. № 46805
Ф-12

Карт 2876/7-I

$$\psi_a = 1{,}3 - 1{,}0 \times \frac{867}{4673} = 1{,}0$$

$$\frac{1}{\rho_{1s}} = \frac{467300}{24{,}5 \times 22{,}15}\left[\frac{1{,}0}{2{,}1 \times 10^6 \times 12{,}57} + \frac{0{,}9}{0{,}194 \times 115 \times 24{,}5 \times 2{,}65 \times 10^5 \times 0{,}5}\right] =$$

$$= 4{,}26 \times 10^{-5}.$$

$$f = \frac{5}{48} \times 571^2 \times (4{,}26 - 1{,}92 + 3{,}18) \times 10^{-5} = 1{,}88\,см$$

$$\Delta f = 1{,}88 - 1{,}82 = 0{,}06\,см < 0{,}07\,см$$

Расчёт нагрузок для испытания и замеряемого прогиба.

Контрольная нагрузка:

$q_{контр} = q_н = 522\ кг/м^2$.

Разрушающая нагрузка:

$$q_{разр} = C q_{расч} - q_{с.в} = 1{,}4 \times \frac{1330}{1{,}35} - \frac{570}{1{,}35} = 960\ кг/м^2$$

Замеряемый прогиб:

$$f_{зам} = f_1 - f_{с.в} = 1{,}39 - 0{,}39 = 1{,}0\,см$$

$$f_{с.в.} = \frac{5}{48} \times \frac{M_{с.в} \ell^2}{E_a J} = \frac{5}{48} \times \frac{232000 \times 571^2}{2{,}65 \times 10^6 \times 76360} = 0{,}39\,см.$$

$$M_{с.в.} = \frac{q_н \times \ell^2}{8} = \frac{570 \times 571^2}{8} = 2320\ кгм$$

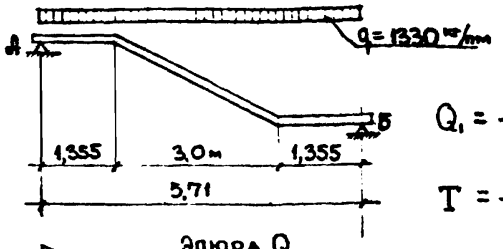
$$f_1 = \frac{5}{48} \times 571^2 \times \frac{1}{\rho_1} = \frac{5}{48} \times 571^2 \times 4{,}1 \times 10^{-5} = 1{,}39\,см.$$

Расчёт сечения марша на касательные напряжения на переходе от ребра к полке.

$$\tau = \frac{Q \times S}{J \times \delta}; \qquad S = 7 \times 115 \times 4{,}8 = 3860\ см^3$$

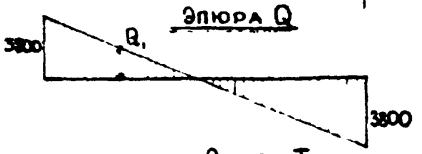
$$T = \frac{3800 \times 3860}{76360} = 192\ кг/псм$$

$T_{1\,погон} = 192 \times 100 = 19200\ кг.$



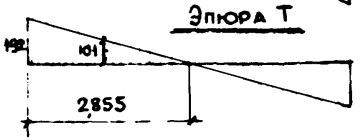
$$Q_1 = \frac{1330 \times 3}{2} = 2000\ кг$$

$$T = \frac{2000 \times 3860}{76360} = 101\ кг/псм$$



$$T_{ст} = \frac{101 \times 150}{2} = 7580\ кг$$

$$T_{пл} = \frac{192 + 101}{2} \times 135{,}5 = 19900\ кг$$



$$F_{a\,ст} = \frac{7580}{1700} = 4{,}45\,см^2$$

Принято 16 ф 8 А-I

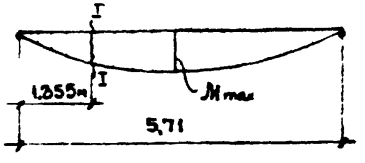
$F_a = 8{,}05\,см^2$

$$F_{a\,пл} = \frac{19900}{1700} = 11{,}7\,см^2$$

Принято 26 ф 8 А-I

$F_a = 13{,}1\,см^2$.

Расчёт арматуры площадки



$А = Б = 3800\ кг$

$$M_{x-x} = 3{,}8 \times 1{,}355 - \frac{1{,}33 \times 1{,}355^2}{2} =$$

$$= 3{,}93\ тм$$

$$A_0 = \frac{393000}{115 \times 24{,}6^2 \times 100} = 0{,}057. \qquad \gamma_0 = 0{,}97$$

$$F_a = \frac{393000}{0{,}97 \times 24{,}5 \times 2100} = 7{,}85\,см^2$$

Принято 4 ф 18 А-I

$F_a = 10{,}16\,см^2$.

Выпуск I	Расчёт	ИИ-04-7	Лист № 21

Арх. №	46806

МИТЭП Конструкторский отдел

Нач. отдела	Гл. инж. пр.	Гр. инжен.
Смирнова	Сомов	Рылло
Расчитал	Проверил	Альферов

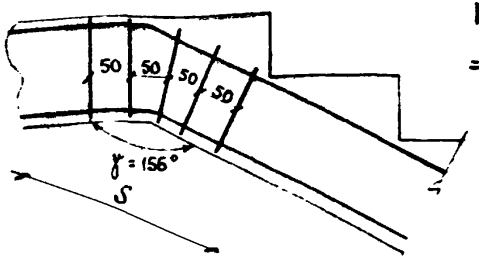
Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. № | Альферов

14/IX 1964 г. | М-В | 1

ф - 2

Карт 2876/7-I

Армирование входящего угла марша



$P = 2 R_a F_a \cos\frac{\gamma}{2} =$

$= 2 \times 2100 \times 12{,}57 \cos 78° =$

$= 11000$ кг

$S = h \operatorname{tg}\frac{3}{8}\gamma = 30 \times \operatorname{tg} 58°30' = 49$ см

$F_a = \frac{11000}{1700} = 6{,}47$ см^2 Принято 10 ф 10 А-I $F_a = 7{,}85$ см^2

Расчет по поперечной силе

По бетону: $Q = 7{,}2 \times 23 \times 20{,}5 = 3400 < 3800$

Требуется поперечная арматура

при $F_x = 0{,}503 \times 2$ 2 ф 8 А-I через 10 см

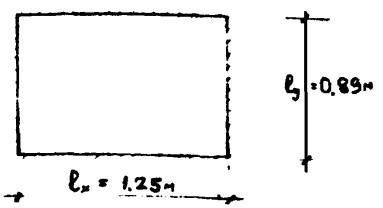
$$q_x = \frac{1700 \times 0{,}503 \times 2}{10} = 170{,}0 \text{ кг/псм}$$

$$Q_{x.б} = \sqrt{0{,}6 \times 100 \times 20{,}5^2 \times 170} - 170 \times 10 = 6540 - 1700 =$$

$$= 4840 > 3800$$

Расчёт полки площадочной части марша

Расчётная схема



Нагрузки:

1. Собственный вес

$0{,}09 \times 1 \times 1 \times 2500 = 225 \times 1{,}1 = 248$

$0{,}02 \times 1 \times 1 \times 2000 = 40 \times 1{,}1 = 44$

2. Полезная нагрузка

$400 \times 1{,}3 = 520$ кг/м^2

$q_p = 812$ кг/м^2

$\frac{l_y}{l_x} = \frac{0{,}89}{1{,}25} = 0{,}7112$ $\varphi_x = 133$; $\varphi_y = 32$, $\alpha_s = 0{,}2$

$M_x = \frac{812 \times 1{,}25^2}{133} = 9{,}5$ кгм $M_y = \frac{812 \times 0{,}89^2}{32} = 20{,}1$ кгм

$M_x^{оп} = -\frac{1}{12} 0{,}2 \cdot 812 \times 1{,}25^2 = -21{,}1$ кгм

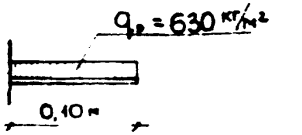
$M_y^{оп} = -\frac{1}{12} (+0{,}2) \times 812 \times 0{,}89^2 = 43$ кгм

$A_o = \frac{4300}{100 \times 2{,}5^2 \times 100} = 0{,}069$ $\gamma_o = 0{,}96$

$F_a = \frac{4300}{0{,}96 \times 2{,}5 \times 3150} = 0{,}57$ см^2 Принято ф 4 В-I ш 150

6 ф 4 $F_a = 0{,}76 > 0{,}57$

Расчет накладных проступей.



$q_{пл} = 400$ кг/м^2 $\times 1{,}3 = 520$ кг/м^2

$q_{с.б} = 0{,}04 \times 1 \times 1 \times 2500 \times 1{,}1 = 110$ кг/м^2

$q_p = 630$ кг/м^2

$M = \frac{630 \times 0{,}1^2}{2} = 3{,}15$ кгм $A_o = \frac{315}{100 \times 2^2 \times 100} = 0{,}00$

$F_a = \frac{315}{1 \times 2 \times 3150} = 0{,}05$ см^2

Принять сетку из ф 3 В-I.

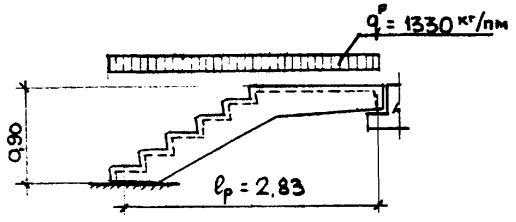
Расчёт для лестничного марша ЛМ-58-14-14 не производился, т.к его габариты мало отличаются от марша ЛМ-58-14-17.

МИТЭП Конструкторский отдел	Выпуск I	Расчёт	ИИ-04-7
Арх. № 46807			Лист № 22

Ф - 2

Карт. 2876/7-I

Расчет лестничного марша ЛМ-29-14-9.



$$M_p = \frac{1330 \times 2,83^2}{8} = 1330 \text{ кгм}$$

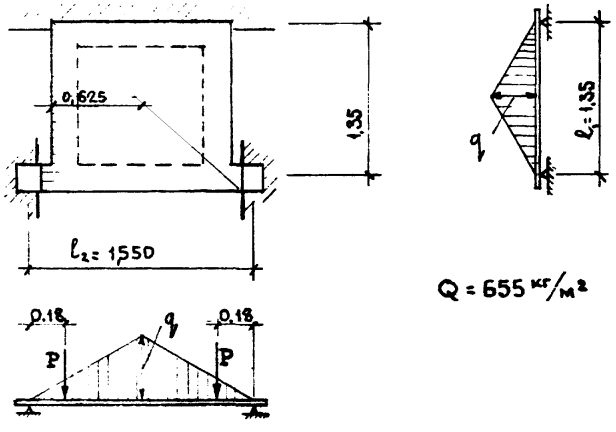
$$A_o = \frac{133000}{115 \times 24,5^2 \times 100} = 0,0193 \qquad \gamma_o = 0,99.$$

$$F_a = \frac{133000}{0,99 \times 24,5 \times 2100} = 2,61 \text{ см}^2.$$

принято 2ф14 А-I
$F_a = 3,08 \text{ см}^2$

Расчёт лестничной площадки ЛП-14-14.

Расчётная схема



$Q = 655 \text{ кг/м}^2$

$q = 655 \times 0,675 = 442 \text{ кг/пм}$ $\qquad P = \frac{442 \times 1,35}{4} = 150 \text{ кг}$

$$M_1 = \frac{q\ell_1^2}{12} = \frac{442 \times 1,35^2}{12} = 67 \text{ кгм.}$$

$$M_2 = \frac{q\ell_1^2}{12} + P \times a = \frac{442 \times 1,35^2}{12} + 150 \times 0,18 = 94 \text{ кгм.}$$

Ребро N1

$$A_o = \frac{6700}{67,5 \times 23,5^2 \times 100} = 0,00 \qquad \gamma_o = 0,99$$

$$F_a = \frac{6700}{0,99 \times 23,5 \times 2100} = 0,14 \text{ см}$$

Принимаем
ф6 А-I. $F_a = 0,283 \text{ см}^2$

Ребро N2

$$A_o = \frac{9400}{67,5 \times 26,5^2 \times 100} = 0,00 \qquad \gamma_o = 0,99.$$

$$F_a = \frac{9400}{0,99 \times 26,5 \times 2100} = 0,18 \text{ см}^2.$$

Принимаем
ф6 А-I $F_a = 0,283 \text{ см}^2$.

Расчёт по поперечной силе.

$Q = 320 \text{ кг}$

По бетону:

$$Q_б = 15 \times 30 \times 7,2 = 3240 > 320 \text{ кг}$$

МИТЭП	Конструкторский отдел	14/IX 1964 г.	М-6
Нач. отдела	Смирнова	Гл. инж. отд.	Сомов
Гл. инж. пр.	Крылло	Гр. исполнен.	Алферов
Расчитал		Проверил	
	Мощенко		Алферов

Выпуск I	Расчёт	ЦИ-04-7	Лист № 23

gost.e-ecolog.ru

Карт 2876/7-2