ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА $\Big(\mbox{\color-points} \mbox{\color-point$

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЭДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ ПК-01-133

стальные конструкции покрытий промышленных зданий с плоской кровлей пролетами 18, 24, 30 и 36м

шаг ферм 6м

ДОПОЛНЕНИЕ $\overline{\mathbb{N}}$ КОНСТРЫКЦИИ ПОКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОДВЕСНЫМИ КРАНАМИ

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ КМ

10004 Цена 2-26 ГОСУД АРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР ПОДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА $\Big(\mbox{\sc fo} \mbox{\sc c} \mbox{\sc fo} \mbox{\sc fo} \mbox{\sc fo} \Big)$

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЭДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ ПК-01-133

СТАЛЬНЫЕ КОНСТРЫКЦИИ ПОКРЫТИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ЗДАНИЙ С ПЛОСКОЙ КРОВЛЕЙ ПРОЛЕТАМИ 18, 24, 30 и 36м

шаг ферм 6м

дополнение $\overline{\mathbb{I}}$

КОНСТРЫКЦИИ ПОКРЫТИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОДВЕСНЫМИ КРАНАМИ

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ КМ

РАЗРАБО ТАНЫ ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРЫКЦИЯ

ЧТВЕРЖДЕНЫ ГОССТРОЕМ СССР 31 ДЕКАБРЯ 1968 г ПОСТАНОВЛЕНИЕ МІПО

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОВ

MOCKBA

\mathcal{C}	0	9	e	p	H	Ø	Н	U	e
---------------	---	---	---	---	---	---	---	---	---

19-133 IMOH IV						
N2 NA	Наиненование листа	Sucm	Cmp.	Наименование листа	Sucm	Стр
	Парснителькая записка		3-6	при числе пролетов в тенпературном отсеке валее 3х. Фермы L = 30м,	 	\vdash
	Схемы І-ў распаланчения в унифицираванных пролетах здания			шаг ферм-6м. Шаг колонн по краиним рядом 6м, по средним-12м	12	18
	подвесных электрических адирбалочных аднопралетных кранов авщего назначения			Схена связей I типа по нижним поясам стропильных ферм при наличии		
	их габариты, вес, геонетрические параметры.			подвесных кранов для зданий с обычным режимом работы при числе прилетов	1	
	Норнативные и расчетные кранавые нагрузки.	1	7	в тенпературнон отсеке долеез". Ферны L=30н, шаг ферн- вн. Шаг колонн		
	Схены 🗓 - 🗓 расположения в унифицированных пролетах здания подвесных			по крайним рядам 6 м, по средним-12м.	13	19
	электрических одноволочных 2° и 3° пролетных кранов общего наэначения, их			Схена связей I типа по нижним полеам стропильных ферм при	<u> </u>	 " -
	габариты, вес, геанетрические паранетры.	1		наличии подвесных кранов для зданий с абычным режимам работы	İ	
	Нармативные и расчетные крановые нагрузки.	2	8	при числе пралетов в температурном атсеке балее 3х. Фермы 1 = 36м,	1	
	Эквивалентные равномерно-распределенные расчетные нагрузки на			шаг ферм-6м. Шаг колонн по крайнин рядам 6м, по оредним - 12м.	14	20
	фермы от подвесных электрических одновалочных кранов общего назначения.	3	9	Схена связей І типа по нижним поясом стропильных ферм при		
14	Схены стропильных ферм с подвесными одновалочными электрическими кранани	4	10	наличии падвесных кранав для зданий с абычным режинам рабаты при числе		1 1
3 3	Схены связей [і типа по нижним паясам стропильных ферн при наличии			пролетов в теппературной отсеке более 3х. Ферны . L = 36 м, шаг ферм - 6м.	1	1 1
12/2	падвесных кранав для зданий с обычным режинам работы. Ферты L=18n			Шаг колонн по крайним рядам 6 м, по средним - 12 м.	15	21
. 6	шаг ферм 6 м.	5	11	Сортанент стропильных ферм с подвесным транспортом под плоскум		1 1
200	Схены связей ії типа по ниннин поясан стропильных ферн при		! !	кровлю пралетом 18м с поясами из низколегированной стали. Шаг ферм 6м.	16	22
2010	наличии падвесных кранов для зданий с обычным ренимом радомы.			Сартанент страпильных ферм с падвесным транспартом под пласкую кровта	1	
44	Фермы 1:24 и 30 м, шаг ферм 6м.	6	12	пралетан 24н с полсани из низколегированной стали. Шаг ферт в н.	17	23
Sme	Схены связей ії типа по нижним поясам стропильных ферм при			Сортимент стропильных ферм с подвесным транспортом под плоскую кровою		1 . 1
2000	наличии падвесных кранав для зданий с абычным режимом работы.			пралетом 30м с паясами из мизкалегираванной стали. Шаг ферм вм.	18	24
011	Ферны L=36 м, шог ферм 6 м.	7	13	Сартанент стропильных феры с падвесным транспартам пад пласкую краваю		
1	Схены связей І типа па нижнит прясан страпильных ферн			пралетан 36м с паясами из низколегированной стали. Шаг ферм 6 м.	19	25
33	при наличии подвесных кранов для зданий с обычным режинам			Дапалнительный сартамент падстрапильных феры пралетом 12 и для		
11/2	работы при числе пролетов в тенпературном отсеке более 3.			страпильных ферм пралетом 18, 24, 30, 36 м.	20	26
7	Ферны L=18м, шаг ферным. Шаг каланн по краиним рядам вм, по средним-12м.	8	14	Узлы стропильных ферм. Узлы 98 и 99.	21	27
New S	Схена связей I типа по нижним поясам стропильных ферн при наличии			Узлы стропильных ферм. Узлы 100-103.	22	28
White Co	подвесных кранов для зданий с обычным режимом работы при числе пролетов			Узлы крепления связей. Узлы 104-107.	23	29
Take Care	в температурном отсеке волее 31. Фермы L=18м, шаг ферм вм. Шаг			Узлы крепления связей Узлы 108-110	24	30
9 3	колонн по краиним рядам вм, по средним - 12м.	9	15	Схены узлов опирания стропильных феры пролетом 30 и 36м при подстро		1
d L	Ехема связей I типа по нижним поясам стропильных ферм при		}	пильных фермах на надопарные стойки и колонны. Схёмы и сортамент		١ ا
KOH	наличии подвесных кранов для зданий с обычным режимом работы			дапалнительных надапарных стаек.	25	31
27	при числе пролетов в тенпературном отсеке волее 3. Ферны			Дапалнительные надопорные стойки СО-12, СО-13	26	32
Б	L: 24m, шаг ферн-6m. Шаг калонн по крайним рядам 6m, то средним-12m.	10	16	Усилия в стержнях стропильных ферм от единичных нагрузок		
ערבין. אניביים	Схета связей [типа по нижним поясам стропильных ферм при			падбеснога транспорта.	27	33
ֻאַל	наличии падвесных кранав для зданий с обычным режинам рабаты			Спецификация стали стропильных ферм L=18 и 24 м	28	34
F. BY	при числе пролетов в темперитурном отсеке более 3". Фермы 1:24м.			Спецификация стали стропильных феры L = 30 и 36м	29	35
	шаг ферм-6м. Шаг колонн по крайним рядам 6м, по средним-12м	//	17	Спецификация стали подстропильных ферм.	30	36
5,	Схена связей [типа по нижнин поясан стропильных ферм при					1
	наличии падвесных кранав для зданий с обычным режитом работы					

Серия ПК-01-133 Дополнен IV Страница З

LHMMIPDEKT ETARD BUNGKA KOHETPYKLIMA ROMEKBA ROMEKBA

Пояснительная записка

$ar{I}$. Общая часть.

В настоящем дополнении разработаны конструкции покрытий промышленных зданий с подвесными кранами, располагаемыми согласно схемам, которые утверждены приказом Госстроя СССР от 18 июля 1967г., N= 117.

Все ранее выпущенные проектные натериалы серии ПК-01-133 и дополнения I, разработанные в соответствии со схенани подвесных кранов, по приказу Госстроя СССР от 20 декабря 1961 г, N^2 390, отненяются.

Всени остальными проектными материалами серии ПК-01-133 и дополнения \overline{L} (кроне материалав, касающихся зданий с тяжелым режимом работы) необходино пользоваться совместно с дополнением \overline{LV} .

<u>II</u>. Область применения.

- Канструкции разрадатаны для покрытий промышленных бесфонарных зданий с шагам стропильных ферм бм, с вознажностью приненения железоветонных или стапьных колонн с шагам в и 12 н. При любых сочетаниях пролетав, верх ферм далжен быть на одном уровне. При сочетании ферм разной высоты, необходимо предуснотреть установку парных колонн. Ограждающие конструкции покрытия — железоветонные плиты размером 3 ч бм. В местах перепадов высоты здания (в пониженной части) допускается применение плит шириной 1,5 м (доборные плиты) см. лист 34 серии ПК-01-133 для пролетав 24, 30 и 36 м и пист 14 дополнения I этой серии для пролета 18 м:
 - длина блока здания не менее 48м;
 - не ограничивается высота пролетов;
 - внутренний водоствой с покрытий;
 - сопряжение ферм с железобетонными и стальными Колоннами шарнирное;
 - Краны подвосные электрические однобалочные общего назначения по ГОСТ 7890-67;
 - схемы расположения подвесных кранов в пролетах зданий по приказу Госстрая СССР от 18^{19} июля 1967г N^9 117.
- При натичии дрягих видов подвесных кранов и дрягих местных нагрязок, а также при рамном сопряжении ферм с коланнами, геометрические сжемы принимаются по данному дополнению, а определение расчетных усилий и подбор сечений произво-дитея индивидуально.
- 4. Конетрукции покрытий, разработамные в данной серци должны применяться в

соответствии с "Техническими правилами по экономном расходованию метапла, песо и цемента и по рациональной области применения сборных железобетомных и метап-лических конструкций в строительстве" ТП-101-65. Отступления могут быть допущены только с разрешения Госстроя СССР при соответствующем обосновании.

III. Конструктивные решения.

Я. Стропильные фермы.

- 5. При наличии подвесных кранов стропильные ферпы инеют дополнительные подвески (сн. лист 4). Сортанент стропильных ферм приведен на пистах 18-19, где для каждой парки ферм.
 - а) используетая марка фермы по серии ПК-01-133 или по дополнению I;
 - б) величина допускаемой расчетной нагрузки;
 - в) сечения дополнительных стержней ферм;
 - 2) величины расчетных эсилий в дополнительных стержнях ферн;
 - д) марки стали;
 - е) вес фермы,

Указаны:

Стропильные фермы предназначенные для покрытий зданий с подвесными кранами инеют дополнительный индекс $\Pi - \Pi \times B$ зависимаети ат номера схены расположения кранов в пролете (ст. листы 1,2).

Б. Связи пакрытия.

- 6. Горизонтальные связи в плоскости вержних поясов стропильных ферм и вертикальные связи межеву, стропильными фермами принимаются как для эданий Без подвесных кранов по серии ПК-01-133 и дополнению I.
- 7. Сжены, сечения и чеилия в элементаж варизантальных связей по нижним поясам стропильных ферм даны на листаж 5-15.
- 8. Предусмотрены два типа схем связей:
 - а) $I^{\frac{1}{2}}$ тип, (см. листы 8-15) с даполнительными подкосами и эпорами, передающими продольные тормовные силы с крановых пэтей в эзлы связевых ферм, при напичии подстропильных ферм, а также в однопролетных зданиях в случаях, когда отметка низа конструкций покрытий 20м и более.
 - Б). II^{\perp} тип приненяется во всех остальных случаях (см. листы 5-7) и состоим из поперечных горизонтальных связевых ферм, располагаемых в крайних шагах температурного отсека здания; распорок вдоль крайних и средних рядов колонн; растяжек между нижними поясами ферм; подкосов и упоров, передающих продольные торновные силы с крановых путей в узлы связевых ферм.

In. Констр отд. Internoв

Расчет ферм и нагрузки.

- Расчет эленентов покрытия произведен в соответствии с елавой СНиП 🛚 А. 10-62. "Стреительные конструкции и основания. Основные положения проектирования," епавой СНи// 🗓-А. 11-62 "Нагрузки и воздействия. Норны проектирования," главой СНи // 🗓-В. 3-62 "Стальные конструкции. Нормы проектирования," ГОСТ 7890-67 "Краны подвесные электрические аднобилочные общего наэначения," СН 355-66 "Указания по определению нагрузак от подвесных кранов.
- Стропильные фермы рассчитаны как разрезные свобадно опертые конструкции в предположении чэловой (через 3м) передачи нагрузок, а подстропильные в предположении узловой передачи нагрузки в середине пролета.
- Расчет стропильных ферм произведен на равномерно-распределенную нагрузку, включающую в себя собственный вес покрытия и эквивалентичю равномерно-распределенную нагрузку от спедующих видов загружения:
 - а) от снегового покрова для $\overline{I} \overline{Y}$ географических районов;
 - б) вт подвесного подвенна транспортного оборудования. Эквивалентные равномерно-распределенные нагрузки от указанных видов эчеружения приведены на листе 1 серии ЛК-01-133, листе 2 дополнения I и листе 3 данного дополне-
- Ucaroda из этих нагрузок для всех стержней ферм определены расчетные усилия от наиболее невыгодного загружения фермы. Разность эсипий, возникающая в некоторых стержнях стропильных ферн в результать ванены фактических нагрузок эквивалентными равномернь- распределенными нагрузками, учтена в расчетных усилиях.
- Стержни ферм проверены также на случай загружения крупнопанельными плитани половины пролета фермы (монтажный случай загружения).
- При наличии видов гагружения ферм, отличных от вышеуказанных, фермы должны быть проверены расчетом на действительные сочетания нагрузок.
- Расчет несущей способности каждого из стерокней феры произведен по осевым
- Допускаемые расчетные нагругки в сортаментах **стропи**льных и подстропильных ферм определены чеходя из несущей способности вержнего пояса каждой фермы. При этом расчетная длина верхнего пояса стропильных ферм из плоскости ферм принималась равной Зм.

Указания по проектированию.

- Выбор марок стропильных ферм произвидится по сортаментам ферм (см. листы 16-19) в соответствии с фактической расчетной нагрузкой, при определении которой необходино ччесть:
 - а) расчетную нагрузку от веса покрытия (без собственного веса фермы);
 - б) эквивалентную равномерно-распревеленняю расчетную нагрузку от снегового покрова;
 - в) эквивалентную равномерно-распределенную расчетную нагрузку от подвесного подъемно - транспортного оборудования.
- Выбор марки подстропильной фермы производится по сортаненти подстропильных ферм (листы 32,33 серии ПК-01-133 и на листе 20 данного дополнения).
- Выбор марки надапорной стойки производится по сортаненту надопорных стож (лист 57 серии ПК-01-133 и лист 25 данного дополнения).
- Для индивидуальных расчетов ферп на листе 62 серии ПК-01-133, на листе 19 даполнения $ar{I}$ и на листе 27 ванного дополнения приведены эначения исилий в стержнях стропильных ферм от единичных нагрузок.
- При разработке проекта покрытия КМ конкретного здания рекомендуется:
 - а) составлять схены расположения стальных конструкций покрытия здания с наркировкой и перечнем типовых элементов и узлов;
 - б) давать ссыпки на номер серии и дополнения и номера листов, содержащия сартаненты типовых элементов Конструкций и необходиные Конструктивные Y3n81;
 - в) давать дополнительные указания о креплениях, содержащихся в появнительных записках серии ПК-01-133 или дополнения I этой серии, а также, в случие необхо-ชินพ**าะคน**, หยาบทอธิเมล งวกม.
- Пример пользования дополнением 🗓 при проектировании покрытия эдания с подвесныни кранани приведен на стр. в.

Материал Κοнструкций.

- Пояса стропильных и подстропильных ферм (кроме крайних панелей "ВО" верхнево пояса стропильных ферм) и раскосы подстропильных ферм выполняются из низколевированной стали с расчетным сопротивлением R=2900 кг/ст², все остальные эпементы решетки, чэловые фасонки и стыковые накладки выполняются из челеродистой стали "Сталь 3."
- Элененты связей и надопорные стойки выполняются из челеродистой стали "Сталь 3."

Серия ПK-01-183 Дополнен. Т Страница

Гл. инж. пр-та Бердичевский — Бриеадир Бънкав

ЦНИИПРОЕКТ СТЯПЬ Та иржор ин та КОНСТРУКЦИЯ Вст отвела *с Москва*

5 UNB. Nº

В конкретном проекте сталь должна заказываться:

- Низколегированная сталь по ГОСТ 5058-65 с дополнительной гарантией ударной вязкости при тенпературе минус 40°C и после межанического старения согласно л. 2,78 ГОСТ 5058-65.
- Углерадистая сталь:

а) для стропильных и подстропильных ферм и надопорных стоек:

- при расчетных эксплчатационных температурах минус 30°C и выше ВКС Эпс (допускается ВМС-3 пс) для сварных конструкций по ГОСТ 380 -60* с дополнительными 2apaнтиями загиба в «илодном состоянии, согласнь п. 2.5, 2д и предельного содержания жинических эленентов, соепасно п.п. 2.6.3 и 2.6.4 ГОСТ 380-60*.
- при расчетных эксплуатационных температурах ниже минус 30°C до минус 39°C ВМСтЗсп для сварных конструкций по ГОСТ 380-60* с дополнительными гарантиями загиба в хоподном состоянии, согласно п 2.5.2д, ударной вязкости при температуре минус 20°С согласно п. 2.5.24 и предельного содержания химических эпементов согласно п.п. 2.6.3 и 2.64 ГОСТ 380-60*
- б) для элементов связей и других вспомогательных элементов при расчетных эксплуатационных температурах минус 39°С и выше - ВКСтЗкп для сварных конструкций по ГОСТ 380-60* с дополнительными гарантиями Заеиба в жолодном состоянии, соеласно п. 2.5.28 и предельного содержания фимических элементов, соеласно п.п. 2.6.3 и 2.6.4 ГОСТ 380-60*

Предпочтительна применять полуавтоматическую сварку. Допускается 25. ручная сварка электродани типа 3-42 или 3-42А по ГОСТ 9467-60. Сварку стропильных и подстропильных ферм с поясами из низколегированной стали и рещеткой из челеродистой стали в случае применения ручнай сварки произвадить электродами типа Э-42 А.

Условные обозначения.

В настоящем альбоме приняты следующие условные обозначения:



— отверстие для болта

-сварной шов заводской

- εβαρμού ωοβ Μομπανκμειύ

дополнительные детали

используются детали из серии ПК-01-133 и дополнения 🗓 .

Маркировка ээлов на схемах

Номер писта, где этот узел изображен

Номер узла, приведенного в настоящен дополнении

Комерлиста, еде этот узел изображен

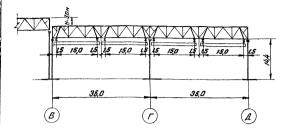
Номер узла, приведенного в серии ПК-01-133 и дополнении Т.

POUMED

<u>ия</u> 1:133 нан. 12 Уица 5

3. 1/2

пользования дополнением IV.



Пролет фермы 4=36м. Шаг ферм вм.

Высота звания 14,4 м.

Длина температурного блока 72м.

Здание без температурного шва.

Шаг колонн по средним рядам 12м.

В пролетах по два ряда подвесных электрических однобалочных, однопролетных крана общего назначения. В каждом ряду 4 крана грузоподъем-HACETABA TO Q = 3,2 m (FOCT 7890-67).

Па скоростному напору ветра принят Ш ветροβοά ραύση.

Колонны железабетонные. Крупнопанельные ппиты покрытия 3×6м.

Постоянная расчетная равномерно-распределенная нагрудка (вес плит, утеплителя, ковра и т.д.), Без собственного веса фермы.

Расчетная снеговая нагрузка на 1m2 горизон-

тальной повержности земли

$$P_0 \cdot \pi = 210 \text{ Kr/m}^2$$

Высота перепада профиля покрытия Н=3,0 м. Расчетная эквивалентная нагрузка от снегового nokpoba Ha 1m² nokpsimun принимается по серии ПК-01-133 (лист 1).

Средняя расчетная нагрузка на первую ж.б. плиту 3 * 6 м от снегоотпожения в месте перепада

HA BMOPSIO THUMS

Нагрузка на ж.б. плиты:

*μα περβγιο ππυπ*ιν

на вторчю плить

Максимальная расчетная равномерно-распределенная наерузка на железобетонную плиту ПНС-4 по CEPUU TK-01-74/62 600 Kr/m2 < 668 Kr/m2 Поэтому в первой и второй панелях устанавливаются шпренеели в соответствии с листом 34 серии ПК-01-133 и Укладываются плиты 6 1,5 м. Эквивалентная расчетная нагрузка от подвесного транспорта (дэполнение \overline{V} лист 3)

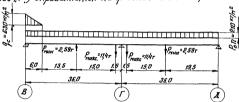
$$q$$
 эквив. подвесного транспорта = 203 кг/ n^2 (схема \overline{V})

Расчетная нагрузка на страпильную ферму от подвесного технологического оборудования

Суммарная расчетная равномерно-распределенная нагрузка на рядовую ферму составляет:

UNU 0,828 × 6 = 4,97 m/n.m. По сортаненти ферм (лист 19) принимаем ферми марки $\Pi V - \Pi \phi 36 - 535$ с допускаемой расчетной наерузкой 5,35 m/n.m

Расчетная нагрузка на подстропильную ферму (по ряду "Г") определяется по фактическим нагрузкам.

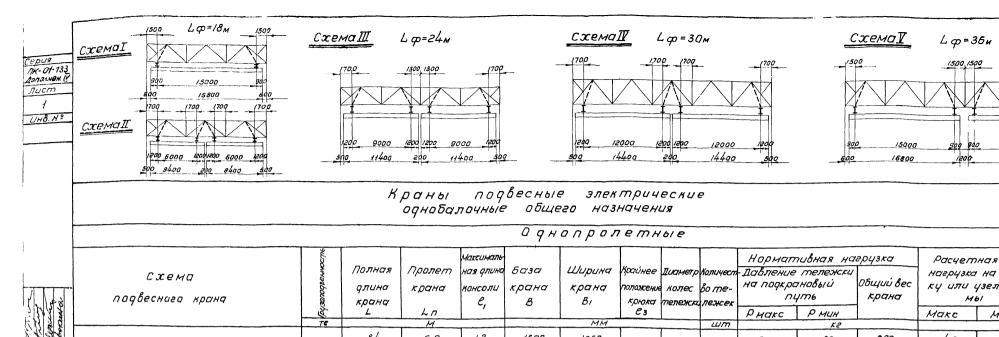


 $P = (q_{cB} + q_{m})36 \times 6 + P_{o} \pi \times 0.9 \times 36 \times 6 + \frac{q_{c} \times 6 \times 2 \times 6}{2 \times 36} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 2.59 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P_{max} \times 945 \times 19.5}{2.6} \times 0.9 + 2 \frac{P$ $+ \ q_{\textit{Bec openin}} = (0.3 + 0.1) * 36 * 6 + 0.21 * 0.9 * 36 * 6 + \frac{0.63 * 6 * 2 * 6}{2 * 36} * 0.9 +$ + 2 11.4×34.5+2.59×19.5×0,9+9,19=88,4+41,0+0,6+22,1+9,19=159,3 m.

По дополнительному сортананту (лист 20) принимаем подстропильную ферму марки ПВ - 185 · с допускаемой рас-Υεπικού καεργακού 186 m.

Па дополнительному сортаменту (лист 25) принимаем надопорную стойку марки СО-12.

Марки подстропильных ферм и надопорных стоек по остапьным рядам определяются анаповично.



_	Сжема падвеснига крана	лодъемн	Полная 9лина	Пролет крана	ная длина консоли	крана	крана	ПОЛОЖСЕНИЕ	колес	δο me−	-Давление на подкра	тележски навый Іть	Общий вес крана		и на падвес 4 зел фер- ы	горизон/псільно Вдоль кранового пути от гларно эксения моста	ая нагрузка Поперек кранового пу- то от торые- жения тали поресного кра- на на узет фер- мы
Š	mayotemaca mpama	Ehd	KDAHA L	Ln	е,	B	B ₁	KDHOKA C3	пележк	пежек	PMake	P MUH	1	Make	MUH.	лодвесного крана	подбесного кра- на на узел фер-
<u> </u>		76		М			MM			шт	,	K2			m	!	- MO/
# 1			8,4	6,0	1,2	1500	1850				860	90	890	4,3	0,78	021	0,16
	161 . La . La	1,0	11,4	9,0	1,2	1800	2150	660	120	4	965	70	1070	4.66	0,71	0,23	0,15
500	27	""	14,4	12,0	1,2	2100	2450		,,,,	1	1050	150	1405	4,9	1,06	0,25	0,15
3 3	NOTES - NOTES		16, 8	15,0	0,9	2400	2750				1050	330	1750	4,76	1,76	0,25	9,14
4			8, 4	5,0	1,2	/500	/850				1550	20	1135	7,44	0,5	0,37	0,28
	<i>e</i> ₃	2,0	11,4	9,0	1,2	1800	2150	710	150	4	1620	110	1465	7, 55	0,91	0,39	0,27
	£	"	14,4	12,0	1,2	2100	2450] //5	750	7	1710	210	1845	7,71	1,33	0,41	0,27
			16,8	15,0	0, 9	2400	2750				1790	410	2405	7,85	2,13	0,43	0,26
4-			8,4	6,0	1,2	1500	1865				2160	190	1500	10,3	1,37	0,52	0,45
		3,2	11,4	9, 0	1,2	1800	2165	750	175	4	2525	70	1995	11,55	0,84	0,61	0,43
	**************************************	"."	14,4	12,0	1,2	2100	2465		773	1	2525	220	2285	11,3	1,45	0,61	0,42
	81	ļ	16,8	15,0	0,9	2400	2765				2625	500	3050	11,4	2,5g	2,63	0,41
	91	5,0	16,8	15,0	0,9	2700	3295	880	175	4	3880	5 30	3820	15,86	2,6	0,93	0,59
		Ωn	IMPUNH	//a·													

примечания:

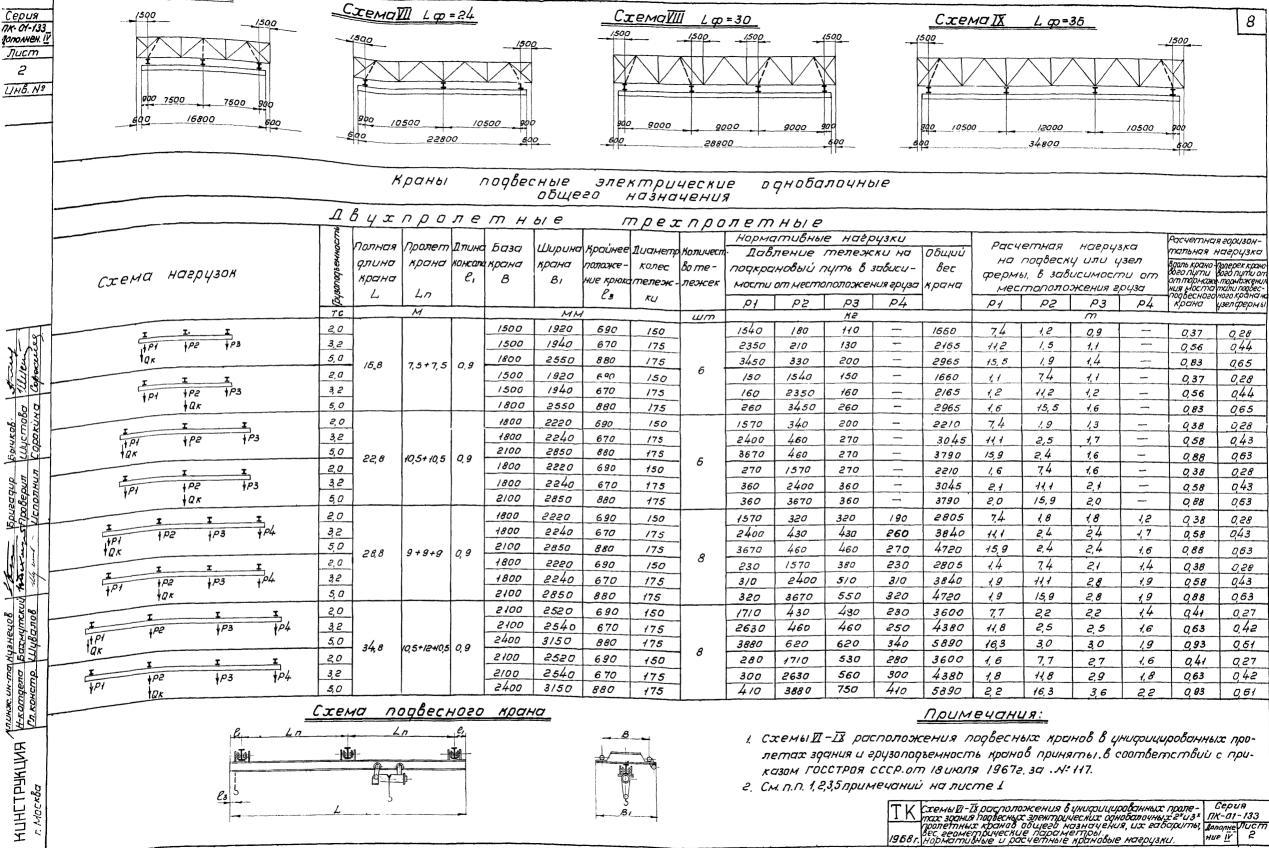
LHMANPOEKTCTONSTANCESON OF HANDERSON OF THE PHANKESON OF

- 1. Габариты, вес, геометрические параметры и величины нормативных אמצאטאס אסטאארוואו אס гост 1890-67 "Краны подвесные электрические однобалочные общего назначения".
- г. Расчетные вертикальные и еоризонтальные нагрузки на цзел фермы определялись в соответствии с "Указаниями по определению нагрузок от подвесных кранов "(СН-355-66) и с учетом сабственного веса пути.
- з. Плина консолей подвесных кранов устанавливается с учетом габаритов колонн и расположения коммуникаций здания, по размерам соответствующим госту 7890-67.
- 4. Схемы I-Y расположения подвесных кранов в унифицированных пролетах зданий и ерузоподъемность кранов приняты в соответствии с приказом госстроя ссср от 18 июля 1967г. за N 117.

5. Дополнительные данные по подвесным кранам использованы при расчете ферм.

Т К хемыТ-1 осклоложения в инисоции робанных пролета 3 дсния подвесных электрических одновалючных одно-пролетных кранов общего назначения, их габа-риты, вес, сеаметрические поручетры. 1958г. Нормативные и расчетные крановые нагрузки.

Расчетная



LXEMOLL

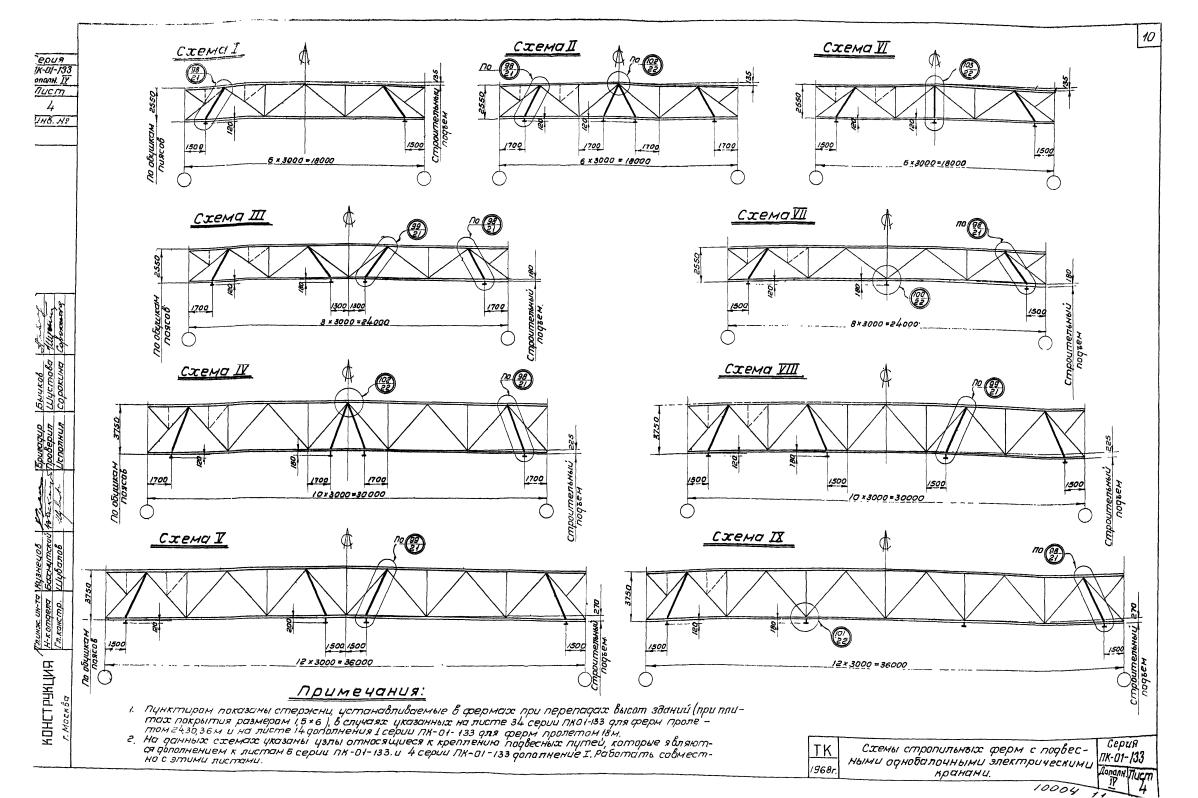
L 00=18

Серия //К-01-133_ Дополнен. <u>IV</u> Лист	[E _	Nº		ðsen. ra	Принятов (допускаемов) сближ Кранов вдоль Кранового пул	enuc 14	Расчетная эквивалентная равноперно-
3 UHB. Nº	Пропет ферм	COCE-	Схема подвески кранов.	Грэзоподъен. Крана Qвт	Б хем а сближения кранов	Расст. Между Крюкани 28 ₂ в к	распределенная нагрузка на 1м² площади эдания
				2,0		2,67	164
		I	15000 15000	3,2		2,59	236
ĺ			18000	5,0		3,14	327
				1,0		1,79	187
	18	п	1700 6000 2800 6000 1700	2,0		1,77	316
i			18000	3,2		1,79	445
1				2,0		1,92	165
		NI	1500 7500 1500	3,2		1,94	245
June 10 3 age			/8000	5,0		2,55	338
13,7				1,0		2,09	126
reber rosa rosa		ш	1700 9000 2800 9000 1700	2,0	B_t B_t	2,07	203
Deoduvečkari Bavroš Insukoba Jasapeba	24		24 000	3.2	B - B -	2,09	311
8up-10 10up 10up	24			2,0		2,22	127
.Гл. имж. пр Брыгадир Провери Исполиги		VII	1500 10500 1500	3,2	282	2,24	187
3017			24 000	5,0		2,85	257
3 3 3				1,0		2,39	121
£ 6 2 3		IV	1700 12000 2500 12000 1700	20		2,37	/88
Kos Yas Kuú Oos	30		30000	3,2		2,39	278
Мельников Кузнецав Бажнутский Шувапав	30			2,0		2,22	111
ma Ky ma Ky na Ban om W:		MII	1500 9000 9000 1500	3,2		2,24	164
ектор и кж. ин сонстр			30000	5,0		2,85	226
The Hard				1,0		2,69	88
TAN INS		▮▮	15000 3000 15000 1500	2,0		2,67	140
주꽃 "	36		36000	3,2		2,59	203
LIHUUNPOEKT CTAAb Augustop unra KOHETPYKUUM Her, undera r Mockba				2,0		2,52	98
喜 召了		IX	1500 12000 10500 1500	3,2		2,54	143
=			36000	5,0		3,15	195

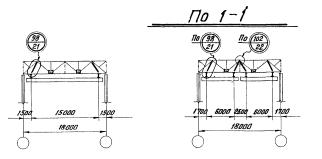
Примечание:

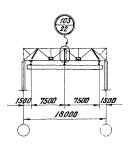
При апределении эквивалентной равнонерно-распределенной расчетной нагрызки от снееа и подвесноем транспорта вводится понижающий коэффициент 0,9 как на дополнитель-

ТК Эквивапентные равнотерно-распределенные расчетные нагрузки на ферны от подвесных ПК-01-133 электрических однобалочных кранов общего далоп. Лист назначения.





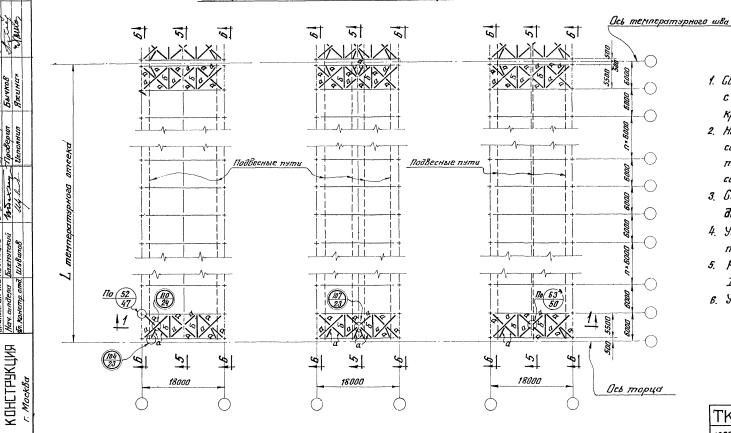




Маркировка и сечения связей

Марка	беченис	Примечания
α	∟ <i>75×5</i>	Крепить на усилие 8т
б	[] 2 [H [100=60=3	Крепить на усилие 8т

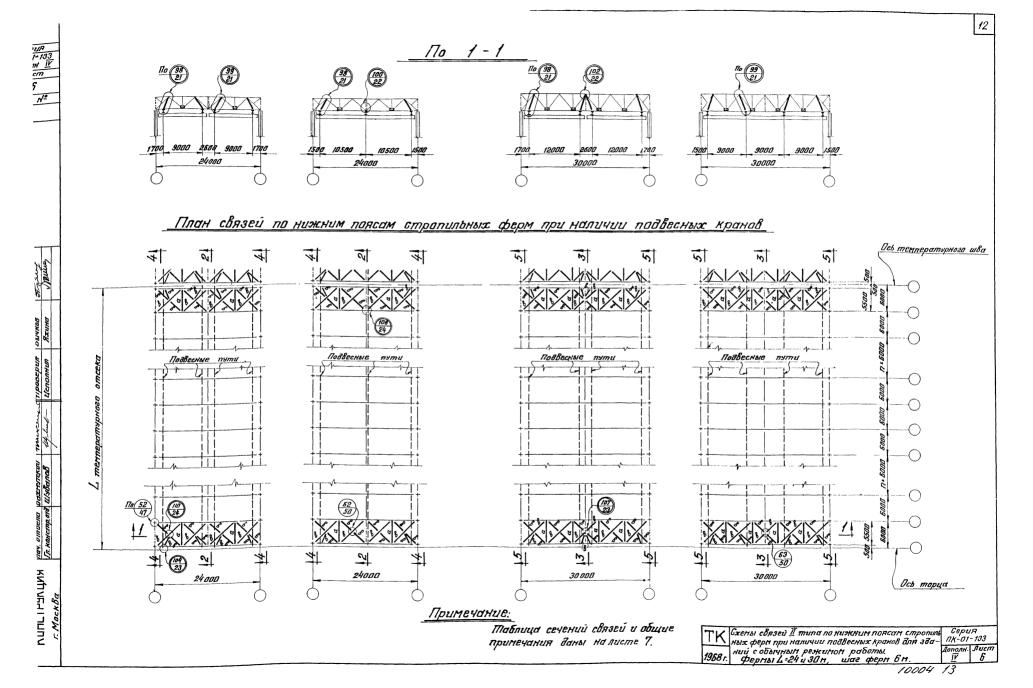
План связей по нижним поясам стропильных ферм при наличии подвесных кранов



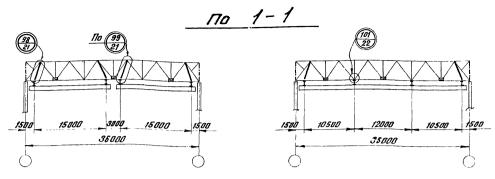
Примечания:

- 1. Связи даны для сжен I, II, VI стропильных ферм с падвесными аднобалочными электрическими кранами, приведенными на листе 4.
- 2. На листе даны сечения и усилия элементов связей, которые являются дополнением к листя 11 серии ПК-01-133 Дополнение . Работать совместно с этин листом.
- 3. Сечения подвесок и расчетные усилия для ниж даны на листе 16.
- 4. Условия поставки стали указаны в разделе \overline{VI} пояснительной записки.
- 5. Разрезы 5-5, 6-6 см. лист 10. серии ПК-01-133 Пополнение 1.
- в. Уэлы 52, 63 см. листы 47, 50 серии ПК-01-133.

ТК бхены связей Штипа по нижнин поясан стропильпк-01-, 133 1968г. аданий с обычный режиной работы. Дополь Лист ферны L=18n. Шаг ферн бл.



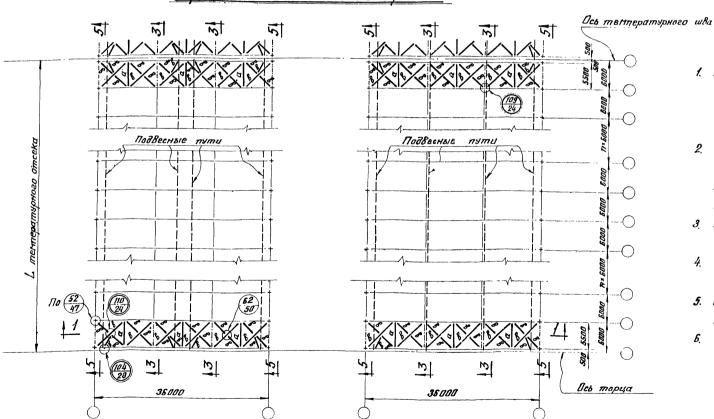
"EPUR K-01-133 STORM: IV RUETT 7 [118. Nº2



Маркировка и сечения связей

Марка	Сечение	Примечания		
α	[] 2	Крепить на усилие вт		
В	L 75×5	Крепить на усилие 8 т		

План связей по нижним поясам стропильных ферм при наличии подвесных кранов



Примечания:

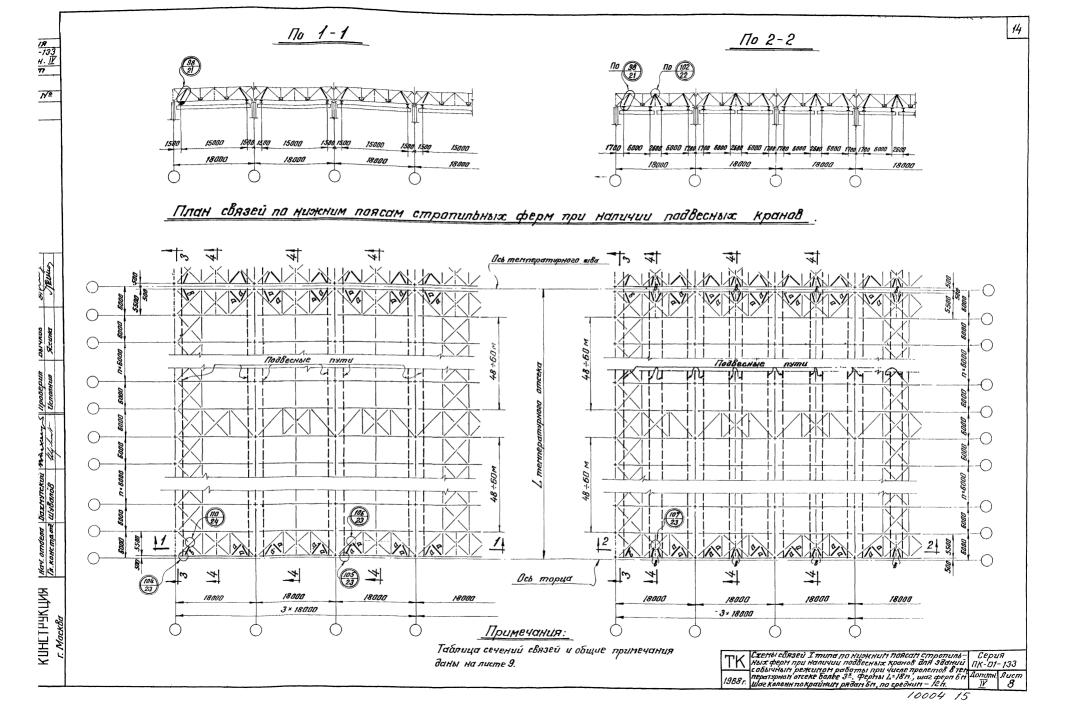
- 1. Цвязи на листаж в, 7 даны для слем Щ-У, Щ- 1х стропильных ферм с подвесными однобалочныти электрическими кранами, приведенными на листе 4.
- 2. На листе Паны сечения и усилия элекентов связей, которые являются Пополнением к листя 10 серии ПК-01-133. Работать совпестно с этим листом.
- 3. Бечения подвесок и расчетные чечлия для ниж даны на листах 17-19.
- 4. Условия поставки стали указаны в разделе VI пояснительной записки.
- 5. Разрезы 2-2, 3-3, 4-4, **5-5** см. листы 10 и 22 серии ПК-01-133.
- 6. Узлы 52, 62 см. писты 47, 50 серии ПК-01-133.

ТК (жены связей Ітипа по нижнин поясан стропиль ных ферм при наличии подвесных кранов для зда1968г. Фермы 4=36п., шаг ферм вм.

Серия ПК-01-133 Допалн. Пист ТV 7

2004 14

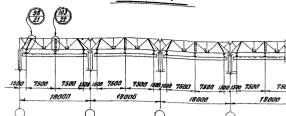
KOHCTPYKLJVA



Mo 1-1

берия ПК-01- 133

Aonomy IV Лист UHB. Nº



Ппан связец по нижним паясам стропильных ферм при Наличий подвесных кранов.

Маркировка и сечение связей Маркα Бечение Принечания []2[H[100.50.0 ₫ Крепить на усилие 8т L 75.5

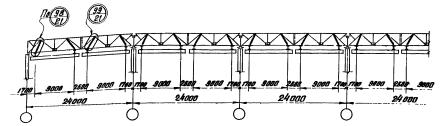
Ось температурного шва Подвесные กษากษ Ось торца 18000 18000 18000 3 * 18000

Примвчания:

- 1. Связи на листая: 8,9 даны для смем I, II, VI стропильных ферм с поввесный обнобалочными электрическими кранами, приведенными на листе 4. 2. На писте даны сечения и угилия элементов ввя-
- зей, которые являются вополнением к листу в серии ПК-01-133. Дополнение 1.
- Работать совнестно с этим листом. 3. Бечения подвесак и расчетные усилия для ниж
- Вины на листе 16. 4. Условия поставки стали Указоны в разделе 🗹
- пояенительной Записки, 5. Разрезы 3-3 и 4-4 см. лист 8 серии ПК-01-133.
- Дополнение 1.

Сжена связей I типа по нижним поясам стропильных фе при напичии подвесных кранов для эданий с обычным Серия ПК- 01- 133 при напичит подрежите кранов от Завнов соотность режитот работы причите пролегов в тенпературного секе балее 9.4. Ферпы L=18п, шаг ферп Бн. Шаг колонн по крайнип рядат Бн., по среднит-12п TONONH Sucm

<u>170</u> 1-1



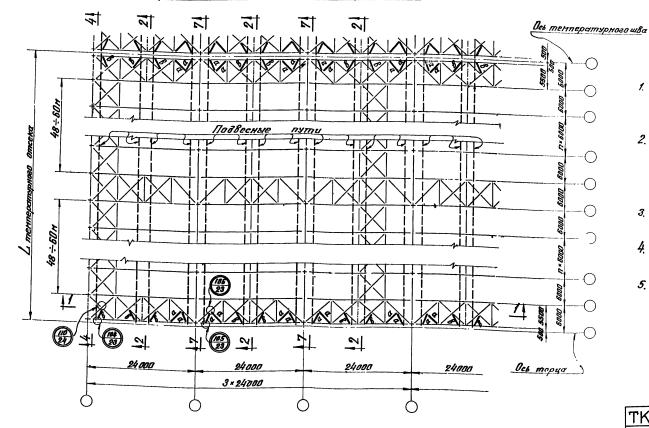
План связей по нижним поясам стропильных ферм при наличии падвесных кранов

Маркировка и сечение связей

Марка	Сечение	Примечания		
a	[] <i>2FHE 100×60×</i> 3	Крепить на усилие 8 т		
В	L. 75×5			

Примечания:

- 1. Связи даны для схемы Ш стропильных ферм с подвесными однобалочными электрическими кранами приведенной налисте 4.
- 2. На листе ваны сечения и усилия элементов связей, которые являются дополнением к листу 13 серии ПК-01-133. Работать совместно с этим листом.
- 3. Сечения подвесок и расчетные усилия для них даны на листе 17.
- 4. Уеловия поставки стали указаны в разде-DE YI NORCHUMENSHOÙ BANUCKU.
- 5. Paspessi 2-2, 4-4, 7-7 cm. nucmsi 20 u 22 серии ПК-01-133.



Схета свячей I типа по нижним поясан стропильных ферм при наличии поввесных кранав для зданий собых ном режимом работы, при числе пролегов в температур ном отек более 3ª Фермы 1-24п, исаг ферм - 6п, шае колонн по крайним рядам вм, по средним - 12н. Дополн Лист

Gepur TIK-01-133 Lononn. IV Stucm

170 1 - 1 180 10500 105

План связей по ниженим поясам стропильных ферм при напичии подвесных кранов Маркировка и сечение связей

Марка	Сечение	Принечания			
a	[] 2[H[100*60*3	V			
В	∟ <i>75×5</i>	Крепить на усилие 87			

Ось тенпературного шва Подвесные กรทาน Ось торца 24000 24000 24000 24000 3 × 24000

Примечания:

- 1. Связи даны для сжены VII стропипьных ферт с подвесными однобалочными электрическими кранами, приведенной на листе 4.
- 2. На листе даны сечения и усилия элементов связей, которые являются дополнением к листу!3 серии ПК-01-133. Работать совместно с этим листом.
- 3. Гечения подвесок и расчетные усилия для них даны на листе 17.
- 4. Условия поставки стали указаны в разделе \overline{V} пояснительной записки.
- 5. Разрезы 2-2, 4-4, 7-7 см. листы 20 и 22 серии ПК-01-133.

Кена связей Ітипа по нижнин поясам стропильных ферм при намичии подвесных кранов для зданий с обычным режимом рабомы, при числе пролетя в температурным режимом рабом 1-24м, шае ферм - 6м. 1881. Шае колонн по крайним рядам 6 м, по средним - 12 м.

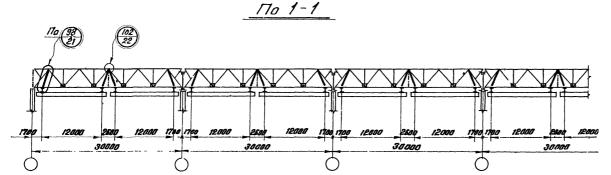
иг Серия 4- ПК-01-133 Дополн Лист

10004 18

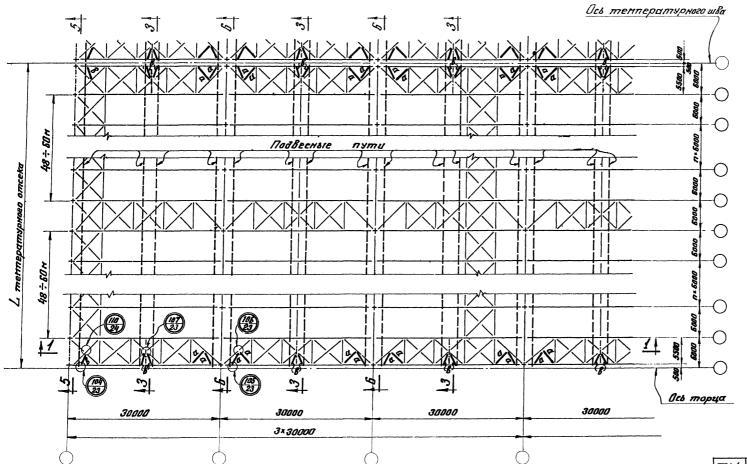
LIHUUTP BEKT CTAAD Grunders KOHCT PYKLJYR GAR. ON. C. MOCKBO



B. Nº



План связей по нижним поясам стропильных ферм при напичии подвесных кранов



Маркировка и сечение связей

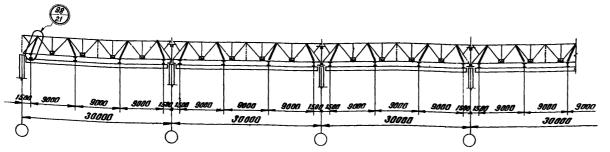
Μαρκα	<i>Сечение</i>	Примечание
U	[] 2[H[100*50*3	
В	∟ 75×5	Крепить на усилие 8т

Примечания:

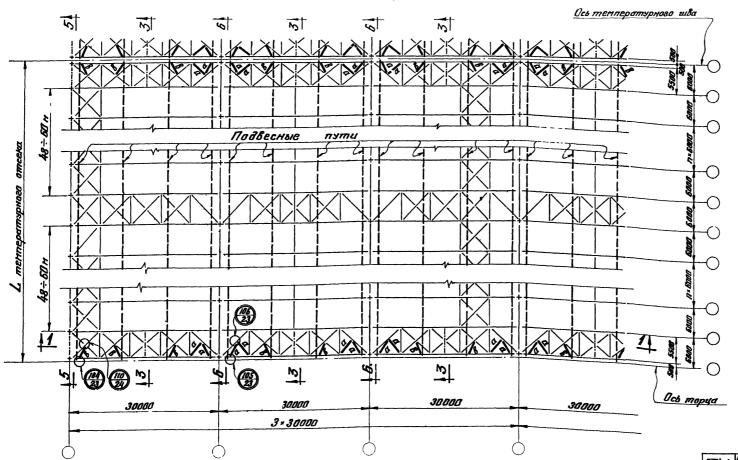
- 1. Связи даны для сжены IV стропильных ферт с подвесными одновалачными электрическими кранами, приведенной на листе 4.
- 2. На писте даны сечения и усилия элекентов связей, которые являются дополнением к листу 13 серии ПХ-01-133. Работать совеместно с этим пистом.
- 3. Бечения подвесок и расчетные усилия для них даны на писте 18.
- 4. Условия поставки стали указаны в разделе \overline{Y} пояснительной записки серии ПК-01-133.
- 5. Разрезы 3-3, 5-5, 6-6 см. листы 13 и 22 серии ПК-01-133.

GEPUR
TIK-01-133
LONONH. IV
SILEM
13
UH8. Nº

No 1-1



План связей по нижним поясам страпильных ферм



Маркировка и сечение связей

Марка	Сечение	Примечание		
α	[] 2 <i>[HE100×60×3</i>	V		
В	L 75×5	Крепить на усилие 8т.		

Примечания:

- 1. Связи даны для сжены VIII стропильных ферт с подвесными однобалочными электрическими кранами, приведенной на листе 4.
- 2. На листе даны сечения и усилия элементав связей, которые являются дополне нием к листу 13 серии ПК-01-133. Работать совместно с этим листом.
- 3. Бечения подвесок и расчетные чеилия для ниж даны на листе 18.
- 4. Условия поставки стапи указаны в разделе \overline{Y} пояснительной записки.
- 5. Разрезы 3-3, 5-5, 6-6 см листы 13u22 серии ПК-01-133.

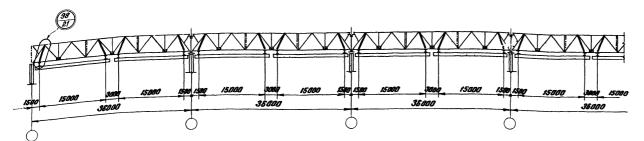
Схена евязей І типа по нижним поясам етропильных ферм при напичии появесных кранов для зданий с обыч ном прежитит работы при числе пролегов в текператур- пом откек болье 3° гропы 1-30к, шае ферм - 12к, шае колонн по крайним рядам вы по среджит—12к.

их Серия 14 ПК-01-133

10004 20

ILHUNIPOEKT CTANS TO THE STATE OF THE STATE

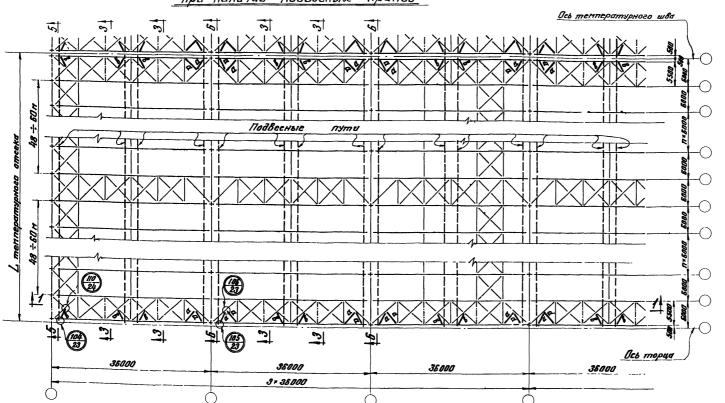
MO 1-1



Маркировка и сечения связей

			
Марка	Сечение	Принечания	
Ø	[] 2/HE 100×50×3		
В	∟ 75 ×5	Крепить на усилие 81	

План связей по ниженим поясам стропильных ферм при наличии подвесных кранов



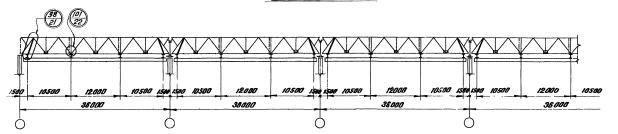
Примечания:

- 1. Связи даны для сжены Y стропильных ферн с подвесными однобалочными электрическими Кранами, приведенной на листе 4.
- 2. На листе даны вечения и усилия элетентов связей, Которые являются дополнением клисту /3 серии //К-01-133. Работать савтестна с этим листом.
- 3. Сечения подвесок и расчетные усилия для них даны на листе 19.
- 4. Условия поставки стали чказаны в разделе <u>II</u> пояснительной записки.
- 5. Разрезы 3-3, 5-5, 6-6 см. листы 13 и 22 серии ПК-01-133.

Бхена связей I типа по нижнип поясан стропильных ферм при натичии подвесных кратов для зданий совычным режитир работы при чите пролегов в тетературным режитир работы при чите пролегов в тетературном отекте балее 94 Фермы 1= 36м, име ферм - 6м. Шаг коломн по крайним рядам вм, по средним - 12м.

Серия - ПК-01-133 Дополн Лисп





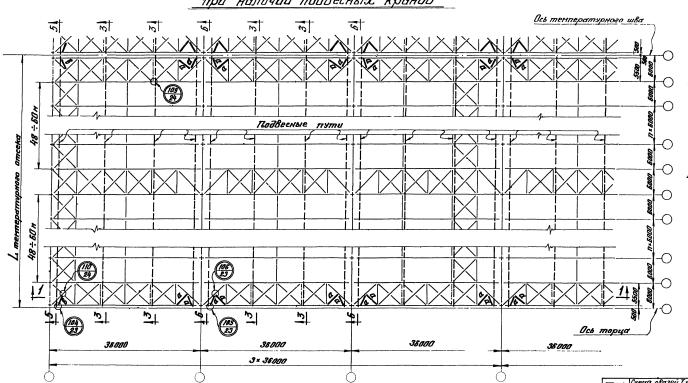
Маркировка и сечения связей

Марка	Сечение	Принечания		
α	[] 2[H[100×60×3			
В	∟ <i>75×5</i>	Крепить на эсилис в г		

План связей по нижним поясам втропильных ферм при наличии подвесных кранов

UHB. Nº

LHMMNPOEKT CTAAS Algerage was also and KOHLTPYKLYMPORT (GRONDE)



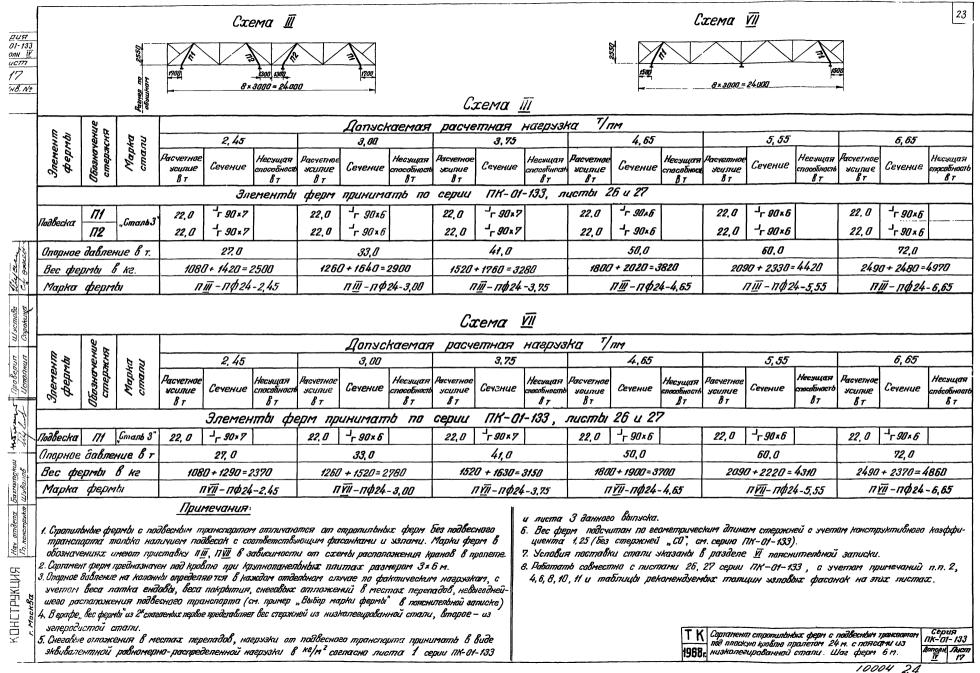
Примечания:

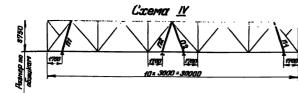
- 1. Связи даны для сжены <u>ТХ</u> стропиль ныж ферм с подвесныни однобалочныни эпектрическими кранани, приведенной на листе 4.
- 2. На листе даны сечения и эсилия эленен, тов связей, которые являются дополнением к листу 13 серии ПК-01-133. Работать совнести с этим листом.
- 3. Бечения подвесок и расчетные чеилия для них даны на писте 19.
- 4. Условия поставки стапи указаны в разделе \overline{N} пояснительной записки.
- 5. Paspessi 3-3, 5-5, 6-6 em. nucmsi 13 u 22 cepuu //K-01-133.

Серна связей I типа по нижним поякам стропивымые ферт при напичии подвесных кренов для звяний совие мым режимом работы причисте прастя в тентератур, или отекс более 3°. Ферный «Вил, шее ферт» Вл. Ива колони по крайний прават Ви, по оредици — И.А.

Серия ПК-01-133 Дополн Лист IV 15

		standards on the	n a s majorial management		Cxe	ema I						CIR	MIT II		•				Cx	ема 📆				22
KIKÎ	<u> </u>		25.50	1/1	*		/ <u>a</u> l	\leq		2550	>k			/ <u>i</u> /	ĺ		25.50	A		É L	1			[
01-13 <u>3</u> 1H. <u>IY</u>			2 3	1500				1500		<u></u>	1700	1700	1700	170	vo.			1500	G	* 2000 - 4000	1500			
<u>cm</u> '6	1		SHED	-	6×30	100 = 18000					ļ.,		gaa = 1800 	7				-	σ×	3000 = 18 90	,	1		
B. Nº.			80									xema												
	5.3	энп			2,50			3, 25	Qonyci	iuema 	Я Р а с 3,60	CYEITTH	'a' A ' A	aepy3F 4,90	<i>ra //</i>	<i>/ ПМ</i>	5,45			6,85			7, 60	
	Эпе ме нт фертби	Эбоэндчен этержи	Марка	Расчетное	?		Расчетное			д Расуетное		Несущая	Расуетное		Несущая	Расчетное		Несущая способ=	Расчетное	·	Несущая	Росчетное	Сечение	Несущая
	Inc.	050.	2 8	B T	Сечение	спасаб - н ас ть в т	<i>ร</i> ะบภบุ€ ฿ т	Сечение	насть в т	87	<u> </u>	спасаб- насть в т	87	Сечение	спасаб- насть в т	87		насть в т	87	Сечение	насть вт	87		HOGTE &T
					,	менты				טוז לי	дапалн				4-01-1	33, 1110		т					1	
	Подвеска		"Сталь З	22.0	19,0		22,0	⁻¹ - 100 x 7		22.0	⁻¹ ⊢ 100×7 28,0		22,0	[⊥] r 90 × 6 38,0		22,0	42.0	<u></u>	22.0	J _r . 90×6		22,0	J _r 90x6 58,0	
	Опарное Вес фе			46	19,0 19 + 911 = 138	9/7	58	5 + 1074 = 1		624	+ 1186= 18	310	800	+ 1240 = 201	40		1328 = 2			+ 1520 = 26			1609=27	
	Марка			/	7I - N I 18	-2.50		17I - 17 ф 1 8	-3,25	,	7 <i>I-17\$18-</i> .	3,60		7I - NØ18	-4,90		17I-17\$18	3-5,45		ΠΙ-ΠΦ18-	6,85		17I-17Ø18-	7,60
7.1											$\mathcal{L}x$	ема .	<u> </u>											
aporus	6.3	HUE							Ranya	Kaem	OF PO	асчет	אמא א		ta 7/1	714	- / -			COF			77.00	
100	ленент Фермы	era Aare	Марка стали	0	2.50	Несущая	//www.co	3, 25	4	Расчетное	3,60	460,,,,,,,	Расчетное	4,90	Hanywata	Расчетное	5,45	Несущая	Darvervae	6,85	Несущая	Расчетное	7,60	Несущая
1 1	3ne pre	Obası cmı	by wo	Расчетное усилие В т	Сечение		Scunue 8 r	Сечение	песящая спасаб- насть в т	усилие	Сечение		<i>чецпие</i>	Сечение	спасоб - насть в т		Сечение	спасаб- ность в т	усилие В т	Сечение	способ- ность в т	scunue B t		спосаб- насть в т
Ш эстаба Сарокина					3110	емент	न क्रम	מקדו מים	HUMAI	מת למו	допаль	нению	1 K	серии г	NK-01-	-133, 5.4	cm 13							
Capo	Подвеска	171	"Grant 3"	22,0	J- 90×7		22,0	-J_ 100×7		22,0	- 100×7		22,0	-r 90 x 6			r 90×7 r 90×7			ר <i>80×6</i> קר 30×6		22,0	1- 90×6 1- 90×6	
	Опарное	112 даваен		22,0	19.0 × 7	1	22,0	¹ <u>r 100 × 7</u> 25, 0	<u> </u>	22,0	² <u>r 100 ×7</u> 28,0		22,0	38,0	<u></u>	22,0	42,0	1	22,0	53,0	l	22,0	58,0	
nHu	Bec dep			469	+1031=150	0		+1204 = 17		624	+ 1316 = 19			+ 1350 = 2			1448 = 23			+ 1640 = 2			- 1729 = 289	
Пепо	Марка	фермы	,		<u> Пі</u> ї-ПФ18	2-2,50		<u>Π.ΙΙ</u> - ΠΦ10	B-3,25		<u>π</u>	18-3,60	L	<u> </u>	-4,90	1/	7 <u>11</u> - 17 \$ 18	-5,45		п <u>і</u> ї – пф18-	- <i>6,85</i>		<u> 711-17\$18-9</u>	7,60
3											Cxe	Ma V	?											
331		13 G							Ronyck	каемая	7 pacy	етная	Hasp		T/MM		- /-			6.05			7,60	
1	ири	מאני	Марка стали		2.50			3, 25	1,,	-	3,60	1.,		4,90	Несущая	7	5,45	Несущая	Разуетиле	6,85	Несущая	Расчетнае		Несущая
و و	Эпен	Пбозни Сте,	May	Расчетное всилие в т	Сеч е ни е	Несящая способ- ность в т	Јасчетное Усилие В т	Сечение	несущая спасаб- насть в т	SCUNUE	Сечение	Несущая спасоб- насть в т	усилие	Сечение	гтесящих стосаб- ность в т	зсилие (спасаб- насть В т	Scynue 87	Сечение	спасоб- насто в т		Сечение	спасоб- насть вт
III. USGAOS			J		Злем		depr	1 NDUH	IUMOM	םח ל	дополн	ению	1 K C	PUU M	K-01-	133, 114	cm 13							
	Подвеска —	111	C -"	22,0	J _F 90×7			1-100×7		22,0	Jr 100×7			¹r 90×6		22,0	1 _r 90×7		22,0	ר <i>90×6</i>		22,0	Jr 90×8	
1131 L		//2	ьталь З	22.0	7- 90×7		22.0	1- 100×7	<u> </u>	22,0	Jr 100×7	<u> </u>	22,0	1r 90x6		22,0	42.0	l	22,0	¹ _Γ 90×6 53,0	L	22.0	¹ r 90×6 58,0	
5151	Опорное о Вес фері			4694	19,0 - 981 = 1450	, — —	586	25,0 + 1144 = 1%	7.3/7	624	28,0 + + 1256 = 1	188/1	800	38,0 + 1300 = 2	2100	902 -	1398=2	300	1090	7 + 1680 = 2	770	1161	+ 1669= 28	30
	Марка 9				<u>VI</u> - 17\$18-2,			71-11018			n <u>vi-11\$18</u>			<u> </u>			VĪ-ΠΦ18-		7.	<u> 7</u> 71-114718-	6,85	1.	7 <u>17</u> -17ф18	-7,60
		Принеча	रमपन्नः	7P 1						5 JP				фер мы пада серию пк-а	у <u>итан</u> по . 1-133)	<i>геаметричес</i> і	ким длинак	ı стержней	C YYETOM A	канструктивно	ieo kosapapa	ициента 1,	26 (без стерж	кней "GO",
	т. Страпил Ка Налич Именат г	ианаге ф чием дол пристак	ермаі с т пални <u>тел</u> Іку пі. пії	IUUOECHOIM IBHBIJC NOC INT 8 3011	транспорт Висимасти о	uri viijjiuya im8emcm8. i m cxemh i	ተህተነርዣ <i>ላሽ</i> ያዘፀЩሀ/ተኒ! ወ <i>ወ</i> ሮበወ <i>ጠብ</i> አ	снирапило Фасанким Сения кол	HUIX GIEDI U U YZNAN UHOB B NN	7 UES 110001 14. Ma pku 9.neme	ферм в обс	ыспирта т Пан аче ния	2407 II	'n	0.	ти указаны листом 13	в раздели Серии ПК	е <u>VI</u> поясн -01-133 да	ительнаи полнение	ї записки. 1, с эчет	ом прине	भवाभगाँ ॥	п 2,4,7.8	3, 10, 11 u
401	2. Coomane	ент фепе	тпедназ	начен пой	אות האמלותא ד	и качанат	าหยกกหหนา	ำ ภาบภาคส:	DOSMPDOM	3×FM) rab	пицы река	чендуемы	ж толщин	yanabbıx.	фасонок	HOI IMOH	núcme	•			
Mo	потка ен	ндавы, в анспарт	eca nakpa a (cm. na	bimus, ci	едепяетыя в негавых от Гар маркы ф	поэксений ермы" в п	в местах анснител	กерепадав อนากบังสากบ	s, nebbiradi cke).	หยับเมียย์)	расположе	ния подве	<u>2</u> -											
1	4. В ерафе - второе	- "Bec ф - из чель	189711 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 189 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897 - 1897	из 2°спа. Ги стали.	естемых пер	itae npedai -	павляет	tec cmeps	мсней из Л	HU3KOTTEZU)	побанной с	massu,					TK	Сарта	мент ст	попильных плоскую к	pepm c	nadbechb aneram 18	M C TK	Серия - 01-133
	5. Снеговы пентной	je amnas pabnone	भरसम्पन । १९४०- वृत्वदा	в местах пределенн	: перепадов ой наерузки	, нагрузки В кг/м² с	от подв гогласно	ресного тр писта 2 сер	ранспорта 2001 ПК-01-	70000000000000000000000000000000000000	ить в виде ение 1 и ла	e эквива- иста 3 дан					1968		טטוו דינטנגן. 14 איז איז טינער איז איז איז	หลภยะบุวอธิบ	аннай ст	nanu depm	∠(onc	ONN Sucm
	нага вы	arsena.	······································										"									2004		





วบя 01-133 งเม. <u>โV</u> cm CIEMO VIII

Cxema IV

$\neg \Gamma$		٠.						Допус	Kaemas	7 para	четная	нагруз	ka T/	nm							
	40	ение кня	8		2.40			2,95			3,70			4,60			5,50			6,55	
	Элемент Фермы	Обозначи стерж	Марк	Расчетное чсилие В т	Сечение	Несущая способность в т	Расчетнае эсилие В т	Сечение	Несущая спасабнасть В т		Сечение	Несящая способность в т	Расчетное эсили е В т	Сечение	Несущая способность в т			Несящая способность В т			Несэщая спосабнасть в т
						Элемен	ты фе,	ом прин	имать	па сери	и ПК-	01-133,	ภมตกป	n 28 u	29.						
	Подкас	171	Сталь 3"	22,0	-1 90×6		22,0	- 90×6		22,0	- 90×6		22,0	Jr 90×6		22,0	Jr 90×6		22,0	[⊥] ר <i>90×6</i>	
Ľ	100K0C	Π2	"Onano o	22,0	¹ _r 90×6		22,0	- 90°6		22,0	-1- 90×6		22,0	Jr 90×6		22,0	J_ 90×6		22,0	J ₋ 90×6	
	Опарное	давлен	ue B T.		34,0			42,0			52,0			64,0		1	77,0			91,0	
IL	Вес фе	ambi b	re.		7 + 2150 = 3		1730	7+2490=4	4220	211	0+2750=	4860	2480	+ 3200 = 50	680	283	90+3430	- <i>6320</i>	3350	+ 4020= 1	7370
L	Марка	ферм	h	17 <u>I</u> V	- <i>11ф30~ .</i>	2,40	7 <u>1Ý</u>	- <i>17\$30-2</i>	2,95	Πį	- пф30-	3,70	7 <u>1</u>	7-17 / 30-	4,60	<i>17<u>1</u></i>	Ÿ-17 Ø 30-	5,50	7 <u>1</u>	Y- ПФ30-	6,55
											-	-									

Cxema VIII

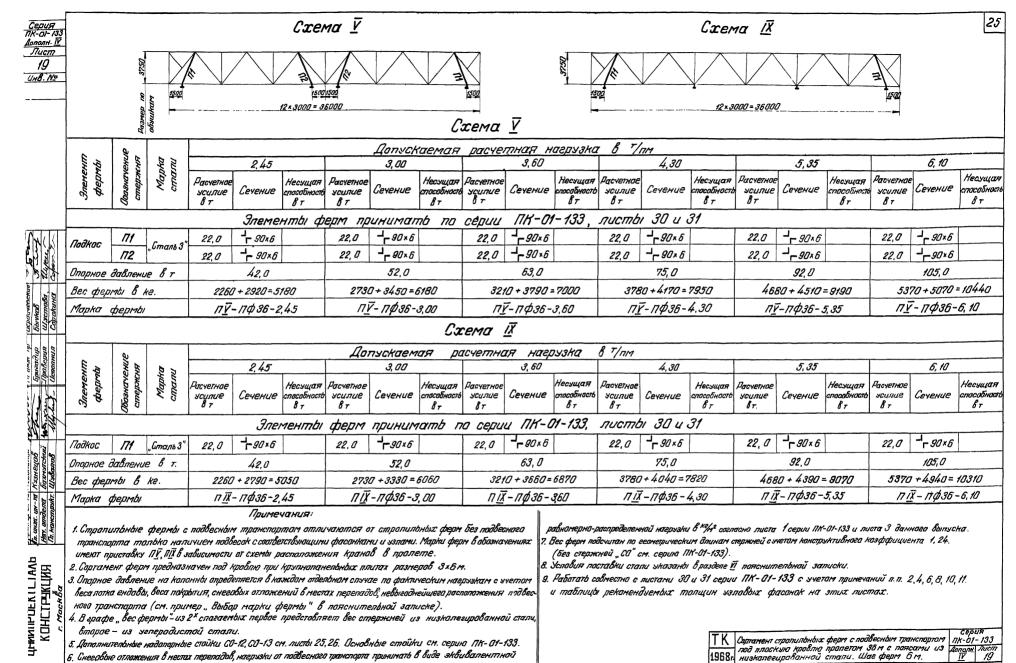
7	<u> </u>									Cit	EMU VIII	<i>!</i>									
		3.7						Допуска	емая р	асчетн	Ф нагр	y3KQ T	/ nm								
.van	Ç 7	CHI	Ha Na		2,40			2,95			3,70			4,60			5,50			6,55	
и Сарскиня	Эпене	Обознач стероч	Марл	Расчетнае чоилие в т	Сечение	Несущая способность в т	Расчетное усилие В т		Несущая спасабнасть в т			Несущая спасабность в т		<i>P</i>	Несущая спосабнасть в т			Несущая спасайнасть В т	Расчетное эсилие в т.		Несящая спасобность В т
HUBU					Эл	ементы	и ферм	приним	amb no	о серци	TH-01	-133, ли	ıcmbı 2	P8 u 29.							
3	Подкас	/71	.Gmans 3"	22,0	¹ r 90 x 6		22, 0	¹ר <i>90×6</i>		22,0	¹r <i>90×6</i>		22,0	r 90×6		22,0	Jr 90×6		22,0	- 90×6	
4		Π2	•	22,0	¹ r 90×6		22,0	4 <i>0×6</i> م		22,0	J _r 90×6		22,0	90×6		22.0	-1_ 90×6		22,0	-r 90×6	
1	Опорнае	давлени	ue Br		34,0			42,0			52,0			64,0	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		77.0			91.0	
3	Вес фер	mbi B	Ke.		+ 2180 = 3.		173	0 + 2510 = 4	240	211	0+2770=	4880	248	0+3220=	5700	28.	90 + 3460	= 6350	335	0+4040=	7390
+	Опорное давление в т Вес фермы в ке. Марка фермы		// <u>VI</u> II -	- 17\$30 -2, i	40	77	<u> </u>	2,95	77	<u> viii - пф 30</u>	-3,70	/7 <u>¥</u>	<u>ш</u> –пфзо-	4,60	71	(III - 17¢)30	-5,50		- 17\$30- L		
[]																					-

Примечания:

- 1. Страпильные фермы с падвесным транспартом отличаются от страпильных ферм без подвесного транспарта только наличием дополнительных подвесок с соответствнощини фасонками и эзлами. Марки ферм в обозначениях имеют приставку П<u>Т</u>, П<u>Т</u>Т в зависимости от схемы расположения кранов в пролете.
- 2. Сартамент ферм предназначен под кровто при Крупнапанельных плитах размером 3×6 м.
- 3. Опорное давление на колонны определяется в каждам отдельнам случае по фактическим наеружкам, с учетом веса потка ендовы, веса покрытия, снеговых отпожений в местах переподов, невыгоднейшего расположения подвесного транспорта (сн. пример. "Выбор, марки фермы" в пояснительной записке).
- 4. В графе "вес фермы" из 2½ спасаемых, первае представляет вес стерысней из низналегированной стали, второе из углеродистой стали.

- 5. Даполнительные надопарные стойки СО-12; СО-13 см. листы 25, 26. Основные стойки см. серию ПК-01-133.
- 6. Снегавые атпожения в местах перепадав нагрязки от подвеснага транспорта принимать в виде эквивалентной равномерно-распределенной нагрязки в кг/m² сагласно листа 1 серии ПК-01-133 и листа 3 даннага выпуска.
- 7. Вес фермы подсчитан по геотетрическим впинам стержней с эчетом конструктивного коэффициента 1,24 (без стержений "СО" см. серию ПК-01-133).
- 8. Успавия поставки стали указаны в разделе 🗹 пояснительной записки.
- 9. Работать совнестно с листами 28, 29 серии ПК-01-133. с учетом примечаний п.п. 2, 4, 6, 8, 10, 11 и таблицы рекомендуеных тапщин хэлавых фасоных на этих листах.

K	Соргамент стропильных ферм с подвесным транспортом	Серия ПК-01-133
68 r.	Соргамент стропильных ферм с подвесным транспортом под плаского крабана пролегия 30м с паясами из низко- пегированной стали . Шаг ферм 6 м	Aanony Jucm

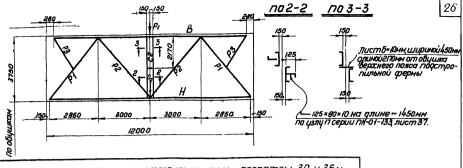


		80	150	150 P, B	28	<u></u>	701-1
3270		St.	**	62	62.]
орпикам	/50	2850	3000	3000	2860	150	1130
2							

				аемая расчетная і стропильную фер	
8.	48			171	
Элемент Фермы	кнжсдашэ эпнапанеодо	Μαρκα επαπυ	расчетное Фасчетное	Сечение	Несущая слосо <u>б</u> ность
Верхний паяс	В	иная жұсы	-161,6	7F 160×12	-161,6
<i>พบม</i> ะหมม่ กอя c	Н	.2900:	+80,5	_IL 100×7	+80,0
Ogramani	Pł	стыже к = 2900кг/н	-115.0	¬Г 160×10	-140,0
POCKOCH	P2	Низж Ста	+ 117,0	¬Г 125×9	+127,6
Ποςκος	P3*)			∟ 75×5	
Cmoùka	C2**	, bma] 2 E 16	
Опорное 9	авлен	ue BT		86. a	
Вес фермь	, В кг		10	550 + 520=2180	
Расчетная подстропил				NH - 171	

[#] Падкас Р3 крепить на усилие 6 т.

**) Крепление стойки С2 производить согласно конструктивному решению узлов 13,14 на листе 37 серии ПК-01-133.



				Допус	чаема	я расчетная н	агрузка	на поц	стро	пильную ферн	44 61
	٠.	4116				186				222	
,	Элемент Фермы	Обазначение стержня	Марко стали	Расчетное <i>Чси</i> тие т	Се	чение	Не сущая способносте т	Расчетное исилие т	Cé	гчение	несущая
Зерх	ראעט חסאכ	Ö	anna extra	-150,0	٦٢	160×12	-150,0	-180,0	חר	180×12	- 180,0
Чиж	ний пояс	Н	rupoc 2900k	+7 6,2	JL	100×7	+80,0	+91,0	ᆚᆫ	110×8	+/00,0
Dar	KOC6/	ρį	низкопегированка стапь.R=2900кг/см ²	-120,5	٦٢	150×10	- 133,0	-144,0	חר	160×11	-146.
,- UC		P2	HU3, CMO	+ 118,0	7	125×9	+127,6	- 141,0	חר	125×10	+141,
По	дкос	рз*	3.		L	75×5			L	75×5	
150	Верхнее Сечение	رِيِّ*)	бтапь З		1	2			1	2E18 [-450×10	
	Нижнее сечение	رح	ug"		<u>-]</u>	2 E 18 [2 L/25×80*	יוף		4	2 E 18 D 2 L 125×80×10	d
Ond	орное да	влени	e BT			93, 5				111,5	
B	ес фер	мы В	Kr		17.	30 + 710 = 24	40		190	50+760=27	120
	четная стропил				/	7 <i>B - 185</i>			/	1B - 222	

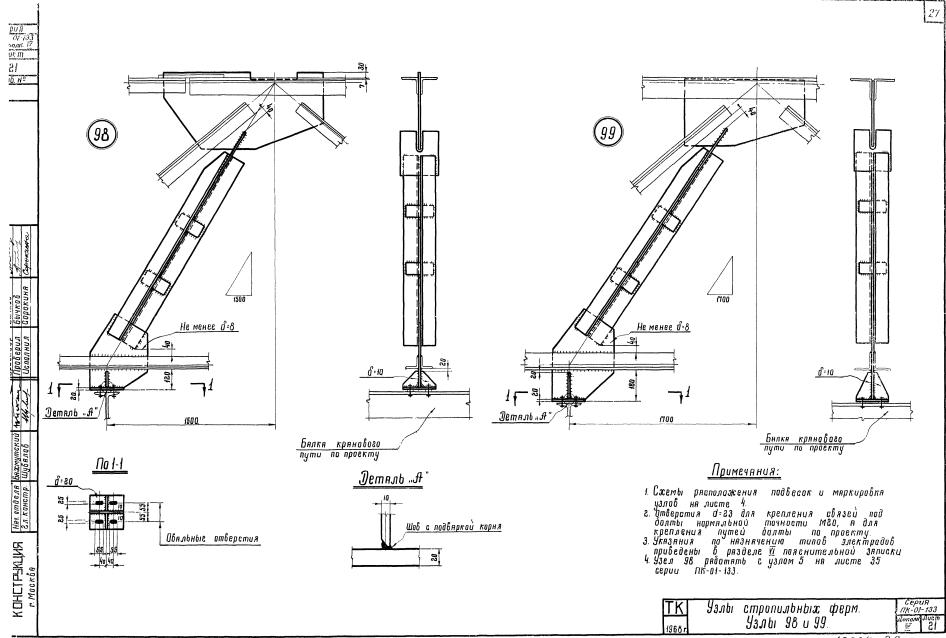
- *) Подкос Р3 крелить на усилие 6 m.
- **) Крепление стоики С2 производить соеласно конструктивному решению узлов 16,17 на листе 37, серии ПК-01- 133

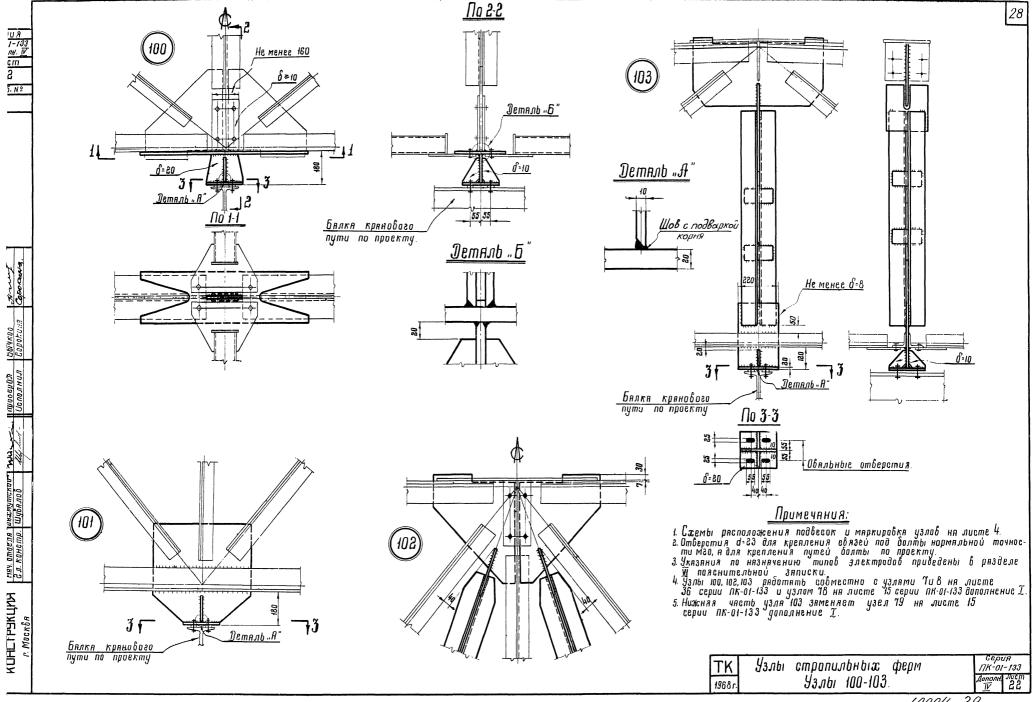
Примечания:

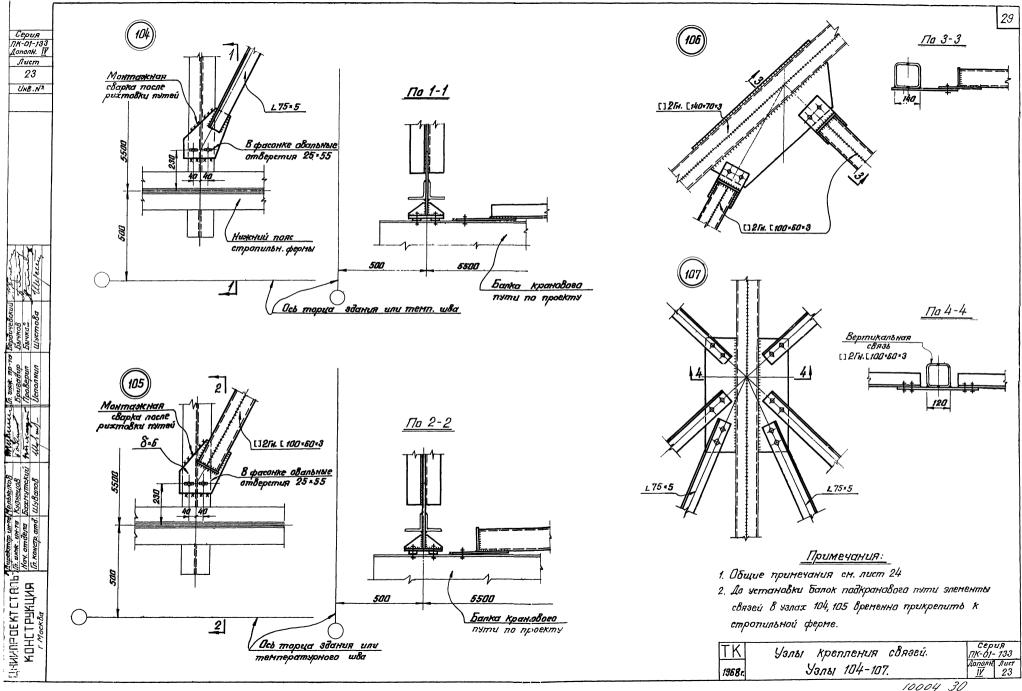
- 1. Данный лист является дополнением к сортаменту подстропильных ферм, разработанному в серииПК-01-133 на листах 32 и 33.
- г. Рекомендуемые талицины узловых срасанак см. листы 32,33 серии ПКО1-133.
- 5. При апределении фактической расчетной нагрузки собственный вес подстропильной фермы учитывать не следует, т.к. он учтен сверх допускаемой расчетной нагрузки Р=Р1 + Р2
- 4. В графе "Опорное давление" учтен собственный вес подстрапильной фермы.

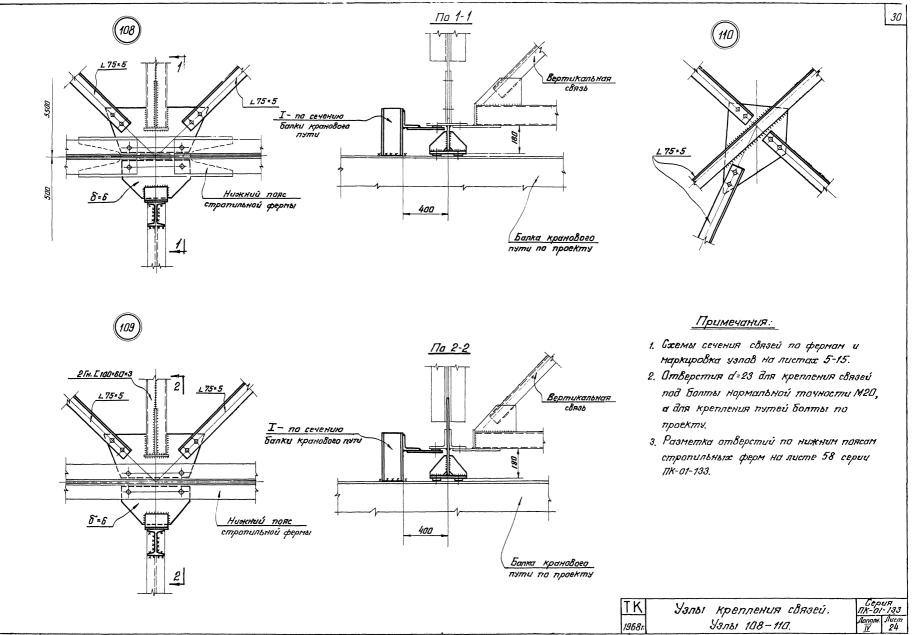
- 5. Вес ферм подсчитан по геометрическим олинам стержней с учетом конструктивного коэффициента К=1,22.
- Uз двух слагаемых веса фермы, записанных в таблицах, первое представляет вес элементов из низкопегированной стали, второе из углеродистой стали.
- 6, Подкас стойки и фасанки из углеродистой стали.
- 7. Условия поставки стали указаны в разделе 🗓 пояснительной записки.

К. Дополнительный сортамент подстропитьных ферм. ПК-01- 168г. Пралетом I2м для стропильных ферм пралетом I8,24,30,36м.				
158г. Пралетом I2м фля стропильных ферм пралетом 18,24,30,35м Дополн	ĸ	Дополнительный сортамент подстропильных ферм	Сері ПК-ОІ	7
	68r.	пролетам 12м ат стропильных ферм пролетом 18,24,30,35м	Дополн IV	7.









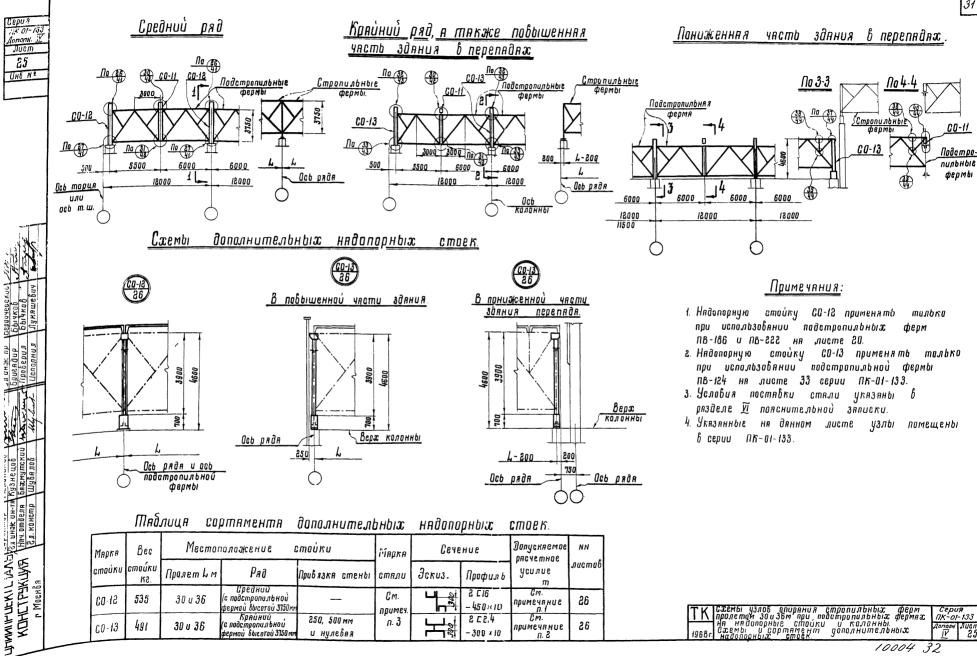
рия 21-133 элн. <u>ТР</u> листа 24

18.Nº

Нач. отдела Бактэлский фоттур— П. констр амд. Шувалов ДИ, г.м.

пины г мунция г москва





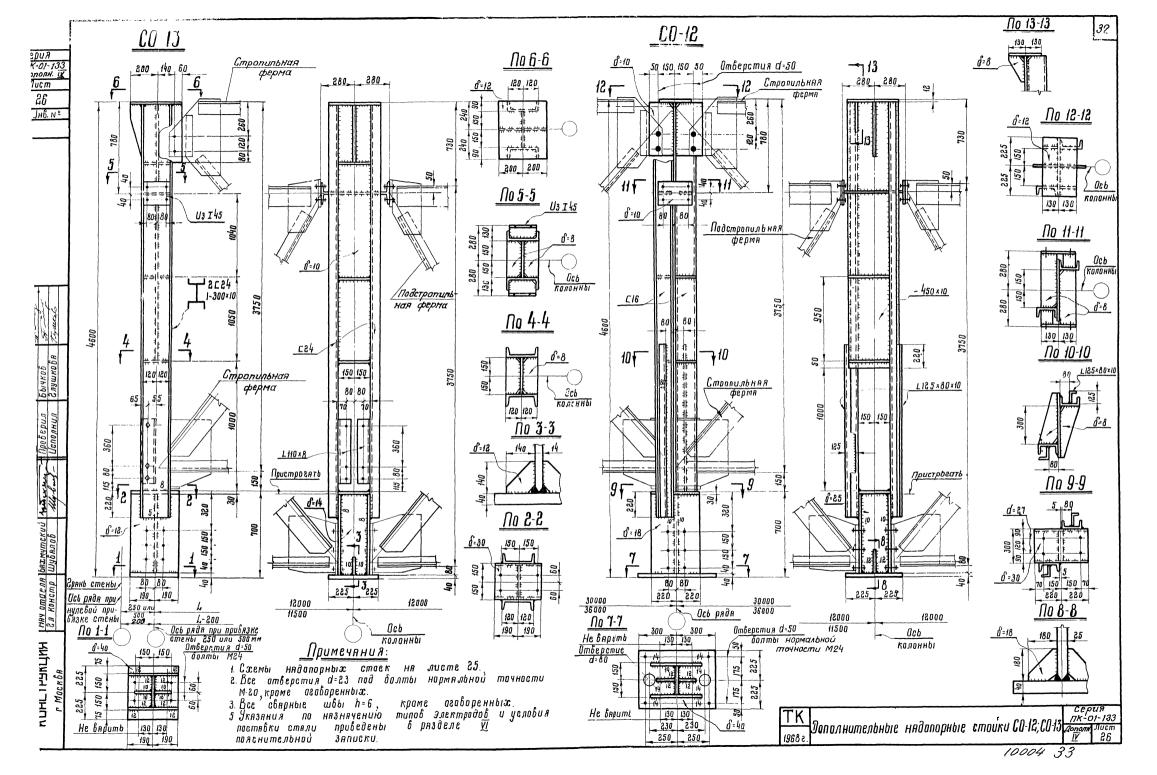
- 300 × 10

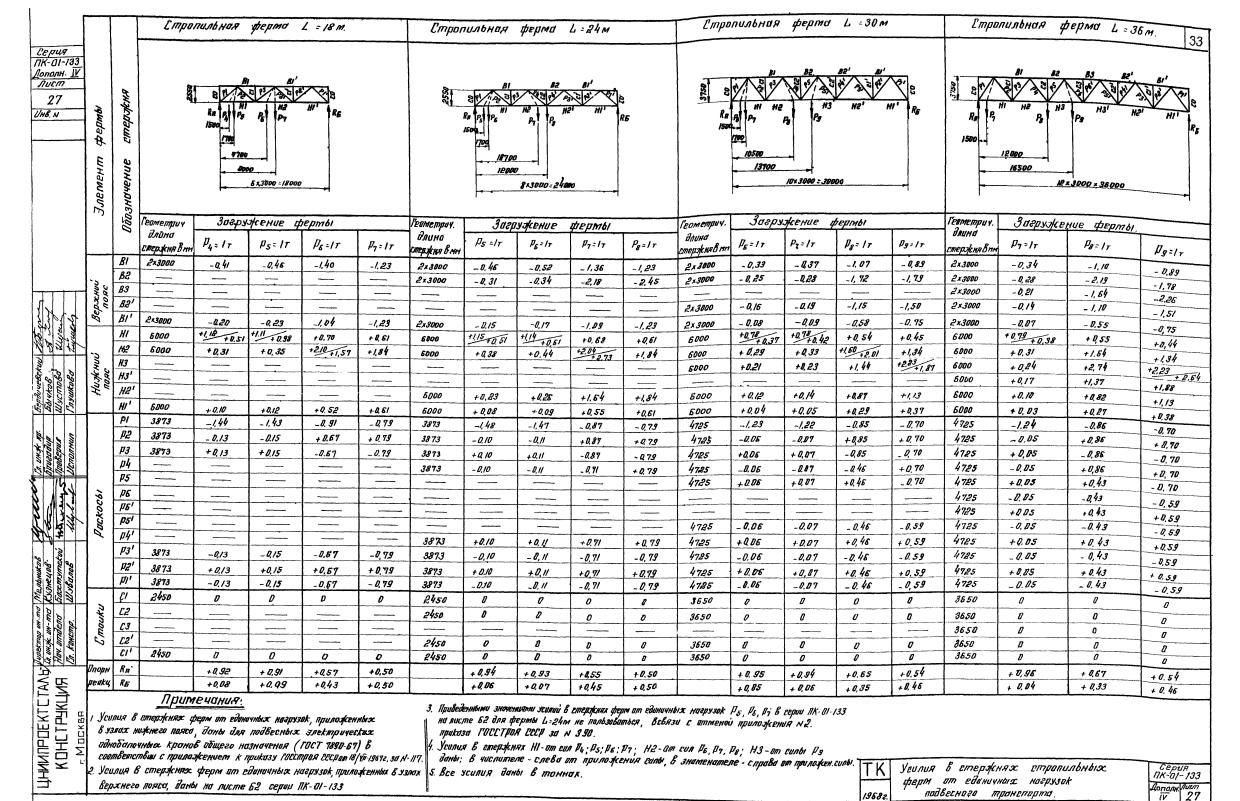
n. 2

фермай бысатай 3150 мг

и нулевая

25





	1.	
•1	4	

тия -01-133 напн. <u>Т</u>						•	****	Стро	חוות	hubi		40 8		1h, /		······································										· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·						34
128	мм П/п Профил	111-11418-2.5 28 1111-11418-2.5 88 1111-11418-2.5 8	Μαρκα επιοπυ	NN Un Stparpus	50	111 - 11 418-3.25 XX	ıpka cmonu	WW	punb	Be 83.8-81411-1111	. 11418-3.50	Mapko emonu		Профияв	800 Bec 8 4.80 P. 18 40 P. 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18	1-11418-4.30	pka e	NN N/n		-5.45	11418-545 B	Mopko Emanu	NA N/n	Որօփսոհ	9	11918-6.85 11918-6.85	פגס בוחסחט	אא ח/ח	Профиль	Bec 6 09:7-8141	7418-7.50 X	ika emanu
Gobone May Tapleton	1 L 75×5 2 L 100×3 2 Mmozes: 3 L 70×5 4 L 80×6 5 L 90×7 1/mozes: 6 fluction.cmo	260 260 260 469 469 469 144 144 144 105 105 105 338 416 379	anb 3" Hustan sman	1	300 286 2: 586 5 /55 7 53/ 9: 686	300 300 286 286 586 586 155 155 620 576 775 731	Huskonezupobom. Emanb R-2910 KG, 2	3 L 7 4 L 8 5 L 1/ 1/2	0 x8 Imoeo: 0 x5 10 x6 100 x7	300 300 324 324 624 624 68 68 103 103 379 46: 212 212 762 850	500 524 5624 58 103 423 212 806	". Emans 3" thatanesuposon	3 4 5 6	∟ 70×5 ∟ 90×6 ∟ 100×7 ∟ 180×12	68 58 300 36 154 15 252 25 774 84	63 63 7 800 63 7 333 154 2 252 807	, Emans 3" Hustaneeupoban.	3 4 5 6	L 100 x12	486 A 416 A 902 3 73 7 335 A 154 A	116 416 1902 902 13 73 115 372 154 154 152 252 194 851	Emanh 3" Hustoneeupoban.	3 4 5 6		624 6.6 456 4 1090 100 93 9 171 2 337 3. 318 3.	24 624 626 466 466 466 460 1090 1090 1090 1090 1090 1090 1090 10	". 2mans 3" Huskoneeuroban Mar	3 4 5	∟ /40×10 Umozo:	645 64 516 51 1161 116 275 34 382 38 318 316 975 10	16 516 161 1161 15 306 182 382 18 318 145 1006	таль 3 Hastoneeupoван smanb R-2900 (2)
npokuna nyw.ko8a				.,	······································																		-4		II		<u> </u>					

Cap	1								******	Γ1	77.17	תטחסו	huhu	p.	dipi	7 04	61 1	0/.					····							
Well Unannun	NN	Профиль	Bec 8 57 - 7454 - 1111	NJI. 11 4 24-245	Μαρκα επαπυ	WW 17/11	Профиль	855 00 E- 784-3.00	1-11424-3.00	Mapka emonu	NN M/n	1	BEC 8. 75 8-4241-1111		Mapko comm	~~	Профиль	24 Bec 59.4-47.411-1111	11424-4.55	Mapto cinanu	// /	Профиль	BEC 8555-4541-1	17424-555	Mapka Emanu	^\ "/n	Профиль	Her 8.65 85	-11424-6.65	υρκα επαπυ
12 A	1 2	L 100x7	5/8 558	518 558	Posour 2900/4	1 2	∟ //0×7 ∟ /25×10	572 690	572 690	Pagadus 2		L 125×8	744	744	Mpolan 2900 Fee	1	∟ /25×/0	916	916	× 200	/	L 140×10	1032	1032	£ 50 %	1	L /60×//	1296	1296	Bar. 173 Mc
bazmynekui Wybanob		Итого:	/076	1075	Huskonea Emanb Ra		ביספטרו//		1252	skones		Umozo:	1518	1518	kane and Ri	Ē	Umpeo:	1804	838 1804	nezupako no R-2910	2	L 160 x12	1056 2088	1058 2088	R-2900	2	∟ 180×12 Umoeo:	1194 2490	1194	nezypo. S. R-290
bax!	3	L 70×5	90	90	HUSK	3	L 70×5	156	156	₹ 5	3	L 70×5	165	165		3	L 75x5	96	98	Hust.					Husto		umoco.	2,30	2,750	Huskon Emanb
Dus	4	L 75×5	/50	160	i on	4	L 90×6	363	288	20	4	L 90×7	283	197	<i>e</i> 2	4	L 90 x 5	243	169		3	L 75 x5	46 65	46 65		3	L 80×6 L 90×6	123 356	123 282	
. втде	5	L #0×7	420 185	334 165	2006	-	L 100×10	421 950	421 875	Сталь	5 6	∟ 100 × 7	150	150	900	5	∟ /00×7	150	150	891	5	L 90×6	241	157		5	L 125 x10	531	53/	<i>ون</i> :
19 19		Итого	835	749	Emai	6	Sucm zmanb		615	. 27	7	L 100 x12	248	248	Emi	7	L 125×8	216	216	Сталь	6 7	∟ 100×7 ∟ 125×8	150	/50 210	8 3	6.	L /40 x12	 	355	дир
室	7	Nucmab. cm.	564	521								` Итого	1012	928	٠	8	∟140×9 Umoeo:	27/	27/	7 "	8	L /25x10	217 267	217 257	dram	7.	Sucm emont	1365	1291	. Em
. ТРУКЦИЯ СКВЯ											8	Suem. Emans	7/7	675		g	Suem. emans	1143	106.9 790		9	∟150×10	345	345 1257	7 "					•
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1					-																10	Sucm.cmanb	1331 957	922						
K DHC																		<u> </u>							TI			<u></u>		

Примечания:

1. Условия поставки стали указаны в разделе 🗓 пояснительний записки, 2. При состовлении специфи-коции вес решетки принят с козф.=0.9; вес поясов с козф. =1; вес тварных швав - 1% пт Beeen Been depumbi

TK Епецификация стали Серия ПК-01-133 Допалн. Лист <u>IV</u> 28

cmponunbubisc depm L = 18 u 24m 1958 2

					,	· · · · · ·		Ľm	007UJ	пьни	hie	ферм	61	L	- 30	M.														35
ерия К-01-133 эполкі. <u>IV</u> Тист 29	\\ \frac{1}{11}	Прафиль	Bec 04:3-18:611-VIII	14 11 4 30 - 2, 40	Марка стали	NN Mn	Профиль	Bec 8 3-18411-NI	NVIII - 11430-2.95	Марка стапи	NN 17/11	Профиль	Bec 018-0841-1111	1 Niii- 11430-3.70	Μορκα επισπυ	~~ "/n	1	Bec 09 7-0641-NI	100 - 11-00 A S	Μορκα επονυ	//n	Профиль	Bec os:5-ashu-vill	7. Niji-n930-5.50	lap ka smonu	אא ח/ח	Прафиль	Pec 25.3-16911-4.11	1. 11430-6.55 R	pkd cmanu
	<u>!</u>	∟ 100 × 7 ∟ 125 × 8 Umoeo:	744	648 144 1392	Huskaveeujno 6 Emans R-2900 KG	2	∟ 110 ×8 ∟ 125 ×10 ∐mo20 :		810 916 1726	Huskaneeupob. Cmans R-2900/2	2	∟ 100 ×12 ∟ /40 ×10 ∪mo20:	1075 1032 2107	1075 1032 2107	Низкалегиров. Сталь R=2900/2	2	L 140 ×10 L 160 ×10 Umoeo:	1290 1188 2478	1290 1188 2478	Huskane zupob. Emanb R:2910 Ke	/ &	∟ /60 ×/0 ∟ /60 ×/2 //ma≥a:	1482 1412 2894	1482	Huskoneeupob.	1 2	∟ 160 ×12 ∟ 180 ×12 Umozo:	1764 1589 3353	1764 15 89 3353	Kone eupoß. ns R-2910 (cs.
- -	3 4 5 6	L 63×5 L 75×5 L 80×6 L 90×6	215 125 453	31 275 125 461	Еталь 3"	3 4 5 6	L 63×5 L 75×5 L 80×6 L 90×6	31 199 96 311	31 199 96 318	Imans 3"	3 4 5 5	∟ 90×6 ∟ 100 × 7	31 350 310 183	31 350 315 183	Emass 3"	6	L 63 x5 L 80 x6 L 90 x6 L 1/0 x8	31 253 418 458	31 253 423 458	Еталь 3 г	3 4 5 6	∟ 63×5 ∟ 80×6 ∟ 90×6 ∟ 125×8	31 157 526 526	31 157 529 526	Hi Emanb 3'' ca	3 4 5 6	∟ 63×5 ∟ 90×6 ∟ 100×7 ∟ 125×8	3,26	31 453 326 265	Hus nb3° cma
marker of the state of the stat	8	L 110 x 8 L/mazo: Sucmob. cmanb	458 1342 771	458 1350 792	, "	9 9	L 125 x 8 Umo eo: Sucmo B cmanb	368 526 1531 921	368 526 1538 934	7 "	8	∟ 110×7 ∟ 125×9 Утого: Листов. еталь	204 587 1665 1039	204 587 1670 1054	7"	8	L_ 125 x12 Umozo: Sucmab, cmanb	1770 1930 1215	170 935 230		9	L 140 x12 L 140 x12 Umoeo: Sucmoß. Emanb	365 434 2039 1324	365 434 2042 1351	., <i>Em</i>	7 8 9	∟ /25×10 ∟ /60×10 ∟ /60×14 √////////////////////////////////////	325 420 578 2396	325 420 578 2398	<i>Emo</i>
Бычкав За Гаракино Сы Галикава			<u> </u>					E1	סקודי	nu.	пьн	ibie the	pmb	·/	L =	36	m,									10	Листов. етарь	1547	1565	
5 puesibup 1	NN N/n	Профиль	RE 54.5-8641-VII	111x-11436-2,45	Mapko Emanu	NN N/n.	Прафиль	NV-11436-3.00 BB	8 on 8-98 \$11 \frac{1}{2}	Марка стапи	אא וו/ח	Профиль	88 09:8-364U-VII	111X-11436-3.60	Марка стали	n/n		BE 06.4-36 pt.	11X-11436-430 X	Mapka Emenu	N.N.	Прафиль	8ec 8:33 SE-11-11	118-11436-5,35	Марка Стапи	//n	Профиль	Bec 01.3-35411-1911	के वाज १८-६।व	Марко стали
cmymckuu Sonab	3	∟ /40×10	774 2262 313	1488 774 2262 313	Huskaneeupobon. Cmanb R-29107 ₁₆	3	□ 185×10 □ 140×9 □ 160×10 □ 1/moes:	888 2728	1374 466 888 2728	Низколегирован. 5 тапь R-2940 12 д	2 3	∟ /40 x/0 ∟ /25 x/2 ∟ /60 x/2 U/mozo:	5/6 /632 /059 3207	5/6 /632 /059 3207	Huskanezupo 6. Cmanb R=2900 ^{K2}	2 3	∟ 160 ×11 ∟ 180 ×12 1/1710 ∂0:	25 92 1191 3783	25.92 /9 3783	Huskoneeupob. cmans H:2900 19.	2 3	L 180 x/2 L 160 x/4 L 200 x/3 U/mozo:	796 2448 1440 4684	796 2448 /440	HuskonteevpoBon.	1 2 3	L 200 ×12 L /60 ×15 L 220 x/4 Uπτο≥ο:	890 2772 1787	890 2772 /707 5369	Huskånezupoß.
to wak w.r. Hov. amdeno ist. konemp.	4 5 6	L 100×7 L 125×10 Umozo: Sucmol zmanb	184 549 1750	494 184 649 1640 1098	., Еталь 3''	5 6 7 8	L 75×5 L 90×6 L 110×8 L 125×12 U110000: ∫ucmo6 cman6	139 711 457 770 2077	139 602 457 770 1968	Італь 3"	4 5 6 7 8	L 80 × 6 L 90 × 6 L 110 × 8 L 125 × 8 L 140 × 12	776 708 229 263 868	176 600 229 263 868	" Еталь З "	5 6 7 8	L 90 × 6 L 100 × 7 L 125 × 8 L 125 × 10 L 140 × 12	422 368 263 326 868	3/4 368 263 326 868	" Еталь 3 "	4 5 6 7 8	□ 90×6 □ 110×7 □ 125×8 □ 140×9 □ 160×10	620 403 263 328 420	5/3 403 263 328 420	Етом 3"	4 5 6 7 8	L 90×6 L 100×7 L 110×8 L 125×10 L 150×10	142 229	543 142 229 324 419	Emass 3"
ЦНИИШЕКІС І АЛЬ К ОНСТРУКЦИЯ с Москвя			// // // // // // // // // // // // //		77		variation .	/3/3	1303		9	Umozo: Aucmaß. Emanb	2244 1479			9	Итого: Листов. сталь	2 423 1665	2315		10	∟ 160 ×12 Vmo 20 : ∫lucmoв . <u>c</u> manb	500 2534 /781	500 2427 1868		9 10	∟ 160 ×12 ∟ 180 ×12 1/mazo: ∫luemo8 zman6	500 563 2826	500 563 2720 2118	7 ::
		І. Уславия Указаны	Apume nacmob B pas	ku em	שתע			2. 11pt	I EBETT	abne.	HUU I	ипоски Спецификации Спецификации			c kas bec c beca	Варни	9; вес паясов с ых швов -1% ты.	козф от все	=/; e20			TK		eyupuk bisc p			78NU = 30 U 36m.	L	Сери. ПК-01 Дополн. <u>IV</u>	133 10cm 29

NN II/II	Профиль	BEC BKE.	Марка стали	א א ח/ח	Профиль	BEC BKE.	Марка стали	NN N/n	Профиль	Bec B Ke.	Марка Етали
Пн - 171				MB - 186				ПВ - 222			
1	L_ /00 × 7	252	Стапь ниэкопегиро- Всинкоя R = 2900 ^{кг} /ст г	1	∟ /00 × 7	252	Стапъ низкале- гиробанняя R- 2 800 кУсм г	/	∟ //0 ×8	3/6	Сталь ниэкале- гирабанная R-2900 кэргмг
2	∟ /25×9	268		2	L 125×9	297		2	∟ 125 ×10	328	
3	∟ /60 x/0	373		3	L 160 ×10	414		3	L /60 ×//	453	
4	L 160 ×12	688		4	∟ 160 ×12	<i>688</i>		4	∟ /80 ×12	775	
	Цтого:	/58/	Sor R		Цтого:	1651	Emank Rupobor		Итого:	1872	Emonb supposon R=x
5	∟ 75×5	23	5	5	∟ 75 ×5	25	·	5	∟ 75 ×5	25	
6	[16	84	<i>~</i>	6	L125×80×10	40	Сталь – 3 ''	6		40	, so
	Umaza:	/07	Сталь -	7	_ <i>18</i>	112	Стал	7	[/8	112	Еталь -
7	Листовая сталь	470	2 "		Umozo:	/77	:		Итого:	177	
				8	Листавая сталь	588		8	Листовая гталь	644	

Примечания:

- 1. Условия постовки стали указоны в разделе \vec{V} паяснительной записки.
- 2. При составлении спецификации стали вес решетки принят с казф. = 0.9; вес паясов с казф =/ вес сварных швов 1% от всего веса ферты.
- 3. Спецификацию стали подстропильных ферм под меньшую наерузку ст. лист 67 серии ПК-01-133

ТК Спецификация стали подстропильных ферт.

Серия ПК- 01-133 Дополн. Лист <u>Г</u> 30