ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА
ГОССТРОЙ СССР

типовые конструкции и детали зданий и сооружений СЕРИЯ 1.466-2

ПРОСТРАНСТВЕННЫЕ РЕШЕТЧАТЫЕ КОНСТРУКЦИИ ИЗ ТРУБ ТИПА "КИСЛОВОДСК"

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

	ентрадьянай институт типового проектирования просит дить Ваши замечания предложения по улучшению качества направляемого Вям проекта.
	ТИПОВОЙ ПРОЕКТ(номер проектв)
34	Врестия организация—автор 5; оскув вмечание о чедостатках в проекте (перациональные объемно—планировочные и реструктивные решения, списки, полиграфические дефекты и т.п.) предлежения по их устрижению
цент	Подпись должностного лица, наименование организации и ее адрес ТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ ГОССТРОИ СССР 197966, Москва, Б-66, Спратаконская ул., 2а, корпус В Сдано в печить Заказ # 4/54 Тираж 650 жл.

AEAAM CTPONTEABCTBA ГОСУДАРСТВЕННЫЙ KOMUTET COBETA МИНИСТРОВ CCCP госстрой ссср

> ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ СЕРИЯ 1.466-2

ПРОСТРАНСТВЕННЫЕ РЕШЕТЧАТЫЕ КОНСТРУКЦИИ ИЗ ТРУБ ТИПА "КИСЛОВОДСК"

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

BCECOW3HUM FOCYAAPCTBEHHUM RPOEKTHO-KOHCTPYKTOPCKUM UHCTUTYTOM РАБОТ ДИПУАТНОМОЯ ПИЗА ТОВ В РАБОТ ДОВ В РАБОТ В РАБОТ ДОВ В РАБОТ В РАБОТ В РАБОТ ДОВ В РАБОТ В Р

PA3 PABOTAH

Олобрены для применения OTAEAOM TUNOBORO ПРОЕКТИРОВАНИЯ N OPPAHNJALINN THOEKTHO-N3bickATEABCKNX PAGOT FOCCTPOR CCCP. ПРОТОКОЛ ОТ 26 APPEAR 1973.

Minanphypin Juca

Mapka.

Наименование

Cmpa-Huua

Содержание. Пояснительная записка

КМ Габаритные схемы секций с пространственными DEWEMYOMBIMU KOHEMDYKUUAMU NOKOBIMUA U KOAOH-

КМ2 Габаритные схемы секций спространственными ρε Ψέπ γα πδίμα - Κολοπονκαμά μι ποκρόιπας - Ψ Κοπομμαμα - Με Μερειοδοπομμόν - Μρύδ. KM3 43161 1:4.

нами из стальных точь.

КМ4 Схема чсилий в элементах пространственной решетчатой конструкции покрытия сразмерами в плане зох зом.

КМ 5 Схема усилий в элементах пространственной решетчатой конструкции покрытия сразмерами в плане 36×36м. КМ 6 МОНТАЖНАЯ СХЕМА ПРОСТРАНСТВЕННОЙ

решетчатой консточкийи типа СП 30-260. 9 КМУ МОНТАЖНАЯ СХЕМА ПООСТОАНСТВЕННОЙ

решет чатой канструкции типасл 30-300. 10 КМ8 Монтажная схема пространственной решетчатой конструкций типаСЛ 30-400. Н

КМЗ МОНТОЖНОЯ СХЕМО ПРОСТРОНСТВЕННОЙ решет чатой конструкции тила Сл 36-260. 12

КМ 10 МОНТАЖНАЯ СХЕМА ПРОСТРАНСТВЕННОЙ решетчатой конструкции типасл 36-320. 13

КМ И Стержневые и чэловые элементы. ΚΜ12 Καπομμόι 43 επαπόμδια πρυδ.

кжі Железобетонные колоным из центрифугированных труб. Опалубка, армирование. 16 Поматурные каркасы.

Ι. θδιμαρ Ψαςπό

1. Настоящая работа выполнена во исполнение, комплексной программы выполнения работ по организации проазводства и комплектной поставки легких металлических консточниций промышленных зданий "Утвержденной председателем Госстроя СССР Навгуста 1972 го и в соответствии с программой работ, утвержденной FOCEMPORM CCCP.

2. Целью работы является разработка чертежей пространственных решетчатых конструкций покрытия (структур) и колони для поточного производства и комплектной поставки. 3.В настоящем выпуске приведены два вида секций покрытия:

a) Cekuur 30 x 30 x 2, 12 m (h) C Cemkou KOJOHH 18 x 18 m nod pacyemhble HURDYSKU 260 Kr/M2, 300 Kr/M2, 400 Kr/M2; B) CEKUUR 36×36×2, 12M(h) C CEMKOU KONOHH 24×24M nod pacyemhbie HURPYSKU 260 Kr/M2, 320 Kr/M2.

4. Габариты секций и расчетные нагрязки соответствяют. Габаритным и конструктивным схемам легких металлических конструкций" разработанным институтом ИНИИ поомзданий совместно с институтом ИНИИ-Проектстальконструкция. При разработке проекта учтен опыт Московского аржитектурного института в части проектирования аналогичных

Конструкций. 5.Конструкции разработаны для применения в зданиях: а одноэта живых одно - и многопролетных весфонарных (однако допускается установка зенитных фонарей); В) вез подвесного кранового оборядования с высотой до низа конструкций покрытия-4,8м; 6,0м; 7,2м; 8,4м;

в) с подвесным крановым оборядованием с высотой до низа KOHCMOSKUUU NOKODIMUA 6.0 M;7,2M; 8,4M; Г) располагаемых в <u>Т-IV</u> ветровых и снеговых районах (СНия И-А.4462) а) эксплуатируемых и монтируемых при температуре выше -40°C е) располагаемых в районах с сейсмичностью не выше 7 баллов: oc) co caabou u coedneu comenentoro aspeccubnoso basdeucombun easobou coedta (CH262-67)

II. Расчетные положения Определение <u>чемлий в элементах стержневой системопроизвоено</u> на 3BM с использованием программы, разработанной ЦНИЦЕК им. Кучеренко. В основу расчета положен метод перетещений. Ucxodhbimu dannbimu dan nooroammbi Abnanucb: nodbobhan reomemoua стержневой системы, координаты каждого язла по 3-м направлениям, количество стержней и узлов и заданная жесткость элементов.

Расчет произведен на нагрязки P_1 = 0,57, приложенные в язлах по контуру, и нагрязки P_2 =1,07, приложенные в остальных узлах верх него пояси структуры, что соответствует равномерно распределенной no been naomadu beparteeo norca taepyske Q = 111, 1 kr/m2. В результате расчета получены нормальные усилил в стерж-нях с зчетом деформированной схемы и прогивы системы. Ветровая нагризка, воспринимиетая стерженевой системой, собирается с половины высоты стены и равномерно распределяется между опорами. Указанные в общей части расчетные нагрузки складываются из следующих составляющих:

а) Здания вез подвесного кранового оборудования.

Pacyemhan Haepysna Krime	8 mom yuene					
	CHES	KONCMPYKUU NORPSIMUA	MOYUE NOMESH WO HAZPYSKU			
260	100	1/3	47			
300	140	118	42			
320	140	123	57			
400	210	/23	67			

П Задания с подвесным комновым проочдованием.

Число и гру-	Стриктирная плита 30×30				Структурная плита 36×36					
3000dzem-	В том числе				В том числе					
ность кранов в пролете**	Breeo *	Конструк. Покрытия	CHES	эквивалент Кранов	прочие полезные	всего	КОНСТРУК. ПОКРОІТИЯ	CHES	эквивалент Кранов	Događe
1×17.0	260	113	100	50	12	260	1/3	100	35.6	24
	300 400	1/8	140 210	50 50	43	320	123	140	35.6	44
1x 2.t.C.	260	113	70	83.5	9	260	113	70	61,5	29.
:	300	118	100	83,5	17	320	122	1/10		/=
	300	123	210	83,5	13 33		123	140		17
2×17.C.	400	118	210	60	34	260 320	113	70 140	70.5	20.5 8

C KOSODULUEHMOM 0.9 & COOMBEMEMBUU C N. 1.8 CH u N. II-A. 11-62 ** Cxembi yemahobku nodbechozo koahobozo obooydobahua en.ha Auetax

Ш. Конструктивные решения А. Стерэненевая пространственная решетчатая конструкция с размерана в MACHE 30x30 4036x36 W.C CEMHOU ROJOHH 18x18 U 24x24M COOMSEMEMBERH HO COMMENCENTER HO ортогональную тетку полсов с луецкой 3×3м и высоту по осям полоде 212м. Узяы верхнего и нижнего поятов съединены раскосами. Все стержни одной стержневой системы имеют одинаковую номинальняю длиня и состоят из электро сварных или горячекатанных труб с приваренными к торцу шайбами. В отверстия шайв пропушены стержни высокопрочных волтов с закрепленными на ниж мифтами из шестигранника. ПЛЯ соединения стержней впрастранственняю констринцию слижит

чэловой элемент, представляющий собой стальной многогранник C PESBEOBBINU OMBEDCHUAMU. Резыбовые отверстия сориентированы по направлению сходящихся в чэле поясов и раскосов. Грани чэлового элемента нормальны к осям отверстий и равнорасположены от центра узла. Кроте того в УЗЛОВОМ ЗЛЕМЕНТЕ ИМЕЮТСЯ РЕЗЬВОВЫЕ ОТВЕРСТИЯ ДЛЯ КОЕПЛЕНИЯ прогонов, подвесных потолков и технологического оборудования. Стержени в зависимости от чеилия выполняются из трув следующих типопазменов.

Мипоразмер трубы	Расчетное	Расчетное Усилие			
	Растя ж ения	сжати,9			
Tp. 60x3	11.3	-3			
Tp. 76×3	14,4	-5.6			
Tp. 102×4	25,4	14.6			
Tp. 1/4 × 6	42.6	-26.4			
To. 127× 7		-38.0			

В стержневой системе растягивающие усилия от узла передо-- шестигранными муфтами. Для обеспечения работоспособные ти конструкции необходимо плотное касание узловых злементов и мурт во всех стержилх системы.

CEPUA Содержание. Пояснительная записка 1.466-2 ВГПКИ Ппромонтажиндустрия

Шарнирное опирание. Сточктиры" на колонну осуществляется через опорные капители. Капители - пирамиды из стержней конструктивно и дентичных остальным стержням сточктуры. Основанием капители служит ячейка нижнего пояса, а вершина опирается на колония. Б. Колонны представляют собой жесткозаделанные в монолитный железоветонный финдамент стойки из стальных или желогобетон. ных центритугированных труб, оба типа колонн имеют оголовок в виде подребренной пластины. Заделка стальных колонн в фундамент осуществляется с помощью анкерных болтов, пропущенных через приваренные к опорным робовы траверсы трубки с внутренним диаметром = 3d анкера. Усилие от анкерного болта передается на трубки опорными шайбами. Шайбы выполнены не симметричными для обеспечения опирания их по контуру опорной трубки при возможных смещениях анкерных болтов. Гайки анкерных болтов стопорятся контреайками. При стальных колоннах опорная плита отделяется от ствола колонны, нижний торец колонны и верхняя плоскость опорной плиты фрезерчется. Копорной плите привариваются три планки с отверстиями для закрепления ее в кондукторе при установке и выверке на монтаже. Диамето и толщина стенки тояб ствола колонны определяются силовыми и габаритными характеристиками здания. Поедусмотрено использование тоув по ГОСТ 10704-63 снаруж-HOIM QUAMEMOOM 325, 426 4 530 MM. Отметка верха опорной плиты ±0,00. Железобетонные колонны изготавливаются по типу и в опалубке Полных круглых свай по серии 1.011-50 изменением помирования. Рабочая продольная арматура колонн принята из круглой горячекатаной стали периодического профиля класса А Т и А Т, поперечная арматура спиральная, с щагом 50 и 100мм из холоднетянуюй проволоки гладкого профиля класса В-1 ГОСТ 6727-53. Наименьший диаметр арматэры для колонн принят 8 мм. Заделка колонн в стакан фундамента производится на глубину к = 650 мм. <u>IV</u>. Материал конструкции А.Стержни. Трубчатые элементы стержней изготавливаются из электро-

А. Стержни.
Трябчатые элементы стержней изготавливаются из электросварных тряв по ГОСТ 10704-63 группы В из стали го ГОСТ 1050-60*,
из горячекатанных тряв ГОСТ 8732-70 группы В сталу го ГОСТ 1050-60*,
Материал ший В В Ст 3 пс 2 ГОСТ 380-71. Материал мурт из шестигранника ГОСТ 2879-69-сталь 35 ГОСТ 1050-60.
Узловые элементы изготовливаются из сталу 45 ГОСТ 1050-60.
Материал выколорочных болтов-сталь 40х ГОСТ 4543-71.
Материал выколорочных болтов-сталь 40х ГОСТ 4543-71.
Материал колонн-сталь в Ст 3кл г бля г колострукции, эксплуатируемых при температурах > 30°С, и сталь в Ст3лсвал конструкции,
эксплуатируеных при температурах от -30°С до -40°С.

трубчатые элементы стержней, изловые элементы и колонны подлежат антикоророзионной защите лакокрасочными покрытими в соответствии с рекомендациями таблицы 10 и приложением 7 СН 262-67.
Антикоррозионная защита высокоррочных болтов, турт и штиртов -цинкование с пассивированием. Голицина покрытия не менее 20 миюм. При невозможности выполнения цинкования больт и мурто защина при сворке, структурой пазы в муртах подлежат заделне в соответствии с требованиями пункта 5,25 СН 262-67.

<u>V. Антикоррозионная защита металлоконструкций</u>

<u> VI</u>. Изготовление, постовна и монтаж конструкций Изготовление и монтаж конструкций должны произбодиться в соответствии со Сни П III-В, 5-62*, Металлические конструкции Правила изготовления монтажа и приемки и требованиями настоящего проекта и специальных технических человий. A. CMEDOKHU. Приварку шайб к точбам поризводить полнавтоматами в среде Угленислого газа сварочной проболоной СВ-ОВГЕС ГОСТ 2246-70 пои пережеде на почном сварку использовать электроды типа 3-42 ГОСТ 9457-60-шайбы запрессобываются в трябы в своре с больтами и муттами, при сварке необходимо защитить поверхности муфт и болтов от брызг расплавленного металла. При изготовлении стержней на заводе - изготовителе домина выть обеспечены размеры с допуском по длине стерожия, реоворенные Высокопрочные болты должны соответствовать тоебованиям Временных указаний по применению высокопрочных болтов пои изготовлении и монтаже стооительных стальных нанстычний СН 299-64, техническим условиям ТУ 14-4-87-72. "Высокопрочные термически обработанные Болты и гайки диаметром MI6 + M27 для строительных смальных конструкций" и "Временным ТУ на высокопрочные болты диаметосм M30 ÷ M42" ТУ 14-4-21-71. Болты должны соответствовать требованиям ГОСТ 7796-70, за исключением отклонений. чказанныя в проекте и дополнительных исловий, чстановленных названными техническими условиями. Б. Каланны. Ствол стальных калани выполняется из электросворочных MOY6 FOLT 10704 - 53* Приварка ревер, праверсы и оголовка производится электродами тика 342 гост 3467-60. На повержности опорной плиты и стволе колонны наносятся риски развивочных осей, по которым колонна устанавливается на монтажее. Поставка конструкций производится комплектно. В комплект поставки входят конструкции структурной плиты и 4 колонны. Пипоразмер сечения стальных колонн определяется в

ветрового района.

<u>КЛЮЧ для подбора типоразтеров сечений стальных колонн</u>

<u>Шитений высота до Тил и Стерктуры</u>

Зависимости от интенсивности распределенной нагрузки на

покрытие, высоты до низа конструкций покрытия и

Тип "Структуры" Сп.— 36 Ветровой р.н. Ветри HOCM'S PACYEMHOU HASPESKU HU3A KOHEM-PYKUUU NOK-Сп — 30 Ветровой р∙н П ПТ ТУ Phimus *T-1*7 ///-IV Kr/M2 7-77 260 K5 K5 K5 6,0 K4 X3 K5 K4 72 X4 K3 KZ *4 #2 #3 K3 K2 300 4.8 K5 K5 6,0 __ X5 K4 -<u>-----</u> ____ *4 K3 8.4 13 K2 K5 320 4.8 44 _ 6.0 X4 13 7.2 K3 *2 ___ 8.4 K2 X1 4,8 400 K5 K4 6,0 K4 K4 7.2 ___ K3 K3

Марка колонны из железоветонных центрифугированных трув подвирается только в зависимости от высоты до низа конструкций покрытия.

КЛЮЧ для подбора марки ж.б. келонн

ветровой район				
Интенсивность расчетной нагрузки кг/мг	2	260 ÷ 400	0	
высота до низа несчиих	4,8	6,0	7,2	8,4
Марка ж. б. колонн	HK-4,8	HX-6,0	HK-7,2	HK-8,4

Дапускается любой вид пакетирования и транспортировки конструкции, исключающие их механические повреждения при погрузочных и транспортных операциях. Ограничения по виду транспорта конструкции не имеют. Сворка и монтаж стальных конструкций должны выполнятых в соответствии с указаниями, Инструкции по монтажу стальных конструкции по монтажу стальных зданий и сооружений промышленных зданий и сооружения промышленных зданий и сооружений промышленных зданий и сооружений промышленных зданий промышлений промышлений

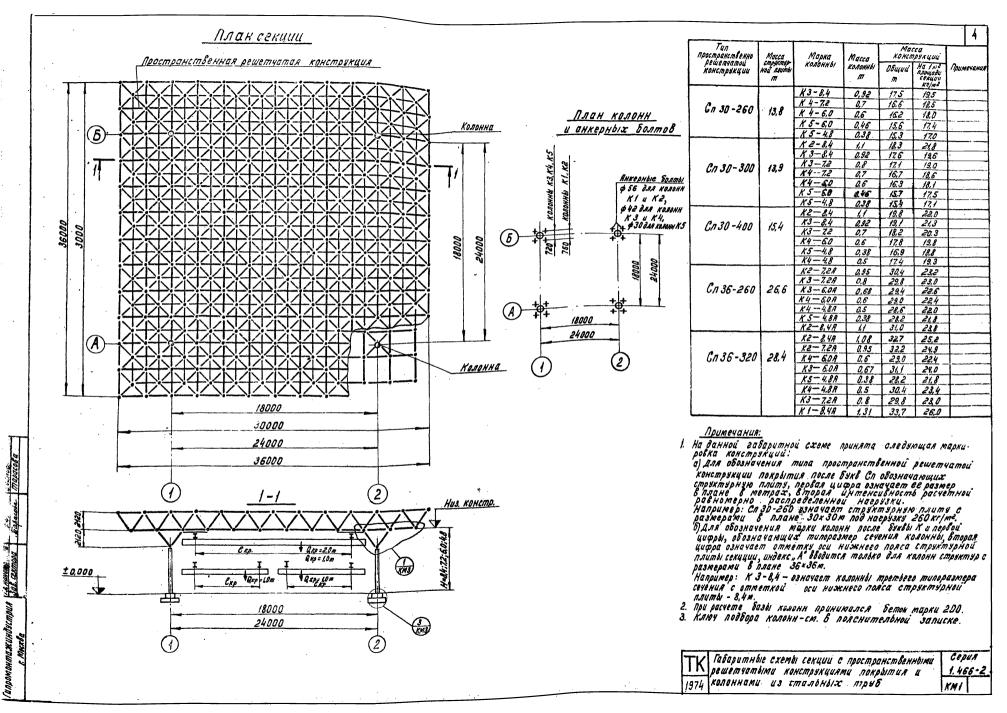
MCH-246-70 MMCC CCCP

и рекомендациями по производству монтажных работ, разработанными институтом Промстальконструкция и утвержденными в установлением порядке.

	TK
	1974

Пояснительная записка

1.466-2



Cepus 1.466-2

MJIUH CEKUUU	
Пространственная решетчатая конструкция	
	Колонна Колонна
30000 24000 36000	
1 1-1 2 1-1 2	Hus. Kohcmp.

ТИЛ пространственной реше тчатой конструкции	Масса стряктяр- ной плиты М	KOSOHHOI BEDOHO KO	Марка	1 Kon-60	Расход ма. на все	Масса одной колонны т.	
			KONOHH UM.	бетона	Cmanu Ke		
		HK-8,4	300	4 .	4.42	!586	3,13
Cn 30-260	13,8	HK7,2	300	4	3,7	1349	2.61
	,	HK6.0	300	4	1,96	784	1,4
		HK-4.8	300	4	1.45	456	101
•		HK8,4	3110	4	4.42	1586	3.13
Cn 30-300	13,9	HK7,2	300	4	3,7	1349	2,61
J 35 000		HK-6.0	300	4	1,96	784	14
		HK-4.8	300	4	1,45	456	4.01
		HK-8.4	300	4	4.42	1586	3.13
Cn 30 - 400	15,4	HX7.2	300	4	3,7	1349	2,61
		HK-6,0	300	4	1,96	784	1.4
		HX-4.8.	300	4	1,45	456	.101
	1	HX 8.4	300	4	4,42	1586	3,/3
Cn 36-260	26,5	HK-7.2	300	4	3,7	1349	2.61
UN 00 - 20U		HK-6,0	300	4	1,96	784	1.4
A Commence of the Commence of		HK-4.8	300	4	1,45	456	101
-	,	HK-8,4	300	4	4,42	1586	3.13
Cn 36-320	28,4	HK-7.2	300	4	37	1349	2,61
		HK-6,0	300	4	1,96	784	1,4
		HK-4.8	300	4	1,45	456	1,01

Примечания.

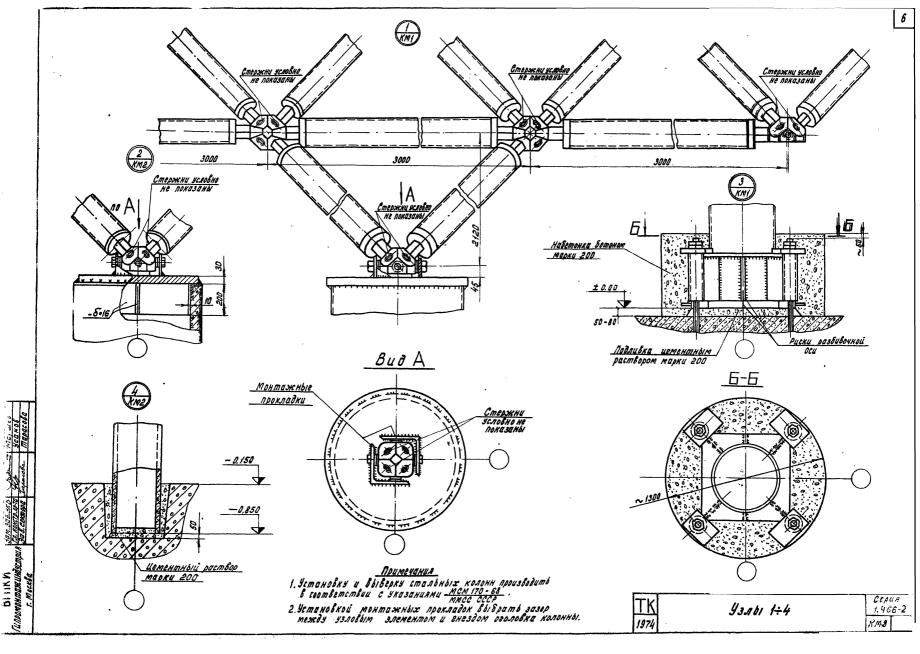
і. На данной габаритной схеме принята следующая маркировка конструкций: пространственной решетнатой конструкций после вунв Сп. обозначающих структурных плиту, первая цифра означаст ее размер в плане, вторая—интенсивность расчетной равномерно распределенть ной нагрузки.

ной ниерээли. Например: Сп.30-260 бэначает структурную плиту разтерами в плане 30×30м под нагрузку 260 кг/м². В) Для обозначения тарки колонн после букв НК-обозначающих железоветонную колонну, цифра означает отметку оси нижнего пояса структурной плиты секции.

Например: НК-8,4 означает железобетонную колонну для CENTUR C OWWELLKON DER HANCHESO DONCE CHORKWADHOU

naumbi - 8,4 M 2. Ключ подбора колонн - см. в пояснительной записке.

ТК Гаваритные схемы секций с пространственными решетчатыми нанстранциями покрытия и 1974 колоннами из железоветонных трув.



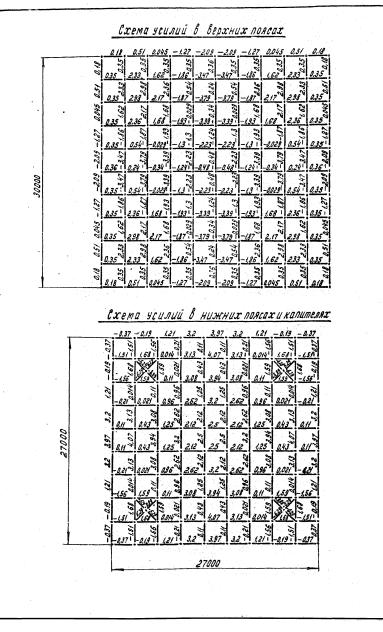
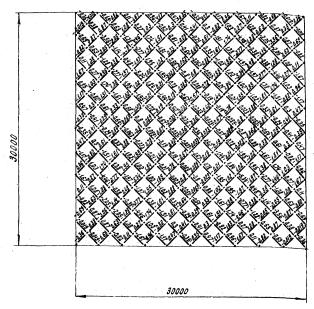


Схема усилий в раскосах



Примечания

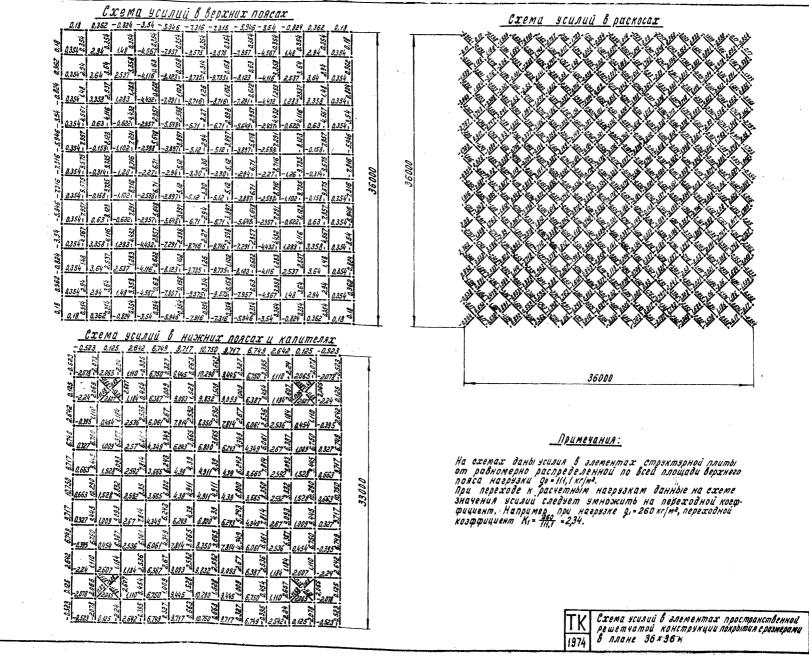
ПРИМЕЧЦИЯ

На схемах ваны эсилия в элементах стрэктэрной плиты от равномерно распределенной по всей площади верхнего пояса нагрэзки g_0 =111,1 кг/м². При переходе к расчетным нагрэзкам данные на схеме значения эсилий следэет эмножать на переходной коэффициент. Например при нагрэзке g_1 =260 кг/м², переходной коэффициент K_1 =234.

TK Crema yeunuu 8 saamenmax noocmpancmbennou pewemyamou конструкции покрытия сразмерами 8 плане 30130 м.

Cepua 1.466-2 KM4

nou.



Cepus 1.466 -2

ВГПКИ . Сильомонтажиндэстрия

