

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА
(ГОССТРОЙ СССР)

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ КЭ-01-49

СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОЛОННЫ
ПРЯМОУГОЛЬНОГО СЕЧЕНИЯ
ДЛЯ ОДНОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ

ВЫПУСК VII

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ КОЛОНН В БЕСКРАНОВЫХ ЗДАНИЯХ
С РАССТОЯНИЕМ МЕЖДУ ПОПЕРЕЧНЫМИ ТЕМПЕРАТУРНЫМИ ШВАМИ 156 м
И РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ ДОПОЛНИТЕЛЬНЫХ МАРОК КОЛОНН

ПРОМСТРОЙПРОЕКТ
ГПИ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ
СОВМЕСТНО
с ЦНИИПРОМЗДАНИЙ и НИИЖ Госстроя СССР

Одобрены Госстроем СССР
30 июля 1970 г.
Протокол от 16 июля 1970 г.

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОВ
МОСКОВА 1970

СОДЕРЖАНИЕ.

Лист 6,8,Г,Д Пояснительная записка	стр.
Лист 1 Габаритные схемы зданий	3
Лист 2 Ключ для подбора колонн в зданиях с шагом краиних и средних колонн 6 м.	7
Лист 3 Ключ для подбора колонн в зданиях с шагом краиних колонн 6 м и средних колонн 12 м.	8
Лист 4 Ключ для подбора колонн в зданиях с шагом краиних и средних колонн 12 м.	9
Лист 5 Расчетные схемы колонн зданий с шагом краиних и средних колонн 6 м.	10
Лист 6 Расчетные схемы колонн зданий с шагом краиних колонн 6 м и средних колонн 12 м.	11
Лист 7 Расчетные схемы колонн зданий с шагом краиних и средних колонн 12 м.	12
Лист 8 Расчетные нагрузки на фундаменты колонн зданий с шагом краиних и средних колонн 6 м.	14
Лист 9 Расчетные нагрузки на фундаменты колонн зданий с шагом краиних колонн 6 и 12 м, средних колонн 12 м	15
Лист 10 Колонна КП VII-1.	16
Лист 11 Колонна КП VII-2.	17
Лист 12 Колонна КП VII-3	18
Лист 13 Колонна КП VII-4	19
Лист 14 Колонна КП VII-5	20
Лист 15 Колонна КП VII-6	21

ПОДСИТЕЛЕННАЯ ЗАПИСКА

I. ОБЩАЯ ЧАСТЬ

1 Випуск III серий КЭ-01-49 содерфат указания по применению колонн в бескаркасных зданиях при расстоянии между поперечными температурными швами до 156 м, рабочие чертежи дополнительных типоразмеров колонн и указания по проектированию зданий.

2 Випуск III предусматривает применение рабочих чертежей сборных ферзобетонных колонн, разработанных в випусках II, III и IV, для отапливаемых зданий с пролетами 12, 18 и 24 м с фонарями и без фонарей, с подвесным потолком или подвесным подземно-транспортным оборудованием с отметкой низа стропильных конструкций 6,0; 7,2; 8,4 и 9,6 м и шагом брэйининга и средних колонн соответственно 6,0 м; 6,0/12; 12 и 12 м, при ширине температурного блока до 72 и до 144 м.

3 Колонны разработаны для зданий с ферзобетонными несущими конструкциями покрытия.

4 Помещения в випуске I включают подбора колонн разработаны для I-III географических по ветровому напору районов и содерфат указания по применению колонн в зданиях при температурных перепадах 25° и 40° С.

Расчетная температурный перепад определяется по формуле $t_p = t - \theta$,

где θ - расчетная температура воздуха внутри помещений по технологическому зданию для теплотехнических расчетов наружных ограждений.

θ - температура воздуха, принимаемая равной значению средней температуры воздуха за три самых холодных месяца строительства (по СНиП II-Л-6-62).

5 Настоящий випуск предусматривает применение колонн в зданиях с неагрессивной, алаво- и среднеагрессивных газовых средах с расчетной сейсмичностью не выше баллов.

II НАГРУЗКИ И РАСЧЕТ КОНСТРУКЦИЙ

6 При расчете колонн приняты следующие нагрузки и воздействия:

- от веса покрытия, снега, подвесного потолка или подвесного транспорта по табл. 1

Нагрузки кН/м ²	Нормальная			Найменшая	
	Времен- ная	Длитель- ная	Всего	Времен- ная	Длитель- ная
Нормативные	150	550	700	—	320
Расчетные	210	690	850	—	320

7) от веса панелей стен: нормативная - 280 кг/м², расчетная - 310 кг/м². Равнота столиков для опирания на них панели принимается по випуску IV серии КЭ-01-49.

8) от ветровой нагрузки для I-III географических районов по скоростному напору ветра.

Установка от ветровой нагрузки для зданий с фонарями определена с учетом применения типовых фонарей по серии ЛБ-01-126 и ЛБ-01-127 согласно табл. 2

Таблица 2

Параметры фонарей	Пролеты зданий, м		
	12	18	24
Размер остекления	1x1500	2x1250	2x1500
Ширина фонаря, м	6,0	6,0	12,0

Ветровая нагрузка от надстроек на кровле для бесфонарных зданий учтена в размере 25% от нагрузки, приходящейся на фонарь. Ветровая нагрузка на наветренные стены промежуточных фонарей не учитывалась.

9) от температурных воздействий при перепадах температур 25° и 40° С для колонн, удаленных от середины блока более 36 м.

10) от удлинения нижних граней стропильных и подстропильных конструкций и плит под действием вертикальной нагрузки для колонн, удаленных от середины блока более 36 м.

Относительное удлинение нижних граней ферзобетонных стропильных и подстропильных конструкций и плит принять равным $\varepsilon_2 = 0,1 \cdot 10^{-3}$.

11. При определении усилий от температурных деформаций и от удлинения нижних граней несущих конструкций покрытия жесткость колонн принять равной.

12. При наибольшей вертикальной нагрузке (Наж.) и $\varepsilon = 0,1 \cdot 10^{-3}$ при примененной (Наж.).

13. Определение усилий, действующих на колонны от температурных деформаций и удлинения нижних граней конструкции покрытия производится с учетом податливости горизонтальных элементов боковых и изменений усилий по длине блока.

14. При определении усилий, действующих на колонны от температурных деформаций и от удлинения нижних граней конструкции покрытия, вычисляется коэффициент 0,8, учитывающий податливость зданий сопротивлений, а также более благоприятные (за счет пластичности деформаций) условия работы конструкций при фактическом воздействии. (В пл. 6 относительное удлинение ε_2 дано с учетом коэффициента 0,8).

15. Колонны рассчитаны, как стойки двух, трех и многопролетных рам в предположении полной заделки их на уровне перехода фундаментов и шарнирного соединения с конструкциями покрытия.

11 Коэффициент продольного изгиба "Z" определяется при совместном действии всех нагрузок и воздействий и учитывается при определении момента только от нагрузок.

Коэффициент "Z", учитываемый при определении момента от температурных воздействий и удлинения низких граней, принят равным 1,0.

12. При определении сочетаний нагрузок температурные воздействия учитываются как кратковременные.

III Указания по применению колонн

13. Подбор колонн для конкретного здания, состоящего подлине из двух или более температурных блоков с расстояниями между полеречными температурными швами 78-156 м и для отдельно стоящих зданий длиной 144-156 м, производится при помощи ключей, помещенных в данном ведомстве.

Подбор колонн для зданий длиной 78-138 м без полеречных температурных швов производится при совместном рассмотрении ключей данного ведомства с ключами ведомства III настоящей серии.

Принимаются колонны с большим армированием.

14. При расчете оснований и фундаментов в соответствии с Руководством по проектированию фундаментов на естественном основании под колонны зданий и сооружений промышленности предпринятый (изд. 1968г) усилия от температурных воздействий и от удлинения низких граней конструкции покрытия при определении наибольшего давления у края фундамента не учитываются, а при расчете фундаментов (за исключением стакана) учитываются в половинном размере.

15. Разработанные в данном ведомстве рабочие чертежи дополнительных марок колонн КПУ-1 ÷ КПУ-6 предусматривают применение методов изготовления, хранения, транспортировки и монтажа, принятых для типовых колонн ведомствов II, III и IV серий КЭ-01-49.

16. При применении колонн в слабо- и среднеагрессивных средах должны учитываться требования. Указаний по проектированию антикоррозионной защиты строительных конструкций СН262-67 к бетону, по защите закладных деталей и по лакокрасочным покрытиям.

IV. Указания по проектированию каркасов зданий при увеличенных расстояниях между полеречными температурными швами до 156 м

17. Настоящие указания разработаны из условия применения в каркасе здания основных конструктивных элементов и узлов их сопряжения по перечню, приведенному в табл. 3

ТАБЛИЦА 3

№ п/п	Наименование конструктивного элемента и узла сопряжения	СЕРИЯ	
		1	2
1	ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ РЕБРИСТЫЕ ПЛАНГИ ПОКРЫТИЙ	ПК-01-74/68; ПК-01-106; ПК-01-111; ПК-01-118; 1,465-1; 1,465-3; 1,465-4; 758-66; 755-66/69; 223-67; 528-68	
2	ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ СТРОПИЛЕНЬЯ И ПОДСТРОПИЛЕНЬЯ ФЕРМЫ	ПК-01-129/68; ПК-01-140; ПК-01-110/68; ПП-01-04 ПП-01-02/68; ПП-01-04/68; ПП-01-06; 1,463-1; 1,463-2; 1,463-3	
3	ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ СТРОПИЛЕНЬЯ И ПОДСТРОПИЛЕНЬЯ БАЛКИ	ПК-01-06 (вкл. 8* и 9*) ПП-01-01/64; ПП-01-01/68; ПП-01-03/64; ПП-01-03/68; 1,462-1; 1,462-4	
4	СТЕНОВЫЕ ПАНЕЛИ	СТ-02-31; 1,432-3	
5	СВЯЗИ ПО ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМ КОНСТРУКЦИЯМ ПОКРЫТИЙ ЗДАНИЙ С ПЛОСКОЙ КРОВЛЕЙ	ПП-01-05	
6	ТИПОВЫЕ МОНТАЖНЫЕ ДЕТАЛИ	ТАМ-1964 ÷ 1968	

Проектирование каркасов зданий с увеличенными расстояниями между полеречными температурными швами до 156 м следует производить с учетом п.п 18-21 настоящей записки.

Перечисленные в п.п 18-21 изменения конструктивных элементов и узлов сопряжений должны быть приведены в проекте здания.

18. Зазор в температурном шве между плитами покрытия (и элементами их крепления) должен быть не менее 50 мм.

Такой зазор может быть обеспечен при сдвиге плит, прилегающих к температурному шву в сторону от шва.

TK

1970

Постановления. Записка

СЕРИЯ
КЭ-01-49

Чертеж
ШЛ
Лист
В.

10591. 5

19. ТЕМПЕРАТУРНЫЕ ШВЫ В ПРОДОЛЖИТЕЛЬНОСТИ ИЗВЕСТИИХ ПАНЕЛЕЙНЫХ СТЕНАХ СЛЕДУЕТ СОВМЕЩАТЬ С ТЕМПЕРАТУРНЫМИ ШВАМИ КАРКАСА. В СЛУЧАЕ ЗАПОЛНЕНИЯ ШВОВ МЕЖДУ СТЕНОВЫМИ ПАНЕЛЯМИ ЦЕМЕНТАНГИМ РАСТВОРОМ, А НЕ УПРУГИМИ ПРОКЛАДКАМИ, ТЕМПЕРАТУРНЫЕ ШВЫ В ПРОДОЛЖИТЕЛЬНЫХ СТЕНАХ ДОЛЖНЫ БЫТЬ УСТРАИВАТЬСЯ НЕ РЕЖЕ ЧЕМ ЧЕРЕЗ 60 м. При этом промежуточные температурные швы в стенах, не совпадающие с температурным швом каркаса, устраняются на одной колонне (рис 1). Промежуточный температурный шов допускается не устраивать при расположении низа стеновых панелей — перемычек, опирающихся на стальные опорные консоли колонн, не ниже 600 мм от уровня верхней колонны.

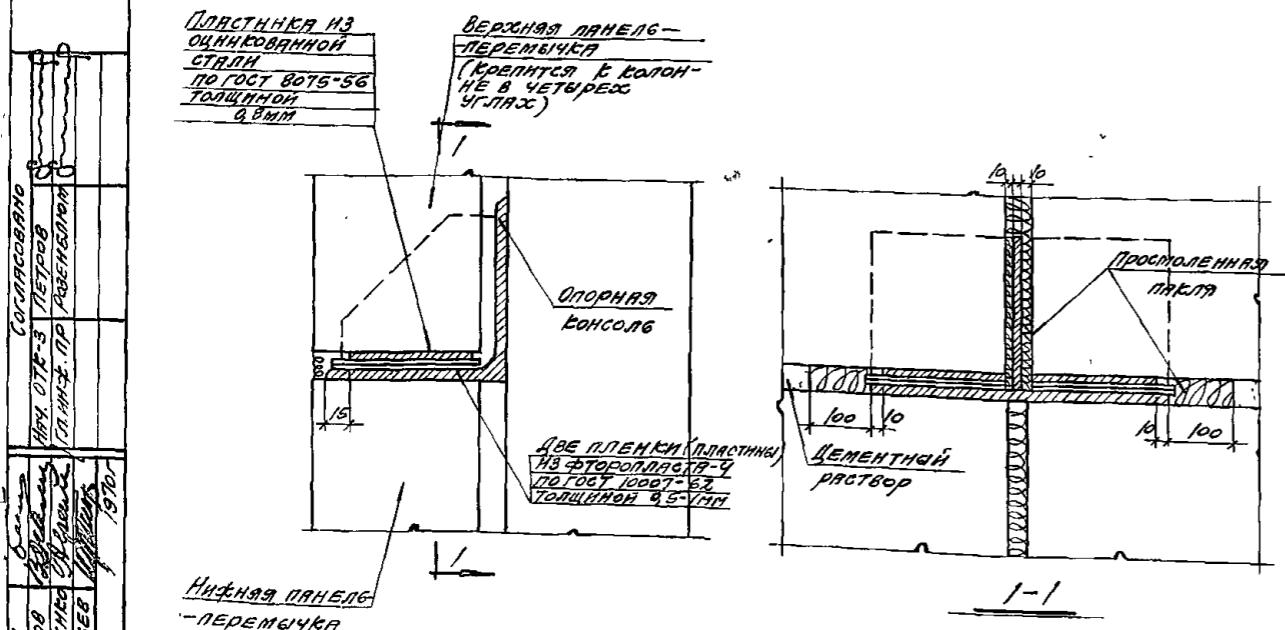


Рис. 1 ТЕМПЕРАТУРНЫЙ ШОВ В ПРОДОЛГИЧИХ НАВЕСНЫХ ПАНЕЛЯХ
СТЕНАХ НА ОДНОЙ КОЛОНАЕ

При устройстве температурного шва на одной колонне стеновые панели — перемычки, опирающиеся в месте шва на стальные опорные консоли, должны допускать возможность деформироваться в плоскости стены независимо от колонн. Такая возможность достигается при опирании стеновых панелей-перемычек через оцинкованный стальной лист и две прокладки из фторопластика.

Допускается вместо прокладки из фторопластика-Ч подкладыват верхнюю поверхность

Носок горизонтального листа опорной консоли графитовой смазкой.

При этом зазор между боковой гранью стендовой панели и вертикальным листом опорной консоли (в месте температурного шва) должен быть не менее 10мм; такой зазор образуется за счет сдвигов панелей в стороны от шва. Кроме того в месте температурного шва должен быть обеспечен зазор 100мм между раствором заполнения шва и торцом горизонтального листа опорной консоли.

ФЕРЖНИЕ СТЕНОВЫЕ ПАНЕЛИ-ПЕРЕМЫЧКИ В МЕСТЕ ТЕМПЕРАТУРНОГО ШВА НА ОДНОЙ КОЛОННЕ ДОЛЖНЫ БЫТЬ ФРЕПНТСЯ К КОЛОННЕ В ЧЕТЫРЕХ УГЛАХ

Температурные швы в продольных самонесущих стенах следует предусматривать согласно указаний СНиП II-8 2-62. При этом крепление стен к каркасу должно обеспечивать независимость взаимных деформаций в плоскости продольной рамы

20. В типовых железобетонных подстропильных конструкциях опорные зажимы детали этих конструкций должны быть изменены в соответствии с листом 3

21. Подбор марок конструкций осуществляется в соответствии с ключами, помещенными в альбомах этих конструкций, за исключением ферзебетонных предварительно напряженных подстропильных конструкций второй категории трещиностойкости для зданий с отметкой низа конструкций 6,0 и 7,2, для которых учитывается дополнительные растягивающие усилия в нижнем поясе, возникающие в период монтажа при температурных перепадах от + " к - ". Подбор этих конструкций производится с учетом действия дополнительной расчетной вертикальной силы "Рв", приложенной в середине пролета подстропильной конструкции и равной (вт)

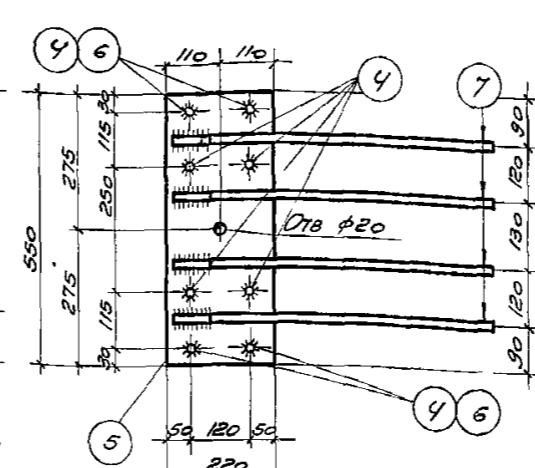
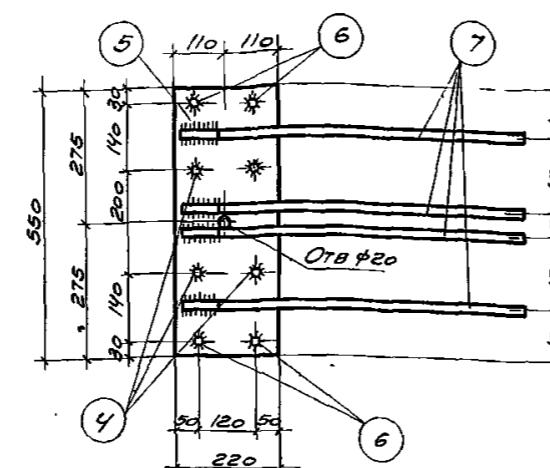
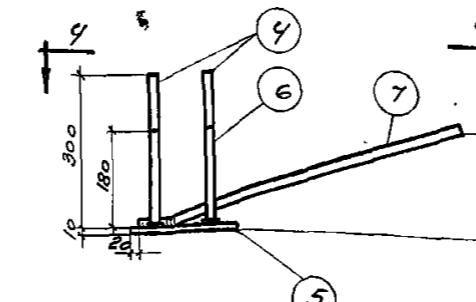
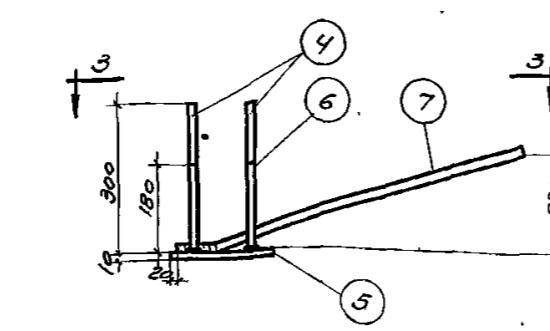
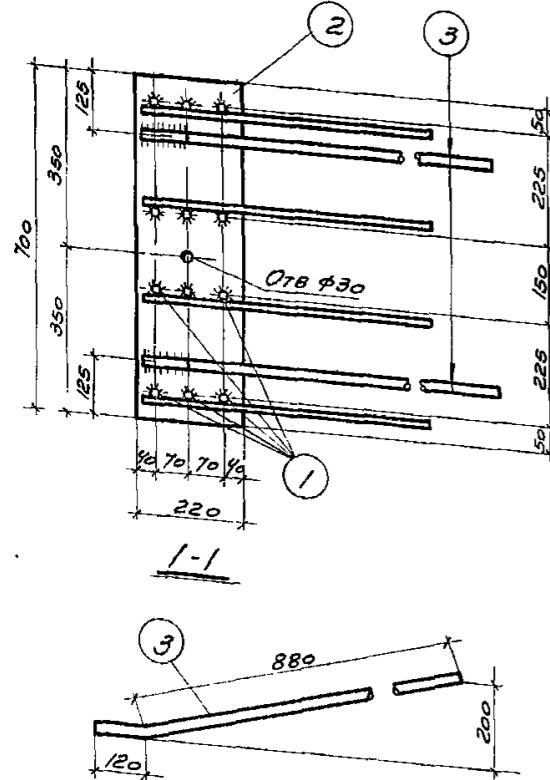
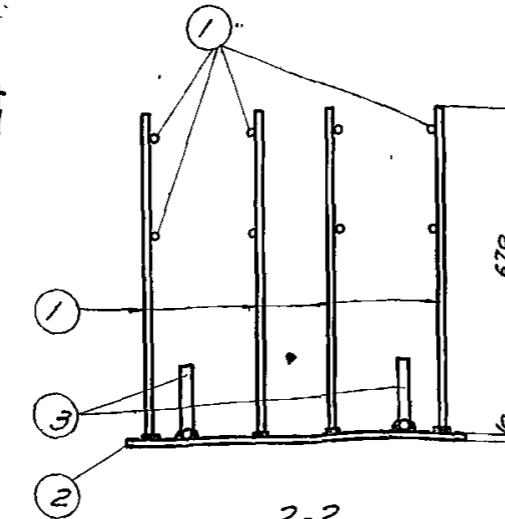
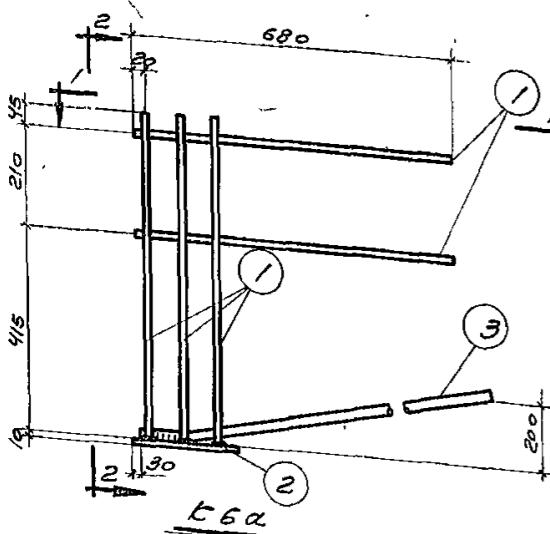
$$\rho_B = \rho_T - \rho_{H_2} \rho = 0.28 \rho_{CH}$$

(учитывается только положительное значение рд)

где Рптр Рсн - вертикальные сосредоточенные расчетные нагрузки соответственно от подвесного транспорта и от снега, приложеные в середине пролета подстроенной конструкции.

Рт - вертикальная сосредоточенная нагрузка, эквивалентная растягивающему усилию в нижнем поясе подстропильной фермы (балки) от температурного перепада; величину Рт допускается принимать для каркасов с отметкой низа стропильных конструкций бм-равной 13т, а с отметкой 7,7м-равной 10т.

МОСС-83
Приложение
Бланк
Форма
Приложение
Конструкции
Подстропильные



Примечания.

- 1 Сварку следует производить электродами Э50Ф в соответствии с СН 393-69
- 2 Приварку поз 1, 4, 6 к поз 2, 5 производить дуговой сваркой многослойными кольцевыми швами ($h_{ш} = 6\text{мм}$) или дуговой сваркой с устройством в пластинке поз 2, 5 разъемованных отверстий или под слоем флюса
- 3 Приварку поз 3, 7 к поз 2, 5 производить контактной (не менее двух точек на стержень) или дуговой ($h_{ш} = 10\text{мм}$, $h_{ш} = 5\text{мм}$ - для поз. 3, $h_{ш} = 7\text{мм}$ для поз. 7) сваркой

СПЕЦИФИКАЦИЯ И РАСХОД СТАЛИ НА ОДНО ИЗДЕЛИЕ

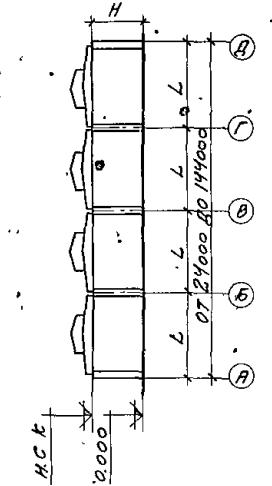
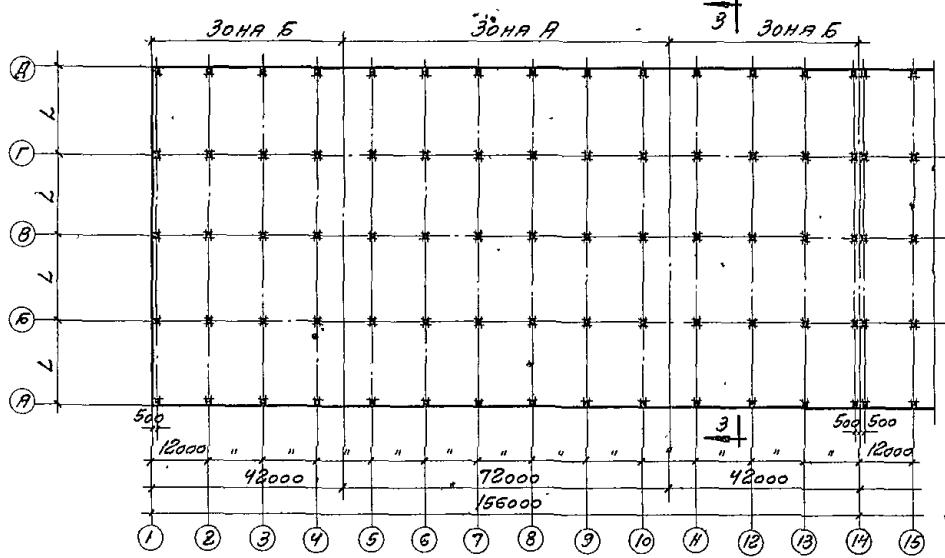
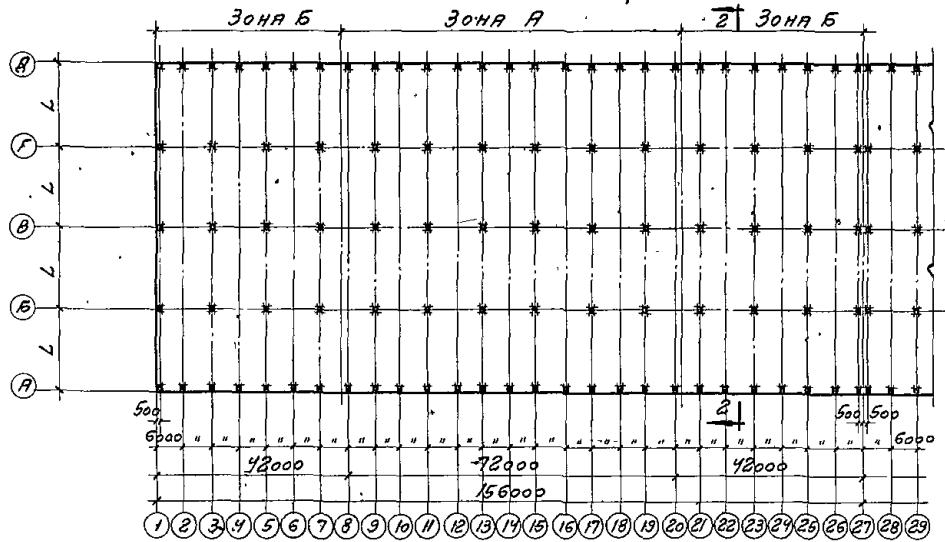
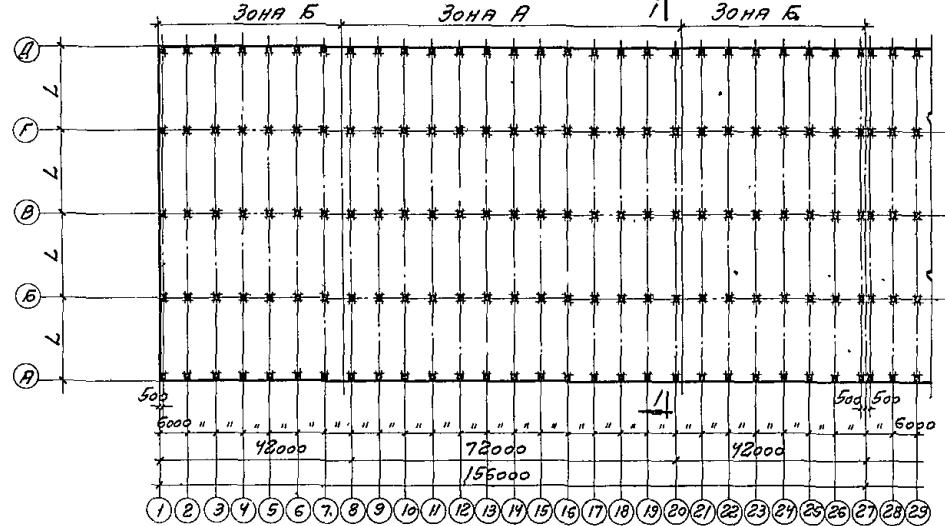
Марка изделия	н поз.	Форма сечения, мм	Длина, мм	К-во шт	выборка стали		
					Форма сечения, мм	Общий альянс, м	Общий вес, кг
К6а	1	12АIII	680	20	20АIII	2,0	5,0
	2	-220x10	700	1	12АIII	13,6	12,1
	3	20АIII	1000	2	-220x10	0,7	12,1
					Вес изделия		29,2
М3а М3в	4	12АIII	300	4	12АIII	2,0	1,8
	5	-220x10	550	1	14АIII	2,8	3,4
	6	12АIII	180	4	-220x10	0,55	9,5
	7	14АIII	700	4			
					Вес изделия 19,7		
М3д	4	12АIII	300	8	12АIII	2,4	2,2
	5	-220x10	550	1	14АIII	2,8	3,4
	7	14АIII	700	4	-220x10	0,55	9,5
					Вес изделия 15,1		

СПЕЦИФИКАЦИЯ МАРОК ИЗМЕНЕННЫХ ЗАКЛАДНЫХ ДЕТАЛЕЙ, ДОПОЛНИТЕЛЬНАЯ ВЫБОРКА И ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЙ РАСХОД СТАЛИ НА ОДИН КОНСТРУКЦИЮ

вид конструкции	закладные детали		стержневая арматура периодического профиля по ГОСТ 5181-60 класс А-II	дополнительный расход стали, кг
	марка	штук		
подстропильная балка по серии ГП-01-03/64 вып. 7	К6а внешто К6	2	10,0	-
подстропильная ферма по серии ГП-01-04/68	М3а внешто М3	2	-	6,8
подстропильная ферма по серии ГП-01-140	М3д внешто М3	2	-	6,8
подстропильная ферма по серии ГП-01-110/68	М3в внешто М3	2	-	6,8

TK	измененные опорные закладные детали железобетонных подстропильных конструкций	СЕРИЯ КЭ-01-49	
		выпуск лист	л
1970		VII	Д

ПРОМСТРОЙПРОЕКТ
Генеральный подрядчик
ГУК «РЖД-База строительных конструкций»
г. Москва
1970 г.

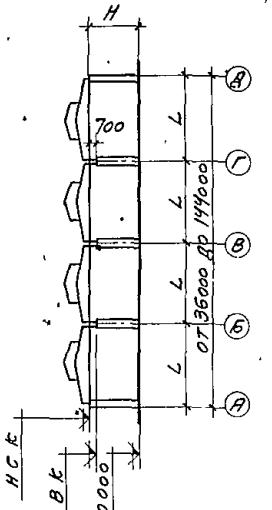


1-1

ГАБАРИТЫ ЗДАНИЙ

ШАГ КРАЙНИХ И СРЕДНИХ КОЛОНН 6 М

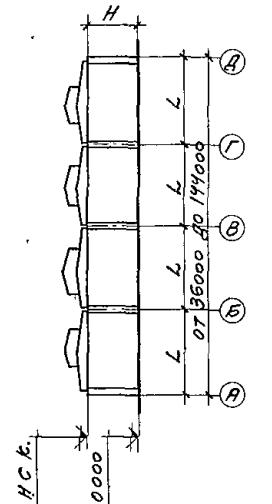
ПРОЛЕТЫ N	ШИРИНА ЗДАНИЯ	ВЫСОТА Н ДО ННЭА СТРОИЛЕННЫХ КОНСТРУКЦИЙ	
		КОЛИЧЕСТВО ПРОЛЕТОВ	В МЕТРАХ
12	от 2 до 12	от 24 до 144	6,0
18	от 2 до 8	от 36 до 144	6,0 7,2
24	от 2 до 6	от 48 до 144	6,0 7,2



2-2

ШАГ КРАЙНИХ КОЛОНН 6 М, СРЕДНИХ - 12 М

ПРОЛЕТЫ N	ШИРИНА ЗДАНИЯ	ВЫСОТА Н ДО ННЭА СТРОИЛЕННЫХ КОНСТРУКЦИЙ	
		КОЛИЧЕСТВО ПРОЛЕТОВ	В МЕТРАХ
18	от 2 до 8	от 36 до 144	6,0 7,2 8,4 9,6
24	от 2 до 6	от 48 до 144	6,0 7,2 8,4 9,6



3-3

ШАГ КРАЙНИХ И СРЕДНИХ КОЛОНН 12 М

ПРОЛЕТЫ N	ШИРИНА ЗДАНИЯ	ВЫСОТА Н ДО ННЭА СТРОИЛЕННЫХ КОНСТРУКЦИЙ	
		КОЛИЧЕСТВО ПРОЛЕТОВ	В МЕТРАХ
18	от 2 до 8	от 36 до 144	6,0 7,2 8,4 9,6
24	от 2 до 6	от 48 до 144	6,0 7,2 8,4 9,6

- ПРИМЕЧАНИЯ:
- Границы средней зоны - зоны "A" расположены на расстоянии 36 метров от поперечной оси симметрии здания.
 - На данном чертеже приняты следующие условия обозначения:
Н.С.К. - ННЭА строительных конструкций
В.К. - Верх колонн.
 - На схемах условно показано четырехпролетное здание

КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА КОЛОНН В ЗДАНИЯХ С ШАГОМ КРАЙНИХ И СРЕДНИХ КОЛОНН 6 м.

ЗОНА	ПРОЛЕТ, м	12				18				24			
		ШИРИНОЙ до 72 м		ШИРИНОЙ до 144 м		ШИРИНОЙ до 72 м		ШИРИНОЙ до 144 м		ШИРИНОЙ до 72 м		ШИРИНОЙ до 144 м	
ГРУППА СЕРИИ ПОДБОРА КОЛОНН	ТИП ЗДАНИЯ	без ФОНАРЕЙ		с ФОНАРЕМИ		без ФОНАРЕЙ		с ФОНАРЕМИ		без ФОНАРЕЙ		с ФОНАРЕМИ	
		без Фонарей	с Фонарами	без Фонарей	с Фонарами	без Фонарей	с Фонарами	без Фонарей	с Фонарами	без Фонарей	с Фонарами	без Фонарей	с Фонарами
90°	6,0	Крайняя	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12
	I-II	Средняя	КПП-15	КПП-15	КПП-15	КПП-15	КПП-16	КПП-17	КПП-17	КПП-17	КПП-17	КПП-17	КПП-17
	7,2	Крайняя					КПП-19	КПП-19	КПП-19	КПП-19	КПП-19	КПП-19	КПП-19
		Средняя					КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22
	6,0	Крайняя	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12
	III	Средняя	КПП-15	КПП-15	КПП-15	КПП-15	КПП-17	КПП-17	КПП-17	КПП-17	КПП-17	КПП-17	КПП-18
	7,2	Крайняя					КПП-19	КПП-20	КПП-19	КПП-20	КПП-20	КПП-20	КПП-20
		Средняя					КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-23
25°	6,0	Крайняя	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12
	I-II	Средняя	КПП-15	КПП-15	КПП-15	КПП-15	КПП-16	КПП-17	КПП-16	КПП-17	КПП-17	КПП-17	КПП-17
	7,2	Крайняя					КПП-19	КПП-19	КПП-19	КПП-19	КПП-19	КПП-19	КПП-20
		Средняя					КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-23
	6,0	Крайняя	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12
	III	Средняя	КПП-15	КПП-15	КПП-15	КПП-15	КПП-17	КПП-17	КПП-16	КПП-17	КПП-17	КПП-17	КПП-17
	7,2	Крайняя					КПП-19	КПП-20	КПП-19	КПП-20	КПП-20	КПП-20	КПП-20
		Средняя					КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-23
90°	6,0	Крайняя	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12
	I-II	Средняя	КПП-16	КПП-16	КПП-16	КПП-16	КПП-17	КПП-17	КПП-17	КПП-17	КПП-17	КПП-17	КПП-18
	7,2	Крайняя					КПП-19	КПП-20	КПП-19	КПП-20	КПП-19	КПП-20	КПП-20
		Средняя					КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-23
	6,0	Крайняя	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12
	III	Средняя	КПП-16	КПП-16	КПП-16	КПП-16	КПП-17	КПП-18	КПП-17	КПП-18	КПП-17	КПП-17	КПП-18
	7,2	Крайняя					КПП-20	КПП-20	КПП-19	КПП-20	КПП-19	КПП-20	КПП-20
		Средняя					КПП-22	КПП-23	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-23	КПП-23
25°	6,0	Крайняя	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12
	I-II	Средняя	КПП-16	КПП-16	КПП-16	КПП-16	КПП-17	КПП-18	КПП-17	КПП-18	КПП-17	КПП-17	КПП-18
	7,2	Крайняя					КПП-19	КПП-20	КПП-19	КПП-20	КПП-19	КПП-20	КПП-20
		Средняя					КПП-22	КПП-23	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-23	КПП-23
	6,0	Крайняя	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12	КПП-12
	III	Средняя	КПП-16	КПП-16	КПП-16	КПП-16	КПП-17	КПП-18	КПП-16	КПП-17	КПП-17	КПП-17	КПП-17
	7,2	Крайняя					КПП-19	КПП-20	КПП-19	КПП-20	КПП-19	КПП-20	КПП-20
		Средняя					КПП-22	КПП-23	КПП-22	КПП-22	КПП-22	КПП-23	КПП-23

ПРИМЕЧАНИЕ

В марке колонны римской цифрой обозначен выпуск серии КЭ-01-49, в котором помещены рабочие чертежи колонн, а праской цифрой - порядковый номер колонны.

TK
1970

Ключ для подбора колонн в зданиях с шагом крайних и средних колонн 6 м.

поворот колонн в званий с шагом крайних колонн 6м и средних колонн 12м.

679

ОБЩЕЕ ПРИМЕЧАНИЕ СМ НА ЛИСТЕ 7

四

30

Ключ для подбора колонн
закрытых с шагом крайних к
и срединных колонн 17м

СЕРИЯ КЭ-01-49
ВЫПУСК ЛИСТ VII 3

КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРА КОЛОНН В ЗДАНИЯХ С ШАГОМ КРАЙНИХ И СРЕДНИХ КОЛОНН 12 М

стр
10

Зона	Геодезический район по ВЕКО- 200 Нагорные	СТАНДАРТНЫЙ СТРОИТЕЛЬНЫЙ ВОЗДУШНЫЙ МАССА	Пролет, м	90° G								250° G							
				18				24				18				24			
				Шириной до 72 м	Шириной до 144 м	Шириной до 72 м	Шириной до 144 м	Шириной до 72 м	Шириной до 144 м	Шириной до 72 м	Шириной до 144 м	Шириной до 72 м	Шириной до 144 м	Шириной до 72 м	Шириной до 144 м				
I-II	"Р"	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ	БЕЗ ФОНАРЕЙ		
			КПШ-12	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-13	КПШ-13	КПШ-14	КПШ-13	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-13	КПШ-12	КПШ-13	КПШ-12	
		СРЕДНЯЯ	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-13	
	КРАЙНЯЯ	КПШ-22	КПШ-22	КПШ-21	КПШ-22	КПШ-23	КПШ-23	КПШ-23	КПШ-23	КПШ-22	КПШ-22	КПШ-21	КПШ-21	КПШ-23	КПШ-23	КПШ-23	КПШ-23	КПШ-16	
		СРЕДНЯЯ	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-23	
	III	КРАЙНЯЯ	КПШ-37	КПШ-31	КПШ-30	КПШ-36	КПШ-37	КПШ-31	КПШ-36	КПШ-37	КПШ-37	КПШ-31	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-36	КПШ-36
		СРЕДНЯЯ	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-40	КПШ-39	КПШ-40	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-39
		КРАЙНЯЯ	КПШ-44	КПШ-50	КПШ-48	КПШ-48	КПШ-50	КПШ-44	КПШ-44	КПШ-50	КПШ-48	КПШ-48	КПШ-50	КПШ-48	КПШ-50	КПШ-48	КПШ-48	КПШ-48	КПШ-44
		СРЕДНЯЯ	КПШ-51	КПШ-53	КПШ-51	КПШ-51	КПШ-52	КПШ-53	КПШ-52	КПШ-52	КПШ-51	КПШ-51	КПШ-51	КПШ-51	КПШ-51	КПШ-52	КПШ-53	КПШ-51	КПШ-52
		КРАЙНЯЯ	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-13	КПШ-14	КПШ-14	КПШ-14	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-13	КПШ-14	КПШ-14	КПШ-12	КПШ-12
III	"Г"	СРЕДНЯЯ	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-13	КПШ-13
		КРАЙНЯЯ	КПШ-22	КПШ-24	КПШ-22	КПШ-23	КПШ-23	КПШ-24	КПШ-23	КПШ-23	КПШ-22	КПШ-24	КПШ-21	КПШ-22	КПШ-23	КПШ-23	КПШ-23	КПШ-23	КПШ-15
		СРЕДНЯЯ	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-26	КПШ-25	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-25	КПШ-23	КПШ-23
		КРАЙНЯЯ	КПШ-30	КПШ-31	КПШ-30	КПШ-37	КПШ-31											КПШ-26	КПШ-25
		СРЕДНЯЯ	КПШ-39	КПШ-41	КПШ-39	КПШ-39	КПШ-40											КПШ-36	
	"Б"	КРАЙНЯЯ	КПШ-50			КПШ-48		КПШ-65		КПШ-49		КПШ-50		КПШ-48		КПШ-65		КПШ-39	
		СРЕДНЯЯ	КПШ-52			КПШ-51		КПШ-52		КПШ-52		КПШ-52		КПШ-52		КПШ-52		КПШ-44	
		КРАЙНЯЯ	КПШ-12	КПШ-13	КПШ-13	КПШ-13	КПШ-13	КПШ-14	КПШ-14	КПШ-14	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-14	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-13
		СРЕДНЯЯ	КПШ-16	КПШ-16	КПШ-16	КПШ-17	КПШ-16	КПШ-16	КПШ-16	КПШ-16	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-16	КПШ-16	КПШ-16	КПШ-16	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-16
		КРАЙНЯЯ	КПШ-22	КПШ-23	КПШ-22	КПШ-22	КПШ-23	КПШ-23	КПШ-24	КПШ-23	КПШ-22	КПШ-23	КПШ-21	КПШ-22	КПШ-23	КПШ-24	КПШ-22	КПШ-22	КПШ-22
II	"Г"	СРЕДНЯЯ	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-25	КПШ-25
		КРАЙНЯЯ	КПШ-31	КПШ-31	КПШ-30	КПШ-37	КПШ-31	КПШ-4	КПШ-37	КПШ-37	КПШ-31	КПШ-31	КПШ-29	КПШ-30	КПШ-31	КПШ-4	КПШ-36	КПШ-37	КПШ-26
		СРЕДНЯЯ	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-39	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-5	КПШ-39	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-37
		КРАЙНЯЯ	КПШ-49	КПШ-50	КПШ-48	КПШ-48	КПШ-50	КПШ-65	КПШ-44	КПШ-49	КПШ-50	КПШ-48	КПШ-48	КПШ-50	КПШ-50	КПШ-48	КПШ-48	КПШ-41	КПШ-41
		СРЕДНЯЯ	КПШ-53	КПШ-6	КПШ-51	КПШ-53	КПШ-6	КПШ-52	КПШ-53	КПШ-6	КПШ-51	КПШ-53	КПШ-6	КПШ-51	КПШ-53	КПШ-6	КПШ-52	КПШ-48	КПШ-44
	III	КРАЙНЯЯ	КПШ-13	КПШ-13	КПШ-13	КПШ-13	КПШ-14	КПШ-1	КПШ-14	КПШ-1	КПШ-12	КПШ-13	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-13	КПШ-14	КПШ-12	КПШ-13	КПШ-13
		СРЕДНЯЯ	КПШ-16	КПШ-17	КПШ-16	КПШ-17	КПШ-16	КПШ-17	КПШ-16	КПШ-17	КПШ-16	КПШ-16	КПШ-16	КПШ-16	КПШ-16	КПШ-16	КПШ-15	КПШ-15	КПШ-18
		КРАЙНЯЯ	КПШ-23	КПШ-24	КПШ-22	КПШ-23	КПШ-23	КПШ-24	КПШ-23	КПШ-24	КПШ-23	КПШ-24	КПШ-21	КПШ-22	КПШ-23	КПШ-24	КПШ-22	КПШ-23	КПШ-16
		СРЕДНЯЯ	КПШ-26	КПШ-27	КПШ-26	КПШ-27	КПШ-26	КПШ-27	КПШ-26	КПШ-27	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-25	КПШ-26	КПШ-26	КПШ-27	КПШ-22	КПШ-23	КПШ-23
		КРАЙНЯЯ	КПШ-31	КПШ-4	КПШ-30	КПШ-31	КПШ-4											КПШ-25	КПШ-26
I	"Г"	СРЕДНЯЯ	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-41	КПШ-36	КПШ-36	КПШ-36
		КРАЙНЯЯ	КПШ-50			КПШ-48		КПШ-65		КПШ-44		КПШ-50		КПШ-48		КПШ-65		КПШ-39	
		СРЕДНЯЯ	КПШ-53			КПШ-53		КПШ-53		КПШ-53		КПШ-53		КПШ-51		КПШ-53		КПШ-44	
	"Б"	КРАЙНЯЯ	КПШ-53			КПШ-53		КПШ-53		КПШ-53		КПШ-53		КПШ-51		КПШ-53		КПШ-52	
		СРЕДНЯЯ	КПШ-53			КПШ-53		КПШ-53		КПШ-53		КПШ-53		КПШ-51		КПШ-53		КПШ-52	
		КРАЙНЯЯ	КПШ-13	КПШ-13	КПШ-13	КПШ-13	КПШ-14	КПШ-1	КПШ-14	КПШ-1	КПШ-12	КПШ-13	КПШ-12	КПШ-12	КПШ-13	КПШ-14	КПШ-12	КПШ-13	КПШ-13

Общее примечание см. на листе 2

TK

Служб. для подбора колонн
в зданиях с шагом крайних
и средних колонн 12 м

Серия
КЭ-01-49

1970 | VII | 4 | 10591

РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ КОЛОНН ЗДАНИЙ С ШАГОМ КРАЙНИХ И СРЕДНИХ КОЛОНН 6 М

11

ПОПЕРЕЧНОЕ НАПРАВЛЕНИЕ												ПОПЕРЕЧНОЕ НАПРАВЛЕНИЕ																																																																																																																																																																																																					
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12																																																																																																																																																																																										
N _{max}	N _{min}	Горизонтальная нагрузка	Значение нагрузок для 1-й и 2-й расчетных схем	Значение нагрузок для 3-й расчетной схемы	Горизонтальная нагрузка	Значение нагрузок для 1-й и 2-й расчетных схем	Горизонтальная нагрузка	Значение нагрузок для 3-й расчетной схемы	Горизонтальная нагрузка	Значение нагрузок для 1-й и 2-й расчетных схем	Горизонтальная нагрузка	Значение нагрузок для 1-й и 2-й расчетных схем	Горизонтальная нагрузка	Значение нагрузок для 3-й расчетной схемы	Горизонтальная нагрузка	Значение нагрузок для 1-й и 2-й расчетных схем	Горизонтальная нагрузка	Значение нагрузок для 3-й расчетной схемы	Горизонтальная нагрузка	Значение нагрузок для 1-й и 2-й расчетных схем	Горизонтальная нагрузка																																																																																																																																																																																												
▼ 6.0 КРАЙНЯЯ												▼ 6.0 СРЕДНЯЯ																																																																																																																																																																																																					
<table border="1"> <thead> <tr> <th colspan="4">Расчетная схема</th> <th>12 м</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> <th>тип</th> <th>Пролет</th> <th>12</th> <th>18</th> <th>24</th> </tr> <tr> <th>Нагрузка</th> <th>1</th> <th>2</th> <th>3</th> <th>2</th> <th>1</th> <th>2</th> <th>зданнн</th> <th>м</th> <th>м</th> <th>м</th> <th>м</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Н покр.</td> <td>23.0</td> <td>11.5</td> <td>34.7</td> <td>17.24</td> <td>46.0</td> <td>23.0</td> <td>Чинне</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>Nch</td> <td>7.6</td> <td>-</td> <td>11.4</td> <td>-</td> <td>15.1</td> <td>-</td> <td>Шириной до 72 м</td> <td>W</td> <td>0.44 0.24</td> <td>0.85 0.53</td> <td>0.90 0.69</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Gcb</td> <td>2.7</td> <td>2.5</td> <td>27</td> <td>25</td> <td>2.7</td> <td>2.5</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>Pc1</td> <td>5.6</td> <td>-</td> <td>8.9</td> <td>-</td> <td>8.9</td> <td>-</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>Шириной до 144 м</td> <td>W</td> <td>0.23 0.09</td> <td>0.12 -0.17</td> <td>0.26 0.08</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>R_{t+L}</td> <td>1.0 0.8</td> <td>1.0 0.8</td> <td>1.1 0.8</td> <td></td> </tr> </tbody> </table>												Расчетная схема				12 м	18 м	24 м	тип	Пролет	12	18	24	Нагрузка	1	2	3	2	1	2	зданнн	м	м	м	м	Н покр.	23.0	11.5	34.7	17.24	46.0	23.0	Чинне					Nch	7.6	-	11.4	-	15.1	-	Шириной до 72 м	W	0.44 0.24	0.85 0.53	0.90 0.69		Gcb	2.7	2.5	27	25	2.7	2.5						Pc1	5.6	-	8.9	-	8.9	-													Шириной до 144 м	W	0.23 0.09	0.12 -0.17	0.26 0.08										R _{t+L}	1.0 0.8	1.0 0.8	1.1 0.8		<table border="1"> <thead> <tr> <th colspan="4">Расчетная схема</th> <th>12 м</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> <th>тип</th> <th>Пролет</th> <th>12</th> <th>18</th> <th>24</th> </tr> <tr> <th>Нагрузка</th> <th>1</th> <th>2</th> <th>3</th> <th>2</th> <th>1</th> <th>2</th> <th>зданнн</th> <th>м</th> <th>м</th> <th>м</th> <th>м</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Н покр.</td> <td>46.0</td> <td>23.02</td> <td>69.4</td> <td>34.54</td> <td>92.0</td> <td>46.06</td> <td>Чинне</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>Nch</td> <td>15.1</td> <td>-</td> <td>22.8</td> <td>-</td> <td>30.2</td> <td>-</td> <td>Шириной до 72 м</td> <td>W</td> <td>0.75 0.55</td> <td>1.27 0.9</td> <td>1.33 0.91</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Gcb</td> <td>2.7</td> <td>2.5</td> <td>27</td> <td>25</td> <td>2.7</td> <td>2.5</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>Шириной до 144 м</td> <td>W</td> <td>0.30 0.16</td> <td>0.69 0.35</td> <td>0.86 0.45</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>R_{t+L}</td> <td>0.9 0.7</td> <td>0.9 0.7</td> <td>0.9 0.7</td> <td></td> </tr> </tbody> </table>												Расчетная схема				12 м	18 м	24 м	тип	Пролет	12	18	24	Нагрузка	1	2	3	2	1	2	зданнн	м	м	м	м	Н покр.	46.0	23.02	69.4	34.54	92.0	46.06	Чинне					Nch	15.1	-	22.8	-	30.2	-	Шириной до 72 м	W	0.75 0.55	1.27 0.9	1.33 0.91		Gcb	2.7	2.5	27	25	2.7	2.5													Шириной до 144 м	W	0.30 0.16	0.69 0.35	0.86 0.45										R _{t+L}	0.9 0.7	0.9 0.7	0.9 0.7	
Расчетная схема				12 м	18 м	24 м	тип	Пролет	12	18	24																																																																																																																																																																																																						
Нагрузка	1	2	3	2	1	2	зданнн	м	м	м	м																																																																																																																																																																																																						
Н покр.	23.0	11.5	34.7	17.24	46.0	23.0	Чинне																																																																																																																																																																																																										
Nch	7.6	-	11.4	-	15.1	-	Шириной до 72 м	W	0.44 0.24	0.85 0.53	0.90 0.69																																																																																																																																																																																																						
Gcb	2.7	2.5	27	25	2.7	2.5																																																																																																																																																																																																											
Pc1	5.6	-	8.9	-	8.9	-																																																																																																																																																																																																											
							Шириной до 144 м	W	0.23 0.09	0.12 -0.17	0.26 0.08																																																																																																																																																																																																						
								R _{t+L}	1.0 0.8	1.0 0.8	1.1 0.8																																																																																																																																																																																																						
Расчетная схема				12 м	18 м	24 м	тип	Пролет	12	18	24																																																																																																																																																																																																						
Нагрузка	1	2	3	2	1	2	зданнн	м	м	м	м																																																																																																																																																																																																						
Н покр.	46.0	23.02	69.4	34.54	92.0	46.06	Чинне																																																																																																																																																																																																										
Nch	15.1	-	22.8	-	30.2	-	Шириной до 72 м	W	0.75 0.55	1.27 0.9	1.33 0.91																																																																																																																																																																																																						
Gcb	2.7	2.5	27	25	2.7	2.5																																																																																																																																																																																																											
							Шириной до 144 м	W	0.30 0.16	0.69 0.35	0.86 0.45																																																																																																																																																																																																						
								R _{t+L}	0.9 0.7	0.9 0.7	0.9 0.7																																																																																																																																																																																																						
▼ 7.2 КРАЙНЯЯ												▼ 7.2 СРЕДНЯЯ																																																																																																																																																																																																					
<table border="1"> <thead> <tr> <th colspan="4">Расчетная схема</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> <th>тип</th> <th>Пролет</th> <th>18</th> <th>24</th> </tr> <tr> <th>Нагрузка</th> <th>1</th> <th>2</th> <th>3</th> <th>2</th> <th>1</th> <th>2</th> <th>зданнн</th> <th>м</th> <th>м</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Н покр.</td> <td>34.7</td> <td>17.24</td> <td>46.0</td> <td>23.0</td> <td>34.7</td> <td>17.24</td> <td>Чинне</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>Nch</td> <td>11.4</td> <td>-</td> <td>15.1</td> <td>-</td> <td>Nch</td> <td>11.4</td> <td>Шириной до 72 м</td> <td>W</td> <td>0.85 0.51</td> <td>0.87 0.50</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Gcb</td> <td>3.3</td> <td>3.0</td> <td>33</td> <td>3.0</td> <td>Gcb</td> <td>3.3</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>Pc1</td> <td>8.9</td> <td>-</td> <td>8.9</td> <td>-</td> <td>Pc1</td> <td>8.9</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>Шириной до 144 м</td> <td>W</td> <td>0.14 -0.19</td> <td>0.24 -0.13</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>R_{t+L}</td> <td>0.74 0.60</td> <td>0.73 0.59</td> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table>												Расчетная схема				18 м	24 м	тип	Пролет	18	24	Нагрузка	1	2	3	2	1	2	зданнн	м	м	Н покр.	34.7	17.24	46.0	23.0	34.7	17.24	Чинне			Nch	11.4	-	15.1	-	Nch	11.4	Шириной до 72 м	W	0.85 0.51	0.87 0.50		Gcb	3.3	3.0	33	3.0	Gcb	3.3						Pc1	8.9	-	8.9	-	Pc1	8.9													Шириной до 144 м	W	0.14 -0.19	0.24 -0.13											R _{t+L}	0.74 0.60	0.73 0.59			<table border="1"> <thead> <tr> <th colspan="4">Расчетная схема</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> <th>тип</th> <th>Пролет</th> <th>18</th> <th>24</th> </tr> <tr> <th>Нагрузка</th> <th>1</th> <th>2</th> <th>3</th> <th>2</th> <th>1</th> <th>2</th> <th>зданнн</th> <th>м</th> <th>м</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Н покр.</td> <td>69.4</td> <td>34.52</td> <td>92.0</td> <td>46.04</td> <td>Nch</td> <td>22.8</td> <td>Шириной до 72 м</td> <td>W</td> <td>1.20 0.86</td> <td>1.36 0.94</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Nch</td> <td>22.8</td> <td>-</td> <td>30.2</td> <td>-</td> <td>Gcb</td> <td>3.3</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>Gcb</td> <td>3.3</td> <td>3.0</td> <td>33</td> <td>3.0</td> <td></td> <td></td> <td>Шириной до 144 м</td> <td>W</td> <td>0.70 0.37</td> <td>0.89 0.47</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>R_{t+L}</td> <td>0.56 0.45</td> <td>0.55 0.44</td> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table>												Расчетная схема				18 м	24 м	тип	Пролет	18	24	Нагрузка	1	2	3	2	1	2	зданнн	м	м	Н покр.	69.4	34.52	92.0	46.04	Nch	22.8	Шириной до 72 м	W	1.20 0.86	1.36 0.94		Nch	22.8	-	30.2	-	Gcb	3.3						Gcb	3.3	3.0	33	3.0			Шириной до 144 м	W	0.70 0.37	0.89 0.47										R _{t+L}	0.56 0.45	0.55 0.44																											
Расчетная схема				18 м	24 м	тип	Пролет	18	24																																																																																																																																																																																																								
Нагрузка	1	2	3	2	1	2	зданнн	м	м																																																																																																																																																																																																								
Н покр.	34.7	17.24	46.0	23.0	34.7	17.24	Чинне																																																																																																																																																																																																										
Nch	11.4	-	15.1	-	Nch	11.4	Шириной до 72 м	W	0.85 0.51	0.87 0.50																																																																																																																																																																																																							
Gcb	3.3	3.0	33	3.0	Gcb	3.3																																																																																																																																																																																																											
Pc1	8.9	-	8.9	-	Pc1	8.9																																																																																																																																																																																																											
							Шириной до 144 м	W	0.14 -0.19	0.24 -0.13																																																																																																																																																																																																							
								R _{t+L}	0.74 0.60	0.73 0.59																																																																																																																																																																																																							
Расчетная схема				18 м	24 м	тип	Пролет	18	24																																																																																																																																																																																																								
Нагрузка	1	2	3	2	1	2	зданнн	м	м																																																																																																																																																																																																								
Н покр.	69.4	34.52	92.0	46.04	Nch	22.8	Шириной до 72 м	W	1.20 0.86	1.36 0.94																																																																																																																																																																																																							
Nch	22.8	-	30.2	-	Gcb	3.3																																																																																																																																																																																																											
Gcb	3.3	3.0	33	3.0			Шириной до 144 м	W	0.70 0.37	0.89 0.47																																																																																																																																																																																																							
								R _{t+L}	0.56 0.45	0.55 0.44																																																																																																																																																																																																							
ПРИМЕЧАНИЯ ОБОЗНАЧЕНИЯ НАГРУЗОК И ВОЗДЕЙСТВИЙ												ПРИМЕЧАНИЯ																																																																																																																																																																																																					
I ВЕРТИКАЛЬНЫЕ НАГРУЗКИ												ДАННЫЕ ДРОББЮ (В ЧИСЛЕННОМЕРНОМ ПОСОВЕ)																																																																																																																																																																																																					
1 Н покр. - от веса покрытия												При температурном переходе 25°C - эти воздействия																																																																																																																																																																																																					
2 Nch - от веса снегового покрова												следует умножить на коэффициент 0,75																																																																																																																																																																																																					
3 P _{c1} , P _{c2} - от веса стендовых панелей												2 ЗНАЧЕНИЯ W ДАНЫХ																																																																																																																																																																																																					
4 Gcb - вес колонн												для зданий шириной до 72 м по 2-му пролетному раме,																																																																																																																																																																																																					
II ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ НАГРУЗКИ И ВОЗДЕЙСТВИЯ												для зданий шириной до 144 м по много пролетной раме шириной 144 м																																																																																																																																																																																																					
1 W _f - от ветра для II географического района												3. ЗНАЧЕНИЕ СООРЕДОТОЧЕННОГО СИЛ ДАНО В Т, РАВНОМЕРНО																																																																																																																																																																																																					
2 R _{t+L} - от температурных воздействий и от удлинения нижних граней конструкций при действии на них вертикальной нагрузки												распределенной нагрузки в т/ч																																																																																																																																																																																																					
3 R _{t+L} - от температурных воздействий и от удлинения нижних граней конструкций при действии на них вертикальной нагрузки												Для зданий шириной до 72 м по 2-му пролетному раме, для зданий шириной до 144 м по много пролетной раме шириной 144 м																																																																																																																																																																																																					
4 R _{t+L} - от температурных воздействий и от удлинения нижних граней конструкций при действии на них вертикальной нагрузки												для зданий шириной до 144 м по много пролетной раме шириной 144 м																																																																																																																																																																																																					
5 R _t																																																																																																																																																																																																																	

РАСЧЕТЫ СХЕМЫ КОЛОНН ЗДАНИЙ С ШАГОМ КРАЙНИХ. КОЛОНН 6м, СРЕДНИХ - 12м

стд
12

ПОЛЕРЧНОЕ НАПРАВЛЕНИЕ

1	2	3	4	ПРОДОЛЬНОЕ НАПРАВЛЕНИЕ	1	2	3	4	ПРОДОЛЬНОЕ НАПРАВЛЕНИЕ	
1 max.	N min	Горизонтальн нагрузки	Значения нагрузок для 1ой и 2ой расчетных схем	Значения зен. нагрузок для зен. расчетной схемы	1	N max	N min	Горизонтальн нагрузки	Значения нагрузок для 1ой и 2ой расчетных схем	Горизонтальн нагрузки

▼ 60 КРАЙНЯЯ																																		
Расчетные схемы: <table border="1"> <tr> <th colspan="4">18м 24м</th> </tr> <tr> <th>тип здания</th> <th>пролет</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> </tr> <tr> <td>Н.Покр</td> <td>1 2 1 2</td> <td>W</td> <td>0.55 0.59</td> </tr> <tr> <td>Н.С.Н.</td> <td>11.4 — 15.1 —</td> <td>0.32 0.39</td> <td></td> </tr> <tr> <td>G.C.B.</td> <td>2.7 2.5 2.7 2.5</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>P.C.</td> <td>8.9 — 8.9 —</td> <td></td> <td></td> </tr> </table>											18м 24м				тип здания	пролет	18 м	24 м	Н.Покр	1 2 1 2	W	0.55 0.59	Н.С.Н.	11.4 — 15.1 —	0.32 0.39		G.C.B.	2.7 2.5 2.7 2.5			P.C.	8.9 — 8.9 —		
18м 24м																																		
тип здания	пролет	18 м	24 м																															
Н.Покр	1 2 1 2	W	0.55 0.59																															
Н.С.Н.	11.4 — 15.1 —	0.32 0.39																																
G.C.B.	2.7 2.5 2.7 2.5																																	
P.C.	8.9 — 8.9 —																																	
Значения зен. нагрузок для зен. расчетной схемы: <table border="1"> <tr> <th colspan="4">18м 24м</th> </tr> <tr> <th>тип здания</th> <th>пролет</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> </tr> <tr> <td>Н.Покр</td> <td>1 2 1 2</td> <td>W</td> <td>0.16 0.07</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>-0.31 -0.26</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Н.С.Н.</td> <td>144м</td> <td>R_{t+L}</td> <td>1.0 1.1</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>0.8 0.8</td> <td></td> </tr> </table>											18м 24м				тип здания	пролет	18 м	24 м	Н.Покр	1 2 1 2	W	0.16 0.07			-0.31 -0.26		Н.С.Н.	144м	R _{t+L}	1.0 1.1			0.8 0.8	
18м 24м																																		
тип здания	пролет	18 м	24 м																															
Н.Покр	1 2 1 2	W	0.16 0.07																															
		-0.31 -0.26																																
Н.С.Н.	144м	R _{t+L}	1.0 1.1																															
		0.8 0.8																																
ПОЛЕРЧНОЕ НАПРАВЛЕНИЕ																																		
▼ 60 СРЕДНЯЯ																																		
Расчетные схемы: <table border="1"> <tr> <th colspan="4">18м 24м</th> </tr> <tr> <th>тип здания</th> <th>пролет</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> </tr> <tr> <td>Н.Покр</td> <td>1 2 1 2</td> <td>W</td> <td>3.8 3.98</td> </tr> <tr> <td>Н.С.Н.</td> <td>2.61 2.72</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>G.C.B.</td> <td>5.1 4.7 5.1 4.7</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>P.C.</td> <td>1.54 2.0 0.77 1.02</td> <td></td> <td></td> </tr> </table>											18м 24м				тип здания	пролет	18 м	24 м	Н.Покр	1 2 1 2	W	3.8 3.98	Н.С.Н.	2.61 2.72			G.C.B.	5.1 4.7 5.1 4.7			P.C.	1.54 2.0 0.77 1.02		
18м 24м																																		
тип здания	пролет	18 м	24 м																															
Н.Покр	1 2 1 2	W	3.8 3.98																															
Н.С.Н.	2.61 2.72																																	
G.C.B.	5.1 4.7 5.1 4.7																																	
P.C.	1.54 2.0 0.77 1.02																																	
Значения зен. нагрузок для зен. расчетной схемы: <table border="1"> <tr> <th colspan="4">18м 24м</th> </tr> <tr> <th>тип здания</th> <th>пролет</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> </tr> <tr> <td>Н.Покр</td> <td>1 2 1 2</td> <td>W</td> <td>0.8 0.6</td> </tr> <tr> <td>Н.С.Н.</td> <td>144м</td> <td>R_{t+L}</td> <td>1.0 1.1</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>0.8 0.8</td> <td></td> </tr> </table>											18м 24м				тип здания	пролет	18 м	24 м	Н.Покр	1 2 1 2	W	0.8 0.6	Н.С.Н.	144м	R _{t+L}	1.0 1.1			0.8 0.8					
18м 24м																																		
тип здания	пролет	18 м	24 м																															
Н.Покр	1 2 1 2	W	0.8 0.6																															
Н.С.Н.	144м	R _{t+L}	1.0 1.1																															
		0.8 0.8																																
ПОЛЕРЧНОЕ НАПРАВЛЕНИЕ																																		

ПРОВЕРКА ПОЛЯХОВ

ГРНТ 00658
РУК 004
ВИСЛОУЧОСТЬ
ВИПУСКА

ПОСОБИЯ
ГЛАВКОМСТРОИ

▼ 72 КРАЙНЯЯ																																		
Расчетные схемы: <table border="1"> <tr> <th colspan="4">18м 24м</th> </tr> <tr> <th>тип здания</th> <th>пролет</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> </tr> <tr> <td>Н.Покр</td> <td>1 2 1 2</td> <td>W</td> <td>0.47 0.57</td> </tr> <tr> <td>Н.С.Н.</td> <td>11.4 — 15.1 —</td> <td>0.20 0.28</td> <td></td> </tr> <tr> <td>G.C.B.</td> <td>3.3 3.0 3.3 3.0</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>P.C.</td> <td>8.9 — 8.9 —</td> <td></td> <td></td> </tr> </table>											18м 24м				тип здания	пролет	18 м	24 м	Н.Покр	1 2 1 2	W	0.47 0.57	Н.С.Н.	11.4 — 15.1 —	0.20 0.28		G.C.B.	3.3 3.0 3.3 3.0			P.C.	8.9 — 8.9 —		
18м 24м																																		
тип здания	пролет	18 м	24 м																															
Н.Покр	1 2 1 2	W	0.47 0.57																															
Н.С.Н.	11.4 — 15.1 —	0.20 0.28																																
G.C.B.	3.3 3.0 3.3 3.0																																	
P.C.	8.9 — 8.9 —																																	
Значения зен. нагрузок для зен. расчетной схемы: <table border="1"> <tr> <th colspan="4">18м 24м</th> </tr> <tr> <th>тип здания</th> <th>пролет</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> </tr> <tr> <td>Н.Покр</td> <td>1 2 1 2</td> <td>W</td> <td>-0.23 -0.08</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>-0.39 -0.30</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Н.С.Н.</td> <td>144м</td> <td>R_{t+L}</td> <td>0.62 0.73</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>0.50 0.59</td> <td></td> </tr> </table>											18м 24м				тип здания	пролет	18 м	24 м	Н.Покр	1 2 1 2	W	-0.23 -0.08			-0.39 -0.30		Н.С.Н.	144м	R _{t+L}	0.62 0.73			0.50 0.59	
18м 24м																																		
тип здания	пролет	18 м	24 м																															
Н.Покр	1 2 1 2	W	-0.23 -0.08																															
		-0.39 -0.30																																
Н.С.Н.	144м	R _{t+L}	0.62 0.73																															
		0.50 0.59																																
ПОЛЕРЧНОЕ НАПРАВЛЕНИЕ																																		
▼ 72 СРЕДНЯЯ																																		
Расчетные схемы: <table border="1"> <tr> <th colspan="4">18м 24м</th> </tr> <tr> <th>тип здания</th> <th>пролет</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> </tr> <tr> <td>Н.Покр</td> <td>1 2 1 2</td> <td>W</td> <td>4.00 3.90</td> </tr> <tr> <td>Н.С.Н.</td> <td>2.86 2.59</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>G.C.B.</td> <td>6.1 5.6 6.1 5.6</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>P.C.</td> <td>1.62 2.00 0.83 1.07</td> <td></td> <td></td> </tr> </table>											18м 24м				тип здания	пролет	18 м	24 м	Н.Покр	1 2 1 2	W	4.00 3.90	Н.С.Н.	2.86 2.59			G.C.B.	6.1 5.6 6.1 5.6			P.C.	1.62 2.00 0.83 1.07		
18м 24м																																		
тип здания	пролет	18 м	24 м																															
Н.Покр	1 2 1 2	W	4.00 3.90																															
Н.С.Н.	2.86 2.59																																	
G.C.B.	6.1 5.6 6.1 5.6																																	
P.C.	1.62 2.00 0.83 1.07																																	
Значения зен. нагрузок для зен. расчетной схемы: <table border="1"> <tr> <th colspan="4">18м 24м</th> </tr> <tr> <th>тип здания</th> <th>пролет</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> </tr> <tr> <td>Н.Покр</td> <td>1 2 1 2</td> <td>W</td> <td>0.57 0.48</td> </tr> <tr> <td>Н.С.Н.</td> <td>144м</td> <td>R_{t+L}</td> <td>1.24 1.82</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>1.04 1.16</td> <td></td> </tr> </table>											18м 24м				тип здания	пролет	18 м	24 м	Н.Покр	1 2 1 2	W	0.57 0.48	Н.С.Н.	144м	R _{t+L}	1.24 1.82			1.04 1.16					
18м 24м																																		
тип здания	пролет	18 м	24 м																															
Н.Покр	1 2 1 2	W	0.57 0.48																															
Н.С.Н.	144м	R _{t+L}	1.24 1.82																															
		1.04 1.16																																
ПОЛЕРЧНОЕ НАПРАВЛЕНИЕ																																		

▼ 84 КРАЙНЯЯ																																						
Расчетные схемы: <table border="1"> <tr> <th colspan="4">18м 24м</th> </tr> <tr> <th>тип здания</th> <th>пролет</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> </tr> <tr> <td>Н.Покр</td> <td>1 2 1 2</td> <td>W</td> <td>1.08 1.20</td> </tr> <tr> <td>Н.С.Н.</td> <td>11.4 — 15.1 —</td> <td>0.73 0.79</td> <td></td> </tr> <tr> <td>G.C.B.</td> <td>5.9 5.4 5.9 5.4</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>P.C.</td> <td>8.9 — 8.9 —</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>P.C.</td> <td>6.7 — 6.7 —</td> <td></td> <td></td> </tr> </table>											18м 24м				тип здания	пролет	18 м	24 м	Н.Покр	1 2 1 2	W	1.08 1.20	Н.С.Н.	11.4 — 15.1 —	0.73 0.79		G.C.B.	5.9 5.4 5.9 5.4			P.C.	8.9 — 8.9 —			P.C.	6.7 — 6.7 —		
18м 24м																																						
тип здания	пролет	18 м	24 м																																			
Н.Покр	1 2 1 2	W	1.08 1.20																																			
Н.С.Н.	11.4 — 15.1 —	0.73 0.79																																				
G.C.B.	5.9 5.4 5.9 5.4																																					
P.C.	8.9 — 8.9 —																																					
P.C.	6.7 — 6.7 —																																					
Значения зен. нагрузок для зен. расчетной схемы: <table border="1"> <tr> <th colspan="4">18м 24м</th> </tr> <tr> <th>тип здания</th> <th>пролет</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> </tr> <tr> <td>Н.Покр</td> <td>1 2 1 2</td> <td>W</td> <td>-0.07 -0.24</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>-0.21 -0.18</td> <td></td> </tr> <tr> <td>Н.С.Н.</td> <td>144м</td> <td>R_{t+L}</td> <td>0.96 0.97</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>0.78 0.78</td> <td></td> </tr> </table>											18м 24м				тип здания	пролет	18 м	24 м	Н.Покр	1 2 1 2	W	-0.07 -0.24			-0.21 -0.18		Н.С.Н.	144м	R _{t+L}	0.96 0.97			0.78 0.78					
18м 24м																																						
тип здания	пролет	18 м	24 м																																			
Н.Покр	1 2 1 2	W	-0.07 -0.24																																			
		-0.21 -0.18																																				
Н.С.Н.	144м	R _{t+L}	0.96 0.97																																			
		0.78 0.78																																				
ПОЛЕРЧНОЕ НАПРАВЛЕНИЕ																																						
▼ 84 СРЕДНЯЯ																																						
Расчетные схемы: <table border="1"> <tr> <th colspan="4">18м 24м</th> </tr> <tr> <th>тип здания</th> <th>пролет</th> <th>18 м</th> <th>24 м</th> </tr> <tr> <td>Н.Покр</td> <td>1 2 1 2</td> <td>W</td> <td>2.58 2.71</td> </tr> <tr> <td>Н.С.Н.</td> <td>1.81 1.91</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>G.C.B.</td> <td>7.1 6.5 7.1 6.5</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>P.C.</td> <td>1.46 1.30 1.16 1.04</td> <td></td> <td></td> </tr> </table>	18м 24м				тип здания	пролет	18 м	24 м	Н.Покр	1 2 1 2	W	2.58 2.71	Н.С.Н.	1.81 1.91			G.C.B.	7.1 6.5 7.1 6.5			P.C.	1.46 1.30 1.16 1.04																
18м 24м																																						
тип здания	пролет	18 м	24 м																																			
Н.Покр	1 2 1 2	W	2.58 2.71																																			
Н.С.Н.	1.81 1.91																																					
G.C.B.	7.1 6.5 7.1 6.5																																					
P.C.	1.46 1.30 1.16 1.04																																					

РАСЧЕТЫ ВСЕХ СХЕМЫ КОЛОНН ЗДАНИЙ С ШАГОМ КРАЙНИХ И СРЕДНИХ КОЛОНН 12 м

13

ПОПЕРЕЧНОЕ НАПРАВЛЕНИЕ				ПРОДОЛЬНОЕ НАПРАВЛЕНИЕ				ПОПЕРЕЧНОЕ НАПРАВЛЕНИЕ				ПРОДОЛЬНОЕ НАПРАВЛЕНИЕ			
1 N _{max}	2 N _{min}	3 Горизонтальн Нагрузки	Значение нагрузок для 1/0 и 2/0Н расчетных схем	Значение нагрузок для 3/0Н расче тной схемы	4 Горизонтальн Нагрузки	Значение нагрузок для 4/0Н расчетной схемы	1 N _{max}	2 N _{min}	3 Горизонтальн Нагрузки	Значение нагрузок для 1/0 и 2/0Н расчетных схем	4 Горизонтальн Нагрузки	Значение нагрузок для 3/0Н расчетной схемы			
▼ 6.0 КРАЙНЯЯ															
200	200	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 69.2 3455 92.0 4606 N _{СН} 22.7 — 30.2 — G _{СВ} 4.3 3.9 4.3 3.9 P _{С1} 17.8 — 17.8 —	Тип здания Универ Пролет 18 м 24 м W 1.99 2.21 1.42 1.58 R _{t+L}	1.6 1.4	200	200	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 138.4 69.0 184.0 92.11 N _{СН} 45.4 — 60.4 — G _{СВ} 5.1 4.7 5.1 4.7 R _{t+L} 2.5 3.0 2.0 2.4	Шириной до 72м W 0.01 0.26 -0.47 -0.34 R _{t+L} 1.6 1.4	1.6 1.4	R _{t+L}	
6200	5600	G _{СВ} 400	g=0.52	150			6200	5600	G _{СВ} 600						
▼ 7.2 КРАЙНЯЯ															
200	200	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 69.2 3459 92.0 4611 N _{СН} 22.7 — 30.2 — G _{СВ} 5.1 4.6 5.1 4.6 P _{С1} 17.8 — 17.8 —	Тип здания Универ Пролет 18 м 24 м W 1.93 2.16 1.28 1.43 R _{t+L}	1.26 1.07	7400	7400	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 138.4 68.0 184.0 92.11 N _{СН} 45.4 — 60.4 — G _{СВ} 5.1 5.6 5.1 5.6 R _{t+L} 1.79 1.78 1.41 1.49	Шириной до 72м W -0.11 0.14 -0.61 -0.47 R _{t+L} 1.26 1.07	1.26 1.07	R _{t+L}	
7400	6800	G _{СВ} 400	g=0.52	150			7400	6800	G _{СВ} 600						
▼ 8.4 КРАЙНЯЯ															
200	200	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 69.2 3459 92.0 4606 N _{СН} 22.7 — 30.2 — G _{СВ} 5.9 5.4 5.9 5.4 P _{С1} 17.8 — 17.8 — P _{С2} 13.4 — 13.4 —	Тип здания Универ Пролет 18 м 24 м W 1.85 1.95 1.19 1.24 R _{t+L}	0.88 0.73	8600	8600	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 138.4 69.0 184.0 92.11 N _{СН} 45.4 — 60.4 — G _{СВ} 7.1 6.5 7.1 6.5 R _{t+L} 1.14 1.14 0.92 0.92	Шириной до 72м W -0.39 -0.09 0.82 0.67 R _{t+L} 0.88 0.73	0.88 0.73	R _{t+L}	
8600	8200	G _{СВ} 500	g=0.52	150			8600	8200	G _{СВ} 600						
▼ 9.6 КРАЙНЯЯ															
200	200	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 69.2 3449 92.0 4601 N _{СН} 22.7 — 30.2 — G _{СВ} 6.8 6.2 6.8 6.2 P _{С1} 17.8 — 17.8 — P _{С2} 17.8 — 17.8 —	Тип здания Универ Пролет 18 м 24 м W 1.65 1.91 0.99 1.10 R _{t+L}	0.7 0.57	9800	9800	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 138.4 69.15 184.0 92.11 N _{СН} 45.4 — 60.4 — G _{СВ} 8.1 7.4 8.1 7.4 R _{t+L} 0.85 0.86 0.69 0.70	Шириной до 72м W -0.36 -0.09 -0.91 -0.75 R _{t+L} 0.7 0.57	0.7 0.57	R _{t+L}	
9800	9400	G _{СВ} 500	g=0.52	150			9800	9400	G _{СВ} 600						
▼ 6.0 СРЕДНЯЯ															
200	200	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 69.2 3449 92.0 4601 N _{СН} 22.7 — 30.2 — G _{СВ} 6.8 6.2 6.8 6.2 P _{С1} 17.8 — 17.8 — P _{С2} 17.8 — 17.8 —	Тип здания Универ Пролет 18 м 24 м W 1.65 1.91 0.99 1.10 R _{t+L}	0.7 0.57	8600	8600	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 138.4 69.15 184.0 92.11 N _{СН} 45.4 — 60.4 — G _{СВ} 8.1 7.4 8.1 7.4 R _{t+L} 0.85 0.86 0.69 0.70	Шириной до 72м W -0.36 -0.09 -0.91 -0.75 R _{t+L} 0.7 0.57	0.7 0.57	R _{t+L}	
8600	8200	G _{СВ} 500	g=0.52	150			8600	8200	G _{СВ} 600						
▼ 7.2 СРЕДНЯЯ															
200	200	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 69.2 3459 92.0 4611 N _{СН} 22.7 — 30.2 — G _{СВ} 5.1 4.6 5.1 4.6 P _{С1} 17.8 — 17.8 —	Тип здания Универ Пролет 18 м 24 м W 1.93 2.16 1.28 1.43 R _{t+L}	1.26 1.07	7400	7400	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 138.4 68.0 184.0 92.11 N _{СН} 45.4 — 60.4 — G _{СВ} 5.1 5.6 5.1 5.6 R _{t+L} 1.79 1.78 1.41 1.49	Шириной до 72м W -0.11 0.14 -0.61 -0.47 R _{t+L} 1.26 1.07	1.26 1.07	R _{t+L}	
7400	6800	G _{СВ} 400	g=0.52	150			7400	6800	G _{СВ} 600						
▼ 8.4 СРЕДНЯЯ															
200	200	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 69.2 3459 92.0 4606 N _{СН} 22.7 — 30.2 — G _{СВ} 5.9 5.4 5.9 5.4 P _{С1} 17.8 — 17.8 — P _{С2} 13.4 — 13.4 —	Тип здания Универ Пролет 18 м 24 м W 1.85 1.95 1.19 1.24 R _{t+L}	0.88 0.73	8600	8600	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 138.4 69.0 184.0 92.11 N _{СН} 45.4 — 60.4 — G _{СВ} 7.1 6.5 7.1 6.5 R _{t+L} 1.14 1.14 0.92 0.92	Шириной до 72м W -0.39 -0.09 0.82 0.67 R _{t+L} 0.88 0.73	0.88 0.73	R _{t+L}	
8600	8200	G _{СВ} 500	g=0.52	150			8600	8200	G _{СВ} 600						
▼ 9.6 СРЕДНЯЯ															
200	200	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 69.2 3449 92.0 4601 N _{СН} 22.7 — 30.2 — G _{СВ} 6.8 6.2 6.8 6.2 P _{С1} 17.8 — 17.8 — P _{С2} 17.8 — 17.8 —	Тип здания Универ Пролет 18 м 24 м W 1.65 1.91 0.99 1.10 R _{t+L}	0.7 0.57	9800	9800	N _{покр.} N _{СН}	R _{t+L}	Расчетная схема 18м 24м Нагрузка 1 2 1 2 N _{покр.} 138.4 69.15 184.0 92.11 N _{СН} 45.4 — 60.4 — G _{СВ} 8.1 7.4 8.1 7.4 R _{t+L} 0.85 0.86 0.69 0.70	Шириной до 72м W -0.36 -0.09 -0.91 -0.75 R _{t+L} 0.7 0.57	0.7 0.57	R _{t+L}	
9800	9400	G _{СВ} 500	g=0.52	150			9800	9400	G _{СВ} 600						

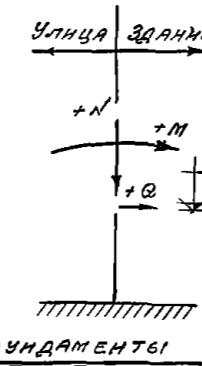
Общие примечания ом на листе 5

TK	РАСЧЕТЫ БИО СХЕМЫ КОЛОНН ЗДАНИЙ С ШАГОМ КРАЙНИХ И СРЕДНИХ КОЛОНН 12 м.	СЕРГИЙ К9-01-49
1970	ВЫПУСК	Лист VII 7

**РАСЧЕТЫ НА ГРУЗЫ НА ФУНДАМЕНТЫ КОЛОНН
ЗДАНИЙ С ШАГОМ КРАЙНИХ И СРЕДНИХ КОЛОНН 6М**

14

ГРД ОЛЕТ, м	отметка в борту колонн,	тип колонны	в ПОПЕРЕЧНОМ НАПРАВЛЕНИИ												в продольном направлении												
			от веса покрытия и снега, подвес- ного потолка или подвесного транспорта			от веса стенки			от напора ветра II географического района						от температурного - воздействия и удлине- ния нижней грани			от температурного - воздействия и удлине- ния нижней грани									
			N	M	Q	N	M	Q	M	Q	М	Q	M	Q	M	Q	M	Q	M	Q							
12	6,0	крайняя	14,0	—	—	33,3	—	—	5,6	± 0,95	+ 0,15	± 5,63	+ 1,53	+ 4,35	+ 1,33	± 2,03	± 0,43	± 1,17	± 0,29	- 6,5	- 1,0	- 5,2	- 0,8	- 4,6	- 0,7	- 3,9	- 0,6
		средняя	25,50	—	—	63,8	—	—	—	—	—	± 4,67	± 0,75	± 3,39	± 0,55	± 1,88	± 0,3	± 1,01	± 0,16	- 5,4	- 0,9	- 4,4	- 0,7	- 4,6	- 0,7	- 3,9	- 0,6
18	6,0	крайняя	19,76	—	—	48,8	—	—	8,9	± 1,51	+ 0,24	± 7,60	± 1,85	± 5,64	± 1,53	± 4,58	± 1,36	± 2,78	± 1,07	- 6,5	- 1,0	- 5,2	- 0,8	- 4,6	- 0,7	- 3,9	- 0,6
		средняя	37,04	—	—	94,9	—	—	—	—	—	± 7,9	± 1,27	± 5,57	± 0,90	± 4,3	± 0,69	± 2,16	± 0,35	- 5,8	- 0,9	- 4,6	- 0,7	- 5,2	- 0,8	- 4,4	- 0,7
24	7,2	крайняя	20,24	—	—	48,4	—	—	8,9	± 1,53	+ 0,21	± 10,22	± 2,12	± 7,73	± 1,78	± 6,55	± 1,62	± 4,10	± 1,29	- 5,50	- 0,74	- 4,44	- 0,60	- 4,23	- 0,57	- 3,53	- 0,48
		средняя	37,50	—	—	95,5	—	—	—	—	—	± 8,85	± 1,2	± 6,35	± 0,86	± 5,19	± 0,7	± 2,73	± 0,37	- 4,11	- 0,56	- 3,32	- 0,45	- 4,23	- 0,57	- 3,53	- 0,48
24	6,0	крайняя	25,50	—	—	63,8	—	—	8,9	± 1,51	+ 0,24	± 7,92	± 1,90	± 6,62	± 1,69	± 5,46	± 1,50	± 3,32	± 1,16	- 6,6	- 1,1	- 5,2	- 0,8	- 4,6	- 0,7	- 3,9	- 0,6
		средняя	48,56	—	—	124,9	—	—	—	—	—	± 8,27	± 1,33	± 5,66	± 0,91	± 5,34	± 0,86	± 2,81	± 0,45	- 5,2	- 0,8	- 4,1	- 0,7	- 5,2	- 0,8	- 4,4	- 0,7
	7,2	крайняя	26,0	—	—	64,4	—	—	8,9	± 1,53	+ 0,21	± 10,40	± 2,14	± 7,62	± 1,77	± 7,29	± 1,72	± 4,49	± 1,35	- 5,42	- 0,73	- 4,37	- 0,59	- 4,23	- 0,57	- 3,53	- 0,48
		средняя	49,04	—	—	125,5	—	—	—	—	—	± 10,03	± 1,36	± 6,94	± 0,94	± 6,58	± 0,99	± 3,47	± 0,47	- 4,1	- 0,55	- 3,25	- 0,44	- 4,56	- 0,62	- 3,84	- 0,52



- ПРИМЕЧАНИЯ**
1. Нагрузки на фундаменты даны согласно расчетным схемам колонн (см лист 2) и основным расчетным положениям, приведенным в пояснительной записке.
 2. Значение усилий M , Q от температурного воздействия и удлинения нижней грани даны для перехода 40°C . При переходе температура 25°C значение этих усилий следует умножить на коэффициент 0,715.
 3. При определении усилий от напора ветра для I^{го} ветрового района табличные значения этих усилий следует

умножить на коэффициент 0,87, а для II^{го} ветрового района на коэффициент 1,29
4. Значения N и Q даны в т., M — в тм
5. Величину вертикальной нагрузки следует уточнять при разработке конкретного проекта.

TK

1970

расчетные нагрузки на фундаменты
колонн
зданий с шагом крайних и средних колонн 6м

СЕРИЯ
КЭ-01-Ч9

выпуск
VII

лист
8

РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ НА ФУНДАМЕНТЫ КОЛОНН
ЗДАНИЙ С ШАГОМ КРАЙНИХ КОЛОНН 6 И 12 М, СРЕДНИХ КОЛОНН 12 М

В ПОПЕРЕЧНОМ НАПРАВЛЕНИИ																		В ПРОДОЛЖЕНИИ НАПРАВЛЕНИИ									
ПРОФЕЛЬ	ШАГ КОЛОНН	ОТМЕТКА ВЕДЕО КОЛОНН	ТИП КОЛОНН	ОТ ВЕСА ПОКРЫТИЯ СНЕГА, ПОДВЕСНОГО ПОТОЛКА ИЛИ ПОДВЕСНОГО ТРАНСПОРТА			ОТ ВЕСА СТЕН			ОТ НАПОРА ВЕТРА II ГЕОГРАФИЧЕСКОГО РАЙОНА						ОТ ТЕМПЕРАТУРНЫХ ВОЗДЕЙСТВИЙ И ЧАЩАНИИ ИЗДЕЛИЙ ГРАНЕЙ			ОТ ТЕМПЕРАТУРНЫХ ВОЗДЕЙСТВИЙ И ЧАЩАНИИ ИЗДЕЛИЙ ГРАНЕЙ								
				- 9 тонн = 320 кг/м ²			- 9 тонн = 850 кг/м ²			СТЕН			ШИРИНОЙ до 72 м			ШИРИНОЙ до 144 м			ШИРИНОЙ до 144 м			ЗОНА "Б"					
				N	M	Q	N	M	Q	M	Q	T	M	Q	M	Q	M	Q	M	Q	M	Q					
18	6,0	крайняя	19,75	-	-	48,8	-	-	8,9	$\pm 1,51$	$\pm 0,24$	$\pm 5,74$	$\pm 1,55$	$\pm 4,31$	$\pm 1,32$	$\pm 2,87$	$\pm 1,08$	$\pm 1,92$	$\pm 0,93$	-6,5	-1,0	-5,2	-0,8	-4,6	-0,7	-3,9	-0,6
		средняя	83,25	-	-	193,9	-	-	-	-	-	$\pm 23,6$	$\pm 3,8$	$\pm 16,58$	$\pm 2,67$	$\pm 9,55$	$\pm 1,54$	$\pm 4,8$	$\pm 0,77$	-22,3	-3,6	-18,2	-2,9	-22,9	-3,7	-18,8	-3,0
		крайняя	20,24	-	-	49,4	-	-	8,9	$\pm 1,53$	$\pm 0,21$	$\pm 7,4$	$\pm 1,74$	$\pm 5,45$	$\pm 1,47$	$\pm 3,75$	$\pm 1,25$	$\pm 2,60$	$\pm 1,09$	-4,6	-0,62	-3,73	-0,50	-3,72	-0,50	-3,10	-0,42
		средняя	84,15	-	-	194,9	-	-	-	-	-	$\pm 29,6$	$\pm 4,0$	$\pm 21,2$	$\pm 2,86$	$\pm 11,98$	$\pm 1,62$	$\pm 6,18$	$\pm 0,83$	-16,48	-2,23	-13,41	-1,81	-16,58	-2,24	-13,46	-1,82
		крайняя	22,66	0,57	0,07	52,0	2,01	0,23	15,6	$\pm 1,84$	$\pm 0,21$	$\pm 14,86$	$\pm 2,59$	$\pm 11,86$	$\pm 2,24$	$\pm 8,03$	$\pm 1,79$	$\pm 5,10$	$\pm 1,45$	-8,25	-0,96	-6,69	-0,78	-6,03	-0,70	-5,08	-0,59
	7,2	крайняя	23,41	0,59	0,06	52,9	2,23	0,23	17,8	$\pm 1,54$	$\pm 0,157$	$\pm 19,13$	$\pm 2,93$	$\pm 14,91$	$\pm 2,49$	$\pm 10,9$	$\pm 2,09$	$\pm 6,99$	$\pm 1,69$	-7,62	-0,78	-6,09	-0,62	-5,80	-0,59	-4,93	-0,50
		средняя	86,03	-	-	196,9	-	-	-	-	-	$\pm 24,0$	$\pm 2,45$	$\pm 17,16$	$\pm 1,8$	$\pm 15,0$	$\pm 1,53$	$\pm 7,76$	$\pm 0,79$	-9,82	-1,0	-7,80	-0,8	-10,61	-1,08	-8,61	-0,88
		крайняя	25,52	-	-	63,9	-	-	8,9	$\pm 1,51$	$\pm 0,24$	$\pm 5,97$	$\pm 1,59$	$\pm 4,38$	$\pm 1,33$	$\pm 3,39$	$\pm 1,17$	$\pm 2,23$	$\pm 0,98$	-6,6	-1,1	-5,2	-0,8	-4,6	-0,8	-3,9	-0,6
		средняя	106,29	-	-	254,5	-	-	-	-	-	$\pm 24,7$	$\pm 3,98$	$\pm 16,9$	$\pm 2,72$	$\pm 12,13$	$\pm 2,0$	$\pm 6,34$	$\pm 1,02$	-20,2	-3,3	-16,4	-2,6	-22,9	-3,7	-18,8	-3,0
		крайняя	26,0	-	-	64,4	-	-	8,9	$\pm 1,53$	$\pm 0,21$	$\pm 8,16$	$\pm 1,84$	$\pm 6,03$	$\pm 1,55$	$\pm 4,91$	$\pm 1,40$	$\pm 3,25$	$\pm 1,18$	-5,42	-0,73	-4,37	-0,59	-4,23	-0,57	-3,53	-0,48
24	6,0	крайняя	28,42	0,71	0,08	67,0	2,45	0,29	15,6	$\pm 1,84$	$\pm 0,21$	$\pm 15,83$	$\pm 2,71$	$\pm 12,35$	$\pm 2,30$	$\pm 9,47$	$\pm 1,96$	$\pm 5,87$	$\pm 1,54$	-8,36	-0,97	-6,70	-0,78	-6,03	-0,70	-5,08	-0,59
		средняя	108,09	-	-	256,5	-	-	-	-	-	$\pm 28,83$	$\pm 3,90$	$\pm 19,91$	$\pm 2,69$	$\pm 14,86$	$\pm 2,0$	$\pm 7,92$	$\pm 1,07$	-14,68	-1,98	-11,91	-1,61	-16,58	-2,24	-13,46	-1,82
		крайняя	28,17	0,73	0,07	67,9	2,69	0,27	17,8	$\pm 1,54$	$\pm 0,16$	$\pm 19,49$	$\pm 2,97$	$\pm 15,27$	$\pm 2,54$	$\pm 12,05$	$\pm 2,21$	$\pm 7,64$	$\pm 1,76$	-7,63	-0,78	-6,12	-0,62	-5,80	-0,59	-4,85	-0,49
		средняя	109,0	-	-	257,5	-	-	-	-	-	$\pm 27,2$	$\pm 2,78$	$\pm 19,4$	$\pm 1,98$	$\pm 18,5$	$\pm 1,88$	$\pm 10,06$	$\pm 1,03$	-9,67	-0,99	-7,64	-0,77	-10,61	-1,08	-8,61	-0,88
		крайняя	38,44	0,97	0,16	96,2	3,0	0,48	17,8	$\pm 3,88$	$\pm 0,63$	$\pm 16,11$	$\pm 3,84$	$\pm 12,61$	$\pm 3,27$	$\pm 7,73$	$\pm 2,49$	$\pm 4,76$	$\pm 2,01$	-15,4	-2,5	-12,5	-2,0	-10,1	-1,6	-8,6	-1,4
	7,2	крайняя	39,19	0,98	0,13	188,9	-	-	-	-	-	$\pm 22,98$	$\pm 3,71$	$\pm 15,8$	$\pm 2,55$	$\pm 11,93$	$\pm 1,92$	$\pm 5,83$	$\pm 0,84$	-22,3	-3,6	-18,1	-2,9	-12,6	-2,0	-11,0	-1,8
		средняя	74,67	-	-	97,0	3,2	0,43	17,8	$\pm 3,93$	$\pm 0,53$	$\pm 21,33$	$\pm 4,36$	$\pm 16,61$	$\pm 3,72$	$\pm 10,11$	$\pm 2,85$	$\pm 6,42$	$\pm 2,35$	-13,27	-1,79	-10,44	-1,41	-9,29	-1,26	-7,89	-1,07
		крайняя	39,94	1,0	0,12	97,8	3,83	0,45	31,2	$\pm 4,14$	$\pm 0,48$	$\pm 26,55$	$\pm 4,81$	$\pm 20,86$	$\pm 4,15$	$\pm 11,91$	$\pm 3,10$	$\pm 7,79$	$\pm 2,62$	-9,84	-1,14	-7,88	-0,92	-7,55	-0,88	-6,30	-0,73
		средняя	75,57	-	-	190,9	-	-	-	-	-	$\pm 32,86$	$\pm 3,82$	$\pm 23,04$	$\pm 2,68$	$\pm 16,78$	$\pm 1,84$	$\pm 7,85$	$\pm 0,91$	-13,77	-1,60	-11,16	-1,30	-8,82	-1,03	-7,38	-0,86
		крайняя	40,7	1,02	0,104	98,7	4,23	0,43	35,6	$\pm 3,46$	$\pm 0,35$	$\pm 31,88$	$\pm 5,22$	$\pm 25,4$	$\pm 4,56$	$\pm 15,64$	$\pm 3,56$	$\pm 10,3$	$\pm 3,01$	-8,38	-0,85	-6,73	-0,69	-6,83	-0,70	-5,60	-0,57
24	6,0	крайняя	49,96	1,25	0,2	191,9	-	-	-	-	-	$\pm 39,50$	$\pm 4,03$	$\pm 28,3$	$\pm 2,89$	$\pm 18,73$	$\pm 1,91$	$\pm 9,51$	$\pm 0,97$	-10,8	-1,10	-8,7	-0,89	-7,91	-0,81	-6,59	-0,67
		средняя	96,81	-	-	126,5	3,81	0,61	17,8	$\pm 3,88$	$\pm 0,63$	$\pm 17,53$	$\pm 4,06$	$\pm 13,59$	$\pm 3,43$	$\pm 9,31$	$\pm 2,74$	$\pm 5,60$	$\pm 2,14$	-18,5	-3,0	-14,9	-				

**СПЕЦИФИКАЦИЯ И ВЫБОРКА СТАЛИ
НА ОДНО АРМАТУРНОЕ ИЗДЕЛИЕ**

МАРКА ИЗДЕ- ЛИЯ	№ 103	ЭСКИЗ	Ф ММ	ДЛИНА ММ	КОЛ- ШТ.	Общая длина М	ВЫБОРКА СТАЛИ		
							Ф ММ	Общая длина М	ВЕС КГ
КР-1	1		25AIII	6860	3	20,6	8AT	8,0	3,2
	2		25AIII	3600	2	7,2	25AIII	27,8	10,70
	3		8AT	470	17	8,0	ИТОГО		110,2
C-1	4		6AT	480	20	9,6	6AT	9,6	2,1
Отделка: Стержни	3		8AT	470	1	0,47	8AT	0,47	0,19

ПОКАЗАТЕЛИ НА ОДНУ КОЛОННУ

Марка колонны	Вес т	Марка бетона	Объем бетона м ³	расход стали кг
КПУ-1	4,3	200	1,7	283,5

Спецификация арматурных изделий и закладных деталей на одну колонну

Марка вспомогательного изделия	Кол. шт	№ листа
БР-1	2	
С-1	2	10
3	40	
М-7	4	Б3-01-49
М-22	1	8617 III
М-24	2	21, 22
М-26	1	

Общие примечания см. на листе II.

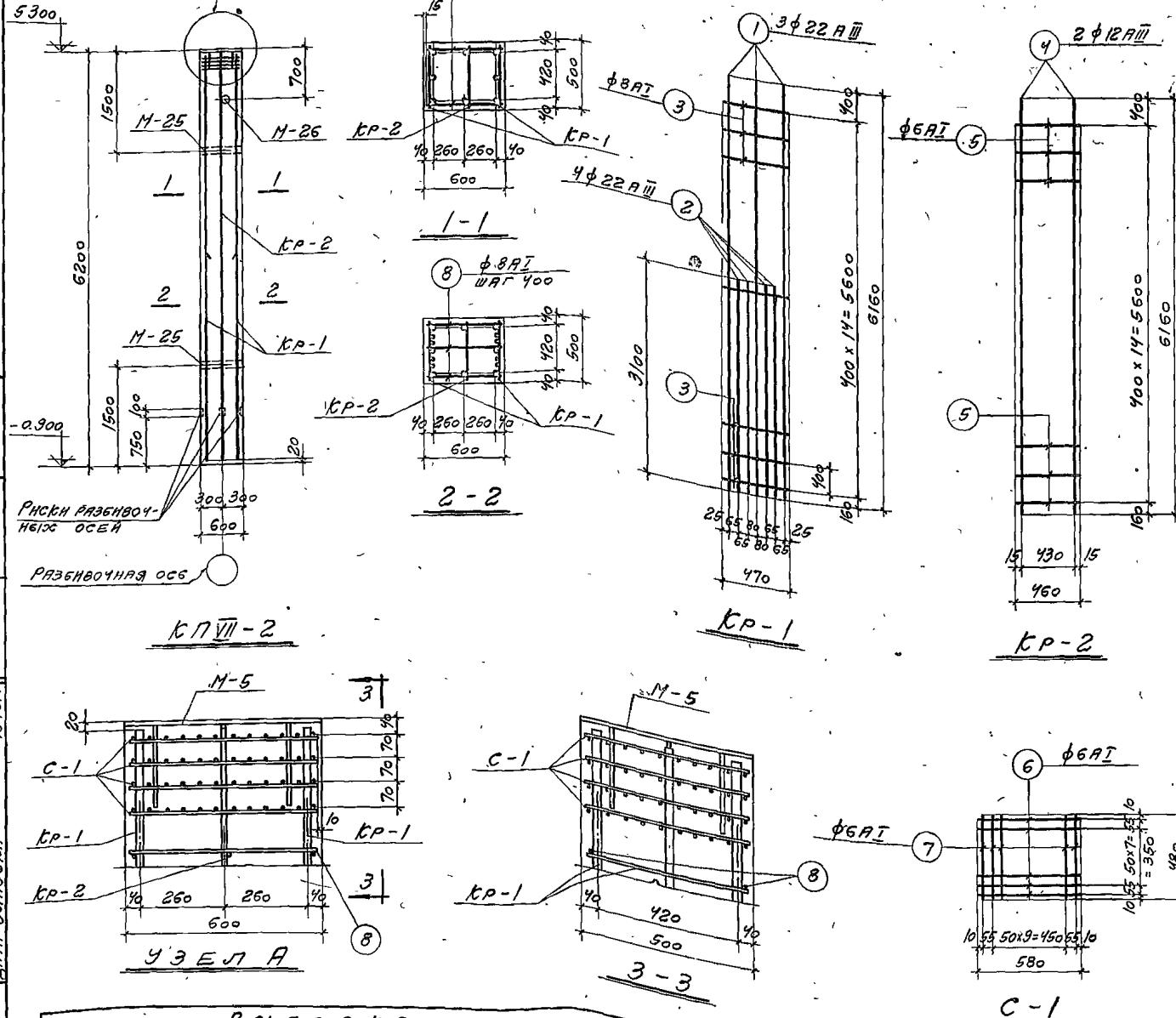
ВЫБОРКА СТАЛИ НА ОДНУ КОЛОННУ

ВЫБОРКА СТАЛИ НА ОДНУ КОЛОННУ																			
МАРКА КОЛОННЫ	СТАЛЬ ГОСТ 5781-61						расход без заклад. деталей	ЗАКЛАДНЫЕ ДЕТАЛИ						Общий расход кг					
	КЛАССА А-І			КЛАССА А-ІІІ				СТАЛЬ ГОСТ 5781-61			СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ВСТ. ЗКП ГОСТ 380-60*								
	ф, мм		штого	ф, мм		штого		КЛАССА А-І		КЛАССА А-ІІІ		штого							
	6	8	кг	25		кг		6	8	20	12	шт	Профиль						
БРУСЫ-1	4,2	14,6		18,8	214,0		214,0	232,8	4,4	0,4	1,0	6,8		22,0	7,6	5,0	3,3	50,5	283,3

1

колонна кп VII-1.

7591 17



МАРКА КОЛОНИИ	ВЕБОРКА СТАЛИ НА СТАЛЕ ГОСТ 5781-61				РАСХОД СТАЛЕ ГОСТ 5781-61	ЗАКЛАДНЫЕ ДЕТАЛИ НА СТАЛЕ ГОСТ 5781-61				ОБЩИЙ РАСХОД КГ		
	КЛАССА А-І		КЛАССА А-ІІІ			ЗАКЛАДНЫЕ ДЕТАЛИ НА СТАЛЕ ГОСТ 5781-61		СТАЛЕ ПРОКАТНАЯ* В СТ. З КЛ ГОСТ 380-60				
	Ф., ММ	Чтого КГ	Ф., ММ	Чтого КГ		Ф., ММ	Чтого КГ	Ф., ММ	Чтого КГ			
КПУ-2	6	8			12	22		8		12		
	11,9	14,3			26,2	10,9	184,8					
					195,7	221,9	0,4					
								4,0				
								18,9	5,8	3,3		
									32,4	255,3		

СПЕЦИФИКАЦИЯ И ВЕБОРКА СТАЛИ НА ОДНО АРМАТУРНОЕ ИЗДЕЛИЕ									
МАРКА ИЗДЕЛИЯ ПОЗ.	ЭСКИЗ	Ф ММ	ДЛИНА ММ	КОЛ. ШТ.	ОБЩАЯ ДЛИНА ММ	Ф ММ	ОБЩАЯ ДЛИНА ММ	ВЕБ КГ	ВЕБОРКА СТАЛИ
1		22АІІ	6160	3	18,5	8АІ	7,1	2,8	
2		22АІІІ	3100	4	12,4	22АІІ	30,9	92,4	
3		8АІ	470	15	7,1				Итого 95,2
4		12АІІ	6160	2	12,3	6АІ	6,9	1,5	
5		6АІ	460	15	6,9	12АІІІ	12,3	10,9	
									Итого 12,9
6		6АІ	580	10	5,8	6АІ	11,6	2,6	
7		6АІ	480	12	5,8				
8		8АІ	570	1	0,57	8АІ	0,57	0,23	

ПОКАЗАТЕЛИ НА ОДНУ КОЛОННУ				
МАРКА КОЛОНИИ	ВЕС Т	МАРКА БЕТОНА	ОБЪЕМ БЕТОНА	РАСХОД СТАЛЕ СТАЛИ М ³ КГ
КПУ-2	4,7	300	1,86	255,0

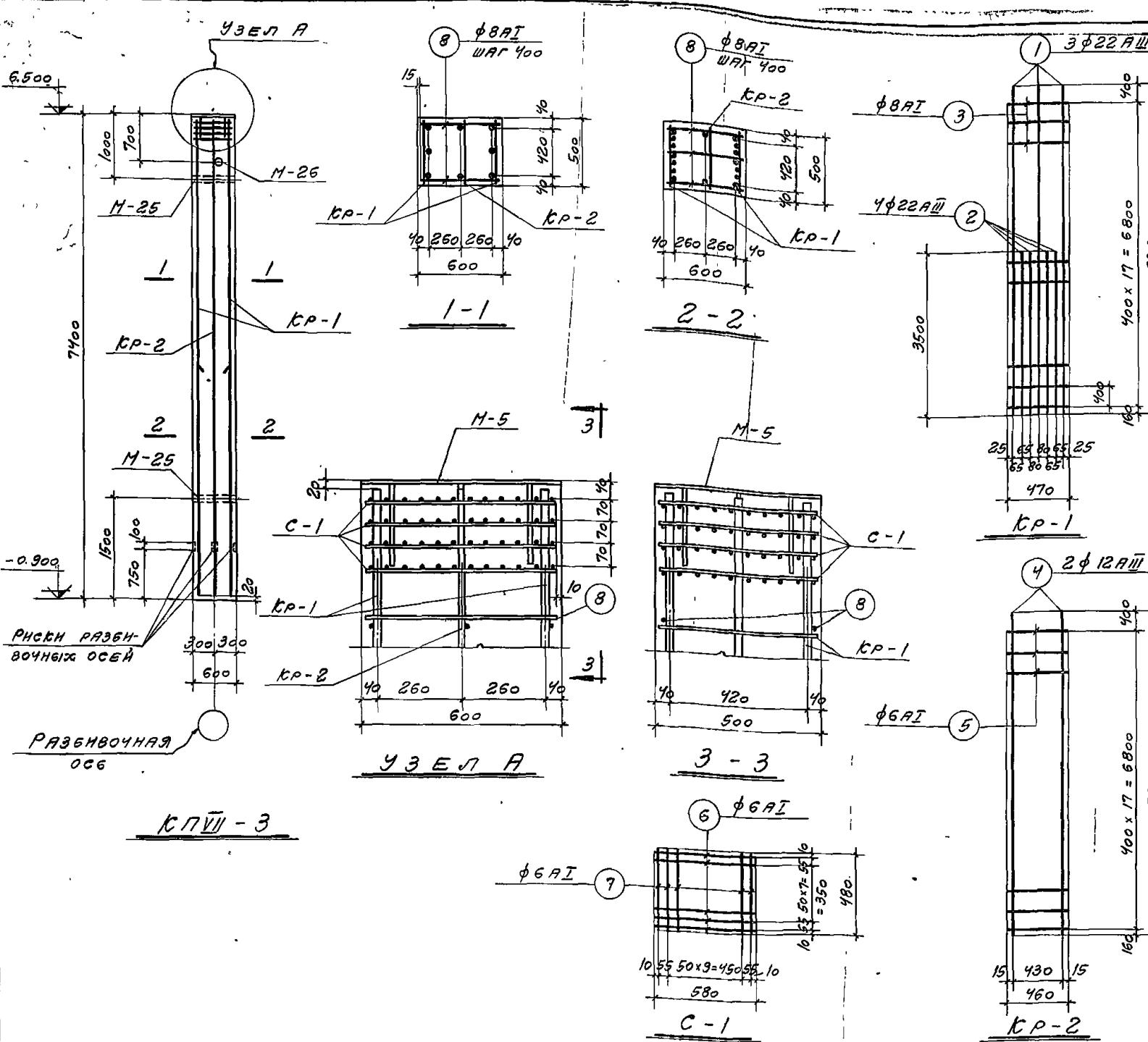
МАРКА КОЛОНИИ	МАРКА ИЗДЕЛИЯ	КОЛ. ШТ.	№ Листа
KP-1	2		
KP-2	1		
C-1	4		
8	38		11
KПУ-2	1		К3-01-49
H-5	2		861П-III
H-25	2		21,22
H-26	1		

ПРИМЕЧАНИЯ.

- Арматурные каркасы и сетки изготавливаются при помощи контактной точечной электросварки в соответствии с ГОСТ 10922-64.
- Размеры каркасов и сеток даны по оси сечений.

TK
Колонна КПУ-2
Серия К3-01-49
Выпуск лист VII
11
10591 18

ПРОМСТРОЙПРОЕКТ
г. Москва



ВСИ БОРКА СТАЛИ НА ОДНУ КОЛОННУ

МАРКА КОЛОННЫ	СТАЛЮ ГОСТ 5781-61				РАСХОД БЕЗ ЗАКЛАД. НБИЗ	ЗАКЛАДНЬЕ ДЕТАЛИ				СТАЛЮ ПРОКАТНАЯ *				Итого расх.		
	КЛАССА А-І		КЛАССА А-ІІІ			КЛАССА А-І		КЛАССА А-ІІІ		СТАЛЮ ПРОКАТНАЯ *		В СТ ЗКЛ ГОСТ 380-60				
	φ, ММ	Итого	φ, ММ	Итого		φ, ММ	φ, ММ	φ, ММ	φ, ММ	6=8	12	6=8	12			
	6	8	кг	12	22	кг	ДЕТАЛЕЙ	8	12	6=8	12	6=8	12			
БЛУІІ-3	12,2	17,2	29,4	13,1	215,4	228,5	257,9	0,4	4,0	18,9	5,8	3,3		324 290		

СЛЕЧИФИКАЦИЯ И ВЕБОРКА СТАЛИ НА ОДНО АРМАТУРНОЕ ИЗДЕЛИЕ									
Наря изде- лия	№ 103	Эскиз	ϕ мм	длина мм	кол. шт.	общая длина м	ВЕБОРКА СТАЛИ		
						м	ϕ мм	общая длина м	вес кг
КР-1	1	—	22АШ	7360	3	22,1	8АГ	8,5	3,4
	2		22АШ	3500	4	14,0	22АШ	36,1	107,7
	3		8АГ	470	18	8,5	ИТОГО		
КР-2	4	—	12АШ	7360	2	14,7	6АГ	8,3	1,8
	5		6АГ	460	18	8,3	12АШ	14,7	13,1
							ИТОГО		
С-1	6	—	6АГ	580	10	5,8	6АГ	11,6	2,6
	7		6АГ	480	12	5,8			
ОТД. СТЕРЖ	8	—	8АГ	570	1	0,57	8АГ	0,57	0,23

ПОКАЗАТЕЛИ НА ОДНУ КОЛОННУ

Марка колонниси	Вес т	Марка гетона	Объем гетона м ³	расход стап. кг
KПУII-3	5,6	300	2,22	290,

СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРНЫХ
ИЗДЕЛИЙ И ЗАКЛАДНЫХ
ДЕТАЛЕЙ НА ОДНУ КОЛОННУ

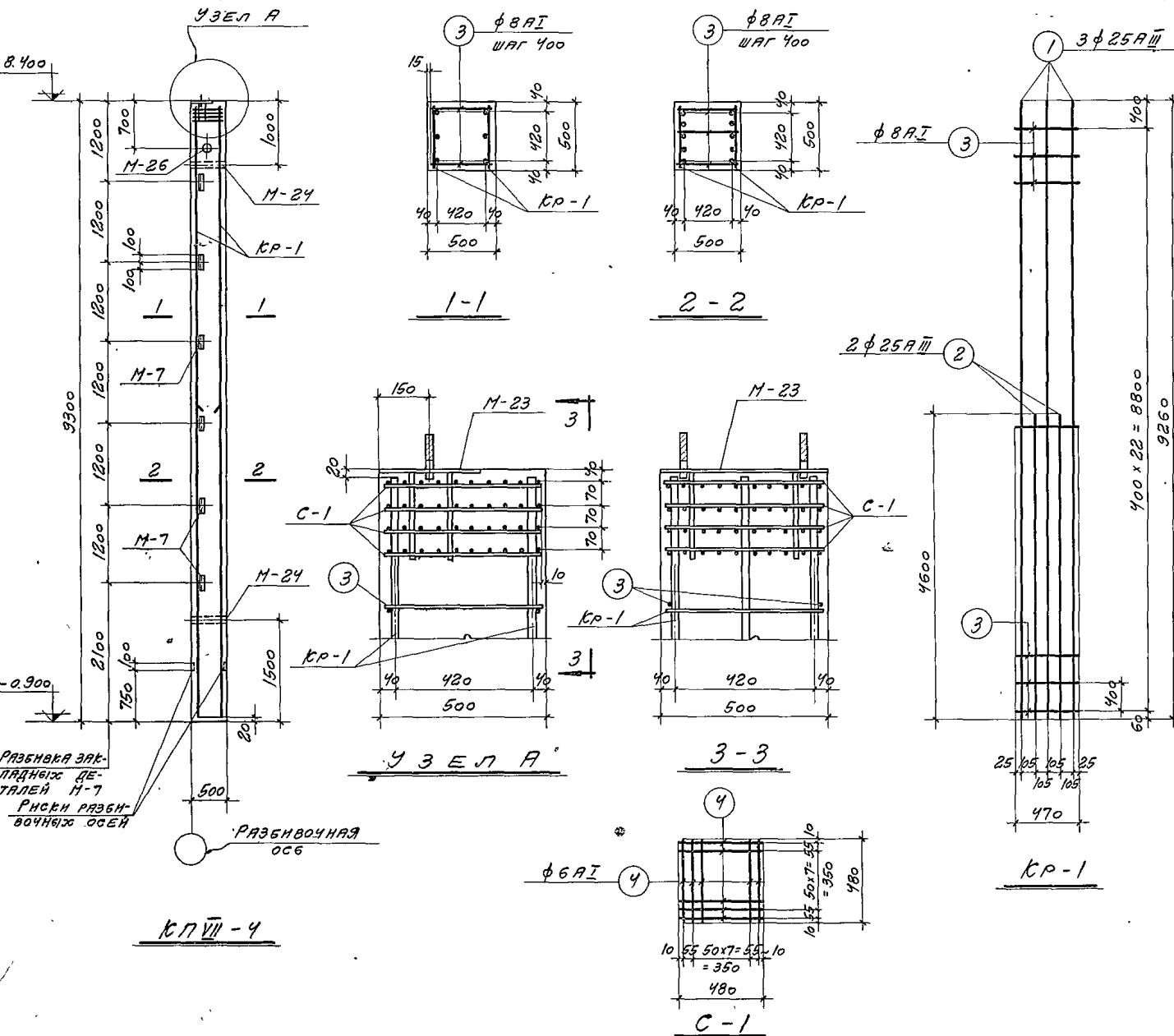
МАРКА КОЛОННІВІ ІЗДЕРЖНІ	МАРКА ІЗДЕРЖНІ	КОЛ ШТ	№ ЛІСТА
КПVII-3	KP-1	2	12 K9-01-4 851п III 21, 22
	KP-2	1	
	C-1	4	
	8	45	
	M-5	1	
	M-25	2	
	M-26	1	

Общие примечания см. на листе II

Колонна КЛ VII-3

СЕРНЯ
КЭ-01-49

19



СПЕЦИФИКАЦИЯ Н ВБІГОРКА СТАЛІ НА ОДНО АРМАТУРНОЕ ИЗДЕЛИЕ

Наряжка неде- лия	№ п/з	Э.СКМЗ	φ мм	длина мм	кол- шт	общая длина м	φ мм	общая длина м	вес кг
KP-1	1		25AIII	9260	3	27,8	8AII	10,8	4,3
	2		25AIII	4600	2	9,2	25AIII	37,0	142,5
	3		8AII	470	23	10,8	ИТОГО		146,8
C-1	4		6AII	480	20	9,6	6AII	9,6	2,1
ОТРЕДКУЮЩИЕ СТЕРНОЧКИ	3		8AII	470	1	0,47	8AII	0,47	0,19

ПОКАЗАТЕЛИ НА ОДНУ КОЛОННУ

Марка колонн	Вес т	Марка бетона	Объем бетона м ³	расход стали кг
М7У-4	5,8	300	2,32	3475

СПЕЦИФІКАЦІЯ АРМАТУРНИХ
ІЗДЕЛІЙ И ЗАКЛАДНИХ
ДЕТАЛЕЙ НА ОДНУ КОЛОМНУ

Марка колонны	Марка изделия	Кол. шт.	№ листа
<u>КПУИ-Ч</u>	КР-1	2	
	С-1	2	13
	3	58	
	М-7	7	13-01-49 861п III
	М-23	1	
	М-24	2	
	М-26	1	

ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ. НА ЛИСТЕ 11

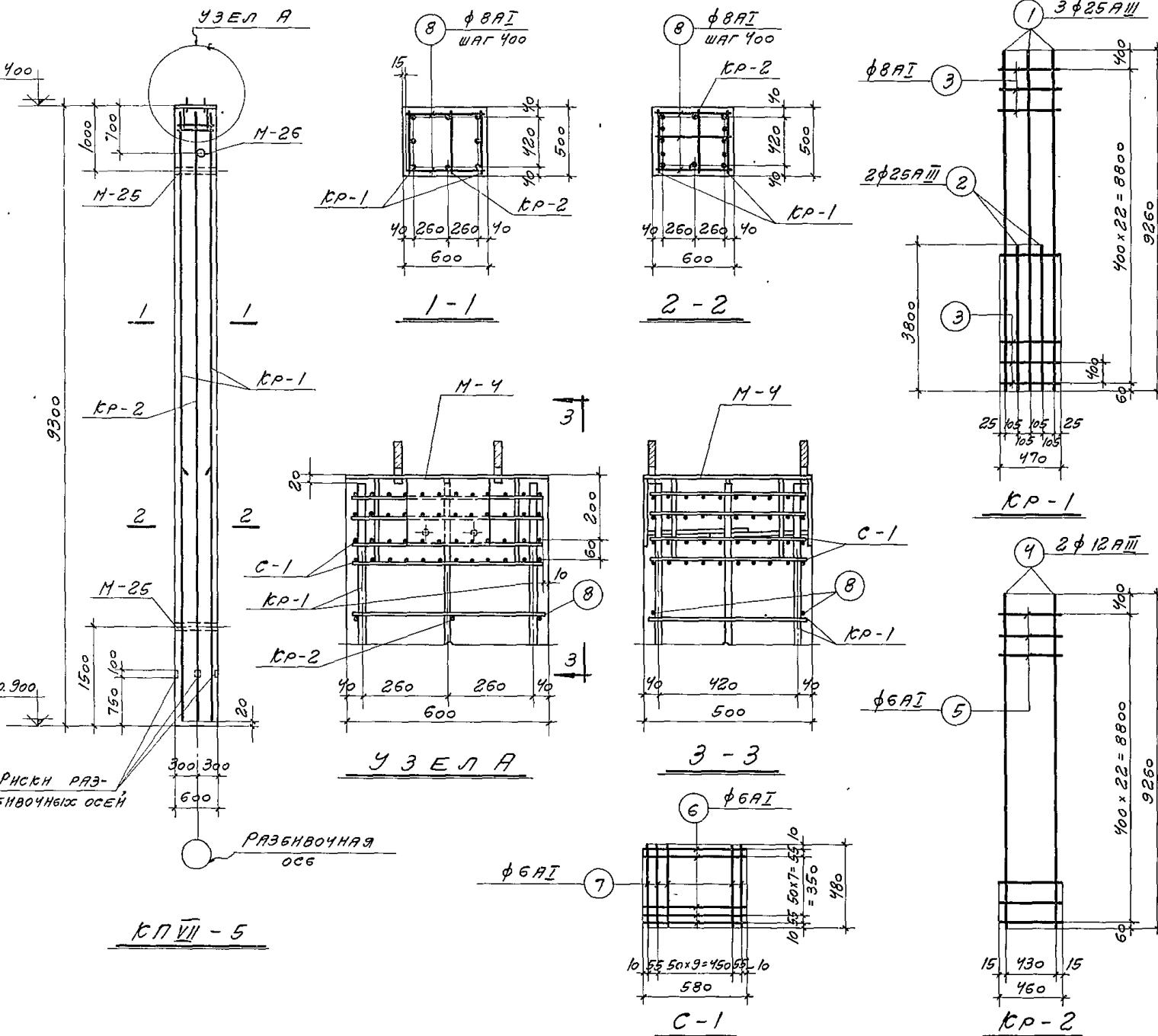
ВЕБОРКА СТАЛН НА ОДНУ КОЛОНН

Марка колонны	СТАЛЮ ГОСТ 5781-61			расход без заклад	ЗАКЛАДНЮЕ ДЕТАЛИ			общий расход							
	КЛАССА А-І		КЛАССА А-ІІІ		СТАЛЮ ГОСТ 5781-61		СТАЛЮ ПРОКАТНАЯ *								
	φ, мм	Итого	φ, мм	Итого	Номер	φ, мм	φ, мм	ВСТ. ЗКЛ ГОСТ 380-60							
	.6	8		кг.	25		кг	деталей							
КЛПЧ-4	9,2	19,6	23,8	285,0	285,0	308,8	0,4	0,9	6,4	9,4	13,3	5,0	3,3	38,7	347,5

TK
1872

КОЛОННА КЛ^{III}-Ч

СЕРНЯ	
К9-01-49	
Величук	ЛНСТ
	VII 13



СПЕЦИФИКАЦИЯ И ВЕС БОРКА СТАЛИ НА ОДНО АРМАТУРНОЕ ИЗДЕЛИЕ							
Марка изде-лия	№ поз.	Эскиз	φ	длина	кол.	общая длина	вес борка стали
	1		25AIII	9260	3	27,8	8AII 10,8 4,3
KP-1	2		25AIII	3800	2	7,6	25AIII 35,4 136,3
	3		8AII	470	23	10,8	ИТОГО 140,6
KP-2	4		12AIII	9260	2	18,5	6AII 10,6 2,4
	5		6AII	460	23	10,6	12AIII 18,5 16,4
C-1	6		6AII	580	10	5,8	6AII 11,6 2,6
	7		6AII	480	12	5,8	
отв. стерж.	8		8AII	570	1	0,57	8AII 0,57 0,23

ПОКАЗАТЕЛИ НА ОДНУ КОЛОННУ			
Марка колонны	вес	Марка бетона	объем бетона на сталь
КПVII-5	7,0	400	2,8 370,0

Марка колонны	Марка изде-лия	вес	кол.	№ листа
	KP-1	2		
	KP-2	1		
	C-1	4		
	8	56		
	M-4	1		K3-01-49
	M-25	2		Б61П.ИІ
	M-26	1		21,22

Общие примечания см на листе II.

Марка колонны	Вес борка стали на одну колонну					
	Сталь ГОСТ 5781-61			расход	закладные детали	
	класса А-I	класса А-III	без залповых		сталь ГОСТ 5781-61	сталь прокатная *
код	φ, мм	кг	φ, мм	кг	класса А-I	класса А-III
	6	8	12	25	6	8
КПVII-5	12,8	21,6	34,4	16,4	272,6	289,0
					323,4	323,4
					5,3	0,4
					1,7	1,7
					4,8	4,8
					25,1	6,0
					3,3	3,3
					46,6	370,0

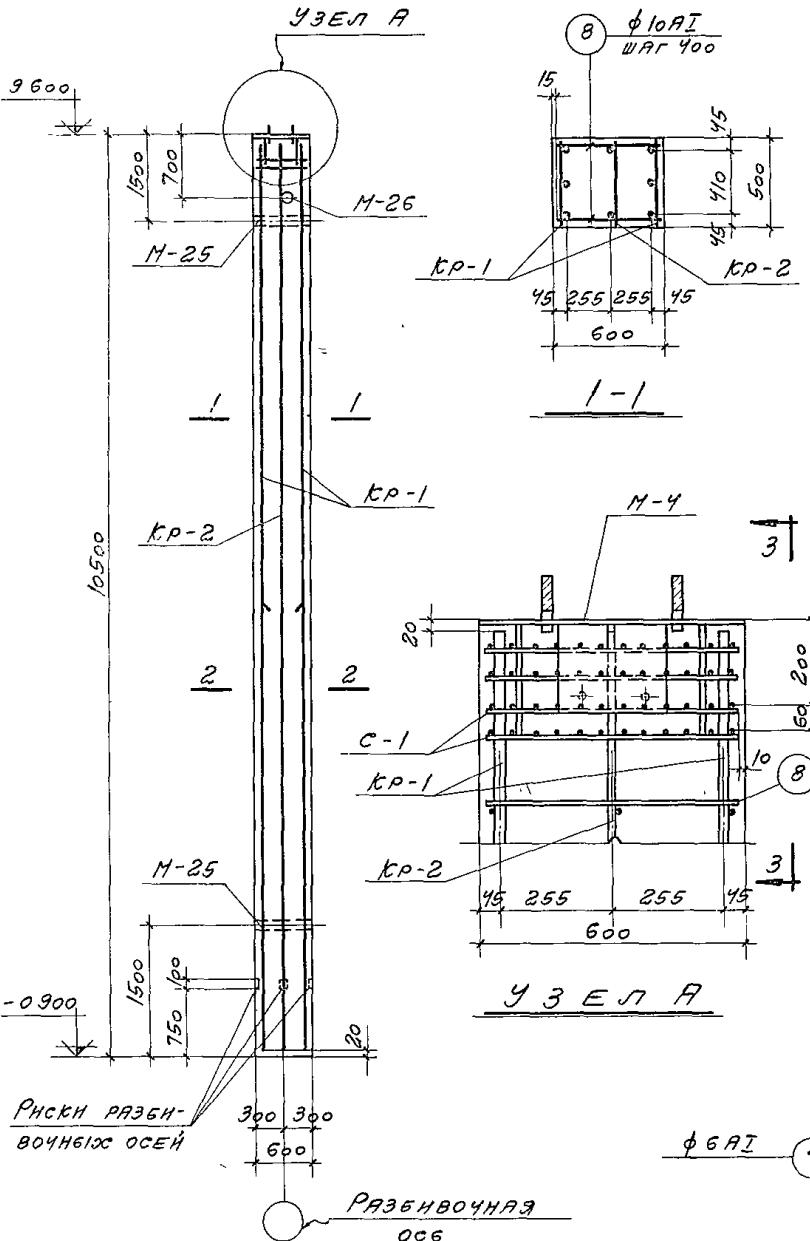
TK
1970

Колонна КПVII-5

Серия
К3-01-49
Б61П.ИІ
Лист
VII
14

J.P.
21

УЗЕН А



KN VII - 6

одну колонну

ВЫБОРКА СТАЛИ НА ОДНУ КОЛОННУ																			
МАРКА КОЛОННЫ	СТАЛЬ ГОСТ 5781-61						РАСХОД БЕЗ ЗАКЛАД- НИЯ ДЕТАЛЕЙ	ЗАКЛАДНИЕ ВЕТАЛИ							ИТОГО РАСХОД КГ	ОБЩИЙ РАСХОД КГ			
	КЛАССА А-І			КЛАССА А-ІІІ				СТАЛЬ ГОСТ 5781-61			СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ *								
	ϕ , ММ		Итого	ϕ , ММ		Итого		КЛАССА А-І		КЛАССА А-ІІІ		ВСТ 3 кп. ГОСТ 380-60							
	6	10	КГ	12	28	КГ	ДЕТАЛЕЙ	6	8	20	12	8=8 $\varnothing=50$	12=12 $\varnothing=50$	251 $\varnothing=50$	5,8 $\varnothing=50$	3,3 $\varnothing=50$	46,6 $\varnothing=50$	611,3 $\varnothing=50$	
КПЧ-6	79	378		957	186	5004		519,0	564,7	53	0,4	17	5,0		251	5,8	3,3		

СПЕЦИФИКАЦИЯ Н. ВСИБОРКА СТАЛИ НА ОДНО АРМАТУРНОЕ ИЗДЕЛИЕ

МАРКА ИЗДЕ- ЛИЯ	№ ПОЗ.	ЭСКИЗ	φ мм	ДЛЯННА ММ	КОЛ. ШТ	ОБЩАЯ ДЛЯННА М	ВЕЛИЧИНЫ СТАЛИ		
							φ мм	ОБЩАЯ ДЛЯННА М	ВЕС КГ
КР-1	1	<u>—</u>	28АIII	10460	3	31,4	10АI	12,2	7,5
	2		28АIII	5100	4	20,4	28АIII	51,8	250,2
	3		10АI	470	26	12,2	ИТОГО	267,9	
КР-2	4	<u>—</u>	12АIII	10460	2	20,9	6АI	12,0	2,7
	5		6АI	460	26	12,0	12АIII	20,9	18,6
							ИТОГО		21,3
С-1	6	<u>—</u>	6АI	580	10	5,8	6АI	11,6	2,6
	7		6АI	480	12	5,8			
ОТА СТЕРЖ	8	<u>—</u>	10АI	570	1	0,57	10АI	0,57	0,35

ПОКАЗАТЕЛИ НА ОДНУ КОЛОННУ

Марка колонны	Вес т	Марка бетона	Объем расхода бетона на сталь м ³	расход стали кг
КЛVII-6	7,9	400	3,2	611,3

СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРНЫХ ИЗДЕЛИЙ И ЗАКЛАДНЫХ ДЕТАЛЕЙ НА ОДНУ КОЛОННУ

Марка колоннен изделия	Марка изделия	Бол шт.	№ листа
КПУII-6	КР-1	2	
	КР-2	1	
	С-1	2	
	8	65	
	М-4	1	КЭ-01-49
	М-25	2	В61Ш
М-26	1	21, 22	

ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ. НА ЛИСТЕ II.

TK
1972

КОЛОННА КПVII - 6

CEPHS
3-01-49

10591

2