

ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

СЕРИЯ 1.412.1-6

ФУНДАМЕНТЫ МОНОЛИТНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ НА ЕСТЕСТВЕННОМ
ОСНОВАНИИ ПОД ТИПОВЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОЛОННЫ
ОДНОЭТАЖНЫХ И МНОГОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ

ВЫПУСК 1

ЧЕРТЕЖИ — ЗАГОТОВКИ

РАЗРАБОТАНЫ
ПРОЕКТНЫМ ИНСТИТУТОМ № 1 МИНСЕВЗАПСТРОЯ СССР
ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ИНСТИТУТА
НАЧАЛЬНИК ОТДЕЛА
ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА
ГЛАВНЫЙ КОНСТРУКТОР ОТДЕЛА

С УЧАСТИЕМ:
НИИЖБ

ЗАМ. ДИРЕКТОРА ИНСТИТУТА
ЗАВ. ЛАБОРАТОРИЕЙ
СТ. НАУЧНЫЙ СОТРУДНИК

НИИОСП
им. Н.М. ГЕРСЕВАНОВА

ЗАМ. ДИРЕКТОРА ИНСТИТУТА
ЗАВ. ЛАБОРАТОРИЕЙ

ЦНИИСК
им. В.А. КУЧЕРЕНКО

НИИ СТРОИТЕЛЬСТВА ЭССР

ЗАМ. ДИРЕКТОРА ИНСТИТУТА
ДИРЕКТОР ИНСТИТУТА
ВЕДУЩИЙ НАУЧНЫЙ СОТРУДНИК

Катков
Зиновьев
Василевская
Шапиро

Л. Н. КАТКОВ
А. Я. ЗИНОВЬЕВ
Г. И. ВАСИЛЕВСКАЯ
А. В. ШАПИРО

Серых
Коровин
Краковский

Р. Л. СЕРЫХ
Н. Н. КОРОВИН
М. Б. КРАКОВСКИЙ

Коновалов
Сорочан

П. А. КОНОВАЛОВ
Е. А. СОРОЧАН

Андреев
Хямалане
Тиммуск

О. О. АНДРЕЕВ
В. О. ХЯМАЛАНЕ
Я. М. ТИММУСК

УТВЕРЖДЕНЫ
ГОССТРОЕМ СССР
ПРОТОКОЛ от 27.12.88 № АЧ-48,
ВВЕДЕНЫ В ДЕЙСТВИЕ с 01.04.89

Обозначение документа	Наименование	стр.
1.412.1-6.1-ПЗ	Пояснительная записка	3
— 1СМ	Чертеж — заготовка 1	4
— 2СМ	Чертеж — заготовка 2	5
— 3СМ	Чертеж — заготовка 3	6
— 4СМ	Чертеж — заготовка 4	7
— 5СМ	Чертеж — заготовка 5	8
— 6СМ	Чертеж — заготовка 6	9
— 7СМ	Чертеж — заготовка 7	10
— 8СМ	Чертеж — заготовка 8	11
— 9СМ	Чертеж — заготовка 9	12
— 10СМ	Чертеж — заготовка 10	13
— 11СМ	Чертеж — заготовка 11	14
— 12СМ	Чертеж — заготовка 12	15
— 13СМ	Чертеж — заготовка 13	16
— 14СМ	Чертеж — заготовка 14	17
— 15СМ	Чертеж — заготовка 15	18
— 16СМ	Чертеж — заготовка 16	19
— 17СМ	Чертеж — заготовка 17	20
— 18СМ	Чертеж — заготовка 18	21
— 19СМ	Чертеж — заготовка 19	22
— 20СМ	Чертеж — заготовка 20	23
— 21СМ	Чертеж — заготовка 21	24
— 22СМ	Чертеж — заготовка 22	25
— 23СМ	Чертеж — заготовка 23	26

1.412.1-Б.1

Содержание

Рук. зр.	Мишель	<i>Мишель</i>
Н. конст.	Шапиро	<i>Шапиро</i>
Науч. отд.	Зинovieв	<i>Зинovieв</i>
Н. конст.	Шапиро	<i>Шапиро</i>

Страниц	Лист	Листов
Р	1	2
ПРОЕКТИНЬИ ИНСТИТУТ		

Обозначение документа	Наименование	Стр
1.412.1-6.1-24СМ	Чертеж-заготовка 24	27
— 25СМ	Чертеж-заготовка 25	28
— 26СМ	Чертеж-заготовка 26	29
— 27СМ	Чертеж-заготовка 27	30
— 28СМ	Чертеж-заготовка 28	31
— 29СМ	Чертеж-заготовка 29	32
— 30СМ	Чертеж-заготовка 30	33
— 31СМ	Чертеж-заготовка 31	34
— 32СМ	Чертеж-заготовка 32	35
— 33СМ	Чертеж-заготовка 33	36
— 34СМ	Чертеж-заготовка 34	37
— 35СМ	Чертеж-заготовка 35	38
— 36СМ	Чертеж-заготовка 36	39
— 37СМ	Чертеж-заготовка 37	40
— 38СМ	Чертеж-заготовка 38	41
— 39СМ	Чертеж-заготовка 39	42
— 40СМ	Чертеж-заготовка 40	43
— 41СМ	Узлы армирования фундамента	44
— 42СМ	Схема сборки сеток в пространственный каркас.	45
— 43СМ	Схемы расположения закладных для заземления и для "близкого заочного"	
	монтажа колонн.	50
— 44СМ	Таблица-заготовка для подбора фундамента	51

Взаимный

Подпись автора

Шифр листа

1.412.1-6.1

Лист

2

1. Настоящий выпуск 1 серии 1.412.1-Б содержит чертежи-заготовки для разработки рабочих чертежей монолитных железобетонных фундаментов на естественном основании под типовые колонны производственных зданий.

2. Чертежи-заготовки при применении в конкретном проекте подлежат доработке в соответствии с данными (по размерам и армированию), полученными в результате подбора фундамента по материалам выписков 0 и 3 настоящей серии.

3. Чертежи-заготовки фундаментов объединены по следующим признакам:

- а) по числу ступеней;
- б) по конфигурации верхних ступеней — раздельные ступени или совпадающие одной из сторон с нижележащей ступенью;
- в) "высокие" и "низкие" фундаменты;
- г) рядовые фундаменты и фундаменты в температурных швах.

4. Требуемый для доработки чертеж выбирается по содержанию данного выпуска в зависимости от номера чертежа, указанного вomenclature фундаментов, приведенной в выпуске 0.

5. При доработке чертежа необходимо указать:

- а) нагрузки на фундамент;
- б) разбивочные оси и привязки к ним фундамента с нанесением рисок разбивочных осей;
- в) размеры фундамента (подшвы, ступеней, подколонинок, стаканов, высоты), отметку заложения;
- г) подготовку под подшвы из бетона класса В3,5;
- д) марки арматурных изделий и их вес;
- е) расход бетона и выборку арматуры.

1.412.1-Б1- ПЗ

Рук. гр. Мишель
Гл. констр. Шалиро
Нач. отд. Зиновьев
Н. Кондр. Шалиро

Пояснительная
записка

Страниц	Лист	Листов
Р	1	2

Проектный институт
№ 1

Изд. № 10101. Подписи и даты. Выход № 1

6. При необходимости на чертеже - заготовке дочищаются:
- а) вертикальные сетки, условно показанные только в пределах стальной части для случая, когда подколник в уровне сопряжения с фундаментной плитой работает бетонным сечением;
 - б) дополнительные сетки косвенного армирования одна ступенька (на чертеже условно показаны две сетки);
 - в) детали монолитных набетонок для опирания фундаментных балок или обозначение узлов, которые должны быть разработаны на листах конкретного проекта.

Дополнительные арматурные и закладные изделия, необходимые:

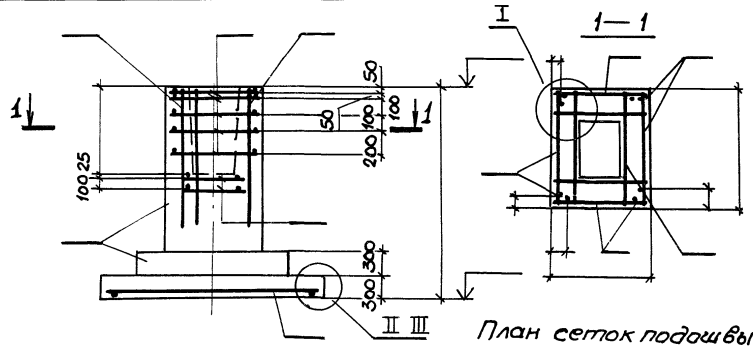
- а) при сборке вертикальных сеток армирования подколника в пространственные каркасы, б) для крепления монолитных набетонок под фундаментные балки, в) для устройства заземления и установки подкладок для "безынерционного" монтажа колонн включаются в спецификацию и ведомость расхода стали. Одновременно дорабатываются и привязываются чертежи-заготовки схем сборки пространственных каркасов и дополнительных закладных изделий для заземления и "безынерционного" монтажа.

7. Чертеж оформляется штампом организации разрабатывающей конкретный проект, и подписями исполнителей, ответственных за доработку чертежа - заготовки.

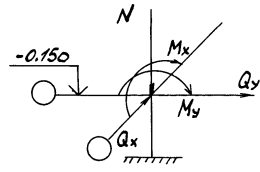
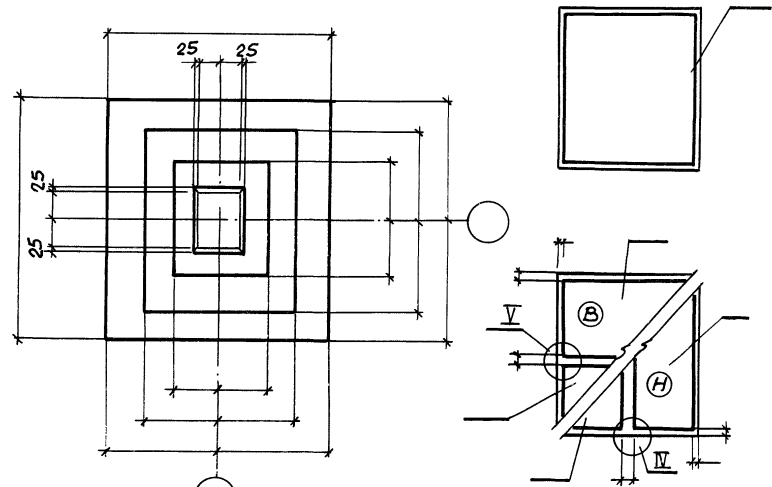
1.412.1-6.1-2СМ

Чертеж -заготовка 2

Исполнитель: Мещеряков И.И.
 Проверил: Шалапов А.А.
 Дата: 14.12.14
 Лист: 1 из 1



План сеток подшвы

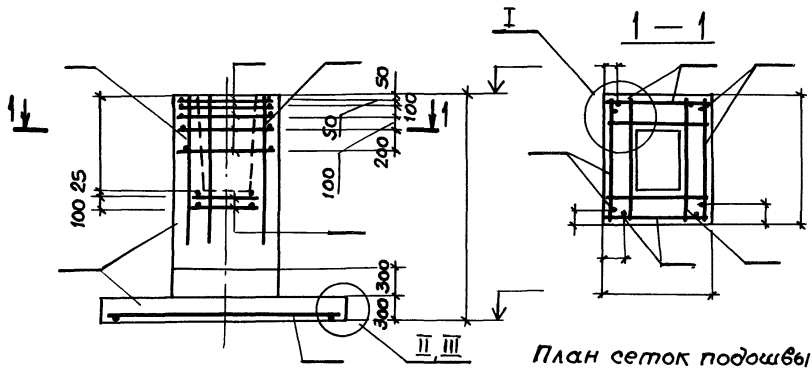


Наимен. усилия	Усилия, МН(тс); МНм(тс-м)			
	1комб.	2комб.	3комб.	4комб.
N				
Mx				
My				
Qx				
Qy				

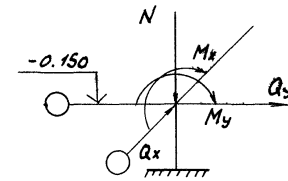
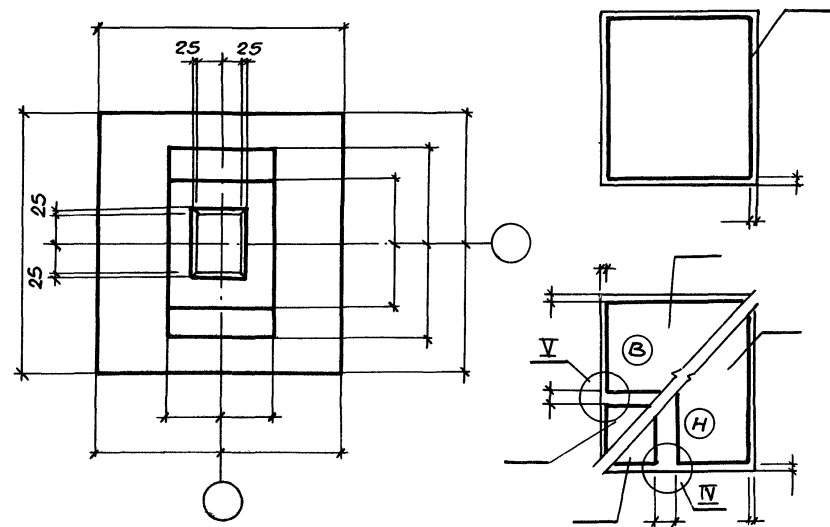
Поз.	Наименование	Кол.	Обозначение документа
	Сетка С		
	С		
	С		
	С		
	С		
	С		
Материалы			
	Бетон класса В15, м ³		

Марка элемента	Изделия арматурные		Изделия закладные				Общий расход, кг
	Арматура класса А-III		Арматура класса А-III	Прокат марки ВСтЗкп2			
	ГОСТ 5781-82*				ГОСТ 5781-82*	ГОСТ 103-76	
	всего, кг		всего, кг	расход, кг			

Чертеж -заготовка 2



План сеток подошвы

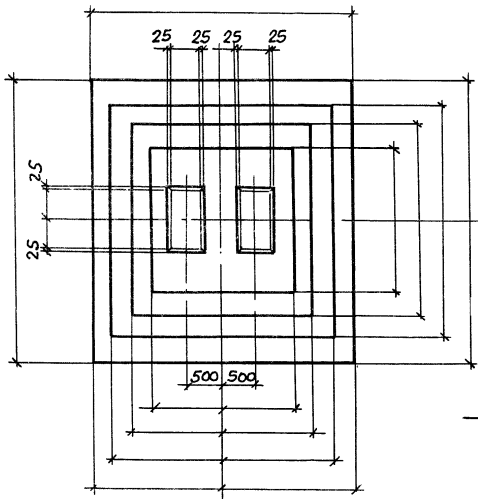
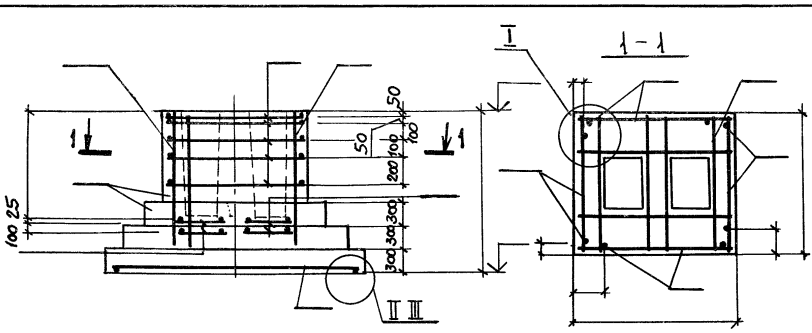


Наимен. усилия	Усилия, МН(тс); МН·м(тс·м)			
	1комб.	2комб.	3комб.	4комб.
N				
M _x				
M _y				
Q _x				
Q _y				

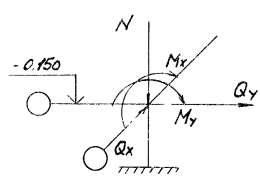
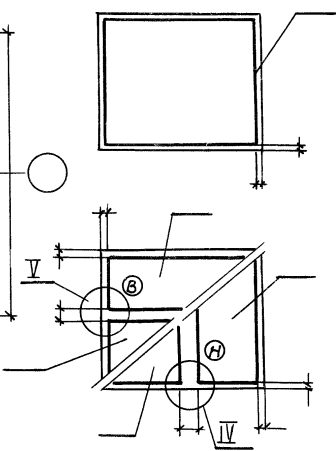
Поз.	Наименование	Кол.	Обозначение документа
	Сетка С		
	С		
	С		
	С		
	С		
	С		
Материалы			
Бетон класса В15, м ³			

Марка элемента	Изделия арматурные		Изделия вкладные				Общий расход, кг	
	Арматура класса		А-III	Прокат марки		ВСт3кп2		Общий расход, кг
	ГОСТ 5781-82*			ГОСТ 5781-82*	ГОСТ 10276-85			
			всего, кг	всего, кг	всего, кг	всего, кг		

Чертеж-заготовка 3



План сетки подшивки



Наимен. усилия	Усилия, кН(тс); кН·м(тс·м)			
	1комб.	2комб.	3комб.	4комб.
N				
M _x				
M _y				
Q _x				
Q _y				

Пов.	Наименование	Кол.	Обозначение документа
	Сетка С		
	С		
	С		
	С		
	С		
	С		
	С		
	С		
	Материалы		
	Бетон класса В15, м ³		

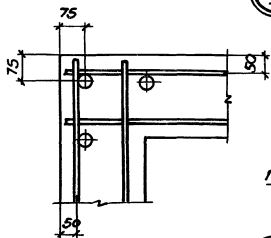
Марка элемента	Изделия арматурные		Изделия закладные			Общий расход		
	Арматура класса		Арматура класса	Прокат марки				
	А-III		А-III	ВСт3кп2				
	ГОСТ 5781-82*		всего	ГОСТ 5781-82*	ГОСТ 103-78	ГОСТ 8510-88	всего, кг	расход, кг

Чертеж-заготовка 37

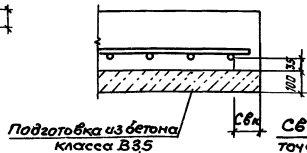
Узлы
привязки арматурных каркасов

Узлы
сварки пространственных каркасов

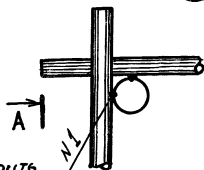
Ⓘ



Ⓜ

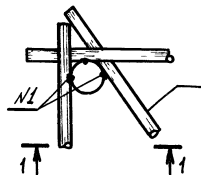


Ⓥ

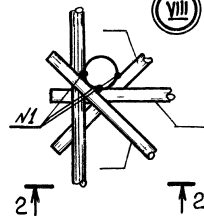


Сварить точечной сваркой по ГОСТ 14038-85-К1-Кт

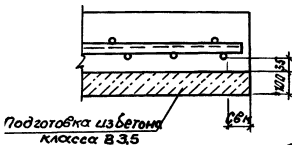
Ⓦ



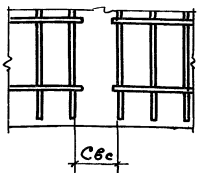
Ⓧ



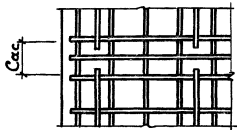
Ⓝ



Ⓞ



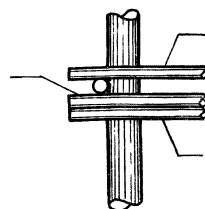
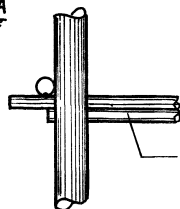
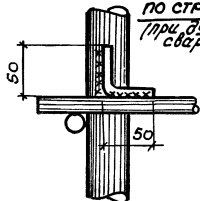
Ⓟ



1 — 1

2 — 2

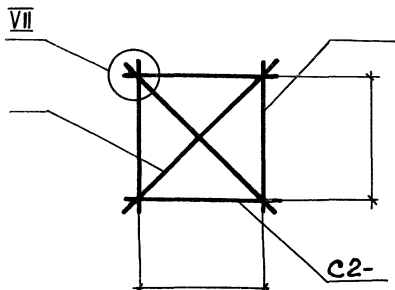
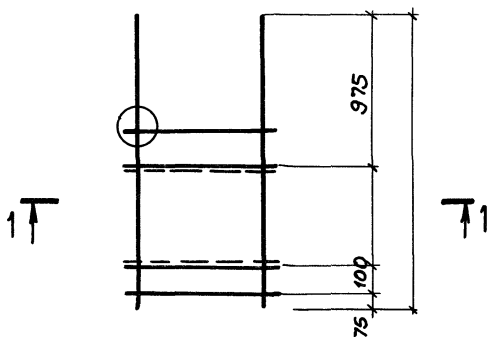
Вид по стрелке А (при дуговой сварке)



Соединение стержней при сборке пространственных каркасов выполнять одним из следующих способов:

- точечной сваркой электродом;
- соединением дуговой сваркой по узлу VI (вид по А)

Пространственный каркас КП



На чертеже дана схема сборки пространственных каркасов рядовых фундаментов при $H_f < 2700$ мм (Схема А)

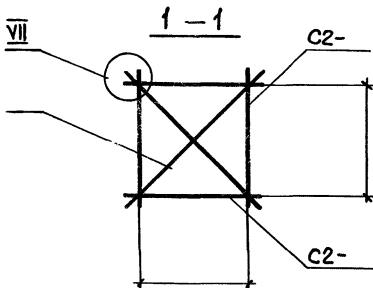
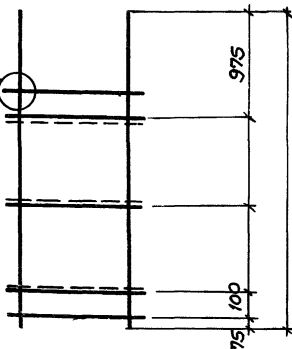
1.4.12. 1-6.1 - 42 СМ
Схема сборки стоек в
пространственный каркас

Исполнитель: М.И. Шибирев
Проверил: М.И. Шибирев
Инженер: М.И. Шибирев
Инженер: М.И. Шибирев

Исполнитель: М.И. Шибирев
Проверил: М.И. Шибирев
Инженер: М.И. Шибирев
Инженер: М.И. Шибирев

Пространственный каркас КП

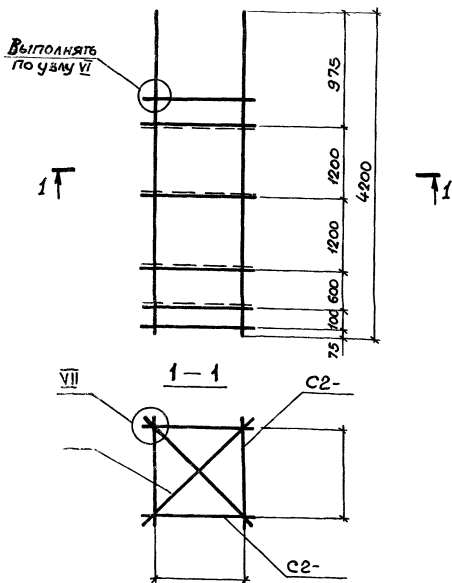
Выполнять по узлу VI



На чертеже дана схема сборки пространственных каркасов рядовых фундаментов при $H_f = 3000\text{ мм}, 3600\text{ мм}$ (Схема Б)

1.412.1-6.1-42СМ	Рядовый	Рассчитан	Уведомлен	Схема сборки сеток в пространственный каркас
		Рук. гр.	Исполн.	
		Гл. констр.	Щепило	
		Нач. отд.	Винобаев	
СМЭ-Н подл.	Подоляев	Губата	Взв.м. см.г.у	

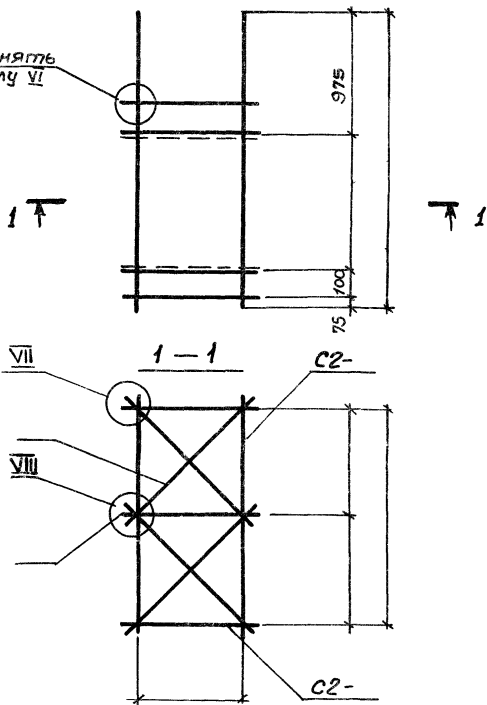
Пространственный каркас КП



На чертеже дана схема сборки пространственных каркасов рядовых фундаментов при $H_f = 4200$ мм (Схема В).

Пространственный каркас КП

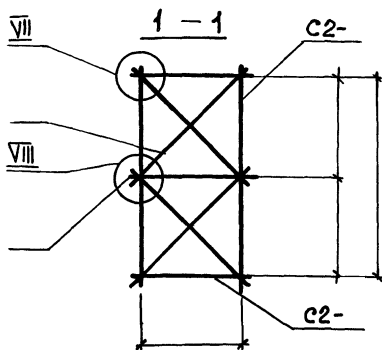
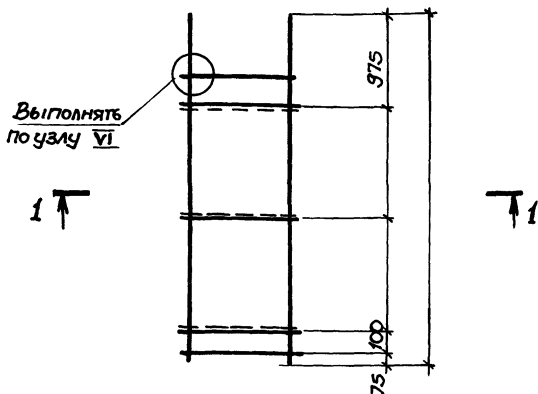
Выполнять по узлу VI



На чертеже дана схема сборки пространственных каркасов рядовых фундаментов при Нф < 2700 мм (Схема А)

Рассчитал	Удобрин	1.412.1-6.1 - 42 см
Рек. эр.	Михайлов	Схема сборки сеток в пространственный каркас
Шифр и год	Возм. инв.	
Подпись и дата	Шляхор	
	Нах. об.	Зиняев

Пространственный каркас КП



На чертеже дана схема сборки пространственных каркасов рядовых фундаментов при $H_f = 3000 \text{ мм}$, 3600 мм (Схема Б)

Рис. г.в. Мшелев
Гл. констр. Шапаро
Инж. г.в. Зинovieв

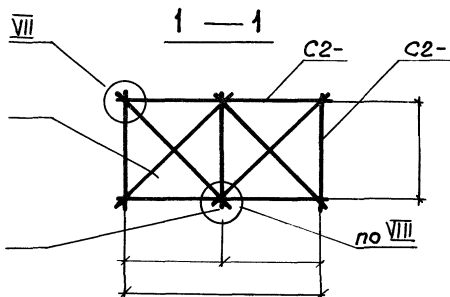
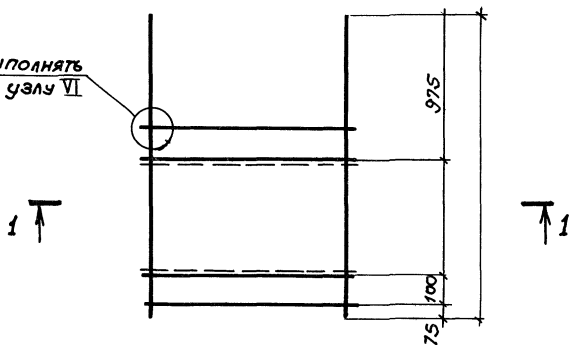
Сетка сборки сеток в
пространственный каркас

Рис. г.в. Мшелев
Гл. констр. Шапаро
Инж. г.в. Зинovieв

Глуб. метод. Подпись узла В зат. ин. бл.

Пространственный каркас КП

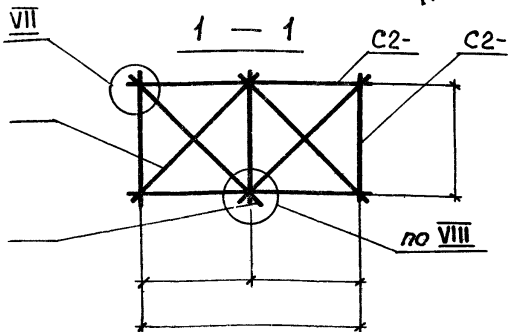
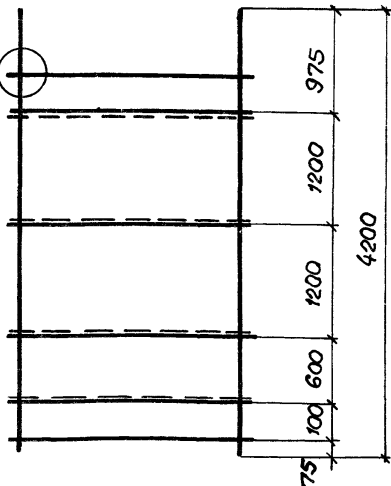
Выполнять
по узлу VI



На чертеже дана схема сборки пространственных каркасов фундаментов в температурных швах при $H_f < 2700$ мм (Схема А)

Пространственный каркас КП

Выполнять по узлу VI

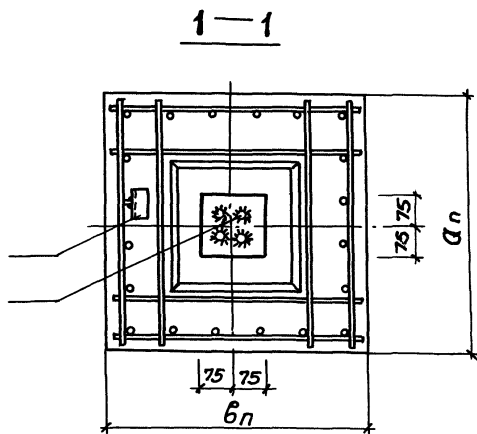
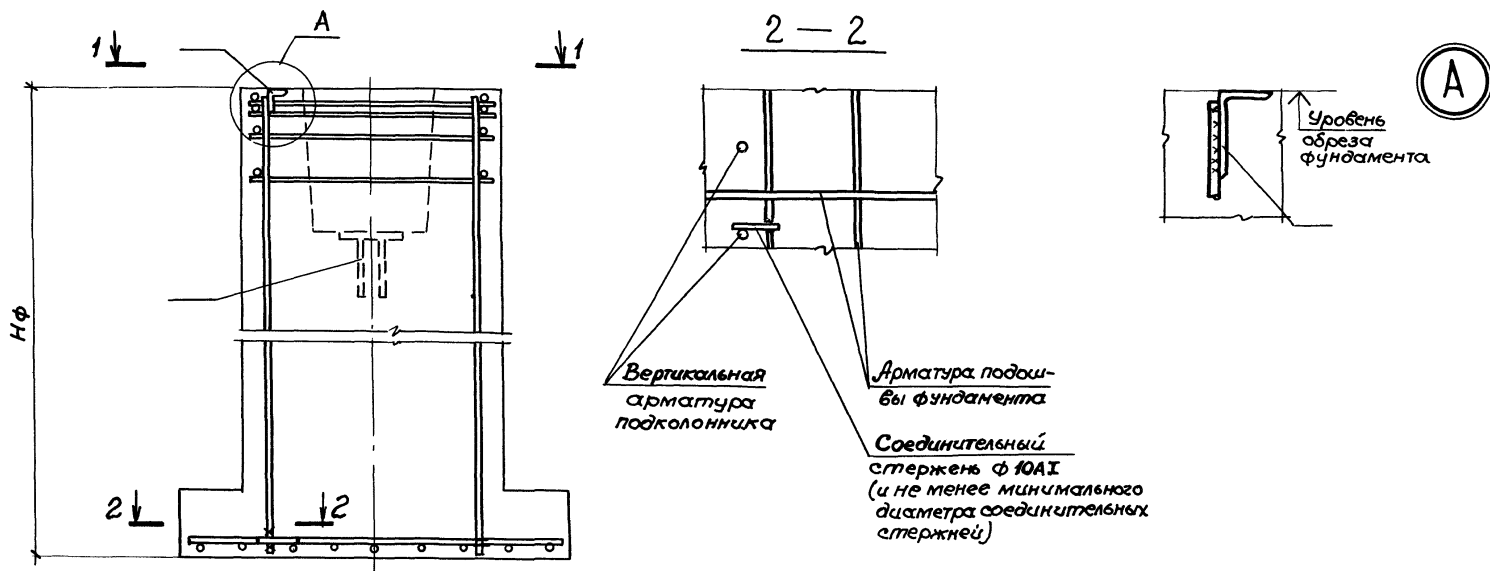


На чертеже дана схема сборки пространственных каркасов фундаментов в температурных швах при Нф = 4200 мм (Схема В)

1.412.1-6.1 - 42СМ
Схема сборки сеток в пространственный каркас

Рук. гр.	Машель	Лист
Гл. констр.	Шатурс	1/1
Исполн.	Зиновьев	

Шифр подл.	Подпись-дата	Взам. инжн.



1. Закладное изделие поз для заземления приварить к вертикальному стержню армирования подколонника двухсторонними швами длиной не менее 50 мм, обеспечить положение верхней полки уголка в уровне обреза фундамента (деталь „А“). По низу приваривается перемычка, связывающая вертикальный продольный стержень, к которому приварена поз, с арматурой подошвы для обеспечения непрерывной электрической цепи заземления.

2. Закладное изделие поз по низу стакана предназначается для приварки вертикального коротыша $\phi 50-60$ мм, обеспечивающего установку низа колонны на требуемой высоте („безыверочный“ монтаж).

Номер строки	Наименование усилий, нагрузок или расчетных операций	Формулы, указания по применению	Ед. изм	Результаты расчета по комбинации расчетных нагрузок			
				1	2	3	4
1	2	3	4	5	6	7	8

А. Исходные данные

Расчетные усилия	Примечание	МН (тс)				
при: $\delta_f = 1.0$ $\gamma_f = 1.2$	$\frac{N^H}{N}$	В числителе даны значения при $\gamma_f = 1.0$, в знаменателе - при $\delta_f = 1.2$ Нагрузки даны при коэффициенте надежности по назначению $\gamma_n = 1.0$				
	$\frac{M_x^H}{M_x}$					
	$\frac{Q_x^H}{Q_x}$					
	$\frac{M_y^H}{M_y}$					
	$\frac{Q_y^H}{Q_y}$					
2 Сечение колонны	a_k	мм				
	b_k	мм				
3 Отметка низа колонны	H_k	м				
4 Глубина заделки колонны	h_k	мм				
5 Глубина стакана	h_c	$h_c = h_k + 50$	мм			
6 Отметка низа подошвы фундамента	$H(FL)$		м			
7 Высота фундамента	$H\phi(d_i)$	$H\phi = H - 0,15$	м			
8 Основные характеристики грунта						

1	2	3	4	5	6	7	8
Б. Подбор подошвы фундамента							
9	Условное расчетное сопротивление грунта, R_0	Табл. 1...5 прилож. N=3 СНиП 2.02.01-83	МПа (тс/м ²)				
10	Предварительно требуемая площадь подошвы	$A_{np} = \frac{1,15 \cdot N^H \max}{R_0 - 2H}$	м ²				
11	Предварительный размер подошвы: a, b , и номер типоразмера	Таблица 1, стр.5	м				
12	Расчетное давление при:	R	Формула (7) СНиП 2.02.01-83	МПа (тс/м ²)			
		γ_{c1}	Таблица 3 СНиП 2.02.01-83				
		γ_{c2}					
		K	п. 2.41 СНиП 2.02.01-83				
		K_z					
		M_{ϕ}	Таблица 4 СНиП 2.02.01-83				
		M_{ϕ}					
		M_c					
13	Св. фундамента и грунта на его уровне	R_{ϕ}	Таблица 5, стр.8	МН (тс)			
14	Приведенные моменты M_{ϕ}^H в уровне подошвы фундамента	$M_{\phi x}^H = M_x^H + Q_x^H \cdot H_{\phi}$	МН-м (тс-м)				
		$M_{\phi y}^H = M_y^H + Q_y^H \cdot H_{\phi}$	МН-м (тс-м)				
15	Определение эксцентриситетов, нормальных сил и требуемых площадей - координаты графиков подбора подошв фундамента	$e_{\phi x}^H = \frac{M_{\phi x}^H}{N^H + R_{\phi}}$	м				
		$e_{\phi y}^H = \frac{M_{\phi y}^H}{N^H + R_{\phi}}$	м				
		$e_{\phi np}^H = e_{\phi x}^H + \frac{a}{\beta_1} \cdot e_{\phi y}^H$	м				
		$A = \frac{N^H + R_{\phi}}{R}$	м ²				

Мисень
 Таблица - заголовок для
 выбора фундамента
 Инв. латон. Подпись и дата
 Взам. инв. №
 Нах. отд. Инв. №

Номер строки	Наименование усилий, нагрузок или расчетных операций	Формулы, указания по применению	Ед. изм	Результаты расчета по комбинации расчетных нагрузок				1	2	3	4	5	6	7	8
				1	2	3	4								
1	2	3	4	5	6	7	8								
16	Типоразмеры подошвы по:	$e_{ф}^{пр}$	График 2, стр.53					25	Проверка по критерию "низкого" фундамента $h_n - h_c \leq m_{пл}$	$0,5 (\alpha_n - \alpha_k - 0,1)$	м				
		$e_{ф}^{х}$	График 3, стр.54							$0,5 (\beta_n - \beta_k - 0,1)$	м				
		$e_{ф}^{у}$	График 4, стр.55												
17	Определение вида контактной эпоры	$r_{х}^{min} = \frac{N_x + P_{ф}}{\alpha_1 \cdot \beta_1} (1 - 6 \frac{e_{ф}^{х}}{\alpha_1})$	МПа (тс/м²)					27	Расчетное краевое давление при трапецевидной и треугольной эпоре контактных давлений	$R_x = \frac{N}{\alpha \beta_1} - \frac{M_{фх}}{\beta_1 \alpha^2} \cdot 6$	МПа (тс/м²)				
		$r_{у}^{min} = \frac{N_y + P_{ф}}{\alpha_1 \cdot \beta_1} (1 - 6 \frac{e_{ф}^{у}}{\beta_1})$	МПа (тс/м²)							$R_y = \frac{N}{\alpha \beta_1} - \frac{M_{фу}}{\alpha \beta_1^2} \cdot 6$	МПа (тс/м²)				
18	Определение наибольших краевых давлений в трапецевидной и треугольной эпорах	$r_{х}^{max} = \frac{N_x + P_{ф}}{\alpha_1 \cdot \beta_1} (1 + 6 \frac{e_{ф}^{х}}{\alpha_1}) \leq 1,2 R$	МПа (тс/м²)					28	Расчетное краевое давление при отрыве подошвы	$R_x = \frac{2}{3} \cdot \frac{N}{\beta_1 (\frac{\alpha}{2} - \frac{M_{фх}}{N})}$	МПа (тс/м²)				
		$r_{у}^{max} = \frac{N_y + P_{ф}}{\alpha_1 \cdot \beta_1} (1 + 6 \frac{e_{ф}^{у}}{\beta_1}) \leq 1,2 R$	МПа (тс/м²)							$R_y = \frac{2}{3} \cdot \frac{N}{\alpha_1 (\frac{\beta_1}{2} - \frac{M_{фу}}{N})}$	МПа (тс/м²)				
19	Определение наибольших краевых давлений при отрыве подошвы	$r_{х}^{max} = \frac{2}{3} \cdot \frac{N_x + P_{ф}}{\beta_1 (\frac{\alpha}{2} - e_{ф}^{х})} \leq 1,2 R$	МПа (тс/м²)					29	Допускаемое краевое усилие для "высоких" фундаментов [Р]	Таблица N: 18, стр.60	МПа (тс/м²)				
		$r_{у}^{max} = \frac{2}{3} \cdot \frac{N_y + P_{ф}}{\alpha_1 (\frac{\beta_1}{2} - e_{ф}^{у})} \leq 1,2 R$	МПа (тс/м²)							Таблица N: 17, стр.56	МН (тс)				
20	Принимаемый размер подошвы $\alpha \times \beta$, и номер типоразмера	Таблица 1, стр.5						31	Результаты проверки						
В. Проверка фундаментной плиты на продавливание								32	Принимаемая марка фундамента						
Г. Проверка фундаментной плиты на "обратный" момент															
21	Размер подколонника $\alpha_n \times \beta_n$ и номер типоразмера	Таблица 4, стр.5	мм					33	Приведенная высота грунта	$h_{пр} = H + \frac{q_{пол}}{\delta}$	м				
		Таблица 2, стр.5	№							34	Предельная высота столба грунта [Нпр] δ	Таблица N: 21, стр. 62	м		
22	Возможное число ступеней	Табл. 8...11, стр.31...38	шт					35	Приведенная высота грунта из условия отпора основания а) приведенные моменты М _ф в уровне подошвы			$M_{фх} = M_x + Q_x H_{ф}$	МН·м (тс·м)		
23	Принятое число ступеней и высота фундаментной плиты	$\frac{h}{h_{пл}}$	шт мм							$M_{фу} = M_y + Q_y H_{ф}$	МН·м (тс·м)				
24	Классификация по схеме продавливания	График 1, стр.8						б) приведенный относительный эксцентриситет $\epsilon_{ф}$	$\epsilon_{фх} = \frac{M_{фх}}{N \alpha_1}$ $\epsilon_{фу} = \frac{M_{фу}}{N \cdot \beta_1}$						

1.412.1-6.1 - 44 CM
Таблица-заказ №1 для
подбора фундамента

Исчислен
Рис. 22
Л. констр.
И.х. от.

Исчислен
Л. констр.
И.х. от.

Номер строки	Наименование усилий нагрузок или расчетных операций		Формулы указания по применению		Ед. изм	Результаты расчета по комбинации расчетных нагрузок				1	2	3	4	5	6	7	8	
						1	2	3	4									
1	2		3		4	5	6	7	8									
35	в) параметры		$\frac{ca}{a_1}$	$\frac{ca}{a_1} = \frac{a_1 - a_n}{2a_1}$						42	Коэффициенты $K_{\phi i}$	$K_{\phi 1} (K_{\phi 2})$	Таблица 19, стр. 61					
			$\frac{cb}{b_1}$	$\frac{cb}{b_1} = \frac{b_1 - b_n}{2b_1}$								$K_{\phi 2} (K_{\phi 1})$	Таблица 20, стр. 61					
	г) коэффициенты $K_{\phi 3}$		по a_1	Таблица 22, стр. 64							43	Несущая способность фундамента \bar{N}		$\bar{N}_x = N \cdot K_{\phi 1} (K_{\phi 2})$	MH (TC)			
			по b_1	Таблица 22, стр. 64								$\bar{N}_y = N \cdot K_{\phi 2} (K_{\phi 1})$	MH (TC)					
	д) приведенная высота грунта по отпору основания (млн)		$[H_{пр}]_{гр} = \frac{K_{\phi 3} N}{2a_1 b_1}$		м							Диаметры сеток Табл. 23, 24 стр. 65, 75		в направлении a_1	мм			
е) минимальная суммарная приведенная высота		$[H_{пр}]_{\delta} + [H_{пр}]_{гр}$		м						45	Марки сеток подошв	по a_1	Таблица 25, 26 стр. 79, 80					
									по b_1									
36	Принятая высота фундамента H_{ϕ} и цифровой индекс по высоте		Таблица 3, стр. 5		м					Е. Подбор вертикальной арматуры подколонника								
					№					46	Высота подколонника	$h_n = H_{\phi} - h_{пл}$	м					
37	Окончательная марка фундамента									47	Приведенные моменты M_{ϕ} в уровне низа подколонника	$M_{\phi x} = M_x + Q_x \cdot h_n$	MH, m (TC, m)					
38	Объем бетона				м ³							$M_{\phi y} = M_y + Q_y \cdot h_n$	MH, m (TC, m)					
												$M_{\phi, пр} = \sqrt{M_{\phi x}^2 + M_{\phi y}^2}$	MH, m (TC, m)					
Д. Подбор арматуры подошв.																		
39	Приведенные моменты M_{ϕ} в уровне подошвы (см. п. 26)		$M_{\phi x}$		MH, m (TC, m)					48	Проверка бетонного сечения в уровне низа подколонника		Табл. к графикам 5...18, стр. 81...87					
			$M_{\phi y}$		MH, m (TC, m)						а) коэффициенты K			$\frac{M_{\phi пр}}{K}$	MH, m (TC, m)			
40	Приведенный относительный эксцентриситет e_{ϕ}	$e_{\phi x}$	$e_{\phi x} = \frac{M_{\phi x}}{N \cdot a_1}$						б) результаты проверки									
		$e_{\phi y}$	$e_{\phi y} = \frac{M_{\phi y}}{N \cdot b_1}$						Подбор арматуры в уровне низа подколонника		Табл. к графикам 19...32, стр. 88...95							
41	Параметры	$\frac{ca}{a_1}$	$\frac{ca}{a_1} = \frac{a_1 - a_n}{2a_1}$						а) коэффициенты K			$\frac{M_{\phi пр}}{K}$	MH, m (TC, m)					
		$\frac{cb}{b_1}$	$\frac{cb}{b_1} = \frac{b_1 - b_n}{2b_1}$						б) K									

Номер строки	Наименование условия, нагрузок или расчетных операций	Формулы, указания по применению	Ед. изм.	Результаты расчета по комбинации расчетных нагрузок				1	2	3	4	5	6	7	8
				1	2	3	4								
1	2	3	4	5	6	7	8								
49	в) Диаметр продольной арматуры	Графики 19..32, стр. 88, 95	мм												
50	Приведенные моменты M_c в уровне низа стакана	$M_{cx} = M_x + Q_x \cdot h_c$	МНм (тс.м)												
		$M_{cy} = M_y + Q_y \cdot h_c$	МНм (тс.м)												
		$M_{c,пр} = \sqrt{M_{cx}^2 + M_{cy}^2}$	МНм (тс.м)												
		$\frac{M_{cx}}{M_{cy}}$													
51	Подбор арматуры в уровне низа стакана:	$A_{сц} = [2(a_k + b_k)] h_k$	м ²												
	а) минимальная продольная сила	$N \geq 0,4 R_b \gamma_b \gamma_{bz} \gamma_{bz} / \gamma_{cc}$	МН (тс)												
		$N_c = 0,15 N$	МН (тс)												
	б) коэффициенты K	Табл. к графикам 33, 45 стр. 96..102	МНм (тс.м)												
52	в) $\frac{M_{c,пр}}{K}$		МНм (тс.м)												
	г) Диаметр продольной арматуры	Графики 33, 46 стр. 96..102	мм												
52	Марки сеток вертикального армирования	Таблица 27, стр. 103													
И. Подбор сеток косвенного армирования															
60	Максимальные усилия	В прямоугольных колоннах	по N п.1	МН (тс)											
		В ветви обухов в ветви колонн	$N_{max} = \frac{N}{2} + \frac{M}{z}$	МН (тс)											
61	Предельное усилие на бетон без сеток косвенного армирования	Таблица 30, стр. 109	МН (тс)												
62	Диаметр сеток косвенного армирования	Таблица 30, стр. 109	мм												
	Количество сеток косвенного армирования		шт												
	Марка сеток косвенного армирования	Таблица 31, стр. 110													
Результаты расчета															
Марка фундамента						Сетки вертикального армирования									
Объем бетона						Сетки горизонтального армирования									
Сетки подошвы		по α_1				Сетки косвенного армирования									
		по β_1													
53	Приведенные моменты M_c в уровне низа стакана	$M_{cx} = M_x + Q_x \cdot h_c$	МНм (тс.м)												
		$M_{cy} = M_y + Q_y \cdot h_c$	МНм (тс.м)												
	Приведенные эксцентриситеты	$e_{cx} = \frac{M_{cx}}{N}$	м												
		$e_{cy} = \frac{M_{cy}}{N}$	м												
55	Мк при	$e_{cx} \geq \frac{\alpha_k}{2}$	$M_{kx} = 0,8 M_{cx} - 0,4 N \alpha_k$	МНм (тс.м)											
		$e_{cy} \geq \frac{\beta_k}{2}$	$M_{ky} = 0,8 M_{cy} - 0,4 N \beta_k$	МНм (тс.м)											
	Мк при	$\frac{\alpha_k}{6} \leq e_{cx} < \frac{\alpha_k}{2}$	$M_{kx} = 0,3 M_{cx}$	МНм (тс.м)											
		$\frac{\beta_k}{6} \leq e_{cy} < \frac{\beta_k}{2}$	$M_{ky} = 0,3 M_{cy}$	МНм (тс.м)											