ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

СЕРИЯ 1.412.1-7

ФУНДАМЕНТЫ МОНОЛИТНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ НА ЕСТЕСТВЕННОМ ОСНОВАНИИ ПОД КОЛОННЫ ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК

выпуск 0-2

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ. ЧЕРТЕЖИ-ЗАГОТОВКИ

23768-02 ЦЕНА ОТПУСКНАЯ ЦЕНА НА МОМЕНТ РЕАЛИЗАЦИН УКАЗАНА В СЧЕТ- НАКЛАДИО Й

ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

СЕРИЯ 1.412.1-7

ФУНДАМЕНТЫ МОНОЛИТНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ НА ЕСТЕСТВЕННОМ ОСНОВАНИИ ПОД КОЛОННЫ ФАХВЕРКА ПЕРЕГОРОДОК

выпуск 0-2

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ. ЧЕРТЕЖИ-ЗАГОТОВКИ

РАЗРАБОТАНЫ ИНСТИТУТОМ

ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ

ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ИНСТИТУТА Less H.Ф.ДОВГИВ ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА Lesson A.M. МОНИН УТВЕРЖДЕНЫ ГЛАВНЫМ УПРАВЛЕНИЕМ ПРОЕКТИРОВАНИЯ ГОССТРОЯ СССР, ПИСЬМО ОТ 25.05.88 г. № 6/6 -1087. ВВЕДЕНЫ В ДЕЙСТВИЕ С 01.09.89 ИНСТИТУТОМ ХАРЬКОВСКИЙ ПРОМСТРОЙНИИПРОЕКТ. ПРИКАЗ ОТ 10.03.89 г. №39. СРОК ДЕЙСТВИЯ — 1994 г.

ATHEMYNOE OF THE PROPERTY OF T	Наименован	INE	CTP.
1. 412.1 -7.0-2-1 ПЗ	Пояснительная запи	CKA	3
-2 cm	ЧЕРТЕЖ - ЗАГОТОВКА	1= 1	4
-3 CM	HEPTEX- BAFOTOBKA N	<u>2</u>	5
-4 CM	HEPTEX-BATOTOBKA N	12 3	6
-5 CM	YEPTEX- BAFOTOBKA N	124	7
- 6 CM	ЧЕРТЕЖ - ЗАГОТОВКА N	1.8	8
-7CM	HEPTEX- SAFOTOBKA N	1:6	9
- 8 CM	ЧЕРТЕЖ - ЗАГОТОВКА М	(27	10
- 9 CM		128	11
-10CM		N* 9	12
-11 CM		Nº 10	13
-12 CM		N2 11	14
-13 CM		1412	15
-14 cm	HEPTEW - BALOTOBKA	N=13	16
-15 (M		Nº 14	17
-16cm		N=15	18
-17cm	4EPTEX - 3A COTOBKA	Nº16	19
-18(M		Nº 17	20
-19 CM		N°18	21
1,500	- TELLOW - SMIGIODAN		
T. KUNDA AFPANA ATTOM	1.412.1-7.0	0-2-0	
A. CTELL, KOPOTELKHU A. SAB. TP. ATPAHOBHY A. A. SAB. TP. AT	Содержание	CTABUS JUCT	листое 2
TOTAL WOMNIES	COMERANTINE	У АРЬКОВ!	

WHE.Nº DOZZ, ROZINCE W ZATA BSAM, MHB.M

O 503 HAVE H NE ATHEMENTA	Наименование	Стр.
1.412.4-7.0-2-200	HEPTEX - 3A TOTOBKA Nº 19	22
-21 a	YEPTEX - 3ATOTOBKA Nº 20	23
-22 (1	ЧЕРТЕЖ - ЗАГОТОВКА № 21	24
-23(1	UEPTEX - 3ATOTOBKA Nº 22	25
-24 cm	HEPTEX - SAFOTOBKA Nº23	26
-25 (1	HEPTEX- SAFOTOBKA Nº24	27
-260	ачовиол ких анвототае - арикааТ	
	дотнамакну ф	2830

- 2. Чертежи-заготовки при применении в конкретном проекте подлежат доработке в соответствии с данными по размерам и армированию, полученными в результате подбора по материалам выпуска 0-I настоящей серии.
- 3. В целях сокращения объема графического материала фундаменты объединены в группы по числу ступеней, а пространственные каркасы по их высоте и шагу поперечной арматуры.
- 4. Требуемый для доработки чертеж фундамента выбирается по содержанию данного выпуска в зависимости от номера чертежа-заготовки, указанного в номенклатуре фундаментов, приведенной в выпуске 0-I, докум. ЗНИ.

Для доработки чертежа пространственных каркасов выбирается номер чертежа-заготовки по таблицам 8 и 9(выпуск 0-I, докум.-7СМ, -8СМ) в зависимости от высоты фундамента, диаметров арматурных стержней и их количества (схемы армирования сечения).

5. При доработке чертежа фундамента необходимо указать:

B3AM. HHB. NE

ИНВ. Н. ПОДЛ. ПОДПИСЬ И ДАТА

				Пояснительная	SANHCKA		PKOBO	KHÁ INPOEKT
	АИКПАМ	136	Ý	_		P	1	2
3A6, FP.	Агранович	194				RHEATO	JINCT	JINCTOB
LY-CLERY	КОРОТЕЦКИЙ	W9K						
H.KOHTP.	Агранович	1/9/	<u></u>	1.414	2.1-7.0-2-	1 110		
KTO.PAH	БРОДСКИЙ	Trem	_	T 4TF	2.I-7.0-2-	בית ז		

НВ. Nº ПОДЛ. ПОДПИСЬ И ДАТА ВЭАМ. ИИВ. Nº

- а) нагрузки на фундамент:
- б) разбивочные оси и привязки к ним фундамента;
- в) высоту фундамента, отметку заложения, а также эксцентриситет расположения оси болтов относительно оси фундамента;
 - г) подготовку под подошвой из бетона класса ВЗ, 5;
- д) марки арматурных изделий и их обозначения, включая отдельные позиции для сборки вертикальных сеток подколонника в пространственный каркас и закладные изделия для крепления монолитных набетонок для опирания фундаментных балок;
 - е) расход бетона и выборку арматуры.

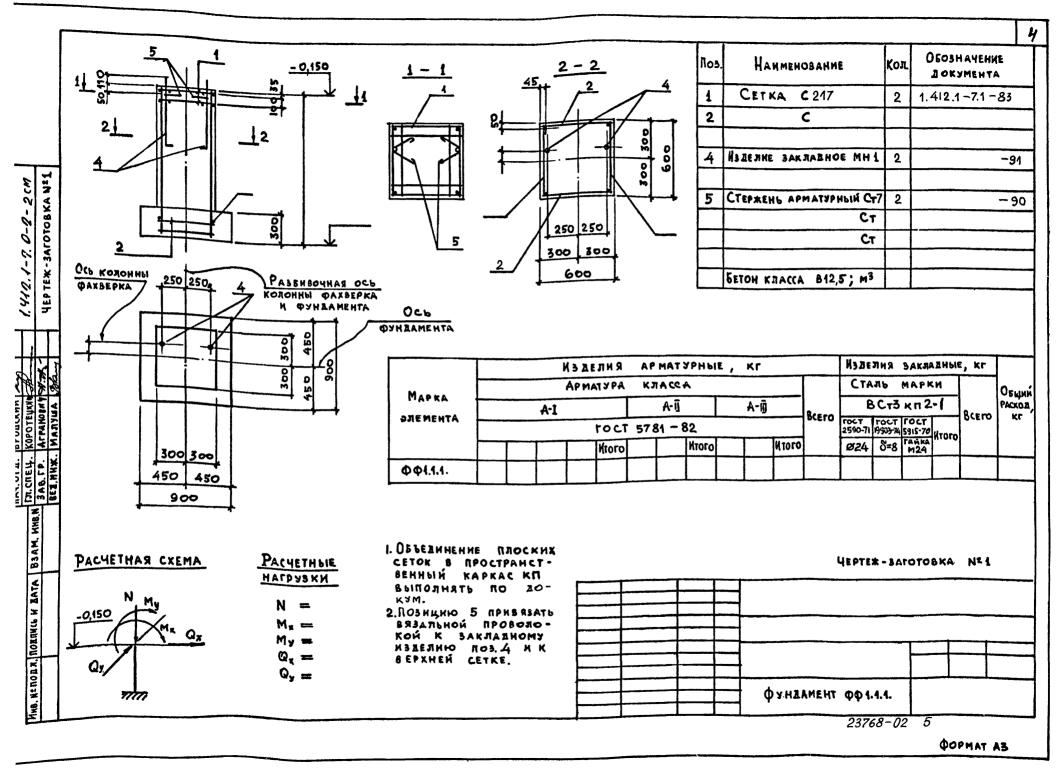
На чертеже-заготовке дочерчиваются отдельные позиции, предназначенные для сборки вертикальных сеток в пространственный каркас, и, при необходимости, дочерчиваются детали монолитных набетонок для опирания фундаментных балок или обозначение узлов, которые должны быть разработаны на листах конкретного проекта.

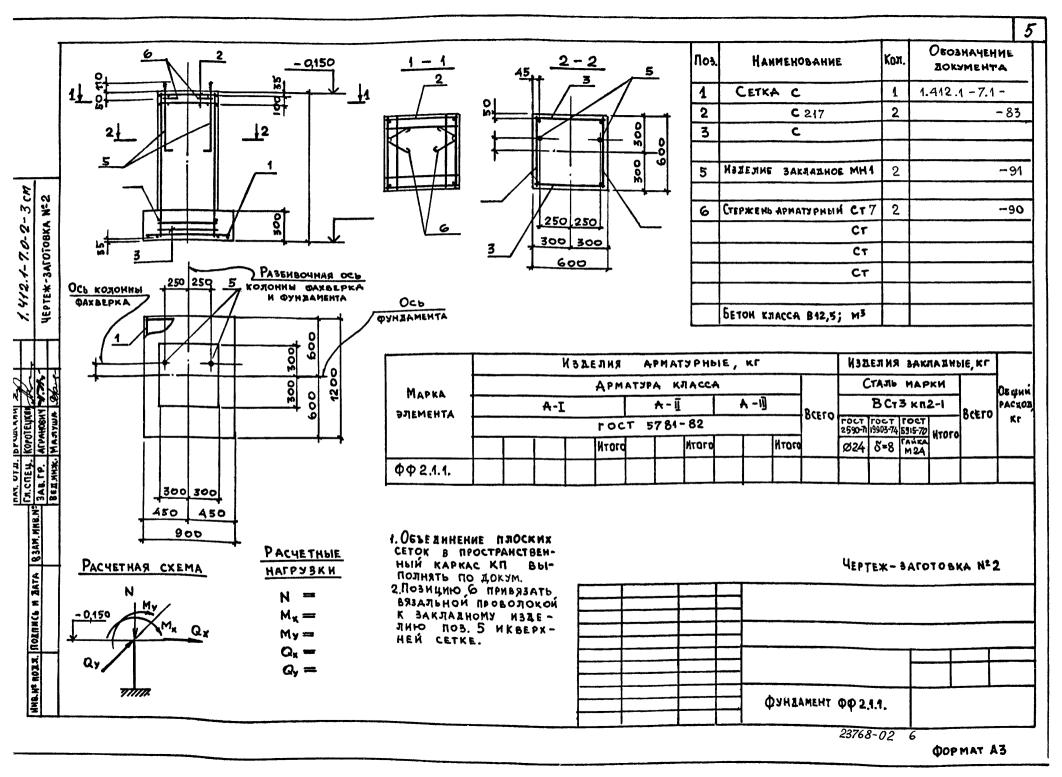
- 6. При доработке чертежа пространственного каркаса вычеркиваются ненужные поперечные сечения и значения высот; в спецификации указываются марки сеток и их количество; марки и количество отдельных позиций.
- 7. Доработанные чертежи оформляются штампом организации, разрабатывающей конкретный проект, и подписями исполнителей, ответственных за доработку чертежа-заготовки.

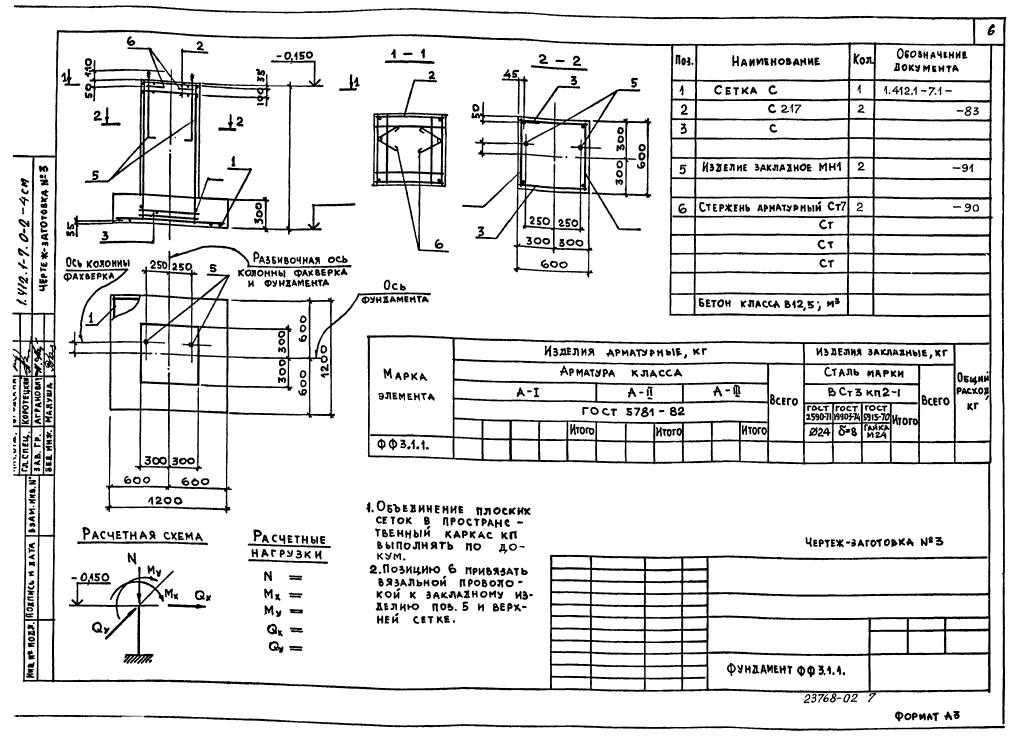
I.4I2.I-7.0-2-I IB

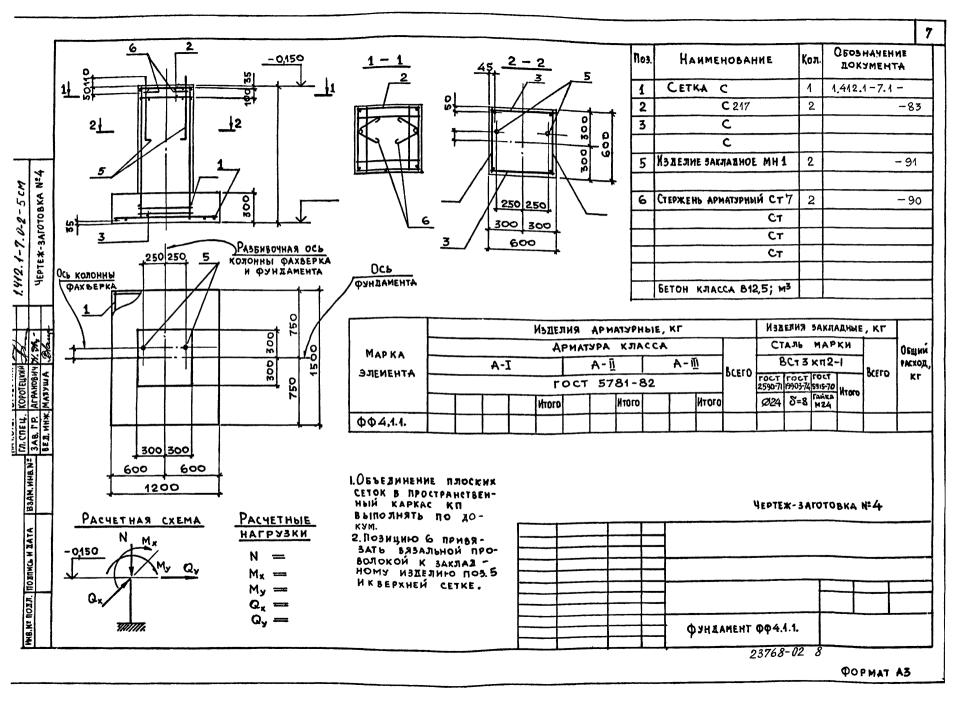
JING

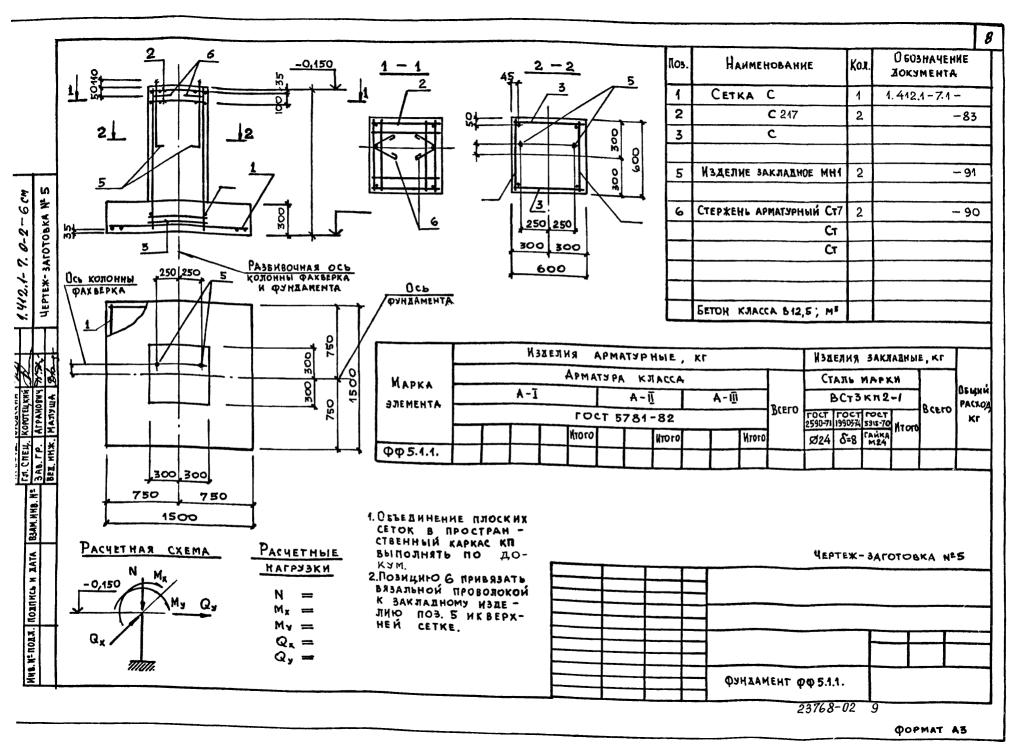
23768-02 4

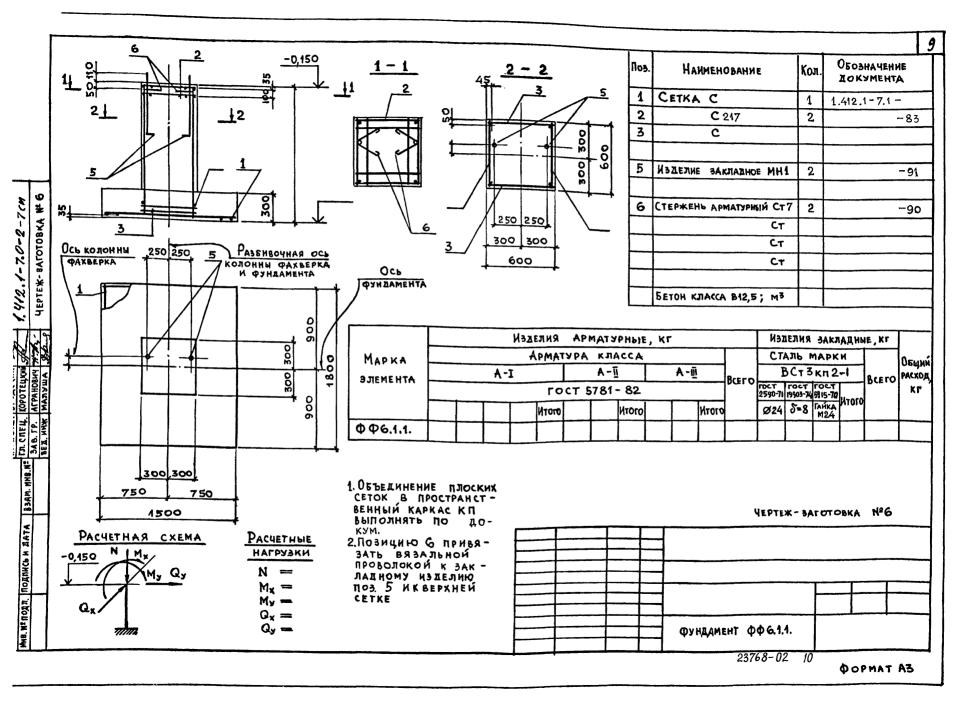


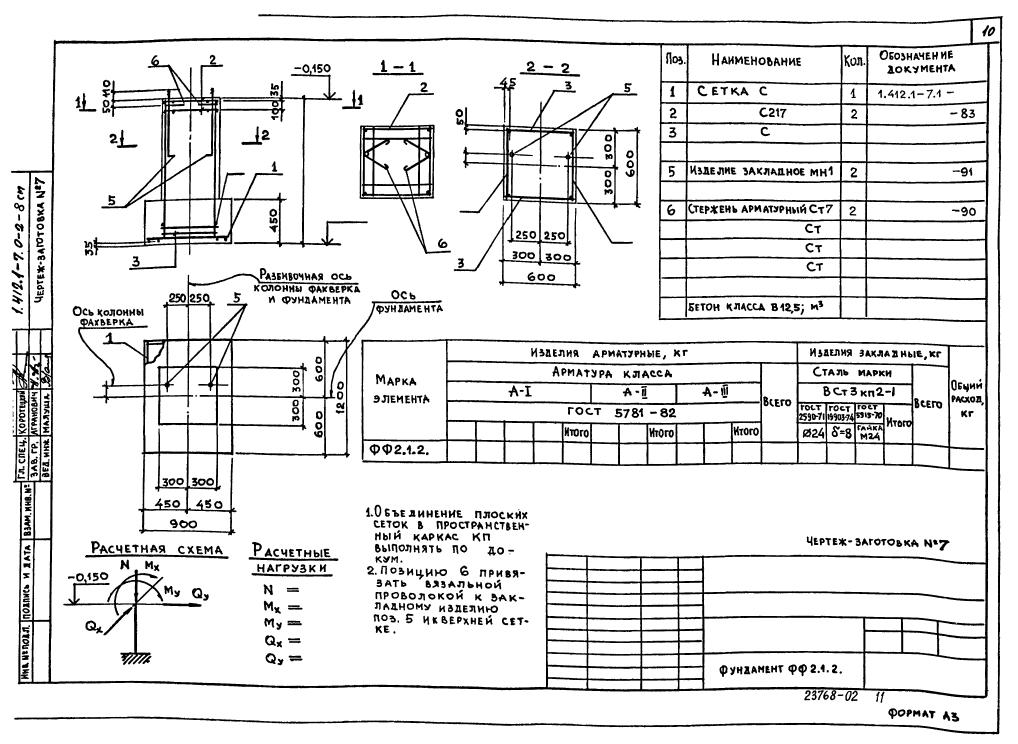


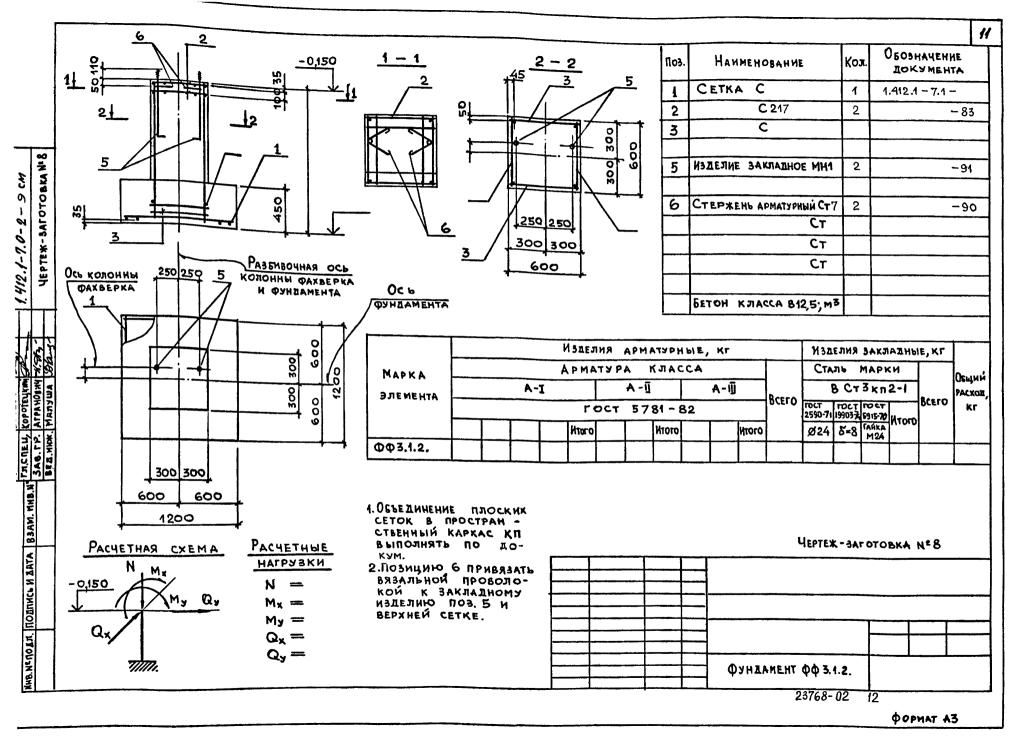


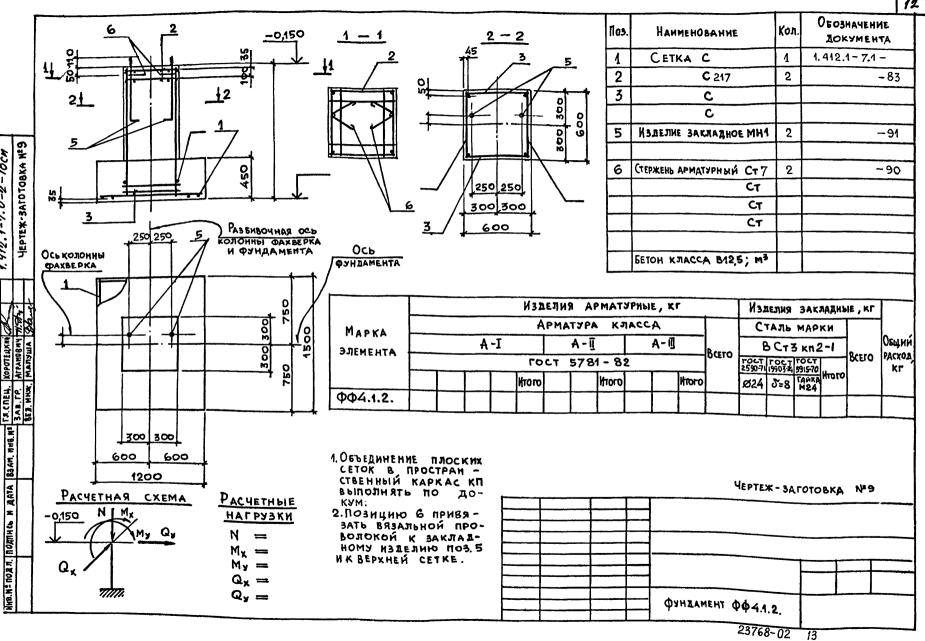






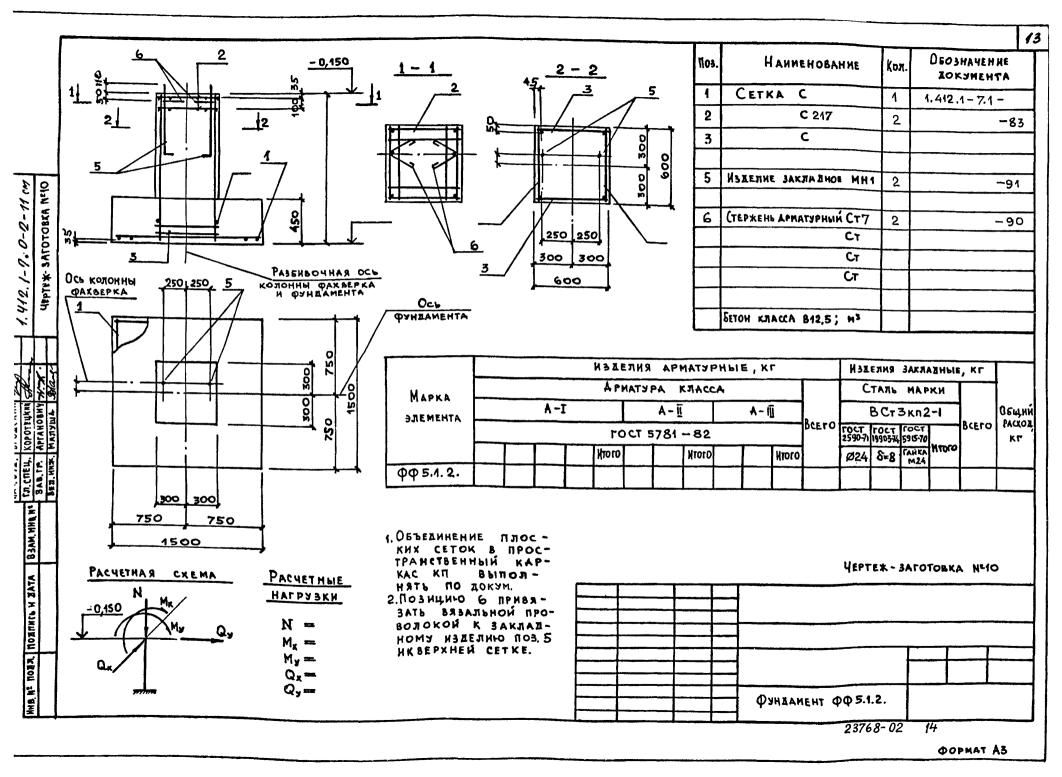


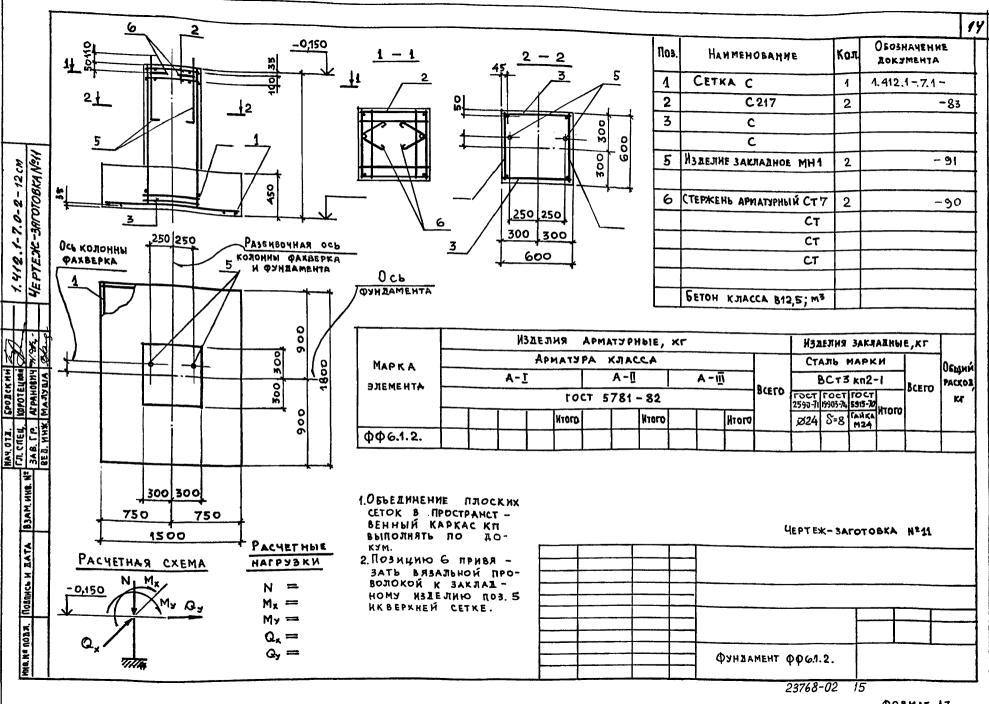


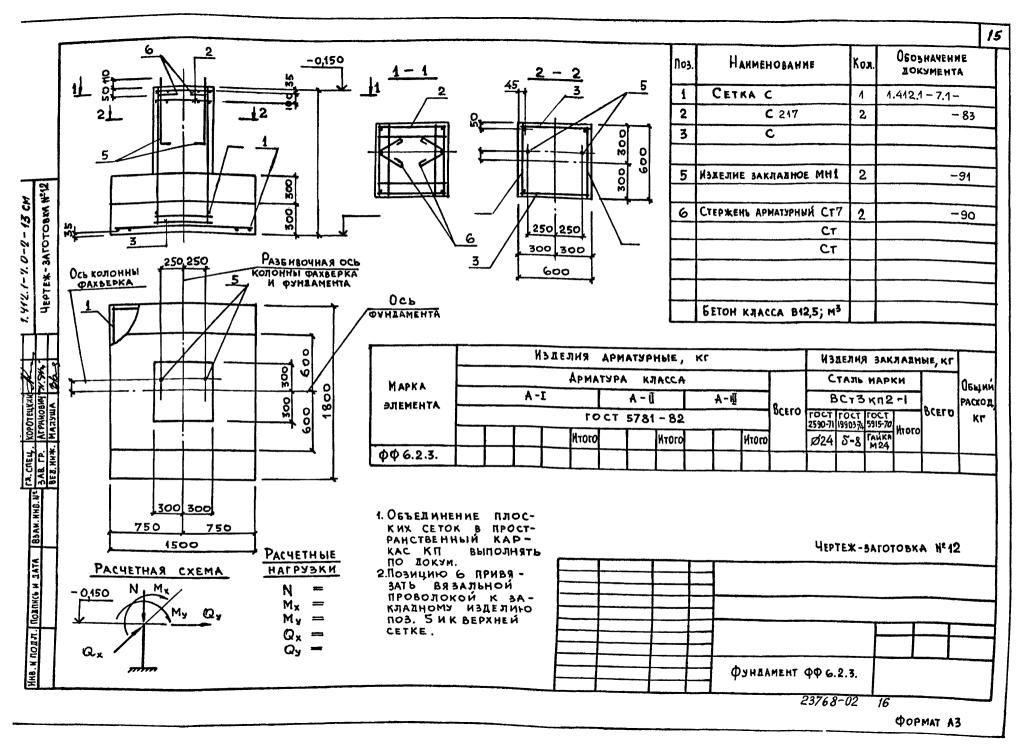


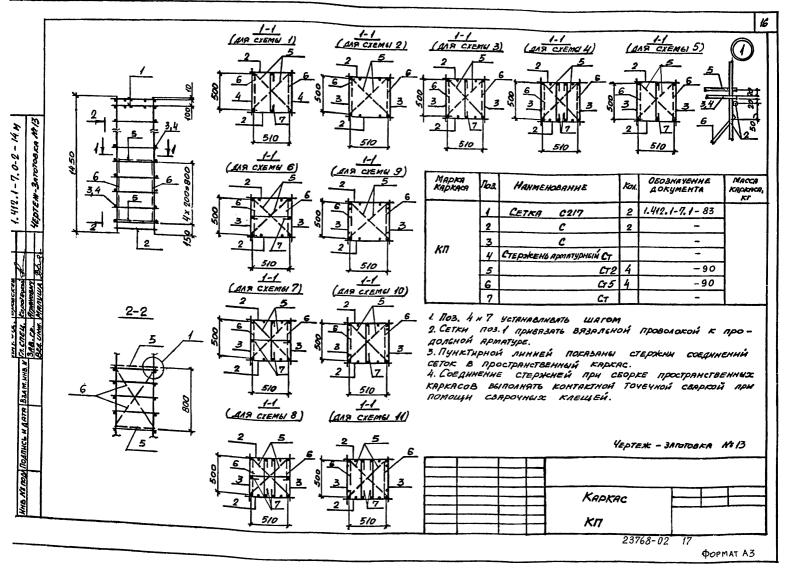
1,412,1-9.0-2-10cm

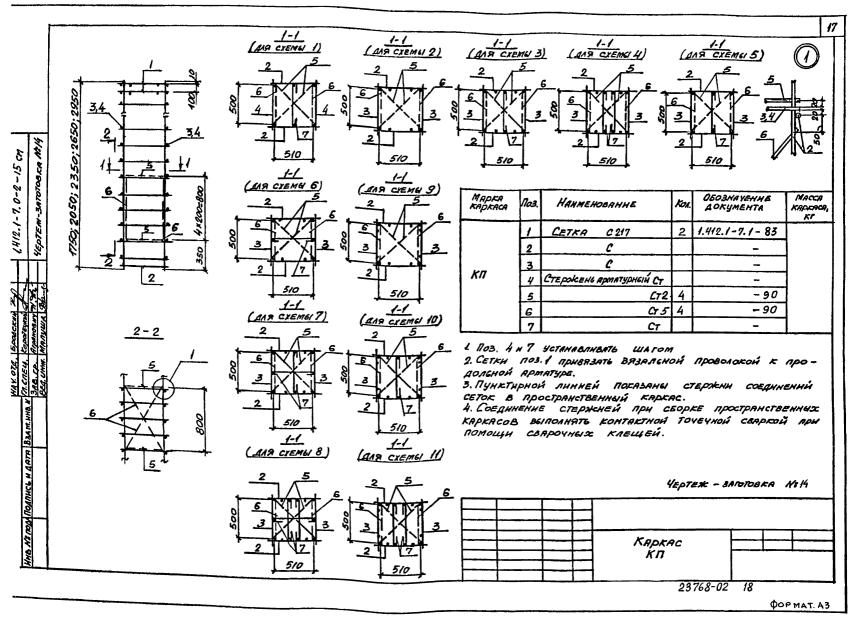
DOPMAT A3

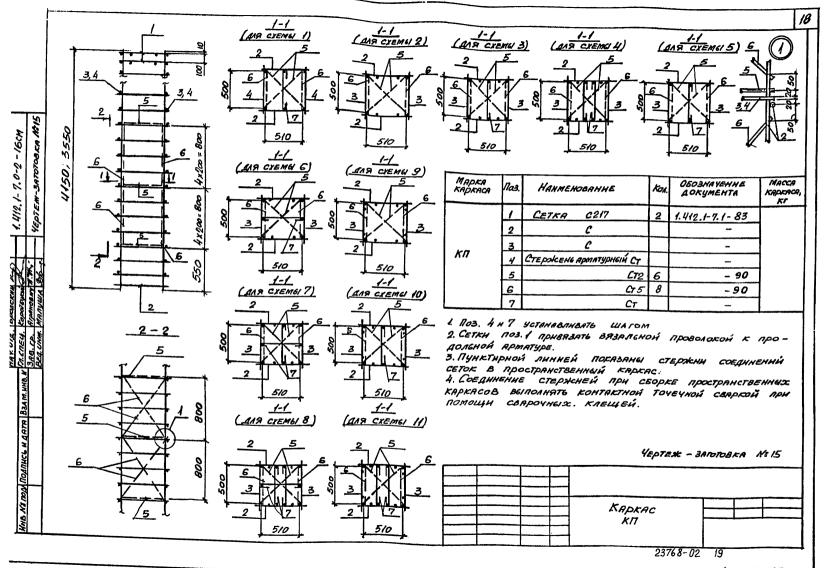


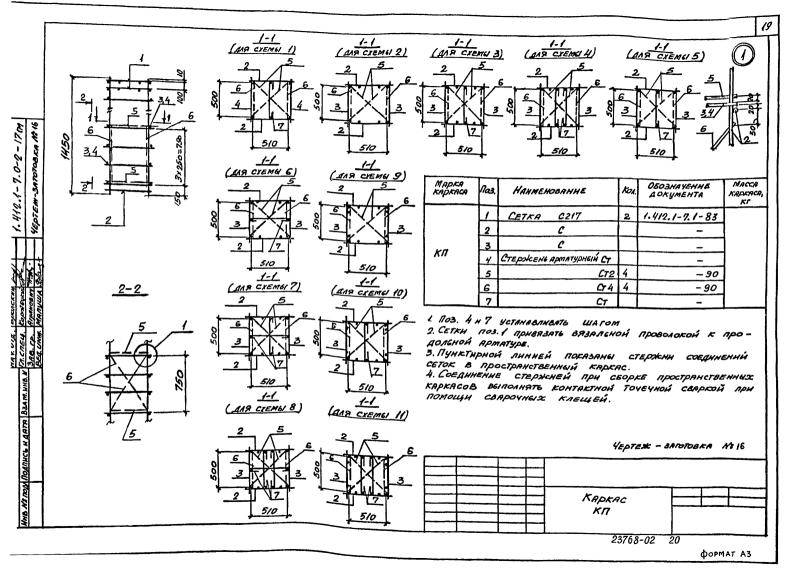


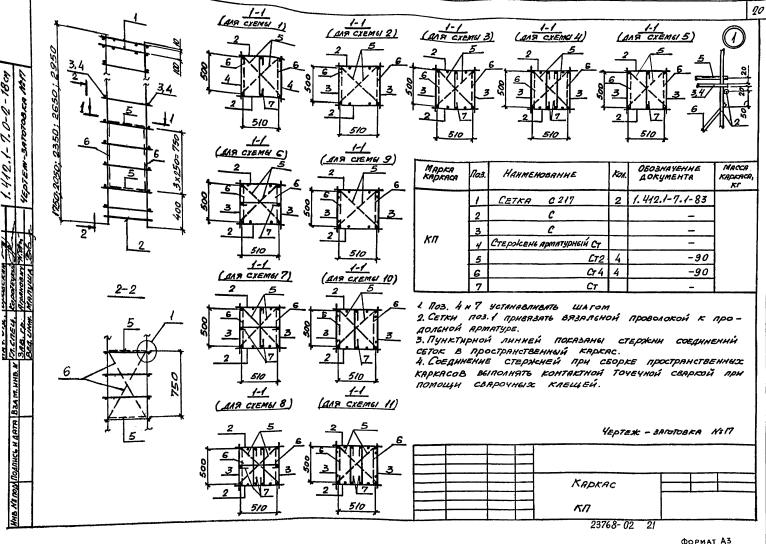


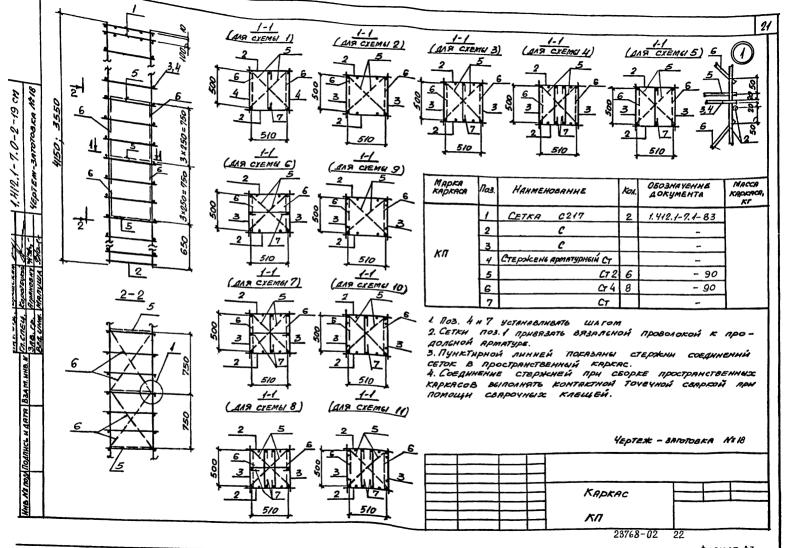


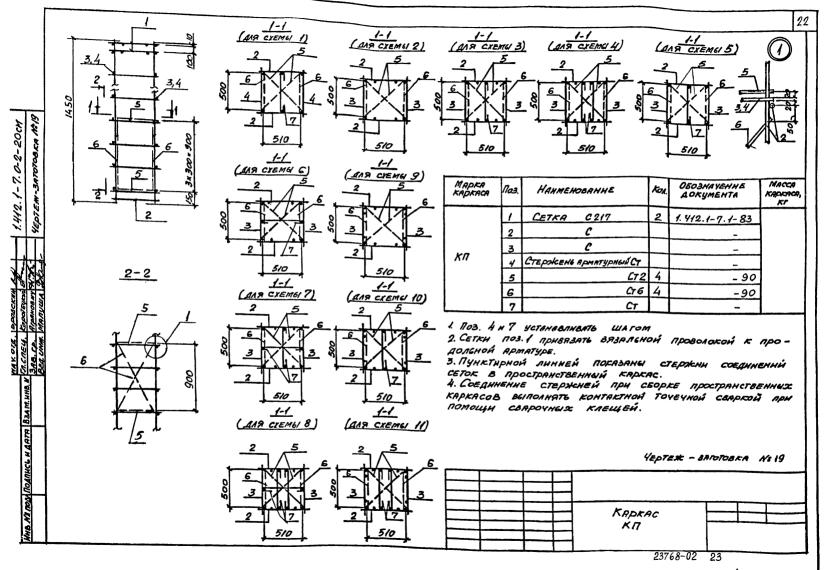


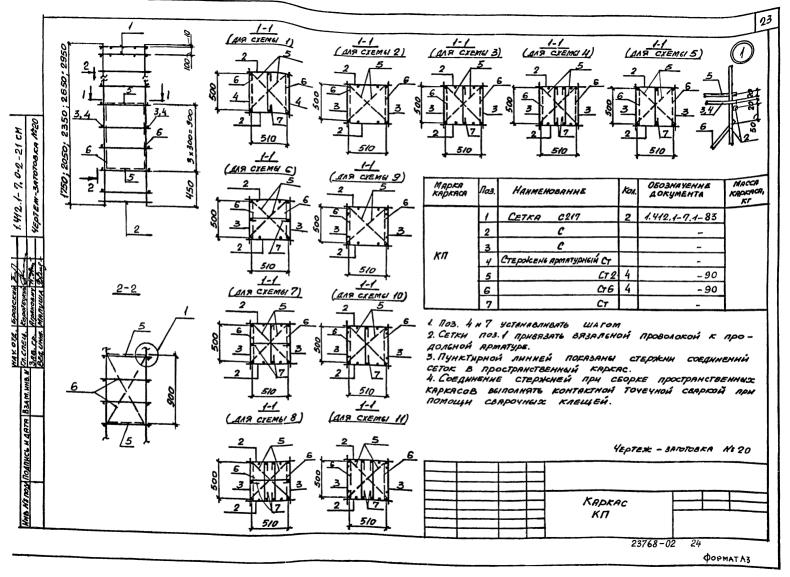


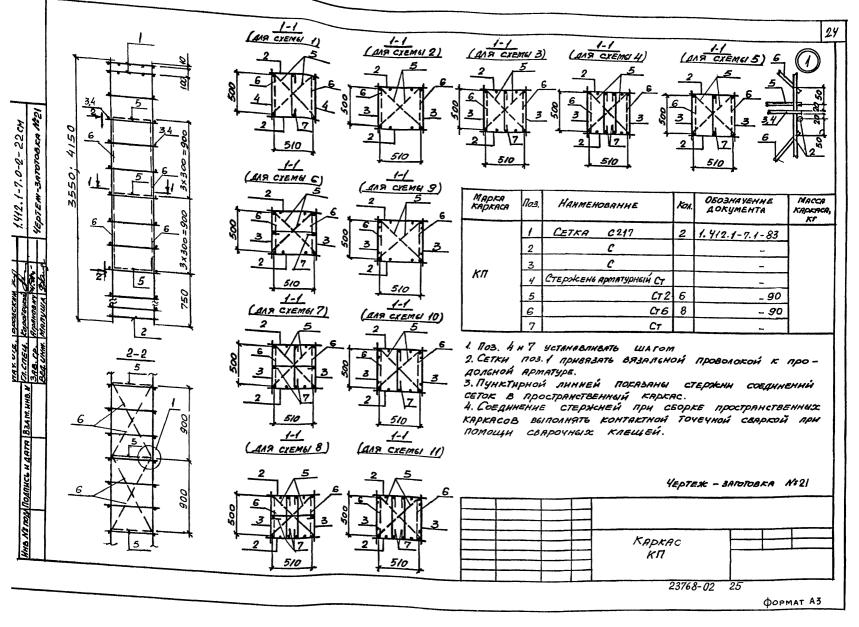


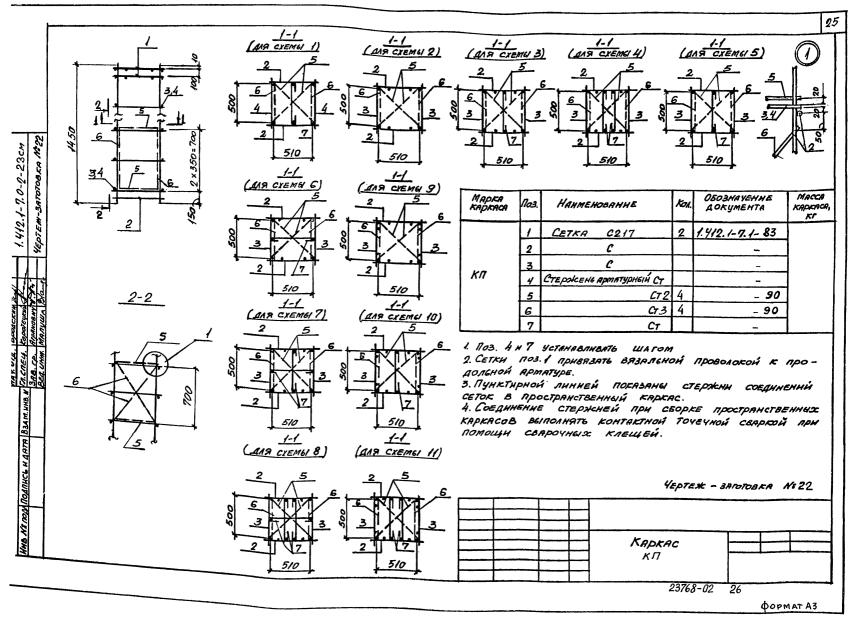


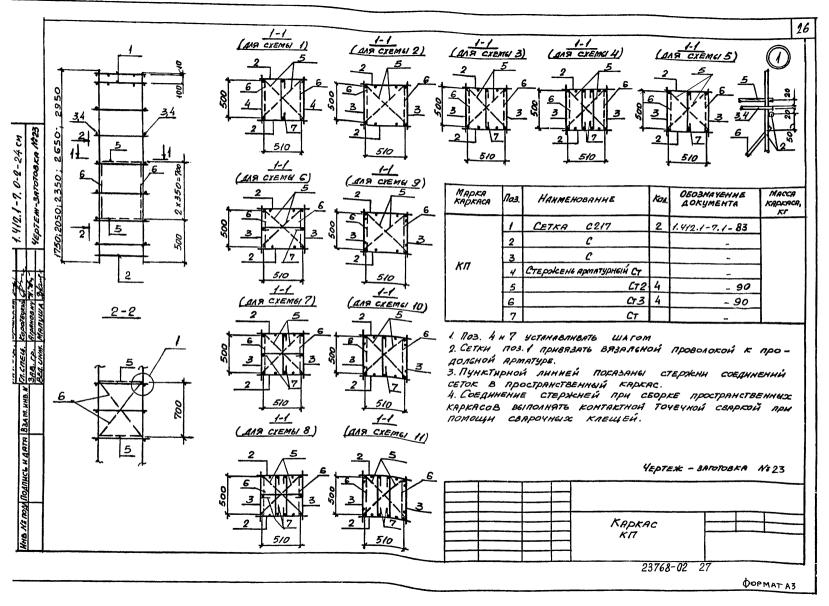


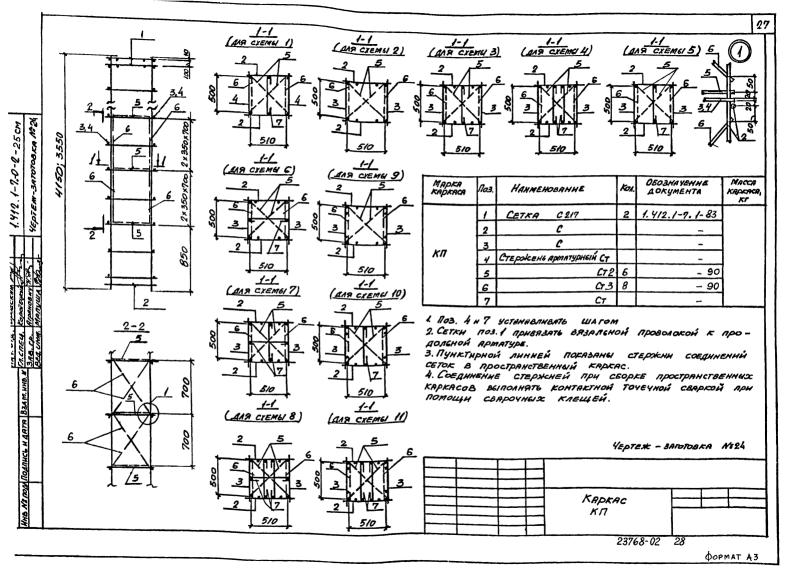












Результаты расчета по комбинаци-ям расчет-ных нагру-зок

						. 1				
	NAME TITLE	Наименование усилий нагрузок или расчет операций	-	Формулы, указания по применению	Результаты расчета по комбинаци— ям расчет— ных нагру— зок		nn nn	Наименование ус нагрузок или рас операций		Формулы, указания по применению
	Γ	Α.	. Исход	ные данные		T	Π	Б. Подо	бор типораз	вмера фундаментной плиты
51		Расчетные нагрузи		Примечание			5	Условное расчетно тивление грунта,		По таблице 2 приложения. 3 СНиП 2.02.01-83
-7.0 -2-26CM -3AFOTOBKA - 3AFOTOBKA		При коэффициен— тах надежности по нагрузке б)-	MH MX (TCM)	В числителе даны значения при $\gamma_{\mathcal{F}} = \text{I.0}$, в знаме- нателе - при $\gamma_{\mathcal{F}} = \text{I.15}$.			6	Предварительно тр площадь подошвы,	_	ATP = 1.15 N max Ro - 2 H
7.0 3AF0	I	f = 1.0 M $f = 1.15.$	Q ^H _X (TC)	Нагрузки даны с коэффи- шиентом надежности по назначению $\chi_n =$			7	Предварительный у подошвы: $\bar{\alpha} \times \bar{\beta}$, и % типоразмера ф ментной плиты.	M	По таблице І
1,412.1 - Таблица -	2	Глубина заложе-	Qу (тс) Qу (тс)					Расчетное давление	R, тс/м2	Формула 7 СНиП 2.02.01-83 Для типоразмера фундамент- ной плиты, определенного по п.7
	3		(di) ^{xx)}	H - 0,15			8	при	Vc1 Vc2	Таблица 3 СНиП 2.02.01-83
Коротецкий Агранович Малуша	4	Основные характе- ристики грунта		The state of the s					K z	По п. 2.41 СНиП 2.02.01-83
77. CHEU, KO 3AB. FP. AI BED. HHX M		х) Коэффициент ут	гочняетс	я в конкретном проекте					M Y M q Mc	По таблице 4 СНиП 2.02.0I-83
				ачение по СНиП 2.02.01-83		N. 841		При R > 60 тс/м	я2 принимае	ется R = 60 тс/м2
Ине. К. подл. Полпись и дата взам. инв. к						ATA BSAM.HHB.N	9	Собственный вес фундамента и грунта на его уступах	Рф, тс	По таблице 4 при коэффи- циенте надежности по наг- рузке $\chi_f = I$.
1C6 H 12.0			Таблица	. — заготовка для подбора фу	идаментов	ись и д	10	Суммарная нормати нагрузка Nф , т	rc o	$N_{\Phi}^{H} = N^{H} + P_{\varphi}$
ПОЛИН				[Grand]	ист Листов	HHB. Nº 1023 HOZHICE H BATA	11	Приведенные момен уровне подошвы фу та, тс.м		$M_{\varphi x}^{H} = M_{x}^{H} + Q_{x}^{H} H_{\varphi}$ $M_{\varphi y}^{H} = M_{y}^{H} + Q_{y}^{H} H_{\varphi}$
N. HOLL			_	RAMEHT PP	1 6	18. Nº 110				
XH6.			TREJUL	ца для подбора.		<u> </u> <u> </u>	<u></u>			23768-02 29

лист 2

cm	Note:	Наименование усы нагрузок или рас операций		Формулы, указания по применению	Резулт расчет комбиг ям рас ных на зок	ra no Haum- cuet- arpy-
1.412.1-7.0-2-26CM		Определение ко- ординат для гра-	Эксцен- триси-	$e_{\mu}^{\phi x} = \frac{N_{\mu}^{\phi}}{N_{\mu}^{\phi}}$ $e_{\mu}^{\phi x} = \frac{N_{\mu}^{\phi}}{M_{\mu}^{\phi}}$	I	2
412.1-7.	12	фиков І3	Teth,	$e_{\phi\eta p}^{\mu} = e_{\phi x}^{\mu} + \frac{\bar{a}}{\bar{g}} e_{\phi y}^{\mu}$		
*			Параметр, м2	$A = \frac{N_{R}^{H}}{R}$		
		Определение типо-	ењх	По графику 2		
	13	размеров фунда- ментных плит при	e th	По графику З		
		Monthax man inpr	e deub	По графику I		
	14	Требуемый типорази ментной плиты (пер ровой индекс марки мента)	виц пиф-	ФФ .п.п.п		
	15	Размеры подошвы о ответствующие треб типоразмеру плиты		По таблице I		
		Сравнение типораз		а) Если найденный по п.14 типоразмер совпадает с предварительно назначенным по п.7, то первый цифровой индекс марки сохраняется	x) Cob- Haga- er He cob- Haga- er	
GRIA BSAM. MHB.N	16	фундаментной плит деленной по п.14 размером п.7	с типо-	б) Если в найденном типораз- мере ширина "6" отличается от "6", то расчет повторя- ется с п.8.	xx)	
מייים איי ווטפוואנים א באיוא				в) Если в найденном типо- размере длина "с" отличает- ся от "с", расчет повторя- ется с п.9.	хх)	
OB NIC		х) Ненужное заче хх) Написать новы		ипоразмера		
Muo. M-						лист З

Устанавливаются первый и четвертый индексы марки фундамента В. Подбор высоты фундамент Размер подколонника сл× 6 мм Возможное минимальное число ступеней (шт) м. Минимальная высота плитной части h пл (м) Высота подколонника (м) Расчетные усилия в уровне верха фундаментной плиты (тс) Расчетные усилия в уровне подошьы фундамента (тс.м)	To possesse 2	
Размер подколонника сл× 6 м (м) Возможное минимальное число ступеней (шт) м. Минимальная высота плитной части h пл (м) Высота подколонника (м) Расчетные усилия в уровне верха фундаментной плиты (тс)	По таблице 3 $h_{rr} = H_{qp} - h_{rr} min$ $P_{rr} = 1,1 \times 2,5 \times 9,6 \times 9,6 \times h_{rr} = 1 \times h_{rr}$ $N_{rr} = N + P_{rr}$	
сіл х в минимальное число ступеней (шт) м. Минимальная высота плитной части h пл (м) Высота подколонника (м) Расчетные усилия в уровне верха фундаментной плиты (тс)	$h_{rr} = H_{qp} - h_{rr} min$ $P_{rr} = 1,1 \times 2,5 \times 9,6 \times 9,6 \times h_{rr} = 1 \times h_{rr}$ $N_{rr} = N + P_{rr}$	
число ступеней (шт) м. Минимальная высота плитной части h пл (м) Высота подколонника (м) Расчетные усилия в уровне верха фундаментной плиты (тс) Расчетные усилия в уровне	$h_{rr} = H_{qp} - h_{rr} min$ $P_{rr} = 1,1 \times 2,5 \times 9,6 \times 9,6 \times h_{rr} = 1 \times h_{rr}$ $N_{rr} = N + P_{rr}$	
Расчетные усилия в уровне верха фундаментной плиты (тс) Расчетные усилия в уровне	$P_n = 1,1 \times 2,5 \times 0,6 \times 0,6 \times h_n = 1 \times h_n$ $N_n = N + P_n$	
верха фундаментной плиты (тс) Расчетные усилия в уровне	$N_n = N + P_n$	
(тс) Расчетные усилия в уровне		
	$M_{CPX} = M_X + Q_X H_{CP}$	
подошвы фундамента (тс.м)		
•	$M\phi y = My + Qy H\phi$	
Высота плитной части по графикам 4IO Для принятого в п.I7 типоразмера фундаментной плиты (м)	По графику 7 для Na и Мфх (Мфу)	
Количество ступеней (шт.) и номер типоразмера высо- ты плитной части фунда- мента	По таблице З	
Полная марка фундамента	ФФ	
		лист
1	мента	иента

1	Ne)Ne IIII	Наименование усилий, нагрузок или расчетных операций	Формулы, указания по применению	Результаты расчета по комоинаци- ям расчет- ных нагру- зок
1				I 2
1.412.1-7.0-2-26CM		(Производится в динатами А и	ентной плиты на "обратный" и тех случаях, когда точка с $\Theta^{\mu}_{\mathbf{p}}$ пр ($\Theta^{\mu}_{\mathbf{p}_{\mathbf{x}}}$, $\Theta^{\mu}_{\mathbf{p}_{\mathbf{y}}}$), опредопадает в зону ограниченную на графиках 13)	коор- целяе-
12.1-7	26	Нагрузка на пол, заданная в конкретном проекте Уза, (тс/м2)		
14	27	Предельно допустимая рас- четная нагрузка на пол	По таблице 8 для опреде- ленной по п.2I марки фун- дамента	
	23	Проверка высоты плитной части	Если 9 зад > 0 - следует высоту нять сле типора:	гаточна
	29	Принимаемая марка фунда- мента		
		Д. Подбор арматурных	изделий фундаментной плиты	
SAM. MIB. N	30	Расчетные усилия в уровне верха фундаментной плиты	Nn (тс) по п.21	
A A A	31	Расчетные усилия в уровне подошвы фундамента	Мфх (тс.м) Мфу (тс.м) по п.22	
MAR. NEILOLAN HOLINCO N ARIA BOAM, MIR. N	32	Марка сетки для принятой марки фундамента (подби-рается по графикам 410)	По графику 7 для Ком Мора (м фр. (м	
1			4 4 4 4 5 7 4 1 5 7 4 1 5 7 4 1 5 7 4 1 5 7 4 1 5 7 4 1 5 1 5 1 5 1 5 1 5 1 5 1 5 1 5 1 5 1	
14 6. N				лист 5

	действи	расчетных	ì	ормулы, указания п	0	pacuer	
	действия	ертикальной а		рименению		ям рас ных на зок	aun- uet- rpy-
	_		рмат ном	уры подколонника п направлении	ри		
	Высота подколо	нника (м)		h _π (πο π. 20)			
	Усилия в урові		Мп	x = Mx + Qxhn			
124 1	колонника (тс.		М	$ny = My + Qyh_n$			
			<u> </u>	Νη (πο π. 2Ι)			
35	Определение количества и диаметров арматурных стерж- ней на сторону (схема арми- рования) По графикам III8 в зависимости от Нф			графяку для N Мпх (Мп»)	n,		
36	Марки сеток		мир п.3 сет	таблице 8 для схем ования, определенн 5 (в числителе — м жи в плоскости пер сулярной действию м	опен- нарка ной по		
		•		армирования подко тивно. Марка сеток			
_		Результ	аты	расчета			
Марі та	ка фундамен-			Сетки вертикаль- ного армирования			
Объе	ем бетона, мЗ			Сетки горизонталь- ного армирования		C 217	
	ка фундамент- плиты						
							лис 6