ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТЙТУТ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОЗ ГОСУДАРСТВЕННОГО КОМИТЕТА СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА

ТИПОВЫЕ ДЕТАЛИ И КОНСТРУКЦИИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ ОФ-01-01 СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ФУНДАМЕНТЫ

Разработаны Киевским отделением Госудорственного проектного института Промстройпроєкт Министерства строительства предприятий металлургической и химической промышленности

ВНЕСЕНЫ
МИНИСТЕРСТВОМ СТРОИТЕЛЬСТВА
ПРЕДПРИЯТИИ МЕТАЛЛУРГИЧЕСКОЙ
И ХИМИЧЕСКОЙ ПРОМЫШЛЕННОСТИ

УТВЕРЖДЕНЫ ГОСУДАРСТВЕННЫМ КОМИТЕТОМ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА 7МАРТА 4956г.

содержание:

Област	гь применения и конструктивные решения	crp.		CTP Il
мента типа ф	ментов, указания по выбору типа фунда- и пользованию серией, примеры выбора рундамента	I -4	Лист № 8 - Конструкция сборного фундамента Ф-4	12
Лист N	№ I - Таблица основных показателей	5	Лист № 9 - Конструкция сборного фундамента Ф-5	13
W N	сборных желевобетонных фундаментов	ວ	Лист № 10- Конструкция сборного фундамента Ф-6	14
TIMET N	45 - Графики для высора типа фундамента / графики ни I и S/	6	Лист № II- Конструкция сборного фундамента Ф-7	15
Nucr N	#3 - Графики для выбора типа фундамента /график #3/	7	Лист № 12- Конструкция сборного фундамента Ф-8	16
Лист N	 4 - Графики для выбора типа фундамента /график № 4/ 	8	Лист № 13- Конструкция сборного фундамента Ф-9	17
Лист N	🤻 5 – Конструкция сборного фундамента Ф- I	9	Лист № 14- Конструкция сборного фундамента Ф-10	18
Лист N	№ 6 - Конструкция сборного фундамента Ф -2	01 5		

<u>-:-:-:-:-:-:</u>

I. ОБЛАСТЬ ПРИМЕНЕНИЯ И КОНСТРУКТИБНЫЕ РЕШЕНИЯ ФУНДАМЕНТОВ

1. Типовые сборные железобетонные фундаменты, разработ виные в настоящей серии, предназначены для установки сборных железобетонных колоин сечением 300х300 мм, 400х400 мм и 600х400 мм.

Фундаменты, разработанные в серми, могут применяться также для установки колонн, расположенных в углах зданий, при условии выполнения индивидуального расчета с учетом моментов в двух направлениях.

Фундаменты под спаренные колонны у температурных швов выполняются по индивидуальным чертежам.

- 2. Расчет фундаментов произведен для 2-x случаев расчетного сопротивления основания: R=1,5 кг/см2 и R=2,5 кг/см2.
- 3. Выбор типа фундамента производится по графикам 1-4 /помещенным на листах NM 2,3,4/ с учетом указаний раздела "Б" настоящей пояснительной записки.
- 4. Фундаменты замаркированы буквой "Ф" с цифровым индексом. Цифровой индекс изменяется в зависимости от геометрических размеров и от армирования фундамента.
- 5. В серии разработаны чертежи для восьми типоравмеров фундаментов. С учетом различий в армировании, обусловленных разными расчетными сопротивлениями основания, разработано 10 типов фундаментов.
- 6. Фундаменты Φ -1 и Φ -2 имеют конструктивное ар мирование и могут применяться при любом давлении по подошве фундамента, не превышающем 2,5 кг/см2.

Фундаменты Φ -3 - Φ -6 заармированы и проверены на прочность по поперечной сиде исходя из давления по подошве фундамента p-I,5 кг/см2 и должны применяться для всех оснований с расчетным сопротивлением $q \leqslant I$,5 кг/см2.

Фундаменты Φ -7 - Φ -10 Ваармированы и проверены на прочность по поперечной силе исходя из давления по подошве фундамента P =2,5 кг/см2 и должны применяться дв всех оснований с расчетным сопротивлением 1,5 <R < 2,5 кг/см2.

7. Фундаменты выполняются из бетона марки $150\,$ и армируются сварными сетками с ячейками $200 \times 200\,$ мм.

- 8. Арматура применяется:
- а/ для расчетных стержней сеток горячекатанная периодического профиля из стали марки Ст.5,
- б/ для конструктивных стержней сеток и для монтажных петель горячекатанная круглая из стали марки Ст.З

Горячекатанная арматура периодического профиля из стали марки Ст.5 может быть заменена арматурой из стали марки $25\Gamma C$ с сответствующим уменьшением диаметра стержней /путем умножения расчетной площади арматуры на коэффициент K=0.78/.

- 9. Толщина ващитного слоя для рабочей арматуры фундамента равна 35 мм.
- 10. Фундаменты устанавживаются на подготовку, минимальная высота которой должна быть 100 мм.

Конструктивное решение подготовки указывается в реальном проекте.

11. При наличии агрессивной среды мероприятия по ващите фундаментов указываются в реальном проекте.

Б. УКАЗАНИЯ ПО ВЫБОРУ ТИПА ФУНДАМЕНТА И ПОЛЬЗОВАНИЮ СЕРИЕЙ

- I. Выбор типа фундамента при разработке реального проекта производится в зависимости от усилий действующих на основание фундамента, по графикам MR^2 I -4 с учетом следующих факторов:
- а/ характеристики грунта и величины расчетного сопротивления основания /см. $\pi.2/$,
 - б/ глубины заложения фундамента /см. п.3/.
- 2. Ввиду того, что ширина подошвы фундаментов, разработанных в серии, превышает 1,0 м/в соответствии с СНи11-5.6, 4 п.12/, графиками учтено увеличение расчетного сопротивления в зависимости от номенклатуры грунтов и размеров фундамента.

Для оснований из крупнообломочных и песчаных грунтов составлены графики \mathbb{R}^N I,3, а для глинистых грунтов и пылеватых песков — графики \mathbb{R}^N 2,4.

Графиками учтено также увеличение краевых расчетных сопротивлений основания на 20% при расчете внецентренно-нагруженных фундаментов.

Графики для выбора типа фундамента составлены для грунтов с расчетным сопротивлением $1,5\,$ кг/см2 и $2,5\,$ кг/см2.

При расчетных сопротивлениях основания, отличаю — писся от указанных выше и превышающих $2.5~{\rm kr/cm}2.{\rm rpa}$ — писся и можно пользоваться для подбора размеров подошвы фундамента.

При этом наихудшую комбинацию нормативных нагрузох следует множить на коэффициент $K_l = \frac{2}{3}$ /значение $R^{n}uR$ см. стр.3/.

Однако армирование фундамента и 'его прочность в этом случае должны быть проверены индивидуальным расчетом / в отличие от расчета площади основания, для расчета прочности и армирования фундаментов принима — ются расчетные, а не нормативные усилия/

Так как основное расчетное сопротивление основания дается на глубине от 1,5 до 2,0 м, расчетное сопротивление основания на заданной глубине заложения фунда - мента определяется путем умножения основного расчет - ного сопротивления на коэффициент ///

Согласно СНиП I-5.6, § $4\pi.19$ коэффициент m вычис-ляется по следующим формулам:

а/ при глубине заложения фундаментов свыше 2,0 м $m = 1 + \frac{\pi}{\pi} \left[E(H-200) - h \right]$

В приведенных формулах приняты следующие обозначения:

Н - глубина валожения фундамента в см.

 – разность отметок природного уровня грунта и пола подвала в см.

 среднее значение объемного веса грунта, зачегающего выше подошвы фундамента в кг/см3,

 $\mathcal E$ - pacyethoe compotublehue ochobahus b kr/cm2,

 \mathcal{L} - коэффициант, принимаемый по таблице 1/СНиП 1-6.5, $\frac{1}{2}$ $\frac{1}{2}$ $\frac{1}{2}$ $\frac{1}{2}$

Таблица I

•	ПП WeWe	a contract of the Contract of	Коэффи- циент "К"
***********	2.3	Песок и крупнообломочный грунт Супесь и суглинок Глина	2,5 2,0 1,5

4. Тип фундамента подбирается по невыгоднейшей комбинации нормативных усилий.

Для пользования графиками нормативные усилия, подученные в расчете колонн, необходимо преобразовать следующим образом:

2/ к нормальной силе добавляется усилие собственного веса фундамента и грунта над уступами фундамента. Усилие 2/ определяется с помощью графика /см. рис. 1/.

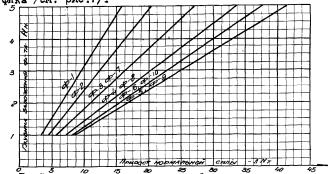


График для определения веса фундамента и грунта над уступами фундамента ДЛ в зависимости от глубины заложения фундамента /рис.!/.

G/K нормативному моменту добавляется усилие AM=Q норм. • H+M ст

где: Q норм. — нормативная перерезывающая сила, полученная при расчете колони /в тоннах/,

Н - расстояние от подошвы фундамент а до отметки нижнего расчетного сечения колонны /в м./.

Мст. – момент от веса стены, опирающейся на фундамент, относительно центра тяжести подошвы фундамента.

Полученные усилия / N_{10} г 4 л 4 л 4 л 4 должны быть умножены на поправочный коэффициент κ_{1}

где: \mathcal{L}^{ro} - условное расчетное сопротивление основания, принятое в графике,

 расчетное сопротивление основания в реальном проекте на глубине заложения подошвы фундамента.

Таким образом, для пользования графиком должны быть определены усилия: $N^{P} = K_{L}(N+\Delta N)\tau$ $M^{P} = K_{L}(M+\Delta N)$

/индекс "гр" — обозначает отличие усилий, используемых в графике от усилий, полученных в расчете/.

5. Рекомендуется следующая последовательность вы-

а/ определяется расчетное сопротивление основа ния для заданной глубины заложения подошвы фундаментв,

6/ в зависимости от категории грунта и расчетного сопротивления основания устанавливается номер графи-ка, по которому надлежит производить выбор типа фундамента,

в/ вычисляются усилия N P и M P

г/ на графике по оси абсцисс откладывается усилие $\mathcal{N}^{\mathcal{P}}$, а по оси ординат усилие $\mathcal{N}^{\mathcal{P}}$

Зона графика, в которую попадает точка пересече - ния ординат " " определяет искомый тип фундамен-та.

Ниже приводятся примеры выбора типа фундаментов.

6. Рабочие чертежи фундаментов в составе проекта должны содержать:

а/ маркировочный план фундаментов.

б/ спецификацию сборных фундаментов по маркам.

в/ выборку материалов,

 $\mathbf{r}/$ типовые рабочие чертежи фундаментов настоящей серии.

На плане фундаментов должна быть помещена таблица нормативных усилий / N μM /, действующих на основание фундамента.

Примеры выбора типа фундамента.

Пример № 1.

Требуется выбрать тип фундамента, устанавливаемого на суглинках с расчетным сопротивлением 2,0 кг/см2. Глубина заложения фундамента от поверхности земди H=2,5 м /подвал отсутствует/.

Невыгоднейшая комбинация нормативных нагрусок, полученная из расчета колонн и относящаяся условно к сечению на отметке \pm 0,00 - \varkappa =70 т; \varkappa =8 тм; Q =1.0 т.

1. Определяем расчетное сопротивление основания для заданной глубины заложения фундамента, для чего вычисляем коэффициент $m=/+ f \mathcal{L} (R-200)-h.7$

Объемный вес грунта / =0,0018 кг/см3.

Расчетное сопротивление основания $\ell=2,0$ кг/см2.

Коэффициент "К" принимаемый по таблице № 1-К=2,0

Разность отметок природного уровня грунта и пола подвала $\beta = 0$ /подвал отсутствует/

$$m = 1 + \frac{0.0018}{2} / 2 / 250 - 200 / -0 / = 1.09$$

Расчетное сопротивление основания на глубине 2,5 м \mathcal{E} =1,09.2,0 = 2,18 кг/см2.

2. Определяем номер графика, которым нужно пользоваться.

Для суглинков при \mathcal{L} =2,0 кг/см2 следует пользоваться графиком № 4.

З. По графику /рис.1/ определяем $^{\mathcal{N}}$ -прирост нормальной силы за счет собственного веса фундамента и грунта над уступами фундамента /при этом тип фундамента принимается орйентировочно по заданным $^{\mathcal{N}}$ увеличенным на 10-15%.

Пля глубины H=2.5 и фундамента $\Phi-9$ - 4N=21 т.

4. Вычисляем коэффициент $K_{\ell} = \frac{\ell^{\prime p}}{\ell}$, а также усилия $N^{\prime p}N^{\prime p}$

$$K_{\rm I} = \frac{2.5}{2.18} = 1.15$$

$$N^{P}=1,15/70+21/=105 \text{ T}$$
 $M^{P}=1,15/8+1.2,5/=12,2 \text{ TM}$

5. На графике № 4 откладываем величины $N^{re} M^{re}$ Точка пересечения ординат N^{re} и M^{re} попадает в зону

графика, соответствующую фундаменту Φ -9. Принимаем фундамент Φ -9.

Пример № 2.

Требуется выбрать тип фундамента, устанавливаемого на плотных гравелистых песках с расчетным сопротивлением основания $\mathcal R=4,5$ кг/см2.

Глубина заложения фундамента от поверхности земли H=I , 0 м.

Невытоднейщая комбинация нормативных нагрузок, полученная из расчета колонн и относящаяся к сечению на отм. \pm 0,00 $^{\prime\prime}$ =85 T; $^{\prime\prime}$ =28 Tm; $^{\prime\prime}$ =4 T.

I. Определяем расчетное сопротивление основания для заданной глубины заложения фундамента, для чего вычис-ляем коэффициент "m"

$$m = 0,5+0,0033$$
 H = 0,5+0,0033.100 = 0,83.

Расчетное сопротивление основания на заданной глусоине I $_{\rm J}$ 0 м

$$R = 4,5.0,83=3,73 \text{ kr/cm}2.$$

2. Определяем номер графика, которым нужно пользоваться.

Для гравелистых песков при \mathcal{R} =4,5 кг/см2 следует пользоваться графиком № 3.

3.По графику /рис.1/ определяем Δ // -прирост нормальной силы за счет сооственного веса фундамента и грунта над уступами фундамента.

Для глубины H=1,0 м и фундамента Φ -104 N=8 т /тип фундамента принимаем ориентировочно по графику N 3, пользуясь заданными N и N , увеличенными на 10-15%.

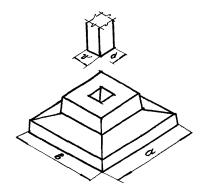
4. Buyuc ngem
$$K_1 = \frac{e^{-r^2}}{e} = \frac{2.5}{3.73} = 0.63$$

Вычисляем м м м м

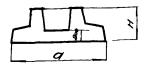
5. На графике \mathbb{R} 3 откладываем величины N^{re} и находим точку пересечения ординат, попадающую в вону фундамента Φ -10.

Принимаем фундамент Ф-10.

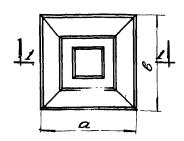
В связи с тем, что ℓ 2,5 кг/см2, подбор арматуры фундамента, а тажже проверку фундамента на прочность по поперечной силе, необходимо выполнить по индивидуальному расчету.



ФУНДАМЕНТА



CEYEHUE 1-1



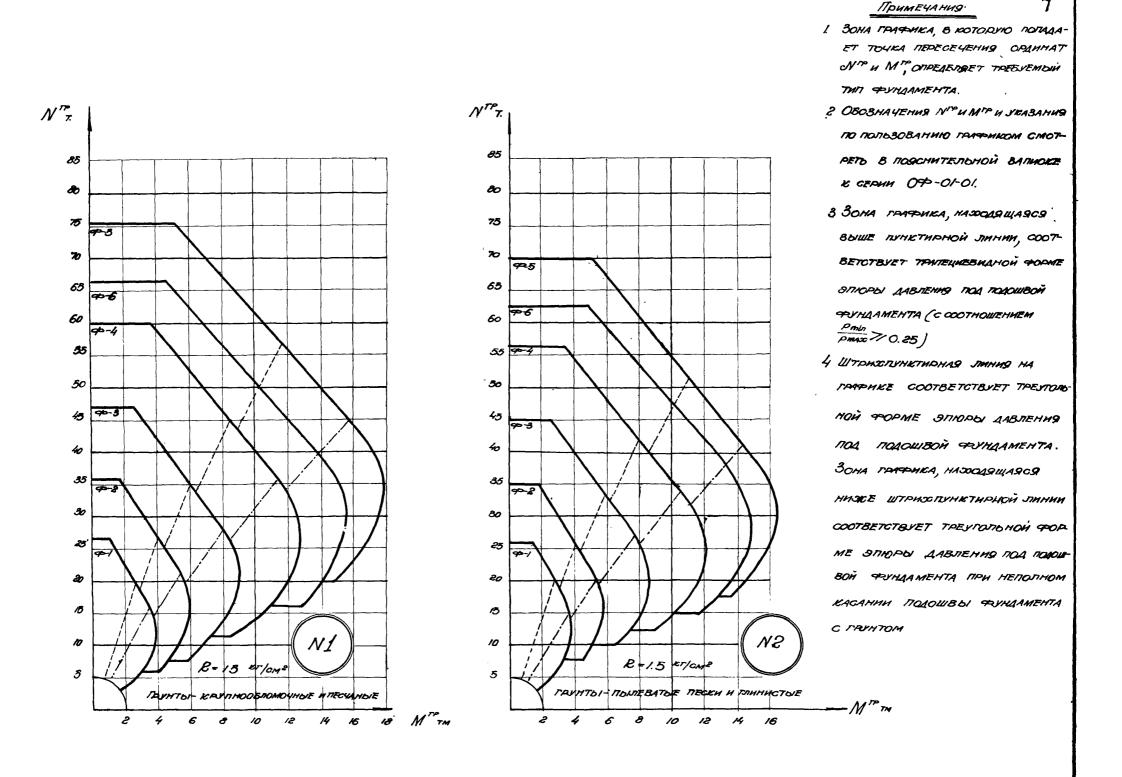
MAAH PYHAAMEHTA

TAB-1111		ОВНЫХ	MOKA3A	ATEJIEŬ MEHTOL	CBOPHE	0/0C AC	ENESOBE	TOMMOS	τ
PACHETHUE	937 670	OCHOBHUE	OCHOBHDIE PASMEDDI GUTUAMENTA			GEUENH9 POHNЫ	BEC	MADEA BETO-	N JINGTA
COMPOTHBUE HHP BOMOSAHHP	TO REPORT OF THE THE	α	В	Н	d	v	E T	114	CFONH
	901	1300	1300	600	400	400	/652	150	5
	95-2	1500	1500	600	400	400	2000	150	6
es MC	95-3	1700	1700	600	400	400	2387	150	7
1.5 to 70.	44	1900	1900	500	400	40	2825	150	8
) VI	96-5	2100	2100	600	400	400	3310	150	9
Now Rry	9-6	2100	1900	300	600	400	4795	150	10
HOII									
	90-/	1300	1300	600	400	400	1652	150	3
MJCM8	8-5	1500	1500	600	400	400	2000	150	6
6	96-7	1700	1700	600	400	400	2887	150	11
VI	90-8	1900	1900	600	400.	400	3240	150	12
Rro	95-9	2000	2/00	600	400	400	4500	150	13
13.	\$-10	2100	1900	<i>3</i> ∞	600	400	4675	150	14
Ilow									
			4						

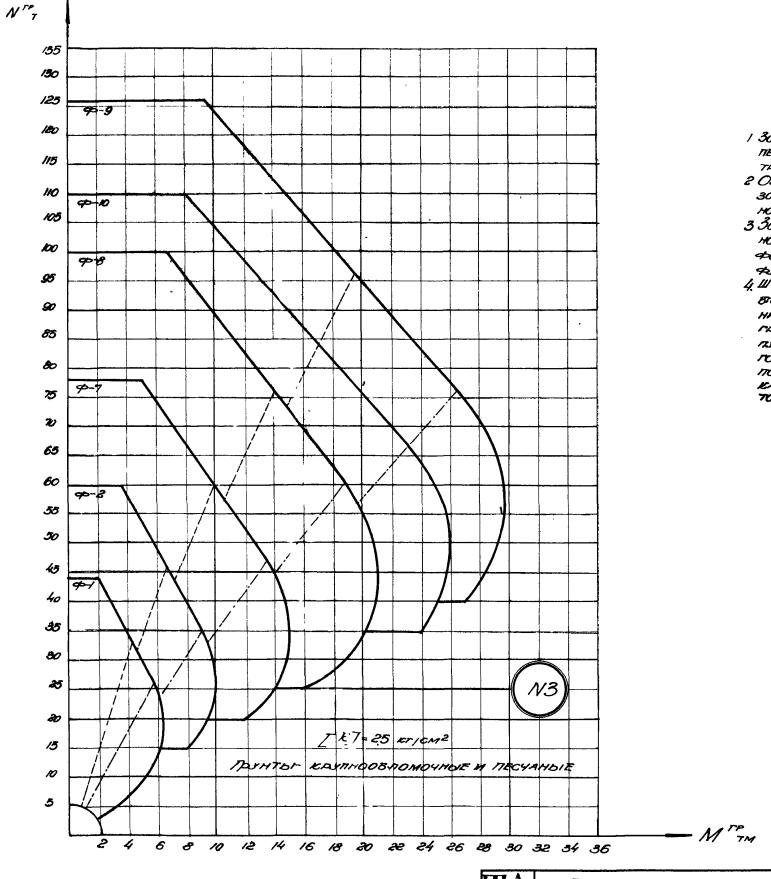
, ,

TABNULA OCHOBHUG NOKASATEMEN CEOPHUG DEENESOBETOHHUG PUTAMENTOB

;	CEPUA	ORONO
	SHCT	1



P



19551

MPHMEYAHUS.

1 30HA FRADUKA, 8 KOTORYNO MOTALAET TOYKA TEPECEYEHUG OPANHAT N''N M'OTPEARAGET TPEBYEMBIN THIT STYHAAMEHTA

2 OBOSHAYEHUS NIPH MIPH SKASAHUS TO TOJIG 30BAHNIO TPASPHICOM CMOTPETO 8 TOSCHHTENS HON BATHICKE & CEPHH OF-01-01.

3 30HA PRATHIKA, HADOLAMARCA BULLE TUHKTHP MON JIHHUM, COOTBETCTBYET TPANELINEBULHON STOPME STIPPE DABNEHUS TOU TOLOUIBON ANHUAMENTA (C COOTHOWEHNEM Prox > 0.25).

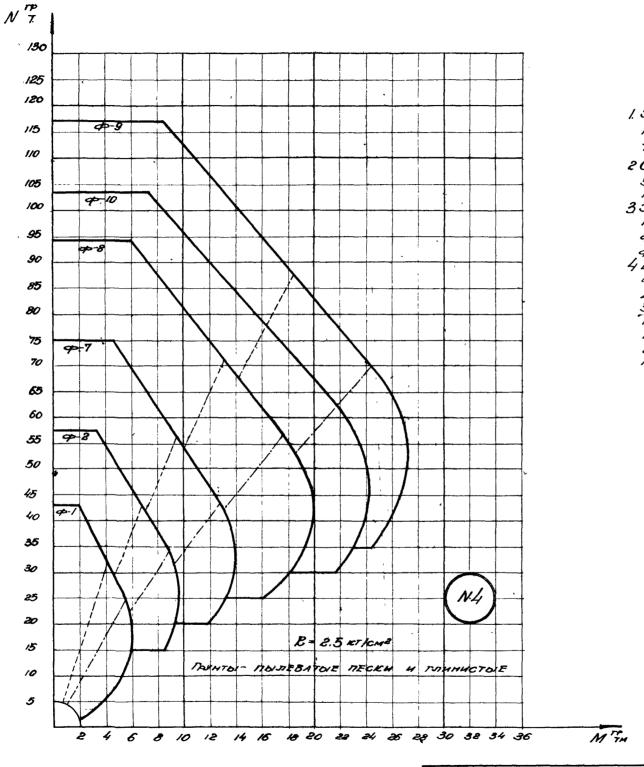
4 WITHKE THETHEHAS JUHUS HA THATHEE GOOT BIBYET TPEYFONDHOÙ POPME STIEPEN 4ABNE-HUS MOD MODOWBON STANDAMENTA BOHA PRAPHICA, HASCOLDIMASCS HASCE WITPHSG-RYHKTUPHOU JUHUN GOOTBETCTBYET TPEY-PONDHOW SPOPME STIPPE LABREHMS TOLL MOLOWBON STALAMENTA MPN HENONHOM KACAHUH MOLOWBU GAYHAAMENTAC PAYH-

PASPUK ANA BUSOPA TUNA SPYHAAMEHTOB 1. TAPHE N31

04-01-01

3

SINCT



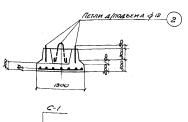
PHMEYAHUS:

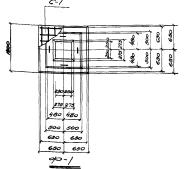
- 1.30на графика в которую ПОПАДАЕТ ТОЧКА ПЕРЕСЕЧЕНИЯ ОРДИНАТ N^{rp} и M^{rp} ОПРЕДЕЛЯЕТ ТРЕБУЕМЫЙ ТИТ. ФУНДАМЕНТА
- 2 OBOSHAYEHUG N°U M° U YKASAHMG TO TOTO-30BAHUM TPAPUK M CMOTPETO B TOGCHUTETO-HOU SATUCKE K C. PUU OP-O!-O!
- 3 ЗОНА ГРАФИКА, НАОСЛЯЩАЯСЯ ВЫШЕ ПУНКТИР-НОЙ ЛИНИИ СООТВЕТ "ВУЕТ ТРАПЕЦИЕВИДНОЙ ФОРМЕ ЭПЮРЫ ДАВЛЕ, "19 ПОД ПОДОШВОЙ ФУНДАМЕНТА (С СООТНОШЕНИЕМ ПОТОЖ >> 0.25)
- 4 ШТРИЖЛУНКТИРНАЯ ЛИНИЯ 1:1 ГРАФИКЕ СООТВЕТСТВУЕТ ТРЕУГОЛЬНОИ ФОРМЕ ЭПЮРЫ
 ДАВЛЕНИЯ ПОД ПОДОШВОЙ ФУНДАМЕНТА.
 ЗОНА ГРАФИКА, НАЖОДЯЩАЯСЯ НИЭСЕ ШТРИЖПУНКТИРНОЙ ЛИНИИ СООТВЕТСТВУЕТ ТРЕУГОЛЬМОЙ ФОРМЕ ЭПЮРЫ ДАВЛЕНИЯ ПОД ПОДОШВОЙ ФУНДАМЕНТА ПРИ НЕПОЛНОМ КАСАНИИ
 ПОДОШВЫ ФУНДАМЕНТА С ГРУНТОМ

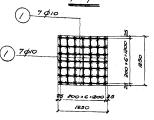
1955r

Графики для выбора Типа ФУНДАМЕНТОВ !. ГРАФИК N4! 04-01-01

JINCT 4







Cr	ЕЦИ	ФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ	HA	1316	MEH	-	8618	OPKA ADMA HA 1 SAEME	HT
MANN. SOEN.	N	ЭСКИЗ	ø	B MM	ח	ne M	ø	CVMMA ne M	BEC
· .	/	1250	10	1250	14	17.5	10	17.5	11
1	2	&t C440 8	/2	1100	4	4.4	12	4.4	4
6		·	<u> </u>					Uroro	15

PAGODA MATERNAJOB HA I PSHAAMEHT							
MAPKA	BEC GOUNAA-	COAE POR	MAPKA	OBBEN BETOHA	BEG CTAAN KE		
PYHAAMEHTA	MEHTA	Kr/M3	BETOHA	MISTA	MAPKH CT.3"	BCETO	
#1	1652	22	160	0.66/	15	15	

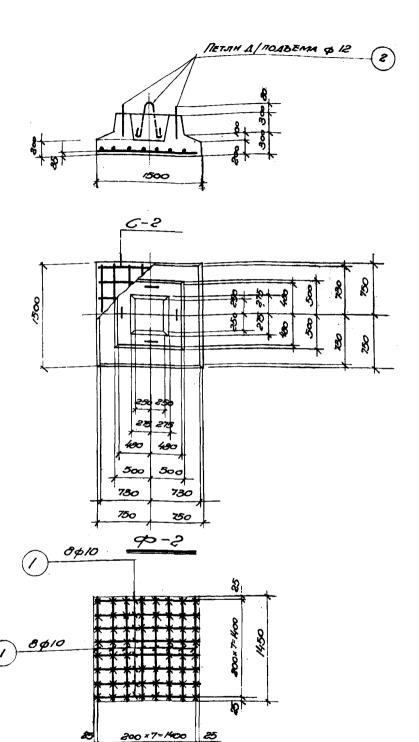
- MANMEYAHUS:
- ! MSTOTOBARHUE CETOK THOMSBOANTE'S THE HOMOUN TOUR HOM, CBAPKE & CO-OTBETCT SHU C TEXHNYECKINN YCRODURINU HA CAAPHIO APMITYRY ARR 3K SETOHHOIX KOHOTSIKUM N (TY-TS-3K) CTERPKHI CETOK CBAPHBAIOTCA NEGRAY COSON TO KONTYP HA WHOTHIS "SOOM".
- 2. BHSTPENHUE A BHEWHAE PASMEPHI CTAKAHA HE LONGCHUI AMETO OTKAOHE-HUS OF THOEKTHOIC PASMEPOS SOMEE \$15MM.
- 3. HA NOSERZHOCTH SETOHA HE ADTYCKAETCH HANNINE PAKOBHY SONËE IUT. HA INI, THE STOM BUKOBHIN MOIST SOITE RYSUHOM HE BOARES THIS HAN AUGUSTOM HE BOARES TOWN OKCADE PESER WYTHOE SUNGHHOM SOARE THE HE AONYCKANOTES
- 4. REPEROC PRAHEN PSHAAMEHTA OTHANHENNE USE OF MADGROGIN PASPEWA ETGS HE SOMEE ISMM.
- 5. STANOBRA TYHAAMEHTA BONGKHA NPONSBOANTER HA CHOE NOATOTOBEN C
- 5. SETAMOBEA WHAAMENTA AGAGEITA INFURSIONANTES NA GUCE ITUATUTORNA BOLOSPENHON PONSONTANDOM NOBEREZHOCTOR.
 TIKNOHEHME OTMETKIN NOATOTOBKA AGTSCKAFECR HE SOME E 15MM.
 6. HOPMATURBIBE KUNNIÑ, AGHOTOS NOUME HA GOLOBANNE FYNAAMENTA N.N.X.
 KOMBUHAUM NIPUBOLSTER B. NOCEMTE, B. TABANUE PACHODATAENON HA HEPTENEE PAAHA PYHAAMEHTOS
- T. LANHOIN THINAAMENT PASPELLAETCS HCHONOSOBATO AND XCTAHOBKH KONON-HOI CEYEHHEM 3001300 MM. B STOM GRYYAE 3A30PDI MESKAY KOROHHON H GTA-KAHOM, 3A1TOAHRENDIE BETOHOM NO NECTY, COOTBETCT BEHNO YBERNYMBA-HOTCS.

YCROBHOE OBOSHAUEHHE



KOHCTOSKUNG CEOPHOTO PSHAAMEHTA

THE OF E CEPH9 Anct



Gri	ЕЦИФ	NKAUNG APMATYPO	/ 4	A / 5	MEH	7	Bong H	SOPKA ADM A I STEMEH	ATYPO
HAWN. SNEW	N	Эскиз	Ø	E MM	n uiT	NE M	Ø	CYMMA NO M	BEC Kr
	1		10	1450	16	23	10	25	14
\ \frac{1}{2}	2	8 40 8	15	1100	4	4.4	12	44	4
g.								UTOTO	18

PACOCA M	NATEPUA.	1108	HA 1	P YHAAN	NEHT	·	
Manual True and True	BEC	GOAFAGE			BEC CTAJIN KT.		
МАРКА ФУНДАМЕНТА	PYHAA- MEHTA ET:	ETAJIH ET/M3	BETONA	BETOHA M3	CTAJIB MAPKH CT. 3	Barro	
9-2	2000	22	150	0.8	18	18	

PRUMEYAHUS:

- I. MSTOTOBNEHUE CETOK RECONSBOAUTCS FROM ROMOMU TOVEYHOU CBAPKU 8 COOTBETCTBUN C TEXCHUNECEUMU YCTTOBURMU HA CBAPHYO APMATYRY AND DC.BETOH-HOLE KOHCTENKLING (TY-75-53), CTERNEHU GETOK CBAPUBAIOTCA MENCAS COBON TO KOHTYDY HA WUPUHY \$500 MM; CPEAHUE Y3.7161 YEPES 2-3 THOMESKYTKA C89-
- 3518AIOTOS 893AIDHON TROBOJODON.

 2 BINTPEHHUE W SHEWHUE PASMEPOL CTAKAHA HE ADJONCHOL WMETO OTKOCHEHUS

 OT TROEKTHONC PASMEPOS BOJEE ± 15MM.
- HA TOBEPSCHOCTH BETCHA HEADTYCKAETCS HAJNYNE PAKOBUH BOTEE IUT. HA IM TOBEPSCHOCTH BETCHA HEADTYCKAETCS HAJNYNE PAKOBUH BOTEE IUT. HA IM THEN STOM PAKOBUHU MOTYT BUTTO TUVBHHOÙ HE BOTEE TIMM U ANAMETROM HE BOTEE TAMM O KOTOCKATOTCS.

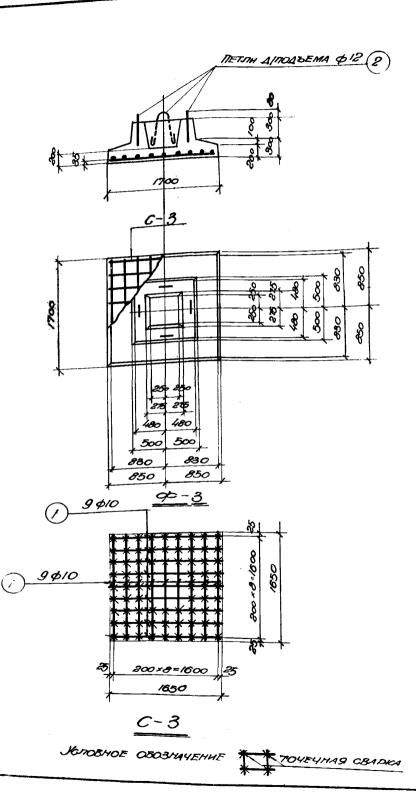
 THEPEKOC TPAHEN SPYHAMEHTA (OTKTOHEHNE USC OT TITOCKOCTH) PASPEWAETCS HE BOTTEF FORM
- SOME ISMM.
 5 JETHOBEA SYNAAMENTM AONOCHA MPONSBOANTSER HA ONDE MOAFOTOBECH C BUBEPENNON. POPUBOHTANOHON NOBEPOCHOCTONO.
- OTEMONEHUE OTMETEN MODITOBEN JOJUCKAETER HE BOMEE \$ 15 MM. 6. HOPMATHER JCHNING, AFACTBYIOUME MA OCHOBAHUE STYNAAMENTA, N NOC BOMBHHA-LUN THURSDAYTON & THOESTE, & TABBULE PACHONALAEMON HA VERTENCE THAMA
- T-U ПДАМЕНТОВ. ДАННЫЙ ФУНДАМЕНТ РАЗРЕШАЕТСЯ ИСПОЛЬЗОВАТЬ ДЛЯ УСТАНОВЕН КОЛОННЫЙ СЕЧЕНИЕМ ДАННЫЙ ФУНДАМЕНТ РАЗРЕШАЕТСЯ ИСПОЛЬЗОВАТЬ ДЛЯ УСТАНОВЕН КОЛОННЯЕМИЕ ЗООКВООММ. В ЭТОМ ОЛУЧАЕ ЗАЗОРЫ МЕЗЕДУ КОПОННОЙ И СТАКАНОМ, ВАПОЛІНЯЕМОЕ БЕТОНОМ ПО МЕСТУ, СООТВЕТСТВЕННО УВЕЛИЧИВАЮТСЯ. PSHAAMEHTOB.

JONOBHOE OBOSHAYEHHE TOYEYHOO CBAPICA

1450

KOHOTAYKUNG CEOPHORO ФУНДАМЕНТА 90-2

OF-OFOI CEPMS 6 SHOT



Cn	ЕЦИЯ	PUKALING APMATYPO	I HA I	9.7EM	1EH7	-		BOPKA APMI A / STEME!	-
HAMM. SITEM.	N	ЭскпВ	ø	E MN	П ШТ.	ne M	Ø	C.YMMA në M	BEG Kr
<u> </u>	1	1650	10	1650	18	<i>29</i> .7	10	30	18
E-0	2	8 (440 8	12	1100	4	4.4	12	4.4	4
8								ИТОГО	22

PACOCOA MATERUAJIOS HA I ODVHAAMENT								
MAPKH PRIHAMEHTA	BEC SOVIA A-	COAEPAC.	MAPKA BETOM	OBBEM BETOHA	BEC CTAN	H ET		
МАРКИ ФУНДАМЕНТА	MENTA	KT/M3	<i>5</i> _10 = 1	MB	MAPKHCZ S	BCETO		
90-3	. 2387	23	"150"	0.955	22	22		

MPUMEYAHU9:

! M3/OTOBJEHNE CETOK TIPON380AUTC9 TIPN TOMOЩИ TOYEYHOÙ CBAPKU 8CO-OTBETCT8ИИ С ТЕЖНИЧЕСКИМИ ЈСГОВИЯМИ НА СВАРКУЮ АРМАТУРУДЈЯ ЗЕВЕ-ТОННЫЖ КОНСТВУКЦИЙ (ТУ-73-53). СТЕРЖНИ СЕТОК СВАРИВАЮТСЯ МЕЖДУ СО-ВОЙ ПО КОНТУРУ НА ШИРИНУ №500; СРЕДНИЕ УЗЛЫ ЧЕРЕЗ 2-3 ПРОМЕЖСУТКА СВЯЗЫВАЮТСЯ ВЯЗАЛЬНОЙ ПРОВОЛОКОЙ.

CB936BAIOTC9 B98476HOU TIPOBOTOKOŬ.

2. BINTPEHHHE U BHEWHUE PASMEPEL CTAKAHA HE LOTOKHOL MMETE OTKJOHEHUROT
TIPOEKTHOK PASMEPOB BOTEE ± 15MM.

3 HA TOBEPSCHOOTH SETOHA HE LOTUCKAETCH HANHUME PAKOBUH BOTTEE LIIT. HA 1M2, THE STOM PAROBUHDI MOTYT BUTTO FINBUHON HE BOTTEE THM. IL LIMMETHOM HE BOTTEE TOMM. ORONDO PEBER IL YFIOB TINBUHON BOTTEE THM HE LOTUCKAIOTCH.

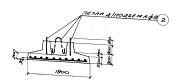
4. PEPEKOG PRAHEN SPUHLAMENTA (OTKNOHENNE NOO OT TUTOCKOCTH) PASPELLAETOS HE BONEE \$ 15.

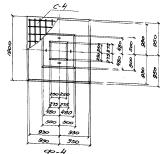
5. УСТАНОВКА ФУНДАМЕНТА ДОЛЭКНА ПРОИЗВОДИТЕСЯ НА СЛОЕ ПОДГОТОВКИ С ВЫВЕ-РЕННОЙ ГОРИЗОНТАЛЬНОЙ ПОВЕРЖНОСТЬЮ. ОТКЛОНЕНИЕ ОТМЕТКИ ПОДГОТОВКИ ДОПЛОКАЕТСЯ НЕ БОЛЕЕ ± 15 мм.

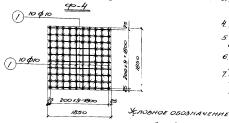
6. HOPMATUBHOLE YCHTUR, LEUCTBYRULUE HA OCHOBAHUE PLYHLAMEHTA, U UCC KOMBH-HALLUU TIPHBOLITCI B TIPOEKTE, B TABTULE PACTIONATAEMOÙ HA VEPTENCE TITAHA PLYHLAMEHTOB.

7. AAHHDID FEYHAAMEHT PASPELLAETCS NGTICADSOBATO AAS YCTAHOBKU KONOHID CEYEHUEM 300×300. B STOM CAYYAE 3ASOPDI MESKAY KONOHHOÙ H CTAKAKOM, SATOAHSEMDIE BETOHOM TO MECTY, OOOTBETCTBEHHO YBEAUYUBANOTCS.

$\overline{\Delta}$	KOHCTEVKLING	СВОРНОГО ФУНДАМЕНТА Ф-3	CEPHG	09-01-01
, A	,		JIMCT	7







Cri	7E41	1ФИКАЦИЯ АРМА	TYPB.	IHAI	9.NE	MEHT	Boil.	A I SAEME	MATYPO.
HAMM. BNEM.	N	Эскиз	ø	e mm	ח עד	ne M	ø	CSMMA ne	BEC KT
	/	1850	10	1850	20	37,0	10	37	23
4-4	2	8 (440)	12	1100	4	4.4	12	4.4	4
0								Итого	27

PACXOA M						
МАРКА ФЯНДАМЕНТА	MEHTA	COAERYC. CTAMM BIM ³ GETONA	MAPKA SETOHA	OBBEM BETOHA M ³	BEC CTANO CTANO NAPKHCT-3	BCETO
\$-4	2825	23,8	150	1,129	27	27

PPUMEYAHUS;

- 2. BHYTPEHHUE U BHEWHUE PARMEPOI CTAKAHA HE AQAYCHOI UMETO OTKAO-HEHUR OT TIPOEKTHOIX PARMEPOR SOMEE LISHM
- 3. HA TOBERZHOCTH SETONA NE ADDICKAETCH HAMMUNE PAKODIN BOJEE LIUT HA I M³ POH 3TOM PAKODHINI MOCIT SUITO RIVENHOÙ HE BOJEE THIN H AWAMETOON HE BOJEE KO MM. OKOJOD PEBEP N YFJOD, RIVENHOÙ BOJEE TIM HE ADDICKARDITGH.
- SOMEE THM HE AONYCHANDICA.

 1. ПЕРЕКОО ГРАНЕЙ ФИНДАМЕНТА (ОТКЛОНЕНИЕ МЖ ОТ ПЛОСКОСТИ)
 РАЗРЕШЛЕТСЯ НЕ ВОЛЕЕ 15 ММ.
- 5 ХСТАНОВКА ФУНДАМЕНТА ДОЛЯКНА ПРОИЗВОДИТВОЯ НА СЛОЕ ПОДГОТОВКИ С ВЫВЕРЕННОЙ ГОРИЗОНТАЛЬНОЙ ПОВЕРХНОСТЫЙ ОТКЛОНЕНИЕ ОТМЕТКИ ПОДГОТОВКИ ДОЛУСКАЕТСЯ НЕ ВОЛЕЕ 115 ММ

6 HODMATMONDIE SCMANS, AEMCTONOMME HA OCHOBANNE ФУНДАМЕНТА, И ПО КОМБИНАЦИЙ ПРИВОДЯТСЯ В ПРОЕКТЕ, В ТАВАНЦЕ РАСПОЛАГЛЕНОЙ НА ЧЕРГЕЯСЕ ГЛАНА ФУНДАМЕНТОВ.

7. Anthoin prigament passeumetas honambobato and estandoum kononhoi cenember sociedo ma bistom asyas estandoum meskas kanoniom notakanom sanoahsembie setonom no necry, coordetot benho useamenbarotas

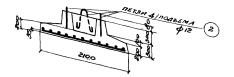
C-4

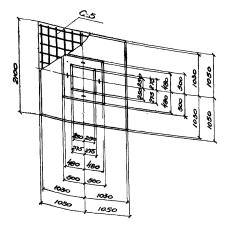
TOUE YHAS CBAPKA

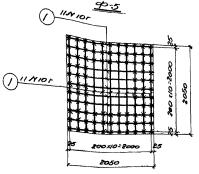


КОНСТРУКЦИЯ СБОРНОГО ФУНЛАМЕНТА Ф-4

4 SHET 8







CRELLAPUKALINA APMATYPOI HA JONEME HT BOISOPKA APMATYPOI HA I SHEMEHT CYMMA BEC 9CKU3 QUE A MM MIN ne WI Kr. 2050 101 2050 22 101 45.1 28 12 2 1100 4 12 Итого 32

MAPKA	BEC	COSEPOR	MAPKA	OSEEM	BEG C	TAMH KT	
PSHAAMEHTA	PSHAAMEHTA KT	CTAM N B /M ³ GETOHA	BETOH A	DETOHA	MAPKHCY-3	CTAND MAPKHCT-5	BEETE
P-5	3310	24	150	1.324	4	28	.52

MPMMEYAHUS

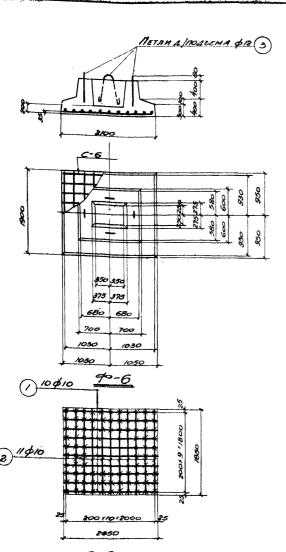
- ' USTOTOBNEHUE CETOK NPOUSBOAUTCH NPU NOMOWU TOYEYHOÙ CBAPKU B COOTBETCTBUNG TEXHUYECKUMU YCAOBURMU HA CBAPHYIO APMATYPY AAR ACENESO GET OHH DIX KOHCT PYKLIN'N (TY 73-53). CTEPACHU CETOK CBAPUBAIOTCA MESKAY COBON NO KONTYPY HA WINDHHY ~ 500 MM, CPEANUE YSALI VEPES 2-3 TROMESKYTKA CBRADIBATOTCA BRADADHOÚ TROBODOKOÚ
- 2. BHYTPEHHUE U BHEWHUE PARMEPHI CTAKAHA HE ACARCHEI UNETO OTKAO-HEHUR OT THOEKTHOIC PARMEDOB BONEE IS MM
- 3 HA MOBERCHOCTH BETOHA HE ADMYCKAETCH HANNYHE PAKOBUH BONEE I WT HA I ME THU STOM PAKOBUHOI MOINT BOITO MUSUHOU HE GOIEE THIM A ANAMETPOM HE BONEE IONM. OKONG PEBEP H STAOB TANSHHOU BONEE THM HE ADDICKARTCA.
 4. REPEROC PPANEN PUNHAMENTA (OTRADHENNE NIC OT MADCKOCTH) PASPE-
- WAETCH HE SOMEE 15 MM. S. SCTAHOBKA PYHAAMEHTA AONICHA TIPONSBOANTOCH HA CNOE TOATO-TOBKA C BUISEPENHON TOPHSONTANDHON TOBEPENOCTORO OTKAOHE-HME OTMETKH NOAFOTOBKH AONYCKAETCA HE BONEE \$15MM.
- 6. НОРМАТИВ НЫЕ УСИЛИЯ ДЕЙСТВУЮЩИЕ НА ОСНОВАНИЕ ФУНАЛМЕНТА, И ИХ КОМ БИНА ЦИИ ПРИВОДЯТСЯ В ПРОЕКТЕ, В ТАБЛИЦЕ РАСПОЛАГАЕМОЙ HA YEPTEOKE MAAHA POSHAAMEHTOB.
- 7. AAHHOIN PYHAANEHT PASPEWAETCH HCHONOSOBATO AND YCTAHOBKH KONOHHU CEYEHNEM 300×300 B 310M CIVYAE 3A30PU MEXKAY KONOHHON M CTAKAHOM, SANONHAEMDIE BETOHOM NO NECTY, COOT BETCT BEHNO YBE-MMYHBAROTCA

YCHOBHOE OFOSHAYEHME

TOUGHNAR CRAPES

KONCTPYKLING CEOPHOTO ONHAAMENTA 4-5

OF OFOI CEPNS MICT



>//EZ	zme.	NKALING APMATYPOI	HA		MEH	77	B616	OPKA APA	ATYPE SHT
3000	N	ЭСКИЗ	ø	e MM	n ur	ne	ø	CYMMA	BEC
w l	/	2050	10	2050	10	20,5	10	41	25
&	2	/850	10	1850	11	20,8	12	4,4	4.
۷,	3	\$ (440 S)	12	1100	4	4.4		HIOTO	29

PACXOA MATE	PHASIO	0 11/1	1 900 H4	BAMEHT	r.	
MAPKA ÞYH AAM EHTA	BEC	COLERA	MAPKA	OGSEM	BEG CTANA	Kr
	Kr	KIMB	32.0 <i>//</i> //	M3	MAPKIN ET - 3	BCETO
90-6	4795	15	150	1917	29	2.9

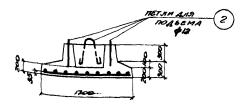
ПРИМЕЧАНИЯ:

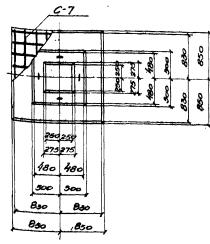
- ! M3/OTOBREHME CETOK THOM3BOANTCH THA TOMOWU TO4E4HOU CBARKH 8
 GOOTBETCTBHH C TEXCHUYECKHMH SCHOBHRMH HA CBARHSHO ARMATSHS ARA \$4.8ETOHHDIX KOHCTPSEKHMH (TS-13-53) CTERSKHH CETOK CBARHBANDTCH MESKAS COBON
 TO KOHTSHS HA WARPHS ~ 500MM; CPER HUE S3ABI 4EPES 2-3 TROMESKSTMA
 CBR361BANDTCH BR3AN6HOH THOBOJOKON.
- 2 BHYTPEHHUE H BHEWHHE PASMEPHI CTAKAHA HE AONSCHOL UMETO OTKROHE-HUR OT TPOEMTHOIX PASMEPOB SONZE + 15MM
- 3. HA POBERCHOCTH BETOHA HE ADDYCKAETCH NAAMHUE PAKOBUH BOAEE LUT. HA IM²; PPH FTOM PAKOBUHU MOTYT BUTO TAYGUHOÙ HE GOREE TIMM HAMETPOM HE BOAEE IOMM, OKOABI PEBER HI YTAOB TAYSUHOÙ BOAEE TIMM HE ADDYCKAIOTCH.
- 4. TREPENDE PPAHEN 494H AAMEHTA (OTKAOHEHNE NIZ OT NAOCKOCTH) PASPE-WAETCH HE BOACE ISAN,
- 5. YETAHOBKA WYHAMEHTA AONAKHA TIPOHSBOANTOGA HA GAOE TOATOTOB.
 KH C BBIBEPEHHON TOPHSOHTANDHOÙ TOBEPSCHOGTBO.
- SHOPHATHORIDE YGUNHA LENGTONION THOSE TACHOSAHHE PYHAAMEHTA, MASS KOMBHHAUMH TPUBOQATOQ B THOSEKTE, B TACHULE PACHOSARTAGARANON HA YEPTEYGE TTAAHA PYHAAMEHTOB.

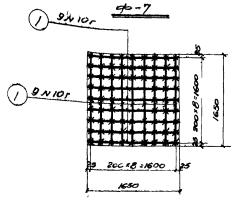
TA KONCTONKLING OFOPHOTO DENHAMENTAGES
ANCT 10

YCAOBHOE OBO3HA4EHNE

TOYEYHAA CBAPKA







Cne	414	PUKALING APMATYPE	51 HA	1/30	EME	HT	D .	KA APMA BAEMEM	
HAMM GREM.	N	ЭСКИЗ	MA M NO COPT	e mn	n Шт	ne M	MAN N NO COPT	CYMMA ne M	BEC KT
	1	/650	10r	1650	18	29.7	101	29.7	184
2-2	2	8 440 8	12	1100	4	4.4	12	4.4	4
8							11	roro	22.4

PACXO11	MATER	1AJOB	HA 40)	MAAME	HT		
MAPKA PUHAA	BEC TYHAA-	COAEPAC.	1	OSSEM		CTANH K	r
MEHTA	MEHTA	B/M3	SETONA	BETOHA M ³	GTARD, MAPKHCTS	CTABO MAPKHCT-S	BEEFO
96-7	2387	28,5	150	0,955	4	18.4	22.4

[PUMEYAHUS:

- 1. USTOTOBREHNE CETOK TI- ON3BOANTCA TIPM NOMOWN TOYEYHON CBAPKA B
 COOTBETCTBUNG TEXHUYECKININ SCAOBURMI HA CBAPHYO APMATYRY ANA
 NC-BETOHHUX KOKCTPYKYN'N (TY-73-53), CTERNCHIN CETOK CBAPUBAKOTCA MESKAY COBON TO KOHTYPY HA WHPHIY ~ 500MM; CPEAHNE YSAU YEPES 2-3 TROMERCYTKA
- CBASDIBAIDTCA BASANDHOÙ NIOBOAOKOÙ.

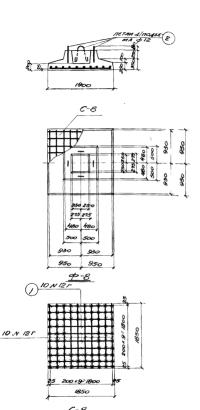
 2. BHYPEHHUE N BHEWHUE PASMEPOI CTAKAHA HE AONACHDI UMETO OTKAOHE-HUA OT PROEKTHDISC PASMEPUB BOREE I 15 MM.
- 3. HA TIOBEPEHOCTH BETOHA HE AOTIGEAETCA HAMMANE PAKOBUH GOAEE IUIT HA IM²TIPH" STOM PAKOBUHUI NOTIT GUITO TAIGHHOÙ HE GOAEE TMM HAHA-METPOM HE BOAEE TOMM OKOAU PEGER U ITAOB TAIGHHOÙ GOACE TMM HE AOTIGEAETCA.
- 4 TEDENOC PPAHEN PYHAANEHTA (OTKAOHEHNE NIE OT TAOCKOCTA) PASPEWA-ETCH HE BONES IS NN.
- 5 XTAHOBKA ФУНДАМЕНТА ДОЛЖНА ПРОИЗВОЛИТЬСЯ НА СЛОЕ ПОДГОТОВКИ С ВЫВЕРЕННОЙ ГОРИЗОНТАЛЬНОЙ ПОВЕРЖНОСТОЮ.
- 6 HOPMATUBHUE YCUNUB, AEUCTBYPOUNE HA OCHOBAHUE ФУНДАМЕНТА, И ИХ КОМБИНАЦИЙ ПРИВОДЯТСЯ В ПРОЕКТЕ, В ТАБЛИЦЕ РАСПОЛАГАЕМОЙ НА ЧЕРТЕЖЕ ПЛАНА ФУНДАМЕНТОВ.
- T. AAHHBIN & WHAAMEHT PASPEWAETCA NCTION 630 BATE AAA YOTAHOBKIN KOJOHHBI CEHEHNEM 300 X 800 NM . B 3TOM CAYHAE 3A30 PBI MEYCAY KOJOH-HOÙ N GTAKAHOM, 3ATTON HAEMBIE BETOHOM TO NECTY, COOTBETCTBEHHO YBEAUHNBAIOTCA

YENDBHOE OBOSHAUEHUE

TOUEYHAS COAPKA

ĪΔ	Конструкция	CEOPHOIO	<i></i> PYHAAMEHTA	96 -7
----	-------------	----------	--------------------	--------------

CEPHA	04-01-01
ANCT	//



YCAOBHOE OGO3HA4EHNE

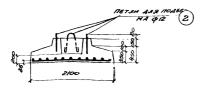
	EUN	ФИКАЦИЯ АРМ	ATYPH	HAI	Эл€,	MEHT	B6150	PRA APM 1 SNEME	ATYPOI 1T
HAMM QUEM.	N	ЭСКИЗ	ANIM N PC COPT	e mm	<i>1</i> 7 ШТ.	ne M	ф м по Сорт	CYMMA ne M	BEC KT
a		1850	121	1850	20	37	121	37	33
8	2	81 CH40 = 81	12	1100	4	4.4	12	4.4	4
							n	1010	37

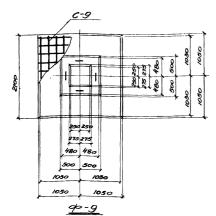
PACKO	A MAT	EPHANOL	3 HA 1	PYHAA.	MEHT		-3
MAPKA DYH-		COAERAC CTANH B		SETTLE	ı	TAAH K	
AAMEHTA	MEHTA	CTANH B IM ³ BETOHA	BETOHA	м3	CTA A B MAPKHCT	CTAN 6 MAPKHCTS	BCETO
9-8	3240	28,6	150	1,294	4	33	37

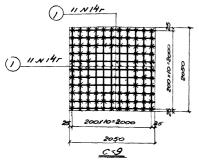
RPUMEYAHUS:

- 1. M3TOTOBREHNE LETOK TIPON380ANTCA TIPO TOMOLYN TO4E4HON CBAPKN 8 COOT8ETCTBAN C TESHAMECKAMIN XAOBRANIT NA CBAPHYNO APMATYPY 4M3 X-5ETOHINIC KOHCTPYKYNN TY WY WYSTERPKHO CETOK CAPARA-NTCA MEGKAY COGON TO KOHTYRY HA LUNPHYY-SOO MIN, CPEANHE KSAOI 4FEE3 X-3 APOMESKITKA CBASIOLANTCA 883ANDHON TOFOGONOKON
- 2. BHYTPEHHUE IN BHEWHUE PASMEPOS CTAKAHA HE 40ANCHOS UNETO OTKNOHEHUR OT PROEKTHOUX PARMEPOB GONEE $^{\pm}$ 15 MM
- 3. HA ROBERSHOETH SETONA HE ADVINCEMETERS MARHUHE PAHOSHIN BOARE HUT. HA INE RIPA STON PAKOSHINI MISTY SOUTO KRUSHINGH HE BOARE IMM H AHAKEIPON HE BOARE KONN OKONDI PEBER M SYROB KASOHININ BOARE INN HE ADVINCAMENTA
- H TEPEROC TPAHEN PHAAMEHTA (OTRAOHEHUE NO OT TROCKOCTH)
 PASPEWAETCH HE BONEE IS MM.
- 5. KTANOBKA WYAJAMENTA JONSKIA NOOMBOOMTOOR MA CAOE NOATOTOBKH C BUIBEREN NOATOTOBKA JONSKAETON NEBERENOCTON OTKAOHENHE OTHETKA NOATOTOBKA JONSKAETOR NE BOASE LISHA BUOMAN OTHER NOATOTOBKA JONSKAETOR NE BOASE LISHA
- 6. НОРМАТИВНОГЕ УСИЛИЯ, ДЕЙСТВУЮЩИЕ НА ОСНОВАНИЕ ФУНДАМЕНТА, И ИХ. КОМБИ НА УГИН ПРИВОДЯТСЯ В ПРОЕКТЕ, В ТАВЛИУЕ РАС-ПОЛИ ТЛЕМОЙ НА ЧЕРГЕЖЕ ФУНДАМЕНТОВ
- 1. Advudió Paridament paspeulatica netadisabatica ang attamben Karonhoi Ceretmen 200 adonn B Atom conva Sasono mededa Karonhoù in ctarahon, satianharmole betonom no mecta, coot begraen Ko abanhara notes.

TOYEUHAR COAPER TA KONCTPYKUNG COOPHOTO PSHAAMEHTA 428 AKT 12







YCROBHOE OBO3HA4EHUE

TO4E4HA9CBAPKA

Cne	ELJ HO	РИКАЦИЯ АРМАТ	YPBI F	11/9	NEM	EMT	86150 HA	PRA APA	ATYPO
HAUM QUEM.	N	ЭСКИЗ	MAH N NO COPT.	e mm	Л ШТ	nć M	MIN N N OOPT.	OMMA nl	BEC Kr
	/	2050	141	2050	22	451	141	45,1	54
6-9	z	81 C440 - 81	12	1100	4	4.4	12	4.4	4
0							u.	roro	58

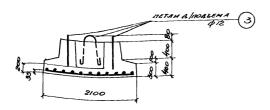
PACICO	A MATI	EPUANO	B HA	1 DUNA.	AMEHT	•	
MAPKA	BEC	COAEPORG	MAPKA	OSSEN	BEC CTARM KT		
PYHAAMEHTA	NEHTA	BETOHA	OE TORA	BETOHA	CTAVIO MAPRHCE 3	CTA A D MAPKHCT-S	BEETO
qo-9	4500	32	150	1.8	4	54	58

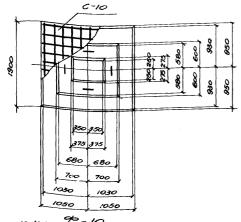
MPMMEYAHUS:

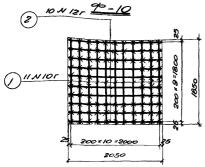
HEHNA OT MPOEKTHOIX PASMEPOB BONEE - ISMM.

- ! NSTOT. SPEHUE CETOK PROUBBOANTES POU PONOUGH TOVEYHOÙ BAPKH B BOTBETCTBU C TESCHUYECKMU YENDBURMU HA CBAPHYO APMATURY AMB YKENESISETOHHOIX KONCTPYKLUÛ (TY-13:53), CTENYCHU CETOK CBAPH-BHOTER NERKLY COBOÙ PO KONTYPY HA WUPPHY ~500 MM, CPEAHUE YRNOI 4EPER 2-3 PROMENKYTKA CBRIBANOTER BRIANDHOÙ PROBOROKOÙ.
- 23161 HEPES 2-3 PROMERICYTKA CBASHBAIOTCA BASAADHOU PROBADOKON.
 2 BHYTPEHHUE U BHEWHUE PASMEPOI CTAKAHA HE ADAYCHOI UMETO OTKAO-
- 3HA NOBEPOCHOCTH BETOHA HE JOHNCKAETCH HAMMUNE PAKOBHH BONES LUT HA IM² NPM FOM PAKOBHHOI MOIST BOITD INSBURIOU HE BONES TANN ANAMETPOM HE BONES IOMM OKONDI PEBEP U STAOB TAVBUHON BONES TIMM HE JOHNCK ANTGH.
- 4. MEPEROG PRAHEM ONHARMENTA (OTRACHEME UZ OT MACKOCTU) PASPEWAETCS HE BOARE 15 MM.
- 5. XTAHOBKA PSHAANEHTA AOROGEHA TIPONSBOATTECH HA CITOE TOATOTOBKH C BUBEPEHHOÙ TOPNSOHTAIDHOÙ TOBEPENDOTUO OTKAOHEHUË OTNET-KU TOATOTOBKU AORIGUEETCH HE BOAEE ±15 MM.
- 6. HOPMATUBH DIE "KÜNNG, ÄEĤCTBY POWE HA OCHOBAHNE ФУНААМЕНТА, И МЕ КОМБИНАЦИИ ПОИВОДЯТСЯ В ПРОЕКТЕ, В ТАВЛИЦЕ РАСПОЛАГАЕМОЙ НА ЧЕРТЕ ЖЕ ЛЛАНА ФУНААМЕНТОВ.
- 1. ДАННЫЙ ФУНДАМЕНТ РАЗРЕШАЕТСЯ ИСПОЛОЗОВАТЬ АЛЯ УСТАНОВКИ КОЛОН-НЫ СЕЧЕНИЕМ ЭСОГЭСОМИ В ЭТОМ СЛУЧАЕ ЭЛЗОРЫ МЕЖЕЛУ КОЛОННОЙ И СТАКАНОМ, ЗАПОЛНЯЕМЫЕ БЕТОНОМ ПО МЕСТУ, СООТВЕТСТВЕННО УВЕЛИЧИ-ВАЮТСЯ.

KOHGTPYKLYNA CEOPHOTO PYHAAMEHTA P-9
AMOT 13







C-10

YCLOBHOE OBOSHAYEHUE

		١
* *	TAUERIL	

CNE	Спецификация АРМАТУРЫ НА 1 ЭЛЕМЕНТ					BOISOPKA APMINISTO. HA I SMEMENT			
HANN GNEN	N	ЭСКИЗ	ИЛ М N ПОСОРТ.	B MM	<i>П</i> ШТ.	/ ·	MAN N N NOCOPI	CYNHA ne N	Béc Kr
	/	1850	101	1850	11	20.4	100	20.4	13
9	2	2050	12 r	2050	0	20.5	121	205	18
8	3	440 = \$	12	1100	4	4.4	12	4.4	4
							1	11010	35

PACKOD MATERNAJOB HA I PSHAAMEHT									
MAPKA	BEC	COAEPAC.	MAPKA	OBBEM BEKOHA	BEC CTANH KI				
PUHAAMEHTA	KI	BINS BET.	6ETOHA		MAPKH	CTANO MAPKH CT-3	BCETO		
4-10	4675	187	150	1.87	4	31	35		

MPUNEYAHUS:

- ! N310TOBREHME CETOK TIPUNBOAMTCA TIPU TIOMOLYM TO4E4HOÙ CBAPKH B COOTBETCTBMM C TEXHMYECKMMN XCNOBMAMN HA CBAPHYIO APMATYPY AAR ACSETOHHBUX KOHCTPYKLYMÛ (TY-TY-TY), CTETOK CBAPHBAIOTCA MEXAY COGOÙ TO KOHTYPY HA LUMPUHYX SOOMM, CPEAHME X3N.bI YEPEB 2-3 TIPOMESKYTKA CB330IBAIOTCA BABARBHOM TIPOBONOKOM
- 2. BHSTPEHHUE U BHEWHUE PASMEPOL CTAKAHA HE AONSKHOL UMETO OTKNOHEMUS OT PROEKTHOLD PASMEPOL BOJEE LISMM
- 3. HA NOBEPCHOCTH SETONA HE ADNICKAETCH HARNAME PAKOBUH SOREE LUT.
 HA INZ NPH FIOM PAKOBUHU MONIT SUITO INTSUHON HE SOREE TIMM H
 ANAMETPOM HE SOREE IOMM. OKONU PESEP H VIROB INVSUHON SOREE
 TIMM HE ADNICKAIOTCH.
- 4 REPECTOR TPAHEN PSHAAMEHTA (OTKNOHEHNE NX OT MOGKOCTN) PARPEWA-ETCH HE BONEE ISMM.
- SUSTAHOBERA MYHAMEHTA AONIKHA PROMIBOANTIGA HA CAOE POATOTOBEN C BUBEPEHHON TOPHIONTANDHOÙ POBERXHOCTORO OTKAOHEHME OTNETKH POATOTOBEN AOTICKAETCA HE BOAGE 15MM
- TIVATOTOBEM AUTSCHAFTEG HE BODEE BAM
 6. HOPMATUBHBIE YEUAHB, AEMETBYKUUNE HA OCHOBAHUE PYHAANEHTA, U
 MX KOMBHAUUN NPUBOASTEG B TIPOEKTE, B TAEAMUE PACTIONATAEMOÙ HA YEPTEYEE TITAHA PYHAMEHTOB.

10 CEPUS OP-01-01
AMCT 14

Конструкция сборного фундамента ФТО