ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

Серия 3.503.1-76

ПРОМЕЖЧТОЧНЫЕ ОПОРЫ ПОД ПРОЛЕТНЫЕ СТРОЕНИЯ ДЛИНОЙ 12,15,18,24 $_{\rm M}$ 33 $_{\rm M}$ ДЛЯ АВТОДОРОЖНЫХ ПНТЕПРОВОДОВ ПОД НАГРЧЗКН ОТ АВТОМОБИЛЕЙ-САМОСВАЛОВ Б $_{\rm E}$ лАЗ-54 $_{\rm G}$

Выпуск О

Материалы для проектирования. Узлы

Рабочие чертежи

23242

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

Серия 3.503.1-76

ПРОМЕЖУТОЧНЫЕ ОПОРЫ ПОД ПРОЛЕТНЫЕ СТРОЕНИЯ ДЛИНОЙ 12,15,18,24 № 33 м ДЛЯ АВТОДОРОЖНЫХ ПУТЕПРОВОДОВ ПОД НАГРУЗКУ ОТ АВТОМОБИЛЕЙ-САМОСВАЛОВ Б€ЛАЗ-540

Выпуск О

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ. УЗЛЫ

Рабочие чертежи

Разработаны институтом Промтрансниипроект Главный инженер института В.И.Поляков Главный инженер проекта В.Е.Дашкевич Утверждены и введены в действие Госстроем СССР Протокол №ИИ-7 от Зиюля 1987г.

Овозначение	Наименование	Стр		Обозначение	Наименование	стр
					ФУНДАМЕНТА (Ф300-51-6, ф3300-51-6,	
3,503.1-76, O. DOD N3	Пояснительная записка	4			Ф 330-51-6 и ФЭ 330-51-6)	46
3,503.1-76, 0.000 HM	Номенклатура изделий	8		3.503.1-76. 0.130	Обетонирование крайнего блока	
3,503.1-76, 0.000 CM1	Ключ подбора конструктивных элемен	1-			ФУНДАМЕНТА (Ф380-51-6 и Ф450-51-6)	47
	тов шестистоечных опор с фундаме	Ц-		3.503.1-76.0.140	ПБЕТОНИРОВАНИЕ КРАЙНЕГО БЛОКА	
	ТОМ НА ЕСТЕСТВЕННОМ ОСНОВАНИИ.	10			(3-12-004EФ к 3-12-088EФ) АТНЭМАДНУФ	47
3.503.1-76,0.000 cM2	Ключ подбора конструктивных элемен	1-		3.503.1-76.0.150	Перетинение ечоков фанту -	
	тов двухстоечных опор с фундаментом				МЕНТА (Ф 250- 51-6 и Ф 280-51-6)	48
	на естественном основании	- 11		3.503.1-76.0.160	АТНЭМАДИКФ ВОХОЛО ЭИНЭНИДЭГЭО	
3. 503.1-76.0.000 cm3	Ключ подбора конструктивных элемент	8			(\$\pi\$00-51-6, \$\pi\$300-51-6, \$\pi\$30-51-6 \text{ \$\pi\$350-51-6}	48
	двухстречных опор с фундаментом на			3.503.1 -76. 0.170	ОБЪЕДИНЕНИЕ БЛОКОВ ФУНДАМЕН-	
	СВАЙНОМ ОСНОВАНИИ.	12			та (ф380-51-6 и ф450-51-6)	49
3,503.4-76, 0.000 cM4	Ключ подбора конструктивных элементо	В		3.503.1-76.0.180	Обретинение стоков фантишен-	
	шестистоечных опор с фундаментом				та (ФЭ380-51-6 и ФЭ400-51-6)	49
	на свайном основании	12		3.503.1-76.0.190	Объединение блока стойки с	
3, 503, 1-76,0.000 CM5	Сводная таблица расхода материало	В			Е МОКОМ ФУНДАМЕНТА	50
	на шестистоечную опору	/3		3.503.1-76.0.190сБ	Перечинение вчока стойки с ечокоч	
3,503.1-76.0.000 CM6	СВОДНАЯ ТАБЛИЦА РАСХОДА МАТЕРИАЛ	08			фундамента. Сборочный чертеж	50
	на двухстоечную впору	17		3.503.1-76.0.200	Объединение блока стойки с блоком	
3,503.1-76.0.000 cm7	Расчетный лист	21			мэ 08 и 05 йотория клачич	51
3,503.1 -76.0.100	Шестистоечная опора HK=6.0м с фуцд,	1-		3.503.1-76.0.200 CS	Перешинение вчока стойки с ечоком	
	МЕНТОМ НА ЕСТЕСТВЕННОМ ОСНОВАНИ	и.	Pi Z		ригеля высотой 70 и 80см. Сворочный чертен	51
	Схема расположения элементов свор-		NH 8	3, 503, 1-76, 0, 210	мовг йоторыя клэгир волока винанидагав	52
	ных конструкций	43	3AM.	3. 503.1-76.0.210 GB	Выстой Том	•
3.503.1-75.0.110	Обетонирование крайнего блока		1 86 V		Сборочный чертеж	52
	ФУНДАМЕНТА (Ф 250-51-6 и Ф 280-51-6)	46	वं	3,503, 1-76,0,220	МЕСТИСТОЕЧИАЯ ОПОРА HK=6.0м СФУИДА	
3.503.1-76. 0.120	ОБЕТОНИРОВАНИЕ КРАЙНЕГО БЛОКА		1 2		МЕНТОМ НА СВАЙНОМ ОСНОВАНИИ.СХЕМА	
	3.503.1-76.0		O B II		имунитором киниом вотнамале книзжологода	53
	Стадия Лист	Nu ses		3.503.1-76.0.230	ШЕСТИСТОЕЧНАЯ ОПОРА НК=8.0м СФУН-	
РАЗРАБ. ЛЕДЯИКИНА ЛЕДЕНЬ Проверна Андрианова Андил.	Содержание Р 1	11NGTUB			ДАМЕНТОМ НА ЕСТЕСТВЕННОМ ОСНОВАНИИ	
Глиштр Дашкевич Н. коитр. Дашкевич Нач. отд. Каташев	ПРОМТРАНСНИ		HUB. Nº NOJA I O ANUCE H BATA 63AM. HHB. Nº		3. 503. 1-76. 0	<u>Лнст</u> 2
	Копировал Титов. Формат	A4			Копировал Тичови 23242 3 Формат А4	

HHB. Nº NORA. HORNWCh W HATA BJAM. HHB. Nº

Стр.

	Обозначение	Наименование	стр.
		Схема расположения элементов	
		сборных конструкций	55
	3.503.1-76.0.240	Объединение блоков ригеля высотой 80см	<i>59</i>
	3.503.1-76.0.2400		
		Сворочный чертеж.	5 9
	3.503.1-76.0.250	Шестистоечная впора Нк=8.Ом с фунда-	
		МЕНТОМ НА СВАЙНОМ ОСНОВАНИИ.	
		Схема расположения элементов	
		сворных конструкций	60
	3.503.1-76.0.260	ШЕСТИСТОЕЧНАЯ ОПОРА Нк=10.0м с фунда-	
		МЕНТОМ НА ЕСТЕСТВЕННОМ ОСНОВАНИИ	
		Схема расположения элементов	
		сборных конструкций.	64
	3,503.1-76.0.270	Шестистоечная апора Hk=10.0м с фунда-	
		МЕНТОМ НА СВАЙНОМ ОСНОВАНИИ.	
		BOTHSMEAK RHHEKONONORG AMEXÎ	
		СБОРНЫХ КОНСТРУКЦИЙ	68
	3. 5 03. 1-76. 0.280	Двухстоечная опора Нк= 6.0м с фунда-	
		МЕНТОМ НА ЕСТЕСТВЕННОМ ОСНОВАНИИ.	
		Схема расположения элементов	
		сворных конструкций	72
	3.503.1-76.0.290	Объединение блока стойки с фундаментом	74
	3.503.1-76.0.290 c	Объединение блока стойки с фунда-	
		ментом. Сворочный чертеж	74
	<i>3,</i> 503.1 -760.300	Перечинение влока стойки с висечем	
		высотой 110 и 120 см	75
	3.503.1 -76.0.300c	Объединение блока стойки с ригелем	
	_	высотой 40 и 420см. Сборочный чертеж	75
_	3,503,1-76,0,310	Двухстоечиля опорд Нк=6.0м с фунда-	
		МЕНТОМ НА СВАЙНОМ ОСНОВАНИИ.	
		3.503.1 -76.0	Auct 3

Инв. № повал. Повпись и дата Взам. инв. №

		Вотнамале кинажолопрая вмах	
		сворных конструкций	76
	3.503.1-76. 0.320	Двухстоечная опора Нк=8.0м с фун-	
		ДАМЕНТОМ НА ЕСТЕСТВЕННОМ ОСНОВАНИИ	
		Вотнамале кинажолопора	
		сворных конструкций	78
	3.503.1-76.0.330	мо.8-я на адопо канизотожев	10
	0.0 00.17 10.27 002		
		с фундаментом на свайном	
		всиовании. Схема расположения	
	A 224 A 24 A 24 A 24 A 24 A 24 A 24 A 2	ЭЛЕМЕНТОВ СВОРНЫХ КОНСТРУКЦИЙ	81
	3.503.1 -76. 0.340	Двухстоечная опора Нк=10.0м с	
		ФУНДАМЕНТОМ НА ЕСТЕСТВЕННОМ ОСНОВА-	
		нии. Схема расположения элементов	
		сеорных конструкций	85
	3,503.1-76.0.350	TBYXCTOEVHAR OROPA HK= 10.0m C	
		инивано монйаво ан мотномарнуф	
		вотнамале кинажолопрад мах С	
		Скорных конструкций	88
		- Control of the cont	
_			
Г			
3			
		0.002 1.70.0	ЛИС
1		3.503.1-76.0	4

Наименование

Обозначение

Копировал Титова

Формат А4

Основные положения

1.1. Рабочие чертежи промежуточных опор для опирания на них пралетных строений длиной 12, 15, 18, 24 и 33 м пад нагрузку от автомобилей-самосвалов Бел АЗ-540 разработаны для лутепроводов на автомобильных дорогах промышленных предприятий по плану типового проектирования Госстроя СССР на 1986 год. Т.5.1.15. утвержденному постановлением Госстроя СССР от 23.12.85 № 255 и по плану на 1987 год. Т5.1.23, утвержденному постановлением Госствоя СССР от 20.11.86 No 27.

Настоящая серия разработана в следующем составе. выпуск О. Материалы для проектирования. Узлы. Рабочие чертежи

Технические условия, Сбарные желегобетонные изделия. Рабочие чертежи Прматурные изделия для сбарных желегобетонных изделий Рабочие чертежи Маралитные желегобетонные конструкции Выпуск 1. Выпуск 2.

Выпуск З. Выпуск 4. Арматурные изделия для монолитных конструкции.

Настоящая серия выполнена на основании и в соответствии с техническими решениями. утвержденными Госстроем СССР протоколом № ВА-16 от 20 апреля 1983 года.

1.2. В настоящем выпуске приведены материалы для праектирования и кроме того чертежи узлов опор которые могут быть использованы при сооружении ппор.

1.3. Конструкции опор разработаны под пролетные строения, имеющие габарит проезжей части 14 м, два тротуара по 1 м и предназначены для строительства и эксплуатации в местности с расчетной температурой минус 40°C и выше и сейсмичнастью до 6 баллов.

нв. не подп. | подпись и дата | Взат. инв. не

Hay.omd. Kamaweb Kart

3.503.1-76 0 000 03 Cmadusi Suem Suemod Пояснительная н. контр. Дашкевич Гл инж.пр. Дашкевич записка.

TIPONT PAHICHUMO POEKT Формат АЧ

2. Технические условия

2.1. Рабочие чертежи разработаны с соблюдением тоебований СНи П 2.05.03-84 "Мосты и трубы."

з. Расчет апор

3.1. Глубина заложения фундаментов на естественном основании опор всех типов принята с учетом засыпкив,5м над обрезом фунда-Свободная длина свай фундаментов на свайном

мента.. основании принята в соответствии с требованиями СНиП 2.02.03-85 "Свайные шундаменты."

3.2. Расчетная схема опоры при расчете вдоль путепровода принята

в виде стержня, жестко заделанного в фундаменте. Расчетная схема опоры при расчете поперек путепровода принята в

виде рамы с жесткой заделкой. Опоры применимы для всех возможных схем путепроводов при любом

сочетании высот опор, предусмотренных в настоящей серии. 3.3. Опирание пролетных строений предусмотрено на резиновые

опорные части при различных сачетаниях длин пролетных страений ат 12 да 33 м включительна.

3.4. В схеме шарнирно-упругого опирания приняты резиновые Опорные части размером 200×400×36 мм для пролетных строений длиной 12-24m и 300 × 400 × 60 mm для пралетных строений длиной 33 м

с толщиной резины соответственно 30 и 50 мм.

3 503 1-76 0 000 03

Konupoban Kugue 23242

Papmam A4

Подпись и дата Взам. инв.ме

Инв. № падл.

5. KOHCT PYKT NBHЫЕ PEWEHNA

5.1. B HACTORMEN CEPHN PREPABOTANH ABA THIR OROP: DECTRITORYHHE M ABYX CT DE 4 HUE TIPM BUICOTE GROP HK PABHON 6. 8 N 10 M. TIPM BUCOTE опоры Hk:6 м опиряние продетных строений длиной 33 м и их сочетаний с пролетными строениями длиной 12-24 м не предусмотрено.

5. 2. WECTNOTOENHUE N ABYXCTOENHUE OROPH BARPOEKTNPOBRHU C CYH-ARMENTAMIN HA ECT ECTBEHHOM IN GBRÜHOM OCHOBAHINI. PHARMENTII HA ECTECT-BEHHOM OCHOBANN WECTNETOEYHLIX OROP PAS PAGOTAHLI CGOPHLIMI; & MOHO ANT--измяднеф хиндодэ мяжэтдэр оп инэнхолив отиб тетом ино этнридая мон TOB. PYHARMENTHI HA ECTE CTBEHHOM OCHOBANNA ABYXCT DEYHHIX ORDP N POCT-ВЕРКИ ФУНАЯМЕНТОВ НЯ СВЯЙНОМ ОСНОВЯНИИ ОБОИХ ТИПОВ ОПОР ЗАПРОЕКТИ-

5.3. Фундяменты ня естественном основянии шестистоечных опор PRESPRED TAHLI ARE POYNTOB & YORD BHOM CONDOTABLEHNEM RO PREHIM 25 TC/M2, 30 TC/M2 N BOARE, A ABYXCTDE4Hble - AAR MAAOCHMAREMBIX TPYHTOB C YCAOBHDIM COMPOTHBAEHNEM RO PABHDIM HE MEHEE 30 TC /m2. BCE THIRD PYHARMEHTOB BANDOEKT NOO BAHLI AAR HENDOCAADHHIX N HENYHMMITHIX TPYHTOB. 5.4. CEOPHOLE BAOKH WYHRAMENTOB HA ECTECTBEHHOM OCHOBAHHH WERTH-

DOBAHNI MOHOLNIHNIMN.

MAB.Nº NOAA NOANNCE NABIR BARM WHB.Nº

йинктаро хаза кла водатендовит иткраф инптоверен доло хинраот PRECMAT PUBREMUL AANH (B TOM YNEAE HE PABHUX) ONN PREMULX RPO AETHUX CT POEHNN N BLEX THEATHER BEHNHIX B CEPNN BOICOT BOOD N NMENT OANHRKO. вые подколонички, я отличнются межди собой только размерями плиты по ФЯСЯДУ ПУТЕП РОВОДЯ. В ЧЕТЫРЕХ ИЗ ДЕСЯТИ ТИПОРЯЗМЕРОВ БЛОКОВ ФУНДЯ-MEHTOB, TPEAHRANRYENHUX DAR OTHPRHUR TPONETHUX CTPOEHNN 33+12+24 m x 24+12,15 м. ось плиты фундамента по фясаву путепроводя савинута на

13 cm no othowehum k och onophi. Yetahabanbantea takne banku tak, 410-

БЫ СДВИЖКЯ БЫЛЯ НЯПРЯВЛЕНЯ В СТОРОНУ ОПИРАЕМОГО ПРОЛЕТНОГО СТРОЕНИЯ

Большей длины. - На хінчергаман манняв одино табо повоз съжим примет примет вы-

пусков. 3.503, 1-76, 0.000 N3

POPMAT A4

ИНВ. И В ПОДПИСЬ И ДЯТЯ ВЗЯМ. ИНВ. NO

5.5. Манолитные фундаменты двухстоечных опор разработаны пяти NO 300 СЕЖЕЗМ В РОЖИМИВНИКТО В , ИЗИННОКОНДЕ ВІЗВЕНИЦЕ ХИЩІВЗМИ , В ОТЛИЧНОВ МЕЖЕЗ ССЕВОЙ только размерями плиты фундамента. В одном из пяти типов фундаментов, преднязняченного для опиряння пролетных строений 33+12+18 м, OCH MANTH WYHARMENTR NO WRIGHAY MYTENDOBOAR CABUNYTA HR 20 CM NO OTношению к оси опоры. Савижкя должия выть няпрявленя в сторону опиря-МИНИЛА ИЗМИЛОВ RNH309Т2 ОТОНТЗЛООП ОТОМЯ

5.6. В ФУНДАМЕНТЯХ НЯ СВЯЙНОМ ОСНОВЯНИИ С МОНОЛИТНЫМ РОСТВЕРКОМ BLEX ONDP CBAN NO HHUMANICA NO THROBBIM KOHET PYKUNAM KEHT UNDOTPAHEMOETA CEPHH 3. 501-86 (HHB. Nº 946 OPTR MOCTURPOTPANCA). AANNA CBAN ROABH-PRETCE TO HE CYMEN CHOCOBHOCTH HODCTHARMMAN IPYHTOB B KRIMAOMKOHKPET-HOM CAYYRE.

5.7. В РАСЧЕТНЫХ ЛИСТЯХ ПРИВЕДЕНЫ ДАВЛЕНИЯ ПОДОШВЫ ФУНДАМЕНТЯ HA OCHOBAHNE N PACYETHLE NATPYSKN, DEPERABREMLIE HA CBAIO.

ных выпусков.

5.8. CTONKH WESTNETO ENHILL ORDER HMENT ORRANGOUNDE PREMEDU, NOMEняющиеся в зявисимости от высоты опоры. Поперечное сечение блоков стоек двухстоечных опор принято одиняковым для всех опор этого типя. Стойки нижними концями входят в гнездя подколонников и обетонируются. BEDYHNE KONULI CTOEK OBBEDNIRMTCR C PHIEREM OBETOHNPOBRHNEM APMATYP.

5.9. РИГЕЛИ ШЕСТИСТОЕЧНЫХ ОПОР КОМПОНУЮТСЯ НЭ ДВУХ КРЯЙНИХ И Одного промежуточного Блока, имеющих опялу бочные рязмеры двух типов B BABNCHMOCTH OF ANNHU CHAPREMUX TRONETHUX ETROEHUN. BACKN OBBEANHA. HOTCH MERCHY COBON OBETONNOOBRHNEM ROMATYPHEIX BEINYCKOB. APMNPOBRHNE Блоков ригеля и стыковых соединений дифференцировано в зависимости

3 A TIPOEKT NPOBRH WINDA NT HOMN. 5. 10. Для установки резиновых опорных частей предусмотрено

от длины опиряемых пролетных строений. Ригели двухстоечных опор

Эстройство монолитных подферменных площадок.

Kenuposan: Sau 23242

7 · Формят Я4

3.503.1-76.0.00003

ИНВ. И ПОДПИСЬ И Д ЯТЯ ВЗЯМ. ИНВ.И В

5.11. Схемы рясположения элементов опор приведены в нястоящем Bunyere, em. 40k. 3.503.1-760.100, 3.503.1-76.0.220, 3.503.1-76.0.230, 3.503.1-76.0.250

3.503.1-76.0.260, 3.503.1-76.0.270, 3.503.1-76.0.280, 3.503.1-76.0.340, 3.503.1-76.0.320, 3.503.1 -76.0.330 . 3.503.1-76.0.340 , 3.503.1-76.0.350

6. RPON3BOACTBO PASOT

- 6. I. MONTAN CEOPHEN SAEMENTOR ONOP HARAEMENT REPONSEDANT & C NO-MOWER WHEENT REHELY KOHANKTOPOB, OF ECHENBRIOWAN TOTON THEOETE N TROCKT-HOE HOADMEHNE YET RHRBANBREMBIX BAEMENTOB.
- 6. 2. Блоки сворных фунанментов должны устанявливаться на тща-ТЕЛЬНО ВЫВАВМЕННЫЙ И УТРАМБОВЯННЫЙ СЛОЙ ПЕСЧАНО-ЦЕМЕНТНОЙ СМЕСИ. В COCTABE KOTOPON DONMHO BUT HE MEHEE 10% LEMENTA TO BECH. STOT CAON NOT PANBRETER TO BYPAMBOBAHHOMY WEEHHO. POBHOCTS CADA TECHAHO-GEMENTHON CMECH PEKOMEHAYETAR TOPAS OF OTTO TO THE PEROMETERS OF THE PEROMET MOHOANTH SIE PYHARMENTO YETPRUBANTER TO CAOM BIPAMBOBAH-HOTO WEBHA h: 10 cm.
- 6. 3. НЕпосредетвенно перед Уклажкой ветоня подферменных площа-ANK BEPAHR WEDDAGBATRA NADCKOCTO PHIERA ADAMHA SOMO OSPABOTAHA RECKOCT PYNHUM ARRAPATOM.
- Б. 4. При сооружении опор необходимо строго руководствоваться TPEBOBRHURMU CHUTI III-43-75, CHNTI III-4-80.

7. ОБОЗНАЧЕНИЕ МАРОК ИЗДЕЛИЙ

- 7. 1. МАРКИ, ПРИМЕНЯЕМЫЕ ПРИ ОБОЗНЯЧЕНИИ ИЗАЕЛИЙ, ПРИМЯТЫ В СО-OTBETCTBUN & FOCT 23009-78 , KONCTPJKLINN N NJAENNA BETONHHE N ЖЕЛЕЗО БЕТОННЫЕ СБОРНЫЕ. ЗСЛОВНЫЕ ОБОЗМЯЧЕНИЯ МЯРОК." ПРИНЯТЫЕ МЯРКИ ЗЧИТЫвают конструкти вные веобенности каждого исполнения.
- 7. 2. М ЯРКЯ БЛОКОВ ФУНАЯМЕНТОВ СОСТОИТ ИЗ УСЛОВНОГО БУКВЕННОГО АТНАМАВНЕФ АРЗМЕЯФ ОТЗФОКЛАДАВОП , КИЛЗВЕИ КИНАВОНЭМИВН КИНЗРЯНЕО В О по фасяду путепровода в см, обозначения нагрузки в соответствии со СНи П 2.05.03-84 и типя опоры; зеловное баквенное обозначение блоков Фундаментов, в которых ось плиты по фасаду путепровода савинутя по ОТНОШЕНИЮ К ОСИ ОПОРЫ, ОТЛИЧЯЕТСЯ ОТ ЭСЛОВНОГО БУКВЕННОГО ОБОЗНЯЧЕния блаков симметричных. Тяк няпример:

Ф 380-51-6 - СИММЕТРИЧНЫЙ БЛОК ФИНДАМЕНТА, С РАЗМЕРОМ ПО ФЯСАДУ ПИТЕПРОВОДА 3800 ММ ПОД НЯГРУЗКУ АБ-51 ДЛЯ ШЕСТИСТОЕННОЙ ОПОРЫ:

3,503,1-76,0,000 113

ANCT

формят Яч

Ф3 380 -51-6 - Блок ФЭНАЯМЕНТЯ ЯНЯЛОТИЧНЫЙ ВЫШЕПРИВЕДЕННОМУ. OCL плиты которого по фаская питепровода савинитя по отношению к оси a napel:

Ф440-51-2 иФЭ 510-51-2 - ФУНДЯМЕНТЫ АЛЯ ДВУХСТЕЕЧНОЙ ОПОРЫ. 7.3. Фундаменты эпор ня свяйном основянии имеют мярку, состоя--ЗАЗОПО, ЯТЭМА АНЕФ ОТОНЙЯВЗ КИНЭРЯНЕЙО ОТОНИЗЕМЕТ ОТОНИВОЛОЕ СИ ОНЕШ

NASEGLIBH ENH BARREOGO WAS & BYOGOGHELEN KAUSED OU BARRED OFFE в соответствии со СНип 2.05.03-84 и количествя свяй В ФУНДАМЕНТЕ:

С Ф 270 -51-32 - СВАЙНЫЙ ФИНДАМЕНТ С РЯЗМЕРОМ ПО ФАСАДУ ПУТЕПРОВОдя 2700мм под нагрузку АБ-51 с 32 сваями в фундаменте.

7.4. Мяркя Блоков стоек состоит из цифры, указы вяющей типораз-MED BACKA, JCAOBHOTO BYKBEHHOTO CBOZHAYEHNA BACKA CTONKN, ORDEAEARHOшего размера вм (длины блока) с округлением доцелого числя, одновременно УКА ЗЫВЯЮЩЕГО ВЫСОТУ ОПОРЫ НК, ОБОЗНЯЧЕНИЯ НЯГРУЗКИ В СООТВЕТствии со снил 2.05.03-84 и типя опоры:

1 СП 8-51-6- СТОЙКЯ ПЯТЕПРОВОДЯ ПЕРВОГО ТИПОРЯЗМЕРЯ ДЛИНОЙ 8200 мм, под нягрузку АВ -51 для шестистоечной опоры Нк=8м, где Нк - высотя опоры от обреза фундяментя до верхя ригеля.

75. BACKH PHIERS HMENT MAPKY, COCTORILITIO HS LHOPPH, IKASHI-Вяющей типорязмер блокя, условного буквенного обознячения БЛОКЯ РИГЕЛЯ, ОПРЕДЕЛЯЮЩЕГО РЯЗМЕРЯ БЛОКЯ В СМ (ВЫСОТЫ БЛОКА), обозначения нагрузки в соответствии со СМ и П 2.05.03-84 и THER OROPH:

2 PK 70 -51-6 - K PRI HNI BACK PHIEAR BTOPOTO THIO PRIMEPR. Высотой 700 мм, под ня грузку АБ -51, ДЛЯ ШЕСТИСТОЕЧНОЙ опоры; 1 PR 80-51-6 - RPOME XCYTOUNNIN BACK PHIEAR REPROTO THROPAS-

МЕРЯ, ВЫСОТОЙ 800 mm, под нагрузку АБ -51 для шестистоечной опоры. МОНОЛИТНЫЕ РИГЕЛИ АВУХСТОЕЧНЫХ ОПОР ИМЕЮТ ЯНЯЛОГИЧНЫЮ С Вышеприведенной маркировку без быкв "К" и "П" В ысловном BYKBEHHOM OBOSHAYEHUN.

7.6. Марка монолитных подферменников состоит из эсловного БУКВЕННОГО ОБОЗНЯЧЕНИЯ И ПОРЯДКОВОГО НОМЕРЯ ПОДФЕРМЕННИКЯ: ПФ19.

3 503 1-76, 0, 000 03

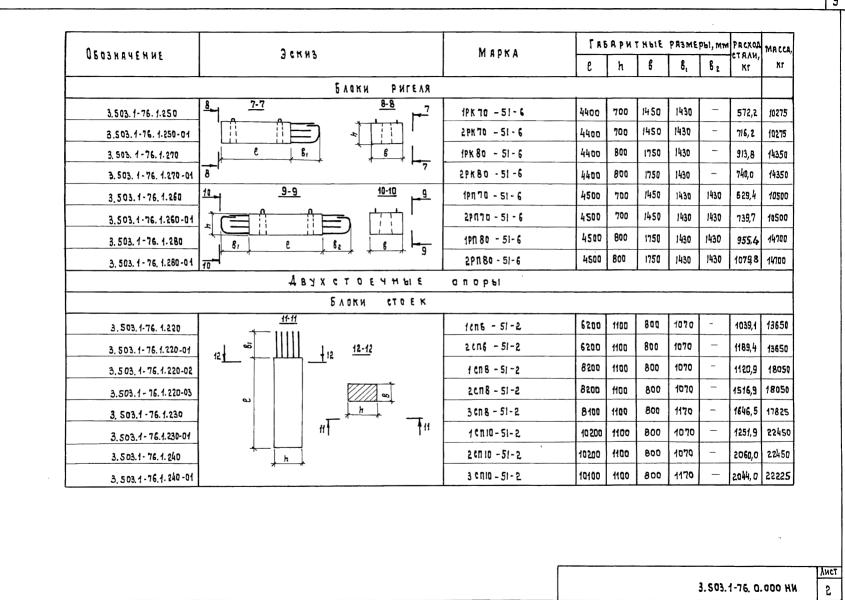
ИНВ. И Росал. Подпись и дятя ВЗЯМ. ИНВ. 112

	5		M	TRE	PHTHE	IE PR	змеры,	MM	Рясход	MACCA,
Обознячение	Эскиз		Мярня	e	h	6	g,	8 2	стяли, кг	ĸΓ
	ШЕСТИСТОЕЧ	+ H 61E 0 F	то ры							
	Блоки 9	PIHAAMEH	T A							
3.503.1-76.1.109	2-2 1-1	_ 2	Ф 250 - 51- 6	1600	1750	2500	250	250	560,2	13175
3. 503. 1 -76. 1. 100 - 01	81 2000 B2		Ф 280 - 51 -6	1600	1750	2800	400	400	581,9	14025
3.503.1 . 76.1.110		n i [क 300 - 51 - ह	1600	1750	3000	500	500	593,2	14600
3. 503.1 -76. 1. 110 -01		<u></u>	Ф 330 - 51-6	1600	1750	3300	650	650	620,6	15450
3. 503.1 -76.1. 120	8 1200 8	1200	ФЭ 300 - 51-6	1600	1750	3000	370	630	593,2	14600
3. 503.1 -76.1. 120 -01	1 1-1	7 - 7 -	фэ 330 - 51-6	1600	1750	3300	520	780	620,6	15450
3.503.1-76. 1. 130	β ₁ 3-3 4-4 4-4		Ф 380 - 51-6	1600	2050	3800	900	900	684,1	20500
3.503.1-76.1.160		n [φ 450 - 51-6	1600	2050	4500	1250	1250	736,1	22525
3. 503.1-76 1. 140			ФЭ 380 - 51-6	1600	2050	3800	חדר	1030	656,4	20500
3. 503.1-76. 1. 150	B 4 1200 E	1200 3	ФЭ 400 - 51-6	1600	2050	4000	870	1130	706,7	21100
	B VOKH C	TOEK						<u> </u>		
3.503.1-76.1.170	5-5		1cn 6 - 51 -6	6300	סמל	500	680	_	285,1	5525
3. 503.1 - 76. 1. 170 - 01			2 en 6 - 51 - 6	6300	700	500	680	-	362,0	5525
3, 503.1-76.1.180	6-6	<u> </u>	1cn 8 - 51 -6	8300	008	500	680	_	462,8	8300
3.503.1 - 76.1.180 -01	<u></u>		2cn 8 - 51 -6	8300	800	500	680	_	492,3	8300
3. 503.1 - 76. 1.190	777	a -+	3 cn 8 - 51 - 6	8200	800	500	ספל	-	783,9	8200
3. 503.1 - 76. 1. 190 - 01		90	4 en 8 - 51 - 6	8200	800	500	780	-	745,1	8200
3. 503.1- 76. 1.200	5 h	→ → 5	1cn 10 - 51 - 6	10300	200	500	680	_	582,3	11600
3. 503.1 - 76.1. 200 -01			2 cm 10 - 51 - 6	10300	900	500	680	_	684,6	11600
3. 503.1- 76. 1. 210			3cn10 - 51 - 6	10200	900	500	780	-	953,6	11475
3. 503.1- 76.1.210-01	h	j	4 cm 10 - 51 - 6	10200	900	500	780	-	903,6	11475
								3.	503, 1- 7	6. D. DO
			PRZPAS. NEARHKNHA LEGA				· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·			A NET
	-		TIPOR ANDONAHORA HUGUL		Hom	EHKAR	אק צדו		P	1
			Гл. инж.пр. Дяшкевич Н. контр. Дяшкевич Няч. отд. Ката шев	\dashv		Q E A H	•		ום אח	NTPAHO

инв. иподл. под пись и дятя ВЗЯм. инв. и

Копировал: 504 23242 9

Формят АЗ



838M. NHB. Nº

MHB.HE DEAA. DOLINCE WASTR

a ž	Д хиня Отрменопо	CONP PYNT			N API			T 8 0	EHT				M bi)		мя	OPH		ONI	E ME					MR	KA	РИ	1 € 1	Я		
Sucora anapu Hk,	отариталодп м , кинзодтэ	JCAOSHOE CONPO. TMBAEHNE FOUNTA	\$250-51-6	Ф 280-51-6	Ф 300-51∙6	\$30-51-6	4-18- a8c a	450-SI-6	\$-iS- 00€ E¢	Фэ 330-51-6	Ф9 380 -S1∙6	\$-15-004 Ed	1cn 6-5i-6	2 en 6-51-6		2 C TB-51-6	3 418-51-6	4 cn8 - 51-6	1 cn10-51-6	2 cn 10 -51-6	3en10-51-6	4 en 10-51-6	1PK70-SI-6	29K70-51-6	PK80-51-6	2PK80-51-6	1Pn 70 - 51-6	291170-S1-6	1P11.80-51-6	
	12 + 12		6 (HK-68M)						-	-	-	-	6		6				6				2				1			t
L	15+15]		6						-		_	6		6				6				2				1			H
	15+12		G [HK:6m]	HK8/0M)									6		6				6				2				1			t
	18+18	}				6			_	\dashv			0	6	H	6				6			2				1			H
8; 10	18+15; 18+12				6									6		6				6			2				1			H
9,	24+24	25					6			-	\dashv			6		6				6				2				1		t
	24+18					(بالترويم)	(HK:10M)		-	\dashv				6		6				6				2				1		t
	24 + 15]				ine observed	Lur. I ruivi		-	6				6		6				6				2				1		t
	24+12								ing:6,8m				\vdash	6	_	6				6				2				1		t
	33+33]						6	MK-p/See	MUFXH			\dashv	9		-		6				6				2		•		t
و	33+24										\neg	6						6				6				2				T
.es :t	33+18]									6	-						6				6				2				t
	33+15; 33+12										6						6				6				2				1	T
	12+12; 15+15; 15+12		6								•		6		6				6				2				1			T
	18+18; 18+15		6									_		6	Ť	6				6			2				1			T
	18 + 12]		E HK:10m)	HK-68m				_			-		6		6				6			2				1			t
6; 8; 10	24+24				6									6		6				6				2				1		Γ
<i>'9</i>	24 +18	30		6								 		6		6				6				2				1		T
	24+15; 24+12								6			l		6	 	6				6				2				1		T
	33+33						6		_									6				6				2				Γ
5	33+24; 33+18									6		-						6				6				2				T
٠ مه	33+15								6								6				6				2				1	
	33+12										6						6				6				2				1	T
														1											3.50	3. 1-7	6. 0.0	000	m1	_
												ł	Paspa	Б. Ж	CA CMUI	AOBA :	Mee	4	_ K.	A104 1	подБ	OPA	KOHC	TPJK	TNB-			AMET	٨١	۸۴
												ļ	РАЗРА ПРОВ. Гл. имэн Н. конт НЯЧ. 0	AY	AWKEE	RBON PR	Dy	<u>-</u>	_i HI	ıx i	MEA	EHT	1 80 Hyp 3 0 mb	ME CT	N-	Ubū		AHCHV	<u>I</u> NNP	<u>1</u> 01

инв. иподл. Подпись и дятя Вэнм.инв. и

Konupoban: Story 23242 11 POPMAT A3

		M 2		/	Кали	u4ec.	тво	πþ	име	няе	M6/X	с эл	еме	нта	в, ш	m			
Σ		16- , TC/				сбор	ные							МОН	оли	пны	e		
, ,	Длина	счапратив- та Ro, rc		M	αρκι	z cn	ισώκ	u			мар	κα φ	УНДС	гмен	ma	Ма	рка	риге	еля
высата апары	апираетага пралетнага Страения, т	Успавнае сапқ пение грэнта	10116 - 51-2	2CTG-51-2	1CTB - 51-2	2cn8-51-2	3CH 8- 51-2	10110-51-2	2CH 10-51-2	3CH 10-51-2	9-15-DHH 0	90 470 - 51-2	ф 510 - 51-2	\$ 550 - 51-2	93 510 - 51-2	1P 110-51-2	210-110-51-2	10 120-51-2	30 120- 61.2
	12+12; 15+15; 15+12		2		2			2			2					1			
	18+18; 18+15; 18+12			2		2			2			2				1			
0	24+24			2		2			2				2				1		
هٔ'	24 +18			2		2			2			2 Hix=10m)	2 (Hic=6;8m)				1		L
6	24 + 15	30		2		2			2			2 (HK-8)0H	2 HK=6m				1		
	24 + 12			2		2			2			2					1		
	<i>33 + 33</i>						2			2				2					
10	33 + 24						2			2				2					7
٠ <u>٬</u>	<i>33+18</i>]					2			2					2				_ ;
	33 + 15; 33 + 12						2			2					2			1	

Инв. не подп. Подпись и дата Взат. инв. не

			3. 503.1-7	6.0.000	CM	2
Разраб.	Жасминава	meer	Ключ падбара Канстрэктивных элементов	Сталия	Sucm	Листов
Пров.	Янарианова	Helib	Канструктивных элементов	p		1
Гл.инн.пр Н.кантр	Дашкевич Дашкевич Каташев	W-	двухстаечных апар с фундаментом на естест- венном основании			
			Копировал: Солот- 23242	17 900	рмат	Ħ3

×		丁			Ka	ли'	100	т в	0	пρ	u M E	н я	ем	ых	эл	еме	нт	ав,	_ω	m			
Hĸ	Длина	5	<u>E</u> ' E	М		n u m		$\neg \tau$				Ct	ī Q P	H 61	9				M	энОл	u m F	1616	
pb!	апираемого Опираемого		5×35								Ма			сто		,			М	αρκα	ם	uzen	1 <i>Я</i>
опо	пролетного	, 9	מת פ	Мар	_			\neg		~		2					,	7		r –	_		
Высота опоры Нк,м	строения,	,	g)	1-1	•	21-16	1.90	3	1-2	2 cn6 - 51 - 2		10.01101	2CN8-51-2	3018-51-2	1cn 10-51-2	2CN10-51-2	, ;	3cn 10-51-2	19110-51-2	2P110-51-2	10120-51-9	5	2P120-51-2
шог	1 ' '	300	.Kue	2-50		-08	9.01	2	9 - 9	-91	0	0	-81	-81	710.	710	!	10 10	011	110	120	3	120
Bei	М	Kene	лические сваи 35×35cm	CM 405-51-12	-	oq 480-51-16	טש צוטי צוי שט	ş	1сп6 - 51-	2 CT	3	2	2CI	361	101	20		301	10	20	10	:	2P
6	12+12; 15+15, 15+1		24	2				-	2		2	2			2				1		\Box		
	18 + 15; 18 + 12	-	24 32 24 32	2 (HK=8u1 2 (HK=10	On) (H1	2 (=6m)				2			2			2		_	1_		_	_	
8	18 + 18		24 32	2 (Hk= 10	m) (HK	2 =6,8m)				2			2			2			_1_		igspace		
e.	24+15; 24+12		32			2				2			2			2	_	_		1	-	_	
10	24 + 18	- 1	32			2				2			2			2	_	_		1	-		
	24 + 24		40 32		(Hĸ	2 8u10m)	2 (Hr = 6	ім)		2	_	1	2			2	4			1	┿	_	
8	33 + 12; 33 + 15		32			2					4	4		2				2		ļ	1		
_	33+18	-+	32			2		\perp			-	+		2			+	2			+-	+	1
10	33 + 24	_	40		1		_ 2	4						2				2 2			+	-	1
	33 + 33		40				2							2				2			<u></u>		_
					E						+	1					3.	503	. 1 -7			CN	13
						зраб.	Mu	mur	10	llust	ĵ.	K	Люч	падбор пемен	а кон	стру	ĸmul	Б ~	Cmade P	ug No	<u>ICM</u>	<u>Лисі</u> 1	<u>тав</u> !
						08.	Ниди	PUQHO VKPR	16a. 1	sup	7] <u>"</u>	ЫХ Э ых о	пемен Пар С (706 (ВУХС	тоеч						
						111/10.111	. ~ ~ ~				_						OM I	4//	HOOL	ATC AL			7
					H	кантр	Даг	шкев	<i>114</i>	KOJ		6	baúr	IOM	основ	иент ании	OM F	44.	UDON			ויווווו]EK
บทธิ. ฟ•	nogn. Nodnuch u d	lama.	взат.	инв.л	H.I Ha	KOHMP Y. ama	Даг	шкев	<i>114</i>	tof		6	baúr	IOM Ban Xug	основ	ании	OM F	44.		1ТРДН Форма		ויין ואן ויין ואן	DEK
				инв.л	H.I Ha	кантр	, Aad Kan	шке в па ш	8 2		рим	<u> </u>	Konupo	IOM	OCHOL	бании				Форма	um AY	וייוואן	DEK
					H.I.	KOHMP Y. Amd O N U	, Aad Kan	шке в па ш	8 2	п		1ен	вай і Копиро Я С 1	IOM Ban Xug	OCHOL	бании				Форма	um AY	ייייייייייייייייייייייייייייייייייייייי	DEK
				нали	H.I. Ha	KAHMP Y. ama O A U	, Aad Kan	шке в па ш	в с	п с б	a p	1 е н н ь	вай; Кописо 1 Я е 1	IOM Ban Xug	OCHOL	бании		m o l	ß ,	Форма Ш Т	nm AY		DEK
			Мо	нол и Ідаме	Kom H to	KAHMP Y. ama O N U bi e	. Дас Кал	uke B na wi	в с	п с б	a p	1 ен н ь	Baúi Konupo I A E I	10M Ban Xugr M 61 X	Э	пем	ені	m a l	в, уге	Форма ШТ	am AY		
			Мо	нол и Ідаме	Kom H to	KAHMP Y. ama O N U bi e	. Дас Кал	uke B na wi	в с	п с б	a p	1 ен н ь	Baúi Konupo I A E I	10M Ban Xugr M 61 X	Э	пем	ені	m a l	в, уге	Форма ШТ	am AY		
свта опоры Нк,м	Длина опираемого пролетного строения,	ибетонные призма- ие сваи 35×35 см	Wo 21.76 th	нол и Ідаме	Kom H to	KAHMP Y. ama O N U bi e	. <u>Aan</u> Kan	шкев д-15-д паш	9-15-8	п с б с т 9-15-8	a p o 9-15-8	1 e H H K 9 - 15 - 8	9 e 1 u 9 - 15-0	10 M 6an Xug-	0-21-0	дании пем	ені	m a l	в, уге	Форма ШТ	g-15-0L		80-51-6
	Длина опираемого пролетного строения,		Wo 21.76 th	нол и Ідаме	H.I. Ha	KAHMP Y. ama O N U bi e	. Дас Кал	uke B na wi	9-15-8	п с б	a p o 9-15-8	1 ен н ь	19 e 1 g - 15-01	10M Ban Xugr M 61 X	0-21-0	пем		m a t	в, уге	Форма ШТ	am AY	1 PM 80 - 51 - 6	80-51-6
свта опоры Нк,м	Длина опираемого пролетного строения,	Железобетонные призма- Тические сваи 35×35 см	Wo 21.76 th	нол и Ідаме	Kom H to	KAHMP Y. ama O N U bi e	. <u>Aan</u> Kan	шкев д-15-д паш	9-15-8	п с б с т 9-15-8	a p o 9-15-8	1 e H H K 9 - 15 - 8	9 e 1 u 9 - 15-0	10 M 6an Xug-	0-21-0	дании пем	ені	m a l	в, уге	Форма ШТ	g-15-0L		29080-51-6
свта опоры Нк,м	Длина опираемого пролетного строения, м	Железобетонные призма- Тические сваи 35×35 см	C\$ 210-51-26	нол и Ідаме	Kom H to	KAHMP Y. ama O N U bi e	1016-51-6 Rau	CCII 6-51-6	0 9-12-8131	C E 3-18-8172	a p o 9-15-8	1 e H H K 9 - 15 - 8	10-51-6 n 3 s s s s s s s s s s s s s s s s s s	2CH10-51-6 3CH10-51-6	0-21-0	о 10 к 10 - 21 - 6 м	ені	m a l	в, уге	10170-51-6 W	g-15-0L		80-51-6
Высота опоры Нк, м	Длина. опираемого пропетного строения, м	92 7 Железоветонные призма. 99 Тические сваи 35×35 см	Мо 97.10-21.78 1	нол и Ідаме	Kom H to	KAHMP Y. ama O N U bi e	1016-51-6 Rau	C. T. 6 - 51-6	0 9-12-8131	C E 3-18-8172	a p o 9-15-8	1 e H H K 9 - 15 - 8	10-51-6 n 3 s s s s s s s s s s s s s s s s s s	2C110-51-6 3C110-51-6 X Y 19 W O I	0-21-0	9-15-01 HOK 10-21-0	ені	m a l	в, уге	Ψ 1 9 - 12 - DL U d l 1 1 1	g-15-0L		80-51-6
э Высата опары Нк, м	Длина опираемого пролетного строения, м	X Enesobemonhore npusma- os tuyeckue cbau 35×35 cm	Мо Фун 210-21-32 1	нол и Ідаме	Kom H to	KAHMP Y. ama O N U bi e	1016-51-6 Rau	CCII 6-51-6	0 9-12-8131	C E 3-18-8172	a p o 9-15-8	1 e H H K 9 - 15 - 8	10-51-6 n 3 s s s s s s s s s s s s s s s s s s	2CH10-51-6 3CH10-51-6	0-21-0	о 10 к 10 - 21 - 6 м	ені	m a l	в, уге	Форма 9, 1 9-15-01. Udl 1	g-15-0L		80-51-6
8 9 Высата опоры Нк, м	Длина опираемого пролетного строения, м 12+12; 15+15; 15+12 18+18	WEARSOGEMOHIBIE IPU3MG.	Мо Фун 97-18-217 ф2 1 1 1	нол и Ідаме	Kom H to	KAHMP Y. ama O N U bi e	1016-51-6 Rau	<u>с т</u> 9-12-9112 6 6	0 9-12-8131	п с б с т 9-18-8и27 6 6 6	a p o 9-15-8	1 e H H K 9 - 15 - 8	8 aux (Konupo	2010-51-6 30110-51-6	0-21-0	9-15-01 HOK 10-21-0	2 SPK7Q-51-6	m a l	в, уге	Ψ 1 9 - 12 - DL U d l 1 1 1	3-15-07 nd2		80-51-6
высота опоры Нк, м	Длина опираемого пролетного строения, м 12+12; 15+15; 15+12 18+18 18+15; 18+12 24+24; 24+18	- Websiang от жений и	Мо фун 1 1 1 1	нол и Ідаме	Kom H to	0 1 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	1016-51-6 Rau	шкев паши с т 9-19-2110 г 6 6 6	0 9-12-8131	п с б с т 2018-21-8 б 6 6 6	a p o 9-15-8	1 e H H K B - 21 - 9 - 12 - 8 - 13 - 13 - 13 - 13 - 13 - 13 - 13	8 aux (Konupo	20110-51-6 20110-51-6	9-19-21-0	9-15-01 HOK 10-21-0	2PK7Q-51-6	m a l	S 9 - 18 - 08 3 dZ	Ψ 1 9 - 12 - DL U d l 1 1 1	9-15-0LUdZ		2 011 80-51-6
высота опоры Нк, м	Длина опираемого пролетного строения, м 12+12; 15+15; 15+12 18+18 18+15; 18+12 24+24; 24+18 24+15; 24+12 33+33	- Женезоветонные сва 35 х 35 см 1ливекие сва 35 х 35 см 26 26 26 26 26 39	Мо фун 97-18-017 ф Э 1 1 1 1 1 1	ноли ваме в 20-13-32 d 3	H.I. Ha KG M H I I I I I I I I I I I I I I I I I I	o n u e e ls 66-25-006 db 2	1016-51-6 Rau	шкев паши с т 9-19-2110 г 6 6 6	0 9-12-8131	п с б с т 2018-21-8 б 6 6 6	a p o 9-15-8	6 H K 9-12-8U3+	8 aux (Konupo	20110-51-6 20110-51-6	9-12-0110-11-6	9-15-01 HOK 10-21-0	2 SPK7Q-51-6	m a l	3 , 2 G - 15 - 08×dZ	Ψ 1 9 - 12 - DL U d l 1 1 1	9-15-0LUdZ		2,501.80-51-6
Высата опоры Нк, м	Длина опираемого пропетного строения, м 12+12; 15+15; 15+12 18+18 18+15; 18+12 24+24; 24+18 24+15; 24+12 33+33 33+24; 33+18	— от станов с под	Мо фун 97-18-017 ф Э 1 1 1 1 1 1	ноли dame dame 22:13-30 (H _z .8.)	H.I. Ha KG M H I I I I I I I I I I I I I I I I I I	o n u e e ls 66-25-006 db 2	1016-51-6 Rau	шкев паши с т 9-19-2110 г 6 6 6	0 9-12-8131	п с б с т 2018-21-8 б 6 6 6	3018-51-6	1 e H H K B - 21 - 9 - 12 - 8 - 13 - 13 - 13 - 13 - 13 - 13 - 13	8 aux (Konupo	2010-51-6 3010-51-6 3010-51-6	9-19-21-0	9-15-01 HOK 10-21-0	2 SPK7Q-51-6	m o l P P 9 - 21 - 6 P P	S 9 - 18 - 08 3 dZ	Ψ 1 9 - 12 - DL U d l 1 1 1	9-15-0LUdZ	191180-51-6	2 011 80-51-6
8 высота опоры Нк, м	Длина опираемого пролетного строения, м 12+12; 15+15; 15+12 18+18 18+15; 18+12 24+24; 24+18 24+15; 24+12 33+33	- Женезоветонные сва 35 х 35 см 1ливекие сва 35 х 35 см 26 26 26 26 26 39	Мо фун 97-18-017 ф Э 1 1 1 1 1 1	ноли ваме в 20-13-32 d 3	H.I. Ha KG M H I I I I I I I I I I I I I I I I I I	o n u e e ls 66-25-006 db 2	1016-51-6 Rau	шкев паши с т 9-19-2110 г 6 6 6	0 9-12-8131	п с б с т 2018-21-8 б 6 6 6	a p o 9-15-8	6 H K 9-12-8U3+	8 aux (Konupo	20110-51-6 20110-51-6	9-12-0110-11-6	9-15-01 HOK 10-21-0	2 SPK7Q-51-6	m a l	3 , 2 G - 15 - 08×dZ	Ψ 1 9 - 12 - DL U d l 1 1 1	9-15-0LUdZ		2,501.80-51-6
8 высота опоры Нк, м	Длина опираемого пропетного строения, м 12+12; 15+15; 15+12 18+18 18+15; 18+12 24+24; 24+18 24+15; 24+12 33+33 33+24; 33+18	— от станов с под	Мо фун 97-18-017 ф Э 1 1 1 1 1 1	ноли dame dame 22:13-30 (H _z .8.)	H.I. Ha KG M H I I I I I I I I I I I I I I I I I I	o n u e e ls 66-25-006 db 2	1016-51-6 Rau	шкев паши с т 9-19-2110 г 6 6 6	0 9-12-8131	п с б с т 2018-21-8 б 6 6 6	3018-51-6	6 H K 9-12-8U3+	8 aux (Konupo	2010-51-6 3010-51-6 3010-51-6	9-12-0110-11-6	9-15-01 HOK 10-21-0	e H I 9-12-02/402 2 2	P 10 1 9-13-08 401	2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	Форма 9-13-0LUdl 1 1 1	2 Spn70-51-6	1 161180-51-6	2,507.80-51-6
8 высота опоры Нк, м	Длина опираемого пропетного строения, м 12+12; 15+15; 15+12 18+18 18+15; 18+12 24+24; 24+18 24+15; 24+12 33+33 33+24; 33+18	— от станов с под	Мо фун 97-18-017 ф Э 1 1 1 1 1 1	ноли dame dame 22:13-30 (H _z .8.)	H.H. H.	on u e bu e bu e bu e bu e bu e	9-12-91121 6	9:19:9102 6 6 6 6	9-15-811-9	7 C G G M 9-19-80-18-80-	a p '3' 3018-8119 6	6 6 6	8 aux 8 e 1	2010-21-6 2010-21-6 3010-21-6	9-19-01-01-01-01-01-01-01-01-01-01-01-01-01-	9 - 15 - 10 K 10 - 21 - 22 - 2	9-15-DLYdZ 2 2	P 0 9-15-08 yd1	2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	шт 9-15-0LUdl 1 1 1	1 1 0000	9-15-08 Ud L	9-19-1081002
8 высота опоры Нк, м	Длина опираемого пропетного строения, м 12+12; 15+15; 15+12 18+18 18+15; 18+12 24+24; 24+18 24+15; 24+12 33+33 33+24; 33+18	— от станов с под	Мо фун 97-18-017 ф Э 1 1 1 1 1 1	ноли dame dame 22:13-30 (H _z .8.)	H.I. Ha K.O. M. H. I. C. C. L. C.	o n u e e ls 66-25-006 db 2	4 e e e e e e e e e e e e e e e e e e e	C m - 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6	60 0 9-18-81-1 6	п с б с т 2018-21-8 б 6 6 6	a o 9-18-8119E	6 6 6	19 e 1 4 e 1 d 9 - 12 - 14 - 14 d 9 d 9 d 9 d 9 d 9 d 9 d 9 d 9 d 9 d	2010-51-6 3010-51-6 3010-51-6	9-12-01111-0111-011-011-011-01-01-01-01-01-0	9 - 12 - 01 - 21 - 22 - 2 - 2 - 2 - 2 - 2 - 2 - 2	9-12-01-10-21-02 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	P (9-15-08)41	2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	шт 9-15-0LUdl 1 1 1	1 1 0000	9-15-1811d1	9-19-1081002

Konupoban Kumu

Papmam A4

am. uHb. Nº	
83	
и дата	
Nodnuch	

đ	
3	
-0	
5	
3	
Подпись	
ĕ	
=	
_	
E	
D GV	
подл	
ş	

									Выс	ата	опоры	HK, N	1						
				2				6							8				
	На	гименова	ние	ише				Дли	на ап	ираемы	х про	летны	x emp	ений	ℓ,	М			
				Измеритель	12+12 15+12 15+15	18 + 18	18+15	18+12	24 +24	24+18	24+15 24+12	12+12 15+12 15+15	18+18	18+15	18 + 12	24+24	24+18	24+15 24+12	33+3:
		Бетон	класса В25	M ³	12,4	12,4	12,4	12,4	12,4	12,4	12,4	12,4	12,4	12,4	12,4	12,4	12,4	12,4	17,4
E	Ригель	Сталь арматур-	класса А-І	КГ	110,2	110,2	110,2	110,2	110,2	110,2	110,2	110,2	110,2	110,2	110,2	110,2	110,2	110,2	161.4
Сбарный Желедобетон		ная	класса А 🗵	кг	1663,6	1663,6	1663,6	1663,6	2061,9	2061,9	2061,9	1663,6	1663,6	1663,6	1663,6	2061,9	2061,9	2061,9	
esoca esoca		Бетан І	класса В 25	M ³	13,3	13,3	13,3	13,3	13,3	13,3	13,3	19,9	19,9	19,9	19,9	19,9	19,9	19,9	19,7
že Xeľ	Стойки	Сталь	класса А-І	Kr	594,0	594,0	594,8	594,0	594,0	594,0	594,0	891,6	891,6	891,6	891,6	891,6	891,6	891,6	876,6
		арматур. Ная	класса А-Ш	ΚΓ	1122,6	1578,0	1578,0	1578,0	1578,0	1578,0	1578,0	1885,2	2062,2	2062,2	2062,2	2062,2	2062,2	2062,2	3594,
		Бетон і	класса В25	м3	4,1	4,1	4,1	4,1	4,1	4,1	4,1	4,1	4,1	4,1	4,1	4,1	4,1	4,1	5,5
7 P	Стыки	CMQAb	класса А-І	кг															
железабетон Железабетон		ДРМАТУР- НАЯ	класса А <u>·Ш</u>	KI	211,8	211,8	211,8	211,8	211,8	211,8	211,8	211,8	211,8	211,8	211,8	211, 8	211,8	211,8	304,0
онол елезі	Падфер-		ласса В 25	M3	1,9	1,9	3,2	3,2	1,9	1,9	3,2	1,9	1,9	3,2	3,2	1,9	1,9	3,2	2,4
* 3	менники	Сталь ар Класс	матурная а <i>А-<u>ш</u></i>	кг	220,0	220,0	330,0	330,0	220,0	220,0	330,0	220,0	22 0 ,0	330,0	<i>3</i> 30, <i>0</i>	220,0	220,0	330,0	275,8
	านให		марки 300	м³	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,9
Um o	пого бето бреза ф	она и раст Оундамент	iBopa do ia	M 3	32,5	32 ,5	33,8	33,8	32,5	32,5	<i>3</i> 3,8	39,1	39,1	40,1	40,1	39,1	39,1	40,1	45,9
В	том	сборн	oro	M3	25,7	25,7	25,7	25,7	25,7	25,7	25,7	32,3	32,3	32,3	32,3	32,3	32,3	32,3	37,1
	исле	Монали		M3	6, Q	6,0	7,3	7,3	6,0	6,0	7,3	6,0	6,0	7,3	7,3	6,0	6,0	7,3	7,9
Цт	oro стал Фунас	пи до абр амента	0830	Kr	3922,2	4377,6	4487,6	4487,6	4775,9	4775,9	4885,9	4982,4	5159,4	5269,4	5269,4	<i>555</i> 7,7	5557,7	5667,7	7610,
В	том	Стали	класса А-І	Kr	704, 2	704,2	704,2	704, 2	704,2	704,2	704,2	1001,8	1001,8	1001,8	1001,8	1001,8	1001,8	1001,8	1038,0
4	iucne	<i>ар</i> матурной	класса А-Т	Kr	3218,0	3673,4	3783,4	3783.4	4071,7	4071.7	4181,7	3980,6	4157,6	4267,6	4267,6	4555,9	4555,9	46 65 ,9	6572,

В таблице приведен расход материалов для апор с фундаментами на естественнам основании для грунтав с условным сопротивлением Ro = 30 TC/m².

	3.50	3 1
Разраб. Оганов Ян-Я-		Cma P
ПРОВ. Андрианова физика Гл. инж.ПР. Дашке Вич Н. Контр. Дашке Вич	- nonvade Mamenuanah	npo
Hay.ama. Kamawes 367	Variantes \$1 022/12 1/1	

8. 503. 1 - 76. 0. 000 CM5

Стадия Лист Листов
Р 1 4
ПРОМТ РАНСНИИПРОЕКТ

Копировал Уминя 23242 14

Формат АЗ

									E	Высат	а апа	P61	Нк, м						
				10				6							8				
		P		итель				Д лин	а опи	раемь	их про	плетны	x cm	роений	θ,	М			
	Hau	менован	ue	Измер	12+12 15+12 15+15	18+18	18+15	18+12	24+24	24+ 18	24+15 24+12	12+12 15+12 15+15	18+18	18+15	18+12	24+24	24 + 18	24+15 24+12	33+ 3 ;
	Ширин	г фундам	ента	CM	250	250	250	300	300	280	3003	250	250	250	300	300	280	300 9	380
ETOH		Бетон кі	1acca B 25	M ³	31,6	31,6	31,6	35,Q	35,0	33,7	35,0	31,6	31,6	31,6	35,0	35,0	<i>33</i> ,7	35,Q	49,2
Соорный Железобетон	Фунда-	Сталь	KAQCCQ. A-I	кг	321,Q	321,0	321,0	331,8	331,8	327,6	331,8	321,0	321,0	321,0	331,8	331,8	327,6	331, 8	581,4
2 5	мент	арматур. Ная	класса А-Ш	КГ	3040,2	3040,2	3040,2	3227,4	3227,4	3163,8	3227,4	3040,2	304 0,2	3040,2	3227,4	3227,4	3163,8	3227,4	3523,
железабетон		Бетон ка	пасса В 25	м³	17,9	17,9	17,9	20,9	20,9	19,7	20,9	17,6	17,6	17,6	20,6	20,6	19,4	20,6	33,2
200	Стыки	Стапь	класса A- <u>T</u>	кг	41,8	41,8	41,8	50,4	50,4	46,6	50,4	41,8	41,8	41,8	50,4	50,4	46,6	50,4	65,2
X K		ОРМОТУР- НОЯ	класса А:Ш	кг	164,2	164,2	164, 2	183,3	183,3	175,9	183,3	164,2	164,2	164,2	183,3	183,3	175,9	183,3	213,9
Uma	ro bem	она ниже Фундамен	абреза та	M ³	49,5	49,5	49,5	55,9	55,9	53,4	55,9	49, 2	49,2	49,2	55,6	55,6	53,1	55,6	82,4
В	том	Сборно	го	M ³	31,6	31,6	31,6	35,0	35,0	33,7	35,0	31,6	31,6	31,6	35,0	35,0	33,7	35,0	49,2
	<i>ісл</i> е	Монали	пного	M3	17,9	17,9	17,9	20,9	20,9	19,7	20,9	17,6	17,6	17,6	20,6	20,6	19,4	20,6	33,2
Um	ого ста Внуф	и ниже о амента	бреза	ΚΓ	3567,2	<i>356</i> 7,2	3567, 2	3792,9	3792,9	3713,9	3792,9	3567,2	<i>35</i> 67,2	<i>3567</i> ,2	3792,9	3792,9	3713,9	3792,9	4383,
Вп	пом	стали	класса A-I	Kr	362,8	362,8	362,8	382,2	382,2	374,2	382,2	362,8	362,8	362,8	382,2	382,2	374,2	382,2	646,6
440	спе	арматур- ной	класса А- <u>ІІІ</u>	КГ	3204,4	3204,4	3204,4	3410,7	3410,7	3339,7	3410,7	3204,4	3204,4	3204,4	3410,7	3410,7	3339,7	3410,7	3737,1
Все	го бето на	HA V PAC L GNOPY	швора	м ³	82,0	82,0	83,3	89, 7	88,4	85,9	89,7	88,3	88,3	89,3	95,7	94,7	92,2	<i>95,</i> 7	128,3
В	пом	сбарн	oro	M ³	57,3	57,3	57,3	60,7	<i>50,7</i>	59,4	60,7	63,9	63,9	63,9	67,3	67,3	66,0	67,3	86,3
чи	сле	моноли	ImHar o	m³	23,9	23,9	25,2	28,2	26,9	25,7	28,2	23,6	23,6	24,9	27,9	26,6	25,4	27,9	41, 1
E	Bcero c	тали на	О ПОРУ	КГ	7489,4	7944,8	8054,8	8280,5	8568,8	8489,8	8678,8	8549,6	8726,6	8836,6	9062,3	9350,6	9271,6	9460,6	11994,
В	пом	Стали арматур-	класса A-I	кг	1067,0	1067,0	1067,0	1086,4	1086,4	1078,4	1086,4	1364,6	1364,6	1364,6	1384,0	1384,0	1376,0	1384,0	1684,6
44	cne	црмишэр- НОЙ	класса А-Ш	КГ	5422,4	6877,8	6987,8	7194,1	748,24	7411,4	7592,4	7185,0	7362,0	7472,0	7678,3	7966,6	7895,6	807 6 , 6	103 09,0
	Івниваю- Слой	Песчано - Сме	ц емент ная Сь	МЗ	5,4	5,4	5,4	6,3	6,3	5,9	6,3	5,4	5,4	5,4	6,3	6,3	5,9	6,3	7,8
щеб	еночная отовка	В трамбов щебе	QHHbiÚ	M3	2,7	2,7	2,7	3,2	3,2	3,0	3,2	2,7	2,7	2,7	3,2	3,2	3,0	3,2	3,9

<u>инб. М. подп. Подпись и дата Взам. инв. М.</u>

3.503.1-76.0.000 CM5 \(\frac{1\text{Juet}}{2}\)

									Высат	a a	ПОРЫ	HK, A	1						_
				en6		8							10						
	Нац	тенова н	ue	шпа			Д	лина	Опира	емых	проле	тных	CMP	аении́	l, m	!			_
				<i>дивипам</i> ер	33 + 24 33 + 18	33+15	33+12	12 +12 15 + 12 15+15	18+18	18+15	18+12	24+24	24+18	24+15 24+12	33+33	33+24	33+18	33+15	
H			пасса В25	M ³	17.4	17,4	17,4	12,4	12,4	12,4	12,4	12,4	12,4	12,4	17,4	17,4	17,4	17,4	
сборный железобетон	Ригель	Стапь арма-	класса А-І	кг	161,4	161,4	161,4	110,2	110,2	110,2	110,2	110,2	110,2	110,2	161,4	161,4	161,4	161,4	
เม่ e30ใ		турная	классаЯ-Ш	кг	2398,4	2621,6	2621,6	16 63, 6	1663,6	1663,6	1663,6	2061,9	2061,9	2061,9	2398,4	2398,4	2398,4	2621,6	į
Ken	0		nacca B25	M ³	19,7	19,7	19,7	27,8	27,8	27, 8	27,8	27,8	27,8	27,8	27, 5	27,5	27, 5	27,5	-
ς ς	Стойки	Стапь арматур-	класса АІ	Kr	876,6	876,6	876,6	1190,4	1190,4	1190,4	1190,4	1190,4	1190,4	1190,4	1174,8	1174,8	1174,8	1174,8	-
		ная	класса А-Ш	КГ	3 59 4,0	3826,8	3826,8	2303,4	2917,2	2917,2	2917,2	2917,2	2917,2	2917,2	424 68	4246,8	4246,8		
,2 E	Стыки		ласса В 25	M ³	5,5	5,5	5,5	4,1	4,1	4,1	4,1	4,1	4,1	4,1	5,5	5,5	5,5	5,5	_
титный Забетон	CHIBIKU	Стапь арматур-	KNACCA AI	кг													2211 6		_
259	Падфер-	Ная	KNACCA A-III	Kr	304,6	304,6	304,6	211,8	211, 8	211,8	211,8	211,8	211,8	211,8	304,6	304,6	304,6	304,6	_
жепе	менники		пасса 825 Рматурная А:Т	M ³	5.3	6,9	6,9	1,9	1,9	3,2	3,2	1,9	1,9	3,2	2,4	5,3	5, 3 502.1	6,9	_
	ußы		<u>н-ш</u> марки 300	Kr	502,1	634,1	634,1	220,0	220,0	330,0	330,0	220,0	220,0	330,0	275,5	502,1	0,9	034,1	-
		на и рас Фундам		м ³	0,9	0,9	0,9	47,0	0,8 47,0	0,8 48,3	0,8 48,3	0,8 47,0	0,8	0,8 48,3	0,9	0,9 56,6	56,6	58,2	4
	обреза Мом	Сбарнага		M ³	48,8 37,1	50,4 37,1	50,4 37,1	40,2	40.2	40.2	40,2	40,2	47,0 40,2	48,3	53,7 44,9	44.9	44,9	44,9	-
	исле	Моналия		M ³	10,7	12,4	12,4	6,0	6.0	7,3	7,3	6,0	6,0	7,3	7,9	10,8	10,8	12,4	-
Um	OLO CWI	2/U 30 (Kr	7837,1	8425,1	8425,1	5699,4	6313,2	6423,2	6423,2	6711,5	6711,5	6821,5	8561,5	8788,1	8788,1	9443,3	-
	том	Стали	KAQCCQ A-I	КГ	1038,0	1038,0	1038,0		13 00,6	1300,6	1300,6	1300,6	1300,6	1300,6	1336,2	<u> </u>		1336,2	-
		арматурнай	KAQCCO A-TIT	КГ	6799.1	73 87.1	7387.1	4398,8	5012,6	<u>_</u>	5122,6		5410,5			7451,9		8107,1	

UNB.Nº MODA. | MODRUCS u dama. Bsam.UNB.Nº

3.503.1-76.0.000 CM5

Auet 3

								В	ысата	<u>ar</u>	10 Pbl	HK, N	1						
				ель		8							10						
	Haun	иеновани	e	un.			,1	Длина	Onu	раемы	X NPC	летны	ıx cm	РОЕНИ	ú l, 1	1			
				Измер	33+24 33+18	33+15	33+12	12+12 15+12 15+15	18+18	18+15	18+ 12	24+24	24+18	24+15 24+12	<i>33+3</i> 3	33+24	33+18	33+15	33+
ш	ирина	Фундамені	ma	CM	330 3	300 9	380 3	250	250	250	280	300	280	300 9	380	330 Э	330 Э	300 3	380
		Бетон кл	acca B25	M ³	37,1	35,0	49, 2	31,6	31,6	31,6	33,7	35,0	33,7	35,Q	49,2	37,1	37,1	35,0	49,
желево бетон	Фунда_ мент	Сталь арма-	KAQCCQ A-I	кг	427,2	331,8	581,4	321,0	321,0	321,0	327,6	331,8	327,6	331,8	581, 4	427, 2	427,2	331,8	581,
		турная	класса А <u>т</u>	кг	3296,4	3227,4	3357,0	3040,2	3040,2	3040,2	3163,8	3227,4	3163,8	3227,4	3523,2	3296,4	3296,4	3227,4	3357
9116		Бетон кл	1acca B 25	M ³	22,4	20,6	33,2	17,3	17,3	17,3	19,1	20,3	19,1	20,3	32,9	22,1	22,1	20,3	32,
	Стыки	Стапь арма—	класса А-І	KΓ	55,2	50,4	65,2	41,8	41,8	41,8	46,6	50,4	46,6	50,4	65,2	55,2	55,2	50,4	65
		турная	класса А <u>л</u>	ΚΓ	194,8	183,3	213,9	164,2	164,2	164,2	175,9	183,3	1759	183,3	213,9	194,8	194,8	183,3	213
Uma		на ниже Дамента	абреза	M3	5 9 ,5	<i>5</i> 5,6	82,4	48,9	48,9	48,9	52,8	55,3	52,8	55,3	82,1	59,2	59,2	55,3	82
Br	пом	Сборного)	M ³	37,1	35, Q	49,2	31,6	31,6	31,6	33,7	35,0	<i>33</i> ,7	35,0	49,2	37,1	37, 1	35,0	45
44	сле	Монолит		W3	22,4	20,6	33,2	17,3	17,3	17,3	19,1	20,3	19,1	20,3	32,9	22,1	22,1	20,3	3,
Um	OFO CM	али ниже ідамента	обреза.	Kr	3973,6	3792,9	4217,5	3567,2	3567,2	3567,2	37/3,9	3792,9	37 <i>13,9</i>	37 <i>92,9</i>	4383,7	<i>3973,</i> 6	3973,6	3792,9	421
	там	Стали	класса А-Т	Kr	482,4	382,2	646,6	362,8	362,8	362,8	374,2	382,2	374,2	382,2	646,6	482,4	482,4	382,2	64
	сле	арматур. ной	класса АШ	КГ	3491,2	3410,7	3570,9	3204,4	3204,4	3204,4	<i>3339,</i> 7	3410,7	3339,7	3410,7	3737 ,1	3491,2	3491,2	3410,7	357
Все	го бета на	на и раст апору	пвора	M ³	108,3	106,0	132,8	95,9	95,9	97,2	101,1	102,3	99,8	103,6	135,8	115,8	115,8	113,5	140
Вп	пом	Сборного)	м³	74,2	72,1	<i>86</i> ,3	71,8	71,8	71,8	73,9	75,2	73,9	75,2	94,1	82,0	82,0	79,9	94
ЧU	сле	Монолит	наго	м³	33,1	33,0	45,6	23,3	23,3	24,6	26,4	26,3	25,1	27, 6	40,8	32,9	32,9	32,7	48
Все	го ста	ZNU HQ I	пору	Kr	11810,7	12218,0	12642,6	9266,6	9880,4	9990,4	10137,1	10504,4	10425,4	10614,4	12945,2	12761,7	12761,7	132 36,2	1366
В	пом	Стали	класса A·I	КГ	1520,4	1420,2	1684,6	1663,4	1653,4	1663,4	1674,8	1682,8	1674,8	1682,8	1982,8	1818,6	1818,6	1718,4	198
44	сле	арма- турной	класса А-Ш	КГ	10290,3	10797,8	10958,0	7603,2	8217,0	8327,0	8462,3	8821,6	8750,6	8931,6	10962,4	10943,1	10943,1	11517,8	1167
щін	равниваю- Песчанно-цемен ий слой смесь		- цементная сь	M ³	6,8	6,3	7,8	5,4	5,4	5,4	5,9	6,3	5,9	6,3	7,8	6,8	6,8	6, 3	7,
	Р НОЧНОЯ Отовко	Втрамбов щебе		м3	3,4	3, 2	3,9	2,7	2,7	2,7	3,0	3,2	3.0	3,2	3,9	3,4	3,4	3,2	3,

инв. Ne подп. Подпись и дата взам. инв. ме

3.503.1-76.0.000 CM5 4

	5.		., -, -	/
	Сбарный І железабетон		Бет о н	класса В 25
	e300	Стойки	Сталь арматур-	класса А-I
	Ken Ken		ная	KNOCCO A-III
		тыкц	Класса	матурная Я-І
	Kene.	Падфер-	Бетон к	1acca 825
	HOH	Падфер- менники	Сталь ар Класса	матурная А - Ш
		ивы		марки 300
	Un do	10rg бет 10pe3a	она и Расп Фундамент	пвора Па
	В	том	Сборного	
	40	исле	Маналит	ного
	u	того сто Фунда	гли до обро нента	:30
	В	том	Стали арматур-	класса А.І
	90	исле	HOÚ	класса А-Ш
В таблице приведен фундаментом на естест с условным сопротивлен	nber	ном ос	навани и	

инв. ме подп. Подпись и дата Взат, инв.м.

Наименование

Сталь

арматур.

Ригель

Бетон класса 825

KAUGGU AL	ואן	00,0	00,0	00,0	03, 4	00, 2	05,~	00,1			0 0, 2	0 5, -	03, 1				
Класса A- <u>Т</u> П	кг	4302,5	4302,5	4302,5	4471,5	4471,5	4471,5	4302,5	4302,5	4302,5	4471,5	4471,5	4471,5				
кл асса В 25	м ³	10,9	10,9	10,9	10,9	10,9	10,9	14,4	14,4	14,4	14,4	14,4	14,4				
класса А-I	 	410,0	410,0	410,0	410,0	410,0	410, 0	562,2	562,2	562,2	<i>562</i> , 2	562,2	562,2				
Knacca A-III	_	1668,2	1968,8	1968,8	1968,8	1968,8	1968,8	1679,6	2471,6	2471,6	2471,6	2471,6	2471,6				
матурная Я-І	кг	61,5	61,6	61,6	61, 6	61,6	61,6	61,6	61,6	61,6	61,6	61,6	61,6				
ласса 825	M ³	1,9	1,9	3,2	1,9	3,2	3,2	1,9	1,9	3,2	1,9	3,2	3,2				
РМОТУРНОЯ А- <u>ш</u>	Kr	220,0	220,0	330,0	220,0	330,0	330,0	220,0	220,0	330,0	220,0	330,0	330,0				
м арки 300	M3	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8				
пвора па	м³	37,4	37,4	38,7	37,4	38,7	38,7	40,9	40,9	42,2	40,9	42,2	42,2				
0	M ³	10,9	10,9	10,9	10,9	10,9	10,9	14,4	14,4	14,4	14,4	14,4	14,4				
пнага	M ³	25,7	25,7	27,0	25,7	27,0	27,0	25,7	25,7	27,0	25,7	27,0	27,0				
e30.	кг	6722,3	7022,9	7132,9	7191,1	7301,1	7301,1	68859	7677,9	7787,9	7846,1	7956,1	7956,1				
KAQCCQ A-I	Kr	531,6	531,6	531,6	530,8	530,8	530,8	683,8	683,8	683,8	683,0	683,0	683,0				
класса А-Ш	кг	6190,7	6491,3	6601,3	6660,3	6770,3		6202,1	6994,1	7104,1	7163,1	7273,1	7273,1				
ов для апар	_									3. <i>5</i> (73. 1-70	S. O. 000) CM6				
для грунто	<i>b</i>		Pasi Fireh Fireh H. Ka Hay. (в. Анде ж.пр. Даш нтр. Даш	ианова <i>Ж</i> кевич кевич	Hugh.	расхада материалов на двухстоечную опору										
							Коли	ровал 🗸	gue 2	3242	18 Pa	рмат АЗ					

Высота опары Нк, м

24+15 | 24+12

23,8

59,2

23,8

59,2

Длина опираемых пролетных строений в, м

12+12

15 + 12

15+15

23,8

60,0

18+18

23,8

60,0

6

18+15 24+18

18+12 24+24

23,8

59, 2

23,8

60,0

Цэмеритель

KAQCCQ AT KT

12+12

15 + 12

15+15

23,8

60,0

18+18

23,8

60,0

8

18+15

18+12

23,8

60,0

24+18

24+24

23,8

59,2

24+15 24+12

23,8

59, 2

23,8

59, 2

с уславным сопротивл

							Вы	coma	anap	61 H	K, M				
			enb			ε	ì					8			
Нα	именовон	ive	und.			Д	лина	опира	BWPIX	прале	тных	строе	эний	в, м	
			Измеритель	12+12 15+12 15+15	18+18	18+15 18+12	24+18 24+24	24+15	24+12	12 + 12 15 + 12 15 + 15	18+18	18+15 18+12	24 +18 24+24	24+15	24+12
	Фундамені	na	CM	440	470	470	510	510	470	440	470	470	510	470	470
ξ2°		nacca B25	m ³	47,9	51,8	51,8	57,4	57,4	51,8	47,9	51,8	51,8	57.4	51,8	51,8
та Рунда – В мент	Стапь арматур-	класса А-І	кг	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6
фунда. – Мент	ная	класса А- <u>т</u>	Kr	3899,2	3964,2	3964,2	4264,8	4264,8	3964,2	3899,2	3964,2	3964,2	4264,8	3964,2	3964,2
Стыки		ласса В25	м ³	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7
итого бет фундамен	она ниже Ла	обреза.	M ³	49,6	53,5	53,5	59,1	59,1	53,5	49,6	53,5	53,5	59,1	53,5	53,5
Втом	Сборног	0	m ³												
числе	МОНОЛИГ		M ³	49,6	53,5	53,5	59,1	59,1	53,5	49,6	53,5	53,5	59,1	53,5	53,5
Итого ст Фундамен	али ниже па	обреза	KF	3956,8	4031,8	4031,8	4332,4		4031,8	3966,8	4031,8	4031,8	4332,4	4031,8	4031,8
В том	Стали арматур	классе А-І	ΚΓ	67,6	67,6	67, 6	67,6	67, 6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6
числе	Hoú	класса А 🔟	кг	3899,2	3964,2	3964,2	4264,8	4264,8	3964,2	<i>3899</i> ,2	3964,2	3964,2	4264,8	3964,2	3964,2
Всего беі на опор	пона и рас	твора	M ³	87,0	90,9	92,2	96,5	97,8	92,2	90,5	94,4	95,7	100,0	9 5,7	95,7
В том	Сборного		M ³	10,9	10,9	10,9	10,9	10,9	10,9	14,4	14,4	14,4	14,4	14,4	14,4
числе	монолит	ного	м ³	75,3	79,2	80,5	84,8	86,1	80,5	75,3	79,2	80,5	84,8	80,5	80,5
Всего сп	али на с	пору	Kr	19689, 1	11054,7	11164,7	11523,5	11633,5	11332,9	10852,7	11709,7	11819,7	12178,5	11987, 9	11987,
В том	Стали	класса А-Т	Kr	599,2	599,2	599,2	598,4	59 8,4	598,4	751,4	751,4	751,4	750,6	750,6	750,6
числе	арматур. Ной	класса. А-Ш	κr	10089,9	10455,5	10565,5	10925,1	11035,1	10734,5	10101,3	10958,3	11068,3	11427,9	11237,3	11237,3
Выравниваю. Щий слой	cmech	цементная	m ³	4,61	5,20	5,20	6,05	6,05	5,20	4,61	5,20	5,20	6,05	5,20	5,20
щебеночная шебеночная	Втрамбо щебе	BQHH6IU	M ³	2,30	2,60	2,60	3,03	3,03	2,60	2,30	2,60	2,60	3,03	2,60	2,60

Цнв. Не подп. Подпись и дата Взам. инв. 19

3.503.1-76.0.000 cm6

Auet 3

								В	B 61 Came	a and	ры	Нк, м						
				qυ		8	?					10						
	Наим	геновани	re e	ашп			Дли	IHQ Q	пираел	16/X	прол	етных	стр	оении	в, м			
,				<i>диашпда</i> же <u>႐</u>	33+33	33+24	33+18	33+15 33+12	12+12 15+12 15+15	18+18	18+15 18+12	24+24	24+18	24+15 24+12	33+33	33+24	33+18	
ный тан	0	Бетон кі	1acca B25	M ³	31,3	31,3	31,3	31,3	23, 8	23,8	23,8	23,8	23,8	23,8	31,3	31, 3	31,3	Ī
e3og	Ригель	Сталь арматур-	класса А-І	ΚΓ	79,4	79,4	79,4	79,4	60,0	60,0	60,0	59,2	59,2	59,2	79,4	79,4	79,4	T
Маноли тный Железобетан		ная	KNACCA A- <u>III</u>	кг	61 13, 2	61 13,2	6113,2	56 68,9	4302,5	4302,5	4302,5	4471,5	4471,5	4471,5	61 13,2	6113,2	61 13, 2	1
Сбарный м жепезабетон х		Бетон кі	nacca B 25	M ³	14,3	14,3	14,3	14,3	18,0	18,0	18,0	18,0	18,0	18,0	17, 8	17,8	17,8	Γ
raph ne30	Стыки	Сталь прматур-	KNQOCQ A- <u>I</u>	КГ	557,4	557,4	557,4	557,4	752,0	752,0	752,0	752,0	752,0	752,0	744,8	744,8	744,8	T
es C		'HDS '	класса А- 🗓	ΚΓ	2735, 6	2735,6	2735,6	2735,6	1751, 8	3368,0	3368,0	3368,0	3368,0	3368,0	3343,2	3343,2	33 43,2	
	NHKU	сталь ар класса	матурная Я-І	кг	61,6	67,6	61, 6	61,6	61,6	61,6	61,6	61,6	61,6	61,6	61,6	61,6	61, 6	T
num- Kene non	Подфер-	Бетон кі		M ³	2,4	5,3	5, 3	6,9	1,9	1,9	3,2	3,2	1,9	3,2	2,4	5,3	5,3	T
Моно Ный Зобе!	менники	стапь арг Класса Я	матурнаЯ - <u> </u>	кг	275,5	502,1	502,1	634,1	220,0	220,0	330,0	330,0	220,0	330,0	275,5	502,1	502,1	Γ
	TUBbI	Раствор п		M ³	0,9	0,9	0,9	0,9	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,8	0,9	0,9	0,9	T
um ao	oro femo ofpesa	на и расп Фундамент	n Bopa na	m ³	48,9	51,8	51,8	53,4	44,5	44,5	45,8	45,8	44,5	45,8	52,4	55,3	55,3	T
В	том	Сборнаг		M 3	14,3	14,3	14,3	14,3	18,0	18,0	18,0	18,0	18,0	18,0	17,8	17,8	17,8	T
44	спе	Монолиг	пного	M ³	33,7	36,6	36,6	38,2	25,7	25,7	27,0	27,0	25,7	27,0	33,7	36,6	36,6	Γ
um	Imoro cmo Pyi	ли до обре	30	KF	9822,7	10049,3		9737,0	7147,9	8764,1	8874,1	9042,3	8932,3	9042,3	106 17,7	10844,3	10844,3	1
	там	Стали Дрматур.	класса А-І	кг	698,4	698,4	698,4	698,4	873,6	873,6	873,6	872,8	872,8	872,8	885,8	885,8	885,8	Ī
46	icue	цртитур. Ной	класса A · 🗓	кr	9124,3		9350,9	9038,6	6274,3	7890,5	8000,5	8169,5	8059,5	8169,5	9731,9	9958.5	9958,5	T

UHB.Nº nodn. | Nodnucb u doma | B3am. uHB.Nº

3.503.1-76.0.000 CM6

							Выс	ота	апары	Hĸ,	м						
			qπ,		8					•		10					
Нас	именован	цe	пте			1	(лина	апир	аемых	пр	петн	ых ст	проени	ıú l,	М		
			Измеритель	<i>3</i> 3+33	33+24	<i>33+18</i>	33+15 33+12	12+12 15+12 15+15	18+18	18+15 18+12	24+24	24+18	24 + 15 24 + 12	<i>33+3</i> 3	33+24	33+18	33+ 33+
	фундамен	ma	CIM	550	550	5103	510 9	440	470	470	510	470	470	550	550	510 3	510
женезабетон женезабетон менш		acca B25	m³	63,5	63,5	57,4	57,4	47,9	51,8	51,8	57,4	51,8	51,8	63,5	63,5	57,4	57,
Mehm	Сталь ар матур.	класса А-І	κr	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67, 6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,
X Xei	ная	класса А-🗓	кг	4436,2	4436,2	4264,8	4264,8	3899,2	3964,2	3964,2	4264,8	<i>3964</i> ,2	3964,2	4436,2	4436,2	4264,8	4264,
Стыки	Бетон к	пасса В 25	м 3	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7	1,7
итого бет Фундам	оно ниже енто	обреза	m ³	65,2	65,2	59,1	59,1	49,6	53,5	53,5	59,1	53, <i>5</i>	53,5	65,2	65,2	59,1	59,
В том	Сборного		M3														
числе	монолит		m ³	65,2	65,2	59,1	59, 1	49,6	53,5	53,5	59,1	<i>53,5</i>	53, <i>5</i>	65,2	65,2	59,1	59,
Итого ста Фундамен	ли ниже та	абреза	ΚΓ	4503,8	4503,8	4332,4	4332,4	3966,8	4031,8	4031,8	4332,4	4031,8	4031,8	4503,8	4503,8	4332,4	4332
В том	Стали	класса. А-Т	кг	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67,6	67, 6	67,
числе	арматур_ Ной	класса А-Ш	кг	4436,2	4436,2	4264,8	4264,8	3899,2	3964,2	3964,2	4264,8	3964,2	3964,2	4436,2	4436,2	4264,8	4264,
Всего бет	гна и ра	створа.	m ³	114,2	117,0	110,9	112,5	94,1	98,0	99,3	104,9	98,a	99,3	117,6	120,5	144,4	116,
В том	Сборнаго		m ³	14,3	14,3	14,3	14,3	18,0	18,0	18,0	18,0	18,0	18,0	17,8	17,8	17,8	17,8
числе	Монолип		m ³	98.9	101,8	95,7	97,3	75,3	79,2	80,5	86,1	79,2	80,5	98,9	101,8	<i>95</i> ,7	97,
Всего ста	сего стали на опору	ру	Kr	14326,5	14553,1	14381,7	14069,4	11114,7	12795,9	12 905,9	13374,7	12964,1	13074,1	15/21,5	15348,1	15176, 1	14864
B mam	Cmanu	Knacca A <u>T</u>	KF	766,0	766,0	766,0	766,0	941,2	941,2	941, 2	940,4	940,4	940,4	953,4	953,4	953,4	953,
	QPM@MYP_ HOÚ	класса А-Ш	кг	13560,5	13787,1	13615,7	133 03,4	10173,5	11854,7	11964,7	12434,3	12023,7	12133,7	14168,1	14394,7	14223,3	13911,
Зыравни ваю. Щий слой	Песчанно- смесь	цементная	M ³	6,96	6,96	6,05	6,05	4,61	5,20	5,20	6,05	5,20	5,20	6,96	6,96	6,05	6,0
Цебеночная подготовка	Втрамбов щебень	анный	м ³	3,48	3,48	3,03	3,03	2,30	2,60	2,60	3,03	2,60	2,60	3,48	3,48	3,03	3,0

UHBNº nodn, nodnucb น dara | B.sam แหลิเพย

3.503.1-76.0.000 CM6

лист Ц

Расположение временной НАГРУЗКИ

(CXEMA K TAGA. 1) ВДОЛЬ Поперек путепровода NYTENDOBOLA



HA 13 CM

NT9 NOTA

по отношению к оси опоры

Ps= 34 t P4= 17+ P3=34T

3,5 50.0 ДВИЖ.KOA. 3,5 8,0 стоящ кол.

TAENHUR 1

HODMATUBHAS **НАГРУЗКА** BDEMEHHAA BEPTUKANHHAR Ποπερεκ **BTOVP** ПЯТЕПРОВОДА ПЯТЕПРОВОДА Пве стоящие колон Две двинуниеся ко-Две стоящие колон Две движущиеся комондо ан аплот Толпа на двух Две стоящие ко- Одна движущаяся DUNDVEWPE TOANA HA 2× NDOAE-**HDO VETHPIE** HP HY 10W BOVELE VOHHP HY 10W TAX HA TOTYADE лонны на 2³пролетах колонна на 2³пролетах ны на 2⁸ пролетах | лонны на 2⁸пролетах ПРОЛЕТАХ пролете RHHJOGTS N. rc N, tc M.TC.M N, tc M.TC·M N. TC M, tein M.TC.M N. TC M TC.M M.TC. M N_TC M.TC.M 4. M M,TC.M N.TC N. TC N. TC Matern 1,47 9.08 15+15 80.74 26,23 26,04 87,20 59,45 19,32 4.52 0.00 **B7,20** 325,52 34,97 148,62 80.11 24,29 4,54 35,37 1.81 10,12 5.56 0,34 366.78 19.21 95.47 89.04 28,94 26,48 95,47 26, 98 59,10 34,77 147,76 15 + 12 81.48 5, 06 39,42 1.81 89.04 23,95 5,56 11,16 104,80 15 + 15 28.94 81.48 26.48 104,80 59,10 19,21 0,00 415,75 34.77 147.76 5,58 43,46 2,13 18+ 15 97,13 31,57 88,58 26,77 103,56 29,61 58.88 19,14 6,56 11,12 0,66 103,56 407.79 34.64 147,20 5,56 43,33 2,13 97,13 31.57 6.56 12,16 18 + 1585,58 26,77 112,89 26,58 19,14 0.33 456,76 34,64 147,20 58,88 112.89 6,08 47,37 97,13 31,57 82,38 26,77 19,14 6,56 2,13 13,16 18+18 419.00 0.00 419.00 48884 34,64 24,59 58.88 147,20 6,58 51,28 35,<u>28</u> 36,72 83.98 27,29 38,45 408,55 11,08 32,97 30,04 19,23 1,28 413,91 59,16 85,46 8,46 2,75 24 + 12 13,02 11391 80.41 113,61 35,53 460,36 34.80 147.90 6,51 50,72 108,55 35,28 83.98 27,29 123,24 29,94 59,16 19,23 0,88 8.46 2,75 14,06 147,90 7.03 24 + 15114,94 123,24 509.33 34.80 54,76 89.04 40.51 81,48 37,07 30.65 86,79 2,75 8.46 15,06 147, 90 7,53 24 + 18 108.55 35,28 83,98 27,29 129,35 27,96 59,16 19,23 0.62 129,35 541,41 34,80 58,67 8,46 2,75 16,96 0.00 160,79 8,48 108,55 35,28 83.98 27.29 136,87 25,51 64.31 17,55 136,87 580.90 37,83 66,06 24 + 54 HHB. Nº NOJA. TOJNUCE H RATA BSAM. HHB. Nº 55,06 38,22 1,20 3,23 45,05 31,85 22,11 47,41 4,70 11.05 33+12 106,00 122,54 74,94 15,6/ 122,54 503,82 44,08 187,36 7,80 60,79 129,56 31.48 31,27 31,85 22,11 44,38 27,24 2.89 38,22 45,05 31,27 4,70 11.05 16,64 540,81 8,32 64,83 129,56 106,00 131,87 74.94 131,87 552.80 129,56 33+ 15 0.73 55,06 38,22 42,39 24,45 31,85 22,11 45.05 2.56 0.27 4.70 11.05 68.74 129,56 106,00 137,98 74,94 17,65 137,98 584,88 44.08 187.36 58.8 33 + 1831,27 129,56 198,55 55,06 49,39 106,00 83,98 145,50 135,98 39,95 22,57 80,10 111,85 11,05 4,70 19,55 200,25 9,77 76,13 145,50 624,37 47.12 33 + 24 11.07 11.05 4.70 60,38 256.63 86,20 151,62 34,43 20,07 22.13 0.00 151,62 656,50 129,56 55.06 102.65 33 + 33106,00 45.05 3,503, 1-75. 0.000 CM7 В ЧИСЛИТЕЛЕ (ТАБЛ.) ПРИВЕДЕНЫ МОМЕНТЫ ДЛЯ ОПОРЫ С СИММЕТРИЧНЫМ OFAHOB CTALUR Juct JUCTOR PAZDAG. Querys МИНДАМЕНТОМ, В ЗНАМЕНАТЕЛЕ - ДЛЯ ОПОРЫ, ОСЬ ПЛИТЫ ФУНДАМЕНТА Андрианова Астри. 22 Расчетный лист по фасаду путепровода сдвинута в сторону большего Рл. инж пр Дашкевич KOTODBÚ

И. КОНТР. ДАШКЕВИЧ

your.

HAY. OT I KATAWEB

POPMAT A3 KONHPOBAN Turol 23242 22

ПРОМТРАНСИ ИИПРОЕКТ

				Нор	МАТИВІ	RAH	пориая	peaki	ция	OT BECA	пролетн	ых сті	าดยนหน้		Табл	ица 2	
Длино опира	емых пролетных	х строений,с,	12+12	15+12	15+15	18+12	18+15	18+18	24+1	2 24+15	24+18	24+24	33+12	33+15	33+18	33+24	33
BEG BANOK, 1	гротуаров и пер	ил, TC	207,9	233,0	258,0	277,8	3,508	347,7	333,5	358,9	403,8	459,9	467,9	4 92,9	537,7	5 93,8	72
Вес покрыти	я просъжей ча	оти, тс	82,2	70,0	77,8	77,8	85,6	93,4	93,4	101,2	108,9	124,5	116,7	124,5	132,3	147,9	17
				Hop	матив	ный C	06¢186H1	тың ве	c anat	ы, тс					Табл	ицаЗ	
Длина опирав	емых пролетных	строений,м	12+12	15+12	15+15	18+12	18+15	18+18	24+12	24+15	24+18	24+24	33+12	33 +45	33+18	33+24	33-
няя		6	74,4	74,4 204,0	74,4 204,0	74,4	74,4 204,0	74,4 204,0	<u>74,4</u> 219,7	74,4	74,4	74,4		=	=	=	_
Е СТИ СТ ОЕДИЛЯ Опора		8	90,4	90,4 220,0	<u>90,4</u> 220,0	<u>90,4</u> 235,8	<u>90,4</u> 220,0	<u>90,4</u> 220,0	90,4 235,8	90,4 235,8	90,4 229,5	90,4 235,8	106,3 318,9		106,3	106,3	_10: 31:
ШЕст	Высота опоры	10	109,4 239,0	109,4 239,0	109,4 239,0	109,4 248,5	<u>109,4</u> 239,0	109,4 239,0	<u>109,4</u> 254,8	10 <i>9,</i> 4 254,8	109,4 248,5	109,4 254,8	125,2 337,8	125,2 270,7	<u>125,2</u> 280,2	125,2	<u>12.</u> 33
ивя	Нк, <i>м</i>	б	81,0 141,0	<u>81,0</u> -141,0	81,0 141,0	<u>84,0</u> 144,0	81,0 146,1	<u>81,0</u> 146,1	81,0 146,1	<u>81,0</u> 153,3	81,0 153,3	81,0 153,3		=	=	=	=
В У Х СТОЕ4 НА Я ОПОРА	(1n ₂ m	8	89,8	<u>89,8</u>	89,8 149,9	<u>89,8</u> 449,9	<u>89,8</u> 154,9	<u>89,8</u> 154,9	<u>89,8</u> 154,9	89,8 162,1	89,8 162,1	89,8 162,1	108,2 180,5	108,2	108,2 180,5	108,2	10
Двух		10	98,6 158,7	98,6 158,7	98,6 158.7	98,6 {58,7	98,6 163,7	98,6 463,7	98,6 163,7		98,6 170,9	98,6 170,9	117,0 189,3	<u>417,0</u> 48 <i>9</i> ,3	<u>117,0</u> 189,3	117,0	11
		Ho	рматив	H RAU	Irpy3KA	OT TO	р мо жен	AH RU	апору	с одиай	полосы	нивд	ения:		Тавлі	ица 4	
Длина	Загружения, л	И	12 1	2+12 15	12+15	15+15	18 18+	12 18+15	18+18	24 24+	12 24+15	24+18 2	4+24 33	33+ 1 2	33+15 33	5+18 33+2	4 33
1 11	нэжомдот то	US TO	10,3	10,6 10,3	10,9	44,4	10,3 11,1	44,4	44,7	10,7 11,	11,9	12,2	12,7 11,4	12.4	12,7	12,9 13,5	12

KONUPOBAN turole

2	T	18,	۲۶,		- z				Длин	a one	ирае	мых.	прол	етн6	IX CII	раен	ιαά (C, M					
иенш	ά,	лен	сечения М	та,	, фунда	N, TC			12 +	12					15 +	15					15 +	12	
Фэндамента 13, М	ени.	лтив 1 3		чен	на ф 7с							8610	'oma	ОПО	7/061	HK	, M						
180b 180', RB	сечения, F, m2	сапротивления, W, м 3	RAPA W F	ф <i>ун</i> дамент 7с	11.0 h	M, TC·M		6		8		10		6	8	3	1	σ		6	8	!	
рина ф Фасаду	atte '	ент с	30 A	φχ	грунта менте,	0			y¢,	тавно	ne de	ומקחו	กนธภ	тенис	rps	нтα	Ra	74/	m 2				
Ширина по фаса	Площадь	чате	casturic D	Вес	gec 1	Pop max, TC/M2	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30	2 5	30	25	30	25	30	25
7		_ <								OJ 6		епра	вода	Z									
						N	799,59 760,68	799,59 760,68	816,79 777,88	816,79 777,88		837, 28 798, 37		904,34 840,83		921, 53 858, T2		942,03 878,51	851,23 802,02	851, 23 802, 02		868,42 819,22	
2,5	45, 25	18, 85	a, 417	142,55	123.30		34,01 140.72	34,01	34,01 173,54	34,01 173,54		34,01 208,28		33,53 142,74		33,53 175,86		33,53 210,90	50,79 154,75	50,79 154,75		50,79 187, 72	
2,0	10,20	,				Рор тах	19,47 24,27	19,47 24,27	19,85 26,39	19,85 26,39		20,31 28,69		21, 76 26, 15		22,14 28,29		22,60 30,60	21, 51 25, 93	21,51 25,93		21, 89 28,06	
						N					868,94 830,03		936,00 872,49		953, 20 889, 68		973,69 910,18				900,09 850,88		920, 58 871, 37
2.8	50,68	23, 65	o, 467	153,00	144,51	M					34,01 208,28		33,53 142,74		33, 53 175, 86		33,53 210,90				50,79 187,72		50,79 222,6
۵,0	**,**	·				Рдо тах					18,58 25,18		19, 89 23, 25		20,23 24,99		20,63 26,88				19,91 24,73		20, 31 26, 61
	L								Πσι	пере			paba	дα									
	T					Ν	794, 14 768, 64	794,14 768,64	811,34 785,83	811,34 785,83		831, 83 806, 33		897,64 866,96		914,84 884,15		935, 33 904, 65	845,16 817, 21	845,16 817, 21		862,35 834,41	
2.5	45. 25	136, 50	3, 017	142,55	123, 30	М	498, 18 413, 81	498,18		498,18 418,18		498,18 423,10		634, 21 525, 98		634,21 531,10		634, 21 536, 77	560,79 465,57	560, 79 465, 57		560,79 470, 32	
u , c	'					Рф тах	21, 20	21,20	21,58 20,43	2f,58		22,03 20,92		24,48		24,86 23,43		25, 32 23, 92	22,79	22,79 21,47		23,17 21,89	
						N					863, 49 837, 99		929, 31 898, 62		946,50 915,82		966, 99 936, 31				894,01 866, 07		914, 51 886, 56
2,8	50,68	152,88	3, O17	153,00	144, 51	M					498, 18 423, 10		634,21 525,98		634, 21 531, 10		634,21 536,77				560,79 470,32		560,75 475, 62
						Рфтах					20,30 19,30		22,49		22,82 21,54		23, 23 21, 99				21,31		20,60

3.503.1-76.0.000 CM7 3 Капировал: Сомој- 23242 24 Фартат ЯЗ Продолжение таблицы 5 Нагрузки и давления подошвы фундатента на основание шестистоечной опоры

та		сопротивления, W м 3	Ά,		α-						onup	аемь	ıx nı	ралег			ренц	μ ζ,	M		18 + :			
🖫	ния,	laus.	эна.	, z	фэнца	N, 10			18	+ 18						+ 15					76 +			
4ar 43, /	n s meren	3	сечения,	нш	на ф TC							Выс	ота	anop	261 F	lr, m								
а фэндаме Фасадэ, м		oduo	$\frac{844pa}{\frac{W}{F}}$, m	ame TC		M, TC.M	6	;	ε	3		10		6		8	;	10	(6		8	1	10
на о	yag.		10 84	фэндамента, Тс	грэнта тенте,	n .					Усл	овна	, don	роти	ивле	ние .	грзнг	na Ro	7, ^{TC} /	M S				
Ширина по ф	Площадь F,	Мотент	Радиче Р =	Bec 4	Bec r	Pap max TC / M²	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30
-		3	Q	-	8							Вдал	וצח ל	тепро	овада	z								
						N		1047,79 963,96		1064,98 981,16		1085,48 1001,65		977, 45 903, 38		994,64 920,57		1015, 13 941, 07						
2.5	45. 25	18.85	0, 417	142,55	123.30			34,43 145,74		34,43 179,45		34, 43 215,09		57, 29 164, 25		57,29 197,67		57, 29 233, 00						
						Рар тах		24,98 29,03		25,36 31,20		25,81 33,54		24,64 28,68		25,02 30,83		25, 47 33, 16						902
						Ŋ																		993, 6 933, 9
2.8	50.68	23.65	0.467	153.00	144.51	М																		74, 5: 244, 7 22, 7
						Рар тах							1030,22	-	1047,41		1067,91		977.11	977, 11	994,30	994,30	1014,80	22,7 28,7
						N							956,15 57,29		1047,41 973,35 57,29		993,84 57,29					994,30 934,54 74,55	74,55	
3,0	54, 30	27, 15	0,50	159,97	158,65	Μ							164,25 21,08		197,67 21,40		233,00 21,78		17 6 , 26	74,55 176,26 20,74	209,53 21,06	209,53 21.06	244,71 21,43	
						Рф тах			1149,42		1169, 91		23,66		2 5, 2 1		26,88		23,39	23,39	24,93	24,93	26,60	
						Ŋ	1132,22 1048,40		1065, 59 34, 43		1086,09 34,43													-
3,3	59,73	32,85	0,55	170,42	179,86	M	34,43 145,74		179,45		215,09 20, 6 3													
						Рдь тах	20,00 21,99		20, 29 23,30		24, 73	l		L	l	لــــــا						L		<u></u>

ж. не подл. Падписъ и дата Взан. ин Є. н

3.503.1-76.0,000 CM7

Нагрэзки	и давления	подашвы	фундамента і	на основание	Прадалжение Ш е стистаечнай апоры	таблицы 5

70		4.2	87		- p,				Дли	на (пир	аеть	IX M	ьоле	MH61	x Cm	раен	uù t	., M					
ени	ומא	лен	сечения М	á,	фэнда-	Ν, τα			18	8 + 18					18	+ 15					18	+ 12		
4am,	сечения м г	тив ,3	u Ge ¹	енш									Bucc	ma	ano	1061 F	dr, m							
на фэндамента Фасадэ, м		сопротивления W, м3	ядра = ^W	,дам ТС	па на тс	M, TOM		6	E	3		10		6	É	3		10		6	8	?		10
на 9 Фа	адь Е,		بر م. م	фундамента, TC	ес грэнта менте,	Руь тах				У	слав	ное с	tanpa	тивл	пени	פיז פ	унта	Ro,	TC/M	2				
Ширина По ф	Площадь Ё	Мамент	Радиче.	Bec i	Вес п Мен	TC / M 2	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30	2,5	30	25	30	25	3
Ð	9	٤									По	пере	K N	men	polo	дα								
						Ŋ		1039,89 1004,99		1057,08 1022,19		1077,58 1042,68		970, 15 937, 08		987,34 954,28		1007, 84 974, 77						
2,5	45, 25	136, SO	3. O17	142,55	123,30	M		745,91 622,33		745,91 628,93		745, 91 636, 08		696,31 579,43		696,31 585,30		696,31 591,70						
2,3	70,20	,00,00	,			Рдо тах		28, 45 26,77		28,83 27,20		29, 28 27, 70		26, 54 24, 95		26,92 25,38		27,37 25,88						981
						N																		956 62
2,8	50,68	152,88	3,017	153,00	144,51	M																		53
,						Рф тах																		22
						N							1022,92 989, 85		1040,11 1007,05		1060,61 1027,54		970,43 940,10	970,43 940,10	9 8 7,63 957,30	987,63 957,30	1008,12 977,79	
3,0	54,30	163,81	3,017	159,97	158,65	M							696,31 579,43		696,3 <u>1</u> 585,30		696, 31 591,70				<u>622,89</u> 524,46	622,89 524,46	622,89 530,49	
						Рфтах							23,09 21,77		23,41 22,12		23,78 22,54		21,67 20,48	21,67 20,48	<u>21,99</u> 20,83	21,99 20,83	22,37 21,25	
						N	1124,32 1089,42		1141, 52 1106, 62		1162,01 1127,11													L
<i>3,3</i>	59,73	180,19	3,017	170,42	179,86	М	745,91 622,33		745,91 628,93		745, 91 636, 06	1				ļ								
						Ров тах	22,96 21,69		23, 25 22,02		23,59 22,40													
																								1/2
•																l				3	5 03.1-	76 O.O	nn ch	-

99 рмат ЯЗ

Продолжение таблицы S Нагрузки и давления подошвы фундамента на основание шестистое4ной опоры

ITA		:ния,	с ЕчЕния,	میہ ا	ģ.				Длина	опира	ЕМЫХ	пролетн	ых с	троений	e, m			
4 ME	випэьээ	ИВАГ	h3o	EHT.	i n ƙ d	N, TC			24 +	15					24 + 12			
фундамента IДУ, М	32	CONPOTHBAEHHA, M ³	Ядра W F , м	Фундамента, ТС	и д (M 70.4					Выс	OTA D	пары Ні	с, м				
2	, A ୟ b F , M²		13	ΨУH TC	грунта на фунда- Менте, тс	M, TC-M	6		8	3	1()	1	5	8	3	10	
Ширина по фа	በ ለዐሢል µь F, m²	Момент М	Радиус Д	3 3	ē.	P _{EP} max,			į	онвол э	e canp	ОТИВЛЕН	ие гр	унта Б	R, TC/M	2		
III,		ow	ь' Г	8	BEC	TC/M2	25	30	25	30	25	30	52	30	25	30	S2	30
								адв	VP U	этєпров	АДО							
						Ŋ		1119,64 1038,44		<u>1136,8</u> 3 1056,64		<u>1157,3</u> 2 1076,13	1 <u>177,72</u> 997,10	1077,72 997,10	1094,91 1014,30	1094,91 1014,30		1115, 1034
3,09	54,38	27,15	0,50	159,97	158,65	M		79,93 196,33		523,00 85,28		84,93 272,02	50,86 176,92	<u>88,03</u> 5 2,3 71	<u>63,14</u> 213,44	<u>63,14</u> 213,44	- 1	252, 252,
						P _{op max}		23,56 26,36		23,96 23,96		<u>24,44</u> 29,84	22,09 24,88	22,09 24,88	22,49 26,54	22,49 26,54		58,5 52,9
						N	1151,30 1070,10		1168.49 1087.30		1188,99 1188,99						1147,07 1066,45	
3,39	59,73	32,85	0,55	170,42	179,10	M	79,93 196,33		533'00 85'55		84,93 272,02						<u>85,8</u> 6	
						Pep max	21,7 1 23,89	<u></u>	22.07 25.30		22,49 26,83						21,21 22,2 5	
								Nonepo	EK NYI	епрово	ДA							
						N		1086'es 1155'81		<u>4140,0</u> 1 1103,81		<u>4160,50</u> 4124,31	1070,33 1036,87	<u>4070,3</u> 3 1036,87	1087,52 1054,06	<u>1087,5</u> 2 1054,06		1074
3,09	54,30	183,81	3,017	159,97	458,65	М		778,78 649,36		778,78 856,10		<u>778,78</u> 663,37	7 <u>05,36</u> 588,90	<u>705,3</u> 6 588,90	705,36 595,26	<u>705,3</u> 6 595,26		205 503
						P _{ep MAX}		25,43		25,75 24, 33		26,13 24,76	24, <u>02</u> 22,69	<u>24,02</u> 22,69	<u>24,33</u> 23,05	<u>24,3</u> 3 23,05		24 23,
						N	1154,47		4171,67 4135,47		1192 <u>,16</u> 1155,97						4139,6B 1139,6B	
3,39	59,73	180,19	3,017	170,42	179,10	M	778,78 649,36		778,78 856,10		778,78 663,37						705,36 602,16	
	_					Pop max	53,65 23,65		23,94 22,65		24,28						51'8e 52'00	
		Р _{АЗЛ} 05031 Сдви	HAUAET.	МАД, ИК) ОТР , 0 q o t ? <i>E</i>	DEL TA	ка ити)"Е" мрэ тизмадн Атзлодп	и по ер	KK A DA	NYTENPO	АДОВС	ы				3.503.1-7	6.0.000 cn	17.

та		us,	18,		ta-	. 1			Дл	ина	апир	aeme	six n	роле	гт н 6	וא לח	праен	αύ έ	², m			
чен	us,	лен	сечения, М	1ma	фэнда	N, TC			24 +	24					24 -	18				33 +	<i>33</i>	
фундамента 'aду, м	нен	mu6 3		мен	на 9 7с	M						В	61600	πα σ	пары	HA	, M					
7.1	, сечения, мг	лпра 1, м	$\frac{Apa}{F}$	фундамента, тс		M, TC·M	6	5	8	3		10		6	l	3	1	σ	8	3	1	10
ирина фэн По Фасадэ,	цаде F,	нт са М	30 A	i 1	грэнта тенте,	Рф тах,				Ус	лавн	1ae (anpo	тив	'лен	ie rk	энт	a Ro	,TC/M2			
Ширина по Фа	Площадь F, r	Чамент сапротивления. W, мз	$\int_{M}^{\infty} \int_{-\infty}^{\infty} dt dt = \int_{-\infty}^{\infty} \int_{-\infty}^{\infty} dt dt$	Bec	, Bec ,	7¢/m2	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30	25	Ĵ
			-									Вдал	76 /7:	этеп	рово	дα						
				}		N								1180,48 1083,51		1197,68 1100,70		1218,17 1121,19				
2,8	50,68	23,65	a,467	153,00	144,51	M								67, 26 178, 19		67,26 212,87		67,26 249,48				
						Рар тах								26,14 28,91		26,48 30,72		26,88 32,67				
				ļ		N		1298, 66 1188, 88		1315,86 1206,07		1336, 35 1226, 57										
3,0	54,30	27,15	0,50	159, 97	158, 65	М		35,72 152,20		35,72		35,72 224,18										
0,0	0.,					Рдь тах		25, 23 27, 50		187, 23 25,55		25,93 30.85										
						<i>N</i>		27,30		29,11			1233, 25 1136, 28		1250,45							
		32,85	a,55	170,42	179,86	M							67, 26		1153, 47 67,26							
3,3	59,73	32,00	","					_					178,19 22,69		212,87 22,98	-						
			<u> </u>			Рустах	1438,94	-	1050 40		ume es		24,45	 	25,79		1270 50			1818.63		183.
			0,633	233, 84	224,31		1438,94 1329,15 35.72	-	1456,13 1346,35		1476, 63 1366, 84						1379,56 1282,58 67,26			1818, 63 1753, 30 82 73		177.
3,8	68,78	43, 56	0,000	,	·	M	35,72 157,03 21.74		35, 72 192,35		35,72 229,59						254,83			82,73 233,90 28,34		27,
						Рор тах	21,74 22,93	<u> </u>	21,99 23,99		22,29 25,14						21,60 24,50		1902,14	30,86	1922, 55	32
					202 4	٨													1836, 81		1922, 55 1857, 33 82, 73	-
4,5	81,45	245,71	0,75	258,90	283,74	Μ													82, 73 233, 90		275,00	<u> </u>
,						Рор тах													24,71 26,38		24, 96	

				Har	рчзки	ицдо	<i>18пени:</i>	a not	пошве	ы <i>क्</i> अ	ндам	ента	г На	асна	вани	е шес	វិកា៤៤។	паечн	ησú σ	Прада пары	лжен ие	г табли	цы 5
	та		ния	871		ta-				Дл	ина	апир	oaer	16/X /	ות סקד	етне	IX CI	прое	ний	в, м			
	мен	чия,	cene	м сечения	'та,	фэнда- тс	N, TC			24	+ 24					24 -	+ 18				33	+ 33	
		Сечения, м г	сапративления W, мз	g ce	мен	на е,	M,Td·M						ť	861C01	ma c	ואסוסחו	SI HA	r, M					
				Paguye 84pa $Paguye 94pa$	фэндамента, ТС	грунта на Менте,	,,,,,,,,		6		8		10		6	i	8	1	0	(5		10
	Ширина по фо	Площадь Ё	Мамент	אמק ש		٩	Рдо тах,				У	'слов	'ное	c'an _i	ьати	влен	чие	грун	ma k	?o, Tc /	m 5		
	η Π	Пло	Мам	рай	Вес	вес	TC/M2	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30	25	30
١												Πα	пер		74me	пров	°ОДО 1188,64		12/10 12				
١							N								1171,44 1133,42 828,38		1150,61 828,38		12.09,13 1171, 11 828,38				
	2,8	50,68	152,88	3,017	153,00	144,51	M								692,26 28,53		699,73 28,87		707, 75 29,28		_		
ŀ							Рф тах	_	1288,48		130S, 68		1326,17		26,89		27,28		27,74				
	3.0	54.30	163,81	3.017	159,97	158,65	M		1248,13 892,54		1265,32 892,54 755,88		1285,81 892,54										
	-,-	,	,	,		, ,	Рф тах		747,54 29,18 27,55		29, 49 27, 92		764,77 29,87 28,35										
ı							N		21,33		21,02		20,00	1224,22 1186,19		1241,41 1203,38							
	<i>3</i> , 3	59, 73	180,19	3,017	170,42	179,86	М							828,38 692,26		828,38 699,73							
+							Рую тах							25,09 23,70		25,38 24,03					1010.50		1000 01
							Ν	1428,76 1388,40		<u>1445,96</u> 1405,60 892,54		1466.45 1426.09 892.54						1370,52 1332,49 828,38			1849, 52 1804,41 1022,54		1869, 94 1824, 83 1 02 2, 54
\dashv	3,8	68,78	207,49	3,017	233,84	224,31	M	892,54 748,70 25,07		757, <i>0</i> 9 25, 32		766.04 25.62						708,89 23,92			890,47 31,82		904,30 32,12
-							Pgb max	23,79		24,08		24.43						22,79		1933, 04 1887, 93	30,53	1953, 45	30,89
	4,5	81,45	61, 09	3,017	258,90	283, 14	M													1887, 93 1022,54 890, 47		1908,34 1022,54 904,30	
_	,,•	",."	3,7-3	-,			Рою тах													27, 89 26, 80		28,15 27,11	
																					3.503.1-	76.0.000	CM7 8

Продолжение таблицы 5 Нагрузки и давления подошвы фундамента на основание шестистоечной опоры

		1				Γ1		1															
	нта	ия,	Conpotubaehu9 M ³	сефения		фунда-	N, τ¢			Т лина + 24	OUNI	PAEMЫ		0/6 THE + 18	IX C	троени		+ 15			33		
	ФУНДА МЕИТА АДУ, М	сечения	ротив		AEHTA	H H	M, TC·M					Вы	COTA		ры I	lk, m			1				
	на Фунда Фасаду, М	2	, ,	иус ядра О= 🙀 » м	ሞንዛ <mark>ଯ</mark> ልጠፎዛፐል, ጥር	ве грунта Менте, тс	,	8	3	1	0		В	1	0	8	3	1	0	6	3	40	3
	-	Π Λους Α Д ь F, Λ	Moment	Радиус .р =	Bec q	Вес гр Мент	Pop max,				Ясл	30480	соп	ротив	ленис	груі	HTA R	,TC/m2					
	ou Mybi	=	W	٩ م	8	<u>~</u>	LC WS	25	30	25	30	52	30	52	30	25	30	25	30	52	30	25	30
									Вд	рΛЬ	пу	тепр	дово	A									
							.N										1 <u>352,36</u> 1287,03		1 <u>372,77</u> 1307,44				
	3, 09	54,30	27,15	0,50	159,97	158,65	M										104,65 250,56		101,44 287,06				
							P _{ep max}								160=01		2 <u>8,76</u> 32,96		<u>29,04</u> 34,65				<u> </u>
	7 70	50.50					<i>N</i>		1 <u>496,35</u> 1478,25		1 <u>516,76</u> 1456,81 95,15		1 <u>440,60</u> 1379,28 77,08		1 <u>465,</u> 01 1399,69 <u>74,38</u>								
	3,39	59,73	32,85	0,55	170,42	179,10	M		92,45 213,H		276,13 28,29		224,47 26,53		561,26						_		
							P _{EP TIAX}		27,87 31,24		32.80	1553,22	29,92	1532 C3	26,79 31,39	1492,63		1513_04	ļ	<u>1453,8</u> 3	1453,83	thru sh	1/17/0 2/
	3,89	58,78	43,56	0,633	222 7/1	224,69	N					1487,89		1573,63 1508,30 74,38		1427,31		1447,72 101,94		1414,90	1414,90	1 <u>474,24</u> 1435,31 119,60	1435,31
Am.	3,03	80,10	13,36	0,633	200,14	224,67	M					229,97 24,35		267,05		256,01		292,80 24,34 27,77		271,20	271,20		306,06
-						<u> </u>	Pepmax	1628,83		1649,24		26,91		38,06		26,63		27,77		56'80	23,94 26,80	27,89	24,18 27,89
H 4	4,09	72,40	48,27	0,667	241,10	241,28	M	1610,73 92,45 218,16		1631,14 95,15 256,12						<u> </u>			 				
OM INC.	,			ĺ			P _{sp} max	24,41		24,75 27,84													
-																							
AC. 14-10-441.																				3.503.	1-76.0.00	00 CM7	/MC1

Нагрэзки и давления подошвы фундамента на основание

Продолнение таблицы 5 шестистоечной апоры

,ma		אתצ	877		ta-			Д	лина	опир	аемы	х про	элет.	H6IX	c'mpa	ений	е, м					
имы	кпнаһ	гвлен	ш қпнәһәр	та,	фунда	N, 7C		33	+ 24			33	+ 18			33 +	15			33 + 1	2	
фэндамента 1Д3, М	сечен 12	сапрати W, м3		мента,	10	M, Tc. M					8610	ата	опар	61 H	r, M							
5 1	,		M = d	унда. ТС	tma t e, TC			8		10		В		10	ε	3		10		В		10
Ширина по фас	7лощадь F,	Момент	Радѝэс Ј	8	вес грунта менте, т	Рф тах, тс/м²				Услов	'ное	conpo	тивл	пенце	r rpyn	ıma R	o, TC/1	y 2				
Wu,	Пла	Mar	ЪЭ	вес	Bec	10/114	25	30	25	30	25	30	25	30.	25	30	25	30	25	30	25	ā
	,								Папе	per	ПУте	прав	ода									
						n										1352,31 1313,39		1372 <u>, 72</u> 1328, 53				
3.03	54,30	163,81	3, 017	159,97	158,65	М										851, 71 729, 35		851,71 762,47				
						Рф тах										<i>30,10</i> 28,64		30,48 29,12				
						Ν		1549,64 1506,56		1570,06 1526,97		1453,7 <u>1</u> 1412,96		1474, 12 1433,32								
3,39	59,73	180, 19	3, 017	170, 42	179,10	M		965,47 829,54		965,47 840, 89		901,32 773,17		901, 32 783, 65								
						Pgo max		31,30 29,83		<i>31,64</i> <i>30,23</i>		29,34 27,95		29.68 28, 35								
200		_				N					1562,33 1521,57		1582,74 1541,99		1492,58 1453,66		1513. 00 1468, 81		1409,60	1409,60	1430,01	14
3,87	68,78	207,49	3,017	233,74	224,69	М					901.32 774,62		901.32 785,16		851.71 730,69		851, 71 765, 26		778, 30 741, 15	778, 30 741, 15	778,30 760,00	76
						Рар тах					27.06 25,86		27, 36 26, 20		25, 81 24, 66		26, 10 25, 04		24, 69 24, 07	24,69 24,07	24,99 24,45	2
4.03	70.		l			η	1682, 13 1639, 04 965, 47		1702,54 1659,45													L
7, U 3	12,40	218,41	3,017	241, 10	241,28		831, 12 27, 65		965, 47 842,52 27,94													\vdash
	<u> </u>				L	Рую птах	26,44	<u> </u>	26,78					1								上

3.503.1-76.0.000 CM7

на роствер 1 фасаду, М	5 T B O	сапротив- :тверка,		KE,	N, TC			Длин	A ON	ирае <i>м</i>	ых п	ролет	ных	Строе	ний	e,m				
/Ширина Ка по ф М	Количес тво Шт		nauthi Epka, C	грунта ростверке, тс	М, тс∙м И, тс		12 + 12			15 + 1	5		15 +	12		18 + 1	8		18 + 15	;
×	/40/	Момент ления ро	ВЕС ПЛИТ РОСТВЕРКА, ТС	ו ט!	P _{max} , Te					Высο.	ΓΑ (поры	Иĸ,	W						
	_	W 32	80 A	Ве н	M max,TC-	6	8	10	6	8	10	6	8	10	6	8	10	6	8	1
		<u> </u>						Вдо	1 b	пэтеп	1080d	Į A								
					Ŋ	709,89	727,09	747,58	790,04	807,23	827,73	751,23	768,43	788,92	913,18	930,37	950,86	852,59	869,79	89
5'1	56				M	140,72	173,54	85,805	142,74	175,86	210,90	154,75	187,72	222,61	145,74	179,45	215,09	164,25	197,67	23
		15,6	125,79	89,28	Pmax	37,72	l	43,68												\vdash
			1		M max	0,84	0,89	0,94	0,84	· p,90	0,95	0,84	0,89	0,95	0,86	0,91	0,97	0.85	0,91	0
					Н	0,58	0,61	0,65	0,58	0,62	0,66	0,58	0,62	0,65	0,59	0,63	0,67	0,59	0,63	a
								Попе	ρεκ	путе	npoe	ада								
-					N	743,35	760,55	781,04	846,86	864,05	884,54	794,37	84,56	832,06	989,10	1006,30	1026,79	919,36	936,55	95
					M	498,18	498,18	498,16	634,21	634,21	634,21	560,79	560,79	560,79	745,91	745,91	745,91	696,31	6 9 6 ,31	69
5,1	5 6	83,42	125,79	89,28	Pmax	34,56	35,22	36,01	40,17	40,84	41,62	37,28	37,94	38,73	46,98	47,65	48,43	43,71	44,37	4
					M max	0,56	0,56	0,56	0,56	0,56	0,58	0,56	0,56	0,56	0,66	0,70	0,75	0,58	0,62	0
					H	0,38	0,38	0,38	0,38	0,38	0,40	0,38	85,0	0,38	0,46	0,48	0,52	0,40	0,43	0

33 Прадал нение таблицы 6 Нагрузки по центру плиты растверка и величины давлений, передаваемые на сваи шестиствечных опор ка по фасаду, М : грунта растверке, тс нество свай Длина опираемых пролетных строений в, м N, TC . плиты стверка, тс M,TC-M *33 + 33* 33 + 24 33 + 18 33 + 15 33 + 12 шл H, τc Высата опары Нк. м

	-u-	gai	.grea	ته بر	z z	/√, τc		Длина	onupaer	лых пра	летных	: Строен	1 ЦЦ в, М	•		
	Иирина раст- верка по фаси. М	ит Котичество свай ит	Мамент сопротив пения растверка W. m Э	вес плиты растверка, тс	т инш инш	M,TC-M	<i>3</i> 3 -	+ <i>33</i>	33	+ 24	33	4 18	33	3 + 15	33	3 + 12
	лина та по	чест ш.	од вз шна	, nn rcm6	L rps	Н,тс				Выса	та оп	ары Нк	, M			
	Ширина раст- верка по фасад: гл	у Холи	Мат лени	Вес	вес грэнта на растверке тс	Р тах,тс М тах,тсм	8	10	8	10	8	10	8	10	8	10
								Вдаль	Путе	правад	a					
						N			1328,32		1244,06		1183,47	1203,88	1171,06	1191,48
						M			334,66		360, 31		378,52	<i>41</i> 7, 72	392,38	429,66
	2,1	32	19, 2	125,79	88,9	P _{max}			60, 34		59,03		58,07	60,82	58, 33	6T,98
						М тах			0,84		0,83		0,82	<i>0</i> , 87	O, 82	0,86
						Н			O, 58		0,57		O, 57	0,60	0 , 57	σ,60
										1448, 36		1364,10				
						Μ				380,35		405,39				
	2,7	32	28,8	184,64	129,30	P _{max}				59,45		61, 53				
						Мтах				0,88		a, 93				
ভা						Н				T, 61		σ, 64				
1.инв.						N	1643, 58	1663, 99								
a B3ar	i					M	233,90	275, <i>0</i> 0								
Подпись и дата Взам.инв.не	3, σ	39	27, 3	195,88	152, 92	Pmax	51,72	53,80								
שתכנף ו						Мтах	0,71	0,74								
Под						Н	0,49	0,51								

0,49 0,51 3.503.1-76.0.000 CM7 Капиравал: Соил-23242 34 Рармат АЗ

	Н	αΓρισκ	и по ц	ентру	плиты ро	стверк	и вели	ичины да	Епений,	переда	ваетые .	на сваи		нение таб 10СЧНЫХ	
dəgu day	,eaú	пив-	ν,) Ne	Λ, тс		Длина	апирае	мых про	ллетны:	ж страе	ний С, r	1		
Ширина раствер ка по фасаду,	Сапичество свай, шт	тения растверка Тения растверка W, м 3	вес плиты растверка, тс	вес прэнта на растверке, тс	М,тс∙м Н,тс	33	+ 33	33	+ 24	33	+ 18	33	+ 15	33 +	- 12
ранс по д	תאפכנו	ент с ия ра М,	כל חוח מכוחנ	bac.	Pmax,TC				Beid	ата а	пары	HK, M			
κα κα	You	Мог	Bec Pac	Веч	<i>Мтах,</i> тем	8	10	8	10	8	10	8	10	8	10
							Папере	rk 174m	еправа	Да					
,					<i>N</i>			1414,42		1318,49		1248,75	1269,16	1196, 26	1216, 67
					M			965,47		901,32		851,71	851,71	778,30	778, 30
2,1	32	99, 74	125,79	88,9	Pmax			53,88		50,24		47,56	48, 20	45,19	45, 82
:					М тах			O, 95		<i>0</i> , 87		0,81	0,84	<i>0</i> ,77	a,81
					Н			0,66		0,60		<i>0</i> , 56	0,58	0,53	0,56
					N				1534,47		1438,54				
					M				965,47		901,32				
2,7	32	99,74	184,64	129,30	Ртах				57,63		57, <i>51</i>				
					М тах				<i>0</i> ,99		<i>0</i> , 97				
•					Н				<i>0,68</i>		0,67				
					N	1739, 81	1760, 22								
					M	1022, 54	1022,54								
3,0	39	125,13	195,88	152,92	Ртах	52,78	53, 31								
					М тах	0,96	0,99								
					Н	0,66	0,68								
										Γ					Лис

Ταδπαμα 7

Нагрузки и давления подошвы фундамента на основание двухстоечной опоры

äΕ'.	тена	ואמצ	Agpa rus m	фундамента 7с	н на	Ν, τα				ταμα ι			npos			роени					
a A	7.0	енп Впе м3	200	ipam TC	, me	M Td aa		12 + 1	2		15 + 18	?		15 + 15			18 + 12			18 + 15	
3Me	ца н	Mame Somu6	ב באל מבאל	THRC 1	regn HA	M, TC·M					E	Высат	a ono	p61 1	HK, M						
Размер Фундамен по фасаду	Площадь сече Ё, м 2	Marrer Canpomusia W, r	Papuse A	Весф	вес прянта на фэнцатенте, ТС	Рортах, ТС/м2	6	8	10	6	8	10	6	8	10	6	8	10	6	8	10
									Вдол	6 <i>1</i> 7417	еправ	гада									
						//										481, 15	486,12	491,04	561, 83 503, 25	509,10	514
4,7	22,09	17,30	0,783	77,70	83,55	M										32, 36 126, 68	148,32	166,85	120,70	142,06	24, 160,
						Рф тах										26,37 29,10	26,51 30,58	<u>26,73</u> 31,87	26,92 29,76	<u>27,07</u> 31,26	<u>27,</u> 32,
						N	460,51	465,50	470,44	477,96	482,92	487,83	527,74 449,37	532,79 454,36	537,77 459,11						
4,4	19,36	14,20	o, 733	72,07	69,44	М	σ	0	σ	21,44	20,15	20, 12	0	<u>a</u> 129,57	0 150,44						
						Раю тах	23,79	24,04	24,30	26,20	26,36		27, 26 30, 98	<u>27,52</u> 32,59	27,78 34,31						
						7 40 1110 2	BROSE INSTRUMENTAL SETTING THE PROPERTY OF THE														
						Ν										465,73	470,80	475,91	489,03	494,21	49
4.7	22 179	17 30	0,783	77,70	83,55	M										152.61 176,08	132,59	100,0 108,44	157,44 181, 35	136,97	110
•••	,00	7,,00	0, 783	17,70	00,00											30, 59 31, 26	28,98 28,98	27, 98 27, 81	31, 97 32, 62	<u>30, 29</u> 30, 29	- 2
						Pqb max	409,12	413,98	418,83	473,45	438,48	487,83	457,07	461.86 444,92	466,67 450,24						
4, 4	10.30	111 20	0,733	20 07	69,44	N			87,15	137.48	84,65	47,86	157,69	124, 97	104,24						
7, 4	19,56	14, 20	0, 133	12,01	63,44	M	157.30	116,45	94,41	24 13	l <i>28.61</i>	28,57	34, 71	32,66	31,45						
						Pap max				36.09	28,88	20,00	00,00	00, .0 1							
	1.	Фунд	аменп	ны Дву	жетоеч	ных опор	5 /mads	n.7)													

разрабатаны для грунтав с уславным сапротивлением R'=30 TC/m2. г. В числителе приведены нагрээки и давления на аснование с коэффициентом эсловий работы fc=1,0; в знаменателе-fc=1,2.

3.503.1-76.0.000 CM7

Продолжение таблицы 7

Нагрязки и давления подошвы фундамента на основание двужстовчной опоры

	_	×		_		l N°	, 	T															
ä	ī	сечени _т г		Hus	pa	нши	me,	N, TC			Дл	ина	опиро	ZEM6/X	прап	ет ны	x cm	раении	e, m				
eHI da	ğ	g çe	На	ene	87h	аме	Ter z			18 + 1	8		24 + 1	2		24 + 1	5		24 + 18	3		24 + 2	4
Размер »ндамен	по фасаду	;(a,t)6	Момент	ота М		22 TC	144	M, TC·M						Bucc	ma o	пары	Hĸ,	М					
Размер Фундамента	00 d	Площадь Е л		сапротивлен W, м3	tp _d	Вес'фэндамента 1 с	вес грэнта на фэндаменте, тс	Pap max, /M2	6	8	10	6	8	10	6	8	10	6	8	10	6	8	10
												вдоле	777	епра	бада								
								N							650,49 558,99			680, 25 584, 71	685, 28 589, 70		772,99	778, 18 666, 27	783, 25 618, 28
5,1	- 6	26, O	2	2,11	0,850	85, 80	103,80	M							53, 72 133, 86			44, 04	40.55		0 115, 09	0	σ 163, 55
								Рор тах							27, 44			28,15	28, 18		29,72 30,63	29, 92 31, 79	30.11 31,17
								N	630, 1 530, 28	635,21 535,25	640,22 540,17	603.07 526,65	608, 10 531, 64	613,06 536,56		628,75 537, 20	633, 71 542,13		,	663,47 567,85			
4, 7	7 i	22,09	17	7, 30	0, 783	77,70	83,55	M	111,42	0	0	48,11 143,45	46, 41	46,41		51, 69 157, 37	48,30			30, 02 172, 03			
								Pap max	28, 52		28,98	30,08 32,13	30,21	30,44 34,96		31, 45 33, 42	31, 48 34,91			31, 77 35, 65			
													per n		равад								
								N							595,06 574,47			628,62 607,08	633,36 612,21		678, 09	682,81 659,44	687, 57 664, 65
5,1	٠ ،	26,01	2.	2,11	0,85 0	85,80	103,80	M							195,07 216,17			208,86 228,01	165,45 174,92		226,24 246,85	179,24	149,52 157, 81
								Рф тах							31, 79 31, 87			33,61 33,65	31,83 31,45		36, 30 36, 34	34, 36 33, 91	33, 20 32, 69
								'n	549,98 530,21	554,74 535.71	640,22 557, 12	543,23 523 74	547,99 528,84	552,78 533,96	-,,,,,,,	<i>571,04</i> 552,80	577,82 557.94		01,40	611,36 590,51	00,04	00,07	04,00
4,7	í	2,09	17	,30	0,783	77,70	83,55	M	187, 57 208, 12	148,59 158,60	53,90	186,87 206.59	148,02 157,26	123,47		156, 11 165, 06	130,23			138,02 145,43			
	1		İ					Рар тах	35,74 36,03	33, 70 33,40		35,39 35,65	33,36 33,03	32,16 31,69		34,87 34,57	33,69 33,17			35,65 35,14			
	L_							7	30,00	00,70	100,00	00,00	00,00	0.,02		04,07	00, 11			00,14			
																Γ				3.9	503.1-76.	0.000 CN	17 <i>Jucm</i>
																				0			

	38	ния	ния	8	8 AUTHOR INSTRUMENTAL SET OF S												
do	E Z	сечени. т г	4111 6118 193	SH P	I ME	ma men		3:	3 + 12	33	3 + 1 5	33	+ 18	33	+ 24	33 +	33
Разм	273	щь с F,	Мамент противле М. м3	בילאני טילאני	THE	PYH,	/7, TC·M				86	ıcama d	пары Н	1K, M			
Pa	фундамента по фасаду, м	Площадь С F,	Мамент Сапротивления М, мз	Page	ger a	gec i	бтах, /см	8	10	8	10	8	10	8	10	8	10
	8-1							Вдаль	путепр	овада							
	Т						Ŋ									1036, 28	1041, 2 853, 86
_	_ .	an 25	27 73	r 917	94.53	125.71	M								64, 30		0
5,	5	30,20	21, 10	,	.,	., .								32,91	33, 11	34, 26	34, 42
	\dashv							782,63	787,66	808, 81	813, 72	843, 84	848,74	0.7, 00	00, 25	35, 33	34, 10
5,1	ا و.	26,01	22.11	0,85	85,80	103,80		18, 50	18,71	32, 61	32,88	46,07	51, 51				
5,1	9	20,01	,					30,93	31, 13	32,57	32,77	34, 53	34, 96				
												33, 33	36,43				
									1					925, 98	930, 89	1036.28	1041, 8
	- 1						/								893, 51	986,37	992, 3
_	_	20 20	27 73	a, 917	94,53	125,71	M			l					72 00		41, 16
5,	5	3U, E3	47, 70	-,		1								32, 38	32 14	700,24	80,9
							Рартах			ĺ				32, 68	32, 17	36 22	- 35, 90 35, 73
	-+								787, 66		813, 72	843,84					55, 70
							Λ/		753, 56								
			22 11	n.85	85,11	103.80	M	42,09									
5, 1	' <i>Э</i>	26,01	cc, "	5,55		12,20											
	- 1						Por may	32 ///	21 20			34 65	34 77	l		I	

по фасаду путепровода сдвинута в сторону большего пралета на 20 см по атношению к оси опоры.

3.503.1-76.0.000 CM7 Копировал: Солод-

Лист 18

Таблица 8

Нагрузки по центру плиты ростверка и величины давлений, передаваемые на сваи двухстоечных впор

	0	сапротив- ростверка, м ³	,	HA E,	И, те		д лик Д	ід опира	емых п	PONETHЫX	строени	й Р,м		
(A AAY	ИЕСТВ Свай, Шт	ւնորը : 13 - 13 - 13 - 13 - 13 - 13 - 13 - 13	плиты GTBEPKA, TC	at A Sepki	M, tc·M		St + St			15 + 12			15 + 15	
SMEP IBEPKA IPACAIY, M	Каличество свай, шт	:HT CE 19 POC M3	EC NA POCTB TC	17931 170 6T 1				Выс	OTA DNO	пры, Ик,м				
Pasmep poctbepka no spacas	Ϋ́	Момент ления	Bec po	Bec	M max, TC·M	6	8	10	е	8	10	6	8	10
				-		Здаль	путєпро	А Д, 08						
					"	434,30	439,29	444,23	451,75	456,71	461,62	_501,53	506,58	511,56
								,				1 7		432,94
				1	### ### ### ### ### ### ### ### ### ##			152 ,5 4						
					12 + 12		130,34							
4,05	15	10,5	63,61	51.69	H				10 /16					10,52
		·	· '	'										42,63
					Pmax									52,06
ŧ				l i	IIIIA									00
					M max						1,24	1,27	1,15	1,27
						Поперек	ПУТЕ	Адоводп						
					41									440,46
					/Y	367,78	1							424,03
					M									<u>408,08</u>
				} }	<i>T</i> (1)									114,52
4,05	12	40,4	63,61	51,69	ВДОЛЬ ПУТЕПРОВОДА N				<u>19,18</u> 19,06					
					П									49,77
					Perray									49,00
					· III A									2,32
I				1	M									

		Продолнение таблицы 8
	Нагрузки по центру плиты ростверка и	величины давлений, передаваемые на сваи двухстоечных опор
1	1 1 n	

3	o.	nue rka,	a a	Ha Ke,	N, TC		Į	7 лин	a and	ıpaeı	мых	прол	етнь	ioc c'm	раен	αά ε	, m			
, БКА ЦЗУ,	ст6 Ст6	canpai canpai canpai	sepx	sep 1	M, TC·M		18 +	12		18 + 1	5		18 +	18		24 + 18	2		24 + 15	5
mek nee	mm Eau Ahn	Dag E	25.0	שאר יכשני	H, TC						861	doma	опор	761 H	K, M					
Размер Ростверка по фасаду,	Каличеств Свай, шт	Мачент сапратив пения растверка М 3	вес плиты растверка, ТС	Вес грэнта растверн тс	Ртах, те Мтах,тем	I	8	10	6	8	10	6	8	10	6	8	10	6	8	L
		<u> S </u>	<u></u>	<u> </u>			вд	'OЛ6	путе	право	ода									_
		Γ	Ī		N		<u>499, 10</u>	504,05 443,98			<u>524,68</u> 467,80			593.16 493.12						
							439,06 30,52			23,81	23,85			0						Ī
					Μ		150,43	168,94		144,14	162,39			154.01 0						ł
				51,69	Н		1,95	1,60 10,48		1,95 10,44	1,60 10,26			10,57						
4, 05	12	10.5	63,61	37,63			10,53 44,21	44,69		45,35	45,78			49,43						
					ρ_{max}		52,37	54,54		53,68	55,86			57,2 2 O						H
							0,24	1,26		0,24 1,26	0,19 1,24			1,28						L
					М тах		1,27	1,60	557, 42	1, 20	1,64	625,69			598,66	603,69		619,31	624,34	
			ĺ		Λ	<u>536,77</u> 476,74			498,84			525,87	530,84		522,24				532,79	
						31,9			25,19			0	<u>0</u> 136,88		47,57 145,6	<u>45,96</u> 166,74	46,04 162,74	40,86 136,35	37,67 159,84	ŀ
					Μ	128,84			122,80			113,54 0	136,00		2,68	2,29	1,87	2,68	2,92	
4.8	16	17,33	79,83	78,12	Н	2,28			2, 28 10, 53			10,57	10,85		10,76	10,79	8,09	12,42	12, 35	L
						10,5						39,11	39,43		39,94	40,19	40,54 46,24	40,84	40,95 43.50	-
					Pmax	35,2a 38,11			36, 10 39,14			40,29	41,98		41,94	43,48	46,24	0,24	43,56 0,26	F
						0,21			0,21				0,98		0,24 0,98	<u>a, 21</u> a, 98	0,77	1,13	1,12	1-

	п-шред	
	gama	
1	3	
	gance	

1		
١		
ı		
1		
1		
ì		
ı		
1		
t		
ı		
J		
ı		
П		

4.8	76	77,33	15,00	Н Р тах М тах	10,5 35,20 38,11 0,21 0,95	70, 8 36, 39, 1 0, 9	10 14	39,11 40,29 0,96	39, 43 41, 98 0 0,98	39,94 41,94 0,24 0,98	43,48 a,21	 40,84 41,90 0,24 1,13	

3.503.1-76.0.000 CM7 19

		Нагру	rsku no	цєнтру	ПЛИТЫ	РОСТВЕРКА	и	величи	чы де	інизлан	ί, περε	ДАВАЕ М	лые на	СВДИ	Двухс	т ОЕЧНЬ			ИЕ ТАБ	лицы 8	40
	\$	0.5	Момент сапро- тивления ростверка, м ³	<u> </u>	C PPYNTA HA POCTBEPKE, TC	N, tc M, tc·m				л Д,	IHA (опирає	WPIX	пролет	ных	стровн	ий P	, M			
İ	A3MEP TBEPKA MACA IIY M	HVECTI CBAÑ, UT	7 CE	TAN SEPK	YNT (SEPK! TC	Н, тс		18+1	2		18+15			18 + 18			+ 145	12.	<u> </u>	24 + 45	
1	PA3MEP poctbepka	KOANVECTBO CBAÑ, WI	EHT HH3	Вес плиты ростверка, тс	rp 0CTB	Pmax, te						Bi	SI COTA	011	оры	lk, m					
	_ & E	: 2 2	MON	AG 2	De Did	M max, tc-m	6	8	10	6	8	10	6	8	10	8	8	10	6	8	40
		•	to an analysis of	•	•		•		II	оперек	ηγ	IT EN POI	B0.HV								
						N		<u>438,5</u> 9 423,74	<u>443,41</u> 428,85		4 <u>62,9</u> 4 447,15	4 <u>67,75</u> 452,26			593,(6 540,06						
						M		125,93 137,74	103,63 112,12		129,86 142,27				<u>55,70</u> (30,80						
	4,05	12	10,4	63,61	54,69	Н		25,34 25,76	18,15 18,40		25,88 26,45	18,92 19,21			55'86 - 3'01						
						Pmax		52,19 52,15	49,45 49,08		54,67 54,63	51,98 51,58			56,04 58,27						
						M max		3,06 3,11	25.2		3,43 3,20	2,29			1,09 2,76						
							476,43			500,67	0,20		545,57	5 <u>50,3</u> 3		538,882	543,58	548,37	5 <u>63,8</u> 8		
						N	461,32 160,07			484,62 462,07			525,80 196,78	530,90 454,85		219,34 20,05	524,43 25,128	529,55 529,55	543,29 206,75	548,39 548,39	553,53 132,04
						M	183,94			54,981			217,56	164,85		245,97	163,46	134,63	856'B	474,58	141,57
2	4,8	16	14,68	79,83	51,87	Ħ	37,27 39,32			11,8 <u>8</u> 40,29			46,04 47,20	<u>31,27</u>		<u>45,87</u> 46,86	<u>31,15</u> 30,95	22,53 22,53	<u>48,40</u> 81,82	<u>32,87</u> 32,56	20 <u>,45</u> 27,25
HHB.						Pmax	<u>44,36</u> 45,25			<u>46,30</u> 47,17			<u>52,05</u> 52,34	<u> 48,03</u>		<u>84,18</u>	47,56 72, 94	<u>45,24</u> 44,4 <i>9</i>	54,41 54,21	49,87	<u>47,41</u> 46,58
2304						M max	3,38			3,45			4,47	2,83		4,46	5,82 2,83	5,06	4,39	5,98	2,48
ATA -		<u> </u>		L	<u></u>	AT HIRA	3,36	l	l .	3,65			85,1	2,83		4,25	2,811	5,04	4,46	ર,95	2,15
Инв. и. ⁹ подл. Подпись и дата взам. инв. м. ⁹																					
MHB, A ⁹ TO, KA			,													9AA +		3.50	03.1-76.0	.000 CM	

Видимант таблицы8 Нагрузки по центру плиты ростверка и величины давлений, передаваемые на сваи двухстоечных

			1 MB	kA,	-	A A		∦, tc			A vui	1A 0	пираел	иых	проле	тных	стр	иннэо	٤,	M				
	A,Y,M	ство Ій,	103	ростверка, М ³	ΠΛΝΤЫ Epka,	трунта	Epke	M, tc·m		24 +	18		24 +	24	33	51+	33	3+15	33	81+	33	45+	3:	s+33
Pasmep	тверка фасаду, М	Количество Свай,	Момент сопротив-	7 poc	Вес плит ростверка,	نے ک	POGTBEPKE, tc	H, tc Pmax, tc						Выс	OTA	Опор	ы	Hĸ,m						
Ā	ростверка по фасаду	~	Mom	ЛЕНИЯ	8 2	860		M.DT. XAM	6	8	40	6	8	fo	8	10	8	10	8	10	8	10	8	
									Вд	0 VP	דעח	€ u p 0 B ı	АДС											
								N	<u>649,07</u> 553, 5 3	<u>854,10</u> 558,52			747,00 635,09	752,07 587,10	<u>750,98</u> 650,43	<u>756,01</u> 664,23	777, <u>16</u> 678,99	7 <u>0,587</u> 20,788	<u>842,19</u> 705,58	817,09 713,52				
								M	31,18 128,00	29,57 152,04	<u>29,6</u> 5 474,53		<u>0</u> 138,73	_0_	<u>101,3</u> 2 238,66	102,20	<u>92,49</u> 238,17	7 <u>5,89</u>	<u>80,97</u> 223,50	<u>81,66</u> 248,93				
(4,8	16		17,33	79,83	78	.st,	Н	2.68	2,29 12,65	<u>1,87</u> 12,4 <i>9</i>		<u>B</u> 10, 94	11,26	1,46	1,09 11,34	1,28	<u>0,95</u> 11,28	1,11	<u>0,82</u> 12,\$5				
								Pmax	<u>42,14</u> 43,05	<u>42,40</u> 44,74	<u>42,75</u> 46,33		4 <u>6,6</u> 9 48,61	<u>47,0</u> 47,20	55,35	5 <u>3,</u> 06 57,53	5 <u>3,80</u> 5 7 ,26	54,18 57,08	<u>55,53</u> 5 7,9 3	<u>55,71</u> 60,00				
								M max	0,24 1,04	0,21 1,15	0,17		0,99	20,1	0,13	0,10 1,03	0,12	0,09 50,1	0,10	0,07				
								N				751,66 639,94									874,0 355,02	<u>878,91</u> 757,26	<u>984,30</u> 834,75	<u>98</u>
								М				<u>0</u> 417,28									<u>63,72</u> 227,47	64.19	<u>0</u> 474,64	18
	5,1	20		21,0	83,57	84,8	23	Н				<u>0</u> 10,89									0,7 <u>9</u> 11,12.	0,59 11,49	<u>0</u> 41,39	_
								Pmax				37,58 38,33	1			i					<u>46,68</u> 49,35	4 <u>6,9</u> 6 49,94	49,22 50,84	<u>4</u>
								M _{max}				0,79									0,06 0,81	0,04 0,83	<u>0</u> 0,83	_ 0,
																Г				-		3. 1-76.0		

Копировал тихов 23242

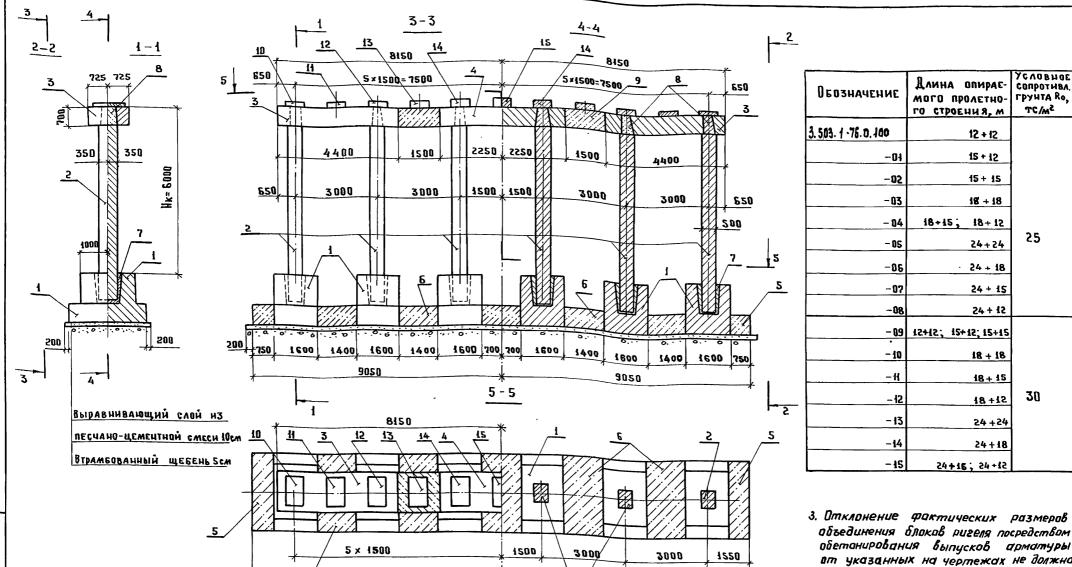
42 POPMAT A3

	Прадалнение	mad	Глиць
Нагрэзки по центру плиты ростверка и величины давлений, передаваемые на сваи	двухстоечн	161X (апар

3	0	русі.		, Ha	N, TC		Д	лина	י סחע	paer	161X	прал	ет н в	ix cr	проег	uú t	?, M				
190 190		onp ons	ру a 19Ш.	ממ ביליני	M, TC·M		24+			24 + 2			- 12		+ 15		+ 18	33	+ 24	33	+ 3
ne, aca	rye '6au	יש כ' גש כ'	nun nee) rc	, нко тыве	H, TC					- (Beida	та О	пары	HK	, M						_
Размеры Ростверка по фасаду, 1	Konuyecmi cleaú wm.	Мочент сопротш пения ростверка м 3	вес плиты Растверка, Тс	вес грэнта но растверке, тс	Ртах, тс Мтах, тс∙м	6	8	10	6	8	10	8	10	8	10	8	10	8	10	8	
	L						per	በሃጠе	права	лдα											_
			· · ·			597,44	CM2 18	6/16 95		651, 63	656,39	<i>150,98</i>	156,01 721,91	688, 75	782,07 747,03	812, 19 700 90	817, 10 774,30				ĺ
					N	575, 90	581,03	<i>606,95</i> 586,20		628, 26			721, 91	670,96	34.65	47,57	36.61				T
						219,12	172,42 181,84	143,12 150,49		186,80	155,05 163,31	43, 77 84, 26	51 94	101,67 128,18	34,65 67,21	88,74	70, 38				L
				,	Μ	238,41	181,84	150,49		196, 67	27.63	8 40	1,09	20,71 23,25	5,80 10,16	9,13	6, 13 10,65				l
				~~	"	51,32	34,85	25, 48 25, 25		37 49	27,63 27,46	8, 40 14,60	4,49		10,16	15,38					L
4,8	16	14,68	79, 83	78,12	Н	52,0	34,56			57, 18	54,32	50.75	48,88 49,10	52,02 52,96	51,81 52,27	54, 90	54,17				
					ρ _{max}	57, 34 57, 37	52,82 52,11	50, 20 49, 38		56,37	53, 43	50,75 51,96	49,10	52,96	52, 27	55,62	54,24				┝
					~ III ux	57,37	3 16	2.30		3, 43	2,50 2,49	1,32	0, 10	1,88 2,11	0, 53 0,92	0,83 1,39	0,56 0,97		l		
					M таx	4,65	3, 16 3, 13	2,30		3,40	2,49	1,32	0,41	2,11	0,52	.,00	0,07	874,0	878,91	984,30	98
									656,76 633,37									836,12	841,53	934,39	93
					N						├							51,08	39,31 75,20	54,51 103,85	-2
					04		İ		237, 37 258,07			ĺ									
	ļ				M				55,65									9,81	6,59 11,42	10,5 18,01	١-,
		18, 35	83,57	84,23	Н				56,05		<u></u>							16,64			
5,1	20	10, 33	05,57	0 .,,20					50,17		l							47,25 48,32	47,08	53,02 53,80	5
				ŀ	Pmax				50,16		<u> </u>			-				0,71	0,48	0,76	
		İ	1						4,03	l			İ					1,21	0,83	1,31	Γ
					M max				4,06	L	ــــــــــــــــــــــــــــــــــــــ										

Инв. леподп. Падпись, и дата Взат инв.л





ат указанных на чертежах не должно 9050 превышать ± 10 мм 0200

1. При опирании на опору пролетных строений различной длины в некоторых случаях УКАЗАННЫХ В ТАБЛИЦЕ - КЛЮЧЕ ПОДБОРА КОНСТРУКТИВНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ ШЕСТИСТОЕЧ-HEIX OROP C ФУНДАМЕНТОМ НА ЕСТЕСТВЕННОМ ОСНОВАНИИ(СМ. ДОК. 3.503.1-760.000 СМ1), АДОВООПАТУП УДАЗАФ ОП АТНАМАДИКФ ВТИЛП ОНАЗ КОТОКНАМИОП СДВИНУТОЙ ОТНОСИТЕЛЬНО ОСИ ОПОРЫ. В СОСТАВЕ МАРКИ ТАКИЕ БЛОКИ имеют условное буквенное обозначение ФЭ. Четанавливаются такие блоки Пров. ТАК, ЧТОБЫ КОНСОЛЬ С БОЛЬШИМ ВЫЛЕТОМ НАХОДИЛАСЬ СО СТОРОНЫ ПРОЛЕТинилд изшалов кинводто отон 2. Подферменники показаны при опирании на опору пролетных строений одинаковой длины Начота Каташев 264

Подпись и дата

4. [ЛИВЫ УСЛОВНО НЕ ПОКАЗАНЫ, ДЕТАЛЬ СМ. ДОК. 3.503.1-76.3.290Cb.

3,503,1-76.0.100 Разраб. Ледянкина Лидии WECTUCTOEUHAR OROPA HK=6.0M CTARHR RHCT AMCTOB AHADMAHOBA Stift. с фундаментом на естествен-ГЛ. ИНВЗИША ДАШКЕВИЧ ном основании. ТХЭПППИНЗНАСТИПППНЫНЗМАЛЕ КИНЭЖОЛОПРАЯ АМЭХЭ H. KOUTP. AAWKEBHU тов сборных конструкций

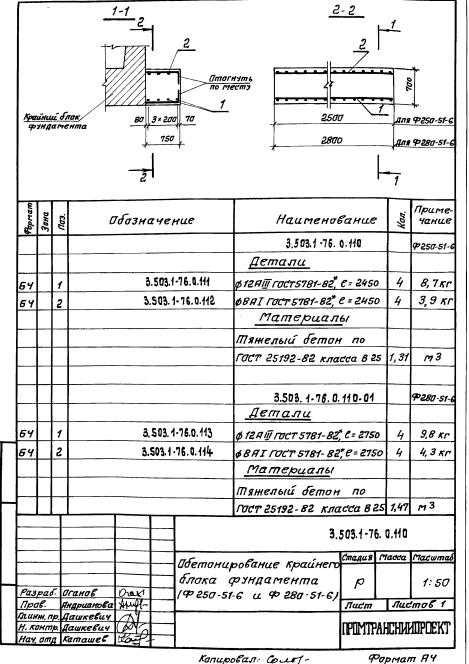
Konupoban Turobe 23242 44 POPMAT A3

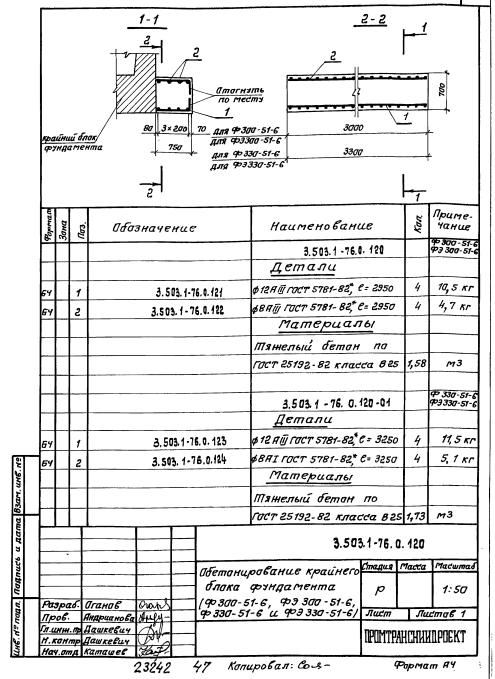
Марка,			Kas	7. H	τ α	ะกอภ	H.							3.	503.1	-76.	0.10)	Macca	Приме
паз.	Обезначение 	Наитенование	-	01	<i>σ</i> 2	àЗ	04	<i>0</i> 5	<i>a</i> 6	07	08	<i>0</i> 9	10	11	12	13	14	15	ед, т	чани
1	3.503.1-76.1.100	Блак фундамента Ф250-51-6	6	6								6	6	6					13, 2	
1		Блак фундамента Ф280-51-6		-	6							Ů	-	0			6		14.0	
1		блак фундамента Ф300-51-6			-		6								6	6	Ů		14.6	
1		блак фундатента Ф330-51-6			<u> </u>	6	<i>D</i>		6						_	-			15.4	
1		блак фундамента Ф380-51-6				Ť		6	, ,										20.5	
1		блак фундатента Фэзао-si-6						Ť			6							6	14,6	
1		Блак фундамента Фэ 330-51-6								6									15,4	
2	_	Блок стойки 1CП6-51-6	6	6	6							6							5,5	
2	-01	ลิกลห c'maŭหน 2CN6-51-6				6	6	6	6	6	6		6	6	6	6	6	6	5,5	
3		Блак ригеля 1РК 70-51-6	2	2	2	2	2					2	2	2	2				10,3	
3	- 01	6лак ригеля 2PK 70-51-6						2	2	2	2					г	2	2	10,3	
4 .	3,503.1-76.1,260	Блакригеля 1РЛ 70-51-6	1	1	1	1	1					1	1	1	1				10,5	
4	-01	Блак ригеля 2 <i>РП</i> 70-51-6						1	1	1	1					1	1	1	10,5	
5	3.503.1-76.0.110	Обетаниравание крайнего													<u>.</u>					
		блака фундамента Ф250-51-6	2	2					ļ			2	2	2						
5	- 01	<i>По не, Ф 280-51-6</i>			2												2			
5	3,503.1-76,0.120	<i>Та не, Ф300 - 51-6</i>					2								2	2				
5	3. 503. 1-76,0.120	<i>Та не, ФЭ 300-51-6</i>									2				<u> </u>		ļ	2		
5	-01	<i>Па не, № 330-51-6</i>				2			2								<u> </u>			
5		<i>ТПа не ФЭ 330- 51-6</i>			<u> </u>			ļ		2					_					
5		<i>Па не, Ф 38а-51-6</i>			_			2												
6	3,503.1-76.0.150	Объединение блоков						-	-	-							-	\vdash		
		фундамента Ф 250-51-6	5	5							_	5	5	5			_			
6		По не, ф 280-51-6			5	-	_		_	-				<u> </u>	_	5	5			ļ
6		<i>Па не</i> , Ф 300-51-6		 	-	-	_5		-	-	_				5	5	-			
6	3,503.1-76.0.160	<i>Па не, ФЭ 300-51-6</i>				<u> </u>	-		-	├	5			-	-	-	\vdash	5		<u> </u>
6	-01	та не, Ф 33a-51-6				5	L	l	5	<u></u>	L				<u> </u>	<u> </u>		oxdot		L

3,503.1-76. 0.100

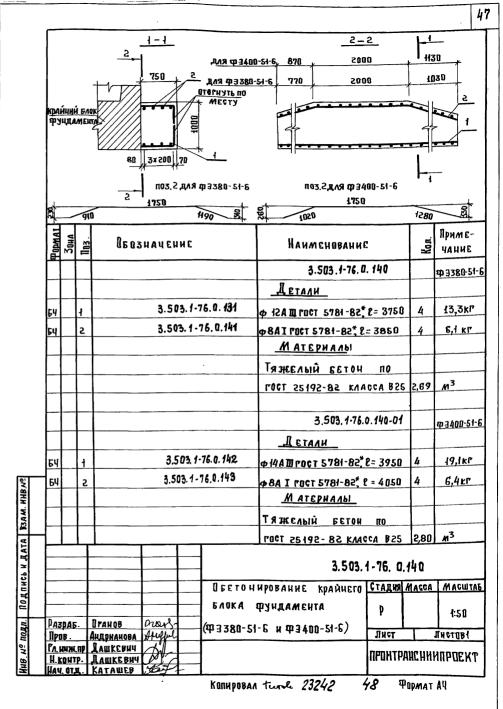
<u>инв. нº тодл Подпись и дата Взат. инв. н</u>

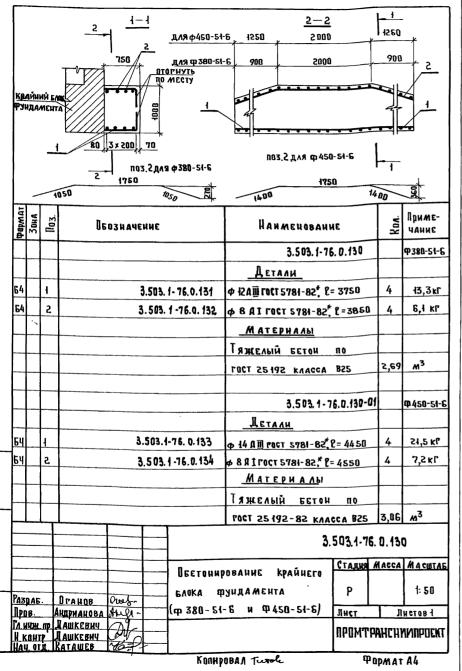
3.503.1-76.0.100



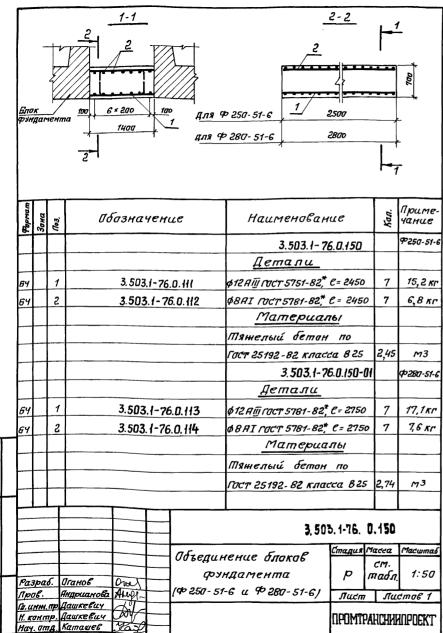


POPMAM AY



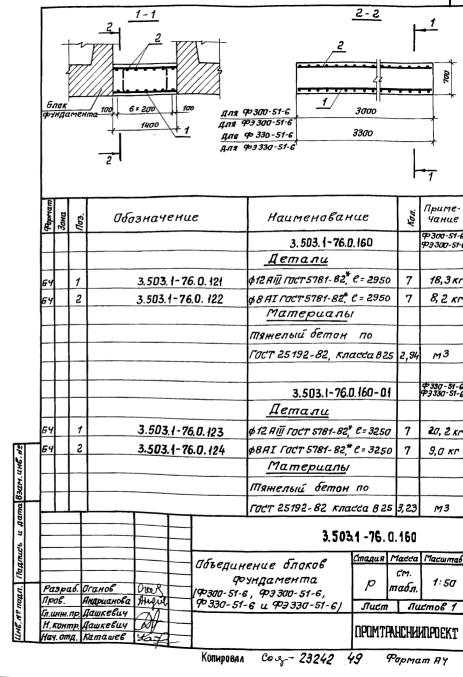


Подпись и дата Взам. ИНВ. И.



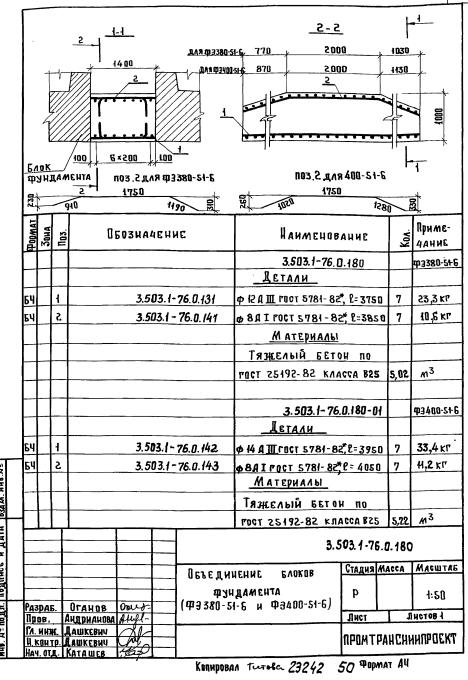
Капировал: Со 15-

Рормат АЧ



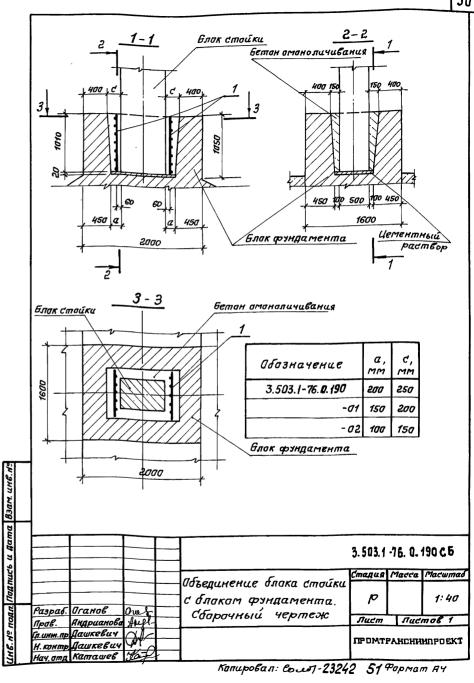
		2.	1-1	_			2-2			
					для Ф380	1-51-6 9 00	10	00	·	300
+	-r-	7	400	<u> </u>	1 A 49 450)-51-6 12 5 0	50	00	1	250
ļ	,,,		2				5			
4		1	· · · · ·					~ ~ ~ ~		480B
Блок	./	100 6x	200 1	100	- <i></i> 2					· ·
ФУЦ	MAJK		1 ВЛД 5. Б	ф380-	54-6		-	LAR 47 450	-51-6	
_	SB	2 17	150	<u></u>	23		<u>1</u> ·	120	·	
	150	T		050	N	1400			1400	
304A	No3	Os	03HA4E	n ne		Нанл	N E H Q B A H		Ž	Приме- Чание
	_					3.	503.1-7	6.0.170	<u> </u>	ወ 380-51-6
\perp						A ETANH				
54	1		3.503.	1-76.0	0.131	φ 12 A III roct	5781-82	£=3750	7	2 3,3 K C
34	2		3,503.1	-76.0	0.132	P 8AI POCT S	781-82*,	e= 3850	7	10,6 KM
						MAT	<u> Врн Алы</u>	_		
	<u> </u>					Тяж Елый	EET01	i no		
L	L					POCT 25192	-82 KAA	CA B25	5,02	m ³
_										
丄	<u> </u>						603.1-76.	<i>0.170-01</i>		Ф45 0 -51-6
						<u> 1</u> E	TAAU			
34	1		3.503.	1-76.	0.133	ф 14 АЩ гост	5781-82,	e=4450	7	37,8 Kr
54	2		3,503.	1- 76.	0.134	ф 8яІ гост 8	781-82*	2= 4550	7	12,6 KP
\perp	_					MATE				
						Тяжелый	10133	no		
						LOCT 52 485	82 KAA	CA B2S	Sr,Z	M ³
								03. 1.76.	-	
	╛				идэгаО	UCUMC	OKOB.	Стадия	MACC	М АСШТАБ
					đ	ДТИЗМАДИ С	0K0B	р		1:50
Paspa Nana		Оган ов Андрианова	our	\vdash	(4380 - S	4-6 พ Ф4s0	-24-6)	Лист	_	Листов (
	M.OP	Дашкевич Дашкевич			-	***				HUUDDEKT.
H_KOL										

ИНВ. № подл. Подпись и дата Взам. инв. ме



Popman	Зона	Поз.	Обознач	енце	Наитенова	ние	Кол.	Прите- Чание
		\perp			Дакументац			
Н4	H	-	3.503.1	-76. 0. 190 CB	Сбарачный черп	теж		
					3.503.1-76.			
					сборочные един	14461		
<i>A4</i>		1	3.503.1	-76. 4 . 460	Сетка арматурна		2	11,8Kr
	Н				Материал			
	Ц				Пянелый бетон			
	Ц	_			TOCT 25192-82 KNA	cca 825	0,51	м3
	Н				Цетентный раствор і	чарки 200	0,02	M 3
	Н	-			3.503.1-76.	0.190-01		
					Сбарочные един			
A4		1	3.50 3 .4	-76.4.460	Сетка армат урна		2	11,8 Kr
					Материал	<u>5/</u>		
					Пяжелый бетон	70		
					ГОСТ 25192 - 82 кла	cca 8 25	0,46	M3
					Цетентный раствор	чарки 200	0,02	м3
					3.503.1-76.0	190-02		
	Ц				Сборочные еди	ницы		
A4	Ц	1	3.5 03. 1	-76.4.460	Сетка арматурная	C 47	2	11,8 Kr
	Ц				Материали	5/		
	Ц			-	Пянелый бетан	по		
					FOCT 25192-82 Knad	ca B 25	0,41	M3
					Цементный раствор	марки 200	0,02	м3
_		-				3,503.	1-76.0	. 190
Про	в.	С. Ога Анді	гианова Дил.		ние блока стойки	Стадия Р	Aucm	TUCMO 6
H. A		o. Aau	KEBUY DEL	с блоком	фундамента	ПРОМТЕ	AHCH	NNULCEKT

ИНВ.Н.2 падл. Падпись и дата Взап. инв.Н.



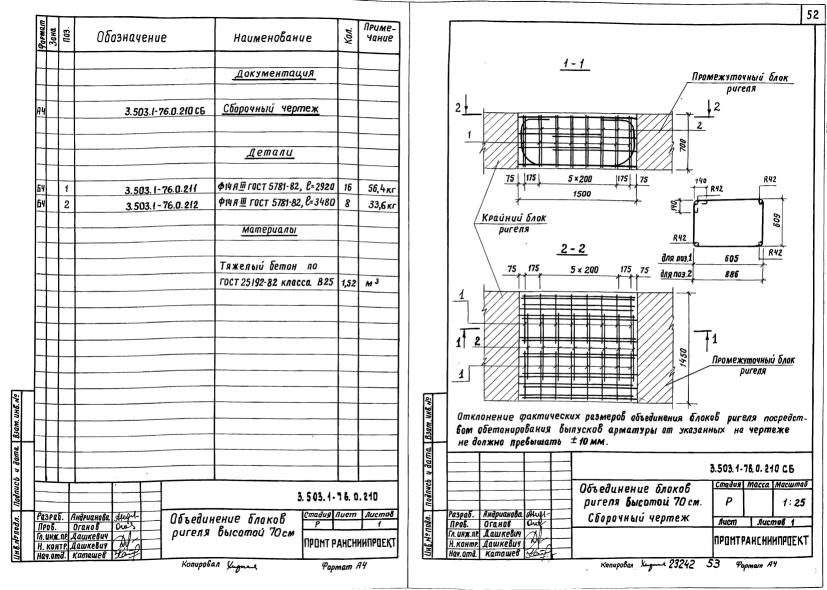
ат.										'n.	Приме-
Papma	Зона	Паз	<i>a</i> 6	Знач	ени	:e		Наименава	ние	Kon.	чание
_	H							Дакумента	YU X		
ЯΥ	Ц			3.503.	1-76	.O. 200 C	-	Сбарачный черт	ट्यट		
<u> </u>								3.503.1-76.0	.200		
								Детали	•		
64		1		3.503	.1-7	6.0. <i>201</i>		φ 10 A 🗓 ΓΟCT 5781-8	32 [*] .C=2080	4	5,1 Kr
								Материа	76/		
	Н	_						Пянелый бетан	по		
							_	ГОСТ 25192-82 класс	ta 8 25	0,18	M3
								3,503.1-76.1	D.200-01		
								Детали	•		
<i>5</i> 4		1		3.503.	1-76	.o. 201		<i>ቀ 10ብ∭ ୮ወሮ</i> ሞ 5781-8	8 <i>2</i> *,C=2080	5	6,4 Kr
								Материа.	761		
_	4	-						Мяшелый бетон	ПО		
								ГОСТ 25192-82 кла	cca 8 25	0, 21	м3
	Ш —	Ŧ					1		3.503.1-7	6. Q.	200
Pas	pa	5. 01	ганов	Ows		1757.00		ение блака		Пист	Пистов
	4H.	ıp. Дe	Дрианова Гшкввич Гашкевич	Horal.		cmaŭ K	u c	ение влоки Гблаком ригеля ой 10 и 80 см	<i>P</i> I ∏POMTI	PAHC	LL 7 HUNDPOEKT
			amawel	100							

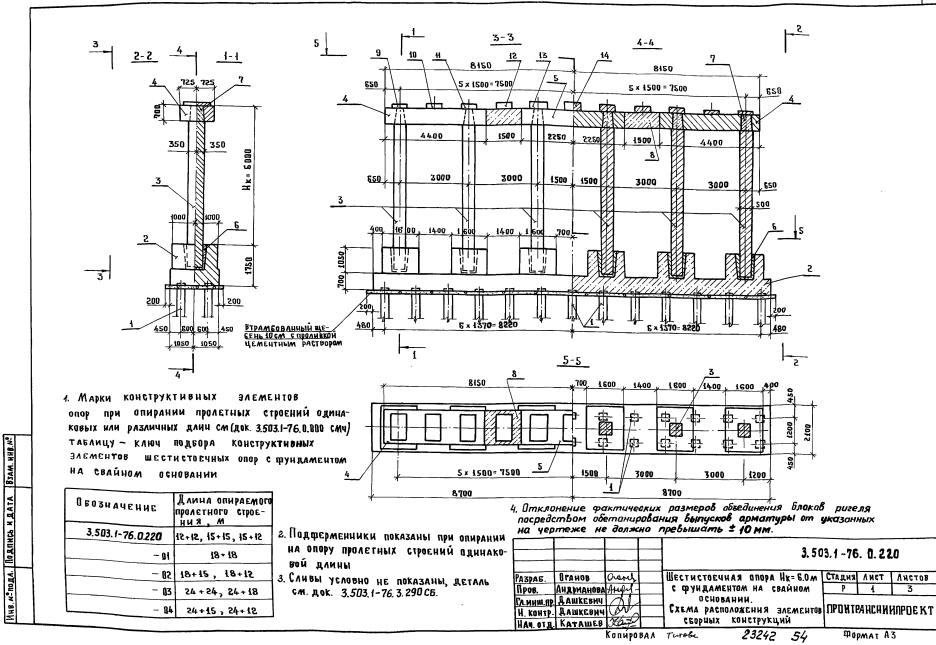
Капировая: Сосел -

Popmam AY

Nº naga. Nagrucs u gama 83an.un6.nº

<u>Puc. 1</u> <u>1-1</u> Рис. 2 Остальное - см. рис. 1 Хаму<u>ты</u> Прибарить к былускам арматуры Блак **G**JOK PUTEJI S purens цементныў раствор EJOK CMOŨKU 6ποκ Cmoúκu <u>/Хомуты</u> приварить к выпускам арматуры 2-2 ПОЗ.1 R 30 R 30 R30 575 Puc. Обозначение Падпись и дата взам. инб. не 3.503.1 - 76.0.2.00 2 - 01 3.503.1-76. 0.200 C 6 Стадия Маска Масштав Объединение блака Стойки с блаком ригеля высотой 70и80см. Сбарачный чертеж 1: 25 P Разраб. Оганов Dus Пров. Андрианова Анд Лист Nucmas 1 Гл. инт. пр. Дашкевич Н. Кантр Дашкевич ПРОМТРАНСНИИПРОЕКТ Hay.omg Kamaweb Kanupolan: Cons-23242 52 Papmam AY

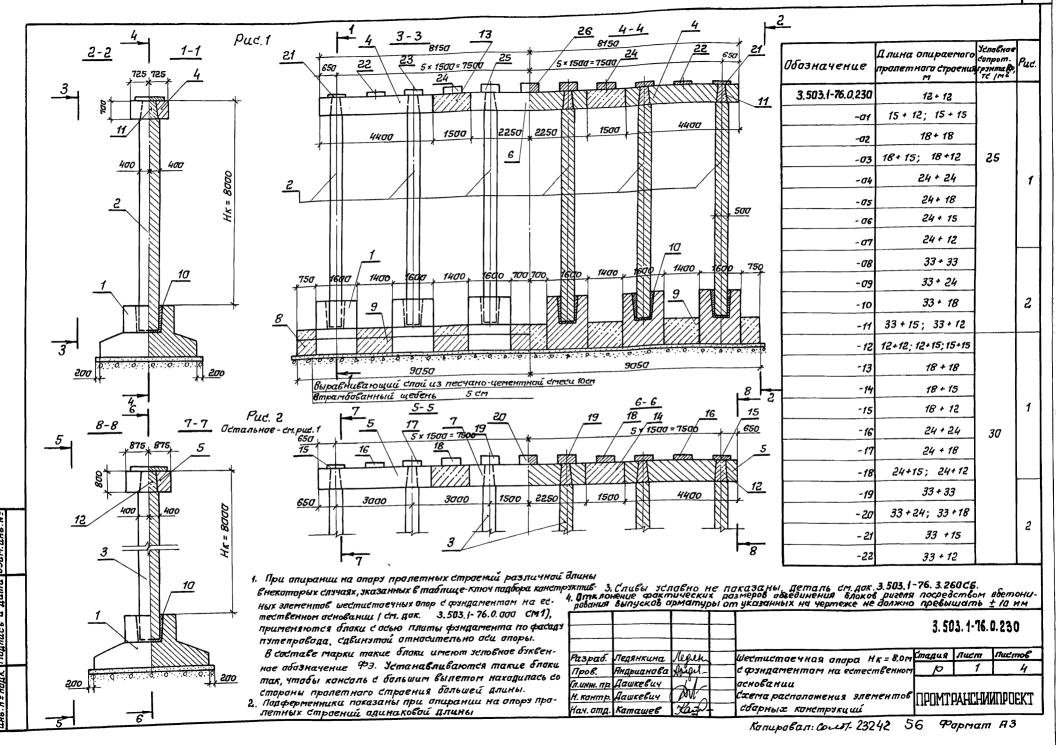




	Марка	05000	ачение	Наименова		Кол.н	а испо	лн. 3.50	<i>3.</i> †-76.	0.220	Масса	Приме-
	паз.	UUUSH	<u> </u>	пиоменова		=	01	02	03	04	ед.,т	чанче
	1		1-86 (инв. н 946	Же лезобе тонные				_				
		ОРТП Мосг	ипротранса)	тические сваи с	ечением	<u> </u>						
				35 × 35 cm		26	26	26				
	2		03.1-76.3.150	Фундамент СФ21		1	1	1	1	1		
	3	3.5	03.1-76.1.170	Блок стойки 1сл		6					5,5	
	3			Блок стойки 2сл.			6	6	6	6	5,5	
	4	3,5	03.1-76.1.250	Блок ригеля 1РК		2	2_	2			10,3	
	4			Блок ригеля 2РК				_	2	2	10,3	
}	5	3,5	03.1-76.1.260	Блок ригеля 1РП		1	1	1		<u>-</u> -	10,5	
-	5			Блак ригеля 2РП		_			1	1	10,5	
-	6	3.5	03.1-76.0.190	Объединение блок	а стойки		_	_		-		<u> </u>
-				с фундаментам		6	6	6	6	6		
	7	3.5	503.1-76.0.200	Объединение блака		_		_	_	-		
				с блоком ригеля в		6	6	6	6	6		
-	8	3,5	03.1-76.0.210	Объединение бл								
Ļ		L		ригеля высатой	7U CM	2	2	2	2	2		
.Nºnoā∧. N	одпись и б	ama Baam.ur	18.49									
		L L										
						Von	a uono	MU 95	0217/1	1220	Macca	Поиме-
	Марка. паз	Обозн	ачение	Наименав	ание	Кол.н					Масса ед., т	Приме- чание
	паз.						a ucno 01 2	лн. 3.5 О2	03.1-76.1 Q3	0.220 04		
			03.1-76.3.290	Падферменник	ПФ 19	-	01		Q3			
	паз. 9		03.1-76.3.290 -01	Падферменник Подферменник	ПФ 19 ПФ 20	2	01 2		q3 2			
	9 10		03.1-76.3.290 -01	Падферменник Подферменник Подферменник	ΠΦ 19 ΠΦ 20 ΠΦ 21	- 2 2	01 2 2		<i>Q3 2 2</i>			
	9 10 11		-02 -03.1-76.3.290 -02	Падферменник Подферменник Подферменник	ΠΦ 19 ΠΦ 20 ΠΦ 21 ΠΦ 22	- 2 2 2	01 2 2 2		2 2 2 2			
1_	10 11 12		03.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04	Падферменник Подферменник Подферменник Подферменник	ΠΦ 19 ΠΦ 20 ΠΦ 21 ΠΦ 22 ΠΦ 23	- 2 2 2 2	01 2 2 2 2		03 2 2 2 2			
	10 11 12 13	3.5	03.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04	Падферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник	ΠΦ 19 ΠΦ 20 ΠΦ 21 ΠΦ 22 ΠΦ 23 ΠΦ 24	- 2 2 2 2 2 2	01 2 2 2 2 2 2		2 2 2 2 2 2			
	10 11 12 13	3.5	03.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05	Падферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Падферменник	ΠΦ 19 ΠΦ 20 ΠΦ 21 ΠΦ 22 ΠΦ 23 ΠΦ 24 ΠΦ 25	- 2 2 2 2 2 2	01 2 2 2 2 2 2	02	2 2 2 2 2 2	04		
	10 11 12 13 14 9 10	3.5	03.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05 03.1-76.3.300 -01 -02	Падферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Падферменник Подферменник Подферменник	ΠΦ 19 ΠΦ 20 ΠΦ 21 ΠΦ 22 ΠΦ 23 ΠΦ 24 ΠΦ 25 ΠΦ 26 ΠΦ 27	- 2 2 2 2 2 2	01 2 2 2 2 2 2	2 2 2	2 2 2 2 2 2	2		
	10 11 12 13 14 9	3.5	03.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05 03.1-76.3.300 -01 -02	Падферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Падферменник Подферменник Подферменник	ΠΦ 19 ΠΦ 20 ΠΦ 21 ΠΦ 22 ΠΦ 23 ΠΦ 24 ΠΦ 25 ΠΦ 26 ΠΦ 27	- 2 2 2 2 2 2	01 2 2 2 2 2 2	2 2	2 2 2 2 2 2	2 2 2		
	10 11 12 13 14 9 10	3.5	03.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05 03.1-76.3.300 -01 -02	Падферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник	ΠΦ 19 ΠΦ 20 ΠΦ 21 ΠΦ 22 ΠΦ 23 ΠΦ 24 ΠΦ 25 ΠΦ 25 ΠΦ 27 ΠΦ 28	- 2 2 2 2 2 2	01 2 2 2 2 2 2	2 2 2	2 2 2 2 2 2	2 2		
	10 11 12 13 14 9 10 11 12 12	3.5	03.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05 03.1-76.3.300 -01 -02	Падферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник	ΠΦ 19 ΠΦ 20 ΠΦ 21 ΠΦ 22 ΠΦ 23 ΠΦ 24 ΠΦ 25 ΠΦ 26 ΠΦ 27 ΠΦ 28 ΠΦ 29	- 2 2 2 2 2 2	01 2 2 2 2 2 2	2 2 2 2	2 2 2 2 2 2	2 2 2 2		
	10 11 12 13 14 9 10 11 12 13 13 14 14 15 15 15 15 15 15 15 15 15 15 15 15 15	3.5	03.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05 03.1-76.3.300 -01 -02 -03 -04	Падферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник Подферменник	ΠΦ 19 ΠΦ 20 ΠΦ 21 ΠΦ 22 ΠΦ 23 ΠΦ 24 ΠΦ 25 ΠΦ 26 ΠΦ 27 ΠΦ 28 ΠΦ 29	- 2 2 2 2 2 2	01 2 2 2 2 2 2	2 2 2 2 2 2	2 2 2 2 2 2	2 2 2 2 2 2		

Копировал Хидине

54

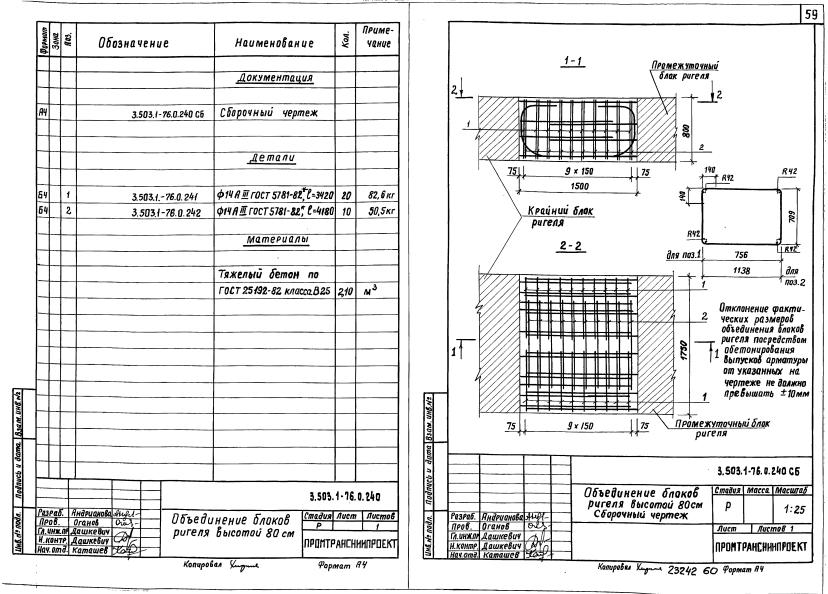


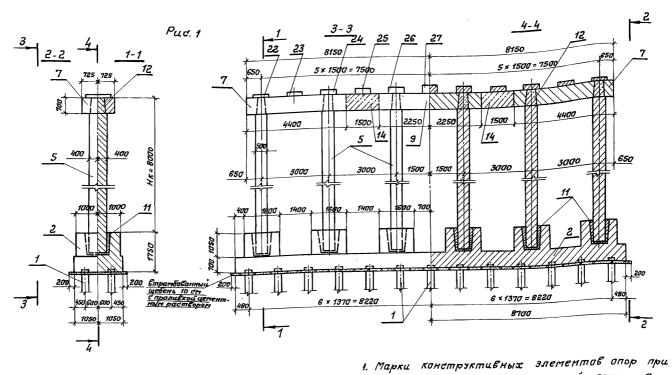
	Mapka,	0603H A 4 EH N E	HANMEHOBAHNE	Ko	_	я ис		_				_										_	-	1-7	6. O,	230	MACCA	TIPHME-
_	ከ03.			_	01	02	03	04	05	06	70	08	09	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	E4.,T	ЗИНЯР
														<u> </u>														
	1	3.503.1-76.1.100	Блок фуналмента ф250-51-6	6												6	6	6									13,2	
	1	-01	Блок фундамента Ф280-SI-6		8																6						14,0	
	1	3.503.1-76.1.110	БЛОК ФИНДАМЕНТА ФЗОО -SI-6				6												6	6							14.6	
	1	-01	Блок фундамента ф330-51-6			6			6																		15,4	
	1	3.503.1-76.1,130	Блок фундаментя Ф380-SI-6					6															6				20,5	
	1	3.503.1-76.1.160	В ЛОК ФИНДАМЕНТЯ Ф450-51-6									6															22,5	
	1	3.503.1-76.1.120	БАОК ФИНДАМЕНТА ФЭЗОО:51-6								6											6			6		14,6	
	1	-01	Блок фундяментя Фэзэр-SI-6							6														6			15,4	
	1	3.503.1- <i>76.1.1</i> 40	Блок фуналментя фэзво-51-6											6	6											6	20,5	
	1	3.503.1 <i>-76.1</i> .150	Блок Фэндамента Фэ400-si-6										6														21,1	
Ĺ	2	3.503.1-76.1.180	Блок стойни 1сп8-51-6	6	6					<u> </u>						6							L	<u> </u>			8,3	<u></u>
	2	-01	Блок стойки 2 CП8 -51-6			6	6	6	6	6	6						6	6	6	6	6	6					8,3	
	3	3.503.1-76.1.190	Блок стойки зспв-51-6												6										6	6	8,2	
	3	-01	Блок стойки 4 cn8-51-6									6	6	6									6	6			8,2	
	4	3.503.1- 76 .1.2 5 0	BAOK PHERAR IPK70-51-6	5	2	2	2.			l	1	l				2	2	2	2					l	l		10,3	
	4	-01	EADK PHEEAS 2PK70-51-6					2	2	2	2									2	2	2					10,3	
	5	3.503.1-76.1.270	BAOK PHIEAR IPK80-51-6												2										2	2	14,4	
	5	-01	SAOK PHIEAR 2PK80-51-6									2	2	2									2	2			14,4	
	6	3.503.1-76.1.260	SAOK PHEAR 1P11 70-51-6	1	1	1	1									1	1	1	1								10,5	
	6	-01	BAOK PHIEAR 2PT70-51-6					1	1	1	1									1	1	1					10,5	
	7	3.503.1-76.1.280	BAOK PHIEAR IPH80-51-6												1								<u> </u>		1	1	14,7	
	7	-01	BAOK PHIERR 2PH80-51-6									1	1	1									1	1			14,7	
	8	3.503.1-76.0.110	Obeto h npobrhue kprů heto bad-								L																	
-			кя фунаяментя Ф250-51-6	2												2	2	2										
	8	-01	To sice, 49 280-51-6		വ																2							
	8		То жЕ, Ф300-51-6				2												2	2								
	8		To sice, \$9300-51-6								2		L									2	_		2			
\bot	8	-01	To HCE, \$330-51-6			2			2											L								
	8									2														2				
																									3.51	03, 1-7	/6. 0. 2 3(D A

			۲۰	л. н		****	44														3 5	пз. 1-	-76	0.23	7	-1	5
M R PKA, 1103.	0 803 H A Y E H NE	H A UMEHOB A H N E	-	01		43	_	05	06	07	08	09	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20		-	MACCA EA.,T	прим Ч яни
8	3.503.1-76.0.130	То же, Ф380-51-6					2															2					
8	-01	TO SKE, \$450-51-6									2																
8	3.503.1-76.0.140	То ж€, Ф3380-51-6											2	2										<u> </u>	2		
8	-01	То жЕ, фэ400-51-6										2								ļ							
9	3.503. 1 -76.0.150	OBPETHHEHNE EVOKOR																						<u> </u>			
		ФЗНАЯМЕНТЯ Ф 250-516	5												5	5	5							ļ			
9	-01	To HE, \$280-51-6		5	<u> </u>															5		ļ	<u> </u>	<u> </u>			
9	3.503.1-76.0.160	То жЕ, ф 300-51-6				5											-	5	5					<u> </u>			
9	3.503.1-76.0.160	To oke, \$4300-51-6								5											5			5			
9	-01	To see \$ 9330-51-6			5			5																			
9	-01	To mee, \$\phi = 330-51-6			<u> </u>				5														5				
9	3. 503.1-76.0.170	То жЕ, Ф380-51-6		<u></u>			5															5					
9	-01	To HCE, \$\phi450-51-6									5				<u></u>												
9	3.503.1-76. 0 .180	То же, фазал-51-6											5	5										<u> </u>	5		
9	-01	Ta sice, 49400-51-6			<u> </u>							5															ļ
10	3.503.1-76,0.190-01	Объединение блока стой ки																						<u> </u>			
		с Блоком финдамента.	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6		
11	3.503.1-76.0.200	ОБЪЕДИНЕНИЕ БЛОКЯ СТОЙКИ																						<u> </u>			
		с блоком ригеля высотой 70см	6	6	в	6	6	6	6	6					6	6	6	6	6	6	6			<u> </u>			
12	-01	То же, высотой восм									6	В	6	6		<u> </u>						6	6	6	6		
13	3.503.1-76.0.210	Объединение блоков																									
		PHIERS BELEGTON TOEM	2	2	2	2	S.	2	2	2					2	2	2	2	2	2	2						L
14	3.503.1-76.0.240	То же, высотой восм									2	2	2	2								2	2	2	2		
- 15	3.503.1-76.3,260	Подферменник пф1									2											2		<u> </u>			
16	-01	Подферменник пф2									2				ļ	L						2		ļ			
17		Подферменник пф3									2											2		<u> </u>			
18		Подферменник пф4									2				<u> </u>							2	<u> </u>	<u></u>		<u> </u>	<u> </u>
																							3. 5	03.1	76.0	.230	

																	•										
Марка,	0	I ,,	k	On.	НА	и	100	ıu.														3.5	03,1-	76. D.	230	MACCA	Прил
поз.	OBOSHAYEHNE	Наименование		04	02				06	07	08	09	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	51	ss	ед, т	
19	3.503.1-76.3.260-04	Подферменник ПФ 5									2											S					L
50	-05	Подферменник пф 6								_	1			_	L							1					
45	3.503.1-76.3.270	Подферменник пф?			_							2	2									L	2		_		ļ
16	-01	Подферменник пф 8	L				_	_				2	2				ļ					_	2		_		_
17	-02	Подферменник ПФ9					ļ					5	5				L					<u> </u>	2				-
18	-03	Пояферменник пф 10										S	5	_	<u> </u>	ļ	<u> </u>	<u> </u>			<u> </u>	_	5		L	_	
19	-04	Подерерменник пф 11	_		<u> </u>							5	5		L	L	_				_	<u> </u>	5				
50	-05	Подферменник ПФ12	<u> </u>		_		<u> </u>					1	1	_	_	<u> </u>				<u> </u>	_	_	1		_		ļ
45	3.503.1-76.3.280	Подферменник ПФ13								_		_		5	L	<u> </u>	_					_		2	5		
16	- 01	Подферменник ПФ14			L.									5			_					_		5	5		
17	- 02	Подферменник пф15	L									_		5							L			5	5		<u> </u>
18	-03	Подферменник пф 16			_									2		L_	_	_		_	_	<u> </u>		5	2		
19	-04	Подферменник ПФ17	L											5						<u> </u>				5	5		
50	- 05	Подферменник пф18										L		1		<u> </u>	_	_		_	_	_	_	1	1		_
21	3.503.1-76.3.290	Подферменник пф19	2	2	2		5	5						L	5	2	`		ક	5		L					_
55	-01	По в ферменник пф 20	5	5	5		5	S							5	2			5	2		_	_		ļ		
23	-02	Подферменник пфог	S		2		5	S							5	5			5	5					L.		
24	-03	Падферменник ПФ22	5	5	2		5	2							5	5			S	5							
25	-04	Подферменник ПФ23	2	S	3		5	3							5	5			5	2			<u> </u>				_
56	-05	Подферменник ПФ24	1	1	1		1	1							1	1			4	1		<u> </u>	_			ļ	
51	3.503.1-76.3.300	Подферменник пф25			L	5			2	5							5	2			5						
55	-01	Подфермениик ПФ26				2			S	5						ļ	5	2		_	2				ļ		
23	-02	Подферменник ПФ27			l	2			2	2							3	2			2						
24	-03	Подфермениик ПФ28				5			5	2							5	S			2						
25	-04	Подферменник пф29				2			5	5							2	5			s				<u> </u>		
26	-05					4			1	1							1	1			1				<u> </u>		
																							_				
																1							3 !	103.1	1 - 76.	0.230	

KONUPOBAN Turobe 23242





Обозначение	Длина апираетага пралетнаго страения, м	Pud.	
3.503.1-76.0.250	12+12,15+15,15+12	1	
-01	18 + 18	1	
-02	18+15, 18+12	1	
-03	24+24, 24+18	1	
~04	24+15, 24+12	1	
- 05	33 + 33	3	
-06	33 + 24, 33 + 18	2	
-07	33+15, 33+12	2	

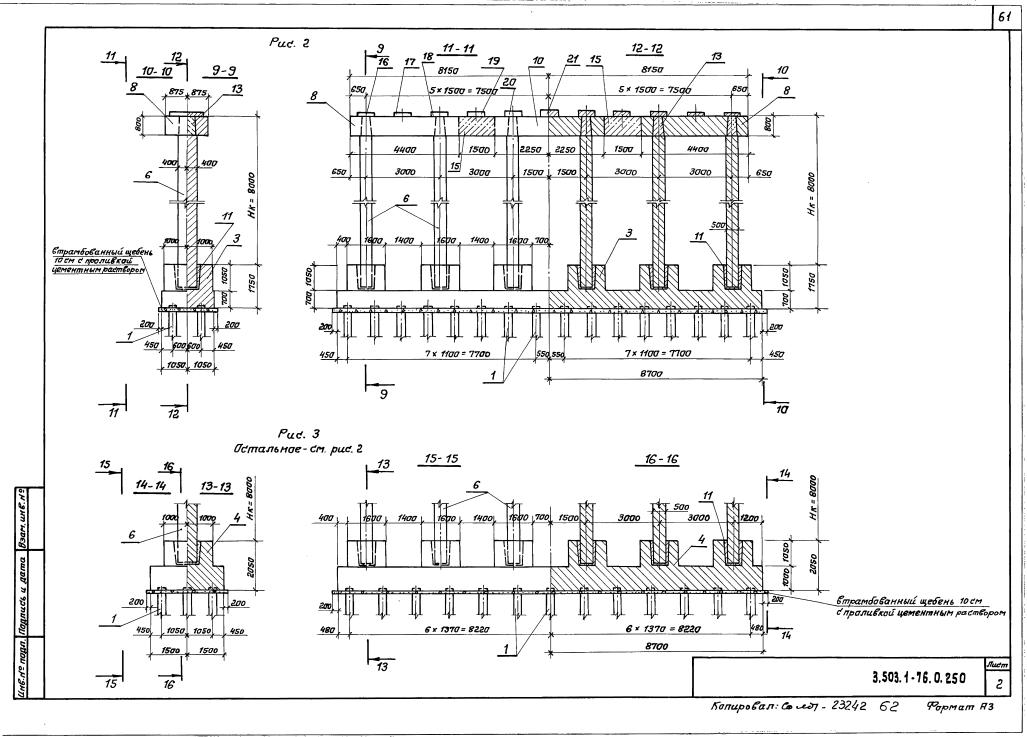
на чертеже не должно превышать ± 10 мм.

- опирании пролетных строений одинаковых или различных длин ст. (док. 3.503.1-76. 0.000 Ст4) таблицу - ключ падбара канструктивных элементов шестистоечных апор с фундаментом на свайном основании.
- 2. Подферменники показаны при опирании на опору пролетных страений адинакавай ДЛИНЫ.
- 3. Сливы условно не показаны, деталь см.док. 3.503.1-76.3. 260 Св

							3.50	3.1-76.0	.250	
Разраб.	Ледянкина	Melen	 	//				Como au a	Aucim	(Judmok
	<i>Андрианова</i>		 	шестист	оечна:	a anak	га Нк=8,0м Свайном	<u> </u>	7	6
Глинн. пр	Дашкевич	1/2		с фунда				<u> </u>		<u> </u>
Н. контр.	Дашкевич	CAN		ر ا	acho e	а нии		ייישחחח	וגונטיום או	אסחבות
Нач. отд-	Каташев	yay		Cxema po coo	исполан Ины эс	нения Кансі	элементов трукции	HEURIN	ALTERIA	TILOCITA
	232	242	61							

Kanupoban: Cosol-

Popman A3



Марка,	05		Кол	. на	цспо.	ЛН.		3,50	3.1-76	0.250	Масса	Приме
поз.	Обозначение	Наименование	_	01	02	03	04	05	06	07	ед.,т	'ч а н ц
1	Серия 3.501 - 86 (инв. л 946	Железобетонные призма-										
	ОРТП Мосгипротранса)	тические сваи сечением										
		35 × 35 cm	26	26	26	26	26	39	32	32		
2	3,503.1-76.3.150	Фундамент СФ 210-51-26	1	1	1	1	1					
3	3.503.1-76.3.160	Фундамент СФ 210-51-32							1	1		
4	3,503.1-76.3.180	Фундамент СФ 300-51-39						1				
5	3.503.1-76.1,180	Блак стойки 1сп8-51-6	6								8,3	
5	-0	Блок стойки 2сп8-51-6		6	6	6	6				8,3	
б	3.503.1-76.1.190	Блок стойки Зсп8-51-6								6	8,2	
6	- 01	Блок стойки 4cл8-51-6						6	6		8,2	
7	3,503,1-76,1,250	Блок ригеля 1 РК 70-51-6	2	2	2						10,3	
7	- 0	Блак ригеля <i>2РК</i> 70-51-6				2	2				10,3	
8	3.503.1-76.1.270	Блок ригеля 1РК 80-51-6								2	14,4	

Марка,	0500000000	Наименование	Kar	1. на	исп	олн.	3	503.1	76.0.	250	масса	Поим
поз.′	Обазначение	наименивание	_	01	02	Q3	04	<i>q5</i>	06	07	ед., т	Чани
8	-01	Блак ригеля 2РК 80-51-6						2	2		14,4	
g	3.503.1-76.1.260	Блок ригеля 1PП 7Q-51 - 6	1	1	1						10,5	
9	- 01	Блок ригеля 2РП 70-51-6				1	1				10,5	
10	3.503.1-76.1.280	Блок ригеля 1PП 80-51-6								1	14,7	
10		Блок ригеля 2РП 80-51-6						1	1		14,7	
11	3.503,1-76.0,190 - 01	Объединение блака стойки										
		с фундаментом	6	6	6	6	6	6	6	6		
12	3.503.1-76.0.200	Объединение блока стойки										
		с блоком ригеля высатой 70ст	6	6	6	6	6					
13	-01	То же, высотой 80 см						6	6	6		
14	3.503.1-76.0.210	Объединение блоков										
		ригеля высатай 70 см	2	2	2	2	2	-				
15	3.503.1-76.0.240	То же, высотой 80 см						2	2	2		

Копировал Хидине

Капиравал Кидич

Uнв. № подл. Подпись и дата Взам. инб. №

Jlucm

3.503.1-76.0.250

Фармат Я4

Лист 3

3.503.1-76.0.250

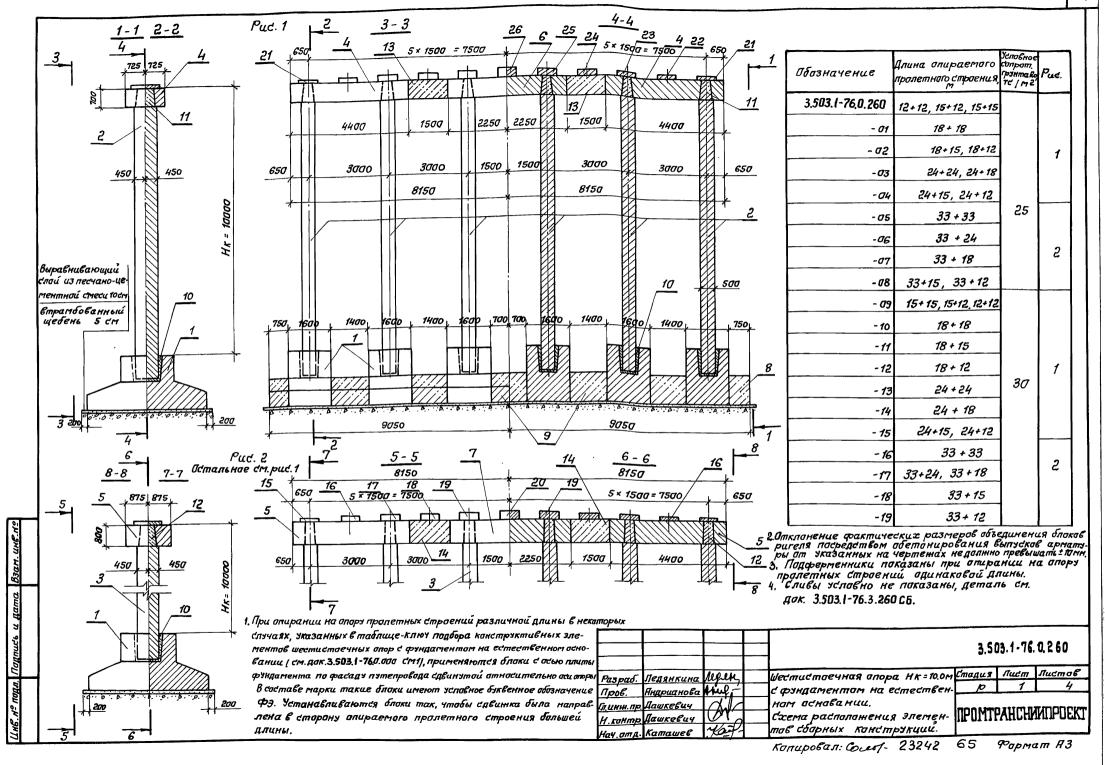
Формат АЧ

Обозначение	Наименованце	- L'	Кол.	HQ !	испол	н	3.3	03.1-	76,0,2	250	Масса	Приме
UUUSHUYENGE	riu um ciro o un ac		-	01	Q2	<i>Q3</i>	04	05	06	07	€а., т	чани
3.503.f-76.0.260	Подферменник пФ	1						2				
-01	Падферменник ПФ:	2						2				
-02	Подферменник ПФ.	3						2				
- 03	Подферменник ПФ	4						2				
-04	Подферменник пф	5						2				
- 05	Подферменник ПФ	6						1				
3,503.1-76.0.270	Падферменник пф	7							2			
-01		8							2			
-02	Подферменник па	9							2			
-03		10							2			
-04)11							2			
-05	Падферменник пф	212							1			
3.503.1-76.0.280		13								2		
- 01	Падферменник ПФ	14								2		
- 02		15								2		
										3.50	3.1-76.0	.250
		Kanu	ІРОВа Л	1 Key				_			Фарма	m AY
	3.503.1-76.0.260 -01 -02 -03 3.503.1-76.0.270 -01 -02 -03 -04 -05 3.503.1-76.0.270 -01 -02 -03 -04 -05 -05 -01 -05 -05 -05 -05 -05 -05 -05 -05 -05 -05	3.503.1-76.0.260 Падферменник ПФ -01 Падферменник ПФ -02 Падферменник ПФ -03 Падферменник ПФ -04 Падферменник ПФ -05 Падферменник ПФ -05 Падферменник ПФ -01 Падферменник ПФ -02 Падферменник ПФ -03 Падферменник ПФ -04 Падферменник ПФ -05 Падферменник ПФ -06 Падферменник ПФ -07 Падферменник ПФ -08 Падферменник ПФ -09 Падферменник ПФ -09 Падферменник ПФ -09 Падферменник ПФ	3.503.1-76.0.260 Подферменник ПФ 1 -01 Подферменник ПФ 2 -02 Подферменник ПФ 3 -03 Подферменник ПФ 4 -04 Подферменник ПФ 5 -05 Подферменник ПФ 6 3.503.1-76.0.270 Подферменник ПФ 7 -02 Подферменник ПФ 9 -03 Подферменник ПФ 1 -04 Подферменник ПФ 10 -04 Подферменник ПФ 11 -05 Подферменник ПФ 12 3.503.1-76.0.280 Подферменник ПФ 13 -01 Подферменник ПФ 13 -01 Подферменник ПФ 14 -02 Подферменник ПФ 15	1003начение Нациенование	1003начение Нациенаванце	1003начение Нациенованце	1003начение Наименвванце	1003начение Нацменование	Подмерменник ПФ Подферменник ПФ ПО Подферменник ПФ ПО Подферменник ПФ ПО Подферменник ПФ ПО ПО ПО ПО ПО ПО ПО	Подмерменник Под	3.503.1-76.0.260 Подферменник ПФ1	3.503.1-76.0.260 Подферменник ПФ1 1 2 03 04 05 06 07 ед, т

марка,	05	Наименование	Kan	. HQ	исп	QAH.	3.	503.1	-76.4	7.250	Масса	Приме
ПОЗ.	Обозначение	наименование	-	01	02	03	94	05	06	07	ед., т	чание
19	3.503.1-76,0,280 - 03	Подферменник ПФ1	5							2		
20	-04	Подферменник ПФ1	7				L			2		
21	-05	Подферменник пФ 1	8							1		
22	3,503,1-76,0.290	Подферменник ПФ 1	9 2	2		2						
23	- 01	Падферменник пф 2	0 2	2		2						
24	-02	Подферменник пФ 2	1 2	2		2						
25	-03	Подферменник ПФ2	2 2	2		2						
26	-04	Подферменник ПФ2	3 2	2		2						
27	- 05	Подферменник ПФ2	1 1	1		1						
22	3,503.1-76.0.300	Подферменник ПФ2	5		2		2					
23	-01	Подферменник ПФ2	5		2		2					
24	-02	Подферменник ПФ 2	,		2		2					
25	- 03	Подферменник ПФ 2	?		2		2					
26	-04	Подферменник ПФ2	,		2		2					
27	-05	Подферменник ПФЗ)		1		1					

Копиравал Хидина

*fluct*6 63 3.503.1-76.0.250



Марка,	Обозначение	HANMEHOBAHNE	K	۵۸.	на	исп	O A H.		, ,										3.50	3.1-76	.0.26		MACCA	
N03.		II AMAGEROOMANG	_	94	DS	03	04	05	06	07	08	09	10	14	12	13	14	45	16	17	18	49	ед.,т.	ЧАНИ
				<u> </u>																_				<u> </u>
1	3.503.1-76.1.100	Блок фуцдамента Ф250-51- 6										6	В	В									13,2	L
1	-01	Блок фундамента Ф280-51-6	6												6		B						14,0	
1	3.503.1-76.1,110	Блок фундамента ф300-51-6			6											8							14,6	<u> </u>
1	-01	В лок фундамента ф330-51-6		6										į									15,4	
1	3.503.1-76.1.130	Блок фундамента ф380-51-6				6													6				20,5	
1	3.503.1-76.1.160	Блок фуцдамента ф450-SI-6						6															22,5	
1	3. 503. l -76, l . l20	Блак фундамента Фэзоо-51-6																E			Б		14,6	
1	-01	Блок фундамента фэззо-51-6					6													E			15,4	
1	3,503.1-76.1.140	Блок фундамента ФЭЗ80-51-6								6	6											B	20,5	
1	3.503.1-7 <i>6</i> .1.150	Блок фундамента ф9400-51-6							6														21,1	
2	3,503.1- <i>76.1,200</i>	Блок стойки іспів-51-6	8									6											11.6	
2	- 01	Блок стойки 20110-51-6		6	б	6	6						б	в	б	в	В	б					11,6	
3	3,503.1-76,1.210	Блок стойки ЗСП10-51-6									б										8	В	11,5	
3	-01	Блок стойки 4сп10-51-6						E	6	8									В	B			11,5	
4	3.503.1-76.1.2 <i>5</i> 0	BAOK PHERAS IPK 70-51-6	2	2	S							2	2	S	S								10,3	
4	-01	EAOK PHEEAS 2PK 70-51-6				S	S									2	2	2					10,3	<u> </u>
5	3.503.1-76.1.270	ENOK PUTENA 1PK80-51-6									2										S	2	14.4	
5	-01	Блок ригеля 2PK80-54-6						2	2	S									2	2			14,4	
6	3.503.1-76.1.260	BAOK PHERN 1P1170-51-6	ł	1	1							1	1	1	1								10,5	
8	-01	BAOK PHEENS 2P1170-51-6				1	1									1	4	1					10,5	
7	3.503.1-76.1.280	ENOK PHERN 1PT 80-51-6									1										1	1	14,7	
7		EAOK PUTEA 8 2PT 80-51-6						1	1	1									+	1			14,7	
8		Обетонирование крайнего																					L	
		Блока фундамента Ф25D-51-6										2	2	2							1			
8		То же, ф 280-51-6	2												2		2							
8		То же, фз00-51-6			2											2							L	
8	3,503.176.0.120	То же, фазоо-51-6																2			5			
8		То же, ф 330-51-6		2																				
8		70 же, фэззо-ы-G					2													5				

Инв. Nº подп. Подпись и дата Взаминв Nº

3.503.1-76.0.260

Mapka,	Be sou an an an	Naauaaaauua	_ K	0 Λ.	HA	Ner	O AH.											3	3.503,	1-76.	0.26	0	MALCA	прим
no3.	3 N H 3 P R H E D & O	Няименовяние		01	05	03	04	05	96	לם	98	09	10	11	12	13	14	15	15	17	18		€Д.,Т	чяни
8	3.503.1-76.0.130	То же, ф 380-51-6				2													2					
8	-01	To me, \$450-51-6						2																
8	3.503.1-76.0.140	Το жε, ф3 380 -51-6	L							2	2										<u></u>	2		
8	-01	To me, \$9400-51-6							2															
9	3.503.1-76.0.150	DEPETHHEHNE EVOKOR																					į	
		Фундамента Ф250-51-6	ĺ									5	5	5										
9	-01	To see, \$280-51-6	5												5		5							
9	3,503.1-76.0.160	TO HE, \$300-51-6			5											5								
9	3.503.1-76.0.160	To HeE, \$\parabox \text{pa 300 -51-6}																5			5			
9	-01	To see, \$330-51-6		5																				
9		To me, \$\partial 230-51-6	1				5													5				
9	3,503.1-76,0.170	То же, ф 380-51-6				5			,										5					
9	-01	To sice, \$450-51-6						5																
9	3.503.1-76.0.180	То же, Ф3380-51-6								5	5											5		
9	-01	То ж€, Ф9400-51-6							5															
10	3.503.1-76.0.190-02	Овъежинение влока стойки	İ																					
		СБЛОКОМ ФЭНАЯМЕНТЯ	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	9	0	6	6	6	6	6	6		
11	3.503.1-76.0.200	Объединение влока стойки																						
		C SAOKOM PHIEAR BULLOTON TOCH	6	6	6	6	6					6	6	6	6	6	6	6						
12	-01	То же, высотой восм						6	6	6	6								6	6	6	6		
13	3,503.1-76,0.210	DEPETHHENNE PYOKOB																						
		РИГЕЛЯ ВЫСОТОЙ 70см	2	2	2	2	2					2	22	2	2	2	2	2						
14	3,503,1-76,0.240	То же, высотой восм						2	2	2	2								2	2	2	2		
15	3.503.1-76.3.260	Подферменник пф1						2											2					
16	- 01	Подферменник пф2						2											2					
17	-02	Подферменник пф3						2											2					

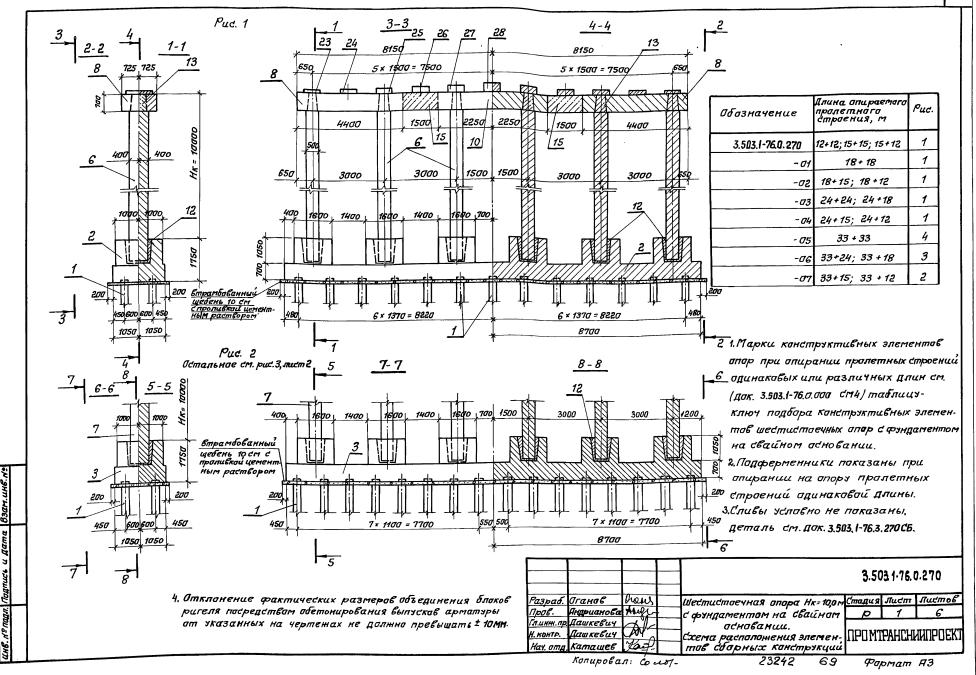
инв. Ипрал. Падпись и дятя Взям. инв. И

3.503.1-76.0.260

MAPKA,	OBOBHAYEHUE	HAUMEHOBAHUE		KOA.		_						. —					_	503.1	_		_	_	7	
nos.		17117 211.001111112	_	01	02	03	04		0.6	07	08	09	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	€Д.,Т	L
18	-03	Подферменник пф 4						2											2					L
19	-04	Подферменник ПФ 5					<u></u>	2											2					
20	-05	Подферменнин пф6			L		L	1											1					L
15	3.503.1- 7 6.3,270	Подферменник пф7							2	2										2				
16	-01	Подферменник пф8							2	2										2		l		L
17	-02	Подферменник пф9							2	2										2				
18	-03	подферменник пф10							22	2										2				
19	-04	Подферменник пф11							22	2										2				
20	-05	Подферменник пф12							1	1										1				Ĺ
15	3.503.1-76.3.280	Подферменник пф 13									2										2	2		
16	-01										2										2	2		L
17	-02	Подферменник пф 15									2										2	2		L
18	-03	Подферменник пф 16									2										2	2		
19	-04	Подферменник пф 17									2					}					2	2		L
50	-05	Подферменник пф 18					L				1										1	1		L
21	3.503.1-76.3.290	Подферменник пф 19	2	2		2						2	2			2	2							
55	-01	пофферменник пф 20	2	2		5						2	2			2	2							L
23	-02	Подферменник пф21	2	2		2						2	2			2	2							L
24	-03	Подферменник пф 22	2	2		2						2	2			2	2							L
25	-04	Подферменник пф23	2	2		2						2	2			2	2	<u></u>						L
26	-05	подферменник пф24	1	1		1						1	1			1	1							L
15	3,503.1-76.3.300	Подферменник ПФ25			2		2							2,	2	Ш		2				<u> </u>		L
22	-01	Пафферменник пф 26			2		2							2	2			2						L
23	- 02	Подферменник пф27			3		2							2	2			2				L_		L
24	- 03				3		2							2	2		L_	2		\square				L
25	- 04	потферменник иф53			2		2							2	2			2						L
26	- 05	Подферменник пф 30			1 1		1							1	1			1						L

NHS, H ROAA, HORANCE & BATA BAM, NHB.N

Anct 4 3.503.1-76.0.260



Марка,			Kan	на	исп	<u>о</u> лн.		3.503.	1-76.0	1.270	Масса	Приме
МЦРКЦ, ПОЗ.	Обозначение	Наимено вание	_	01	02		04	05	<i>Q6</i>	07	ей.,т	чание
1	Серия 3,501-86 (инв. м 946	Железабетонные призма-										
	ОРТП МОСГИПРОМРАНСА)	тические сваи сечением										
		35 × 35 cm	26	26	26	26	26	39	32	32		
2	3,503.1-76.3.150	Фундамент СФ 210 - 51 - 26	1	1	1	1	1	_		-		
3	3.503.1-76.3.160	Фундамент СФ 210-51-32							_	1		
4	3.503.1-76,3.170	Фундамент СФ 270-51-32							1			
5	3.503.1-76,3.180	Фундамент СФ 300-51-39						1				
6	3.503.1-76.1,200	Блок стойки 1 сп 10-51-6	6									
6	- 01	Блок стойки 2 сп 10- 51 - 6		б	6	6	6					
7	3.503.1-76.1.210	Блак стойки 3cn 10-51 - 6								6		
7	-01	Блок стойки 4сп 10-51-6						6	6			
8	3.503.1-76.1.250	Блок ригеля 1pk-70-51-6	2	2	2						10,3	
8	-01	Блок ригеля 2рк-70-51-6				2	2				10,3	
9	3,503,1-76,1,270	Блок ригеля 1 PK 80-51-6								2	14,4	
1.10	3 Prog. m. 2 (1	. Ka	пиров	an X	legend				3.	, 503.1	.76. 0.2°	
Y NOQA. 1100	Эпись и дата ВЗАМ. ИНВ.√2											
Марка, п оз .	Обозначение	Наименование	Ka.	п. но Q1	2 uc	полн 03	04	3.503 05			Масса ед., т	При м чани
1105.					_			-				
9	3,503, 1-76.1,270-01	Блак ригеля 2РК80-51-6			1	1		2	2		14.4	
	3,503,1-76,1,270-01 3,503,1-76,1,260	Блак ригеля 2РК80-51-6 Блак ригеля 1РП70-51-6	1	1	1			2	2		14,4 10,5	
9	3.503.1-76.1.260		1	1	1	1	1	2	2			

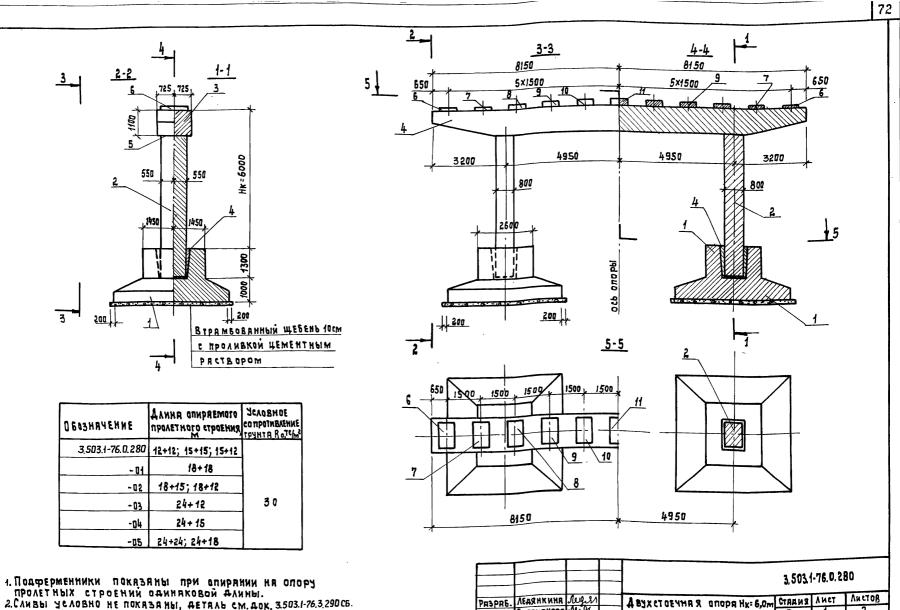
Марка.	Обозначение		Ka	п. на	ucr	10ЛН.		3.503.	1-76.	0.270	Масса	Приме
поз.	ОООЗНИЧЕНИЕ	Наименование	_	Q1	02	03	04				ед., т	, чани
9	3,503, 1-76.1,270-01	Блак ригеля 2РК80-51-6						2	2		14,4	
10	3.503.1-76.1.260	Блок ригеля 1РП70-51-6	1	1	1						10,5	
10	-01	Блак ригеля 2РП 70-51-6				1	1				10,5	
11	3.503.1-76.1.280	Блок ригеля 1PП80-51-6								1	14,7	
11	- 01	Блок ригеля 2РП80-51-6						1	1		14,7	
12	3.503.1-76.0,190-02	Объединение блока стойки										
		с фундаментом.	6	6	6	6	6	6	6	6		
13	3.503,1-76, <i>0.20</i> 0	Объединение блока стойки										
		с блоком ригеля высотой 70ст	6	6	6	6	6					
14	-81	Та же, высатой 80см						6	6	6		
15	3,503,1-76,0,210	Объединение блоков ригеля										
		высотой 70 см	2	2	2	2	2					
16	3.503.1-76.0.240	То же, высотой 80 см						2	2	2		

70

Марка, поз.	Обазначение	Наименование	<u> </u>	ол. на О1	02	олн. Q3	3. 04	503.1 05	-76.0 06	.270 07	Масса. ед., т	Прим чан
17	3,503,1-76,3,260	Падферменник ПФ1						2	_		,	
18	-01	Подферменник ПФ2						2				
19	-02	Подферменник ПФЗ						2				
20	-03	Подферменник ПФ4						2				
21	~04	Подферменник ПФ5						2				
22	-05	Падферменник пФ6						1				
17	3.503.1-76.3.270	Подферменник ПФ7							2			
18	-01	Подферменник пФ8							2			
19	- 02	Подферменник пФ9							2			
20	- 03	Падферменник пФ10							2			
21	-04	Подферменник пФН							2			
22	-05	Подферменник ПФ12							1			
17	3.503.1-76.3.280	Подферменник ПФ13								2		
18	- 01	Подферменник ПФ14								2		
19	- 02	Подферменник ПФ15	l							2		
										.503.1	-76, 0. 2	70
			Капира	las Yu	,				3	.503.1	-76, O. 2'	
!? गवरोगः ।	ись и дата Взам. инб. л.		Капира	as Su	p==4				3	.503.1		
						полн	. 3:	503.1-			Рогтал	, A4
№ падл. Лодп Марка, ПОЗ.	ись и дата Взам.инБл≥ Обозначение	Наименавание	Капира			полн		503.1	-76.0	.270	<i>Формал</i>	При
Марка,		Наименавание	Ка	л. но	ı uc		_		-76.0	270	Рогтал	При
Марка, поз.	Обозначение	Наименавание	Ка	л. но	ı uc		_		-76.0	.270	<i>Формал</i>	При
Марка, поз.	Обозначение	На и мен обан ие Подферменник ПФ16	Ка	л. но	ı uc		_		-76.0	270	<i>Формал</i>	При
Марка, поз. 20 21	Обозначение -03 -04	На и мен обан и е Подферменник ПФ16 Подферменник ПФ17	Ка	л. но	ı uc		_		-76.0	270	<i>Формал</i>	При
Марка, поз. 20 21 22	Обозначение -03 -04 -05	На и мен обан и е Подферменник ПФ16 Подферменник ПФ17 Подферменник ПФ18 Подферменник ПФ19	Ka	л. но	ı uc	<i>a</i> 3	_		-76.0	270	<i>Формал</i>	При
Марка, поз. 20 21 22 23	Обозначение - 03 - 04 - 05 3.503.1-763.290	На и мен обан и е Подферменник ПФ16 Подферменник ПФ17 Подферменник ПФ18	<u>Ко</u> -	п. но	ı uc	2	_		-76.0	270	<i>Формал</i>	При
Марка, поз. 20 21 22 23 24	Обозначение - 03 - 04 - 05 3.503.1-763.290 - 01	На и мен обан и е Подферменник ПФ16 Подферменник ПФ17 Подферменник ПФ18 Подферменник ПФ19 Подферменник ПФ20	2 2	л. но 01 2 2	ı uc	2 2	_		-76.0	270	<i>Формал</i>	При
Марка, поз. 20 21 22 23 24 25	Обозначение - 03 - 04 - 05 3.503.1-76.3.290 - 01 - 02	На и мен абан и е Падферменник ПФ16 Подферменник ПФ17 Подферменник ПФ18 Падферменник ПФ19 Подферменник ПФ20 Подферменник ПФ20	K0 - 2 2 2	л. но 01 2 2 2	ı uc	2 2 2	_		-76.0	270	<i>Формал</i>	При
Марка, поз. 20 21 22 23 24 25 26	Обозначение - 03 - 04 - 05 3.503.1-763.290 - 01 - 02 - 03	На и мен аван ие Подферменник ПФ16 Подферменник ПФ17 Подферменник ПФ18 Подферменник ПФ19 Подферменник ПФ20 Подферменник ПФ21 Подферменник ПФ21	2 2 2 2 2	7. HO	ı uc	2 2 2 2	_		-76.0	270	<i>Формал</i>	При
Марка, поз. 20 21 22 23 24 25 26	0 бозначение - 03 - 04 - 05 3.503.1-763.290 - 01 - 02 - 03 - 04	На и мен аван и е Подферменник ПФ16 Подферменник ПФ17 Подферменник ПФ19 Подферменник ПФ19 Подферменник ПФ20 Подферменник ГФ21 Подферменник ПФ23	2 2 2 2 2	л. но 01 2 2 2 2 2	ı uc	2 2 2 2 2	_		-76.0	270	<i>Формал</i>	При
Марка, поз. 20 21 22 23 24 25 26 27	Обозначение - 03 - 04 - 05 3.503.1-763.290 - 01 - 02 - 03 - 04 - 05	На и мен аван и е Подферменник ПФ16 Подферменник ПФ17 Подферменник ПФ18 Подферменник ПФ20 Подферменник ПФ21 Подферменник ПФ21 Подферменник ПФ23 Подферменник ПФ24 Подферменник ПФ24 Подферменник ПФ25	2 2 2 2 2	л. но 01 2 2 2 2 2	0 uc	2 2 2 2 2	04		-76.0	270	<i>Формал</i>	При
Марка, поз. 20 21 22 23 24 25 26 27 28	0 бозначение - 03 - 04 - 05 3.503.1-76.3.290 - 01 - 02 - 03 - 04 - 05 3.503.1-76.3.300	На и мен обан ие Подферменник ПФ16 Подферменник ПФ17 Подферменник ПФ19 Подферменник ПФ20 Подферменник ПФ20 Подферменник ПФ23 Подферменник ПФ24 Подферменник ПФ24 Подферменник ПФ25 Подферменник ПФ25 Подферменник ПФ25	2 2 2 2 2	л. но 01 2 2 2 2 2	2 uc 02	2 2 2 2 2	2		-76.0	270	<i>Формал</i>	, АЧ
Марка, поз. 20 21 22 23 24 25 26 27 28 23 24	0 бозначение - 03 - 04 - 05 3.503.1-76.3.290 - 01 - 02 - 03 - 04 - 05 3.503.1-76.3.300 - 01	На и мен обан ие Подферменник ПФ16 Подферменник ПФ17 Подферменник ПФ19 Подферменник ПФ20 Подферменник ПФ20 Подферменник ПФ23 Подферменник ПФ24 Подферменник ПФ24 Подферменник ПФ25 Подферменник ПФ25 Подферменник ПФ25	2 2 2 2 2 2	л. но 01 2 2 2 2 2	2 2 2	2 2 2 2 2	2 2		-76.0	270	<i>Формал</i>	При
Марка, поз. 20 21 22 23 24 25 26 27 28 23 24 25	0 боз на чение -03 -04 -05 3.503.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05 3.503.1-76.3.300 -01	На и мен абан ие Подферменник ПФ16 Подферменник ПФ17 Подферменник ПФ19 Подферменник ПФ21 Подферменник ПФ21 Подферменник ПФ23 Подферменник ПФ23 Подферменник ПФ24 Подферменник ПФ25 Подферменник ПФ25 Подферменник ПФ25 Подферменник ПФ26 Подферменник ПФ26	2 2 2 2 2 2	л. но 01 2 2 2 2 2	2 2 2	2 2 2 2 2	2 2 2		-76.0	270	<i>Формал</i>	При

Лист

3.503. 1-76. 0.270



2.СЛИВЫ ЗСЛОВНО НЕ ПОКЯЗЯНЫ, ДЕТЯЛЬ СМ. ДОК. 3.503.1-76.3.290 СБ.

3.МАРКИ КОНСТРУКТИВНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ ОПОР ПРИ ОПИРАНИИ ПРЕЛЕТНЫХ СТРОЕНИЙ ОДИНАКОВЫХ И
различных длин (Док. 3.503.1-76.0.000 СМ2) СМ. ТАБЛИЦУ - КЛЮЧ ПОДБОРА КОНСТРУКТИВНЫХ
ЭЛЕМЕНТОВ ДВУХСТОЕЧНЫХ ОПОР СФУНДАМЕНТОМ НА ЕСТЕСТВЕННОМ ОСНОВАНИИ.

РЯЗРЯБ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ. ПНАРИНТОВЯ ДИГС
ТЛИНИЛЯ ДИМЕЕВИЧ ОСНОВАНИИ.

РЯЗРЯБ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВЕНТИЯ ЛОГОВНИЯ ЛОГОВНИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. ЛЕАЯНКИЯ ЛОГОВ.
ПРОВ. Л

инв. и подл. Повпись и дятя Взям.инв, и

Копировал: **42**-р23242 73 Формат АЗ

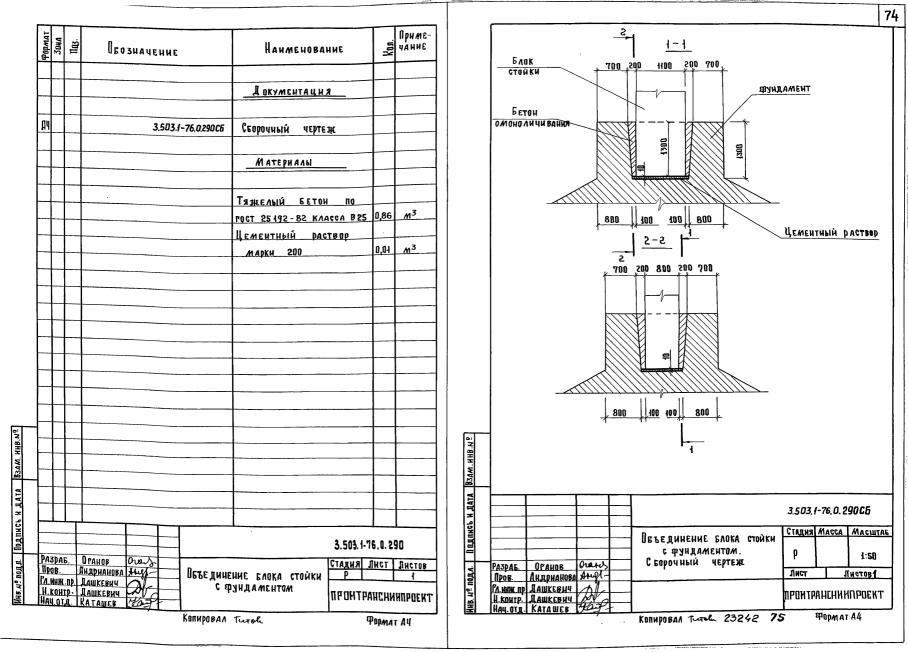
Марка,	Обозначение	Наименавание	Кал.	наи	cno.	7Н.	3.5	03.1-7	6.0 <i>.280</i>	Macca	Приме
ПОЗ.	оодначение	пиименование	_	01	02	03	04	05		ед.,т	чание
			l								
1	3.503.1-76.3.100	Фундамент Ф 440-51-2	2								
1	3.503.1-76.3.110	Рундамент Ф 470-51-2		5	2	2					
1	3,503,1-76.3,120	Рундамент 9 510-51-2					2	2			
2	3.503.1-76.3.220	Блак стайки 1CП6-51-2	2							13,7	
2	-01	Блак стайки 2CП6 - 51-2		2	2	2	2	2		13,7	
3	3.503. -76.3.220	Ригель 1Р 110-51-2	1	1	1						
3	3.503.1-76.3.230	Ригель 2Р 110-51-2				1	1	1			
4	3.503.1-76.0.290	Объединение блока стойк									
		с фундаментом.	2	2	2	2	2	2			
5	3.503.1-76.D.3 0 0	Объединение блака стайки									
		сригелем высотой 110см	2	2	2	2	2	2			
6	3.503.1-76.3.290	Подферменник 119019	г	2				2			
7	-01	Подферменник ПФ20	2	2				2			
8	-02	Подферменник ПФ21	2	2				2			
9	-03	Падорерменник П9022.	2	2				2			
10	-04	Подферменник ПФ23	2	2				2			
11	-05	Подферменник ПФ 24	1	1				1			
6	3.503.1-76.3.300	Подферменник ПФ 25			2	2	2				
7	-01	Подферменник ПФР26			2	2	2				
8	-02	Падферменник ПФ27			2	2	2				
9	-03	Подферменник ПФ28			2	2	2				
10	-04	Подферменник ПФ29			2	2	2				
11	-05	Падферменник П9430			1	1	1	ļ			

Инв. не подп. Подпись и дата взам. инвн

3.503.1-76.0.280

23242

Лист 2



3-3

Фартат	Зона	Лаз.	Обозначение	Наименование	Koa.	Прите- чание
				Дакументация		
AY			3,503.1-76.0.300 C	Б Сбарачный Чертен		
				3.503.1-76.0.300 <u>Lemanu</u>		
64 64		1 2	3.503.1-76.0.301 3.503.1-76.0302	φ8ΑΙ ΓΟCT 5781-82, C= 3232 φ8ΑΙ ΓΟCT 5781-82, C=3256	8	10, 2 Kr 20,6 Kr
-				3.5D3.1-76.0.300-D1 Qemasu		
5 4		1	3.503.1-76.0.301	\$8AI roct 5781-82, C = 3232	8	10,2 Kr
54		2	3.503.1-76,0.302	¢8AI (OCT 5781-82, €= 3256	16	20,6 Kr
				3. 503. 1-7	6.0.3	00
7 ₁₀ 0 11.44 1.60	16. IM. (IP. A.C.	гшкевич Д Стай	Глинение блока р Бки с ригелем Тотой 110 и 120 см. ПРПМТРА		Tičemo 8 1 UNPOEKT

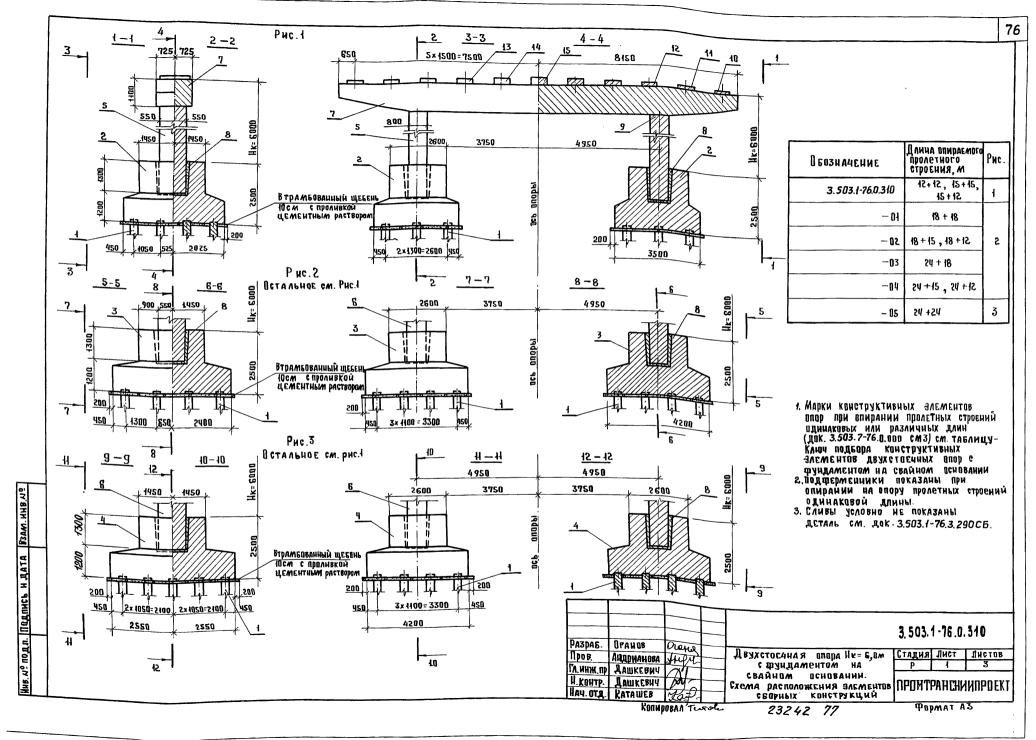
Копировал: Сомо -

1100 Блак стойки 4-4 2-2 δησκ ζ*π*σάκυ 3 120 R24 FE24 RZY RZY R24 1025 Обазначение Puc RZY RZY 3.503.1-76.0.300 1 -01 2 695 3.503.1-76.0.300 CB Стация Масса Маситав Объединение блока стойки с ригелем высотой 110и12ост p 1:25 Сбарачный чертеж Разраб. Оганав ous Sucm Nucmal 1 Андрианова Ний Пров. Гл. инн. пр. Дашкевич TIPOMT PAHCHIANPOEKT H. Kuhma Lawrebuy Hay. omg. Kamawe6 23242 Капировал: воге-Papmam AY

Pud.1

1-1

Papmam AY



M APNA,			KQA.	HA M	полн	. 3,50	3.1-76	0,310	MACCA	II PHME
103.	OBOSHRYEHUE	HANMEHOBAHNE	=	01	02	13	$\overline{}$	05	EA.,T	чяния
1	CE PNR 3.501-86 (NHB. N946	CHEAESO BET O HHUIE OF HISMA	-	-			<u> </u>	-		
	ортя Мосгипротрянся)	T NYECKNE CBRN CEYEHUEM	1		l					
-	deta macinipotphica	35×35 CM	24	32	32	32	32	40		
2	3.503.1-76.3.190	Фунаямент сф 405-51-12	2							
3	3.503.1-76.3.200	Фунаямент сф 480-51-16		2	2	2	2			
4	3.503.1-76.3.210	ФУНДЯМЕНТ CФ 510-51-20						2		
5	3.503.1-76.3.220	BAOK etokku 1 eng - 51-2	2						13,7	
6		Блок стойки 2 спб -51-2		2	2	2	2	2	13,7	
7	3.503.1-76.3.220	PHIEAD 19 110-51-2	1	1	1					
7	3.503.1-76.3.230	PHE AL 29 110 -51-2				1	1	1		
8	3,503.1-76.0.290	Объединение блока								
		стойки с фунал-								
		MEHTOM	2	5	2	2	2	2		
9	3.503.1-76.0.300	Объединение блока стойки		Π						
									1 502	42602
									3.503.	1-76.0.3
		Kan	KPO8	AA:24	کیر				3.503.	
0AA. 17 0.A	пись идята Взам.инв.и	Kan	кро8	AA:24	24				3.503.	
						4, 3,5	03.1-7	6.031		Фарм
одл. Под Мяркя поз.		Кол Няименование			:no Ai	1, 3.5			Maces	Форм
Марка		Няименовяние	<u>Kon.</u>	на ис	:no Ai				Maces	Форм
Марка		Няименование С ригелем высотой 110см	<u>Кол.</u> — 2	на ис	1000	03	04	05	Maces	Форм
Мяркя	, О Бознячен и Е	Няименование С ригелем высотой 110см Подферменник пф 19	<u>Кол.</u> — 2	HA WC	1000	2	04	2	Maces	Форм
МяРкя поз.	, О Бознячен же 3.503.1-76.3.290	Няименование С ригелем Высотой 110см Подферменник пф 19 Подферменник пФ 20	<u>Kon.</u> – 2 2 2	HR MC	1000	2 2	04	2 2	Maces	Р орм
Мяркя 103.	, О Бознячение 3.503.1-76, 3.290 -01	Няименование С ригелем Высотой 110см Подферменник пф 19 Подферменник пФ 20 Подферменник пФ 21	<u>Kon.</u> – 2 2 2 2	01 2 2 2	1000	2 2 2	04	2 2 2	Maces	Форм
MAPKA 103.	, О Бознячение 3.503.1-76.3.290 -01 -02	Няименование С ригелем высотой 110см Подферменник пф 19 Подферменник пф 20 Подферменник пф 21 Подферменник пф 22	Kon. – 2 2 2 2 2	HA MC 01 2 2 2 2	1000	2 2 2 2	04	2 2 2 2	Maces	Р орм
MAPKA 103. 10 11 12 13	, Q Бознячен и е 3.503.1-76.3.290 -01 -02 -03	Тяименование с ригелем высотой 110см Подферменник пф 19 Подферменник пФ 20 Подферменник пФ 21 Подферменник пф 22 Подферменник пФ 23	<u>Koa.</u>	HA MC	1000	2 2 2 2 2 2	04	2 2 2 2 2	Maces	Р орм
M A P K R 103. 10 11 12 13 14	, Q Бознячен и е 3.503.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04	Няименование С ригелем высотой 110см Подферменник пф 19 Подферменник пф 20 Подферменник пф 21 Подферменник пф 22 Подферменник пф 23	Koa. - 2 2 2 2 2 2	HA MC 01 2 2 2 2 2 2 2 2	1000	2 2 2 2 2 2 2	04	2 2 2 2 2 2	Maces	Форм
MAPKA 10 11 12 13 14 15 10	3.503.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05	Няименование С ригелем высотой ПОсм Подферменник пф 19 Подферменник пФ 20 Подферменник пФ 21 Подферменник пФ 22 Подферменник пФ 23 Подферменник пФ 24 Подферменник пФ 24	Koa. - 2 2 2 2 2 2	HA MC 01 2 2 2 2 2 2 2 2	02	2 2 2 2 2 2 2	2	2 2 2 2 2 2	Maces	Форм
MAPKA 103. 10 11 12 13 14 15	3.503.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05 3.503.1-76.3.300	Няименование С ригелем высотой Посм Подферменник пф 19 Подферменник пф 20 Подферменник пф 21 Подферменник пф 23 Подферменник пф 23 Подферменник пф 24 Подферменник пф 25 Подферменник пф 25 Подферменник пф 26	Koa. - 2 2 2 2 2 2	HA MC 01 2 2 2 2 2 2 2 2	2	2 2 2 2 2 2 2	2	2 2 2 2 2 2	Maces	
MAPKA 102. 10 11 12 13 14 15 10	3.503.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05 3.503.1-76.3.300 -01	Няименование С ригелем высотой 110 см Подферменник пф 19 Подферменник пф 21 Подферменник пф 22 Подферменник пф 23 Подферменник пф 23 Подферменник пф 24 Подферменник пф 25 Подферменник пф 26 Подферменник пф 26 Подферменник пф 26	Koa. - 2 2 2 2 2 2	HA MC 01 2 2 2 2 2 2 2 2	2 2	2 2 2 2 2 2 2	2 2	2 2 2 2 2 2	Maces	Форм

MAPKA,	ОБозняченке	HAUMEHOBAHHE	Kon.	HA NC	полн	3.50	3.1-76	.0.340	Мясея	Приме
no3.	U DUSTRIEU NE	ПЯИМЕНОВИНИЕ	<u> </u>	01	02	03		05	€4.,T	чяние
		C PUTE AEM BLICOTO À 110 cm	2	2	2	2	2	2		
10	3.503.1-76.3.290	Подферменник пф /9	2	2		2		2		
11	-01	Подферменник пФ 20	2	2		2		2		
12	- 02	Подферменник пф 21	2_	2		2		2		
13	-03	Подферменник пф 22	2	2		2		2		
14	-04	подферменник пФ 23	2	2		2		2		
15	-05	Подферменник пф 24	1	1		1		1		
10	3,503,1-76,3,300	подферменник пф 25			2		2			
11	-01	Потферменний иф 56			2		2			
12	- 02	Подферменник ПФ 27			2		2			
13	-03	поферменник пф 28			2		2			
14	-04	Подферменник ПФ 29			2		2			
15	-05	Подферменник пф 30			1		1			

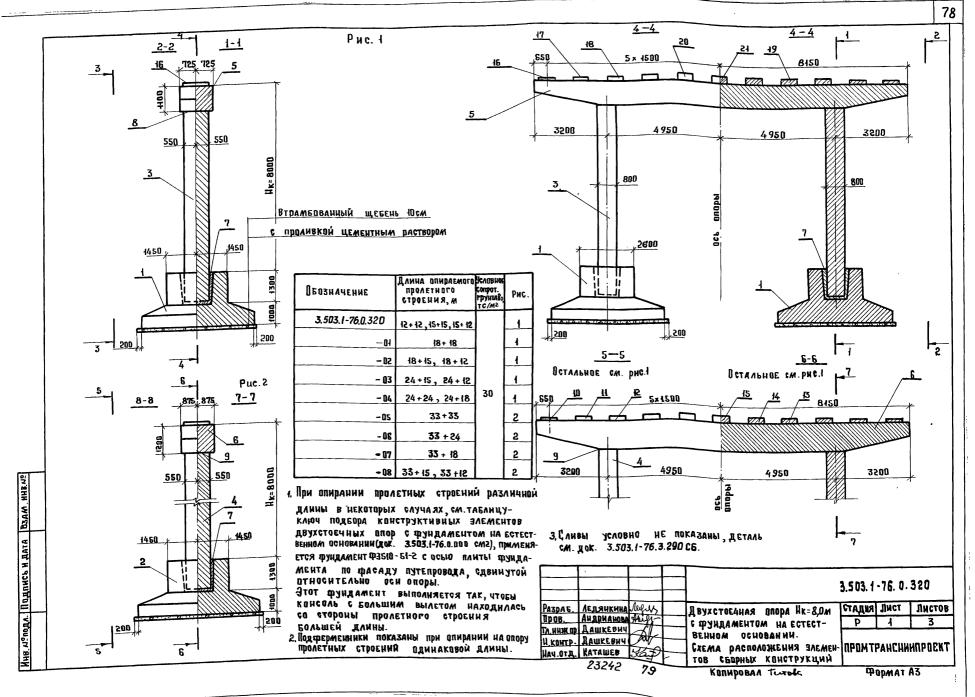
<u>Лист</u> 3

77

3,503,1-76.0.310

KORNPOBRA: 1204

Формят я4



MAPKA,	0 603 H A 4 E H M E	HAUMEHOBAHUE	Ko	Л. Н	A N	спол	н.		3.50	03.1-7	6.0.3	20	MACCA	Прим
n03.	000311111111111	THE THE THE THE THE THE THE THE THE THE	_	Q1	02	03	04	a 5	96	7	08	_	EA.,T	чяни
1	3.503.1-76.3.400	Фунаямент Ф 440 -51-2	2	<u> </u>	-	-			-			_		
1	3.503.1-76. 3.110	Фундямент Ф 470-51-2		2	2	2								
1	3.503.1-76,3,120	Фунаямент Ф510 -51-2					2							
2	3.503.1-76.3.140	Фунаямент Ф 550-51-2						2	2					
2	3.503.1-76.3.130	Фунаямент Ф3 510-51-2								2	2			
3	3.503.1-76.1.220-02	Блок стойки 1 слв-51-2	2										18,1	
3		B NOK CTONKH & COS-SI-S		2	2	2	2						18,1	
4.	3.503.1-76.1.230	Блак стайки зспв-51-2						2	2	2	2		17,8	
5	3.503.1-76,3,220	PHEENS IPHO-SI-2	1	1	1									
5	3,503,1-76,3,230	PHEND SPHO-SI-S				1	1							
6	3.503.1-76.3.240	PHIEAD 19120-51-2									1			
6	3.503.1-76.3.250	PHEENE 2P 120-51-2						1	1	1				
7	3,503,1-76,0.290	Овъединение блока				-								
		стойки с фуняя-												
		MEHTOM	2	2	2	2	2	2	2	2	2			
8	3,503,1-76,0,300	Объединение блока стойки												
		C PUTEAEM BUCGTON 110cm	2	2	2	2	2							
9	- 01	То же, высотой 120 см						2	2	2	2			
10	3.503.176.3,260	Подферменник пф1						2						
11	-01	Подферменник пф2						2						
12	-02	Подферменник пф3						2						
13	-03	Подферменник ПФ4						2						
14	-04	Подферменник ПФ5						2						
15	-05	Подферменник пф6						1						
10	3.503.1-76.3.270	Подферменник пф7							2	2				
11	-01	Подферменник пф8							2	2				
12.		Подферменник пФ9						l	2	2				

инв. Ипада Подпись и дятя взям, инв. и

3.503.1-76.0.320

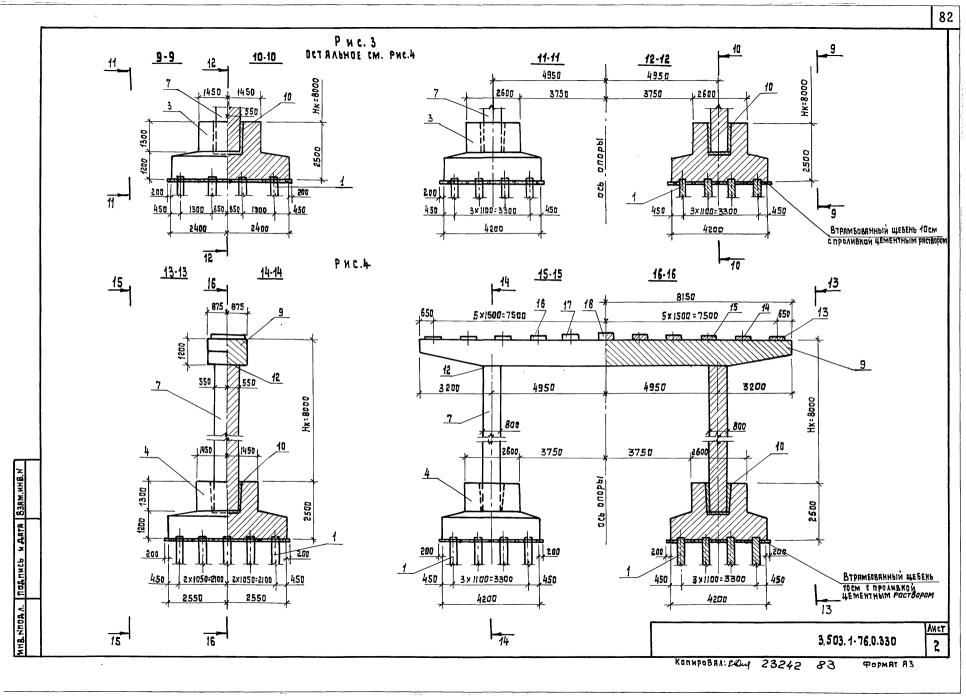
М яркя,	_		_Ko	۸. H	A W	L TO A	н,		3.50	3.1-7	76.0.320	MRECA	Приме
nos.	OBOSHRYEHNE	Няимеовяние	1	01	02	03	04	05	96	17	08	EH.T	чани
13	3,503.1-76.3,270-03	подферменник пф 10							2	2			
14	-04	подферменник пф 11							2	2			
15	- 05	Подферменник пф 12							1	1			
10	3.503.1-76.3.280	Подферменник пф 13									2		
11	-01	Подферменник ПФ 14									2		
12	-02	Подферменник пф 15									2		
13	-03	поферменник пф 16								L	2		
14	-04	подферменник пф 17									2		
15	-05	подферменник пф 18							ı		1		
16	3.503.1-76.3.290	Подферменник пф 19	2	2			2						
17	-01	Подферменник пф 20	2	2			2						
18	-02	Подферменник ПФ 21	2	2			2						
19	-03	Подферменник ПФ 22	2	2			2	L				ļ	
20	-04	Подферменник ПФ 23	2	2			2	L_					
21	-05	Подферменник ПФ 24	1	1			1						
16	3,503,1-76,3,300	Подферменник пф 25			2	2							
17	- 01	Подферменник ПФ 26			2	2							
18	-02	Падферменник ПФ 27			2	2							
19	-03	подферменник ПФ 28			2	2	ļ					ļ	
20	-04	Подферменник пф 29			2	2		<u> </u>			<u> </u>	<u> </u>	
21	-05	Подферменник ПФ 30	l	ļ	1	1	}	l					

инв. иподл. Подпись идятя Взям. инв. И

3.503.1-76.0.320 Формат яз

81

POPMAT A3



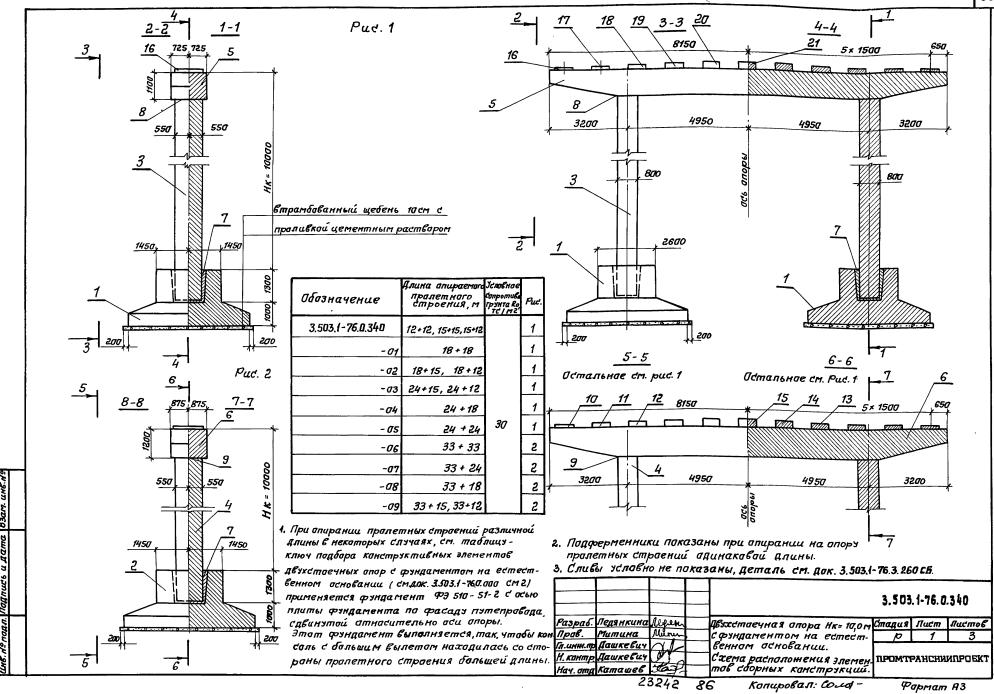
			Lu.,						507	1.76	0 32 //	Мясся	1
Мяркя, поз.	O 603HR4EHKE	Няименовяние	-	Q1	исп 02		04	a5			a8	EA.J	ПримЕ ЧяниЕ
1	СЕРИЯ 3.501-86 СИНВ.Н 946	OME AESOBET O HHBIE	<u> </u>	_		_		_	<u> </u>				
	артп масгипрот рянся)	призмятические свяи	Ļ		ļ.,	_		<u> </u>	<u> </u>				
	- re7 re7 re	CEMEHNEM 35×35 CM	24	-	32	32	32	32	32	40	40		
<u>2</u>	3,503.1-76,3,190	Фунаямент сф 405-51-12	2	2	<u> </u>	ļ.	_	-	ļ. –				
3	3.503.1-76.3.200	Фундамент сф 480-51-16	├	-	2	2	2	2	2	-			ļ
<u>4</u> 5	3.503.1-76.3.210	Фундамент сФ 510-51-20	 	-		-			-	2	2	l	
		Блок етойки 1 en 8-51-2	2	-	_	_		-				18,1	
7		Влак стайки 2 спв -51-2	-	2	2	2	2	-	-	-		18,1	ļ
8	3,503.1-76,1.230	Влок стойки Зепв-51-2	1	1	1	\vdash	-	2	2	2	2	17,8	
<u> </u>	3.503.1-76.3.220	PHEENE IPHO-51-2	+-	7	1	1	1	-	<u> </u>	<u> </u>			+
3 .	3.503.1-76.3,230 3.503.1-76.3,240	PHIEAR 2PHO-51-2	-	-	\vdash	1	"	1	-		 		1
9	3,503,1-76,3,240 3,503,1-76,3.250	PHIEAD 1P120-51-2 PHIEAD 2P120-51-2	-	-	-	<u> </u>		1	1	1	1		
										-			
ДОП И. ВИЙ	Л.] ПОДПИСЬ И ДЯТЯ ІВЗЯМ.ИНВ.Т				Копи	PO 8.A.A	:50	~1		3	.503,1	-76. O.:	330 MRT 84
АОП И. ВНИ	Л. По ДПИСЬ И АЯТА ІВЗЯМ .ИНВ.Т	ग			(опи)	PO 8.A.A	:50	~1		3	.503,1		330
			Кол		Konui		:50		.503.1			ዋዕያ	330
инв.ипод. Марка, поз.	Д. ПОДПИСЬ И ДЯТЯ ВЗЯМ.ИНВ.:	. Наименование	Koa.				: 50		.503.t			₩ в сся	33Q
Марка,			Koa –	ня	ueno,	Ųн.		3.		1-76.0	.330	₩ в сся	330 мятя# Приме-
Марка, поз.	0503HR4EHNE	. Няименование	Koa	ня	ueno,	NH. 03		3.	0.6	1-76.0 a 7	.330 08	₩ в сся	330 мятя# Приме-
Марка, поз.	0503HR4EHNE	. Наименование Объединение Блока	Kon —	ня	ueno,	Ųн.		3.		1-76.0	.330	₩ в сся	330 мятя# Приме-
Марка, поз.	0503HR4EHNE	. Наименование Объединение Стойки с Фэная-		HR :	ueno, O2	NH. 03	04	3.05	0.6	1-76.0 a 7	.330 08	₩ в сся	330 мятя# Приме-
MAPKA, NOS.	0 б 0 з н я ч є н и є 3,503.1-76.0.29 0	.Наименование Объединение блока стойки с ФЭНДЯ- ментом.	2	01 2	ueno, D2	AH. 03	04	3.05	0.6	1-76.0 a 7	.330 08	₩ в сся	330 мятя# Приме-
MAPKA, NOS.	0 б 0 з н я ч є н и є 3,503.1-76.0.29 0	.Наименование Объединение блока стойки с ФЭНДЯ- ментом. Объединение блока		HR :	ueno, O2	NH. 03	04	3.05	2	2	.330 08	₩ в сся	330 мятя# Приме-
Марка, поъ. 10	3,503.1-76.0.29Q 3,503.1-76.0.300	.Няименование Объединение Блока стойки с ФЭНДЯ- ментом. Объединение Блока стойки с ригелем	2	01 2	ueno, D2	AH. 03	04	3.05	0.6	1-76.0 a 7	2	₩ в сся	330 мятя# Приме-
MAPKA, nos. 10	0 5 0 3 H A 4 E H W E 3,503.1-76.0.290 3,503.1-76.0.300	.Н дименование Объединение блока стойки с ФЭНДЯ- ментом. Объединение блока стойки с ригелем Высотой 110 см	2	01 2	ueno, D2	AH. 03	04	3.05	2	2	2 2 2	₩ в сся	330 мятя# Приме-
Mapka, nos. 10	3,503.1-76.0.29Q 3,503.1-76.0.30Q -01	Наименование Объединение блока стойки с ФЭНДЯ- ментом. Объединение блока стойки с Ригелем Высотой 110 см Тоже, высотой 120 см	2	01 2	ueno, D2	AH. 03	04	3.05	2	2	2 2 2 2 2	₩ в сся	330 мятя# Приме-
Mapka, nos. 10 11 12 13 14	3,503,1-76.0.290 3,503,1-76.0.300 -01 3,503,1-76.3.260 -01 -02	Наименование Объединение блока стойки с фундя- ментом. Объединение блока стойки с ригелем Высотой 110 см Тоже, высотой 120 см Подферменник пф1 Подферменник пф2 Подферменник пф3	2	01 2	ueno, D2	AH. 03	04	3.05	2	2	2 2 2 2 2 2 2	₩ в сся	330 мятя# Приме-
Mapka, nos. 10 11 12 13 14 15	3,503,1-76.0,290 3,503,1-76.0,300 -01 3,503,1-76.3,260 -01 -02 -03	Наименование Объединение Блока Стойки с фундя- ментом. Объединение Блока Стойки с ригелем Высотой 110 см Тоже, высотой 120 см Подферменник пф1 Подферменник пф2 Подферменник пф3 Подферменник пф4	2	01 2	ueno, D2	AH. 03	04	3.05	2	2	2 2 2 2 2 2 2	₩ в сся	330 мятя# Приме-
Mapka, nos. 10 11 12 13 14 15 16 17	3.503.1-76.0.290 3.503.1-76.0.300 -01 3.503.1-76.3.260 -02 -03 -04	Наименование Объединение Блока Стойки с ФЗНДЯ- МЕНТОМ. ОБъединение Блока Стойки с Ригелем Высотой 410 см Тоже, высотой 120 см Подферменник пФ1 Подферменник пФ3 Подферменник пФ4 Подферменник пФ4	2	01 2	ueno, D2	AH. 03	04	3.05	2	2	2 2 2 2 2 2 2	₩ в сся	330 мятя# Приме-
MAPKR, 10 11 11 12 13 14 15 16	3.503.1-76.0.290 3.503.1-76.0.300 -01 3.503.1-76.3.260 -02 -03 -04	Наименование Объединение Блока Стойки с ФЗНДЯ- МЕНТОМ. ОБъединение Блока Стойки с Ригелем Высотой 410 см Тоже, высотой 120 см Подферменник пФ1 Подферменник пФ3 Подферменник пФ4 Подферменник пФ4	2	01 2	ueno, D2	AH. 03	04	3.05	2	2	2 2 2 2 2 2 2	₩ в сся	330 мятя# Приме-
MAPKA, 10 11 12 13 14 15 16	3.503.1-76.0.290 3.503.1-76.0.300 -01 3.503.1-76.3.260 -02 -03 -04	Наименование Объединение Блока Стойки с фундя- ментом. Объединение Блока Стойки с ригелем Высотой 110 см Тоже, высотой 120 см Подферменник пф1 Подферменник пф2 Подферменник пф3 Подферменник пф4	2	01 2	ueno, D2	AH. 03	04	3.05	2	2	2 2 2 2 2 2 2	₩ в сся	330 мятя# Приме-

мяркя,			KOA	. HR	uen	Q AH.		3.5	13.1-	76 0	33N	MACCA	Приме-
103.	1 GO3HAYEHKE	HANWEHOBAHNE	-	01	02	03	04	95	06	07	08	EA.,T	HAHNE.
13	3,503,1-76,3,270	Подферменник пф 7							2	2	10		
14	-01	Подферменник пф8							2	2			
15	~02	Подферменник пф9							2	2	_		
16	-03	Подферменник пф10							2	2			
17	-04	поферменник пф11							2	2			
18	-05	Подферменник пф12							1	1			
13	3.503.1-76.3.2 8 0	Подферменник ПФ13	_					2					
14	-01	Подферменник ПФ14						2					
15	-02						ļ	2					
16	-03							2					
17	-04	17 - 17 - 17 - 17 - 17 - 17 - 17 - 17						2			<u> </u>		
18	- 05	Подферменник ПФ18	L_{L}					1					
нв.н.подл.	ПОДПИСЬ ИДЯТЯ ВЗЯМ.ИНВ.	<u> </u>		ĸ	o nu f	овя	A: \$\frac{\sigma}{2}	ع بر			3.50	3,1-76.0.3 epa	330 PMRT A
HB. H MUAA-	подпись и датя Взам. инв.	1		k	Onuf	рова	A: \$	عدا			3.50		30
		1	ko	K N. HR					503 (epo.	330 PMAT A
н <u>в. насал.</u> Марка, поз.	подпись и датя Взам. инв. Взам. инв.	н Наименование	ko.			RAGO RAGO RAGO RAGO RAGO RAGO RAGO RAGO		3.	_		0.330	epo.	30
Mapka,		1		. ня	<u> </u>	, Aon	H .	3.	_	-76.0	0.330	Ф О	330 РМЯТ Я Приме
Марка, поэ. 19 20	Зинзурн со д О	Няименование	Ε	. ня	02	03	H .	3.	_	-76.0	0.330	Ф О	330 РМЯТ Я Приме
MAPKR, 103. 19 20	0603 HA4E HUE 3.503.1-76.3.290	Няименовяние Подферменник пф 19	2	. ня	02 2 2 2	03 2 2 2	H .	3.	_	-76.0	0.330	Ф О	330 PMRT R
Mapka, no3. 19 20 21	0603 HAYE HUE 3.503.1-76.3,290	Няименование По Аферменник пф 19 По Аферменник пф 20	2	. ня	02 2 2 2 2	03 2 2 2	H .	3.	_	-76.0	0.330	Ф О	330 PMRT R
Mapka, nos. 19 20 21 22 23	0603 HAYEHUE 3.503.1-76.3.290 -01 -02	Няименование Подферменник пф 19 Подферменник пф 20 Подферменник пф 21	2 2 2 2	. ня	2 2 2 2 2	03 2 2 2 2	H .	3.	_	-76.0	0.330	Ф О	330 PMRT R
Mapka, nos. 19 20 21 22 23 24	0603 HAYEHUE 3.503.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05	Няименование По дферменник пф 19 Подферменник пф 20 Подферменник пф 21 Подферменник пф 22	2 2 2	1. HR	02 2 2 2 2	03 2 2 2	н. 04	3.	_	-76.0	0.330	Ф О	330 PMRT R
Mapka, nos. 19 20 21 22 23 24	0603 HAYEHUE 3.503.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04	Няименование По дферменник пф 19 Подферменник пф 20 Подферменник пф 22 Подферменник пф 23 Подферменник пф 24 Подферменник пф 24 Подферменник пф 24	2 2 2 2	01 2	2 2 2 2 2	03 2 2 2 2	H. 04	3.	_	-76.0	0.330	Ф О	330 PMRT R
Mapka, nos. 19 20 21 22 23 24 19	0603 HAYEHUE 3.503.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05	Няименование По дферменник пф 19 Подферменник пф 20 Подферменник пф 22 Подферменник пф 23 Подферменник пф 23	2 2 2 2	2 2	2 2 2 2 2	03 2 2 2 2	H. 04	3.	_	-76.0	0.330	Ф О	330 PMRT R
Mapka, nos. 19 20 21 22 23 24 19 20	0603 HAYEHUE 3.503.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05 3.503.1-76.3.300 -01 -02	Няименование По Аферменник пф 19 Поаферменник пф 20 Поаферменник пф 21 Поаферменник пф 23 Поаферменник пф 24 Поаферменник пф 24 Поаферменник пф 25 Поаферменник пф 25 Поаферменник пф 26 Поаферменник пф 26	2 2 2 2	2 2 2 2	2 2 2 2 2	03 2 2 2 2	104 22 2	3.	_	-76.0	0.330	Ф О	330 PMRT R
Mapka, nos. 19 20 21 22 23 24 19 20 21 22	0603 HRYEHUE 3.503.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05 3.503.1-76.3.300 -01 -02 -03	Няименовяние По аферменник пф 19 Поаферменник пф 20 Поаферменник пф 21 Поаферменник пф 23 Поаферменник пф 24 Поаферменник пф 25 Поаферменник пф 25 Поаферменник пф 26 Поаферменник пф 26 Поаферменник пф 27 Поаферменник пф 28	2 2 2 2 1	2. 2. 2. 2. 2. 2. 2.	2 2 2 2 2	03 2 2 2 2	H. 04	3.	_	-76.0	0.330	Ф О	330 PMRT R
Mapka, nos. 19 20 21 22 23 24 19 20	0603 HAYEHUE 3.503.1-76.3.290 -01 -02 -03 -04 -05 3.503.1-76.3.300 -01 -02	Няименовяние По Аферменник пф 19 По Аферменник пф 20 По Аферменник пф 21 По Аферменник пф 22 По Аферменник пф 23 По Аферменник пф 24 По Аферменник пф 24 По Аферменник пф 25 По Аферменник пф 26 По Аферменник пф 27 По Аферменник пф 28 По Аферменник пф 28	2 2 2 2 1 1	2 2 2 2	2 2 2 2 2	03 2 2 2 2	104 22 2	3.	_	-76.0	0.330	Ф О	330 PMRT R

3.503.1-76.0.330 фармят я4

6

Копировал: Дел



Марка,	000000000000000000000000000000000000000	11	Ko.	۱. ۲	8	и спо	۸Н٠		3.50	13.1-	76.0.	340	MACCA	Приме
no3.	0603HAYEHNE	HANNEHOBAHNE	-	01	02	03	04	0.5	06	27	80	09	EA.,T	ЧЯНИ
							_					<u> </u>		
1	3.503.1-76.3.100	Фундамент Ф 440 -51-2	2											
1	3.503.1-76.3.110	Фынаямент ф470-51-2		2	2	2	2		<u> </u>					
1	3.503.1-76.3.120	Фундамент Ф510-51-2						2						
2	3.503.1-76.3.14 0	Фунаямент Ф550-51-2							2	2				
2	3.503.1-76.3,130	Фунаямент ФЭ510-51-2									2	2		
3	3, 503, 1-76, 1, 230-01	BAOK CTOWKH 1 CNID-51-2	2										22,5	
3	3,503.1-76.1.240	Блок стойки 20110-51-2		2	2	2	2	2					22,5	
4	-01	BAOK CTONKN 3CN10-51-2							2	2	2	2	22,2	
5	3.503.1-76.3,220	PHEAD IP110-51-2	1	1	1									
5	3,503,1-76,3,230	PHIENE 2PHO-51-2				1	1	1						
6	3.503.1-76.3.240	PHIENG 19 120 - 51-2										1		
6	3,503.1-76.3.250	PHTEAS 2 P120-51-2							1	1	1			
7	3.503.1- 76.0.290	ОБЪЕДИНЕНИЕ ВЛОКА СТОЙКИ									<u> </u>			
		с фундяментом	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2		
8	3.503.1-76, 0.300	OBPETHHEHNE BYOKU												
		стойки с блакам												
		моог иотоына клатич	2	2	2	2	2	2						
9	-01	Таже, высотой 120 см							2	2	2	2		
10	3.503.1-76.3.260	Подферменник пф1							2					
11	-01	Подферменник пф2							2					
12	-02	Поаферменник пф3							2					
13		Пофферменник пф4							2					
14 -	-1								2					
15	-05	Подферменник пф6							1					
10	3.503.1-76.3.270	Поаферменник пф7								2	2			
11	-01	Потферменник иф8								2	2			
12		Подферменник пф9								2	2			

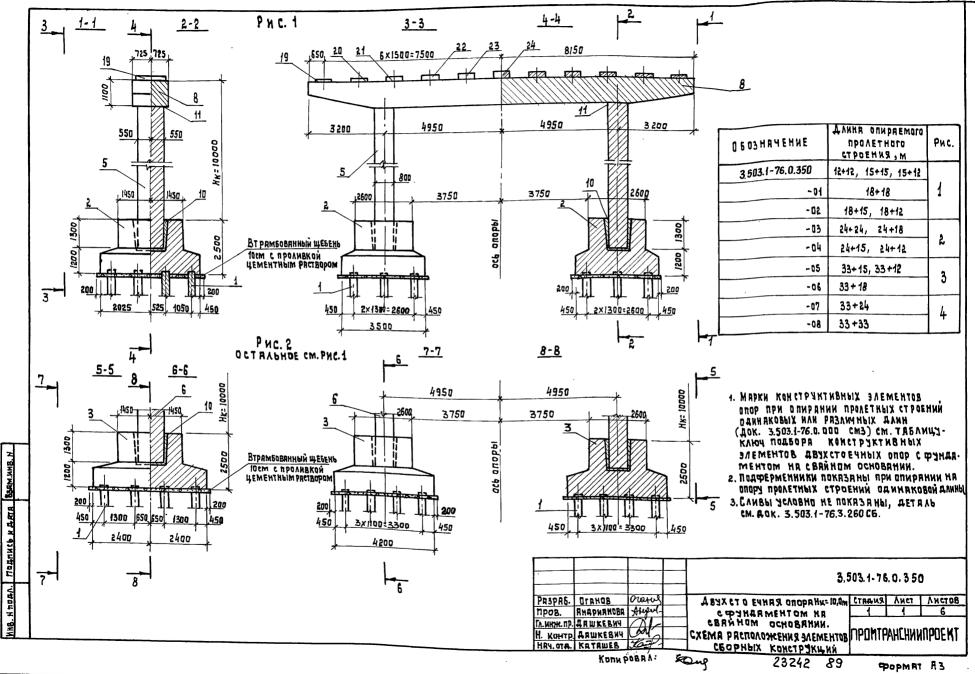
инв. И подл. Подпись и дятя Взям. инв.и

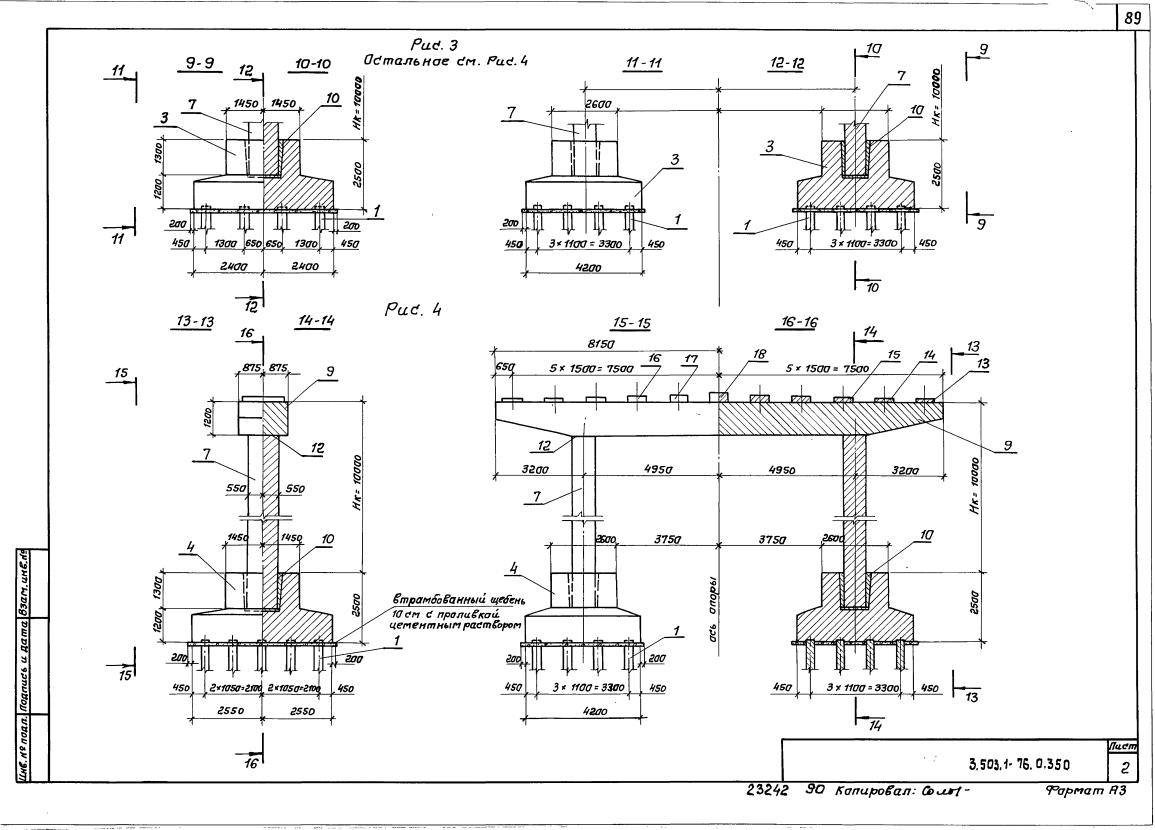
Anet 2

M APKA,	0.0000000000000000000000000000000000000	U a.va.v.a.	Ko/	. H	A V	cno/	н.		3.503	3.1-76	.0.34	40	MACCA	Прим
NO3.	0 6 03 HR 4 E H W E	HANMEHOBANNE	-	01	05	03	04	05	96	07	08	09		чан
13	3.503.1-76.3.270-03	Подферменник пф 10								2	2			
14	-04	Подферменник пф 11								2	2			
15	-05	Подферменник пф 12								1	1			
10	3.503.1-76, 3.280	Подферменник ПФ13										2		
11	-01	потферменник ифф										2		
12	-02	Подферменник пф15										2		
13	-03	Подферменник пф16										2		
14	-04	Подферменник пф17										2		
15	-05	Подферменник пф18										1		
16	3,503.1-76.3.290	Подферменник пф19	ຎ	2			2	2						
17	÷01	Пояферменник пф20	2	2			2	2						
18	-02	Подферменник пф 21	2	2			2	2						
19	-03	Потферменник иф 55	2	2			2	2						
20	-04	Подферменник пф 23	ಒ	ស			2	2						
21	-05	Подферменник пф 24	1	1			1	1						
16	3.503.4-76.3.300	Подферменник пф25			2	2								
17	-01	Подферменник пф26			2	2								
18	-02	Подферменник пф27			2	2								
19	-03	Подферменник пф28			2	2								
20	- 04	Подферменник пф29			2	2								
21	- 05	Подферменник пф30			1	1								

инв. ипедл. Подпись и витя Вэям, инв. и

3, 503,1-76,0,340





								- 7	CO7	1.76.0	.350	140 000	ПРИМЕЧ
M APKA, 1103.	O BOSHAYEHNE	Наименование	-	01	02	03 03	04	05		97	18	EA.,T	HNE
				_	 		<u> </u>				_		
1	64E H. BHN) 88-102.E RN932	HEERESOBETO HH WE			-		-	_			-		
	ОРТП МОСТИПРОТРЯНСЯ)	призмятические свян	al.	0/1	2/4	22	20	22	72	40	40		
		1848HHEM 35 x35 CM	24	24	24	32	32	32	32	40	70		
2	3,503.1-76.3.190	Финавит сф 405-51-12	2	2	2	-	2	2	2	-	╁		
3	3.503.1-76.3.200	Фундамент сф 480-51-16	-		-	2	2	2	2	-	١,		
4	3.503.1-76.3.210	Фунаямент сФ 510-51-20	┧	-			├	-	-	2	2		
5	3.503.1-76.1.230-01	BAOK CTONKN ICHIQ-51-2	2	,	-	١.	-				┢┈		<u> </u>
<u> </u>	3.503.1-76.1,240	BAOK CTONKH 2 CHIO-SI-2	-	2	2	2	2	2	2	2	2	-	
7.		Влак стойки зспю-51-2	1	1	1		\vdash	-	-	-~ -	<u>*</u>	-	
- 8	3.503.1-76.3.220	PHIEAL 19 110 -51-2	+'-	屵	 	1	1	 		-			
8	3,503.1-76.3.230	PHEAR 29 110 -51-2	-	╁	-	-		1		┢	-		
9	3.503.1-76.3.240 3.503.1-76.3.250	PUTEAL 19120-51-2 PUTEAL 29120-51-2	!	┢	\vdash	┢╌	 	+-	1	1	1		
			1							2	502	1-76 N 31	
					Kon	ираві	AA: 86	Deep		3	503.	1-76, 0, 3	
И н <u>а,</u> но оа л	Подпись идата Взямина н				Kon	np a Bi	AA: <i>B</i>	Dug		3	5, 503.		
И нв. NDDAA	, Подпись и датя Взям.иня н				Koni	np a Bi	AA: <i>B</i>						50
Ина, НПОЯЛ Марка,			Koń.		испол	Λ н.			\neg	76.D.:		Ф аря	ART R4
Инв. НОВАЛ Марка, ПОЗ.	Подпись идатя ВЗЯМ. ИНВ И	Няименовяние	Kon.	HR 1			04		03.1:	76.D.:		क्रवध	50 MRT R4
Мяркя,	Овознячение		Kon.		испол	Λ н.		3.5	\neg	76.D.:	350	Ф аря	ART R4
MAPKR, NO3.	Овознячение	Н яименование	Kon.	01	испол	\н. пз		3.5	\neg	76.D.:	350	Ф аря	ART R4
MAPKR, NO3.	Овознячение	Няименование Вбъединение блока	Koń. –		испол	Λ н.		3.5	\neg	76.D.:	350	Ф аря	ART R4
MAPKR, NO3.	Овознячение	Няименование Въъединение блока стойки с фэнда- ментом Объединение блока	_	01	02	\н. пз	04	3.5	06	76.D.:	350	Ф аря	ART R4
Мя ркя, поз. 10	06 03 MR4E MME 3.503.1-76.0. 290	НЯИМЕНОВЯНИЕ ОБЪЕДИНЕНИЕ БЛОКЯ СТОЙКИ С ФЭНЯЯ- МЕНТОМ ОБЪЕДИНЕНИЕ БЛОКЯ СТОЙКИ С РИГЕЛЕМ	2	2	02 2	Лн. 03	2	3.5	06	76.D.:	350	Ф аря	ART R4
Марка, поз. 10	3.503.1-76.0.290 3.503.1-76.0.300	Няименование ВБЪЕДИНЕНИЕ БЛОКЯ СТОЙКИ С ФЭНДЯ- МЕНТОМ ОБЪЕДИНЕНИЕ БЛОКЯ СТОЙКИ С РИГЕЛЕМ ВЫСОТОЙ 110 СМ	_	01	02	лн. пз	04	3.5	2	76.0.3	98 2	Ф аря	ART R4
Марка, поэ. 10 11	3.503.1-76.0, 290 3.503.1-76.0, 300	НЯИМЕНОВЯНИЕ ОБЪЕДИНЕНИЕ БЛОКЯ СТОЙКИ С ФЭНДА- МЕНТОМ ОБЪЕДИНЕНИЕ БЛОКЯ СТОЙКИ С РИГЕЛЕМ ВЫСОТОЙ 110 СМ ТО ЖЕ, ВЫСОТОЙ 120 СМ	2	2	02 2	Лн. 03	2	3.5	06	76.D.:	08	Ф аря	ART R4
Марка, поэ. 10 11	3.503.1-76.0.290 3.503.1-76.0.300 -01 3.503.1-76.3.260	Няименование Объединение блока стойки с фэнда- ментом Объединение блока стойки с ригелем Высотой 110 см То же, высотой 120см Поаферменник пф1	2	2	02 2	Лн. 03	2	3.5	2	76.0.3	08 2 2 2	Ф аря	ART R4
Марка, поз. 10 11 12 13 14	3.503.1-76.0.290 3.503.1-76.0.300 -01 3.503.1-76.3.260 -01	НЯИМЕНОВЯНИЕ ВБЕДИНЕНИЕ БЛОКЯ СТОЙКИ С ФЭНДЯ- МЕНТОМ ОБЪЕДИНЕНИЕ БЛОКЯ СТОЙКИ С РИГЕЛЕМ ВЫСОТОЙ 110 CM ТО ЖЕ, ВЫСОТОЙ 120 CM ПОДФЕРМЕННИК ПФ 1 ПОДФЕРМЕННИК ПФ 2	2	2	02 2	Лн. 03	2	3.5	2	76.0.3	2 2 2 2 2	Ф аря	ART R4
MAPKR, no3. 10 11 12 13 14 15	3.503.1-76.0.290 3.503.1-76.0.300 - 01 3.503.1-76.3.260 - 01 - 02	Няименование ВБЪЕДИНЕНИЕ БЛОКЯ СТОЙКИ С ФЭНДА- МЕНТОМ ОБЪЕДИНЕНИЕ БЛОКЯ СТОЙКИ С РИГЕЛЕМ ВЫСОТОЙ 110 CM ТО ЖЕ, ВЫСОТОЙ 120 CM ПОДФЕРМЕННИК ПФ 1 ПОДФЕРМЕННИК ПФ 2 ПОДФЕРМЕННИК ПФ 3	2	2	02 2	Лн. 03	2	3.5	2	76.0.3	2 2 2 2 2 2 2	Ф аря	ART R4
MAPKA, no2. 10 11 12 13 14 15 16	3.503.1-76.0.290 3.503.1-76.0.300 -01 3.503.1-76.3.260 -02 -03	Няименование Фъединение блока стойки с фэная- ментом Объединение блока стойки с ригелем Высотой 110см То же, высотой 120см Поаферменник пф 1 Поаферменник пф 2 Поаферменник пф 3 Поаферменник пф 4	2	2	02 2	Лн. 03	2	3.5	2	76.0.3	2 2 2 2 2 2 2 2	Ф аря	ART R4
Mapka, noa. 10 11 12 13 14 15 16 17	3.503.1-76.0, 290 3.503.1-76.0, 300 -01 3.503.1-76.3.260 -02 -03 -04	Няименование Фъединение блока стойки с фэнда- ментом Объединение блока стойки с ригелем Высотой 110см То же, высотой 120см Подферменник пф 1 Подферменник пф 3 Подферменник пф 4 Подферменник пф 5	2	2	02 2	Лн. 03	2	3.5	2	76.0.3	2 2 2 2 2 2 2 2 2	Ф аря	ART R4
MAPKA, no2. 10 11 12 13 14 15 16	3.503.1-76.0.290 3.503.1-76.0.300 -01 3.503.1-76.3.260 -02 -03	Няименование Фъединение блока стойки с фэнда- ментом Объединение блока стойки с ригелем Высотой 110см То же, высотой 120см Подферменник пф 1 Подферменник пф 3 Подферменник пф 4 Подферменник пф 5	2	2	02 2	Лн. 03	2	3.5	2	76.0.3	2 2 2 2 2 2 2 2	Ф аря	ART R4

Марка,	_	и	Кал.	на	udna	лн.			3.503	3.1-76.	7,35Q	Macca	Прите
поз.	Обазначение	Наименование	_	01	02	<i>a</i> 3	04	as	<i>σ</i> 6	<i>0</i> 7	<i>a</i> 8	ед,т	чание
13	3.503.1-76.3,270	Падферменник ПФ7							2	2			
14	- 01	Подферменник ПФ8							5	2			
15	-02	Падферменник ПФ9							2	2			
16	- 03	Подфертенник пф10							2	2			
17	-04	Подферменник ПФ 11							2	2			
18	-05	Подферменник ПФ12							1	1			
13	3.503.1-7.63,280	Подферменник ПФ 13						5					
14	- 01	Падферменник ПФ 14						2					
15	-02	Подферменник ПФ-15						2					

-03 Подферменник ПФ 16

-04 Подферменник ПФ17

-05 Подферменник пф 18

Uнв. нº подл Падпись и дата Взат.инв.н•

16

17

18

инв. не подл Подпись и дата взат инв. не

	Кол. на исполн.						3.503.1-76.0.350			Macca	Приме
•	1	01	σz	<i>0</i> 3	04	05	<i>0</i> 6	07	08	ед, т	чание
9019	2	2		5							
P 20	2	2		N							
P 21	2	2		2							
P 22	2	2		2							
ф 2 3	2	2		2							
90 24	1	1		1							
10.25			2		2						

2

Копировал: Сомот-

Марка, Овозначение Наитенование паз. 3.503.1-76.3.290 Падферменник П 19 - 01 Падферменник ПЯ 20 -02 Подферменник ПЯ 21 - 03 Подферменник ПЯ 22 -04 Подферменник Па 23 -05 Подферменник па 24 3.503.1-76.3.300 Подферменник ПФ-г 19 2 - 01 Подферменник ПФ26 2 2a -02 Падферменник ПФ 27 2 2 21 2 -03 Подферменник ПФ 28 2 22 2 2 23 -04 Падферменник ПФ 29 -05 Подферменник ПФ 30 24

3. 503.1-76.0, 350 6 Копировал: Солов. Формат ЯЧ

9

Suct

5

3.503.1-76.0,350

Формат ЯЧ