Типовые строительные конструкции, изделия и узлы

Серия 03.005.1-18

Конструктивные решения сборно-монолитных заглубленных помещений из конструкций промышленного и гражданского строительства

Bunyek 0-6

Сборно-монолитные заглубленные помещения прапетом 9,0 м, высотой этажа 3,0 м для водонасыщенных грунтов

Материалы для проектирования

Типовые строительные конструкции, изделия и узлы

Серия 03.005.1-18

Конструктивные решения сборно-монолитных заелубленных помещений из конструкций промышленного и гражданского строительства

Bunyck 0-6

Сворно-монопитные заглубленные помещения пролетом ЯОм, высотой этажа 3,0м для водонасыщенных грунтов

Материалы для проектирования

PASPAEOTAHE!

TIPOEKTIHOÙ GIPERUSAULUEÙ "TPOTPECC"

ATPOTPONTPOR PCIPCP

PYKOBOGHTE NE OPTAMISALUN

PYKOBOGHTE NE MACTEPCKOÙ NººL "MILLITAKOB

TABHENÙ WHIKEHEP TIPOEKTA

Graggat A. KWIPE Û

Утверждены УНГО СССР Протокал от 23.12.91 № 68 Введены в действие с 30.01.92 проектной организацией "ПРОГРЕСС" приказ от 24.12.91 № 38

© АПП ЦИТП, 1992 г.

Обозначение документа	Наименование	cmp
03.005.1-18.0-6-113	Пояснительная записка	2
03.005.1-18.0-6-1	Схемы 2х, 3х пролетных помещений	9
03.005.1-18.0-6-2	Фундаментная плита	12
03.005.1-18.0-6-3	Выпуски из фундаментной плиты	17
03.005.1-18.0-6-4	Наружные и внутренние стены	18
03.005-1-18.0-6-5	Монолитный участок УМ 1	20
03.005-1-18.0-6-6	Монолитный участок УМ2	21
03.005-1-18.0-6-7	Монолитный участок УМ 3	22
03.005-1-18.0-6-8	Монолитный участок УМ4	23
03.005-1-18.0-6-9	Монолитный участок УМ5	24
03.005-1-18.0-6-10	Покрытие (Вариант I)	25
03.005-1-18.0-6-11	Покрытие (Вариант 11)	30

03.005.1-18 0-6

роектного организация . Apospece's

Содержание

1. Otmue chedenna

1.1. Серия содержит проектную документацию на сборно-монолитные заглубленные помещения II класса из конструкций промышленного и гражданского строительства, разработанную

на основе положений СНИП 11-11-77* "Защитные сооружения гражданской обороны".

1.2. В настоящем выпуске приведены материалы для проектирования одноэтажных заелубленных сооружений пролетом 9,0м с высотой

этажа 3,0м, размещаемых в водонасыщенных грунтах.

2. Область применения.

2.1. Конструкции предназначены для применения во встроенных (расположенных в подвальных этажах зданий) и отдельно стоящих заглуб-NEHHBIX MOMELLEHURX IV KAACCA . COZNACHO MOU-

MXPHUM 1* CHUT II- 11-77*

2.2. Конструкции заглубленных помещений могут применяться во всех климитических районах, как для обычных условий строительства, так и для сейсмических районов с сейсмичностью до 9 баллов.

Uroumh	5enneka (Como	12 81	03.005.1-1	8.0-6-1	73
PYK MOCT.	Цыганков Кондрагиява	700	12.91	Пояснительная	Cmadus M	uem Nuem
	Цветко ва Бишинава		12.81	Записка		OPERHUSAU

KAMANUHUK KOLOGO 2.8 25304-06 KonupoBan: Tyres

Popmam A3

23. При проектировании конкретных сооружений из данных конструкций следует выполнять гераннение по габаритам сооружения: $A \le 25B$, где

А-длина сооружения (вдоль пролетов);

В-ширина сооружения.

В случае проектирования конкретного сооружения, длина которого превышает его ширину в 25 раза, необходимо предусмотреть дополнительные конструктивные мероприятия по повышению жесткости сооружения введением поперечной диаррагны (стены топщиной не менее 400мм) в средней части сооружения.

24. Нармативные характеристики принятых грунтовых условий:

плотность грунтов J"=1,8 T/N3; угол внутреннего трения p"=28°(0,49 рад); удельное сцепление C=2кПа(0,02*29/cm2); модуль деформации E=15МПа (150*20/cm2). Грунтовые воды неагрессивны по отношению к бетону.

Уровень грунтовых вод может превышать уровень пола заглубленного помещения не более, чем на 0,5 м.

2.5. Встроенные помещения из данных конструкций могут быть использованы для проектирования подвальных этажей многоэтажных производственных и административно-бытовых зда-

ний с сеткой колонн 9,0х6,0м.

Эксплуа тационные нагрузки от различной части здания не должны превышать следующих величин:

на средние колонны - 4220 кН (430 mc); на продольные стены - 2120 кН/м (216 mc/м); равномерно распределенная нагрузка на покрытие - 9,81 кЛа (1 mc/м²) 26. Конструкции не предназначены для

применения в сложных гидрогеологических условиях (вечная мерзлота, карстовые грунты, горные выработки, просадочные грунты <u>П типа и т.д.)</u> без дополнительной разработки специальных мероприятий.

3. Объемно-планировочные и конструктивные решения.

3.1. Заглубленные помещения разработаны двух и трекпролетные. При многопролетном помещении все средние пролеты выполняют по среднему пролету трекпролетного помещения

3.2. Несущие стены во встроенных сооружениях соответствуют сетке колонн вышестоящего здания 9,0 к 6,0 м.

03.005.1-18.0-6-113

14

Привязка внутренних и наружных продольных стен-чулевая.

3.3. Расстаяние в свету между несущими стенами — 8400 мм.

Высота заглубленного помещения от пола до низа плиты перекрытия принята 3,15м, высота от пола до низа перемычек-30м.

3.4. Основными несущими конструкциями заглубленных помещений являются фундаментная плита, наружные и внутренние стены, покрытие.

35. Рундаментная плита – монолитная железобетонная, толщиной 1000 нм.

Подготовка под фундаментную плиту устраивается из бетона класса 87,5 толщиной 100мм.

3.6. Наружные стены выполнены из сборных фундаментных блоков ФБС толщиной вООмм с вертикальными монолитными шпонками. Блоки укладываются на цементно-песцаный раствор М 100. Швы между блоками выполняются с расшивкой.

Внутренние стены пилонного типа с проемами размером 1500×3000/h) мм через 1500мм. Внутренние пилоны выполнены из блоков ФБС с вертикальными момолитыми участками. Между пилонами устанавливается металлическая перемычка для опирания элементов покрытия.

3.7. Покрытие-сборно-монолитное толщиной 1000мм собирается из сборных элементов промышленного и гражданского строительства, поверх каторых бетонируется монолитная железобетонная плита, работающая совместно со сборными элементами.

Покрытие запроектировано с испальзованием в качестве сборных элементов плит зданий серии 1.041.1-2,8ып. (основной вариант). Дополнительно в мотериалах дан вариант с использованием в покрытии строительных балок серии 1.462.1-10/80.

Для данного варианта конструкции стеновых каркасов и перемычек разрабатываются в конкретном проекте с использованием данных материалов для проектирования.

3.8. Для конструкций заглубленных помещений приняты следующие материалы

бетон класса В 25; рабочая арматура класса АШ по 10СТ 5784-82 марки 25 Г 2С по ГООТ 380-88.

Марка ветона по морозостойкости и водонепронецаемости устанавливается при конкретной привазке проекта.

03.005.1-18.0-6-113

3

3.9. Над покрытием необходимо выполнить грунтовую засыпку в соответствии с требовани-ЯМИ СНИЛ II-H-77*.

3.10. Гидроизоляция, герметизация и дренаж сооружений выполняются по указаниям соответствующих серий.

3. Н. В спецификациях данного выпуска учтены натериалы для трехпролетного сооружения на длину 12 M

4. Расчеты конструкций 4.1. Расчет конструкций производится на осо-

бые сочетания нагрузок по состоянию 15 согласно CHUT II-11-17* Thu npocyeme Kohompykyuu на особые сочетания нагрузок учтены вертикальные и горизонтальные нагрузки по приложению 1* СНИП 11-11-77, а также нагрузки от собственного веса конструкций заглувленного помещения, грунтовой засыпки, пола первого этажа и стационарного оборудования

на нем интенсивностью 9,81 кЛа (1,0 то/м2). 4.2. Для встроенных помещений проведена также проверка конструкций на основное сочетание нагрузок, включающие в себя вертикальные и горизонтальные нагрузки от вышестоящих зданий.

4.3. Расчетные схемы поперечных рам и наксимальные усилия для двухпролетных и трёхпролётных помещений приведены на стр. 7,8. B paryemax parenompensi cuememos none-

речных и продольных рам. Расчет рам проведен на ЭВМ СМ4 с применением вычислительного комплекса "Лира".

4.4. Расчетные динамические сопротивления арматуры и бетона определены согласно CHUTI-11-17.*

5. Указания по производству работ 5.1. Производство строительных работ

осуществлять в соответствии с требованиями следиющих глав СНиЛ: CHUIT IN-4-80* TEXHUKA SESONACHOCMU & COMPOUMENDET-

СНи П 3.02.01-87, Земляные сооружения, осно-Вания и фундаменты"; СНи П 3.04.01-87 "Изоляционные и отделоч-

HUE MOKPUTUA"; СНиП 3.03.01-87 "Несущие и ограндающие KOHCMPYKUUU"

03.005.1-18.0-6-173

Auco

5.2. Строительные работы по возведению заглибленных помешений следиет производить в соответствии с проектом производства работ (ППР). Проект производства работ должен быть составлен с ичетом комплексной механизации производственных процессов, применения многооборачиваемой опалубки и, по возможности, использования товарной бетонной смеси, приготовляемой на автоматизированных заводах.

5.3. Опалибки для монолитных железобетонных конструкций рекомендуется применять инвентарную, разборно-переставнию, мелкощитовию, изготовленнию из водостойкой фанеры либо из древесно-стружечных или древесно-волокнистых плит.

5.4. Армирование конструкций предусмотрено укрупненными сварными сетками и плоскими каркасами заводского изготовления, не требующими устройства сварных стыков при монтаже.

5.5. Транспортирование Бетонной смеси с завода-изготовителя товарного бетона к месту строительства следует осуществлять специализированными средствами транспорта: автобетонос месителями, автобетоновозами. Допускается транспортировать смесь в автосамосвалах и бункерах, установленных на автомобилях или железнодорожных платформах.

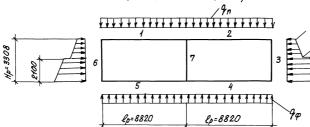
Применяемые способы транспортирования должны исключать возможность попадания в смесь атмосферных осадков и нарушения однородности смеси.

5.8. Укладку Бетонной смеси в конструкции рекомендуется производить с помощью бетононасосов пневмонагнетателей, а также ленточных конвейеров. Бетонная смесь должна укладываться в

бетонную конструкцию с уплотнением вибраторами горизонтальными слоями одинаковой толщины без разрывов, с последова тельным направлением укладки в одну сторону во всех слоях. Толщина икладываемого бетонного слоя определяется констрикцией вибраторов.

5.7. Монтаж сборных железобетонных конструкций рекомендиется вести с помощью пневмоколесных кранов КС-43629 (к-166), к-53634 либо гусеничным краном МКТ-169. Монтак выполняется одним краном с заездом последнего в котлован методом, на себя. 5.8. При бетонировании покрытия по варианту І в середине пролета следует устанавливать временные инвентарные опоры, которые подлежат разборке после преобретения бетоном не менее 70% проектной прочности.

03.0051-180-6-13



Расчетные нагрузки на поперечную раму шириной 1,5 м

Обозна-	Нагрузка
чение	KH/M (TC/M)
90	290,3 (29,6)
9n	320,8 (32,7)
9.1	105,9 (10,8)
9°2	120,7 (12,3)
$9c^3$	275,7 (28,1)
9,4	299,2 (30,5)

Максимальные усилия в стержнях

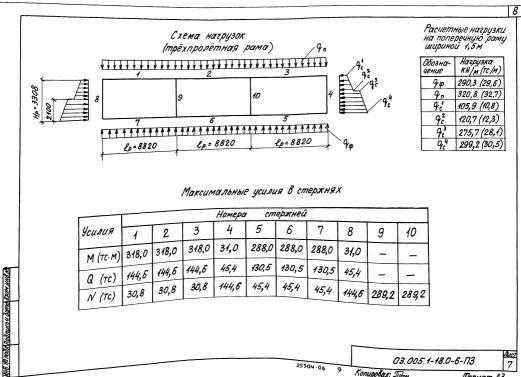
,,	Номера стержней							
Усилия	1	2	3	4	5	6	7	
M (TC·M)	318,0	318,0	31,0	288,0	288,0	31,0	_	
Q (7c)	144,6	144,6	45,4	130,5	130,5	45,4		
N (TC)	30,8	30,8	144,6	45,4	45,4	144,6	289,2	

ИНВ 19 под л. подпись и дата вын инв. н

03.005.1-18.0-6-173

Aucm

6



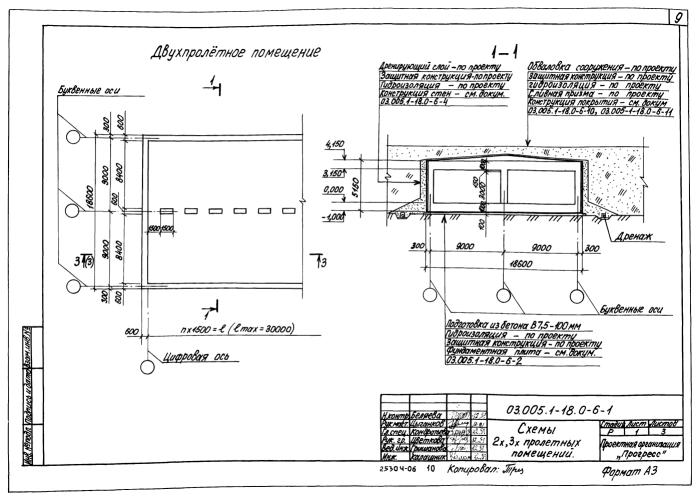
25304-06

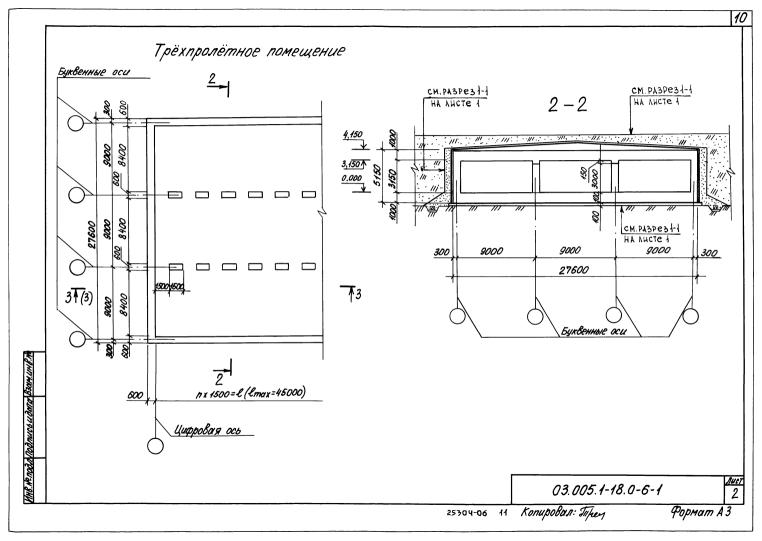
Формат АЗ

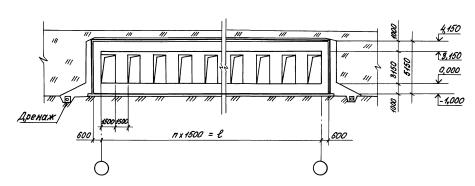
03.005.1-18.0-6-173

Konupolan: Tifus

Nuc?







Показатели расхода материалов

Количество пролетов	Объем бе	Ртона М ³	Расход стали, кг		
Mona vecinoo ii paneinoo	НО 1 _М 2 площади пола	на 1 м 3 Внутреннего объема	HQ 1 M ² NJOULQ DU NOJIA	Ηα 1 μ ³ δεπομα	
Двухпролетное сооружение	2 ,37	0,75	98,5	42,4	
Трех пролетное сооружение	2,32	0,74	147,7	63,6	

भिमिट अर्थ मञ्जेर प्रक्रियागट ७ ए ठेशमार द्वित्यास प्रमिटि स्

03.005.1-18.0-6-1

Popnam A3

Parem	103.	Обозначение	Наименование	Кол.	Приме- чание
\pm	\pm		Сборочные единицы		
A4	1	03.005 1-18.6 -1	Сетка СФП1	24	
14	2	-2	Сетка СФЛ2	24	
$\frac{1}{2}$			Каркас плоский		
44	3	03.005.1-18.6-3	KPI	51	
44	4	-4 -5 -6	KP1 KP2	48	
A4	5	-5	KP3	51	
44	6	-6	K\$4	48	
1					
64	7		\$25AM, LOGUL, M	3120	Inm=3,85k)
54	8		\$25 AM, L=1740		5,76KF
1	t		<u>Материалы</u>		
+	+		Бетон класса 825,м3	348,0	
1	1				
\dagger	+			\vdash	
T					

nos. 8

MHB Nº nods, Todnucs u dama Bran un 8. Nº

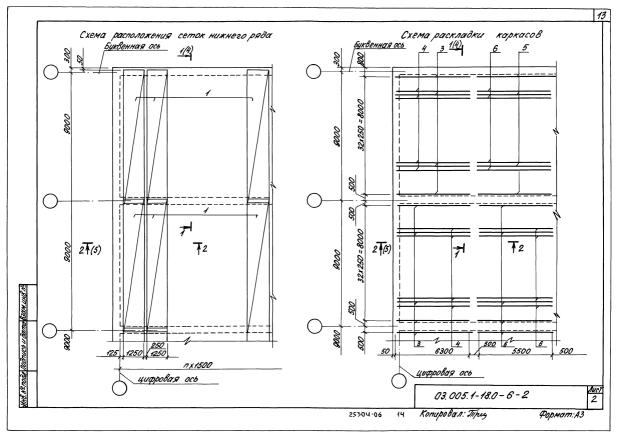
H. KONTP SETTEBA (AN ILS)
FUR HOW MILE OF THE CONTROL OF THE CONTR

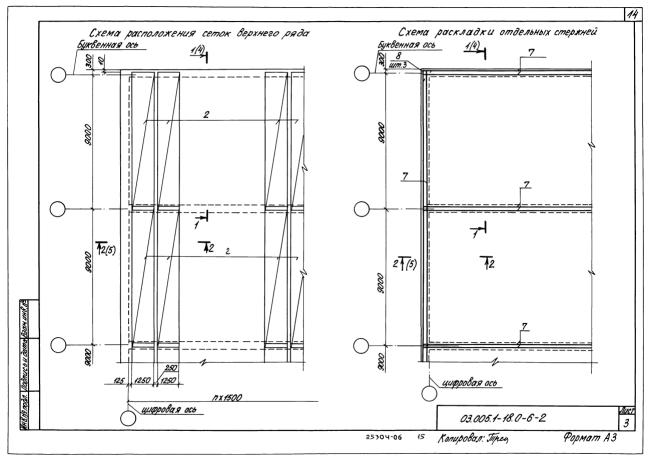
03,005,1-18.0-6-2

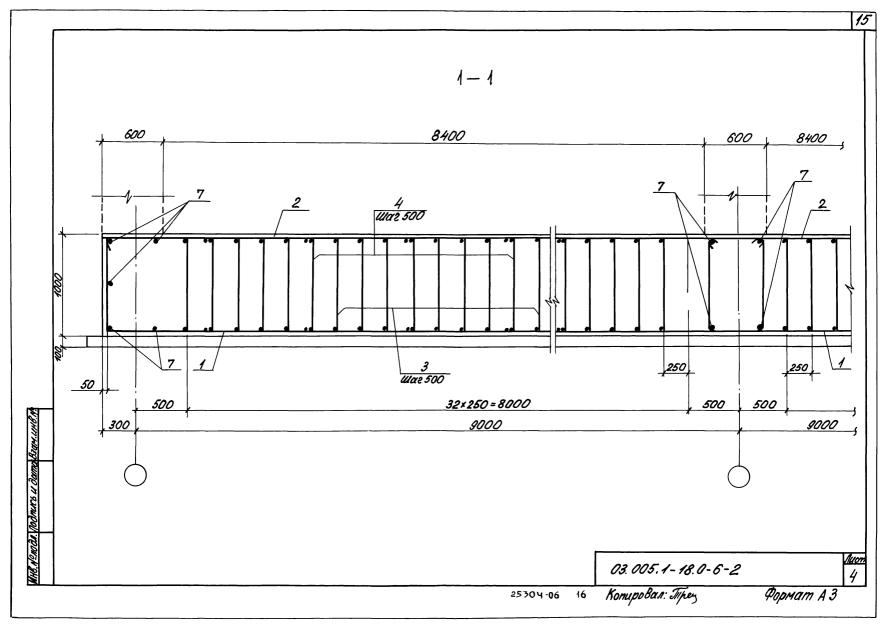
Фундаментная плита Проектная организация "Прогресс"

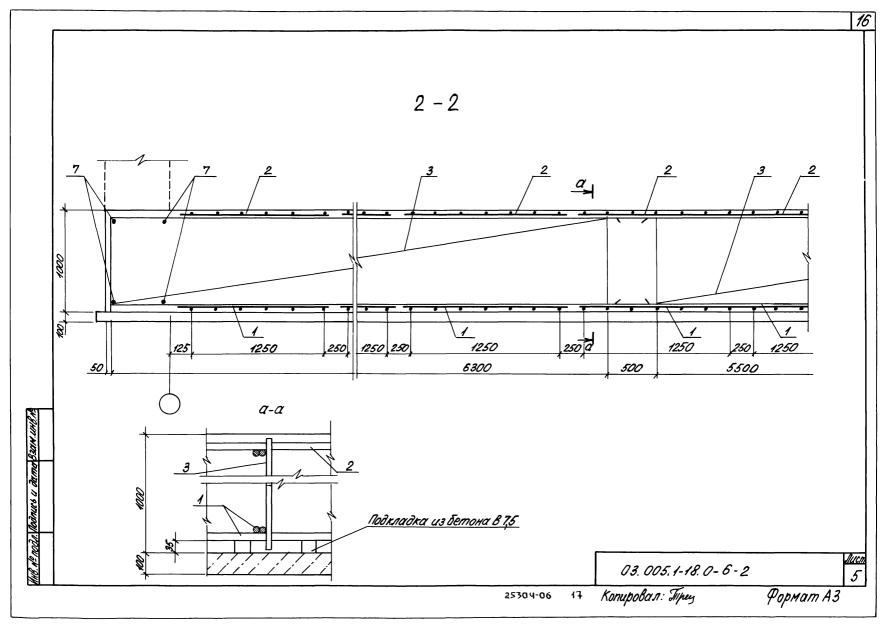
13 Копировал: Гирез Ро

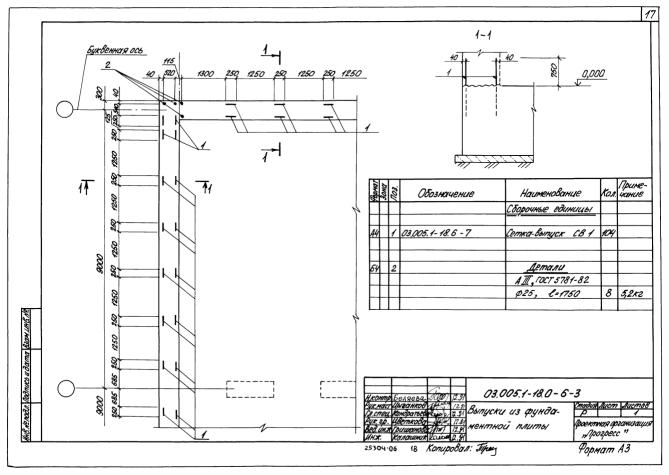
Рормат АЗ

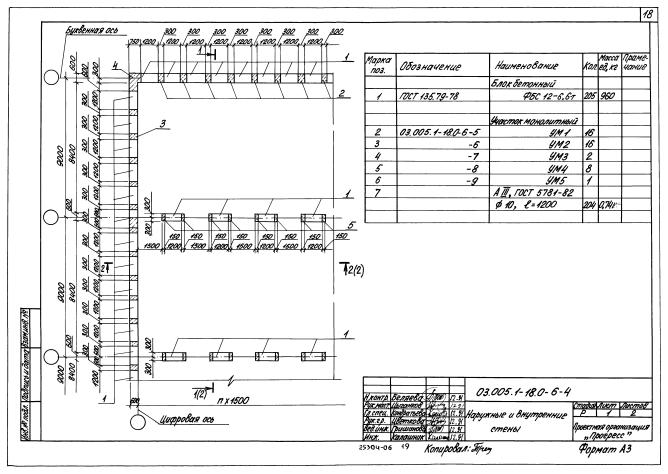


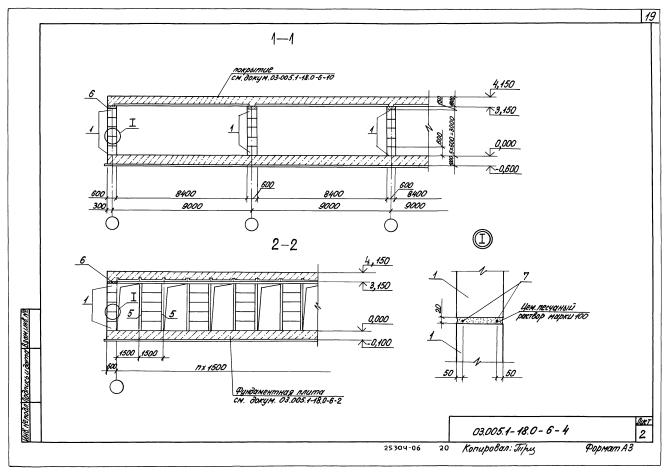


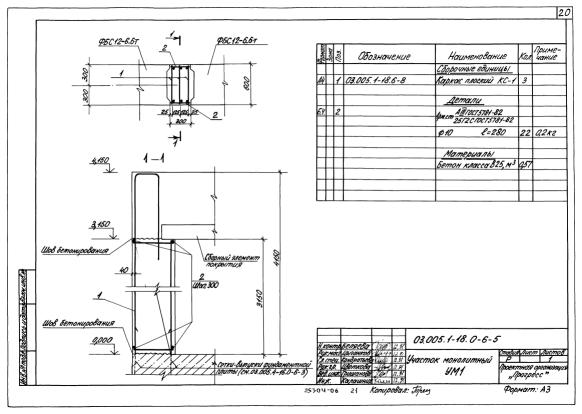


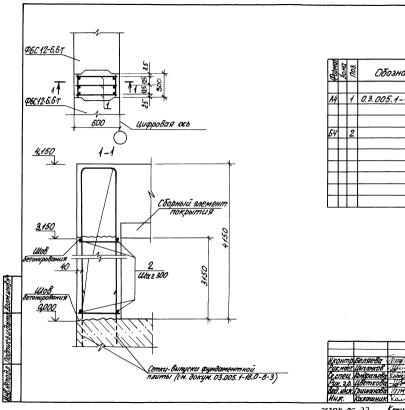












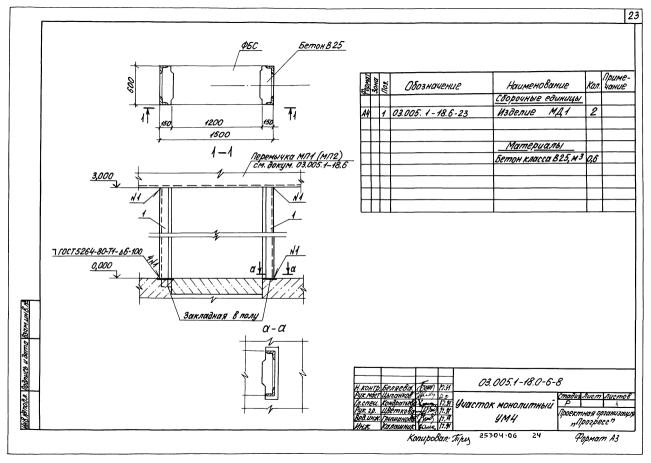
Зона	103	Обозначение	Наименование	Kon.	Npune vanue
			Сборочные единицы		
	1	0.3.005.1-18.6-9	Καρκας πποςκυύ ΚC2	3	
	2		Детали		
	_		A III. 10CT 5781-82		
			Op10, l=280	22	0,2x2
			Материалы		
			Бетон класса 825, м3	0,57	
	30HQ		1 0.3.005.1-18.6-9	Сборочные единицы 1 03.005.1-18.6-9 Каркас плоский КС2 2 Детали АЩ, 1007.5781-82 Ф10, е-280 Материалы	1 0.3.005.1-18.6-9 Каркас плоский КС2 3 2 Детали 4 М.П. 10075781-82 ФЮ, Е-280 22

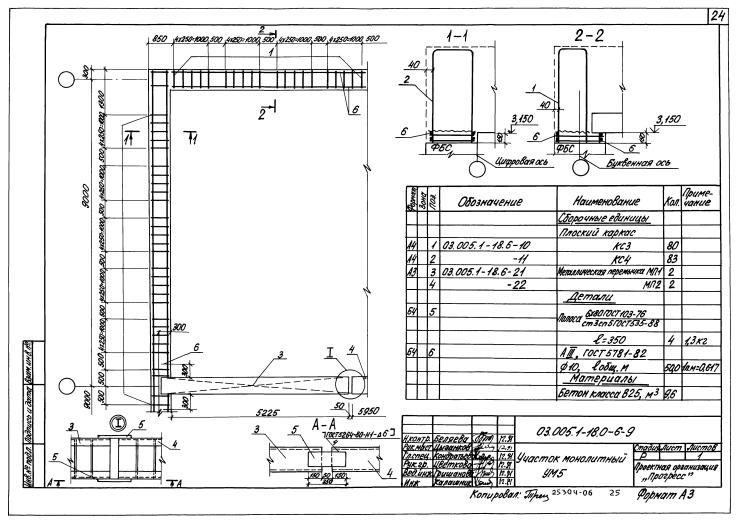
Н.контр	Беляева 🕏	(jorme)	12.51	03.005.1-18.0-6-	·6
Ca.cneu.	Цыганков Кондральева Цветкова	Kana)	12.81	Участок монолитный	Cmadus Aucm Aucmob
Bed. uiux.	цоеткооц Гришанова Колашник	m	12.91	<i>YM2</i>	Проектная организаци "Прогресс"

25304-06 22

KonupoBan: Tipes

Формат: АЗ





20402	30Ha 1103.	Обозначение	Наименование	Kan	Npume- 4anue
٦	T		Сборные ж.б. элемент		
	1	Cepua 1.041.1-2,	Панель перекрытия		
		BUNYCK B	TPC 86.15-	24	
			Сборочные единицы		
44	2	03.005.1-18.6-13	Cemka CN1	24	
44	3	-16	Καρκας ΚΠ1	408	
44	4	-14	Cemka CN2	24	
4	1		Καρκας προεκμίτ		
44	5	-17	<i>КП</i> 2	51	
44	6	-18	К/13	48	
44	7	-19	K174	51	
44	8	-20	KN5	48	
44	9	-15	Сетка СПЗ	24	
4	1		Детали		
_	1.		A III , 10015781-82	2 40 6	
54	10				In.M=3,85
64			\$25, L=1445	8	5,76KI
4	1		<u>Материалы</u>		
\dashv	+		SETOH KNOWCO B25, M3	316,0	
1					
7					

103, 11

MHE Nº noith Indinuce u itama 53 am une m

H.KOHMO SEPREBE DOWN 12.88 PAR. MOST LIE ZHILOS TANDA LA LINEL SONDAMENTO FROM 12.8 DUR 20. LIOZINICO FROM 11.8 BEOLINEL DELLONDO FROM 11.9

Покрытие (Вариант I)

Проектная организация "Прогресс" Формат АЗ

Копировал: Тум 25304-06 26 Формат АЗ

03.005.1-18.0-6-10

