ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

CEPUR 03.005.1-18

КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ СБОРНО-МОНОЛИТНЫХ ЗАГЛУБЛЕННЫХ ПОМЕЩЕНИИ ИЗ КОНСТРУКЦИЙ ПРОМЫШЛЕННОГО И ГРАЖДАНСКОГО СТРОИТЕЛЬСТВА

Выпуск 0-4

СБОРНО-МОНОЛИТНЫЕ ЗАГЛУБЛЕННЫЕ ПОМЕЩЕНИЯ ПРОЛЕТОМ 9.0м, высотой этажа 3,9 м для маловлажных грунтов

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

## ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

## CEPUA 03.005.1-18

КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ СБОРНО-МОНОЛИТНЫХ ЗАГЛУБЛЕННЫХ ПОМЕЩЕНИЙ ИЗ КОНСТРУКЦИЙ ПРОМЫШЛЕННОГО И ГРАЖДАНСКОГО СТРОИТЕЛЬСТВА

выпуск 0-4

СБОРНО-МОНОЛИТНЫЕ ЗАГЛУБЛЕННЫЕ ПОМЕЩЕНИЯ ПРОЛЕТОМ 9,0 M, ВЫСОТОЙ ЭТАЖА 3,9 M ДЛЯ
МАЛОВЛАЖНЫХ ГРУНТОВ

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

Проектной организацией "Прогресс" Агропромстроя РСФСР

Разработаны:

РУКОВОДИТЕЛЬ ОРГАНИЗАЦИИ СТОТ - Л. ШЕСТАКОВ РУКОВОДИТЕЛЬ МАСТЕРСКОЙ Nº4 Жий С. ЦЫГАНКОВ ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ПРОВЕКТА ФИРЕМ А. КИРЕЙ

ТТВЕРЖДЕНЫ УНГО СССР
ПРОТОКОЛ ОТ 23.12.91 N° 68
ВВЕДЕНЫ В ДЕЙСТВИЕ С 30.01.92
ПРОЕКТНОЙ ОРГАНИЗАЦИЕЙ "ПРОГРЕССЕ"
ПРИКАЗ ОТ 24.12.91 N° 38

03.005.1- 18.0-4-2	1 сбор из п ство " 3с 1.
03.005.1- 18.0-4-1 Схемы 2*, 3* пролетных помещении 9 03.005.1- 18.0-4-2 Ленточный фундамент 12 03.005.1- 18.0-4-3 Выпуски из ленточного фундамент 16 03.005.1- 18.0-4-4 Наружние и внутренние стены 17 03.005.1- 18.0-4-5 Участок монолитный УМ1 19 03.005.1- 18.0-4-6 Участок монолитный УМ2 20 03.005.1- 18.0-4-7 Участок монолитный УМ3 21 03.005.1- 18.0-4-8 Участок монолитный УМ4 22 03.005.1- 18.0-4-9 Участок монолитный УМ5 25 03.005.1- 18.0-4-10 Покрытие (основной вариант) 25	сбор из п ство " 30
03.005.1- 18.0-4-1 Схемы 2*,3*пролетных понещении 9 03.005.1- 18.0-4-2 Ленточный фундамент 12 03.005.1- 18.0-4-3 Выпуски из ленточного фундамента 16 03.005.1- 18.0-4-4 Наружние и внутренние стены 17 03.005.1- 18.0-4-5 Участок монолитный УМ1 19 03.005.1- 18.0-4-6 Участок монолитный УМ2 20 03.005.1- 18.0-4-7 Участок монолитный УМ3 21 03.005.1- 18.0-4-8 Участок монолитный УМ4 22 03.005.1- 18.0-4-9 Участок монолитный УМ5 25 03.005.1- 18.0-4-10 Покрытие (основной вариант) 25 03.005.1- 18.0-4-11 Покрытие (дополнительный вариант) 30	из ство "Зо
03.005.1- 18.0-4-2	<b>ствс</b> " 3с
03.005.1- 18.0-4-3 Выпуски из ленточного фундамента 16 03.005.1- 18.0-4-4 Наружние и внутренние стены 17 03.005.1- 18.0-4-5 Участок монолитный УМ1 19 03.005.1- 18.0-4-6 Участок монолитный УМ2 20 03.005.1- 18.0-4-7 Участок монолитный УМ3 21 03.005.1- 18.0-4-8 Участок монолитный УМ4 22 03.005.1- 18.0-4-9 Участок монолитный УМ5 25 03.005.1- 18.0-4-10 Покрытие (основной вариант) 25 03.005.1- 18.0-4-11 Покрытие (дополнительный вариант) 30	<b>ствс</b> " 3с
03.005.1- 18.0-4-5  03.005.1- 18.0-4-5  03.005.1- 18.0-4-6  03.005.1- 18.0-4-6  03.005.1- 18.0-4-7  03.005.1- 18.0-4-7  03.005.1- 18.0-4-8  03.005.1- 18.0-4-8  03.005.1- 18.0-4-9  03.005.1- 18.0-4-9  03.005.1- 18.0-4-10  Покрытие (дополнительный вариант)  03.005.1- 18.0-4-11	" 3c
03.005.1- 18.0-4-5  9уасток монолитный УМ1  03.005.1- 18.0-4-6  9уасток монолитный УМ2  20  03.005.1- 18.0-4-7  9уасток монолитный УМ3  21  03.005.1- 18.0-4-8  9уасток монолитный УМ4  22  03.005.1- 18.0-4-9  9уасток монолитный УМ5  23  03.005.1- 18.0-4-10  Покрытие (основной вариант)  25  03.005.1- 18.0-4-11  Покрытие (даполнительный вариант)  30	
03.005.1- 18.0-4-6 Участок монолитный УМ2 20 03.005.1- 18.0-4-7 Участок монолитный УМ3 21 03.005.1- 18.0-4-8 Участок монолитный УМ4 22 03.005.1- 18.0-4-9 Участок монолитный УМ5 25 03.005.1- 18.0-4-10 Покрытие (основной Вариант) 25 03.005.1- 18.0-4-11 Покрытие (дополнительный вариант) 30	1.
03.005.1- 18.0-4-7 Участок монолитный УМЗ 21 03.005.1- 18.0-4-8 Участок монолитный УМИ 22 03.005.1- 18.0-4-9 Участок монолитный УМБ 25 03.005.1- 18.0-4-10 Покрытие (основной вариант) 25 03.005.1- 18.0-4-11 Покрытие (дополнительный вариант) 30	
03, 005.1- 18.0-4-8  9 Участок монолитный УМ4  22  03, 005.1- 18.0-4-9  Участок монолитный УМ5  23  03, 005.1- 18.0-4-10  Покрытие (основной вариант)  25  03, 005.1- 18.0-4-11  Покрытие (дополнительный вариант)  30	∂ภя
03, 005, 1- 18.0- 4-9 Участок монолитный УМ5 23 03, 005, 1- 18.0- 4-10 Покрытие (основной вариант) 25 03, 005, 1- 18.0- 4-11 Покрытие (дополнительный вариант) 30	жен
03,005.1-18.0-4-10 Покрытие (основной вариант) 25 03,005.1-18.0-4-11 Покрытие (дополнительный вариант) 30	
03. 005. 1- 18.0- 4-11 ПОКРЫТИЕ (дополнительный вариант) 30	щае
(cons, merchanica ceptum) of	
	2.1
	во в
	<b>з</b> дан
I I	кла
	2.2
	при
	Обы
	Yec:
	2.3
Bach. Ling.	_
	U3 (
	OFF
Боловор Беляева <u>Би</u> йз и и 03.005.1-18.0-4	
Pyk Matt Ubitahkob July /2 9) Cradus Nuct Nucrob	I контр
PYK.MKT. (Usirahkoo 1/2-7)	YK.MALT IL CREU
PEST UNIVERSAL TO ANY 12.91	PYK. PP.
UHX KONOWHUK   Young 12.91	ed.uiux Uiix

1.1. Серия содержит проектную документацию на орно-монолитные заглубленные понещения  $\overline{\mathbb{I}^{V}}$  класса.

конструкций пронышленного и гражданского строитель. Са, разработанную на основе положений Снип-<u>ї</u>-14-17\* Кащитные сооружения гражданской обороны"

1.2. В настоящем выпуске приведены материалы я проектирования одноэтажных заглубленных сооруний пролётом 9,0м с высотой этажа 3,9м разме-

1. Общие сведения.

аемых в маловажных грунтах. 2. Область применения.

2.1: Конструкции предназначены для применения Во встроенных (расположенных в подвальных этажах

Зани́и) и отдельно стоящих заглубленных понещениях пасса А <u>IV</u>, согласно приложению 1\* СН и П II-11-14\* 2.2. Конструкции заглубленных помещений могут

применяться во всех клинатических районах, как для Обычных условий строительства, так и для сейсми ческих районов с сейсмичностью до 9 баллов. 2.3. При проектировании конкретных сооружений

из данных конструкций следует выполнять ограничение по габоритам сооружения: №25 В, где

BENARBO BULL- 12.9

<u>Ibiran кобунт IV. в,</u>
<u>Ондратье акклия (и.н.)</u>
<u>IBIRAN (2.9)</u>
<u></u>

03.005.1-18.0-4-03

25304-04 Konupodan: Okchi -

форнат АЗ

В-ширина сооружения.

В случае проектирования конкретного сооружения, длина которого превышает его ширину более чем в 25 раза, необходино предуснотреть дополнительные конструктивные мероприятия по повышению жесткости сооружения введением поперечной диафрагмы (стены толщиной

не менее 400 мм) в средней части сооружения.

плотность грунтов  $\chi^{H} = 1,8 \text{ T/m}^3$ 

А-длина сооружения (вдоль пролётов);

2.4. Нормативные характеристики принятых грунговых условий:

удельное сцепление С:2 кПа (QQ2 кгс/см²);
модуль деформации Е:15 мПа (150 кгс/см²).
Грунтовые воды не агрессивны по отношению к бетону.
2.5. Встроенные помещения из данных конструкций могут быть использованы для проектирования подвальных этажей многоэтажных производственных и административно-бытовых зданий с сеткой колонн 9,0×60 м.
Эксплуатационные нагрузки от различной

части здания не должны превышать следующих величин:

на средние колонны- 4220 кН (430 гс);

на продольные стены-2120 кН/м (216 тс/м);

угол внутреннего трения У<sup>H</sup>=28° (QY9 РАД);

равномерно распределенная нагрузка на покрытие - 9,81 к $\Pi_{\alpha}$  (1  $TC/m^2$ ).

2.6. Конструкции не предназначены для применения в сложных гидрогеологических условиях (вечная мерзлота, карстовые грунты, горные выработки, просадочные грунты ⊥типа и т.д.) без дополнительной розработки специальных мероприятий, предусмотренных в конкретном проекте.

- 3. Объемно-планировочные и конструктивные решения.
- 3.1. Заглубленные помещения разработаны двух и трехпролетные. При многопролетном помещении все средние пролеты выполняют по среднему пролету трёхпролётного помещения.
- 3.2. Несущие стены во встроенных сооружениях соответствуют сетке колонн вышестоящего здания 90×60 м. Привязка внутренних и наружных продольных стен-чентральная, привязка торчевых стен нулевая.

  3.3. Расстояние в свету между несущиму стенами-8400.
- 5.5. Расстояние о соету между негущими стенами-высота заглубленного помещения от пола до низа плиты покрытия принята 4,05м, высота от пола до низа перемычек 3,9 м.

  3.4. Основными несущими конструкциями заглуб-
- ленных помещений являются: ленточный фундамент,

03.005.1-18.0-4-113

יונו

наружные и внутренние стены, покрытие.

3.5. Ленточный фундамент – сборно-монолитный, толщиной 1000 мм.

Подготовка под Ленточный фундамент устраи-

вается из бетона класса в 7,5 толщиной 100 мм. 3.6. Наружные стены выполнены из сфорных фунда-

ментных блоков ФБС толщиной 600 мм с вертикальными монолитными шпонками. Блоки укладываются на цементнопесчаный раствор 100. Швы между блоками выполняются с расшивкой.

Внутренние стены пилонного типа с проемами

размером 1500×3900 (h) мм через 1500 м. Внутренние пилоны выполнены из блоков ФБС с вертикальными монотлитными участками. Между пилонами устанавливается металлическая перемычка для опирания элементов ПОКРЫТИЯ.

3.7. Покрытие- сборно-монолитное толшиной 1000 мм, собирается из сборных элементов промышленного и граждан-

ского строительства, поверх которых бетонируется монолитная

жепезобетонная плита, работающая совпестно со сборными элементани. Покрытие запроектировано с использованием в качестве сборных железобетонных элементов плит зданий серии 1.041-1-3 (основной вариант).

Дополнительно в материалах дан вариант с использованием стропильных балок серии 1.462.1-10/80. Для этого варианта конструкция стеновых каркасов и

и перемычек разрабатываются в конкретном проекте использованием данных материалов проектирования.

3.8. Для конструкций заглубленных помещений приняты следующие материалы:

Бетон класса В 25;

Рабочая арматура класса А-<u>ії</u>,ГОСТ5781-82, нарки до Гост 380-88. 25Г2 СУМарка Бетона по норозостойкости и водонепроницае. мости устанавливается при конкретном проектировании. 3.9. Над покрытием необходимо выполнить грун-

товую засыпку в соответствии с требованиями СНиП 🗓 - 11-11 🕺

3.10. Гидроизоляция, герметизация и дренаж сооружений выполняется по указаниям соответствующих СН и Пов.

3.11. Спецификации по выпуску составлены для трехпролетного сооружения на длину 12 м.

4. Расчеты конструкций.

4.1 Расчет конструкций произведен на особые со-Четания нагрузок по состоянию 1 бсогласно СН<sub>и</sub>П<u>п</u>-11-17.<sup>№</sup> Леи расчёте конструкций на особые сочетания нагрузок эчтены вертикальные и горизонтальные нагрузки по приложению 1\*

СНи П<u>ш</u>-11-11 , а также нагрузки от собственного веса конструкции заглубленного помещения, грунтовой засыпки, пола пербого этажа и стационарного оборудования на нем интенсивностью  $9.81 \, k \Pi a (1.0 \, rc/m^2)$ 

4.2 Для встроенных помещений проведена также проверка конструкций на основное сочетание нагрузок, включающие в себя вертикальные и горизонтальные наг-

03.005.1-18.0-4-ПЗ

3

рузки от вышестоящих зданий. 4.3. Расчетные схемы поперечных рам и макси-

мальные усилия для двух пролетных и трех пролетных помещений приведены на листах 6,7.

В расчетах рассмотрены системы поперечных и продольных рам. Расчет рам проведен на ЭВМ См4 с применением вычислительного комплекса "Лира"

4.4. Расчетные динанические сопротивления арматуры и бетона определены согласно СНиП 11-1-77 \*

5. Указания по производству работ. 5.1. Производство строительных работ осуществлять

в соответствии с требованиями следующих глав СНиП: СН и П - Ш - 4-80 "Техника безопасности в строительстве";

> СН и П 3. 02.01-87 "Земляные сооружения основания и фундаменты:"

СН и П. 3.04.01-87 " Изоляционные и отделочные покрытия,"

СНи П 3.03.01-87 "Несущие и ограждающие конструкции."

5.2. Строительные работы по возведению заг-Лубленных помещений следует производить в соответствии с проектом производства работ (ппр). Проект

производства работ должен быть составлен

комплексной механизации производственных процессов, применения многооборичиваемой опалубки и, по возможности, использования товарной ветонной смеси, приготовляемой на автоматизированных заводах.

5.3. Опалубку для монолитных железобетонных конструкций рекомендуется применять инвентарную, разборно - переставную, мелкошитовую, изготовленную из водостойкой фанеры, либо из древесно-стружечных или древесноволокнистых плит.

Для покрытия в качестве несъемной опалубки используются сборные железобетонные плиты являющиеся рабочим элементом сборно-монолитного покрытия.

5.4. Армирование конструкции предусмотрено укрупненными сварными сетками и плоскими каркасами заводского изготовления нетребующими устройства сварных стыков на монтаже. 5.5. Транспортирование бетонной смеси с заво-

да-изготовителя товарного бетона к месту строительства следует осуществлять специализированными средствами транспорта: Автобетоносмесителяни, автобетоновозами. Допускается транспортировать смесь в автосамосвалах и дункерах, установленных на автомобилях или железнодорожных платформах. Применяемые способы транс портирования должны исключать возможность попада-

ПЗ. 005.1-18.0-4-ПЗ

ния в смесь атмосферных осадков и нарушения однородности смеси.

5.6. Укладку бетонной смеси в конструкции

рекомендуется производить с помощью бетононасосов, пневмонагнетателей, а также ленточных конвейеров. Бетонная смесь должна экладываться в фетон-

ретонная смесь должна укладываться в детонную конструкцию с уплотнением вибраторами горизонтальными слоями одинаковой толщины без разрывов, с последовательным направлением укладки в
одну сторону во всех слоях. Толщина укладываемого
бетонного слоя определяется конструкцией вибраторов.
5.7. Монтаж сборных железобетонных конструкций
рекомендиется вести с помощью пневмоколесных кранов

последнего в коглован методом "на себя."
5.9. При бетонировании покрытия по основному
варианту в середине пролета устанавливать времення

КС-4362У (К-166), К-5363У, либо гусеничным краном МКГ-169. Монтаж Выполняется одним краном с заездом

варианту в середине пролета устанавливать временные инвентарные опоры, которые подлежат разборке после

приобретения бетонам не менее 10% проектной прочности.

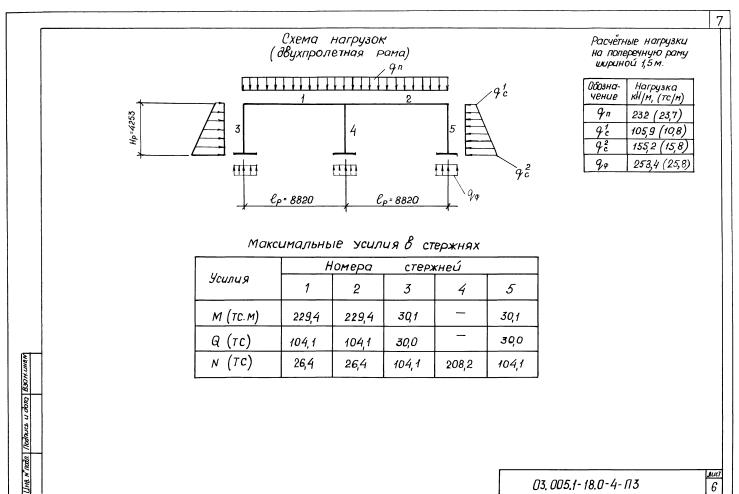
Ω3. Ω05.1-18. D-4- Π3

\_\_\_\_1

.5

POPN-A3

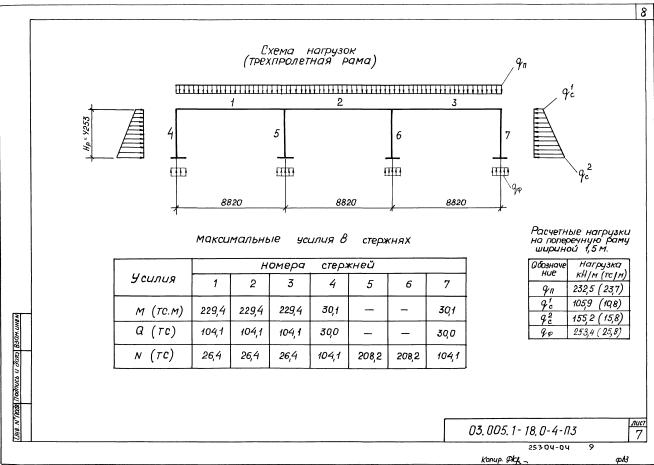
25304-04 7 Konup PK

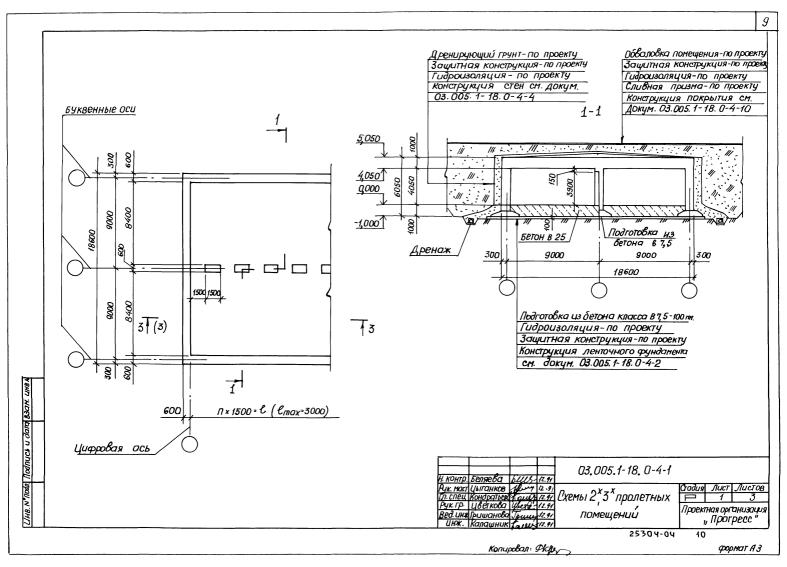


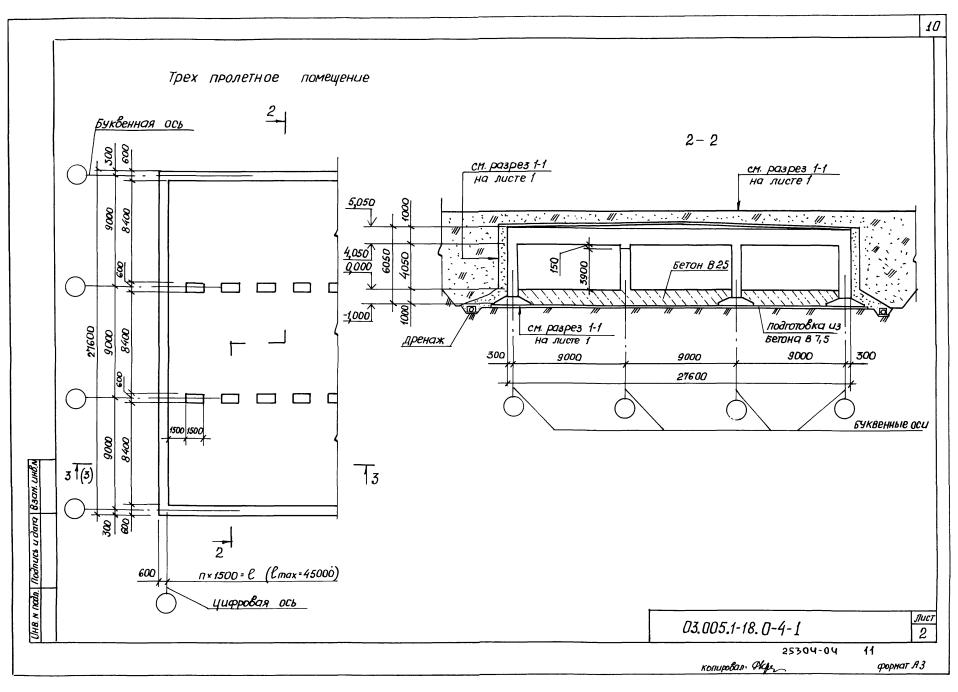
25304-04 8

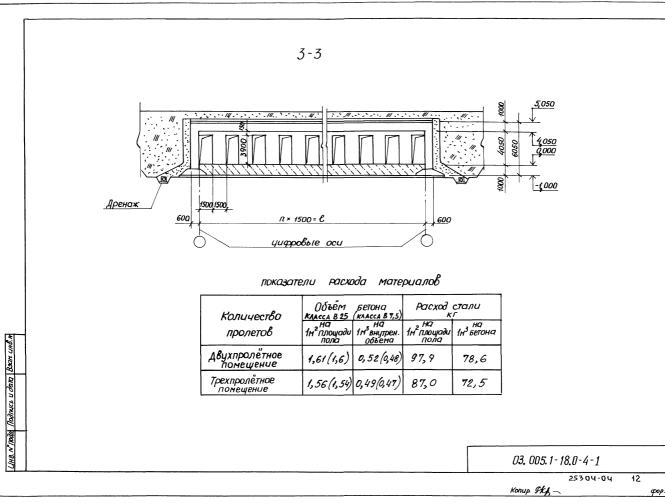
форнат АЗ

Konupoban: PKK









фор. АЗ

JUCT

3

11

Фарнат	ЗОНО	Ilæ.	Обозначение	Наименование	Кол.	Приме чание
Ť	Г			Сборные железобе-		
				ТОННЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ		
		1	roet 13580-85	Фундаментный блок		
Г				Фл 28.12-4	39	3420 KI
				Сборочные единицы		
ΑY		2	03.005.1-18.4 _ 1	Каркас плоский кФ1	48	
ΑУ		3	- 2	Каркас плоский КФ2	195	
A٧		4	_ 3	Қарқас плоский КФЗ	10	
				_Детали		
				A III, FOCT 5781-82		
БУ		5		Ф25, вобщ., м	2112	1пм=3,85кг
БУ		6		φ25, l= 1180	32	4,5 KT
БЧ		7		φ25, l= 1445	4	5,5 KF
БЧ		8		φ 16, l= 2180	34	3,4 Kr
				Материалы		
	П			Бетон класса 825, н <sup>3</sup>	15,6	

поз. 7 <u>R 125</u> 750

UHB N'India Подпись и дага Взан. инв.

H.KOHTP. SENREGO SULLS-TE.M.
PYK.MATI U SITCHKOS (SULLY) 12-9/
T.D. CIRCL (KONSTITUTES KOLLY) 12-9/
PYK. TP. U BETKOSO (KURK-12-9/
BEO UHK. [PUWINOSO] (KURK-12-9/
UHK. KONSWHUK KONSWHUK)

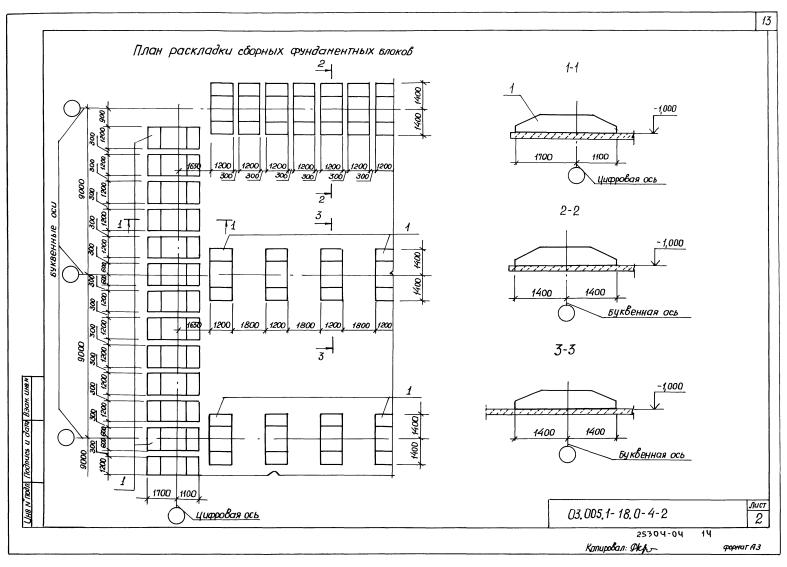
03.005.1-18.0-4-2

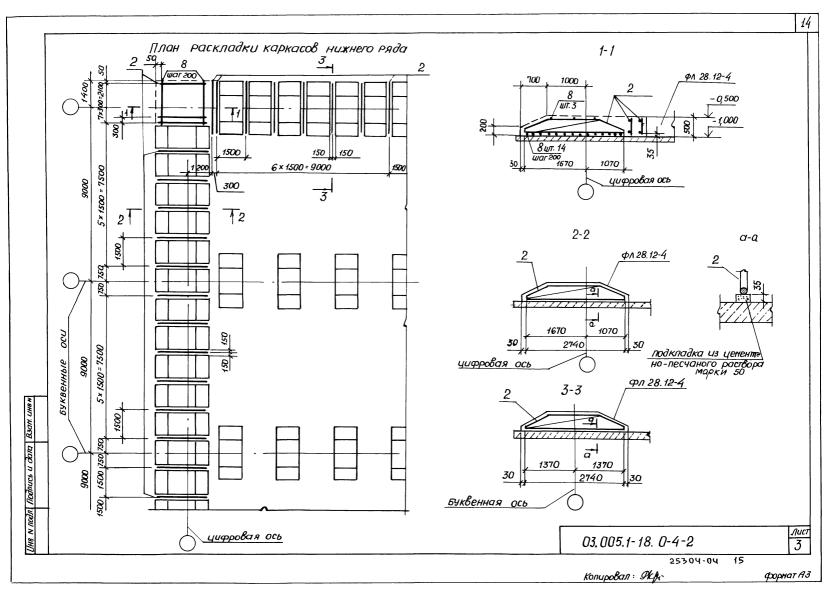
Cradus Suct Sucto8 Проектная организация "Прогресс" 25304-04 13

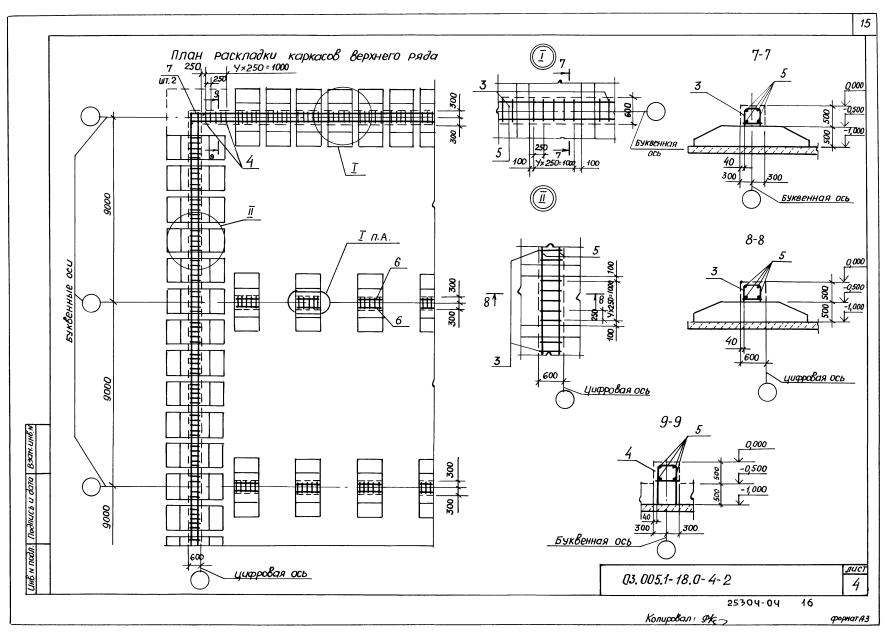
KONUP SKL-

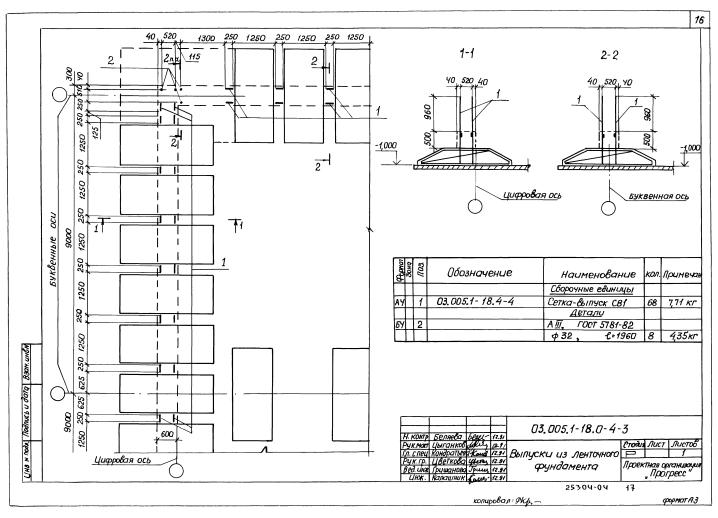
Ленточны́ и фундамент

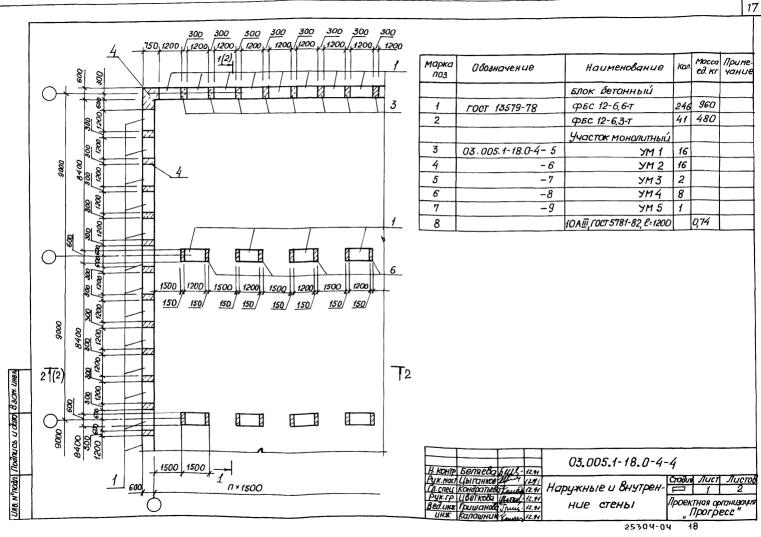
формат АЗ

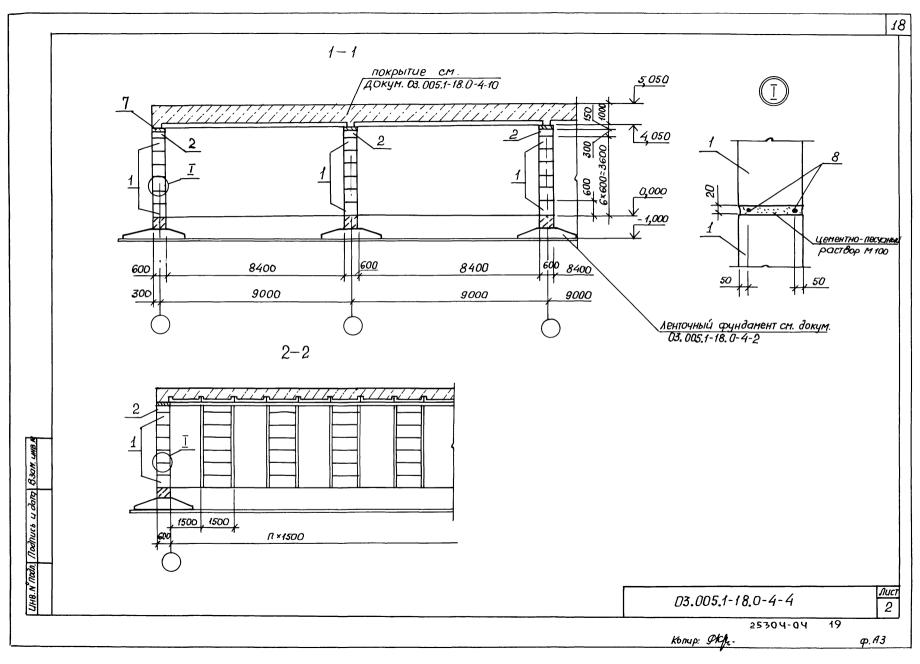


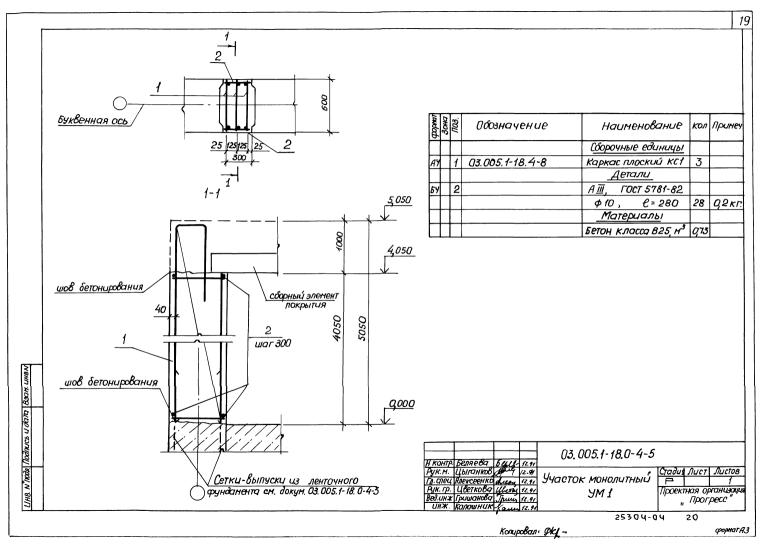






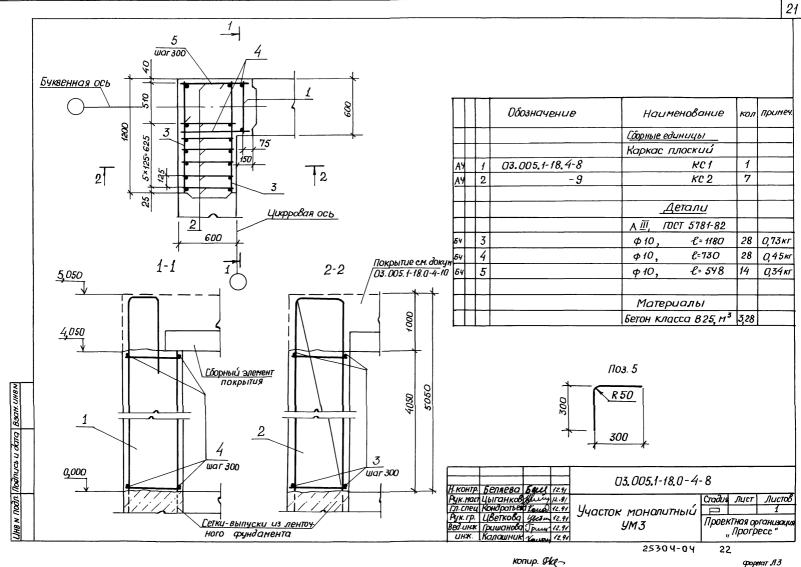




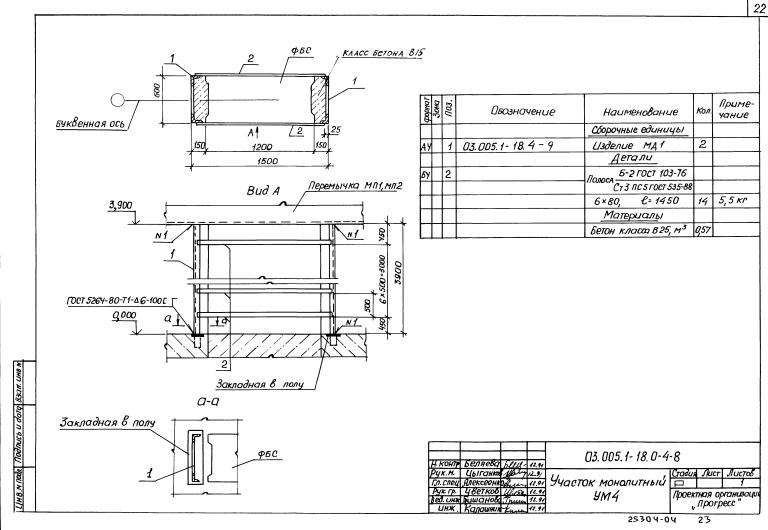


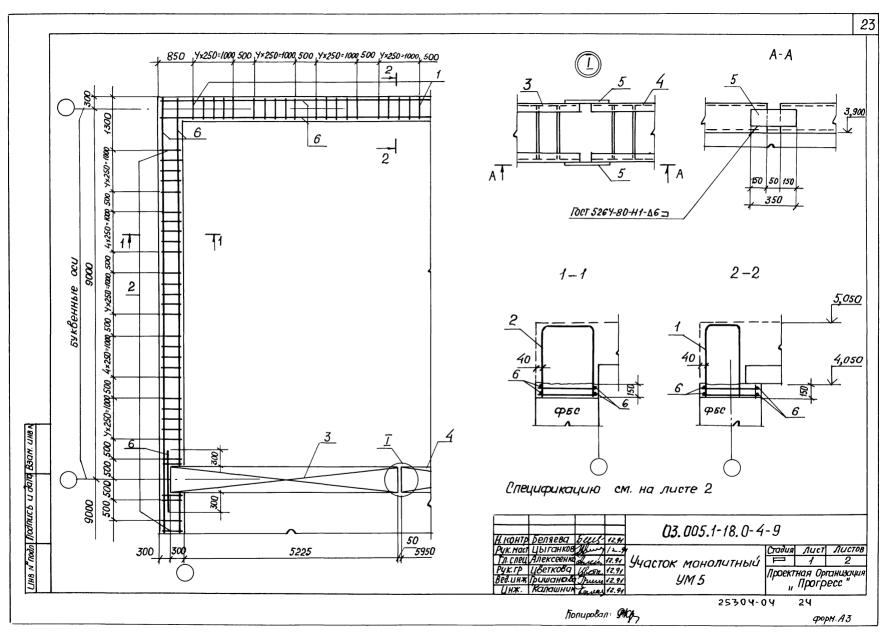
копировал: ОКД.

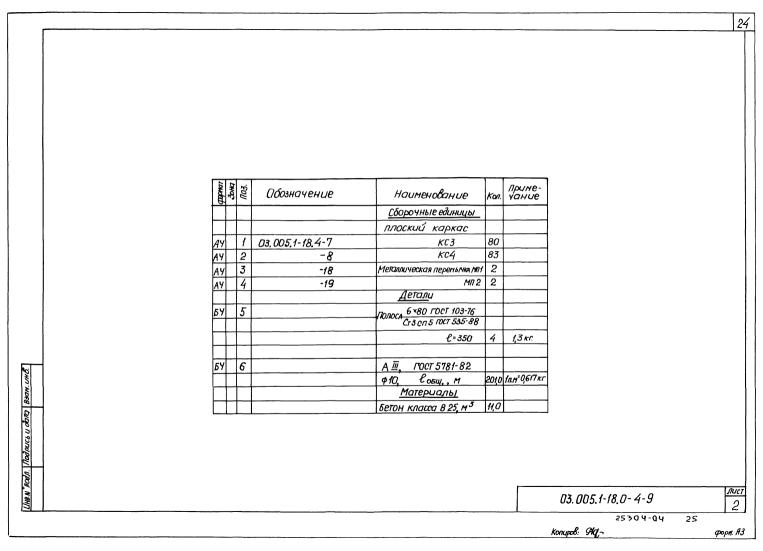
формат АЗ



копир. Уке-







формал	3040	<i>1</i> 103.	Обозначение	Наименование	Kon	. Примеч
Γ				Сборные ж.б. элементы		
		1	Серия 1.041.1-3	Панель перекрытия		
				ПРС 86.15	24	
				Сборочные единицы		
AY		2	03.005.1-18.4-10	Сетка СП1	24	
44		3	-13	каркас плоский КП 1	360	
AY.		4	-11	сетка сп2	24	
				Каркас плоский		
AΥ		5	03. 005,1- 18.4-14	Kf12	51	
		6	-15	КП З	48	
		7	-16	KN 4	51	
		8	-14	KN 5	48	
		9	-12	Сетка СПЗ	24	
_		+		Детали	-	
				A III, FOCT 5781-82		
БЧ		10		Ф25, вобщ, м	3/6,8	1n.n=3,85
<b>5</b> Y	_	11		φ25, l=1445	6	5,8 KI
				Материалы		
_]				Бетон класса в 25, м 3	308,3	

//os.f0 750 R 125 750

Цнв N подп. Подпись и дата Взан. инв

Н. КСИТР БЕЛЯЕВО В ГДД. 12.91 РУК. МОТ ЦЫГОНКОВ В ГОТОР ГОТОРИЦ КОНДОГТЕВ КОМВИК. 97 РУК. ГР. ЦВЕТКОВО УБЕТЕ. 12.91 ВЕЙ ИНЖ. ГРИШАНОВО УБЕТЕ 12.91 ИНЖ. КАЛЮШНИК Бальну 12.91 Покрытие (основной вариант)

25304-04

03.005.1-18.0-4-10

26

Cradus Nucr Nucros

Проектная организация "Прогресс"

