типовой проєкт 901—5—4287

БЕСШАТРОВЫЕ ВОДОНАПОРНЫЕ БАШНИ

СО СТАЛЬНЫМИ БАКАМИ С ПРИМЕНЕНИЕМ СТВОЛОВ

ИЗ УНИФИЦИРОВАННЫХ СБОРНЫХ

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ЭЛЕМЕНТОВ

башня с баком емкостью $200 \, \text{м}^3$ высотой $30 \, \text{м}$

Альбом II

КФ 9597-05 цена 1-82

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ ГОССТРОЯ СССР

Москва, А-445, Смольная ул., 22

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ

901 - 5 - 42.87

БЕСШАТРОВЫЕ ВОДОНАПОРНЫЕ БАШНИ СО СТАЛЬНЫМИ БАКАМИ С ПРИМЕНЕНИЕМ СТВОЛОВ ИЗ УНИФИЦИРОВАННЫХ СБОРНЫХ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ЭЛЕМЕНТОВ

БАШНЯ С БАКОМ ЕМКОСТЬЮ 200м3 ВЫСОТОЙ 30м

АЛЬБОМ ІІ

COCTAB ПРОЕКТА

АЛЬБОМ I ТЕХНОЛОГИЧЕСКАЯ И ЭЛЕКТРИЧЕСКАЯ ЧАСТИ
АЛЬБОМ II АРХИТЕКТУРНО-СТРОИТЕЛЬНАЯ ЧАСТЬ
АЛЬБОМ III СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОНСТРУКЦИИ И АРМАТУРНЫЕ ИЗДЕЛИЯ
АЛЬБОМ IV МЕТАЛЛИЧЕСКИЕ КОНСТРУКЦИИ
АЛЬБОМ V СМЕТЫ
АЛЬБОМ VI ВЕДОМОСТИ ПОТРЕБНОСТИ В МАТЕРИАЛАХ

АЛЬБОМ VII СПЕЦИФИКАЦИИ ОБОРУДОВАНИЯ

РАЗРАБОТАНЫ

ГПИ «КИЕВСКИЙ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ»

ГЛ. ИНЖ. ИН~ТА НАЧАЛЬНИК ОТП ГЛ. ИНЖ. ПРОЕКТА



Imbepajcaen Tocempoem CCCP,
npomokon om 29.04.86 No AU-25
Beeden b dedembue TNU, Kueeckud
Npomempodnpoekm",
npukas om 27.05.86 N61

	Привязан	
UH8 NO	Km 95 97-02	2

Содержание альбома

Марка	Jucm	Наименование	Cmp
СÆ		Содержание альбома	2
//3		Пояснительная записка	3
		Ярхитектурная часть	
ДP	1	Общие данные, фасад	6
ЯР	2	Разрез 1-1, планы, детали	7
ДР	3	Конструкции деревянного настила	8
		площадки	
ДΡ	4	Кожух защитный-КЗ.	9
		Шкаф защитный-ШЗ	
		Строительная часть	
KHE	1	Общие данные	10
кж	2	Схема расположения элементов башни.	11
		Y3ภ61 [, นิ, นิ, เขี	
кж	3	Рундаменты Рм1-Рм4. Опалубка	12
		Paspes6/ 1-1:5-5	
кж	4	Рундаменты Рм1÷Фм4. Плита перекры-	/3
**	\vdash	тия. Разоезы 1-1÷11-11	
кж	5	Тундаменты Рм1: Рм4. Ярмирование.	14
		Разрезы 1-1, 2-2 . Узел 🗓	
кж	6	Фундаменты Рм1, Рм2. Армирование.	15
		Разрезы 3-3, 4-4	
кж	7	Фундаменты Рм1, Фм2. Ярмирование.	16
<u> </u>		Разрезы 5-5, 6-6	
кж	8	Рундаменты Рм1, Рм2. Ярмирование.	17
		<i>C</i> ηε <i>ζυφυκα</i> ζυ <i>β</i>	
KK	9	Рундаменты Рм3, Рм4. Ярмирование.	18
<u> </u>		Разрезы 3-3, 4-4	
кж	10	Рундаменты Рм3, Рм4. Ярмирование.	19
		Paspess 5-5, 6-6	
KK	11	Рундаменты Рм3, Рм4. Ярмирование.	20
115/1	 " 	Спецификация	
KHC	12	Рундаменты Рм1÷ Рм4. Ярмирование.	21
110/2	1 12	Ведамость расхода стали	1
	\vdash	Designating potential	
OP	1	Основные положения по организации	22
	 ' 	<i>επρουπειιεεπθα</i>	1
	├	Ciipoqiiisiociiioa	1
	+-+		\top
	+ +		
	+-+		1-

					T/1901-5-42.87-CA		
					Бесшатровые водонагорные во бакати с притенениет ств ванных сварных экстезоветом	TUNU CO CITATI TOP US SHUA NOIS STETTENT	04400-
NOUBRION:	<u> </u>					Charles Tucm	Jucmo8
·	H04.018.	Савыскан	8-	_	Башня е бакот еткостьк 200 m ³ бысотой 30 m	PI	1
UNE NO	FUN PYK EP.	KOSTOB LYKOK	Dims		Содержание альбома	Kuebek Apomempou	υὖ inpoexm
10,70			, , , ,		<i>кф 95</i> 97-02 3	Popmom a	72

- 1 Общая часть, назначение и область применения.
- 1.1. Радочая документация десшатровых водонапорных башен с баком емкостью 200 м³ высотой 30м разработана по плану типового проектирования Госстроя СССР на 1982-83 г.г.
- 12. Башни предназначены для использования в системах производственного, хозяйственно-питьевого и противопожарного водоснабжения промышленных предприятий, сельскохазяйственных комплексов и населенных мест.
- 1,3. Климатические Условия раиона строительства приняты следунацие:
- а) расчетная зимняя температура T=-20°С и T=-30°С; d) ветровая нагрузка для \bar{U} и \bar{U} районов по табл 6 главы СНиЛ \bar{U} -6-74, для местности типа "5" по табл. 1 главы СНиЛ \bar{U} -6-74;
- в) снеговая нагрузка для 🗓 района по табл. 4 главы СНиП 🗓-6-74.
- 14. Проект разработан применительно к следующим грунтовым условиям:

грэнты основания и засыпки-непучинистые, не просадочные с приведенными ниже геотехническими характеристиками: нормативный угол внутреннего трения q_n =28°,

объемный вес $\chi = 1.8 \, {\rm ff/m}^3$; коэффициент сцепления $c^{+}=0.02 \, {\rm kec/cm}^2$; модуль упругости $E=150 \, {\rm kec/cm}^2$; грунтовые воды отсутствуют.

1.5. Проект предназначен для применения в несейсмических районах и в районах с расчетной сейсмичностью до 7 баллов.

1.6 Для раионов с росчетной зимнеи тетпературой T=-20°C температура воды источника водоснабжения должна быть не ниже +0.5°C, для районов с расчетной зимней температурой T=-30°C температура воды источника должна быть не ниже +4°C.

Кратность обмена воды в баке должна быть не реже одного раза в сутки.

В технологической части проекта башни разработаны в 4-х исполнениях, из которых 3-с электрифицированной задвижкой и 1-с ручной задвижкой.

2. Конструктивные решения.

2.1. Основными конструктивными элементоми башни являются бак, ствол (с лестницами и площадками) и фундамент.

Рабочие чертежи стальных конструкций бака, площодок (диафрагм и ферм) и лестниц приведены в альбоме $\frac{17}{2}$ (чертежи марки КМ).

2.2. Ствол представляет собой четырекстоечную пространственную раму, стойками которой являются унифицированные сборные железобетонные элементы, а ригелями-стальное перильное ограждение площадок, решенное в виде геометрически неизменяемых ферм (конструктивное решение башни принято по авторскому свидетельству № 808662 от 3.11.1980 г.).

Геометрическая нь меняемость ствола обеспечивается жесткастьк узлов прикрепления ригелей к коланнам и горизонтальными диафрагмами, росположенными в плоскости площодок для абслуживания башни.

2.3. Унифицированные сборные железобетонные элементы ствола изготовляются в бортоснастке колони
каркаса межвидового применения для мнагоэтажных
общественных и производственных зданий (по выпус кам 2-7 и 2-9 серии 1.020-1/83, разрабатываемой но бозе серии ИИ-04 и заменяющей се).

Стойки ствола приняты 400×400 мм с двумя стыками и отличаются от серийных колонн толька ормираванием и закладными элементами,

2.4. При отс утствии бартоснастки для изготовления колонн по серии 1.020-1/83 для изготовления стоек допускается до 1января 1988 года использование бартоснастки колонн по серии ИИ-04 сечением 400×400 мм. с установкой заглушек в местах консолей.

Однака, при использовании колонн по серии UU-04 требуется устройство дополнительных стыков, что должно быть учтено при привязке проекта.

В этом случае стыки элементов ствола не допускается располагать в пределах примыкония к стойке ферм перильного ограждения и размещать их следует на расстоянии не менее 500mm от верхнего и нижнего поясов указанных ферм.

Пример расположения и конструкции стыков при использовании колонн по серии ИИ-04 приведен на рис. 1.

Сечение арматуры стыхуемых колонн должно быть сохранена по проекту, а стыки должны быть равнопрочными основному сечению.

2.5. Рермы перильного ограждения при монтаже устанавливаются на монтажные столики и привариваются к закладным элементам колонны.

Указания по приварке приведены в альбоме Й.
2.6. Рундомент башни-монолитный и состоит из
цилиндрической части и круглой в плане фундаментной плиты. На отметке 0.00 фундамент перекрыт
манолитной плитай, благодаря чему в объеме фундамента образуется камера для размещения трубопроводов и запарной арматуры,

Подземная камера принята неотапливаемой, утепленной, с естественной вентиляцией. Утепление предусматривается слоем пенаветана, уклавываемого на перекрытии, и минераловатными плитати, уклавываемыми в зазар межай верхней и нижней крышками люков. С наружной стороны стен выполняется шлаковая отсыпка.

Для вентиляции предусматривается установка на разных уровнях двух асбестацементных труб Ду=200 мм, снабженных дроссель-клапанами,

в зимнее время дроссель-клапаны далжны закрываться.

			H	777.901-5-42.8	87- <i>/</i> 73	
				Εεςωαπροδωε δοδοκαπορικώς δαίμημο το ςποτωκώ δικοποι ς ηρυπεκθούνετη επδοποί ως υκικομουμορό Μως εδορικώς χτερεδοδεποικώς δέστη εκιποδο		
MPUBAZON:				Башня с баком еткостью Оподия Лист Листо		
'	Hav and	Савускан	би	20073 EUCOMOU 30 PI 1		
UNG NO	TUN PVK. 20.	Κοιποδ Άγκακ	Dame	Пояснитель ная записка	Киевский Протстройпроект	
una n			8	KØ 9597-02 4	Popman 32	

- 2.7. На перекрытии камеры устанавливаются: а) для варианта башни с электрифицированной задвижской:
- Стальной защитный шкаф для укрытия шкафа управления (разрабатан в строительной части проекта);
- шкаф дифманометра (приведен в электрической части проекта);
- б) для башен с ручной задвижкой на перекрытии устонавливается только шкаф дифмонометра.
- В соответствии с пунктом 2.7-б при применении башен с ручной задвижкой, при привязке проекта должны быть исключены перечисленные ниже закладные элементы: МН3-6шт, МН5-6шт, МН9-4шт, МН10, МС5-3шт
- В сметах исключение указанных закладных элементов учтено.
- 2.8. в зависимости от расчетной зимней температуры района строительства и соответствующей ей глубины промерзания, отметка ввода трубопроводов и отметка заложения фундаментов приняты различными для варианта башни при T=-20°С и T=-30°С
- 2.9. Теплаизаляция баков не требчется вследствие того, что допускается образование слоя льда на внутренних стенках баков. При этом предустатри-вается устройство "льдоудерэкателей" согласно чертежу КМ-6 (см. альбом [У]).

Теплоизоляция подвадяще-отводящих стояков принимается различной в зависимости от темпе-ратуры наружного воздуха, температуры воды источника и диаметра стояка и выполняется согласна таблице 1, приведенной в альбоме I.

- в сметах к технологической части проекта теплоизоляция стояка учтена толщиной в0тм.
 - з. Гидроизоляция, защита от коррозии и покраска башни
- 3.1. Наружные поверхности стен подземной камеры и верх бетонной подготовки под фундатенты покрыть двумя слоями горячего битума.
- 3.2. Закладные элементы в стойкох окрасить двумя слоями перхлорвиниловых красок светлого тона по двум слаям грунта ФЛ-03К, который наносится на очищенную, обезжиренную поверхность.
- 3.3. При расположении башни в районе действия взлетной полосы аэродромов покраска и установка сигнальных огней на башне должны быть праизведены в соответствии с действующими нормативными документами.

4. Расчет

- 4.1. Расчет башни произведен на следующие нагрузки:

 а) пастоянная нагрузка от собственного веса конструкций башни и фундамента;
- б) длительная нагрузка от веса воды, заполняющей бак; в) кратковременные нагрузки от действия ветра и снега:
- г) сейсмические воздействия для районов с расчетнай сейсмичностью 7 баллов,

4.2. Ветровая нагрузка учтена сучетом динамичес-кай саставляющей, вызываемой пульсацией скоростного напора ветра.

При расчете башен с незаполненным баком динамическая составляющая ветровои нагрузки учитывалась как для сооружений с распределенной массой, а при расчете с заполненным баком-как для соаружений с массой, приведенной к его вершине. 43. Росчет на воздействие ветра произведен в соответствии с указаниями "Руководства по расчету зданий и соаружений на действие ветра" (М. Стройиздат, 1918г).

44. Росчет на сейсмические воздействия произведен в сортветствии с требованиями СНиП 🗓-7-81.

4.5. Стотический расчет ствола как пространственной стержневой системы выполнен на ЭВМ "Минск-22".

в результате статического расчета дыли получены комбинации расчетных усилий, по которым дыли подабраны сечения железодетонных и стальных элементов (стоек и ферм-ригелей)

Ярматура железобетонных элементов была подобрана из условий обеспечения прочнасти и допустимой ширины раскрытия трещин по программам "КВС"(расчет сечений на косое внецентренное сжатие) и "ПАРМ-С" (определение ширины раскрытия трещин).

Допускалось раскрытие трещин в стайках в пределах да 0,3 mm.

4.6 При расчете фундатентов проверялись кроевые давления, крен и осадка.

Эпюра давлений под подошвой фундамента допусколась: при заполненом баке-тропециевидная с отношением бтак ≥0.25;

при незаполненном баке-тречгольная. Крен башни допускался в пределах tgL=0.003.

- 5. Указания по привязке проекта
 5.1. При привязке проекта должен быть выбран
 требчетый вариант по технологическому исполнению, па наружной зимней температуре (глубине
 промерзания) и ветровому району и исключены
 неиспользуемые варианты.
- 52. При невозможности использования колонн по серии 1.020-1/83 могут быть разработаны колонны по серии UU-04 в соответствии с указаниями п.24. 5.3. При атличии грунтавых условий от указанных в п.1.4 необходита выполнить расчет фундатен-та согласна усилиям, приведенным в проекте, и, при необходитасти, увеличить размеры фундатентной плиты, предустотреть подбутку либо свайное оснавание.

				7/1901-5-42, 87 - 173 Бесшатровье водомопорные бацини со стазьнь бакати, с притенениет ствалов из энифицицир ных соруемст эрсеговоетомных эветеминав			
						CIPNOS CAN	
MAUBASON:			1		Chodes Juem Jue		Juemob
7,00200			7/	EOWHR C BOKOM EMKOCMAND PN 2			
	HOY.OMO	Савускан	very				
UNG NO	TUT Pour 20	KO3106 Lykak	2/2	Nogchumesthag Sanucka	11pom	eberi empo	vů inpoexm
UNO IT	1 1748.90.	MIN OK	inchilder.	kg> 9597-02 5	POPP	am	#2

6 Ухазания по организации строительно-монтажных работ

6.1. При строительстве башни должны соблюдаться требования следяющих нартотивных дакументов: глава СНиП 12-8-76- "Зетляные сооружения" глава СНиП 12-15-76- "Бетонные и железобетонные конструкции монолитные".

Глава СНиП 🗓-16-80- "Бетанные и железобетонные конструкции сборные".

Главо СНиП VI-18-75 - "Метаплические конструкции". СН-393-78 - Инструкция по сварке соединений арматуры и закладных деталей эселезобетонных конструкций".

6.2. Монтаж конструкций башни производить башенным или стреловым краном в соответствии с указаниями, приведенными на черт. "ОР"

Монтаж стоек каждого последующего яруса про- 1 изводить после установки ферм и диафрогм предыдущего яруса. При монтаже стыкчемых по высоте стоек следует пользоваться кондукторными устройствами, применяемыми при монтаже колонн каркасов зданий.

Настил плащадок рекоментнется нкладывать по мере монтанса ярна диафрагм, с тем, чтобы использовать его в качестве строительных падмастей,

Монтаж вертикальных трубапрововов рекомендуется осуществлять секциями, длина которых лимитируется высотой подъемо крана.

' Строповку калонн при тонтаже с переводот их из горизантального положения в вертикальное следует производить: при длине калонны до 11,0м за одну точку при помощи пальцевого захвата;

при длине колонны более И,Ом с захватом за две точки при помощи пальцевых захватов и балансирной траверсы,

Установку колонн в стаканы фундаментов осуществлять на выверенную поверхность подливки в стакане фиксировать стальными клиньями.

6.3.При возведении башен особое внимание обратить на тщательность выполнения стыков стоек,

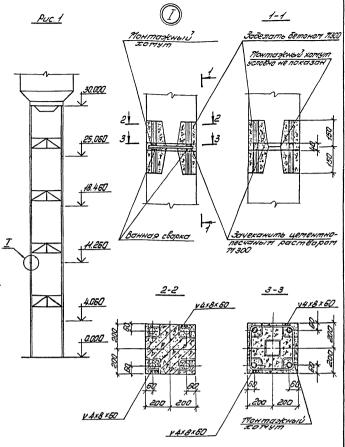
При использовании для стоек колонн по серии UU-04 стыки осуществлять в строгом соответствии с требованиями указанной серии,

Стыки вертикальной арматуры стоек осуществлять с помощью ванной сварки в соответствии с ГОСТ 14098-68 и СН 393-78, соблюдая сооснасть стержней.

Отклонение от соосности допускается не долее 15мм. 6.4. Указания по монтаже бака, стальных ферм и диафрагм, а также по сварке стальных конструкций приведены в альбоме 14.

6.5. Возведение башни асуществлять в соответствии с проектом производства работ (ППР), разработко котарого обязательна для кажедай башни.

В ППР отдельным разделом должны быть приведены мероприятия по технике безопасности, разработанные в соответствии с требованиями главы СНиП Ш-4-80 "Техника безопасности в строительстве"



Технико-экономическая эффективность Сопоставление технико-экономических показателей водонапорных дошен новой конструкции. (по типовому праекту 901-5-42.87) произведено с башняти с кирпичныти стволати по типовоту проекту 901-5-23/пр (У =200 гг.), Н=24 гг.) Т.К. проекта башни с кирпичным стволам У=200 гг. К. проеккроме того, преимущество башен, возводимых по

типовому проекту 901-5-42.87 , следующие: 1. Ствол монтируется из элементов заводского изготовления темиже методами и механизмами, ка-

торые применяются при возведении каркасов многоэтажных зданий.

2. Железобетонные элементы ствола изготовляются в дартоснастке для коланн многоэтажных коркасных зданий, без внесения в дартоснастку какихлибо изменений

з. Трудоемкость Возведения башни в целом снижается в 2,4 раза.

4. Масса башни снижается в 1,7 раза.

При этом соответственно снижанотся транспартные расходы и расходы гарноче-смазочных материалов.

Secu Secu Secu					TT1901-5-42.8	37- /7:	3	
		δεςωσπεοδείε δοδοχαπορικές δαιμγύ CO ςπαιεκείπο δακοπτύς πουπεκράνισης απόδιοδ ως εκμορούμησοδικ Νεώς οδορικείς 3/CelesofernorMeiX 3/Centernio						
Πρυβязαн:					<i>5</i>	Cmodust	kom	Juemos
	Hay, ama.	Савускан	6.God		Sawar c Eckom erikochero PI 3			
		Козлов			Пояснительная	Ke	ebcke	il inpoekm
UNE NO	Pyx. 20.	UHG NO PYK. 2P. ZYXCAK			3anucka	רוסקוו	cmood	mpoekm

121

901-5-42.87

проект

Tunoboú

νисш	наименование	ПРИМЕЧАНИЕ
1	ОБЩИЕ ДАННЫЕ. ФАСАД.	
2	РАЗРЕЗ 1-1, ПЛАНЫ, ДЕПАЛИ.	
3	КОНСПРУКЦИИ ДЕРЕВЯННОГО НАСТИЛА ПЛОЩАДКИ.	
4	КОЖУХ ЗАЩИТНЫЙ— КЗ. ШКАФ ЗАЩИТНЫЙ— ШЗ.	

ВЕДОМОСТЬ ССЫЛОЧНЫХ И ПРИЛАГАЕМЫХ ДОКУМЕНТОВ

1			
	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	ПРИМЕЧАНИЕ
ı		ССЫЛОЧНЫЕ ДОКУМЕНТЫ	
	СЕРИЯ 1.494 - 32	ЗОНМЫ И ДЕФЛЕКМОРЫ ВЕНТИЛЯЦИОННЫХ СИСМЕМ	
		ПРИЛАГАЕМЫЕ ДОКУМЕНТЫ	
	AP, BM	ВЕДОМОСПИ ПОПРЕБНОСПИ В МАТЕРИАЛАХ	АЛЬБОМ Ў

ВЕДОМОСТЬ СПЕЦИРИКАЦИЙ

У ИСШ	НАИМЕНОВАНИЕ	ПРИМЕЧАНИЕ
3	СПЕЦИРИКАЦИЯ ЛЕСОМАТЕРИАЛОВ НА НАСТИЛ ПЛОЩАДОК	
4	СПЕЦИФИКАЦИЯ СТАЛИ НА КЗ, ШЗ И НАСТИЛ ЗУМПФА	

таблица 1

5

ШЕНОРЕШОН № 600 κ. № 3 ЭШЕПУ N ШЕУР - ЦУ N ШНР Ŋ					
РАСЧЕМНАЯ МЕМПЕРАМУРА С	ΑΗΝ, ΨΑΟΜ-Α ΚΛΑΜΝΛΠΑΜ ΜΜ , Β				
-20°	60				
-30°	80				

ОБЩИЕ ДАННЫЕ

- I. За относительную отм. 0.000 принят уровень верха плити пе-рекрытия фундамента, что соответствует абсолютной отм. ______.
- 2. Вокруг плиты перекрытия фундамента устроить отмостку шири-ной 700 мм из асфальтобетона толщиной 25 мм / см. деталь I/.
- 3. Состав кровли плиты перекрытия:
 -защитный слой асфальтобетон толщиной 25 мм;
 -водоизоляционный ковер 3 слоя гидроизола ГИ-Г/ТОСТ 7415-74х/
 на антисептированной битумной мастике МБК-Г-55 ГОСТ 2889-80;
 -стяжка из песчаного асфальтобетона 8 = 15 мм;
 -утеплитель кровли плитный пенобетон 8 = 600 кг/м3, толщина
 утеплителя выбирается по таблице 1;
 -пароизоляция 1 слой гидроизола ГИ-Г на битумной мастике МБК-Г- 55.
 - 4. Наружная отделка: окраску металлических элементов см. чертежи марки КМ; опорное кольцо,дуги и ограждение металлической лестницы с отм. 27.000 окрасить в оранжевни цвет. Все остальные металлические элементы окрасить в серий цвет; железобетонные стойки отделать цементным молоком.
 - 5. Внутренняя отделка: изнутри подземную камеру окрасить краской ВА_17.
- 6. Размеры и отметки в скобках, ниже отм. 0.000 даны для варианта в районе строительства с расчетной зимней температурой T=-300С.

				ПРИВЯЗАН:			
NHB.Nº					L		
				ТП 901-5-42	.87	-A	p
дто.РАн	Cabyckah	6 Gart	_	БЕСШАТРОВЫЕ ВОДОНАПОРНЫЕ БАШ БАКАМИ С ПРИМЕНЕНИЕМ СТВОЛ НЫХ СБОРНЫХ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫ	НИ СО С ОВ ИЗ Х ЭЛЕ	ТАЛЬНЬ УНИФИ МЕНТО	іми ци рова н В
ΓΑΠ	Козлов Потлань	helis			стадия РП		
Рук гр. Архит.	ДУЖАК Власова Панарина			ОБЩИЕ ДАННЫЕ, ФАСАД		KHEBCK	ия
HPOBEPIO	BACOBA	Glac	L	km 9597-n2 7		ACTPOR	NPOEKT

KA 9597-02 7

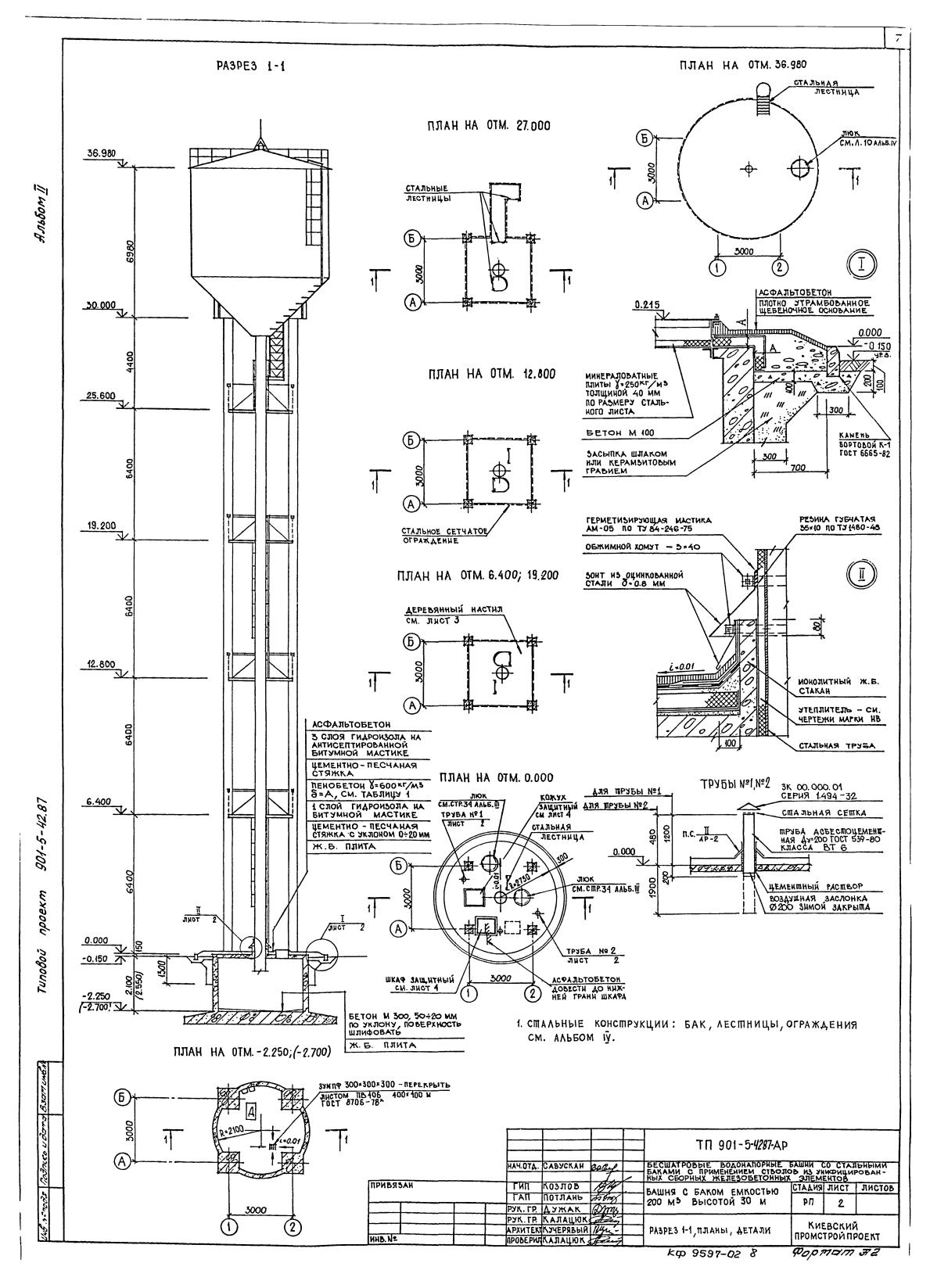
Формат Я2

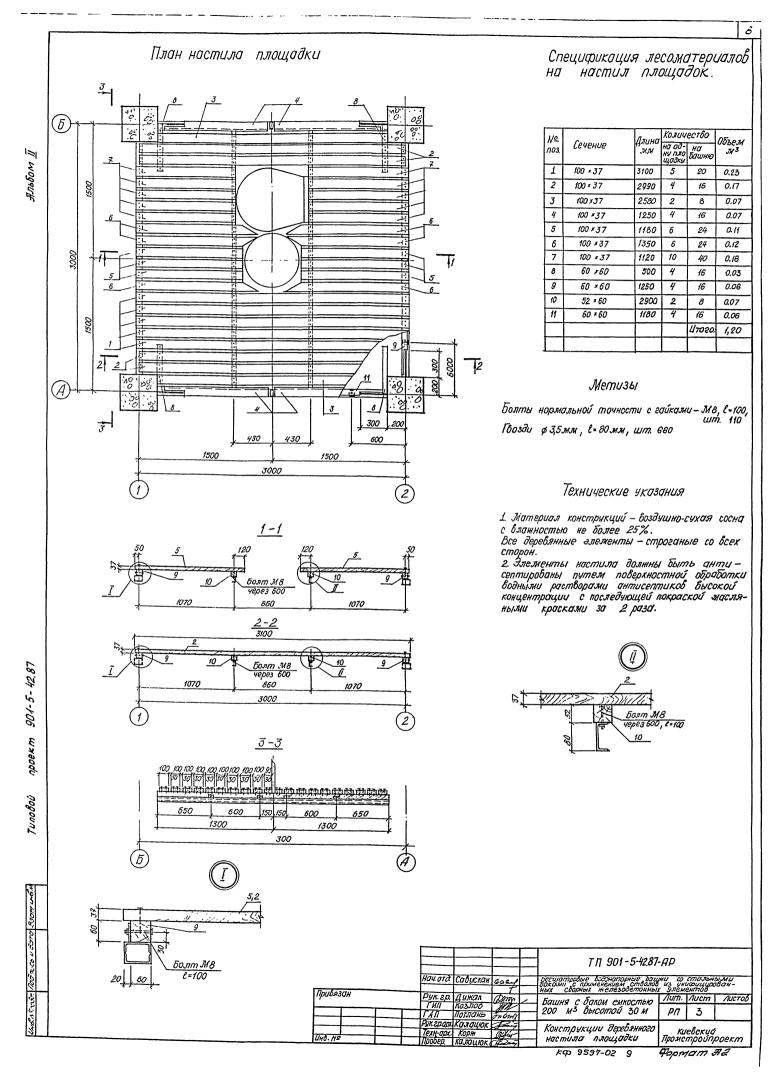
36.980	
30.000	
27.000	
19.200	
12.800	
6.400	
0.000 -0.150 VP. 8.	b A

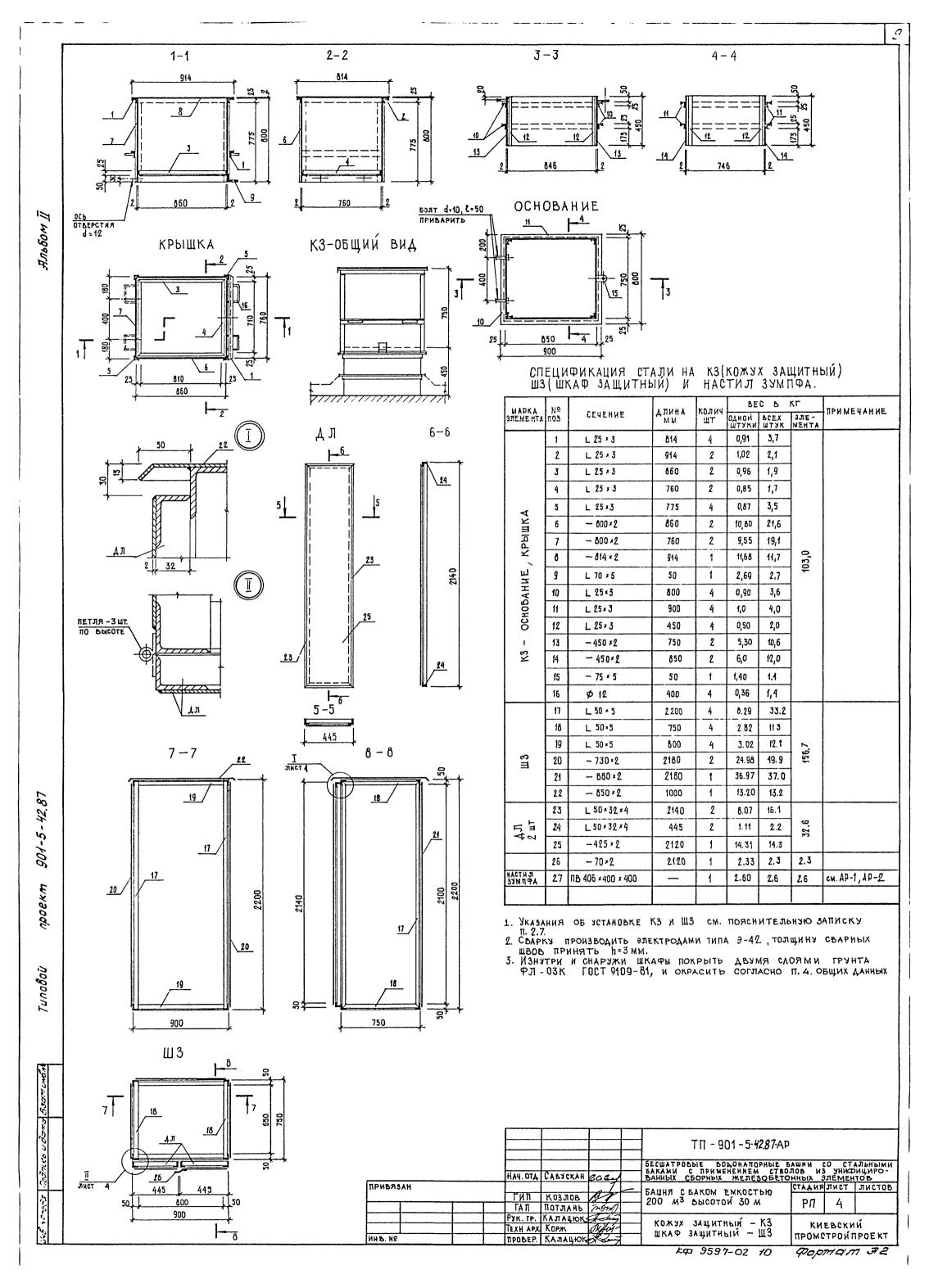
Типовой проект разработан в соответствии с действуюшими нормами и правилами и предусматривает мероприятия, обеспечивающие взрывную, взрывопожарную и пожарную безопасность при эксплуатации сооружения.

Главный инженер проекта

В.А. Козлов







Ведомость рабочих чертежей основного комплекта

<i>Лист</i>	Наименование	Примечание
,	Общие данные	
2	Схема расположения элементов башни. Узлы Г. Ф. 12 12	
3	Рундаменты Фм1÷ Рм4 Опалубка. Разрезы 1-1-5-5	
4	- Фундаменты Ф«1÷ Фм4 Плита перекрытия. Разрезы 1-1÷11-11	
5	Рундаменты Рм1- Рм4. Ярмирование. Разрезы 1-1, 2-2 Узел I	
6	Рундаменты Фм1, Фм2. Ярмирование Разоезы 3-3, 4-4	
7	Рундаменты Рм1, Рм2. Ярмирование. Розрезы 5-5, 6-6	
8	Рундоменты Рм1, Рм2. Ярмирование. Спецификация	
9	Рундаменты Рм3, Рм4. Ярмирование.	
10	Рундаменты Рм3, Рм4. Ярмирование. Разрезы 5-5, 6-6	
11	Рундаменты Рм3, Рм4. Ярмиравание. Спецификация	
12	Рундатенты Рт1÷ Рт4. Яртирование. Ведотость расхода стали	

ведомость ссылочных и прилагаемых документов

Наименование	Примечание
Ссылочные документы	
Конструкции каркаса меж -	
видового применения для	
многоэтажных общественных	
и произвадственных зданий	
Прилагаемые документы	
Сбарные железобетанные	
конструкции и арматурные	
บริติยาบค	वज्रव्हिक 🎹
ведотости ттребности в	
mamepuasiase	ansom VI
	
	Ссылочные документы Конструкции каркаса меж - Видоваго применения для многоэтажных адщественных и произвадственных зданий Прилагаемые документы Сборные железадетанные конструкции и арматурные изделия Ведотости потпребности в

Ведомость спецификаций

Лист	Наименова ни е	Примечание
2	Спецификация к схеме расположения	
	элементов башни	
	_	

ведомость объемов сборных детонных и железобетонных конструкций по рабочим чертежам основного комплекта марки КЖ

N %1	Наименование группы элементав конструкций	код	Кол., мз	Приме- чание
7	Колонны	582100	19,92	
H				
+	Всего бетона и железобетона	582100	19,92	

Материалы на изготовление сборных железобетонных конструкций учтены в ведамости потребнасти в материалах и отдельно не учитываются

Общие указания

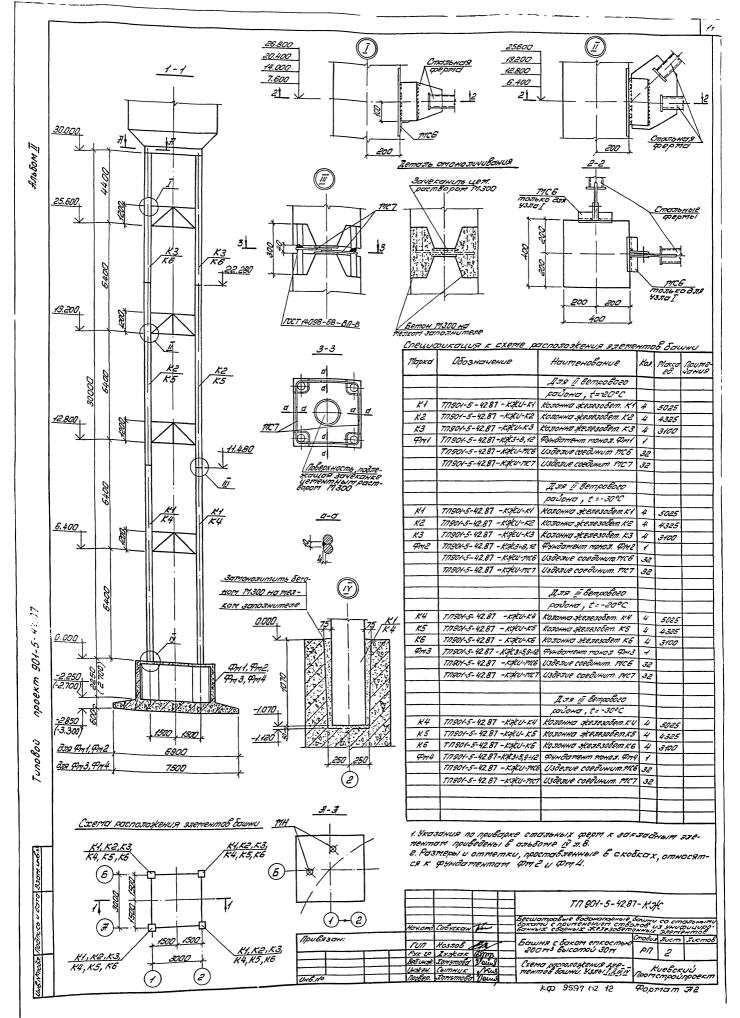
- За условную отметку 0.000 принят верх железабетонной плиты перекрытия подземной камеры, что соответствует абсолютной отметке на генеральнам плане
- Контроль прочности тяжелого бетона при возведении и изготовлении монолитных и индивидуальных сборных канструкций, разработанных в настоящем комплекте марки КЖ в соответствии со СНиПФ-21-75, производить по ГОСТ 13015.1-81.
- Монтаж и приемка сборных железобетонных конструкции должны производиться в соответствии с рабочими чертежами, проектом производства работ, СНиП 🗓-16-80
- Данные о грунтовых условиях и мероприятия по антикоррозионной защите конструкции приведены в пояснительной записке.

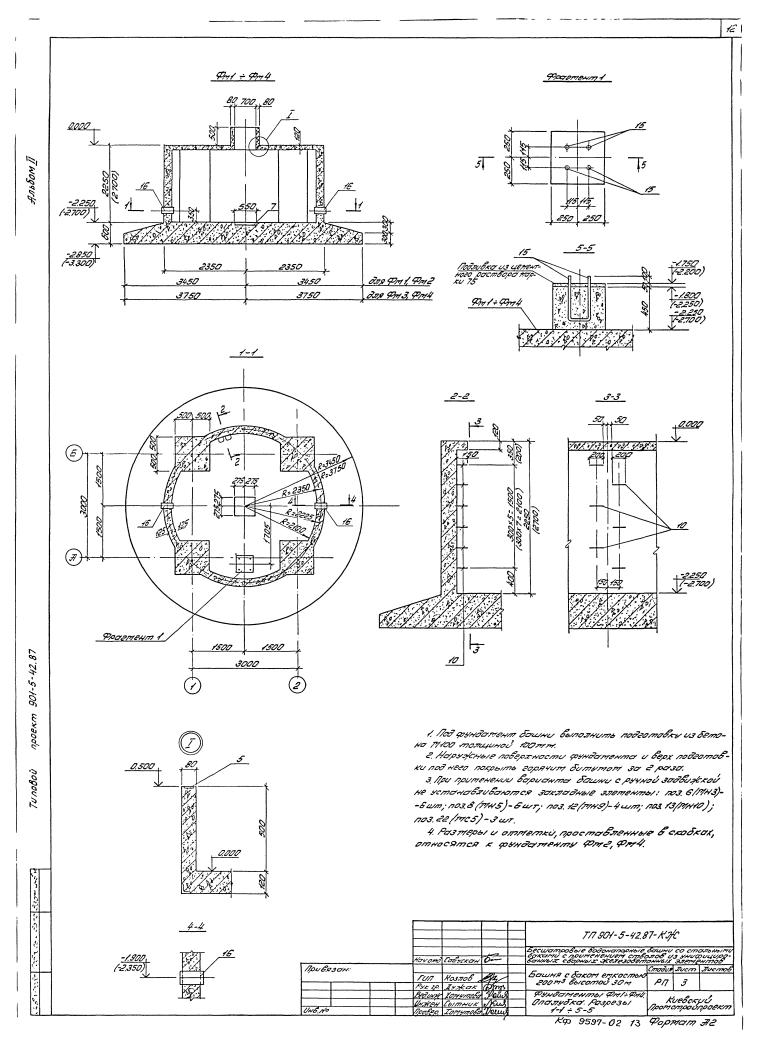
Apubasan.

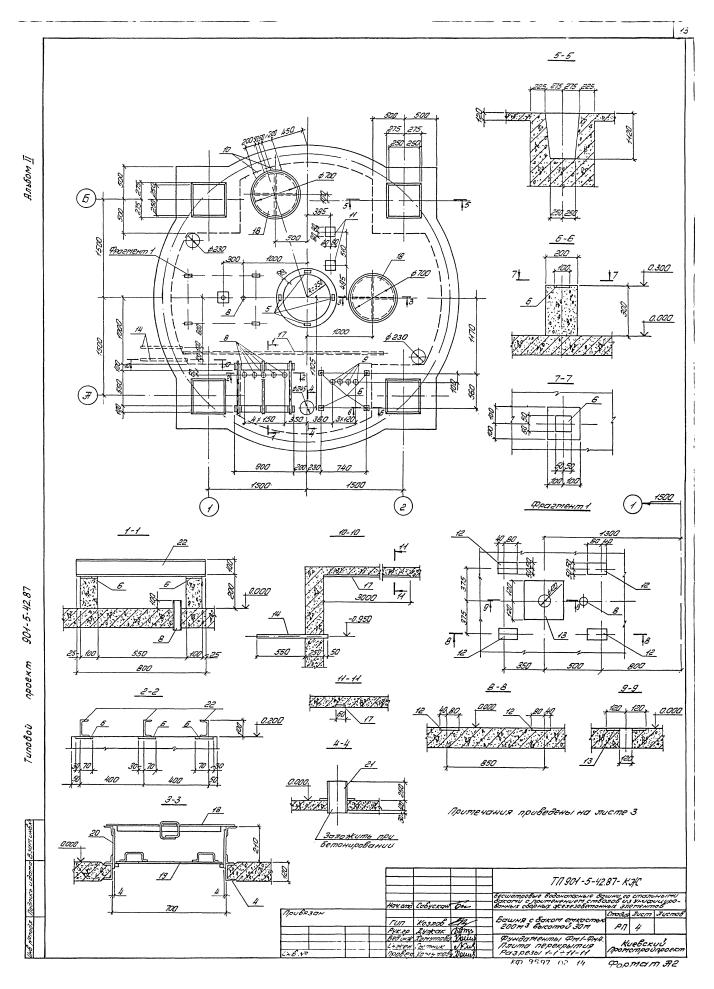
			_	777.901-5-42.8	7- <i>K.H</i>	·	
дотан в соответствии с ми и правилами и предус- тия, обеспечивающие взрыв- о и пожодную догос	HON OM ?! COBYCKOM	Cours		бесшатровые водо-апарные о вохати с по темениет ствай ных сарных экспезаветомн			UNDER ON-
гооружения	TUA KOSTOB	Ble	_	Башня с бакот еткостью 200m ³ высотой 30m	Cracus	Jucm 1	Sucmot
осекта в Козлов В.Ш	PSE EP AYSKER BET WIR ZOWINGE GR. WIR KINGSPORT Nachen Tagragh	Doug		Общие данные	Aport	rebert compos	il Inpaexm

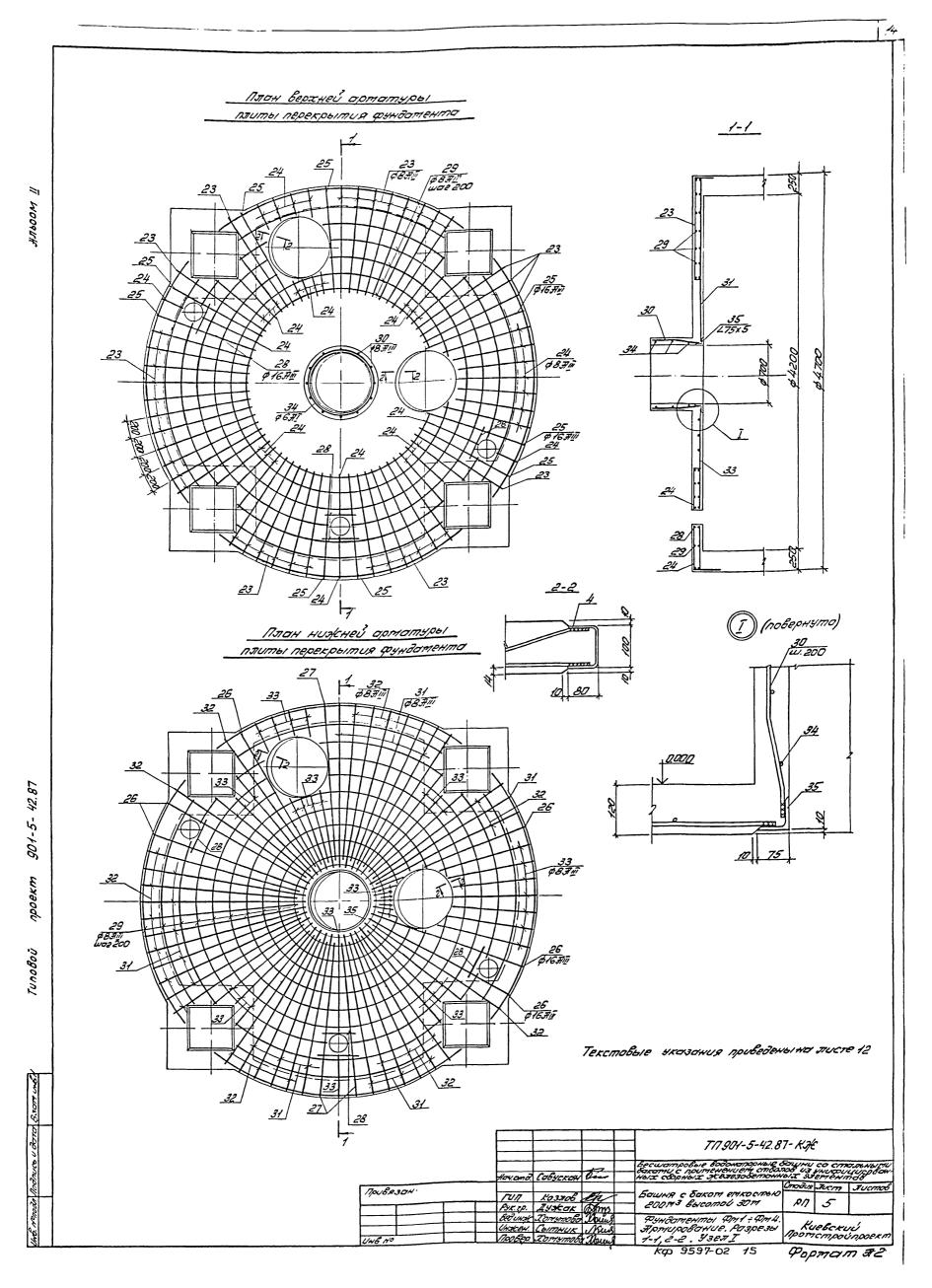
kp 9597-02 11 Popmam 32

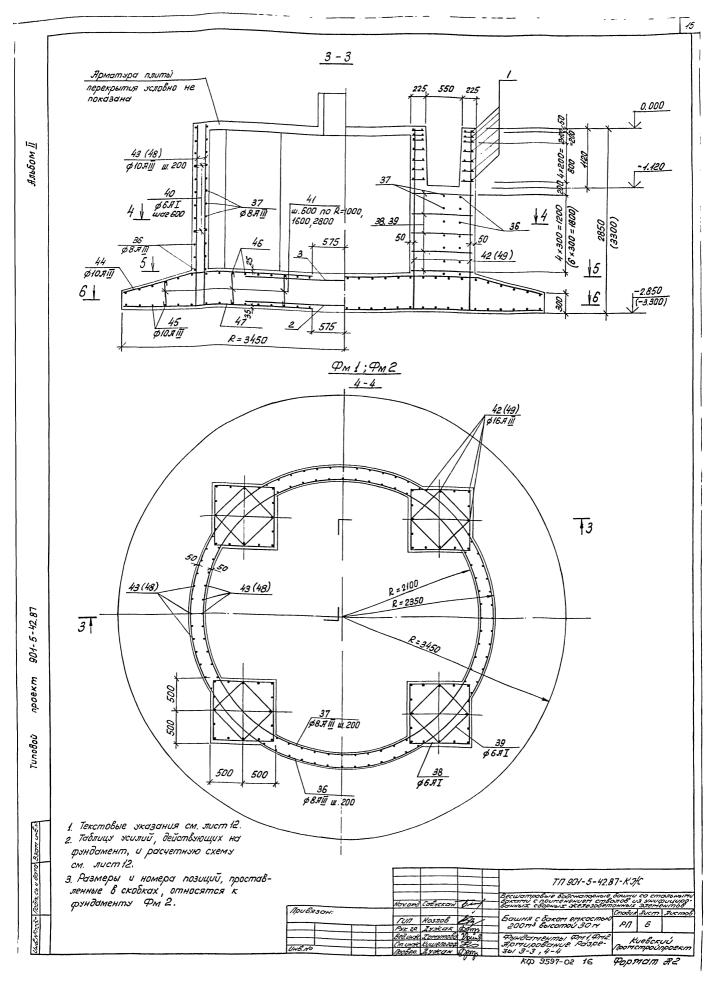
Τυποβου σ	000ekm 003	οαδοπακ	R coome		
δευςπ8γκ Μαπρυβαί	OWUMU HOL	8 padoman 19 padoman 19 panus, 00 19 panus, 00 19 panus, 00 19 panus, 19 pan	Pagusa Pecneyugo	MU U NPE KANNINA A	g g g g g
ную, азра при эксп	sioonaxcapi nyamayuu	אטאנע מופא איניאי איניארפקססט	Kaphyho Hur	de3onach	ость
Γλα β Η ΒΙΟ	инженер	ηροεκπα	BR		-001

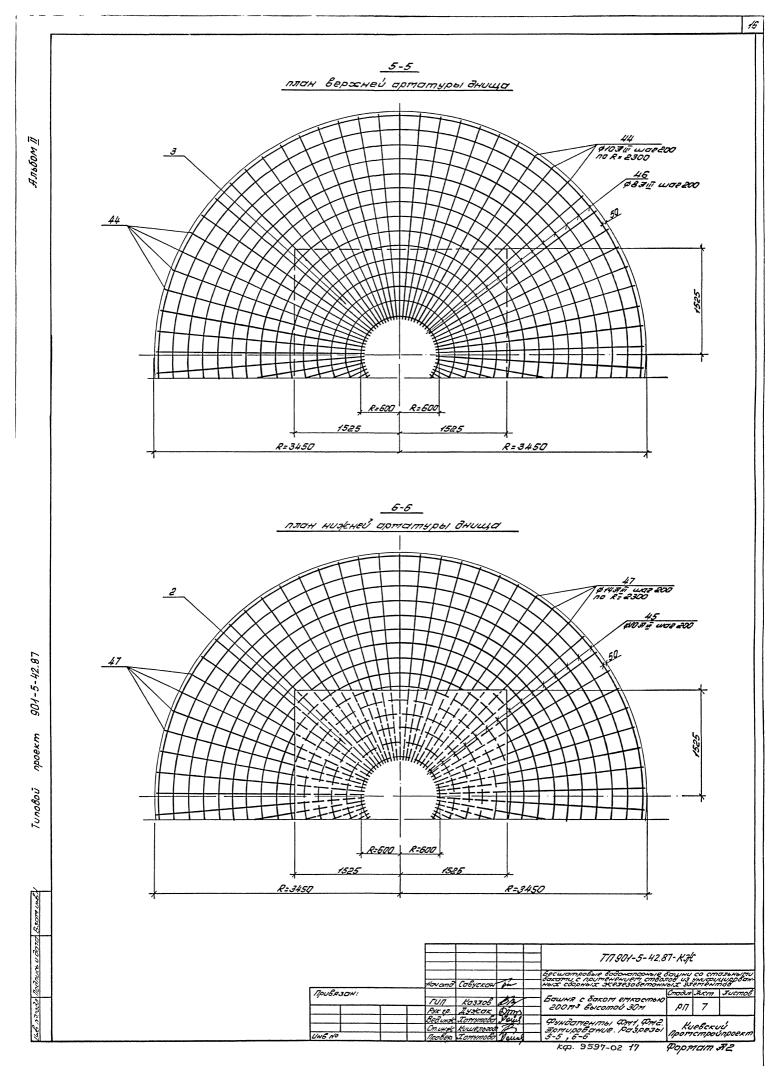












Peomor	3040	10344	080340484U8	Наитенование	<i>K</i> &D.	Noune vanue
				9712		
			nas 1:9,11:35,41,44:47	cm. Pm 1		
74		10	TN901-5- 42 87 -KGCU-MH7	U3वैक्षाप र उ वस्ताववेभवर गाम १	8	
				<u> </u>		
				\$ 8.7 in FOCT 5781-82*		
		36*		E=14700	14	5,8 K
_		374		C= 13800	14	55 x1
				\$ 6.71 \ \COCT 5 7.81-82*		-/
		384		P=3750	28	0,92
┙		391		P= 2710	20	0,6 x
╛		402		P= 230	40	OIKE
14		48		\$ 10.H M TOCT 5781-8242-3290	104	2,0 %
4	_	49		\$16.311\(\text{TOCTS781-82*C=3285}\)	64	5,exe
1	_			Материалы	_	
					36.6	m3

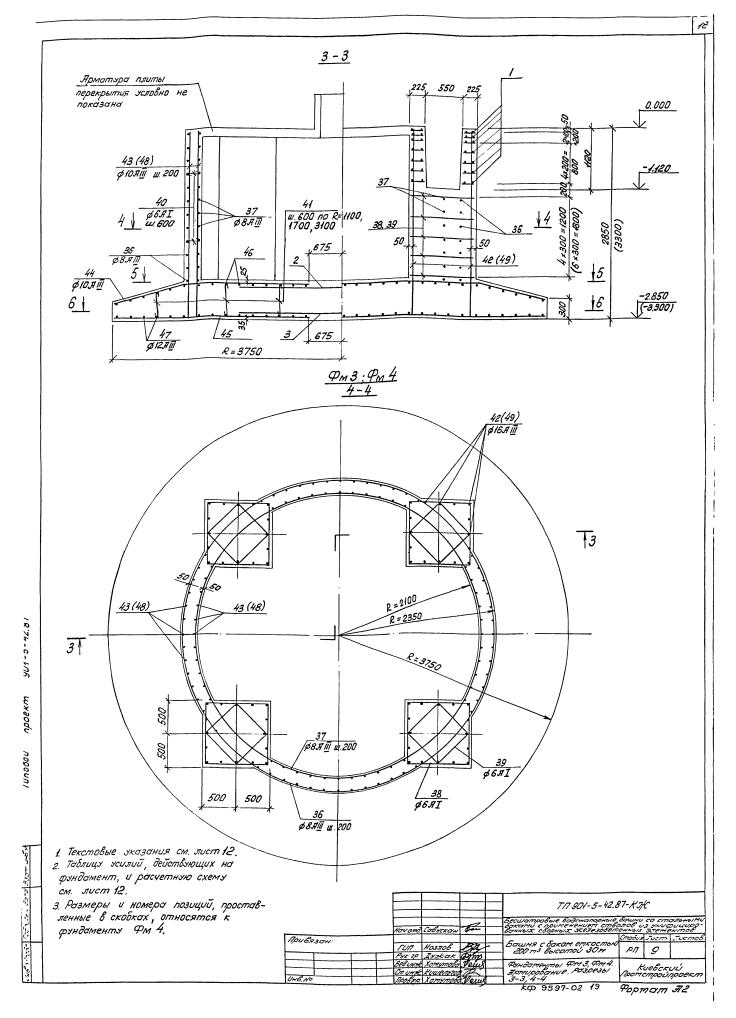
* Nosuyuu 23 ÷ 25 , 29 , 30 , 33 ÷ 41 , 44 ÷ 46 cm. bedomocme Benarel

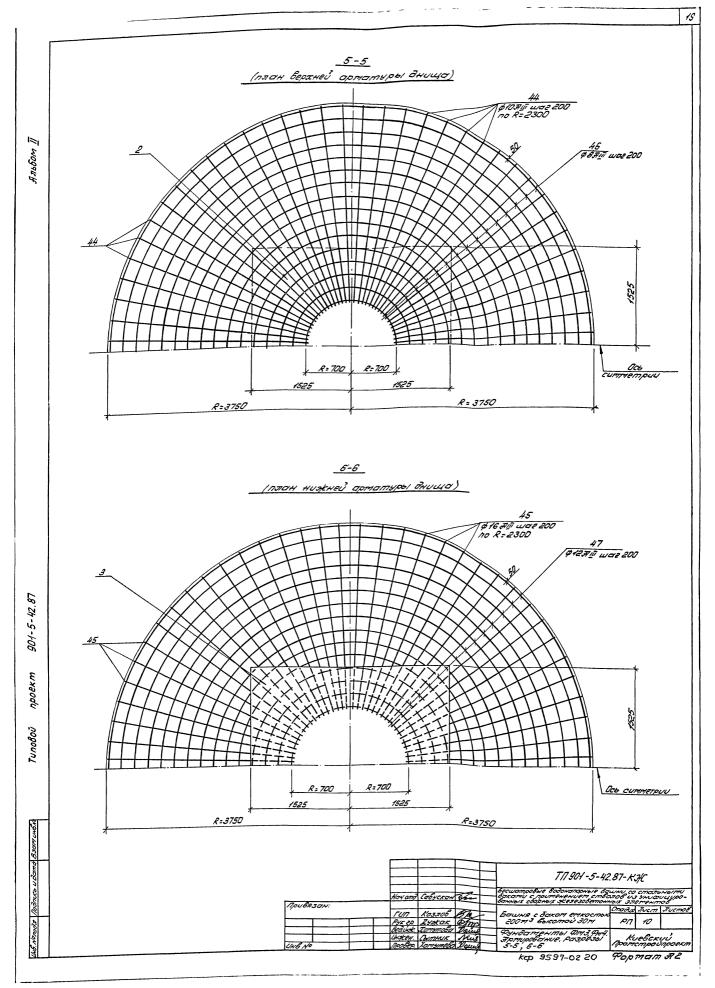
Bedomocmo demarey

103.	3CKU3
23	& 1250 & S
24	8 550÷1250
25	8 1250 B
29	R=500÷ 2300
30	425 10050
33	250÷1500
34	200 (R=390
35	R=350
36	R:2300
37	R=2150

103.	GCKU3
38	970
39	710 ×
40	_150_
41	_400:500 <u> </u>
44	R 1050 1650
45 46	R=600;- 3400

 HOY. and	COBYCKON	din	 Бесшатровые водонапорные ба бакати с притенениет ства ванных сборных эселегобетонн	TUNU CO	CMOSE SHUQUE EMENT	HO178U ULY 400 -
 5110	u P	01	EQUAR C TOKOM EN KOSONKO	Cmoory	Juem	Jucmob
PYK.ZP.	LYNKOK	Dams	Башня с баком енкостью 200m3 выкотой 30m	PN	В	
	Χοπυποδο Couπηυκ		Фундаменты Фт 1,Фм2. Яртирование. Специ-	K	rebek	yů novezm
	Tomymak		\$60 9597-02 18	7,700.	ח ש מינים	





kap 9597-02 21

Popmam A2

20

Tunoboŭ

Ведотость расхода стали на элетент, ке

		Изделия артатурные												U3वेरिमधम उवस्त्रववेसधर प ट्राइवेस्स्याम्स्यार्थः									
777		मै १० मावागाप्रभूव स्जावटटव										Npokam mapa			F)	בח ובו דים	IPO K	700	cca		Прокат тарки		
17арка элемента		7-1					-111				Kn2-1	_			Ŧ				<i>₹-11</i>			7321	
	roct.	5784-80	?*		roc.	757	91-80	<u>e</u> *		10018.	509-72*	Bcezo		1001	-578	31-82*		10	207578	1-82*		7 103	
	Ø6	Ums	2 08	\$10	812	Ø14	\$16	018	Umor	175×5	Urazo		ø8	\$10	\$16	ø18	Urazo	68	010	Uman			
90m1	49,6	49,	5 368,	604;	86,6	244,8	3489		1653,4	13,5	13,5	1715,5	10	70	84	100	26,4	-		15,8			-
Pm 2	63,8	53,	9 391,6	625,5	85,6	244,8	393.7		1742	13,5	135	1819.5	10			100	حووے			15,8		_	-
PM 3	50,0			9 500,0	_		694,5	_		13,5	135		+	+		100	26,4						
Pm 4	64,0	64,	0 404,	5 520,1	287,1		739,3	-		135			10	1		100	29,2			15,8 15,8			

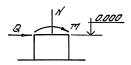
Продольнение ведотости

						1700	Kan	7 77	770	KU												T 7.	
								8C+3 x														1/20	4561
100	CT 103.	76		10	70782	2-70*					2591-71*	mo	7856	8-77*	FOCTA	3940-72	FDCT8278	7-75*	100	78509	72#	1777	3262
6×160	10170		Urazo	8x550	10:240	Ura	0 5:4			820		5-4		_	210		[100180H		-	163×5	Umoa	+	
2,4	5,2		35,4	142	4,5	18,	7 58,6	50	36	6,4	5,4	36,8	1	36,8	20.7	20,7	36,0		 	وجع	28.2	+	و ج
	5,0		35,4	14,2	4.5	18,	58,6		$\overline{}$	6,4		35,6		36,8		20,7	36,0		+	222	282	+	32
	حيي		354	14,2	4,5	18,	38,5	50	96	6,4		368			20,7	20,7	35.0		 	22,2		0,2	
2,4	50		35,4	14,2	45	18,	586	5	9,6	5,4	6,4	1		36,8	_	20.7	36,0		-	22,2		92	_

Продолжение ведотости

ŀ	गुरुप्रका राज्यका						ые и соединительные Крепедсные элементы							
							nnsi	Wal		εμπω Γαύκυ			Οδιιμού	
ŀ	10073262	-75*	100	10CT 10704-76*		TOCT 7798-70*		TOCT 11371-78		TOCT 5915-70*		Bceeo	pacxoo	
Ĺ	50x3,5	Umaec	245X3,5	29916		11245	Umozo			7112	Umge		ļ	
L	18,0	21,4	2,3	57,4	65,7	96	0,6	01	01	0.2	0,2	371,0	2087,5	
	180	21,4	8,3	57,4	657			91	01					
	18,0	21,4	8,3	57,4	65,7			01		0,2	0,2	373,8	2193,3	
_	180	21,4	8,3	57,4	65,7		96	01	0,1	92	0,2	371,0 373,8	2298,0	

Расчетная схета



५८u ग्रप १, तेर्रुट कि ५० प्रथा के भारति वास्त्र भारति वास १००० वि

N	HOROUNGLUR HORPY30K	î Gempoboû paûox						ії ветровой ройон					
1/1		Нортативные			PacyemHble			Нортативные			Расчетные		
_		77/11/1	N/T	9/1)	71 (TM)	N/F)	Q(r)	77/771	N/T)	Q(T)	MAN	N/F)	0/1)
1	NOU HESONOTHEH-	165,6	64,5	6,5	215,1	71.8	8,4		<i>56,8</i>			72,3	
مے	Nou northam	226,1	264,5	7,0	294,0	271,8	9,1	256,0	266,8		<u> </u>		

1. Кольцевыю артатыры фындатента далыскается стыковать по итенацится бличат стерэхней с эстройствот перепыска С=30 d либо с ыстройствот сварного равнапрочного стыка,

2. 8 плитах перекрытия финдамента в тестах отверстий d = 700 тт нижиного артатуру плиты приварить к Стальным злетентам, обратяляющим отверстия.

3 возведение фундатента производить в соответствии с требованиями СНИП 11-15-16, Бетонные и эргелезоветонные конструкции монолитные ".

				TN 901-5-42	.87-K	H	
a	Hay amit	Cobyerow	tien-	Бесшатровые водонапорные ба бакати с притенениет ство банных сборных эселезобетом	TWHU CO 20106 U 4618 37	CMOUTE 3 SHUQD EMENT	1401MU 14400-
Привязан:				Башня с баком емкосток 200m ³ высотой 30 m Финдатенты Фт1- Фт4 Пртирование. Ведомость	Cmadus	Jucm	Jucmos
	run	K03.006	Bh			12	و
		Zyskak			27	10	
	Bed.unx	Хотутово	Doing		Kuebckuú Npomempounpoek		
	UHAKEH.	ColMHUK	Mus				
146 NO	Провер.	Хотутова	Doug	packoda cmanu	מסטוון	CHIPOL	IIIPOEKI
				kφ 9597-02 22	400	MODE	7.72

I ОБЩАЯ ЧАСТЬ

I.1. ОСНОВНЫЕ ПОЛОЖЕНИЯ ПО ОРГАНИЗАЦИИ СТРОИТЕЛЬСТВА КТИПОВОМУ ПРОЕКТУ ТП901-5-42.87 РАЗРА-БОТАНЫ В СООТВЕТСВИИ С "ИНСТРУКЦИЕЙ ПО РАЗРАБОТКЕ ПРОЕКТОВ ОРГАНИЗАЦИИ СТРОИТЕЛЬСТВА И ПРОЕКТОВ ПРОИЗВОДСТВА РАБОТ " CH-47-74 И ДЕЙСТВУЮЩИМИ ГЛАВА—МИ CH И Π .

I.2., ОСНОВНЫЕ ПОЛОЖЕНИЯ... РАЗРАБОТАНЫ ДЛЯ ВАРИАНТОВ РАСПОЛОЖЕНИЯ БАШНИ ВО II И III ВЕТРОВОМ РАЙОНЕ.

T. OCHOBHUE TPEEOBAHUA K CTPOUTENHOMY FEHEPANHOMY FINAHY.

 \overline{L} 1 До начала производства основных работ на строительной площадие должны быть выполнены работы подготовительного периода, а именно:

- BPEMEHHAA KONLLEBAA ABTOLOPOFA;
- -ОПРЕДЕЛЕНЫ ПЛОЩАДКИ СКЛАДИРОВАНИЯ И СБОРКИ;
- -YCTAHOBIEHU BUTOBUE TOMEWEHUR AIR PRECYNX;
- -ПРОЛОЖЕНЫ СЕТИ ВОДОСНАБЖЕНИЯ;
- -BUNONHEHO OCBEWEHHE TEPPHTOPHH;
- BPEMEHHOE OFPAMAEHHE TEPPHTOPHH.

<u>П.</u>2. Снабжение стройплощадки электроэнергией и водой для нужд стронтельства должно базироваться на использовании существующих источников,

<u>ш</u>. МЕТОДЫ ВЫПОЛНЕНИЯ ОСНОВНЫХ ВИДОВ РАБОТ.

- BEMARHUE PAGOTH

 \overline{m} 1. Под фундамент башни выполняется котлован с откосами запожением 1:1 и одним односторонним въездом.

<u>III. 2. РАЗРАБОТКА ГРУНТА В КОТЛОВЯНЕ ПРЕЦУСМАТРИВА</u>-ETCA ЭКСКАВАТОРОМ С ОБРАТНОЙ ЛОПАТОЙ ЕМКОСТЬЮ КОВША-0.5 м³. ВЕСЬ ГРУНТ ПЕРЕМЕЩАЕТСЯ ВО ВРЕМЕННЫЙ ОТВАЛ. ЗАЧИСТКА ДНА КОТЛОВАНА ВРУЧНУЮ.

<u>III.3.</u> ОБРАТНАЯ ЗАСЫПКА ПАЗУХ ФУНДАМЕНТА ПРОИЗ-ВОДИТСЯ БУЛЬДОЗЕРОМ, ГРУНТОМ ОПТИМАЛЬНОЙ ВЛАЖНОС-ТИ С ПОСЛОЙНЫМ УПЛОТНЕНИЕМ.

<u>M</u>.4. Водоотвод поверхностных вод обеспечи-ВЯЕТСЯ ПУТЕМ УСТРОЙСТВА СПЕЦИАЛЬНОГО ОГРАДИТЕЛЬ-НОГО ОБВАЛОВАНИЯ КОТЛОВАНА В ВИДЕ БАНКЕТА С ТРЕУГОЛЬНЫМ ПОПЕРЕЧНЫМ СЕЧЕНИЕМ.

<u>IV.</u> БЕТОНИРОВАНИЕ МОНОЛИТНЫХ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОНСТСТРУКЦИЙ

 \overline{N} . Подача и укладка бетона осуществляется С помощью автомобильного крана.

 \overline{W} 2. Арматурные каркасы и сетки заготовляют-СЯ В МЕХАНИЗИРОВАННЫХ АРМАТУРНЫХ МАСТЕРСКИХ И ПОДАЮТСЯ К МЕСТУ УСТАНОВКИ ТЕМИЖЕ МЕХАНИЗ – МАМИ, ЧТО И БЕТОН.

 \overline{v} .3 Сварочные работы, заделка стыков и швов выполняются согласно требованням СН и $\Pi \overline{u}$ -9.74.

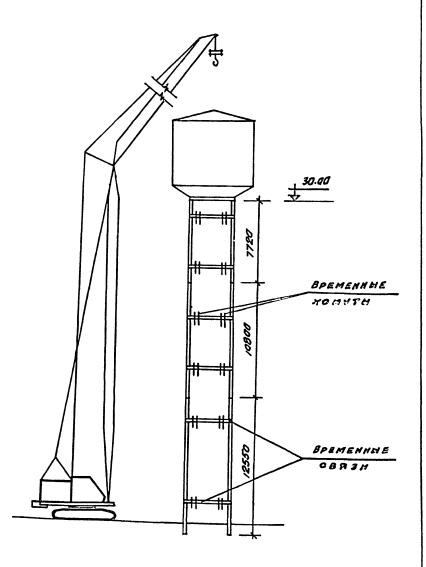
\overline{y} , Монтяж сворных железоветонных конструкций

 $\overline{\underline{V}}$. I МОНТАЖ СБОРНЫХ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ НОНСТРУКЦИЙ БАШНИ ОСУЩЕСТВЛЯЕТСЯ ГУСЕННЧНЫМ КРАНОМ МКГ-4Q, ЛИВО ДРУГИМ МОНТАЖНЫМ КРАНОМ С СООТВЕТСТВУЮЩИМИ ПАРАМЕТРАМИ:

- ДЛИНЯ СТЕЛЫ: 15.8; 20.8; 25.8; 30.8 м.
- ГРУЗОПОДЪЕМНОСТЬ: 10/20; 6/13; 3/10; 2/8.57.
- -BUNET CTPENU: 6.5/11.3; 6.5/11.4; 6.5/11.5; 7/16 M.
- BUCOTA NOADEMA: 16.5/25; 22.5/295; 27/34: 33.5/44 M

 \overline{V} 2. МОНТЯЖ ВЫПОЛНЯЕТСЯ В СЛЕДУЮЩЕЙ ПОСЛЕДОВЯТЕЛЬНОСТИ: - МОНТЯЖ ПЕРВОГО ЯРУСЯ КОЛОНН, СОБРЯННЫХ НА СБОРОЧНОЙ ПЛОЩАДКЕ, ПО-ПЯРНО С ПОМОЩЬЮ
ДОПОЛНИТЕЛЬНЫХ ВРЕМЕННЫХ СВЯЗЕЙ, КРЕПЛЕНИЕ
КОТОРЫХ ОСУЩЕСТВЛЯЕТСЯ ПОСРЕДСТВОМ БОЛТОВ ЧЕРЕЗ
ОТВЕРСТИЯ Ф 50 ММ, А ТАКЖЕ УСТАНОВКИ ФЕРМЫ $otag{P}^4$

-после установки спаренных колони, для устойчивости, набрясываются временные хомуты на временные связи. Производится установкаостальных ферм , Ф", площадки и заделка колони. -анологичным спосовом производится монтаж последующих ярусов взависимости от высоты вашни -устройство площадок, лестинц, металлического вака.



VI. TEXHUKA BESONACHOCTU

VI. I ОСНОВНЫЕ ПОЛОЖЕННЯ ПО ОРГАНИЗАЦИИ СТРОИТЕЛЬСТВА ПРЕДУСМАТРИВАЮТ ВЕДЕНИЕ СТРОИТЕЛЬНО-МОНТАЖНЫХ,
ПОГРУЗОЧНО-РАЗГРУЗОЧНЫХ РАВОТ, А ТАКЖЕ ТРАНСПОРТ
МАТЕРИАЛОВ И КОНСТРУКЦИЙ С ШИРОКИМ СОВЛЮДЕНИЕМ
ВСЕХ МЕРОПРИЯТИЙ И ПРАВИЛ ПО ТЕХНИКЕ БЕЗОПЯСНОСТИ.

4, 33.3/44 M.			T/1901-5-4287-0P
Привязан:			весшатровые водонапорные башни со статьныти одкати с поитенением стбалов из энифициро- ванных сборных экегезоветонных элементов
npocasur.	Hayomā Шэихma	pr	Башня с бакот еткостью 200m ³ бысотой 30m РД 1
UWB NO	TUN KOSTIOB FIT. CNEU, NUTVEHKO PSK. 2D, CYTUMA	2 1851	Ocnobnote nortogramento por Rueberui
	V SX.EP. (ESSIGNA	- Land	km 9597-02 (23) Mannam 22