



ТИПОВОЙ ПРОЕКТ  
901-4-76.83

РЕЗЕРВУАРЫ ДЛЯ ВОДЫ  
ПРЯМОУГОЛЬНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ СБОРНЫЕ  
ЕМК. 12000... 20000 м<sup>3</sup>  
Альбом I

Пояснительная записка. Материалы для проектирования  
резервуаров емк. 60... 20000 м<sup>3</sup>

РАЗРАБОТАН  
ПТИ Союзводоканалпроект и ЦНИИПромзданий  
при участии НИИВБ  
Союзводоканалпроект

ГЛ. ИНЖЕНЕР В.Н.САМОХИН  
ГЛ. ИНЖ. ПРОЕКТА *Федоткин* Е.А.ФЕДОТОВ

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ  
ГЛ. ИНЖЕНЕР *Павлов* Е.В. ПАВЛОВ  
ГЛ. ИНЖ. ПРОЕКТА А.П.ПЕРЕКОНАС

НИИВБ:  
Зам. Директора *Королев* И.И. КОРОЛЕВ  
Зав. лаб. *Вознов* С.Н. ВОЗНОВСКИЙ  
Ст. насл. конструктор *Родина* Е.Н. РОДИНОВА

Утвержден Госстроем СССР  
протокол №53 от 30.06.82 г.  
Рабочая документация  
в вводе на в действие  
Б/О Союзводоканалпроект  
приказ № 315 от 19 декабря 1983 г.

										При Введен	
											Шка №

В альбоме I

№ л.п.	Содержание	Стр.
	Введение	2
1	Назначение и область применения	3
2	Техническая характеристика	3
3	Основные расчетные положения	5
4	Защита от коррозии	7
5	Оборудование резервуаров	7
6	Специальные мероприятия для резервуаров систем хозяйственного водоснабжения	9
7	Указания по привязке.	10
8	Основные положения по производству работ	17
9	Показатели результатов применения научно-технических достижений в строительных решениях проекта.	22

### Введение

Типовой проект прямоугольных железобетонных резервуаров для воды разработан по плану типового проектирования Госстроя СССР на 1983 г. (раздел № „Складские здания и сооружения“ п. VII г.14) на основании технических решений, одобренных отделом типового проектирования и организации проектно-исследовательских работ Госстроя СССР (письмо № 2/3-409 от 17.11.78).

#### 1. Назначение и область применения

В проекте разработаны резервуары воды питьевого качества для строительства по всей территории СССР за исключением:

- районов вечной мерзлоты;
- территорий, подверженных карстобразованию и обрабатываемых горными выработками;

Температура воды в резервуаре не выше +30°C, кратность обмена объема не менее 1 раза в 2 суток.

Масштаб: по плану и в разрезе 1:50

Типовой проект разработан в соответствии с действующими нормами и правилами

Главный инженер проекта *В.А. Филатов*

		Прибавки	
<b>Т П 301-4-76.83-I</b>			
Г.У.П. Филатов	И.И.	Пояснительная записка.	Стр. 1
Нач. отд. Филатов	И.И.		
Г.И.П. Руднев	И.И.	Материалы для проектирования резервуаров емк.	Лист 1
Г.И.П. Туге-р	И.И.		
Рук. бр. Айверьянов	И.И.	50.....20 000 м <sup>3</sup>	

Природно-климатические условия площадки строительства приняты следующие:

- расчетная зимняя температура наружного воздуха  $-30^{\circ}\text{C}$ ;
- нормативная снеговая нагрузка  $0,25\text{тс/м}^2$ ;
- рельеф спокойный, грунты однородные, непереслабанные;
- сейсмичность площадки не выше 6 баллов для всех

резервуаров, кроме емк. 50 и 100 м<sup>3</sup>, для которых принята сейсмичность не выше 8 баллов и емк. 150..... 300 м<sup>3</sup>, где сейсмичность не выше 7 баллов;

грунты и грунтовые воды не агрессивны по отношению к железобетону.

По расположению расчетного уровня грунтовых вод разработана 2 варианта конструктивных решений: без подпора грунтовых вод и с подпором грунтовых вод не выше 2м над дном.

В проекте даны необходимые указания и варианты строительных решений для районов с расчетной зимней температурой от  $-30^{\circ}\text{C}$  до  $-40^{\circ}\text{C}$  и выше  $-20^{\circ}\text{C}$  для меньшей кратности объема воды, а также для применения резервуаров для воды не питьевого качества.

## 2. Техническая характеристика.

Резервуары относятся к сооружениям I класса ответственности с не нормируемой степенью огнестойкости. Резервуары представляют собой сборно-монолитные железобетонные емкости, установленные в грунт полностью или частично, с обсыпкой грунтом, обеспечивающей теплоизоляцию.

Стены резервуаров запроектированы по вып. 4/82 серии 3.900-3 «сборные железобетонные конструкции емкостных сооружений для водоснабжения и канализации». Стяжки стеновых панелей шпалочного типа. Условные сопряжения стен сборные из условных элементов. Днище-монолитная железобетонная плита толщиной 14см. Сопряжение стен с днищем при помощи лаза по периметру днища.

Подготовка предусмотрена из бетона марки не более М20, набетонка по дну - из цементного раствора М100.

Плиты покрытия, колонны, фундаменты под колонны, камеры лазов и приборов приняты по серии 3.900-3 вып. 15. Циркулярные перегородки для резервуаров по серии 1.431-20.

Конструкции резервуаров запроектированы из бетона М100, М200, М300 по прочности, В4 и В6 по водонепроницаемости и Мрз 50 и Мрз 100 по морозостойкости.

Проектом предусмотрены следующие мероприятия, обеспечивающие требуемое качество воды;

- дыхание через фильтры-поглотители;
- гидроизоляция;
- повышенные требования к качеству поверхностей конструкций, контактирующих с водой в резервуаре.

Для повышения водонепроницаемости и герметичности резервуаров предусмотрено омоноличивание всех стыков сборных конструкций бетоном на расширяющем (НР) или расширяющемся (РЦ) цементе. Шпалочные стыки стеновых панелей инъецируются раствором на основе этих же цементов.

Гидроизоляция стен, покрытия и днища осуществляется холодной асфальтовой мастикой «Хомет» УУ-20, приготовляемой и наносимой в соответствии с «Руководством по устройству холодной асфальтовой гидроизоляции» <sup>111-79</sup> <sub>8 ноября 1979 г.</sub> Ленинград-1979. Для резервуаров, не предназначенных для чистой воды, гидроизоляция только по перекрытиям.

В проекте разработаны резервуары в нескольких исполнениях в зависимости от толщины слоя грунта обсыпки на покрытие. Марки резервуаров и их основные параметры приведены в таблице №1.

Таблица 1

Таблица 1

№ типовой проекта	Марка резервуара	Габариты планы (в осевых м)	резервуара в		Емкость в м <sup>3</sup>		
			Ширина	Высота	Номини- руемая	Полная	
70.83	РЕ - 0.5	3	6	3.6	50	53	
71.83	РЕ - 1	6	6	3.6	100	114	
	РЕ - 1.5				9	150	175
	РЕ - 2				12	207	236
	РЕ - 3				15	300	297
72.83	РЕ - 5	12	12	3.6	500	486	
	РЕ - 6				15	600	611
	РЕ - 7				18	700	736
	РЕ - 9				21	900	861
	РЕ - 10				24	1000	987
	РЕ - 11				27	1100	112
	РЕ - 12				30	1200	1237
	РЕ - 14				33	1400	1363
	РЕ - 15				18	1500	1491
	РЕ - 17				21	1700	1744
73.83	РЕ - 20	18	24	4.8	2000	1997	
	РЕ - 22				21	2200	2250
	РЕ - 25				24	2500	2503
	РЕ - 26				20	2600	2639
74.83	РЕ - 30	24	30	4.8	3000	2976	
	РЕ - 33				30	3300	3313
	РЕ - 36				33	3600	3650
	РЕ - 40				36	4000	3987
	РЕ - 43				39	4300	4324
	РЕ - 50				30	5000	4980
75.83	РЕ - 60	36	42	4.9	6000	5992	
	РЕ - 70				42	7000	7004
	РЕ - 80				49	8000	8016
	РЕ - 90				54	9000	9028
	РЕ - 100				60	10000	10040
	РЕ - 110				66	11000	11052

№ типовой проекта	Марка резервуара	Габариты планы (в осевых м)		Емкость в м <sup>3</sup>		
		Ширина	Высота	Номини- руемая	Полная	
76.83	РЕ - 120	54	4.8	12000	12035	
	РЕ - 140			54	14000	13553
	РЕ - 150			60	15000	15071
	РЕ - 170			66	17000	16589
	РЕ - 180			72	18000	18107
	РЕ - 200			78	20000	19625

Индексы марки резервуара обозначают:  
Буквы РЕ - резервуар. Первая цифра, не приведенная в таблице, обозначает толщину грунтовой обсыпки покрытия в см и возможность применения резервуара при подпоре грунтовых вод (буква „М“).

Проектом предусмотрены исполнения  
50; 75; 100 м - для проектов 72.83, 73.83; 74.83; 75.83; 76.83  
50; 75; 50 м; 75 м - для проектов 70.83; 71.83

Вторая цифра марки указывает емкость резервуара в сотнях м<sup>3</sup>.

Пример: РЕ - 100 М - 0.5  
РЕ - резервуар  
100 - толщина грунтовой обсыпки 100 см  
М - для площадок при подпоре грунтовых вод  
0.5 - емкость 50 м<sup>3</sup>

ТТ 301-У-75.83-1

Лист

3

1500 287-01 5

№ п. табл. | название и дата | дата изм. 1

## 3. Основные расчетные положения

Конструкции резервуаров рассчитаны по расчетным схемам, изображенным на рис. 1. Нормативные значения нагрузок и коэффициенты перегрузки приведены в таблице 2. Нагрузки от грунта определены при характеристиках грунтов, принятых в соответствии с серий 3.900-3.

В расчете учтена также эквивалентная нагрузка от строительных механизмов на поверхности обвалки 2,4 кПа (0,25 тс/м<sup>2</sup>); при этом не учитываются нагрузки  $\varphi_2$ ;  $\varphi_3$ ;  $\varphi_4$ .

Таблица 2

Вид и наименование нагрузки		Обозначение на схеме	Коэффициент перегрузки	Нормативные нагрузки для резервуаров со стенами высотой		Исполнение	
				3.6 м	4.8 м		
Вертикальные нагрузки от веса	Постоянные покрытие с гидроизоляцией кПа (тс/м <sup>2</sup> )	Р <sub>1</sub>	1.1	3.18 (0.325)			
				14.13 (1.44)	22.36 (2.28)		
	Колонны фундаментов кН (тс)	К <sub>кол</sub>	(0.9)	25.99 (2.65)		28.25 (2.88)	
				3.4 (0.35)			
	Днища КПа (тс/м <sup>2</sup> )	Р <sub>ДН</sub>	1.2	(0.9)	17.66 (1.80)		100 м
					13.24 (1.35)		
Грунтовой обсыпки покрытия КПа (тс/м <sup>2</sup> )	Р <sub>2</sub>	(0.9)		8.83 (0.90)		75, 75М	
				4.12 (0.42)		50, 50М	
Боковое давление грунта на стену кПа (тс/м <sup>2</sup> )	Р <sub>3</sub>			5.49 (0.56)		75, 75М	
				6.86 (0.70)		100М	
	Р <sub>4</sub>				25.1 (2.56)	31.88 (3.25)	50
					26.38 (2.69)	33.16 (3.38)	75
					50.03 (5.10)	—	50М
Р <sub>5</sub>				52.09 (5.31)	—	75М	
				54.05 (5.51)	63.96 (6.52)	100М	
Р <sub>6</sub>				13.54 (1.38)	—	50М	
				14.91 (1.52)	—	75М	
				16.20 (1.65)	22.95 (2.34)	100М	

Вид и наименование нагрузок	Обозначение на схеме	Коэф. перегрузки	Нормативные нагрузки кПа (тс/м <sup>2</sup> ) для резервуаров со стенами высотой		Примеч.
			3.6 м	4.8 м	
Боковое давление грунта на стену	Р <sub>6</sub>	1.2	19.72 (2.01)	—	50М
			21.77 (2.22)	—	75М
			23.74 (2.42)	33.64 (3.43)	100М
Вертикальное давление грунта засыпки на консоль фундамента	Р <sub>1</sub>	(0.9)	74.16 (7.56)	94.86 (9.67)	50М
			78.57 (8.01)	99.27 (10.12)	75М
			78.28 (7.98)	—	50М
			82.69 (8.43)	—	75М
			87.11 (8.88)	109.18 (11.13)	100М
<u>Временные длительные</u>					
Снеговая нагрузка для IV р-на - длительно действующая часть	φ <sub>1</sub>	1.4	0.74 (0.075)		
Давление грунтовых вод на днище	φ <sub>2</sub>	1.1	2.10 (2.14)	2.10 (2.14)	100М; 75М; 50М
<u>Временные кратковременные</u>					
Снеговая нагрузка для IV р-на - полная величина	φ <sub>1</sub>	1.4	1.47 (0.15)		
Временная нагрузка на поверхности обвалки или вачшум	φ <sub>3</sub>	1.2	0.98 (0.10)		
Давление воды, залитой в неовалованный резервуар при испытании	φ <sub>4</sub>	1.0	31.19 (3.18)	41.98 (4.28)	

7 П 901 - 4 - 76.83 - I

Лист

4

1200284-01 6

Рис. 1

1<sup>ой</sup> расчетный случай)  
(эксплуатационный) -  
резервуар обсыпан грун-  
том, не залит водой

2<sup>ой</sup> расчетный случай  
(испытательный) -  
резервуар залит водой, но  
не обсыпан грунтом

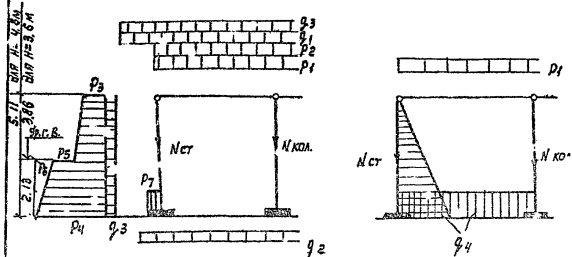


Рис. 1 Схемы расчетных сочетаний нагрузок.

При расчете плит покрытия на одновременное воз-  
действие горизонтального растягивающего усилия от  
воды в резервуаре и от полной вертикальной на-  
грузки на покрытие учтено минимальное разгерметизи-  
рующее влияние бокового давления грунта на стену с ко-  
эффициентом перегрузки 0,9 и расчетным углом внутрен-  
него трения  $\varphi^H = f \cdot \varphi^H$ . Плиты покрытия проверены  
на одновременное воздействие горизонтального растягива-  
ющего усилия от воды в резервуаре и от собственного  
веса покрытия с временной нагрузкой на нем

140 кПа (150 кгс/м<sup>2</sup>).  
Расчет днища как плиты на упругом основа-  
нии с коэффициентом постели  $19,6 \cdot 10^6$  Н/м<sup>3</sup> (2 кгс/см<sup>3</sup>) вы-

полнен на ЭВМ по программе „РЯЕМ-1“, разработанной Харькове-  
ким заводом „Автоматизация“. По этой же программе рассчитаны  
усилия в монолитных угловых участках стен по схеме пла-  
стинки, защемленной в днище и углах с шарнирно опер-  
тым верхним краем.

Стены резервуаров рассчитаны по схеме, принятой в  
серии 3.900-3. Усилие в сечениях стены и пристенной части  
днища определены из условия работы днища как балки на уп-  
ругом основании с коэффициентом постели  $19,6 \cdot 10^6$  Н/м<sup>3</sup> (2 кгс/см<sup>3</sup>),  
что соответствует модулю упругости порядка  $9,8 \cdot 10^{11}$  Па (100-150 кгс/см<sup>2</sup>).  
При этом краевое давление на грунт под фундаментом стены не  
превышает 0,098 МПа (1 кгс/см<sup>2</sup>). Сечение стеновых панелей при  
втором расчетном случае проверено также на усилия, возни-  
кающие при жестком защемлении стен в нижнем узле. Верх-  
няя опорная реакция воспринимается покрытием.

Колонны и их фундаменты рассчитаны на вертикаль-  
ную нагрузку от покрытия с учетом случайного эксцентриси-  
тета. Расчетная схема колонны - шарнирные опирания в вер-  
ху и жесткое защемление внизу. Сборные железобетонные пане-  
ли циркуляционных перегородок на боковое гидростатическое  
давление не рассчитаны, поскольку работают при одинако-  
вом уровне воды с обеих сторон.

Все несущие конструкции резервуаров проверены по  
объемному второму этапу усилий по первому и второму расчетным  
случаям с учетом возможных сочетаний нагрузок. Сборные  
железобетонные конструкции проверены на усилия возникаю-  
щие в стадии изготовления, транспортирования и монта-  
жа.

ТН 901-4-76.83- I

ИЗВ.  
5

13.00.2.84.01 7

Альбом И

Усилия от изменения температуры трубопроводов и деформация их оснований в расчете не учитывались. Эти воздействия должны быть исключены следующими конструктивными мероприятиями при привязке проекта к конкретным площадкам:

- устройством компенсаторов или компенсирующих устройств на трубопроводах;
- укладкой трубопроводов на основании из песчаного или песчано-гравелистого грунта или местного грунта с повышенными требованиями к его уплотнению;
- рациональным порядком бетонирования днища;
- заделкой труб в стенах при помощи тиколовых герметиков. Проход труб через стены при помощи сальников или ребристых патрубков допускается в обоснованных случаях с учетом условий прокладки трубопроводов и эксплуатации резервуаров;
- другими мероприятиями в случае особых местных условий.

Выбор сечений конструкции произведен в соответствии с требованиями СНиП-21-75 „Бетонные и железобетонные конструкции“ При этом приняты (от воздействия нормативных нагрузок):

- а)  $d_{тр}$  не более 0,2мм- при длительном раскрытии трещин (от давления грунта на опорный резервуар).
- б)  $d_{тр}$  не более 0,3мм- при кратковременном раскрытии трещин (давление воды во время гидравлических испытаний на насыпанный грунт резервуар).

#### 4. Защита конструкций от коррозии.

В проекте принято, что грунты и грунтовые воды не агрессивны по отношению к железобетону. Влажная воздушная среда в резервуаре, содержание хлора в малых концентрациях оценивается по СНиП-28-73\* как слабо агрессивная по отношению к железобетону. По отношению к металлоконструкциям вода и влажное пространство в резервуаре оценивается как среднеагрессивная среда. проектом предусмотрены следующие ин-

тикоррозийные мероприятия:

- бетоны повышенной плотности марок В6 по водонепроницаемости;
- обетонирование или металлизация всех закладных и соединительных изделий;
- окраска всех обетонированных металлоконструкций и трубопроводов. Закладные изделия железобетонных конструкций и соединительные изделия, а так же другие стальные элементы, оговоренные на соответствующих чертежах проекта, подлежат защите от коррозии слоем алюминия или цинка толщиной 200мкм, наносимого методом металлизации.

Не-защищаемые алюминиевым или цинковым покрытием открытые поверхности закладных изделий в железобетонных конструкциях и стальные изделия, предназначенные для закрепления стальных железобетонных элементов, обетонированные металлоконструкции (лестницы, люки), а также другие стальные конструкции подлежат окраске за 4 раза эмалью Х-10 по одному слою краски ХС-120<sup>а</sup> и грунта ВМ-023. Трубопроводы и технологические изделия окрасить тремя слоями лака ХС-76 на растворителе Р-4 по слою грунта ХС-04.

#### 5. Оборудование резервуара.

Резервуары оборудуются:

- подводным (подающим) трубопроводом;
- отводящим трубопроводом;
- переливным устройством;
- сухим (гравевым) трубопроводом;
- промывочным устройством;
- устройствами для выпуска воздуха при наполнении и опорожнении резервуара;
- устройствами для автоматического измерения и сигнализации уровня воды в резервуаре;
- люками-лазами;
- Лестницами.

Изм. № 1 от 11.11.73. Подпись и дата: В.И.Иванов



Подводящий трубопровод при диаметре 100-400 мм вводится в резервуар через стену и представляет собой вертикальную трубу с водосливной воронкой. При диаметре 500-1400 мм подводящий трубопровод вводится в резервуар через днище в вертикальную приемную камеру - усложнитель прямоугольного сечения.

В резервуарах питьевой воды для обеспечения постоянного режима работы фильтров, а также для сохранения запаса воды в резервуаре при аварии на линии подачи, верх воронки или крайка приемной камеры расположены на 20 см ниже максимального уровня воды.

В резервуарах производственной воды допускается опинивать отметки верха воронки или камеры до уровня неприкосновенного противопожарного запаса.

Отводящий трубопровод вмонтирован непосредственно в днище резервуара и представляет собой сварную конструкцию из стальной трубы с наклонным входным участком и косыми срезами деталей. Вход в отводящий трубопровод приподнят над днищем, оборудован соробернивающей решеткой из стальных прутьев. Площадь входного эллипса в 1,5 раза больше площади поперечного сечения трубы. Все это обеспечивает оптимальные гидравлические условия отведения воды, исключает подсос воздуха и предохраняет насос от заворения.

Равномерность обмена воды в резервуаре и предотвращение образования застойных зон обеспечивается соответствующими размещением подающего и отводящего трубопроводов, а в резервуарах емкостью 2600 ÷ 20000 м<sup>3</sup> устройством специальных продольных перегородок, направляющих поток воды от подачи к разбору.

Переливное устройство гарантирует резервуар от переполнения. Водосливная крайка устройства рассчитывается на пропуск разности расходов среднесуточной

подачи (4.1%) и минимального водоразбора (2.5%) т.е. 1.61% суточного расхода. Удельный расход перелива с 1 м<sup>3</sup> прцият равным 0,05 м<sup>3</sup>/с, что по формуле водослива соответствует сливу воды 0.08 м.

Для труб диаметром 100-400 мм переливное устройство выполнено в виде трубопровода, введенного в резервуар через стену, на конце вертикальной части которого находится водосливная воронка. В резервуарах питьевой воды на вертикальной части переливного устройства выполняется гидравлический затвор с высотой водяной пробки не менее 500 мм, исключая контакт с окружающей атмосферой.

При диаметре 500-1000 мм переливной трубопровод вводится через днище. В этом случае переливное устройство представляет собой следующую конструкцию: сварная деталь из трубы, расположенная под днищем резервуара в обетонке и выполняющая функцию гидрозатвора, переливная камера из вертикально установленной на трубе железобетонной трубы диаметром 1000 мм, 1400 мм и 2000 мм.

В резервуарах емкостью 12000-20000 м<sup>3</sup> для увеличения границы слива на переливной камере монтируется водосливная прямоугольная насадка.

Отметка верха переливного устройства - крайка воронки, растринба камеры, крайка насадки - на 10 см выше максимального уровня воды в резервуаре при автоматическом режиме контроля уровня или на отметке максимального уровня воды в резервуаре при отсутствии режима автоматики. Спускной (гравезной) трубопровод предназначен для спуска минимального

Альбом 1-2

объема воды после отключения насосов при опорожнении резервуара, а также для отвода грязевых вод при профилактической чистке резервуара.

Спускной трубопровод диаметром 100 или 200 мм расположен под днищем резервуара, обетонирован и имеет наклонный участок с выходом на уровень днища.

Сток грязевых вод к спускному трубопроводу обеспечивается набетонкой. В резервуарах емкостью 50-2500 м<sup>3</sup> смычка ливняка осуществляется дренажом, шланг которого спускается через люк-лаз. В резервуарах емкостью 2600-20000 м<sup>3</sup> на днище вдоль перегородок монтируется стационарный промывочный водопровод, присоединенный к технологическому водопроводу площадки. Ввод водопровода расположен под днищем резервуара.

Конструкция устройства для впуска и выпуска воздуха при наполнении и опорожнении резервуара выполняется в зависимости от его назначения:

В резервуарах производственной воды - вентиляционные колонки;

В резервуарах питьевой воды - специальная система вентиляции (см. раздел 6).

Люки-лазы с лестницами обеспечивают периодическое обслуживание и профилактику резервуаров. Обращение внутри резервуара предусматривается с помощью переносных светильников на гибком кабеле, питаемых через переносные понижающие трансформаторы 380/220/12В, устанавливаемые около лазов.

В зависимости от назначения резервуаров принимается различная степень обеспечения контроля и сигнализации уровней воды в резервуаре.

### 6 Специальные мероприятия для резервуаров систем хозяйственного водоснабжения

Для резервуаров питьевой воды проектом предусматривен ряд специальных мероприятий, исключающих прямой контакт внутреннего пространства резервуара с атмосферным воздухом, а именно:

- оборудование резервуаров специальными вентиляцией за счет установки камер фильтров-поглочителей;
- герметизация ограждающих конструкций;
- установка герметических люков-лазов;
- монтаж устройств для отбора воды в передвижную или переносную тару вне резервуара.

Установки спецвентиляции для очистки поступающего в резервуар воздуха разработаны интитумом "Гипрокоммунводоканал" в типовом проекте "Фильтры-поглотители для резервуаров чистой воды" в двух вариантах:

- с клапаном избыточного давления для районов с расчетной зимней температурой от -5° до -20°;
- без клапанов для районов с зимней температурой до -5°.

При нормальном функционировании установки фильтров-поглотителей величина давления (разряжения) воздуха в резервуаре не должна превышать ±100 мм водяного столба.

Лист 11. Листы 1. Листов 10. Дата: ВК.М.И.И.И.И.И.

1200254-01 10

Камеры ФП располагаются непосредственно около резервуаров. Основанием для камер должны служить естественные грунты с ненарушенной структурой, либо уплотненный слой 15-20 см местный грунт оптимальной влажности до получения  $K_{\text{ср}} = 0,93$ . Воздухообмен между фильтрами-поглотителями и резервуаром осуществляется стальным воздухопроводом, который вводится в люк-лаз или плиту перекрытия через отверстие с герметичной завелкой. Камеры и воздухопроводы располагаются в обсыпке, объединенной с обсыпкой резервуара. Строительство камер ФП над трубопроводами не допускается.

Таблица оборудования резервуаров камерами ФП, а также параметры камер, номера типовых проектов и примеры рекомендуемых компоновочных схем даны на листах:

Отбор воды в передвижную и переносную тару осуществляется из отводящего трубопровода. Устройства для отбора располагаются в колодцах вне резервуара. В передвижной таре вода отбирается автономно с помощью насоса, смонтированного со стеной насоса в колодце на отводе в линии от отводящего трубопровода в переносную тару. Вода отбирается из местного колодца, ограждающие конструкции которого герметизированы аналогично конструкциям резервуара. Колодцы оборудованы герметичным люком с парубком для приведения ручного насоса. При значительной длине отведения для отбора воды на нем вблизи места врезки в отводящий трубопровод монтируется дополнительная отключающая задвижка в отдельном колодце. Чертежи устройств для отбора воды из резервуара даны на листе. Колодцы с устройствами располагаются на специальной площадке для подъезда автотранспорта

Расположение вышеуказанных устройств и площадок уточняется при привязке проекта и решению генплана.

### 7. Указания по привязке.

1. В соответствии с назначением резервуара, на основании гидравлических расчетов совместной работы резервуаров с насосными станциями, водободами и сетью определяется суммарный объем запасно-регулирующих емкостей, в который должны включаться противопонгивный, регулирующий, неприкосновенный, аварийный объем воды, а также объем воды на собственные нужды станции водоподготовки. Расчетный суммарный объем воды выбирается по полезной емкости резервуаров.

2. При проектировании резервуаров питьевого назначения необходимо учитывать требования, изложенные в разделе 6.

3. В соответствии со схемой свижения воды принимается расположение резервуаров на генплане и корректируется, в случае необходимости, проектная обвязка трубопроводов.

4. В каждом конкретном случае диаметры всех трубопроводов, а также длина водослива переливного устройства уточняются расчетом.

5. В зависимости от конструкций прохода труб через стены назначаются способы компенсации деформаций трубопровода.

6. В зависимости от принятых режимов заполнения

и стариннения воды проверяется безопасность конструкций при обрете воды в резервуаре. Вакуум и избыточное давление не должно превышать 10мм водянго столба.

7. Устанавливаются уровни воды в резервуаре (максимальный, минимальный, противоаварийного и аварийного запаса) и средства контроля и сигнализации этих уровней. Таблица 7 в соответствии с принятым советанием, детали выполняются установочные чертежи, чертежи деталей и соответствующие строительный чертм камеры притораб.

8. На основании изысканий устанавливается расчетный уровень грунтовых вод с учетом возможного обводнения площадки в период эксплуатации. При необходимости назначаются мероприятия по его понижению.

9. В зависимости от вертикальной посадки резервуаров, вида грунтов, наличия обводнения и способов выполнения земляных и монтажных работ подсчитываются объемы земляных работ и назначаются методы водопонижения. Эти работы учитываются в системе.

10. В зависимости от климатических условий район строительства температура поступающей в резервуар воды и режима эксплуатации (кратности обмена воды) устанавливается толщина грунтовой обсыпки (м) покрытия в соответствии с рекомендациями таблицы 5.

Таблица 5

Расчетная зимняя температура наружного воздуха (средняя годовая температура холодного периода года)	От -30°C до -40°C		От -20°C до -30°C		до -20°C		
	+5	+1	+5	+1	+5	+1	
Температура поступающей воды в градусах °C							
Кратность обмена воды, (не менее)	1 раз в сутки	0.5	0.75	0.5	0.5	0.5	0.5
	1 раз в сутки	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5
	3 раза в сутки	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5

11. В зависимости от расчетной зимней температуры наружного воздуха, района строительства и режима эксплуатации конструкции назначается марка бетона конструкций по морозостойкости в соответствии с таблицей 6

Таблица 6

Элементы конструкции	Марка бетона по морозостойкости при расчетной зимней температуре		
	от -30°C до -40°C	от -20°C до -30°C	до -20°C
Стены и покрытия резервуаров, камеры лазов	Мрз 150	Мрз 100	Мрз 50
	Мрз 150	Мрз 100	Мрз 50
Днища и др. конструкции, находящиеся над водой или в грунте ниже глубины промерзания	Мрз 50	Мрз 50	Мрз 50

12. При характеристиках грунтов оснований и засыпки, отличающихся от принятых в проекте, выполняется проверочный расчет и при необходимости вносятся коррективы в чертм.

13. При агрессивных грунтах или грунтовых водах должны предусматриваться дополнительные мероприятия в соответствии с главой СНиП „Защита строительных конструкций от коррозии“.

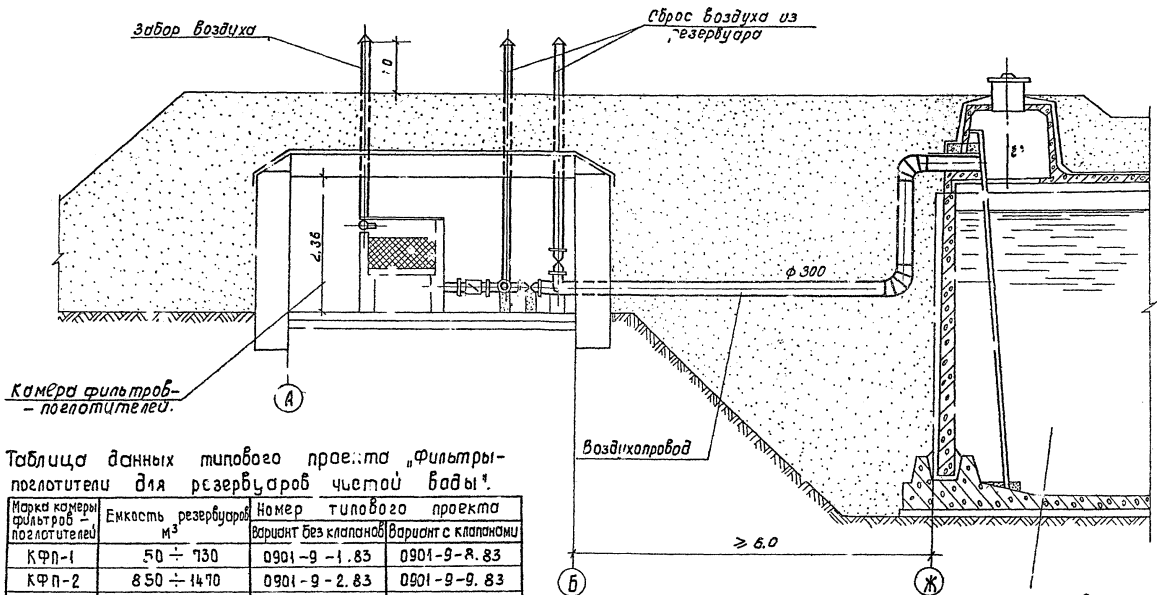
14. В чертм вносятся:

- марка резервуара и его длина;
- номера радиальных осей;
- абсолютная отметка верха днища;
- расчетный уровень грунтовых вод;
- изменения в соответствии с указаниями по привязке;
- необходимые данные в рамку, предусмотренные на чертм;ах;
- вычеркиваются данные, не относящиеся к принятым маркам резервуаров и исполнениям;
- запечатываются штампы и привязки

15. В соответствии с посадкой резервуаров, принятыми механизмами, методами и последовательностью строительных работ уточняются и определяются объемы работ и осуществляются привязка сметы к местным условиям.

Пример расположения камеры ФГ и резервуара

Альбом I.



Камера фильтров-  
поглоителей.

Таблица данных типового проекта «Фильтры-поглоители для резервуаров чистой воды».

Марка камеры фильтров-поглоителей	Емкость резервуара, м <sup>3</sup>	Номер типового проекта	
		вариант без клапана	вариант с клапаном
КФП-1	50 ÷ 730	0901-9-1.83	0901-9-2.83
КФП-2	850 ÷ 1470	0901-9-2.83	0901-9-9.83
КФП-3	1720 ÷ 4260	0901-9-3.83	0901-9-10.83
КФП-4	4910 ÷ 6910	0901-9-4.83	0901-9-11.83
КФП-5	7910 ÷ 10910	0901-9-5.83	0901-9-12.83
КФП-6	11900 ÷ 14700	0901-9-6.83	0901-9-13.83
КФП-7	16100 ÷ 18900	0901-9-7.83	0901-9-14.83

Резервуар  
питьевой воды

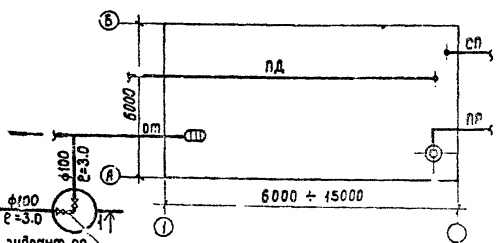
ТП 901 - 4 - 76.03 - I

Лист  
11

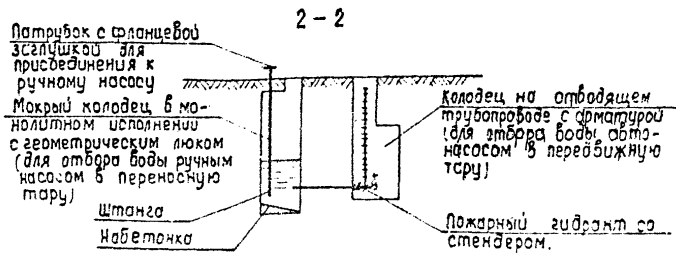
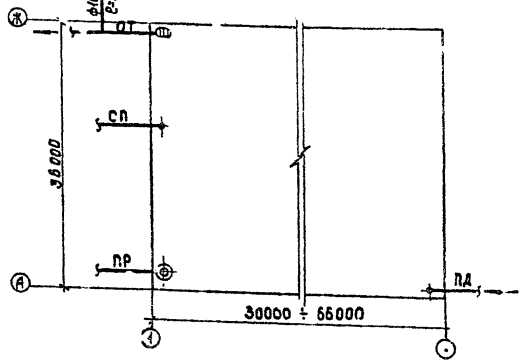
Устройства для отбора воды из резервуаров в передвижную и переносную тару

Альбом I

План резервуара емк. 100 ÷ 300 м<sup>3</sup>



План резервуара емк. 5000 ÷ 11000 м<sup>3</sup>



Патрибок с резьбовой заделкой для присоединения к ручному насосу  
 Мокрый колодец в монолитном исполнении с геометрическим люком (для отбора воды ручным насосом в переносную тару)

2-2

Колодец на отводящем трубопроводе с арматурой (для отбора воды, отбора насосом в передвижную тару)

Пожарный гидрант со стандартом.

Штанга  
 Набетонка

Условные обозначения.

- ПА — Пазводящий трубопровод
- ОТ — Отводящий трубопровод
- ПР — Передвижной трубопровод
- СП — Спускной трубопровод
- КФН — Камера фильтров-поглотителей
- В — Воздухопровод
- Л — Камера лсзс
- Л — Камера прибора контроля уровня воды
- В-Л — Камера газа с вентиляцией
- В-П — Плиты перекрытия с вентиляцией
- — Колодец на трубопроводе.
- ⊙ — Колодец с пожарным гидрантом для отбора воды абтонсасом
- ⊖ — Мокрый колодец для отбора воды ручным насосом.

ТД 901-4-76.83-1

Ц 00289-01 14

РЕКОМЕНДУЕМАЯ КОМПОЗИЦИОННАЯ СХЕМА РЕЗЕРВУАРОВ ПИТЬЕВОЙ ВОДЫ ЕМКОСТЬЮ 2600 ÷ 4300 м<sup>3</sup>

1-1

Лист № 1

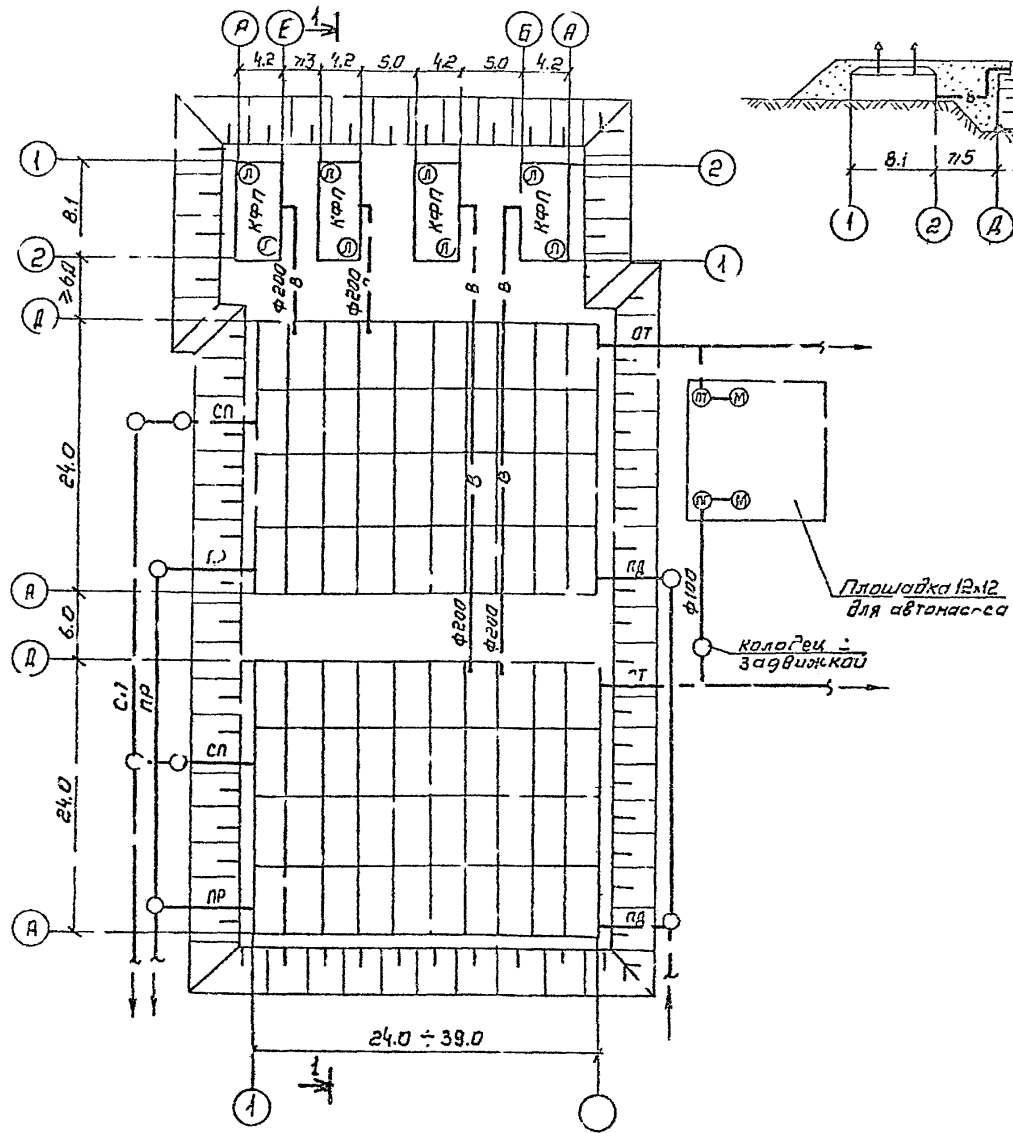


Таблица оборудования резервуаров камерами ФП.

Номинальная емкость резервуара м <sup>3</sup>	Марка камеры фильтров (патентный)	Количество камер на резервуар	1		
			2	3	
2600	КФП-3	2			
3000	"	"			
3300	"	"			
3600	"	"			
4000	"	"			
4300	"	"			
5000	КФП-4	"			
6000	"	"			
7000	"	"			
8700	КФП-5	"			
9000	"	"			
10000	"	"			
11000	"	"			
12000	КФП-6	"			
14000	"	"			
15000	"	"			
17000	КФП-7	"			
18000	"	"			
20000	"	"			
2500	"	2			

СВН под площадку и слес. б-лет. ш. ш.

ТЛ 901 - 4 - 76.83 - I

Лист 13

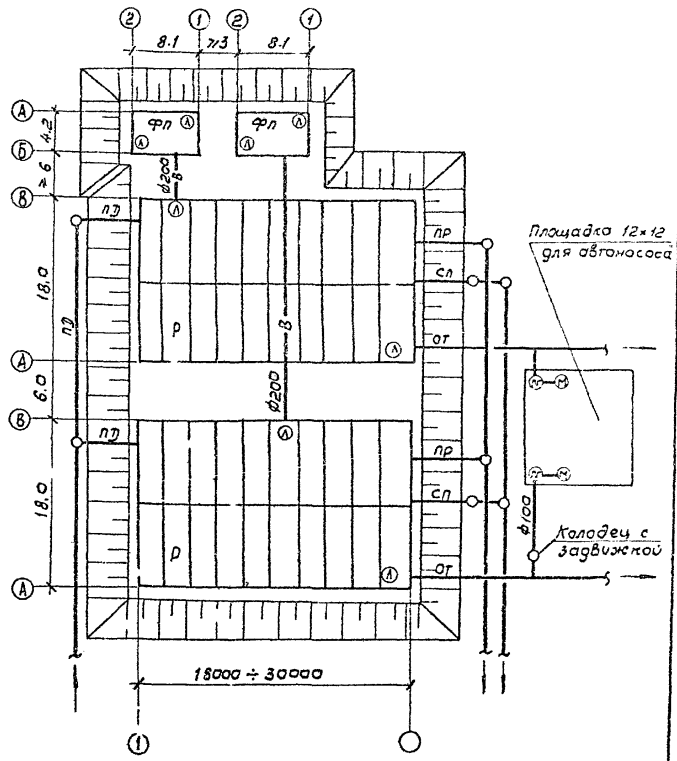
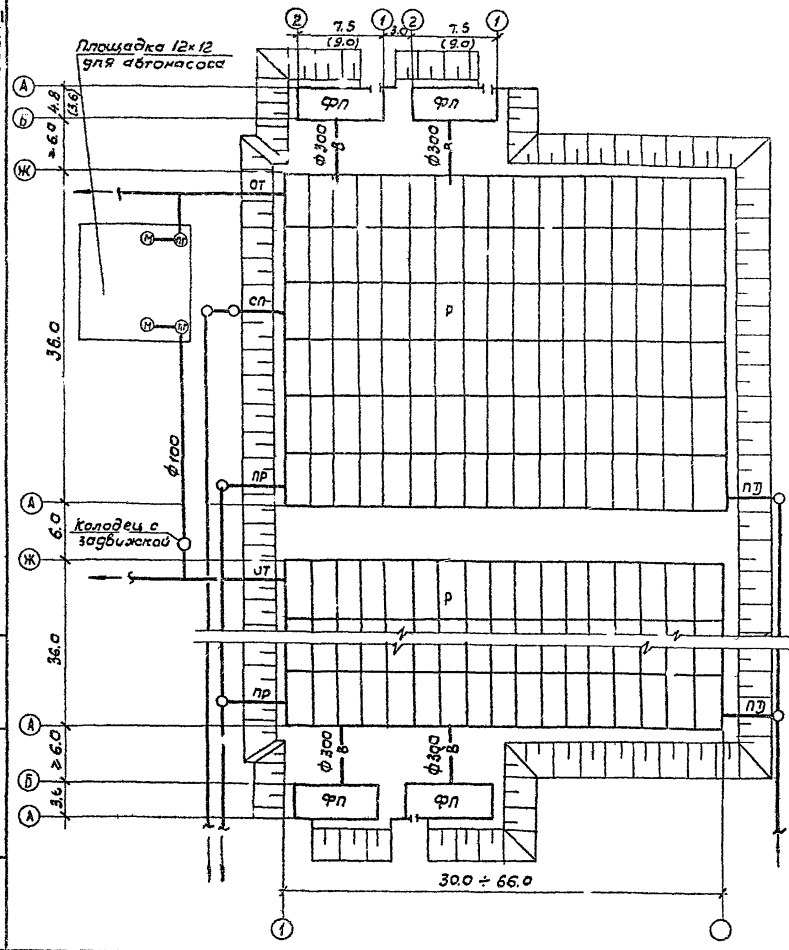
Ц00284-01 15

Рекомендуемые компоновочные схемы резервуаров питьевой воды  
емк. 5000 ÷ 11000 м<sup>3</sup>

ёмк 1500 + 2500 м<sup>3</sup>

Албам I

Указ. л. под. Платиль и дата взыск. инв. л.










ТЛ 901 - 4 - 76.83 - I








Цоо 284-01 16

лист 14



Таблица 7

№ п/р	Устанавливаемые датчики	Эскиз расположения датчиков в камере	Чертеж альбома А		
			II Строительный	IV Установочный	V, VI Детали
1	Комплект ЭРСУ-3		Камера приборов исп. 3	Л. 4	6.000 6.100
2	Два комплекта ЭРСУ-3		Камера приборов исп. 5	Л. 4	6.000 6.100
3	ЭУУ-2		Камера приборов исп. 1	Л. 4	6.000 6.100
4	Комплект ЭРСУ-3 и ЭУУ-2		Камера приборов исп. 4	Л. 4	6.000 5.100
5	Два комплекта ЭРСУ-3 и ЭУУ-2		Камера приборов исп. 6	Л. 4	6.000 6.100
6	РУС-0		Камера приборов исп. 1	Л. 3, 4	6.000 6.100 6.200
7	Комплект ЭРСУ-3 и РУС-0		Камера приборов исп. 4	Л. 3, 4	6.000 6.100 6.200

№ п/р	Устанавливаемые датчики	Эскиз расположения датчиков в камере	Чертеж альбома А		
			III Строительный	IV Установочный	V, VI Детали
8	Два комплекта ЭРСУ-3 и РУС-0		Камера приборов исп. 6	Л. 3, 4	6.000 6.100 6.200
9	УКС-1		Камера приборов исп. 1	Л. 3, 4	6.000 6.100 6.300
10	Два УКС-1		Камера приборов исп. 2	Л. 3, 4	6.000 6.100 6.300
11	УКС-1 и ЭУУ-2		Камера приборов исп. 2	Л. 3, 4	6.000 6.100 6.300
12	Два УКС-1 и ЭУУ-2		Камера приборов исп. 3	Л. 3, 4	6.000 6.100 6.300
13	УКС-1 и РУС-0		Камера приборов исп. 2	Л. 3, 4	6.000 6.100 6.200 6.300
14	Два УКС-1 и РУС-0		Камера приборов исп. 3	Л. 3, 4	6.300 6.100 6.200 6.300

ТП 901-4-76. 83-1

Лист  
15

1400284-01 17

## 2. Основные положения по производству работ.

В основных положениях приведены рекомендации по производству строительно-монтажных работ принципиального характера, на основании которых осуществляется как привязка настоящего типового проекта к конкретной стройплощадке, так и разработка в дальнейшем строительной организацией проекта производства работ (ППР).

При возведении резервуаров выполняется следующий комплекс основных строительно-монтажных работ:

- подготовительные;
- земляные;
- бетонные и железобетонные;
- монтаж сборных железобетонных элементов;
- испытание резервуаров.

### 2.1. Подготовительные работы.

1. Сооружаются временная подземная автостоянка и площадки для складирования строительных материалов.

2. Организуется временное обеспечение строительства энергетическими ресурсами, водой.

### 2.2. Земляные работы.

1. Растительный грунт снимается бульдозером Д-271, перемещается на 10м в валы, затем экскаватором-прямая лопата типа Э-6526 грузится на авто-

транспорт и отвозится в отвал на 1 км.

2. Разработка минерального грунта в котловане резервуаров производится экскаватором обратная лопата типа Э-6525 на проектную глубину с оставлением недобора 25см, который разрабатывается бульдозером типа Д-271А. Грунт на автосамовалах перемещается во временный отвал или оставляется на площадке в зависимости от места его складирования, определенного в „Балансе земляных масс“.

3. Подача грунта для обратной засыпки стен производится тем же бульдозером. Грунт послойно разравнивается и уплотняется ручными пневмотрамбовками до  $K=0,9$ . При устройстве обсыпки стен резервуаров грунт для нее подается грейдером Э-652, послойно разравнивается бульдозером в нижней части обсыпки и вручную в верхней части без специального уплотнения, при этом должны быть приняты меры, обеспечивающие сохранность изоляции стен резервуаров. Во время обсыпки не допускается размещение бульдозера ближе 1м от стены. Планировку откосов обсыпки стен рекомендуется производить при помощи экскаватора-планировщика „ЭО-3322“.

4. При устройстве обсыпки покрытия резервуаров грунт для нее подается тем же грейдером Э-652 и распределяется по всей площади покрытия на проектную толщину малогабаритным бульдозером типа ДЗ-37 на базе трактора МТЗ-50 (вместе с 36). Минимальная допустимая толщина грунта на покрытии,

по которой разрешается перемещение указанного выше бульдозера, составляет 0,3м.

Установка этого бульдозера непосредственно на железобетонные плиты покрытия резервуаров, применение более тяжелого бульдозера, а также местное скопление грунта, превышающее проектную толщину грунта более чем на 20% категорически запрещается. Для резервуаров емкостью до 30м<sup>3</sup> разравнивание грунта на покрытие рекомендуется производить вручную.

5. Предусмотрены, в проекте, обработку монолитных железобетонных конструкций и стыков сборных элементов выполнять по затирке цементным раствором или по слою горткрет-штукатурки. Затирка производится только после удаления с этих поверхностей цементной пленки пескоструйным аппаратом, металлическими щетками и пр/.

6. При наличии грунтовых вод необходимо предусматривать осушение котлована средствами открытого водоотлива /для связных грунтов/ или глубинного водоопонижения /для песчаных грунтов/.

Проект осушения котлована разрабатывается при привязке настоящего теплого проекта.

7. При разработке котлованов резервуаров шириной 18 и 24 м выполняется по одному съезду, при ширине 36 м - два съезда, при ширине 54 м - три съезда.

По этим съездам устраиваются сквозные автомобильные проезды с проезжей частью из

сборных железобетонных дорожных плит шириной 4,5м. При наличии в основании единичных грунтов под эти плиты укладывается подстилающий слой из дренирующих грунтов (песок, гравийная масса), толщина которого определяется по расчету.

### В.3 Бетонные и железобетонные работы.

1. Укладку бетонной смеси в бетонные подготовку резервуаров рекомендуется производить при помощи автомобильного крана типа К-161 /п 16т и опрокидных башей емкостью 0,4 м<sup>3</sup>, загружаемых бетонной смесью непосредственно из автосамосвалов. Перемещение этого крана осуществляется по указанным выше временным автомобильным проездам, автотранспортных средств по тем же проездам, в зону рабочих местов крана.

При укладке бетонной смеси в резервуары шириной 6 и 12 м, а также в крайние тротуары между буквенными осями резервуаров шириной 18, 24, 36 и 54 м. Перемещение крана «К-161» и автотранспортных средств осуществляется по временной автодорожке, сооружаемой по кромке котлована.

2. Уплотнение бетонной смеси производится поверхностными электровибраторами типа «С-413».

3. После набора прочности бетонной подготовки не менее 147,1 кПа (15кг/см<sup>2</sup>) производится установка арматуры и опалубки при помощи того же автомобильного крана

Альбом

„К-161“ г/п 16т.

Подача и укладка бетонной смеси в днище резервуаров производится способами описанными выше для бетонной подготовки, а ее уплотнение поверхностными и глубинными электровибраторами типа С-413 и С-623.

4. Укладка бетонной смеси в днище в пределах полос ограниченных дуковенными осями резервуаров должно производиться непрерывно после устройства рабочих швов.

При бетонировании днища перемещение автомобильного крана „К-161“ и автотранспортных средств осуществляется аналогично устройству бетонной подготовки.

#### 3.4. МОНТАЖ СБОРНЫХ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ЭЛЕМЕНТОВ.

1. Монтаж всей номенклатуры сборных железобетонных элементов резервуаров (подколонники, колонны, плиты, покрытия, стеновые панели и пр.) рекомендуется производить „с колес“ при помощи монтажного стрелового крана на гусеничном ходу типа Э-12586 (после того, как бетон днища резервуаров в очередной полосе, ограниченной дуковенными осями, наберет прочность не менее 70% от проектной). При этом перемещение монтажного крана и автотранспортных средств производится аналогично устройству бетонной подготовки и железобетонного днища.

2. Наружные стеновые панели рекомендуется монтировать от середины к углам (при варианте монолитных углов резервуаров) при перемещении монтажного крана

типа Э-12586 и автотранспортных средств по бровке котлована. При сборных угловых блоках наоборот — от углов к середине. При этом следует обращать внимание на особую точность монтажа угловых блоков.

3. Сборные стеновые панели устанавливаются в паз днища, закрепляются в проектом положении бережными клиньями твердых пород и соединяются между собой арматурными накладками. Замоноличивание паза выполняется бетоном марки Э00 на мелком заполнителе.

4. Вертикальные стыки между стеновыми панелями замоноличиваются механизированным способом, в соответствии с рекомендациями по замоноличиванию стыков шпалочного типа в сборных железобетонных водосдерживающих емкостях (цикл промышленности, 1967г).

5. Весь комплекс строительных работ в местах временных автоторонных проездов рекомендуется производить захватками, отступая от середины к краям. В пределах каждой захватки производится разборка участка временного автоторонного проезда, устройства бетонной подготовки, железобетонного днища и монтаж всей номенклатуры сборных железобетонных элементов способами, описанными выше. Бетонирование участков днища в местах временных проездов следует выполнять в самое холодное время суток.

6. Монтаж стеновых панелей, расположенных по цифровым осям (при варианте монолитных углов) производится только

ГЭС-11-4-76.33-1

лист  
18

400 284-01 20

См. в подл. Поясн. и дет. вкл. стр. 11

после ликвидации автодорожных проездов внутри резервуара и монтажа всех сварных железобетонных элементов. При варианте сборных угловых блоков стеновые панели по цифровым осям монтируются вначале от углов до автодорожных проездов, затем после выполнения работ в пределах этих проездов, полностью по всей длине.

### 8.5. Испытания резервуаров.

1. Гидравлическое испытание резервуаров должно производиться при положительной температуре наружной поверхности стен до устройства гидроизоляции и после завершения всего комплекса строительных работ в резервуарах.

2. К моменту проведения гидравлического испытания весь уложенный монолитный железобетон должен иметь 100% проектную прочность.

3. При проведении гидравлического испытания следует руководствоваться требованиями СНиП-30-74.

### 8.6. Производство работ в зимнее время.

Осуществлять строительство резервуаров в зимнее время не рекомендуется, однако при обоснованной необходимости такого строительства нужно учитывать следующие основные положения:

1. При наличии в грунтах основания пучинистых грунтов необходимо в течение всего зимнего периода

обеспечить защиту основания от промерзания посредством укрытия его или железобетонного дна, каким-либо утеплителем (снег, рыхлый грунт, шлак и пр.) Толщина принятого слоя утеплителя определяется в ППР в соответствии с теплотехническим расчетом и возможностями конкретной строительной организации. Грунт засыпки и обсыпки не должен содержать смерзшихся комьев.

2. К моменту замораживания монолитный железобетон резервуаров должен иметь 100% проектную прочность.

3. Учитывая значительный модуль поверхности монолитного железобетонного дна рекомендуется применять предварительный электропрогрев бетонной смеси перед ее укладкой, а также способы прогрева уложенного бетона с использованием электрической энергии, пара или теплого воздуха.

### 8.7. Техника безопасности.

1. Запрещается установка и движение строительных механизмов и автотранспорта в пределах приемы обрушения котлована.

2. Запрещается разработка и перемещение грунта бульдозерами при движении на подъем или под уклон с углом наклона более указанного в паспорте машины.

3. Ходить по уложенной арматуре разрешается только по специальным мостикам шириной не менее 0,5 м.

4. Пил. пилу сборных железобетонных элементов от грязи, наледи и пр. следует производить на земле до их подъема.

5. Запрещается прибытие людей на элементах и конструкциях во время их подъема, перемещения и установки.

Более подробный перечень требований по технике безопасности, которым следует руководствоваться при производстве всего комплекса строительно-монтажных работ по резервуарам, приведен в СНиП'e III-4-80.

В проекте в качестве примера приводятся ведомости основных объемов работ, трудозатрат для резервуаров емкостью 50 и 20 000 м<sup>3</sup>.

Для остальных типоразмеров резервуаров подобные ведомости должны выполняться при привязке проектов.

### Ведомость трудозатрат

№ п.п.	Наименование	Един. изм.	Проект резервуара емкостью 50 м <sup>3</sup>	Проект резервуара емкостью 20 000 м <sup>3</sup>
	Общая трудоемкость выполнения строительно-монтажных работ.	чел.-дн.	140	9325

### Ведомость основных объемов работ

№ п.п.	Наименование работ	Един. изм.	Проект резервуара емкостью 50 м <sup>3</sup>	Проект резервуара емкостью 20 000 м <sup>3</sup>
1	Земляные работы:			
	а) выемка грунта	м <sup>3</sup>	183	1190
	в т.ч. растительного грунта.	"	15	750
	б) насыль и обратная засыпка.	"	280	5830
2	Устройство монолитных конструкций:			
	а) бетонных	"	3	451
	б) железобетонных	"	10	753
3	Монтаж сборных конструкций:			
	а) стальных	т	0,9	18
	б) железобетонных	м <sup>3</sup>	13	939
4	Утеплительные работы:			
	а) цементная стяжка	м <sup>2</sup>	53	8631
	б) мастикой "Хамаста"	"	169	10310
	в) прокладка стеклоткани	"	27	892

Объемы земляных работ подсчитаны при заглублении днища от черных отметок земли на 2,5 м. при сухих грунтах.

Т П 904-4-76.83-1

Лист  
21

Ц00284-01 22

**8. Показатели результатов применения научно-технических достижений в строительных решениях проекта.**

В настоящем разделе приведены показатели изменения сметной стоимости строительно-монтажных работ, затрат труда и расхода основных строительных материалов на резервуар емк. 10000 м<sup>3</sup> для хозяйственно-питьевого водоснабжения.

Сокращения приведены в соответствии с СН 514-79 для резервуаров, где предусмотрены новые инженерные решения.

одобрено техническим советом института Согласовано и подписано  
Протокол № 53 от 4 октября 1983 г.

Верно: секретарь технического совета Александр Т.Б. Жуков (подпись)  
Проект, арх. № \_\_\_\_\_

Третье сравнимых конструктивных элементов здания, сооружения и видов работ для расчета основных показателей.

Строика Типовой проект  
объект Резервуар для воды емк. 10000 м<sup>3</sup>

		форма Т			
№ п/п	Наименование конструктивных элементов здания, сооружения и видов работ	Единица измерения	Объемы, примененные по проектным решениям		при новом техническом уровне (НТУ)
			при данных в техническом уровне (БТУ)	№ проекта	
			съем		
1	2	3	4	5	6
1	Резервуар для воды прямоугольный железобетонный сборный емк. 10000 м <sup>3</sup> (с применением изделий промышленной).	шт	1 резервуар	тавол-4-6283	
2.	Резервуар для воды прямоугольный железобетонный сборный емк. 10000 м <sup>3</sup>	шт			1 резервуар

Главный инженер проекта Александр В. Р. /Филатов В.Р./  
(Подпись)  
10 октября 1983 г.

Т190И-4-76.83-1

Лист  
21

Проектный институт  
 Союзвостокпроект  
 Проект ар.н \_\_\_\_\_

Объектная ведомость

показателей изменения сметной стоимости строительно-монтажных работ и затрат труда

Объект Резервуар для воды

Производительная мощность, общая площадь, емкость и т.б.  $P_2$  10000 м<sup>3</sup>

Общая сметная стоимость  $C_0$ , тыс.руб. 156,29

В том числе строительно-монтажных работ  $C_{см}$ , тыс.руб. 154,56

Составлена в ценах на 1 января 1984 г. Территориальный район 1-ый

Форма 3

Линейная ведомость (Л.В.И.)	Наименование сравниваемых основных конструктивных элементов и видов работ по Б.З.Т.Э.М. (БТУ) и НТУ по техническому уровню	Единица измерения	Расчетный объем применения		На единицу измерения				На расчетный объем применения				Изменение по объемам применения по сравнению с базисным техническим уровнем (снижение (+) увеличение (-))		Увеличение по социально-экономическим факторам (СЭФ)	
			применения		Сметная стоимость, руб.		Затраты труда, чел.-дн.		Сметная стоимость, руб.		Затраты труда, чел.-дн.		Сметная стоимость, руб.		Затраты труда, чел.-дн.	
			БТУ	НТУ	БТУ	НТУ	БТУ	НТУ	БТУ	НТУ	БТУ	НТУ	Сметная стоимость (графа 10 минус графа 11) руб.	Затраты труда (графа 12 минус графа 13) чел.-дн.	Сметная стоимость руб.	Затраты труда чел.-дн.
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17
№1	Резервуар для воды прямоугольный железобетонный сборный (с применением изделий промышленн.)	шт.	1 резервуар	-	16,57	-	0,283	-	161540	-	2796	-	-	-	-	-
№1	Резервуар для воды прямоугольный железобетонный сборный	шт.	-	1 резервуар	-	15,50	-	0,213	-	156290	-	2157	-	-	-	-
Итого:													+5250	+639		

Относительные показатели изменения сметной стоимости %:

$$\%_0 = \frac{\sum \Delta C_{см} \cdot 100}{C_0 \pm \sum \Delta C_0} = \frac{525 \cdot 100}{156,29 + 5,25} = 3,24$$

по строительно-монтажным работам:

$$\%_{см} = \frac{\sum \Delta C_{см} \cdot 100}{C_{см} \pm \sum \Delta C_{см}} = \frac{525 \cdot 100}{154,56 + 5,25} = 3,28$$

Главный инженер проекта Филова Б.Я. (подпись)

10 октября 1984 г.

Удельные капитальные вложения на объект, руб. на единицу мощности (общая площадь, емкости и т.б.):

при базисном техническом уровне  $U_1 = \frac{C_0 \pm \sum \Delta C}{P_2} = \frac{156290 + 5250}{10000} = 16,15$

при новом техническом уровне  $U_2 = \frac{C_{см} \pm \sum \Delta C_{см}}{P_2} = \frac{156290}{10000} = 15,62$

(Составил: Бриг. Кошечкина Л.М. (должность, подпись))

Проверил Мамедов В.Р. (должность, подпись)

ТП901-4-76.83-11  
 1984  
 22

Л.В.И. пров. подписи и даты в том имб.н



Альбом I

Проектный институт  
 Союзводоканалпроект  
 Проект, арх. №: \_\_\_\_\_

**Сравнительная ведомость показателей изменения расхода основных строительных материалов по проектируемому объекту**

Объект резервуар для воды емк. 10 000 м<sup>3</sup>

Форма Б

№ позиции по форме Б	Наименование конструктивных элементов по базисному (БТУ) к новому (НТУ) техническому уровню	единица измерения	Расчетный объем применения	Расход материалов на расчетный объем применения					
				Сталь (кромки труб) % его:		Стальные трубы, т	Цемент, т		Лесоматериалы, приведенные к круглому лесу, м <sup>3</sup>
				в натуральном исчислении	в приведенном исчислении		в натуральном исчислении	в приведенном исчислении	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
	Резервуар для воды прямоугольный железобетонный сборный емк. 10000 м <sup>3</sup> (с применением изделий промышленной)	шт	1 резервуар	91,37	129,96	—	434,9	430,0	31,2
	Резервуар для воды прямоугольный железобетонный сборный емк. 10000 м <sup>3</sup>	шт	1 резервуар	84,75	118,1	—	373,07	365,8	27,3
	<b>Итого снижение и увеличение</b>			+ 6,62	+ 11,26	—	+ 61,83	+ 64,2	+ 3,9

Шифр, № подл. Подпись и дата Визы инст. №

Главный инженер проекта Филиатов В.В. (подпись)  
 (Исполнитель задания)

Составил ст. инж. Рябенко (подпись и печать)  
 Проверил вук. инж. Александров (подпись и печать)

ТП 901-4-76.83-I

Арбом I

Проектный институт  
СОВЗВОДОКАНАЛПРОЕКТ

Проект, г.р.к. № \_\_\_\_\_

Относительные показатели изменения расхода основных строительных материалов по проектируемому объекту  
(строике, очереди строительства)  
Объект (стройка, очередь строительства) резервуар для воды

Производственная мощность, общая площадь, емкость и пр.  $P_2$  10000 м<sup>3</sup>

Сметная стоимость строительно-монтажных работ Сем, тыс. руб. 154.56  
Расход материалов по объекту (стройка, очереди строительства)  $M_0$ :

стали (кроме труб) всего 84.75 т.  
то же, приведенной 118.7 т.  
стальных труб \_\_\_\_\_ т.

цемента 373.07 т.  
цементно-приведенная 365.8 т.  
пескоматериалов, приведенных к  
круглому лесу 27.3 м<sup>3</sup>

Форма 7

№ п/п	Наименование материалов в натуральном и приведенном исчислении	Показатель расхода материалов: снижение + , увеличение - ( $\frac{M_0 \pm \Delta M}{M_0 \pm \Delta M} \cdot 100$ )	Показатели удельного расхода материалов, т. м <sup>3</sup> , на единицу мощности, объема площади, емкости и т. д.		Показатели расхода материалов, т. м <sup>3</sup> , на 1 мк. руб. сметной стоимости строительно-монтажных работ	
			При базисном техническом уровне (БТУ) ( $U_{M1} = \frac{M_0 \pm \Delta M}{P_2}$ )	При новом техническом уровне (НТУ) ( $U_{M2} = \frac{M_0 \pm \Delta M}{P_2}$ )	При базисном техническом уровне (БТУ) ( $P_{M1} = \frac{M_0 \pm \Delta M}{C_{SM} \pm \Delta C_{SM}}$ )	При новом техническом уровне (НТУ) ( $P_{M2} = \frac{M_0 \pm \Delta M}{C_{SM}}$ )
1	2	3	4	5	6	
1	Сталь без труб в натуральном исчислении.	$\Delta M = \frac{6.62 \times 100}{84.75 + 6.62} = +7.24\%$	$U_{M1} = \frac{84.75 + 6.62}{10000} = 0.00092$	$U_{M2} = \frac{84.75}{10000} = 0.00084$ т	$P_{M1} = \frac{84.75 + 6.62}{0.15456 + 0.00525} = 555$ т	$P_{M2} = \frac{84.75}{0.15456} = 548$ т
	В приведенном исчислении.	$\Delta M = \frac{11.26 \times 100}{118.7 + 11.26} = +8.6\%$	$U_{M1} = \frac{118.7 + 11.26}{10000} = 0.0013$	$U_{M2} = \frac{118.7}{10000} = 0.00118$ т	$P_{M1} = \frac{118.7 + 11.26}{0.15456 + 0.00525} = 813$ т	$P_{M2} = \frac{118.7}{0.15456} = 768$ т
2	Цемент в натуральном исчислении.	$\Delta M = \frac{61.83 \times 100}{373.07 + 61.83} = +14.2\%$	$U_{M1} = \frac{373.07 + 61.83}{10000} = 0.0043$	$U_{M2} = \frac{373.07}{10000} = 0.00373$ т	$P_{M1} = \frac{373.07 + 61.83}{0.15456 + 0.00525} = 2712$ т	$P_{M2} = \frac{373.07}{0.15456} = 2413$ т
	В приведенном исчислении.	$\Delta M = \frac{64.2 \times 100}{365.8 + 64.2} = +14.9\%$	$U_{M1} = \frac{365.8 + 64.2}{10000} = 0.0043$	$U_{M2} = \frac{365.8}{10000} = 0.00365$ т	$P_{M1} = \frac{365.8 + 64.2}{0.15456 + 0.00525} = 2690$ т	$P_{M2} = \frac{365.8}{0.15456} = 2366$ т

Число подл. Подпись и дата. Изг. м. ш. №

Главный инженер проекта Фадеев / Фадеев В.В.  
(исполнитель отсюда) подпись

Восстановил ст. инж. Елистратов  
(должность и подпись)  
Проверил рук. бр. Елистратов  
(должность и подпись)

10 " 0.10.1953

Т0901-4-76.83-I

Лист 24

в объеме Т

Проектный институт  
СОИЗВОДОКВАНПРОЕКТ  
проект. орх. № \_\_\_\_\_

Объектный информационный сборник № \_\_\_\_\_ год показателей сметной стоимости  
строительно-монтажных работ, затрат труда и расхода основных строительных материалов

Стройка (очередь строительства) типовой проект  
объект Резервуар для воды

Производственная мощность (общая площадь, емкость и др.) 10000 м³  
Составлена в ценах на 1 Января 1984 г. Территориальный район Г-й

Форма 9

№ п/п	Обозначение технико-экономического уровня БТУ	Наименование конструктивных элементов здания (сооружения) и видов работ	Единица измерения	На единицу измерения конструктивных элементов, вида работ								
				Сметная стоимость (прямые затраты) руб.	Затраты труда, чел.-дн.	сталь, (кроме т, уб), т		Стальные трубы, т	цемент, т		лесоматериалы, в кубометры к круглому лесу, м³	Условия строительства, характеристики конструкций, примечания.
						в натуральном исчислении	в приближенном исчислении		в натуральном исчислении	в приближенном исчислении		
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13
1	БТУ	Резервуар для воды прямоугольный железобетонный сборный емк. 10000 м³ / с применением изделий промышленной	шт.	161 540	2796	91,37	129,96		434,9	430,0	34,2	
2	НТУ	Резервуар для воды прямоугольный железобетонный сборный емк. 10000 м³	шт.	156 290	2157	84,75	118,7		373,07	365,8	27,3	

Составитель и дата выдачи

составил дл. инж. Смирнов (подпись)  
проставил Рук. В. Рук. (подпись)  
№ 01 от 01 января 1984 г.

Т1901-4-76.03-1