

## Спецификация элементов

НН ноз.	Обозначение	Наименование	Кол., шт.	Масса ег, кг	Примеч.
		Изделия закладные			
ПД-600	ТП 901-4-63.83-КЖИ-7.100	Ал.В	Подводящий трубопровод ПД-600	1	
ПР-160		лист КЖ.6-32	Переливной трубопровод ПР-160	1	
ОТ-600	ТП 901-4-63.83-КЖИ-7.300	Ал.В	Отводящий трубопровод ОТ-600	1	
СП200	ТП 901-4-63.83-КЖИ-7.400	Ал.В	Спускной трубопровод СП200	1	
	ГОСТ 10704-91		Промывочный трубопровод d100	1	
			Материалы		
			Бетон класса В 25, W6, F50, м3	426.0	
			Бетон класса В 7,5, м3	147.0	

За условную отмечку 0,000 принята отмечка верха плиты днища, равная абсолютной отм. 185,00 м для резервуара 6 по генплану).

Монолитную ж-б. плиту выполнять из тяжелого бетона В25, W6. Марка по морозостойкости F50.

Все работы выполнять в соответствии с требованиями СП 70.13330.2012 "СНиП 3.03.01-87 Несущие и раждающие конструкции", СНиП 12-03-2001\* "Безопасность труда в строительстве" и проектом производства работ.

Перед бетонированием арматуру и основание, на которое укладывается бетонная смесь, очистить от грязи.

В процессе бетонирования обеспечить соблюдение защитных слоев и мест положения рабочей арматуры согласно проекта.

Крестообразные пересечения стержней арматуры выполнить на скрутках из отожженной вязальной проволоки диаметром 1,5 мм.

Проектом принято соединение рабочих стержней арматуры по длине внахлестку на скрутках из отожженной вязальной проволоки диаметром 1,5 мм.

В местах прохода труб стержни сеток днища, пересекающие трубы, разрезать, отогнуть и их концы приварить к трубе.

Время набора бетоном проектной прочности – 28 суток. В случае производства работ в зимнее время выполнять электропрогрев в соответствии с "Пособием по электроподогреву бетона монолитных конструкций".

. Поверхности железобетонных конструкций, контактирующие с водой, в резервуаре хозяйственно-бытового водоснабжения должны быть гладкими без раковин и пор.

. При проектировании резервуаров использовалась документация типовых проектов 901-4-61.83, 1-4-63.83 "Резервуары для воды прямоугольные железобетонные сборные емк. от 2500 до 3900 м<sup>3</sup>".

. При проектировании резервуаров использованы данные инженерно-геологических изысканий, выполненных ОО "Поволжстройизыскания" г. Пенза в ноябре 2013 года.

. Площадка строительства сложена следующими напластованиями грунтов:

слой 1 – Почвенно-растительный слой глинистый. Общая мощность слоя составляет 0,1–0,8 м. Плотность грунта  $\gamma = 1,5 \text{ т}/\text{м}^3$ . При промерзании почва–среднепучинистая;

слой 2 – Глина черная тугопластичная, слабозаторфованная, непросадочная, ненабухающая. Мощность слоя 1,1–1,7 м,  $E=3 \text{ МПа}$ ,  $g_s=1,55 \text{ МПа}$ ,  $\rho=8^\circ$ , удельное сцепление  $C=36 \text{ КПа}$ ;

слой 3 – Глина текучепластичная пылеватая, песчанистая легкая, местами известковистая, чрезмерно пучинистая. Мощность слоя 3,7–10,9 м,  $E=7 \text{ МПа}$ ,  $g_s=1,79 \text{ МПа}$ ,  $\rho=8^\circ$ , удельное сцепление  $C=21 \text{ КПа}$ ;

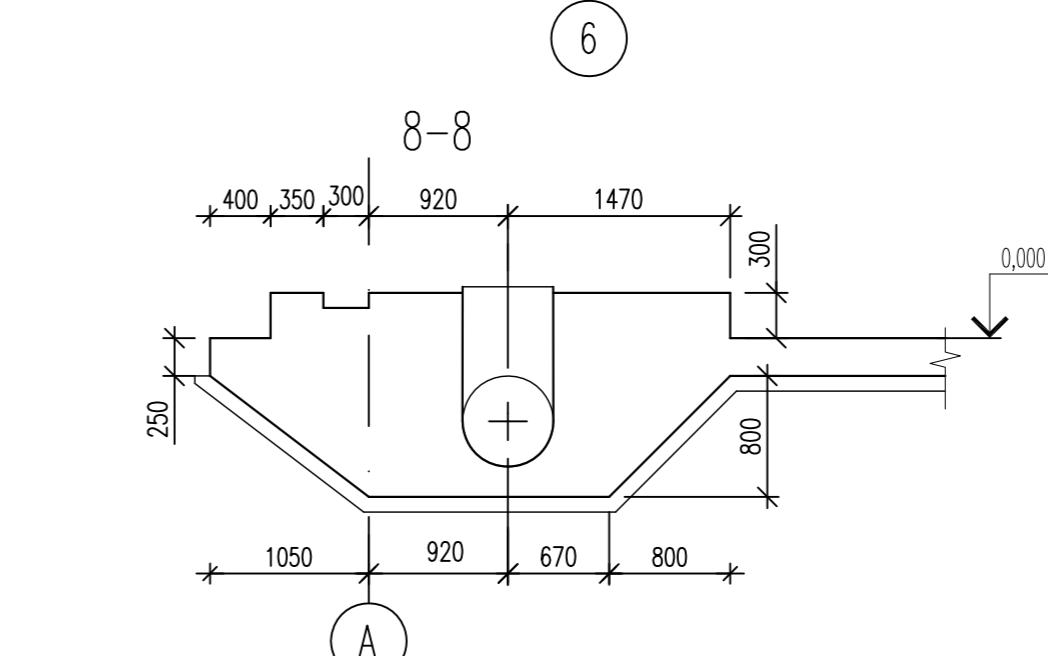
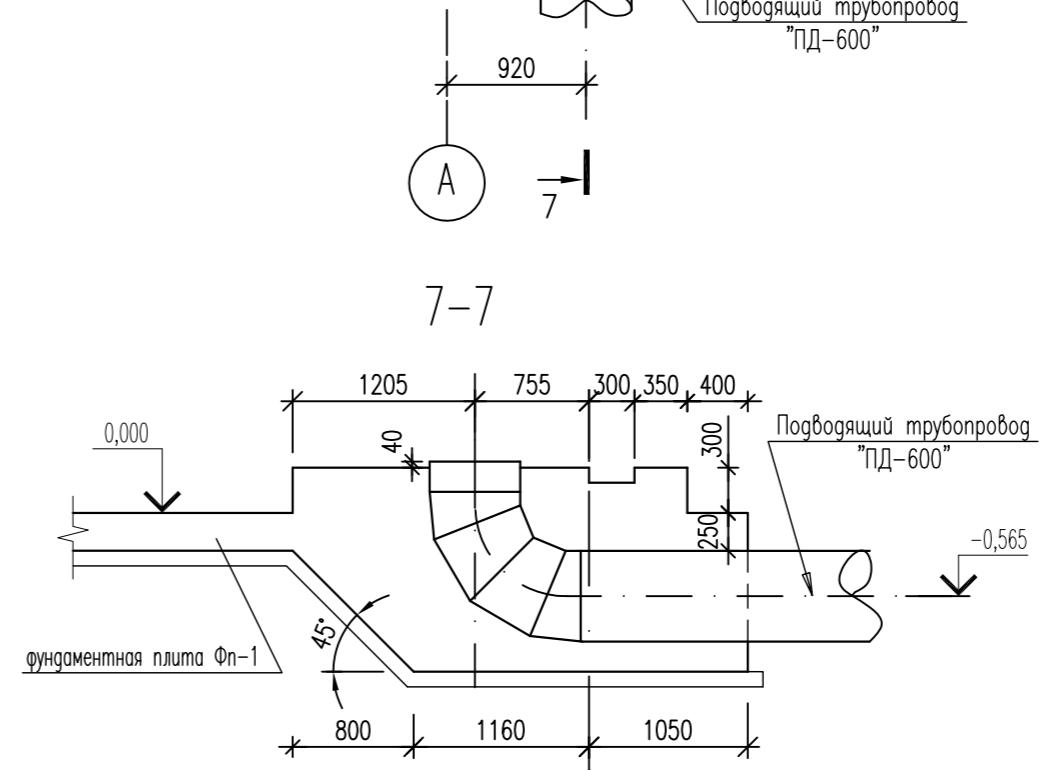
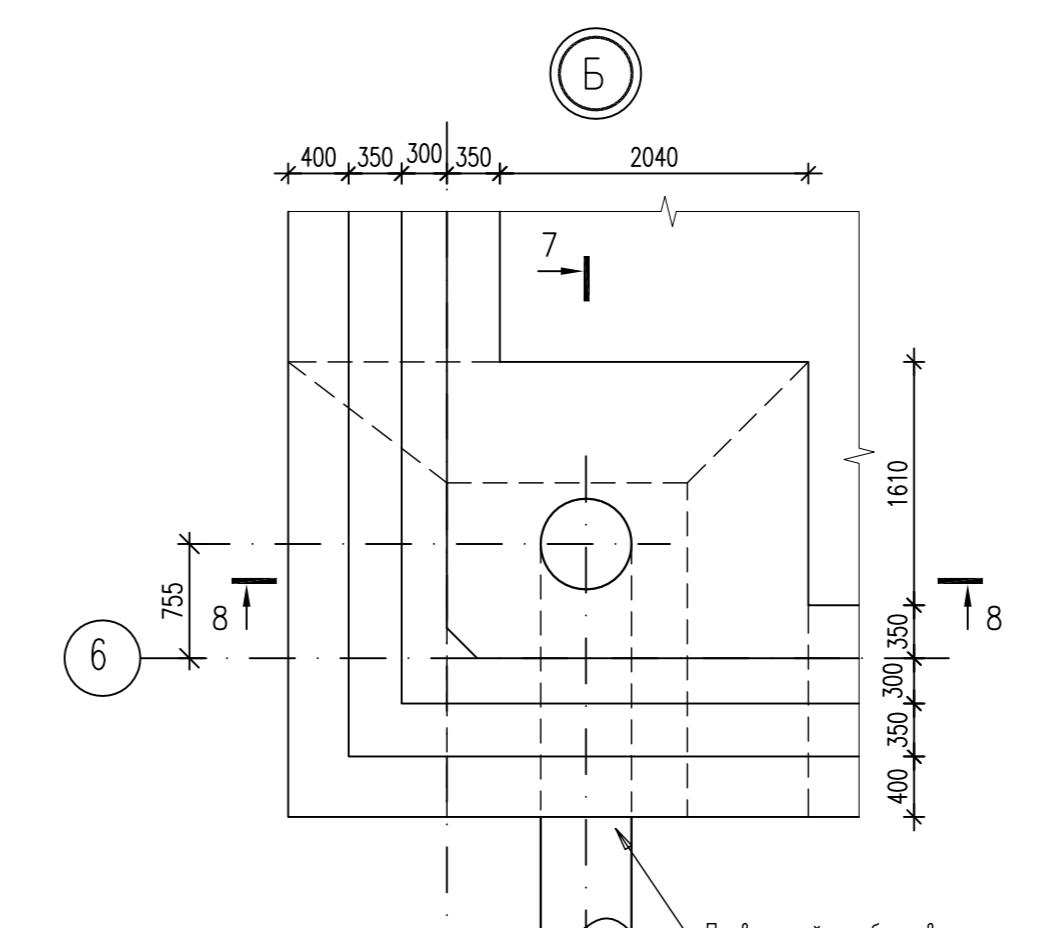
слой 4 – Глина тугопластичная, местами ожелезненная. Вскрытая мощность 1,3–2,1 м,  $E=16 \text{ МПа}$ ,  $g_s=1,86 \text{ МПа}$ ,  $\rho=8^\circ$ , удельное сцепление  $C=30 \text{ КПа}$ .

слой 5 – Глина полутвердая тяжелая, слюдистая, трещиноватая. Вскрытая мощность 1,9–9,8 м,  $E=19 \text{ МПа}$ ,  $g_s=1,74 \text{ МПа}$ ,  $\rho=11^\circ$ , удельное сцепление  $C=37 \text{ КПа}$ .

. Грунтовые воды вскрыты на глубине 0,3–3,1 м. Уровень грунтовых вод подвержен сезонным колебаниям с амплитудой 0–1,0 м; местами до поверхности земли с максимальным подъемом в осенне–весенний период и в период обильного падения осадков. Грунтовые воды неагрессивны к бетонам марки W4 по водонепроницаемости и неагрессивны по всем показателям по отношению к остальным бетонам, но среднеагрессивны к металлическим конструкциям при свободном доступе кислорода.

. В качестве основания фундаментов для резервуаров используются слой 3 глина текучепластичная пылеватая и слой 5 глина полутвердая тяжелая.

. Подготовленное основание перед устройством фундаментов принимается комиссией с участием представителей заказчика, подрядчика, организации, осуществляющей авторский надзор, и организации, выполнившей инженерно-геологические изыскания на площадке строительства. Комиссия составляет акт оснований требований СНиП 3.02.01-87.



632.B.12-KX.6

						632.В.12-КЖ.6
						Насосная станция 3-го подъема в микрорайоне Арбеково г.Пензы
Изм.	Кол. уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата	
азраб.		Голубенко С.				
роверил		Голубенко А.				
ИП		Матиевба				
л. констр.		Голубенко А.				
отв. за проект		Голубенко А.				