

Вх.№3-04-21-1/24.06.2025г

**ДО
ОБЩИНСКИ СЪВЕТ
ГР. ДРЯНОВО**

ПРЕДЛОЖЕНИЕ

от Трифон Руенов Панчев - Кмет на Община Дряново

ОТНОСНО: Искане за допускане изработване на проект на частично изменение на подробен устройствен план (ЧИ на ПУП) - план-схема за трасе на довеждащ водопровод и трасе на довеждащ канализационен колектор до проектна ПСОВ на гр. Дряново, разположена в ПИ с идентификатор 14458.4.40 по КККР на с. Ганчовец, общ. Дряново.

УВАЖАЕМИ ОБЩИНСКИ СЪВЕТНИЦИ,

В деловодството на Общинска администрация - Дряново, с вх. № ОБА 3-04-21/23.Об.2025г. е постъпило искане за допускане изработване на проект на частично изменение на подробен устройствен план (ЧИ на ПУП) - план-схема за трасе на довеждащ водопровод и трасе на довеждащ канализационен колектор до проектна ПСОВ на гр. Дряново, разположена в ПИ с идентификатор 14458.4.40 по КККР на с. Ганчовец, общ. Дряново.

Заданието е разработено в обхват: Улица с о.т.92 - о.т.93 - о.т.94 - о.т.95 - о.т.96 - о.т.97 по регулационния план на гр. Дряново

Искането за допускане изработване на проект на частично изменение на подробен устройствен план (ЧИ на ПУП) - план-схема за трасе на довеждащ водопровод и трасе на довеждащ канализационен колектор до проектна ПСОВ на гр. Дряново, разположена в ПИ с идентификатор 14458.4.40 по КККР на с. Ганчовец, общ. Дряново е изготвено въз основа на инвестиционно намерение на Община Дряново за изграждане на ПСОВ в ПИ с идентификатор 14458.4.40 по КККР на с. Ганчовец, общ. Дряново.

Във връзка с гореизложеното и поради това, че искането за допускане изработване на проект на частично изменение на подробен устройствен план (ЧИ на ПУП) - план-схема за трасе на довеждащ водопровод и трасе на довеждащ канализационен колектор до проектна ПСОВ на гр. Дряново, разположена в ПИ с идентификатор 14458.4.40 по КККР на с. Ганчовец, общ. Дряново засяга поземлен имот - публична общинска собственост, а именно улица с о.т.92 - о.т.97 по плана на гр. Дряново, предлагам Общински съвет - Дряново да вземе следното

РЕШЕНИЕ:

I. На основание чл.21, ал.1, т.8 и т.11 от Закона за местното самоуправление и местната администрация (ЗМСМА) и на основание чл. 124а, ал. 1 от Закона за устройство на територията (ЗУТ), във връзка с чл. 134, ал.2, т.8 от ЗУТ, Общински съвет - гр. Дряново:

1. Одобрява задание по чл. 125 от ЗУТ за изработване на проект на частично изменение на подробен устройствен план (ЧИ на ПУП) - план-схема за трасе на довеждащ водопровод и трасе на довеждащ канализационен колектор до проектна ПСОВ на гр. Дряново, разположена в ПИ с идентификатор 14458.4.40 по КKKP на с. Ганчовец, общ. Дряново.

2. Разрешава изработването на проект на частично изменение на проект на подробен устройствен план (ЧИ на ПУП) - план-схема за трасе на довеждащ водопровод и трасе на довеждащ канализационен колектор до проектна ПСОВ на гр. Дряново, разположена в ПИ с идентификатор 14458.4.40 по КKKP на с. Ганчовец, общ. Дряново.

II. Възлага на Кмета на Община Дряново да проведе необходимите действия по ЗУТ.

Приложение:

1. ЧИ на ПУП - план-схема - графична част.
2. Обяснителна записка.
3. Техническо задание.

ЗАДАНИЕ

по чл. 125 от ЗУТ, във връзка с чл. 124а, ал. 7 от ЗУТ

за изработване на проект на подробен устройствен план (ПУП) – план-схема за трасе на довеждащ колектор до проектна ПСОВ на гр. Дряново, разположена в ПИ с идентификатор 14458.4.40 по КККР на с. Ганчовец, общ. Дряново

ИНФОРМАЦИЯ ЗА ВЪЗЛОЖИТЕЛЯ И КОНТАКТ

Възложител:

Община Дряново с Булстат 000215729, седалище и управление: гр. Дряново, ул. „Бачо Киро“ № 19, представлявано от Трифон Панчев – Кмет.

ЦЕЛ НА РАЗРАБОТКАТА

Проектиране на трасе на довеждащ канализационен колектор от съществуващия такъв ред входа ВСК Кентавър до проектна ПСОВ на гр. Дряново, разположена в ПИ с идентификатор 14458.4.40 по КККР на с. Ганчовец, общ. Дряново с обща дължина около 350м.

СЪЩЕСТВУВАЩО ПОЛОЖЕНИЕ И ПРЕДЛОЖЕНИЕ ЗА ОБХВАТ НА РАЗРАБОТКАТА

Стартовата точка е от съществуващия колектор. Крайна точка е шахта на вход ПСОВ Дряново.

Трасето на колектора да преминава изцяло в сервитута на пътя за с. Ганчовец и да е съобразено с наличието на застрояване и частни имоти. Колектора да върви от дясната страна в банката на пътя в посока ПСОВ, в рамките на сервитутната линия на пътя (3 м), така че да не се нарушава асфалтовата настилка.

Съществуващия довеждащ колектор е изпълнен с яйцевиден профил 70/105см. Доведен е в непосредствена близост до дърво, което отвежда водите от водосток под пътя до реката. Дерето е с ширина на напречно сечение около 20 м.

Проектът да включва:

- Дъждопреливник;
- Тунелно преминаване под път за достъп до ВСК Кентавър;
- Преминаване през съществуващ водосток- дърво в бет. кожух;
- Довеждащ колектор до ПСОВ;
- Ревизионни шахти по трасето;

ИЗХОДНИ ДАННИ

При изработване на проект за ЧИ на ПУП-план-схема за предложения обхват, да се ползват следните минимални изходни данни:

- Извадка от КККР;

ЕТАПИ ЗА ИЗРАБОТВАНЕ

Проектът за ПУП-план-схема да се изработи в два етапа – предварителен (предложение) и окончателен проект.

ОБЕМ И СЪДЪРЖАНИЕ

Проектът да съдържа:

- Текстови материали – обяснителна записка;
- Регистър на засегнатите поземлени имоти по землища;
- Графични материали – трасе ведно с координатен регистър по оста водопровода и чупките на сервитута.

При проектирането да се спазят изискванията на Закона за устройство на територията, Наредба № 7 от 22.12.2003г. за правила и нормативи за устройство на отделните видове територии и устройствени зони и Наредба № 8 от 14.06.2001 г. за обема и съдържанието на устройствените планове.

ВЪЗЛОЖИТЕЛ:

Дряново, Юни 2025г.

ЗАДАНИЕ

по чл. 125 от ЗУТ, във връзка с чл. 124а, ал. 7 от ЗУТ

за изработване на проект на подробен устройствен план – план-схема за трасе на довеждащ водопровод до проектна ПСОВ на гр. Дряново, разположена в ПИ с идентификатор 14458.4.40 по КККР на с. Ганчовец, общ. Дряново

ИНФОРМАЦИЯ ЗА ВЪЗЛОЖИТЕЛЯ И КОНТАКТ

Възложител:

Община Дряново с Булстат 000215729, седалище и управление: гр. Дряново, ул. „Бачо Киро“ № 19, представлявано от Трифон Панчев – Кмет.

ЦЕЛ НА РАЗРАБОТКАТА

За захранване на ПСОВ Дряново с вода за противопожарни и питейно битови нужди е необходимо изграждане на външен водопровод -връзка от съществуващата водопроводна мрежа на града до площадката на ПСОВ. Захранването на ПСОВ е вода ще се осъществи от същ. уличен водопровод ф90 ПЕВП при точка, посочена в изходните данни от ВиК, пред входа ВСК Кентавър- съществуващ пожарен хидрант.

СЪЩЕСТВУВАЩО ПОЛОЖЕНИЕ И ПРЕДЛОЖЕНИЕ ЗА ОБХВАТ НА РАЗРАБОТКАТА

Трасето на водопровода да започва от мястото на водовземане, посочено от ВиК Габрово , да върви в сервитута на пътя за е. Ганчовец от дясната страна в банкета на пътя, така че да не се нарушава асфалтовата настилка и завършва в рамките на площадката на ПСОВ до водомерна шахта.

ИЗХОДНИ ДАННИ

При изработване на проект за ЧИ на ПУП – план-схема за предложения обхват, да се ползват следните минимални изходни данни:

- Извадка от КККР;
- Изходни данни от ВиК ООД – гр. Габрово

ЕТАПИ ЗА ИЗРАБОТВАНЕ

Проектът за ПУП – план-схема да се изработи в два етапа – предварителен (предложение) и окончателен проект.

ОБЕМ И СЪДЪРЖАНИЕ

Проектът да съдържа:

- Текстови материали – обяснителна записка;
- Регистър на засегнатите поземлени имоти по землища;
- Графични материали – трасе ведно с координатен регистър по оста водопровода и чупките на сервитута.

При проектирането да се спазят изискванията на Закона за устройство на територията, Наредба № 7 от 22.12.2003г. за правила и нормативи за устройство на отделните видове територии и устройствени зони и Наредба № 8 от 14.06.2001 г. за обема и съдържанието на устройствените планове.

~~ВЪЗЛОЖИТЕЛ~~

Дряново, Юни 2025г.

ОБЯСНИТЕЛНА ЗАПИСКА

1. ОБЩА ЧАСТ

Настоящият работен проект се изработва въз основа на сключен договор.

Проектът във фаза Работен проект се изработва въз основа на следните изходни данни и материали, предоставени от Възложителя:

- Задание на Възложителя
- Геодезическо заснемане на трасето на колектора и проучвания на място;
- „Прединвестиционно проучване“ за нова Пречиствателна станция за отпадъчни води гр. Дряново за пречистване на всички отпадъчни води, формирани на територията на града
- Технически спецификации.

Спазени са действащите в страната нормативни уредби.

2. ОБЕМ НА ПРОЕКТИРАНЕ

Съществуващият главен канализационен колектор на гр. Дряново- Яйце 70/105см-бетон, е изпълнен до точка, отстояща на 350 м. от площадката на ПСОВ. Изграждането на довеждащ колектор от съществуващия в момента до площадката на ПСОВ е задача на настоящия работен проект.

Проектът за довеждащ колектор включва:

- Дъждопреливник;
- Тунелно преминаване под път за достъп до ВСК Кентавър;
- Преминаване през съществуващ водосток- дере в бет. кожух;
- Довеждащ колектор до ПСОВ;
- Ревизионни шахти по трасето;

3. ПРОЕКТНО РЕШЕНИЕ

Стартовата точка е от съществуващия колектор. Крайна точка е шахта на вход ПСОВ Дряново.

Трасето на колектора преминава изцяло в сервитута на пътя за с. Ганчовец и е съобразено с наличието на застрояване и частни имоти. Колектора върви от дясната страна в банкета на пътя в посока ПСОВ, в рамките на сервитутната линия на пътя (3 м), така че да не се нарушава асфалтовата настилка.

Съществуващия довеждащ колектор е изпълнен с яйцевиден профил 70/105см. Доведен е в непосредствена близост до дере, което отвежда водите от водосток под пътя до реката. Дерето е с ширина на напречно сечение около 20 м.

Тъй като канализационната мрежа е смесена, след достигане на необходимото разреждане се допуска изграждане на дъждопреливник. След дъждопреливника, колектора води до площадката на ПСОВ само два пъти разредените битови и промишлени максимално часови количества, като допълнително се прибавят и установените постоянно течащи водни количества

(инфилтрация). Оразмерителното отпадъчно водно количество за довеждащия колектор до ПСОВ е определено във фаза ПИП и е: $Q_{op} = 60 \text{ l/s}$

Това водно количество се провежда от PP OD400(ID350)mm SN8, която провежда $Q_{op}=60,00 \text{ l/s}$ със скорост $V_{op}= 1,08\text{m/s}$ при наклон на тръба $I=0,003$ и пълнеж $h/D=56\%$. При пълен профил тръбата провежда $Q_T=100,00 \text{ l/s}$; $V_T=1,03\text{m/s}$.

3.1. ДЪЖДОПРЕЛИВНИК

Мястото на изграждане на дъждопреливника е определено така, че да не засяга съществуваща инфраструктура и съгласувано с Възложителя. Дъждопреливника се изгражда 50m преди съществуващата точка на заустване, преди моста за достъп до ВСК Кентавър.

С геодезическо заснемане е определено трасето на съществуващия колектор и котата на заустване на съществуващата бетонова тръба. Дъждопреливника се изгражда върху съществуващата тръба, съгласно приложения детайл.

Начин на изпълнение на дъждопреливника:

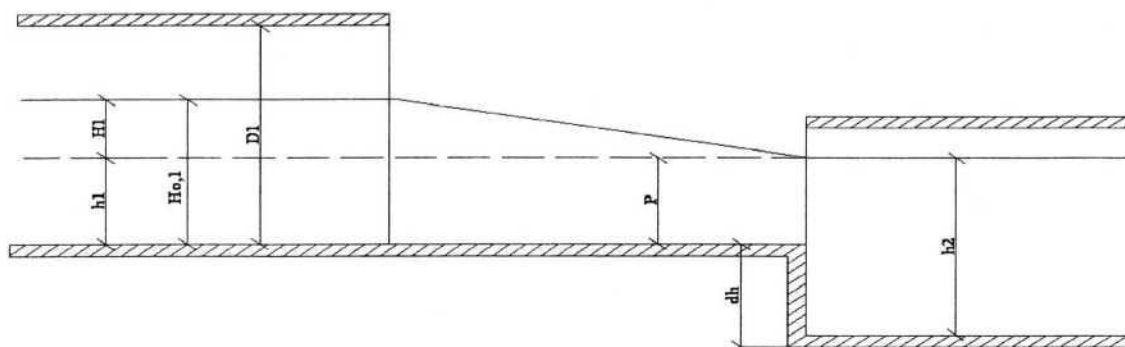
Мястото е избрано така, че да има възможност да се изгради дъждопреливна шахта с вътрешни размери 3,50/2,00м, без да се засегне съществуваща инфраструктура. Прави се изкоп около тръбата, с размери необходими за изграждане на дъждопреливната шахта. Около съществуващата бетонова тръба се копае внимателно, без тя да бъде засегната, като същата се подкопава, за да се изпълни подложния бетон и дъното на дъждопреливника. Дъно дъждопреливник е под дъното на същ. бетонова тръба, като кота дъно тръба отвеждащ колектор DN400(ID350)mm SN8, е 5 см по -ниско от кота дъно довеждаща тръба.

Кофража на късата стена на преливника се изпълнява външно на съществуващата бетонова тръба. Изливането на бетона за стените става на един такт. В дъното има оставени фусове за изливане на преливната стена, която се изпълнява до съществуващото яйце.

След изпълнение на дъно, преливна стена, стени шахта и кюне се разрушава, частта от яйцето, която попада в рамките на шахтата. Входа на яйцето се затапва с балон за изпитване, за да може да се изпълни преливната стена, попадаща в сечението на яйцето.

3.2. ОРАЗМЕРЯВАНЕ НА ПРЕЛИВНО - РАЗПРЕДЕЛИТЕЛНА ШАХТА

Изчислителна схема:



$H_{0,1}$ – пълнежна височина при преминаване на $Q_{ор}$

h_1 – пълнежна височина при преминаване на $Q_{непр}$: $h_1 = p$

(довеждаща тръба)

H_1 – преливна височина в началото на преливника

h_2 – пълнежна височина при преминаване на $Q_{непр}$: $dh = h_1 - h_2$

(отвеждаща тръба)

h_3 – пълнежна височина при преминаване на Q преливащо

(отливна тръба)

Хидравлично оразмеряване:

2.1. Довеждаща тръба яйце 70/105 см

$$Q_{ор} = 645,0 \text{ l/s}$$

$$Q_{непр} = 60,0 \text{ l/s}$$

$$\text{Наклон } I = 0.005$$

$$H_{0,1} = 720.00 \text{ mm} - \text{пълнежна височина при преминаване на } Q_{ор}$$

$$h_1 = 190.00 \text{ mm} = p - \text{пълнежна височина при преминаване на } Q_{непр}$$

$$H_1 = H_{0,1} - p = 0.72 - 0.19 = 0.53 \text{ m}$$

2.2. Дължина на преливника b

$$Q_{прел} = Q_{ор} - Q_{непр} = 645 - 60 = 585 \text{ l/s} = 0,585 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$\mu = 0,75 - \text{коэффициент на стеснение}$$

$$Q_{прел} = \frac{2}{3} \cdot \mu \cdot b \cdot \frac{H_1}{2} \cdot \sqrt{2 \cdot g \cdot \frac{H_1}{2}}$$

$$\Rightarrow b = \frac{Q_{прел}}{\frac{2}{3} \cdot \mu \cdot \frac{H_1}{2} \cdot \sqrt{2 \cdot g \cdot \frac{H_1}{2}}} = \frac{0,585}{\frac{2}{3} \cdot 0,75 \cdot \frac{0,53}{2} \cdot \sqrt{2 \cdot 9,81 \cdot \frac{0,53}{2}}} = 1,94 \text{ m}$$

2.3. Отвеждаща тръба

$$Q_{непр} = 60 \text{ l/s}$$

$$\text{Вътрешен диаметър } D_{in} = 350 \text{ mm};$$

$$\text{Наклон } I = 0.003$$

$$h_2 = 196 \text{ mm} - \text{пълнежна височина в отвеждащата тръба при преминаване на } Q_{непр}$$

2.4. Отливна тръба

$$Q_{прел} = Q_{ор} - Q_{непр} = 645 - 60 = 585 \text{ l/s} = 0,585 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$\text{Отвеждаща тръба съществуващо яйце 70/105 см}$$

$$\text{Наклон } I = 0.005$$

3.3. ПРЕМИНАВАНЕ ТУНЕЛНО ПОД ПЪТ ЗА ДОСТЪП ДО ВСК Кентавър

В участъка между РШ 1 и РШ 2, с дължина 23м, довеждащия колектор пресича подхода към ВСК "Кентавър". С цел да не се ограничава достъпа до предприятието, в този участък, канализацията се полага безтраншейно, съгласно приложения детайл.

3.4. ПРЕМИНАВАНЕ ПОД СЪЩЕСТВУВАЩ ВОДОСТОК- ДЕРЕ

В участъка между РШ3 и РШ4, колектора преминава под съществуващ водосток Ø3000 - дере. Дължината между двете шахти е $L=20\text{m}$. Двете шахти са от готови стоманобетонени елементи. Тръбата между тях се полага в бетонов кожух, съгласно детайли.

4. ТРЪБИ

Довеждащия колектор е оразмерен за непреливащото водно количество $Q_{op}=60,00\text{l/s}$. Това водно количество се провежда от полипропилен тръба $DN400(ID350)\text{mm}$ $SN\geq 8$, която провежда $Q_{op}=60,00\text{l/s}$ със скорост $V_{op}=1,08\text{m/s}$ при проектен наклон на тръба $I=0,003$ и пълнеж $h/D=56\%$. При пълен профил тръбата провежда $Q_T=100,00\text{ l/s}$; $V_T=1,03\text{m/s}$.

5. РЕВИЗИОННИ ШАХТИ

Ревизионни шахти са предвидени на хоризонтални и вертикални чупки на трасето, в прави участъци – при спазване на нормативните разстояния, в случая за диаметър $DN400-60\text{m}$.

Ревизионните шахти са от готови елементи - дъно, двойно армирано; стоманобетонени, двойно армирани пръстени, покривна плоча КРШ и чугунен капак за ревизионната шахта с диаметър 600мм по БДС EN 124:2003.

При изработката на готовите дъна, входа за тръбата е с големината на муфа и тръбите влизат в шахтата с уплътнения. По този начин се осигурява водоплътност между дъното и стените и между тръбите и стените на РШ. Шахтите са с кръгло сечение с вътрешен диаметър на монолитната конструкция съответно $\phi 1000$ и $\phi 1200$, в зависимост от дълбочината на полагане. За ревизионните шахти са изготвени технологични детайли и спецификация.

Под шахтите е предвидено да се положи подложен бетон клас C12/15 (B12,5). Външно стените на шахтите се измазват с изолационна паста „Изомакс - А" съгласно ТС - 95, съгласувано от МТРС с протокол №20 от 23.11.1995г. на ВЕСС или подобни.

Хидроизолацията на покривната плоча (КРШ) се полага в следната последователност:

- Цименто – пясъчна замазка
- Грунд лепилен слой паста
- Армиращ материал
- Пропиващ слой
- Защитен слой

Задължително да се спазват всички забележки и технологии описани към чертежите на шахтите. При необходимост от промени да се уведоми проектанта за даване на решение.

6. ТЕХНОЛОГИЯ И ИЗПЪЛНЕНИЕ НА СТРОИТЕЛСТВОТО

Преди започване на строителството е необходимо да се:

- извадят необходимите строителни книжа - разрешение за строеж и протокол за линия и ниво и протокол за откриване на строителна площадка.

- трасето на новопроектирания канал да се отложи съгласно трасировъчния план.

- уточни мястото на съществуващия колектор с представител на ВиК, както и трасето на новия канал.

- извикат представители на всички ведомства, експлоатиращи подземни проводни и съоръжения за уточняване на местоположението им и обозначаване на местата, където трябва да се работи внимателно на ръка.

- осигури присъствие на инженер-геолог, който в зависимост от конкретните геоложки условия по трасето на новоизграждащата се канализация, при необходимост да определи устойчивостта на укрепения изкоп. При поява на слаби почви да се предприемат допълнителни мероприятия по заздравяване на основата(подложката) на тръбите.

Изкопът за новата канализация е предвиден да се изпълни укрепен. Ширината на укрепения изкоп е отразен в графичната част на проекта.

След изкопните работи и подравняване на изкопа се предвижда полагане на пясъчна подложка -15см.

След монтажа на канала, същият ще се засипе с пясък 30см над теме тръба.

До запълването на изкопа се извършва до кота терен с обратен насип, валиран на пластове от 20см, които се трамбоват поотделно до постигане на плътност 98%.

Изпитването на канализационната мрежа и съоръженията към нея се извършва съгласно Наредба № РД-02-20-8 от 2013 г. за проектиране, изграждане и експлоатация на канализационни системи (ДВ, бр. 49 от 2013 г., изм. и доп., бр. 82 от 2014 г. и бр. 99 от 2018 г. и бр. 58 от 2024 г.), Глава 14 и изискванията на производителя.

Всички материали, които се влагат по време на строителството да бъдат придружени със съответните сертификати и декларация за съответствие, доказващи тяхната годност.

По време на строителството изкопа да се огражда с временна предпазна ограда и да се постави сигнализация / светлинна за през нощта /. Да се вземат всички предпазни мерки за охрана на труда и безопасност на движението съгласно проекта за ПБЗ и ВОД.

Всички забележки направени на чертежите да се считат за неразделна част от обяснителната записка към проекта

Приложение 1: Оразмеряване на дъждопреливник

Преливник №		1
Теренна кота		224.65
Оразмерително водно количество =	l/s	645
Непреливащо водно количество =	l/s	60
Преливащо водно количество =	l/s	585
Довеждаща тръба		
Материал		Бетон яйце
Номинален диаметър	cm	70/105
Наклон тръбата	m/m	0.005
Кота дъно довеждаща тръба =	m	220.00
$H_{0,1}$ - Воден стоеж при Q_{op} . =	mm	720
h_1 - Воден стоеж при $Q_{непр}$. =	mm	190
Скорост при Q_{op} . =	m/s	1.86
Скорост при $Q_{непр}$. =	m/s	1.14
Отвеждаща тръба		
Материал		PPr
Номинален диаметър	mm	400
Вътрешен диаметър	mm	350
Наклон на тръбата =	m/m	0.003
Кота дъно отвеждаща тръба =	m	219.95
h_2 - Воден стоеж при $Q_{непр}$. =	mm	195
Скорост при $Q_{непр}$. =	m/s	1.7
dh - разлика в кота дъно довеждаща и отвеждаща тръба	mm	5
Отливна тръба		
Материал		Бетон яйце
Номинален диаметър	cm	70/105
Вътрешен диаметър	mm	700
Наклон на тръбата =		0.005
Кота дъно отливна тръба =	m	219.99
h_3 - Воден стоеж при $Q_{пр}$. =	mm	571.310
Скорост при $Q_{пр}$. =	mm	3.4
Преливен ръб		
H_1 =	m	0.530
H_2 =	m	0.000
Кота преливен ръб =	m	220.19
p - Височина преливен ръб =	m	0.19000
Обща дължина на преливен ръб =	m	1.94
Дължина на преливен ръб избрана =	m	3.00

Приложение 2: Спецификация на ревизионни шахти

ПАРАМЕТРИ И ПОДРОБНИ КОТИ ЗА РЕВИЗИОННИ ШАХТИ Ф1200 мм

РШ №	К терен	К капак	К дъно, вх.1	К дъно, изход	К дъно, шахта	h дънна част	H шахта	h1 сегменти	h2 пръстени	h1 + h2	пръстен ф1200мм, h=1000мм	пръстен ф1200мм, h=750мм	α l	D _{вх.}	D _{изх.}
	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	бр.	бр.	°	mm	mm
1	224.65	224.85	219.95	219.95	219.95	1.45	4.9	0.15	3	3.15	3		90	400	400
2	224.78	224.98	219.87	219.87	219.87	1.45	5.11	0.36	3.00	3.36	3		172	400	400
3	223.59	223.79	219.77	219.36	218.86	1.45	4.93	0.18	3.00	3.18	3		180	400	400
4	223.3	223.5	219.3	219.3	219.30	1.45	4.2	0.05	2.50	2.55	1	2	180	400	400

ПАРАМЕТРИ И ПОДРОБНИ КОТИ ЗА РЕВИЗИОННИ ШАХТИ Ф1000 мм

РШ №	К терен	К капак	К дъно, вх.1	К дъно, изх	К дъно, шахта	h дънна част	H шахта	h1 + h2	h1 сегменти	h2 пръстени	пръстен ф1000 мм, h=1000 мм	пръстен ф1000 мм, h=700 мм	α l	D _{вх.}	D _{изх.}
	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	бр.	бр.	°	mm	mm
5	223.16	223.36	219.13	219.13	219.13	0.82	4.23	3.11	0.11	3	3		180	400	400
6	222.65	222.85	219.01	219.01	219.01	0.82	3.84	2.72	0.02	2.7	2	1	175	400	400
7	222.1	222.3	218.84	218.84	218.84	0.82	3.46	2.34	0.34	2	2		176	400	400
8	221.5	221.7	218.65	218.65	218.65	0.82	3.05	1.93	0.23	1.7	1	1	180	400	400
9	221.19	221.39	218.46	218.46	218.46	0.82	2.93	1.81	0.11	1.7	1	1	176	400	400

ОБЯСНИТЕЛНА ЗАПИСКА

1. ОБЩА ЧАСТ

Настоящият работен проект се изработва въз основа на задание на Инвеститора и сключен договор за проектиране.

Проектът се изработва въз основа на следните изходни данни и материали:

- Геодезическо заснемане на трасето и проучвания на място;
- Изходни данни от „ВИК“ ООД гр. Габрово с изх. №ПГО01 - 830/28.02.25г.

Спазени са действащите в страната нормативни уредби.

2. ОБЕМ НА ПРОЕКТИРАНЕ

За захранване на ПСОВ Дряново с вода за противопожарни и питейно битови нужди е необходимо изграждане на външен водопровод –връзка от съществуващата водопроводна мрежа на града до площадката на ПСОВ. Захранването на ПСОВ с вода ще се осъществи от същ. уличен водопровод $\phi 90$ ПЕВП при точка, посочена в изходните данни от ВиК, пред входа ВСК Кентавър- съществуващ пожарен хидрант.

3. ПРОЕКТНО РЕШЕНИЕ

Трасето на водопровода започва от мястото на водовземане, посочено от ВиК Габрово , върви в сервитута на пътя за с. Ганчовец от дясната страна в банката на пътя, така че да не се нарушава асфалтовата настилка и завършва в рамките на площадката на ПСОВ до водомерна шахта.

Водовземането от съществуващия водопровод е посредством тройник. Захранващия водопровод до ПСОВ е от тръби полиетилен висока плътност PE100 DN90mm, PN 16, $Q_{op}=10$ l/s, $V=2,35$ m/s, $I=0,0681$.

Оразмерителното водно количество- $Q_{op} = 10$ л/с покрива питейно - битовите нужди на станцията и изискванията за пожарна безопасност на обекта, съгласно табл.16 към чл.173, ал.1. По трасето на довеждащия водопровод са предвидени два пожарни хидранта - "Надземни пожарни хидранти колонков тип" съгласно БДС EN 14384, разположението е указано на чертежите. Отчитането на консумираното водно количество е с водомер, разположен във водомерна шахта в имота на ПСОВ.

Дълбочината на полагане на водопровода е съобразена с изискването за минимално покритие против замръзване. Дълбочината на изкопа в характерните чупки е отразена в надлъжния профил.

По трасето на довеждащия водопровод се налага преминаване по мост, над съществуващ водосток(дере). Местата на преминаванията са отбелязани в ситуацията и надлъжния профил на водопровода. В проекта са приложени и детайли на преминаването, както и монтажен план.

3.1. ПРЕМИНАВАНЕ ПО МОСТ НАД СЪЩЕСТВУВАЩ ВОДОСТОК- ДЕРЕ

В участъка между т.3 и т.4, водопровода преминава укрепен по мост над съществуващ водосток $\phi 3000$ -дере. Дължината на участъка е 20м. В този участък тръбата се укрепва по моста в обсадна тръба/.

4. ТРЪБИ И АРМАТУРИ

4.1. Тръби

Новопроектирания водопроводен клон се изпълнява от ПЕ100 тръба DN90.

4.2. Противопожарни хидранти (противопожарно осигуряване)

Местата на противопожарните хидранти са избрани съгласно изискванията на противопожарните норми. Предвидени са надземни пожарни хидранти Ду80. Разстоянието между съседни противопожарни хидранти не надвишава 150м.

4.3. Опорни блокове

В хоризонталните чупки на водопроводите и тройниците от ПЕВП са предвидени бетонови блокове, които поемат силите от водното налягане в тръбите. Такива блокове се предвиждат и в края на водопровода.

4.4. Пресичане на кабели

При подхода към Кентавър се пресичат различни видове кабели.

За тези пресичания с подземни комуникации, изкопните работи за водопроводите задължително да се извършват на ръка.

При пресичане на подземните комуникации задължителни трябва да се спазват минималните необходими хоризонтални и вертикални отстояния съгласно Наредба № 8 /1999 год. на МРРБ, (Приложения №1 към чл.6, ал.1 и чл.8 и №2 към чл.11, ал.3 и чл. 12, ал. 6).

5. ТЕХНОЛОГИЯ И ИЗПЪЛНЕНИЕ НА СТРОИТЕЛСТВОТО

Изкопът за новия водопровод е предвиден да се изпълни в десния банкет на пътя, заедно с довеждащия колектор до ПСОВ, за да не се засяга пътната настилка. Изкопа е укрепен. Ширината на укрепения изкоп е отразен в графичната част на проекта в чертеж напречен профил. След изкопните работи и подравняване на изкопа се предвижда полагане на пясъчна подложка 15см. След монтажа на водопровода, същият се засипва с пясък 30см над темето.

Над водопровода е предвидено полагане на „детекторна лента“, а на 50 см от кота нивелета е предвидено полагане на “сигнална лента“.

Дозапълването на изкопа се извършва с обратен насип, валиран на пластове през 20см.

Всички колена, тройници, спирателни кранове и пожарните хидранти трябва да се укрепят съгласно показаните детайли в графичната част на проекта.

Хидравличната проба и дезинфекцията на водопровода е съгласно Наредба № РД-02-20-2 от 3.7.2024 г. за проектиране, изграждане и експлоатация на водоснабдителни системи (обн. ДВ, бр. 61 от 2024 г.)

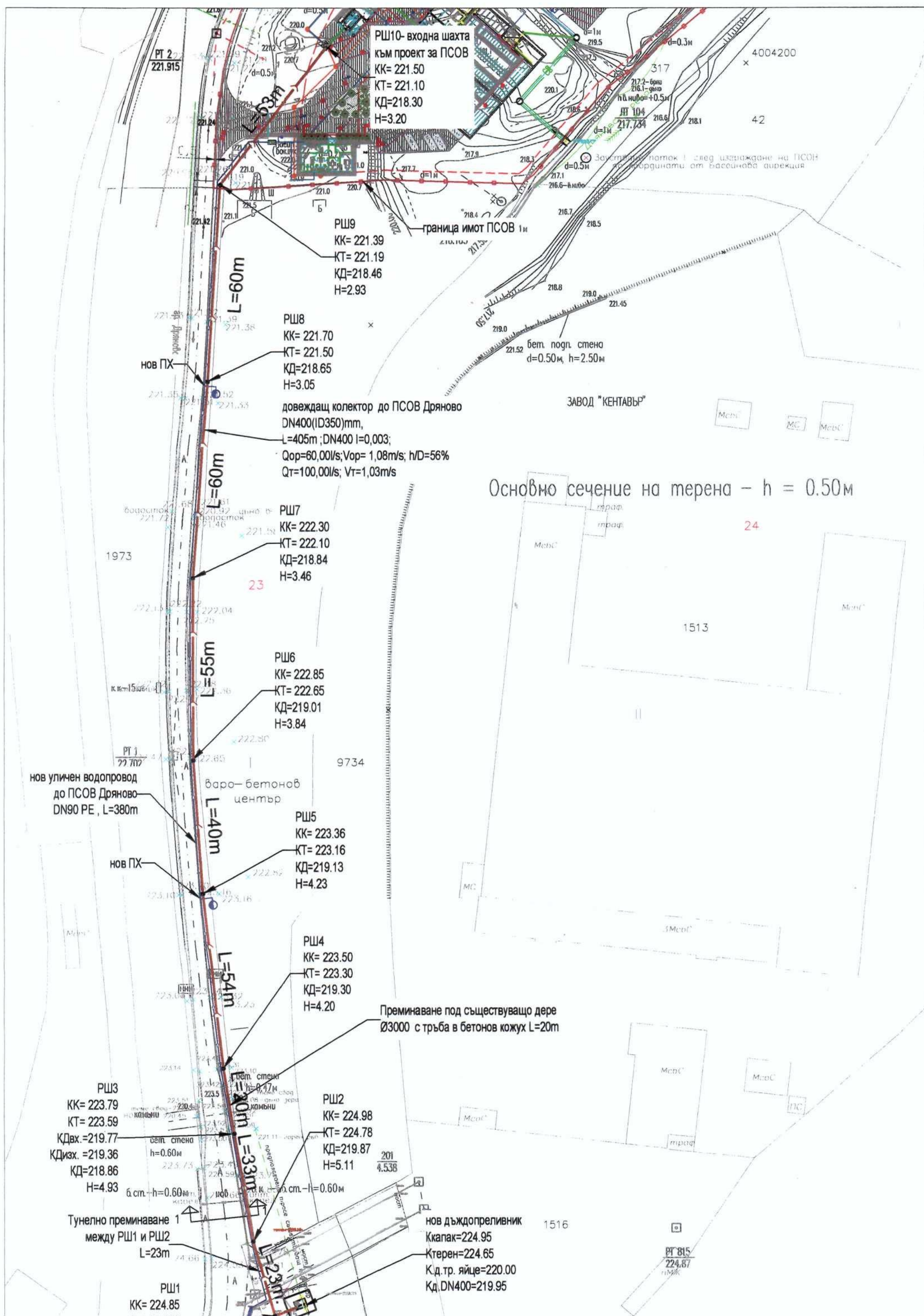
Всички материали, които се влагат по време на строителството да бъдат придружени със съответните сертификати и декларация за съответствие, доказващи тяхната годност.

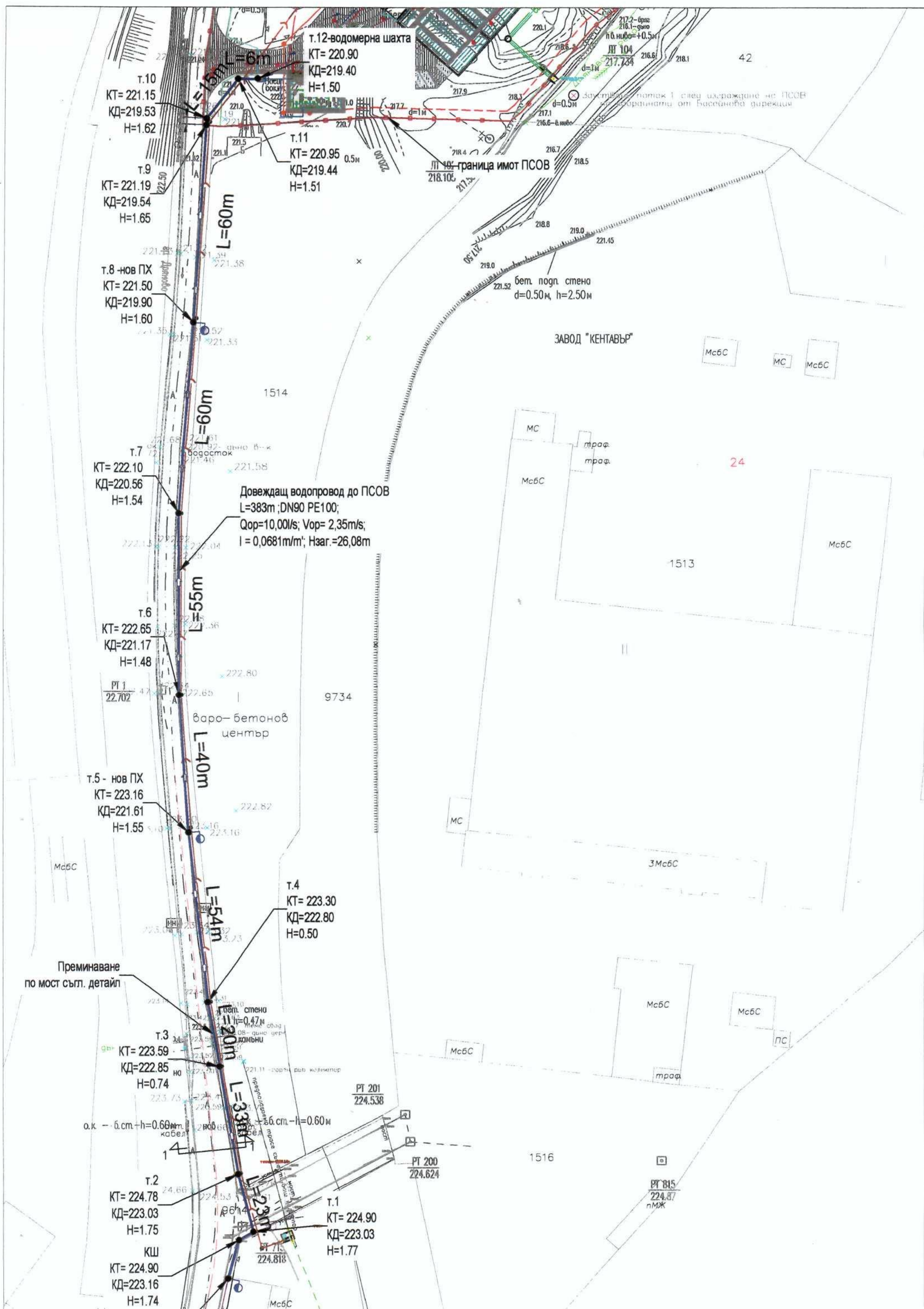
Преди започване на строителството е необходимо да се:

- извадят необходимите строителни книжа - разрешение за строеж, протокол за линия и ниво и протокол за откриване на строителна площадка.
- трасето на новопроектирания водопровод да се отложи след отлагане на пътните оси и пикетни точки.
- уточнят местата на съществуващите водопроводи с представител на "ВиК", както и трасето на новия водопровод.
- извикат представители на всички ведомства, експлоатиращи подземни проводи и съоръжения за уточняване на местоположението им и обозначаване на местата, където трябва да се работи внимателно на ръка.

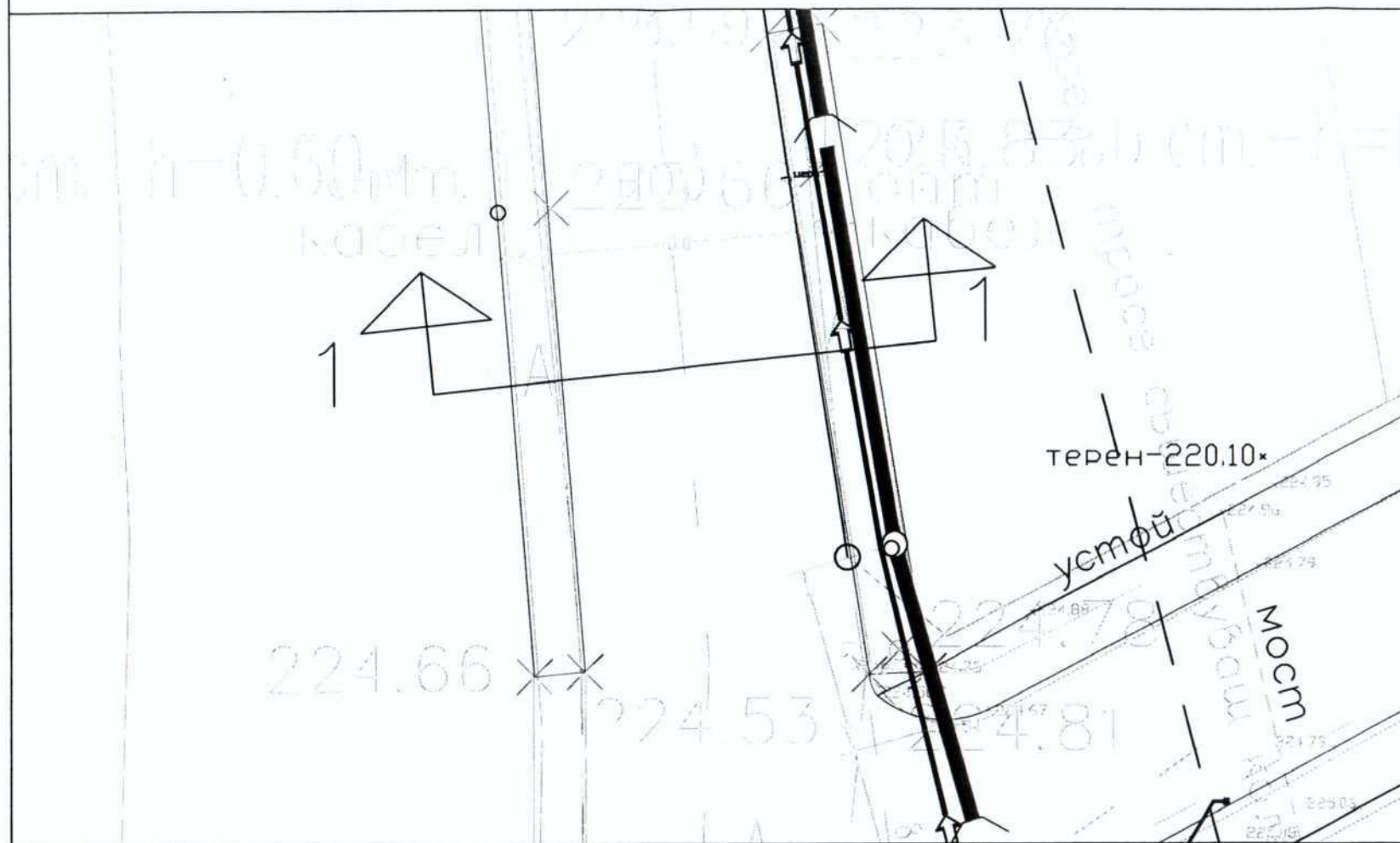
По време на строителството изкопите да се ограждат с временна предпазна ограда и да се постави сигнализация /светлинна за през нощта/. Да се вземат всички предпазни мерки за охрана на труда и безопасност на движението съгласно проекта за ПБЗ и ВОД.

Всички забележки, направени на чертежите да се считат за неразделна част от обяснителната записка към проекта.





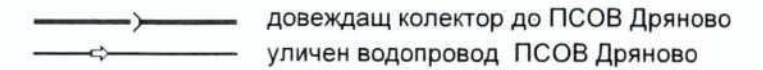
Локална ситуация при ВСК "Кентавър"
М 1 : 250



НАПРЕЧЕН ПРОФИЛ 1-1
М 1:100



ЛЕГЕНДА:



ЗАБЕЛЕЖКИ:

1. Трасето на колектора върви в банката на пътя от дясната страна в посока ПСОВ, в рамките на сервитутната линия, така че да не се нарушава асфалтовата настилка.
2. Изкопът е предвиден да се изпълни вертикален с укрепване, съгласно детайл.
3. Съществуващия оптичен кабел пресича пътното платно в посоченото място и върви от лявата страна на пътното платно в посока ПСОВ, така че няма конфликт с полагането на новите комуникации.

СЪГЛАСУВАЛИ	Част	Проектант	Подпис	Част	Проектант	Подпис
	Технологична	инж. М. Димитрова		Хидрология	инж. В. Славов	
	Архитектура	арх. Е. Иванова		Пътна и ВОД	инж. Н. Терзиев	
	СК	инж. А. Ямболиев		КИПиА	инж. Д. Миндов	
	ВиК	инж. М. Димитрова		Електро	инж. М. Методиев	
	ОВиК	инж. М. Янева		ПУСО	инж. М. Димитрова	
	Геодезия	инж. Н. Доцев		ПБЗ	инж. Р. Стефанова	
	Геология	инж. Н. Нейков		ПБ	инж. И. Янков	

ВЪЗЛОЖИТЕЛ: ОБЩИНА ДРЯНОВО

гр. Дряново ул. "Бачо Киро" №19

ИЗПЪЛНИТЕЛ: ДЗЗД "ПСОВ ДРЯНОВО БИЛДИНГ ЕКО"

Договор № Д-320/01.10.2024г.

гр. Велико Търново ул. "Поп Харитон" №4

Обект: "Проектиране на пречиствателна станция за отпадъчни води град Дряново и довеждащ колектор към нея"

Подобект: Довеждащ колектор до ПСОВ Дряново

Чертеж: Разполагане на комуникациите водопровод и канализация в пътното платно

проектант	инж.Румяна Стефанова		
фаза	Работен проект		
част	Технологична		
мащаб	М 1:100	ревизия	А
дата	2025	чертеж	16

Проектантска правоспособност

КАМАРА НА ИНЖЕНЕРИТЕ В ИНВЕСТИЦИОННОТО ПРЕДИПАЗИ

ПЪЛНА ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ

Регистрационен № 13638

Секция: **инж. РУМЯНА**

ВС

Част от проекта: **ЙОРДАНОВА СТ**

по удостоверение за ППД

Подпис: _____

ВАЖИ С ВАЛИДНО УДОСТОВЕРЕНИЕ ЗА ППД ЗА ПЕРИОДА 1 ГОДИНА

Този чертеж е изработен от ДЗЗД "ПСОВ ДРЯНОВО БИЛДИНГ ЕКО" и е собственост на Възложителя - не може да бъде копиран и предоставян на трети лица