

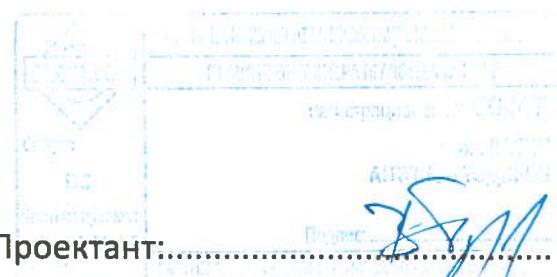
## ОБЕКТ

**Улична дъждовна канализация за отводняване на  
УПИ I Спорт, Атракции, Озеленяване и Рекреация , кв. 334а,  
УПИ IX-7152 за православен храм и УПИ VI-7153 за Парк- Спорт, Атракции,  
Озеленяване и Рекреация , кв. 326а,  
по улица от О.Т.4694 до О.Т.4672 и от О.Т.4672 до О.Т.4674  
ПО ПЛАНА НА ГР.СТАРА ЗАГОРА**

ФАЗА  
РАБОТЕН ПРОЕКТЧАСТ  
ВиК

Възложител:.....

/Община Стара Загора/



Проектант:.....

/инж. Васил Тодоров/

Водещ проектант:.....



/ инж. Васил Тодоров /

Изпълнителен директор: .....

/арх. Петър Диков/



# УДОСТОВЕРЕНИЕ

ЗА ПЪЛНА ПРОЕКТАНТСКА ПРАВОСПОСОБНОСТ

Регистрационен номер № 06447

Валид за 480 година

инж. ВАСИЛ АНТОНОВ ТОДОРОВ

ОБРАЗОВАТЕЛНО-КВАЛИФИКАЦИОННА СТЕПЕН  
МАГИСТЪР

ПРОФЕСИОНАЛНА КВАЛИФИКАЦИЯ

ИНЖЕНЕР ПО ВОДОСНАБДЯВАНЕ И КАНАЛИЗАЦИЯ

включен в регистъра на КИИП за лица с пълна проектантска правоспособност  
с протоколно решение на УС на КИИП 12.11.01.2005 г. по части:

ВОДОСНАБДИТЕЛНИ И КАНАЛИЗАЦИОННИ ИНСТАЛАЦИИ НА СГРАДИ И СЪОРЪЖЕНИЯ  
ВОДОСНАБДИТЕЛНИ И КАНАЛИЗАЦИОННИ МРЕЖИ И СЪОРЪЖЕНИЯ НА ТЕХНИЧЕСКАТА  
ИНФРАСТРУКТУРА

КОНСТРУКТИВНА НА ВИК СИСТЕМИ  
ТЕХНОЛОГИЧНА НА ПРЕЧИСТВАТЕЛНИ СТАНЦИИ ЗА ПРИРОДНИ ВОДИ, БИТОВИ И  
ПРОМИШЛЕНИ ОТПАДЪЧНИ ВОДИ

ТРЕТИРАНЕ И УПРАВЛЕНИЕ НА ОТПАДЪЦИ

ТЕХНОЛОГИЧНА НА СТАЦИОНАРНИ ПОЖАРОГАСИТЕЛНИ СИСТЕМИ С ВОДА И  
ПОЖАРОГАСИТЕЛНА ПЯНА

Председател на РК

инж. Г. Кордев

Председател на МС на КИИП

инж. Ст. Китарев

Председател на КР

инж. Р. Карадеев

Подпис





## ОБЯСНИТЕЛНА ЗАПИСКА

### ОБЩИ ПОЛОЖЕНИЯ:

Настоящия проект е изготвена от проектански екип на Институт за Градско планиране АД, с предмет изготвяне на технически проект на обект“ Улична дъждовна канализация за отводняване на УПИ I Спорт, Атракции, Озеленяване и Рекреация , кв. 334а, УПИ IX-7152 за православен храм и УПИ VI-7153 за Парк- Спорт, Атракции, Озеленяване и Рекреация , кв. 326а, по улица от О.Т.4694 до О.Т.4672 и от О.Т.4672 до О.Т.4674. ПО ПЛАНА НА ГР.СТАРА ЗАГОРА“ . Проект е изготвен, съгласно допълнително задание на Община Стара Загора на база на предварителен договор №109 между „Водоснабдяване и Канализация“ЕОО–Стара Загора и Община Стара Загора с цел присъединяване на отпадни дъждовни води от обект „ПАРКОУСТРОЯВАНЕ И БЛАГОУСТРОЯВАНЕ на УПИ VI- МО-военен терен по плана на гр. Стара Загора.

Целта на разработката е да се проектира дъждовна канализация от новопроектирания обект „ПАРКОУСТРОЯВАНЕ И БЛАГОУСТРОЯВАНЕ НА УПИ VI-3346, КВ. 326 а, ПО ПЛАНА НА ГР.СТАРА ЗАГОРА“ до оказана от „Водоснабдяване и Канализация“ЕОО–Стара Загора съществуваща РШ с канализация ф400 мм бетон по бул „Славянски“.

Съгласно ПРЕДВАРИТЕЛЕН ДОГОВОР №109 за присъединяване към водопроводната и канализационната мрежа се изискава:

- 1) Началана точка на дъждовната канализация – РШ в югозападния ъгъл на съществуващ парк
- 2) Крайна точка на присъединяване на дъждовната канализация - съществуваща РШ с канализация ф400 мм бетон по бул „Славянски“
- 3) Трасето на дъждовната канализация да е успоредно на битовата канализация при спазване на НАРЕДБА №8 8/28.07.1999г. за правила и нарми за разполагане на технически проводи и съоръжения в населените места. Може да започне по съществуващата улица северна над бл.№27, бл.№26, северно и западно покрай бл. бл.№24 и на юг към съществуваща дъждовна канализация Ф400мм бетонови тръби.
- 4) Северно и западно от бл.№24 има съществуваща дъждовна канализация,която е Ф200 бетон /недостатъчна пропускливост/.Новата дъждовна канализация да бъде изградена в трасето на съществуващата,като към нея бъдат присъединени съществуващите СКО на бл.№25 и бл.№24.
- 5) В съществуващата дъждовна канализация Ф400 мм бетонови тръби е възможно да бъде заустено водно количество до 150л/с.Поради този



Преди започване на проектирането бяха проучени съществуващите подземни кадастри предсътваени от Община Стара Загора, също така беше организирана среща на място с представители на „Водоснабдяване и Канализация“ЕОО–Стара Загора, на която среща бяха уточнени местат на съществуващите проводи по улицата. Трасето на новопроектирания канал ф400 е максимално съобразено със изискванията на Наредба N8 за хоризонтални и вертикални отстояния от останалите проводи и съоръжения. В проекта за канализацията по желание на Община Стара Загора са предвидени и долнителни улични оттоци за отводняване уличното платно. Към новопровкирания канал се предвижда съществуващите оттоци при разкопаването на улицата да бъдат привързани.

Уличните оттоци се предвижда да бъдат с проводимост 5 л/с . Уличните оттоци да съответстват по хидравличен капацитет на оразмерителното водно количество, да бъдат със система за разпределение на натоварването в пътното платно, клас на натоварване C250 съгласно БДС EN 124:2003, решетка от чугун, кошница за едри отпадъци, с гумени подложки за износостойчивост и шумоизолация, със секретни болтове за предотвратяване на вандализъм. Връзката между оттоците и РШ е предвидено да се изпълни от кръгли PVC тръби ф200 със SN8. Предвидени са бетонови едноставни оттоци с проводимост 5л/сек, което обуславя разстоянието между тях.

Канализацията е предвидено да се изпълни от PP гофирани тръби с клас на натоварване мин SN8 и вътрешен диаметър ф400мм.

Ревизионните шахти са предвидени да се изградят от слюбяеми стоманобетонови елементи както е показано на чертеж с детайли. Капаците да бъдат съгласно БДС EN 124:2003 с гумени подложки за износостойчивост и шумоизолация, със секретни болтове за предотвратяване на вандализъм.

## ОРАЗМЕРЯВАНЕ НА ДЪЖДОВНАТА КАНАЛИЗАЦИЯ:

Съгласно указанията на „Водоснабдяване и Канализация“ЕОО–Стара Загора провежданото количество в канализацията нетрябва да надвишава 150 л/с.

Канализация с диаметър ф400 и наклон 0,35% провежда 150 л/с със скорост 1,23 м/с и запълване H/D = 0.77.

## ОРАЗМЕРЯВАНЕ НА ЗДЪРЖАТЕЛНИ РЕЗЕРВОАРИ

**Оразмерително отпадъчно водно количество от УПИ IV-3447**

**Оразмерителното отпадъчно водно количество от парк 1 :**



## Общо оразмерително отпадъчно водно количество зауствано в съществуващата канализация:

- $Q_{op. общо} = Q_{op. дъжд. парк 2} + Q_{op. дъжд. бл. № 24} + Q_{op. дъжд. бл. № 25}$
- $Q_{op. общо} = 42,5 + 15,11 + 90 = 147,61 \text{ л/с.}$

## ОРАЗМЕРЯВАНЕ НА ЗАДЪРЖАТЕЛЕН РЕЗЕРВОАР ПРИ ГРАВИТАЦИОННИ КАНАЛИЗАЦИОННИ МРЕЖИ

*Отпадното водно количество от парка не трябва да надвишава 90 л/с.*

Тъй като оразмерителното количество от имота, надвишава разполагаемата проводимост на същ. канал с приблизително 205 l/s, ще бъде изграден задържателен резервоар за дъждовни води. Дъждовните води ще се заустват в задържателния резервоар, който ще се изгради в имота. Резервоарът ще е конструиран така, че от него да изпускат не повече от 90 l/s, към уличната канализация.

Резервоара се изчислява за 355 л/с входящо водно количество и 90 л/с изходящо водно количество.

Обемът на задържателните резервоари ( $V_p$ ) в  $\text{m}^3$  се определя по следната обща формула:

$$V_p = Q_{op} \cdot t_{om} \cdot K_p,$$

където:

$Q_{op}$  е оразмерителното водно количество за сечението на канализационната мрежа непосредствено пред задържателния резервоар,  $\text{m}^3/\text{min}$ ;  $355 \text{ l/s} = 21,3 \text{ m}^3/\text{min}$

$t_{om}$  – времеоттичането на отпадъчните води от най-отдалечената точка на водосборната област до разглежданото сечение на канализационната мрежа непосредствено пред задържателния резервоар, min; - времепротичане  $1,06 \text{ мин} + 5 \text{ мин} = 6,06 \text{ мин}$

$K_p$  – коефициент на резервоара. – от прил. 9 точ.4 за 2 годишен период  $k = 0,5$

$$V_p = 21,3 \cdot 6,06 \cdot 0,65 = 64,5 \text{ m}^3 = 84 \text{ m}^3,$$

Приемаме обема на задържателния резервоар  $V = 84 \text{ m}^3$

Изходящата тръба от резервоара че бъде с диаметър ф250 и наклон 1:1,5%  
и при запълване 0.95 провежда Q=110 l/s



### Начин на полагане на тръбопроводите

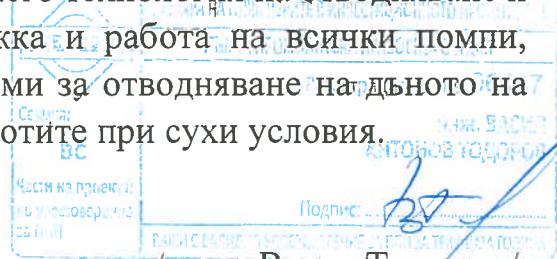
Предвижда се полагането на канализационните тръби да се изпълни траншейно. Изкопите трябва да се извършват в съответствие с линии, нива, размери и дълбини, както е указано в чертежите. Дълбината на изкопите да бъде в съответствие с наддължните профили, дъното на изкопите да бъде подравнено. Изпълнителя трябва да пази стените на изкопа ненарушени, като за целта изпълни необходимото укрепване - плътно.

Обратната засипка започва с полагането на пясъчно легло под тръбите. Степента на уплътняване да е равна или по-голяма на 90% от максималната суха плътност. След спускане и позициониране на тръбите в траншеята се пристъпва към основната обратна засипка. До 30 см над теме тръба се засипва с пясък, а след това до кота пътно легло се засипва с изкопаните земни почви или друг подходящ гранулиран материал с възможност за уплътняване не по-малко от 95% от максималната суха плътност. Уплътняването да става на пластове с не по-голяма височина от 30 см. За доказване на степента на уплътнение да се взима по една проба на всеки 200 м или по една проба в или в близост до всяко осово кръстовище. Детайл на полагане на тръбите с ширините на траншеите за различните диаметри може да се види на черт. за детайли.

Обхватът на настоящата разработка предвижда както изграждането на нови канализационни клонове, така и реконструкция на съществуваща канализация. Там, където съществуваща канализация попада в изкопа на новопроектирания канализационен клон, старата тръба да се премахне. Ако старата е в страни от изкопа и не пречи на полагането на новата тръба, то старата тръба да се затапи по подходящ начин.

### Отводняване на изкоп от подпочвени води

По време на строителството при наличие на подпочвени води, строителя може да прилага подходяща за него технология на отводняване и ще трябва да осигури цялостна поддръжка и работа на всички помпи, маркучи и устройства, които са необходими за отводняване на дъното на изкопа и осигуряване изпълнението на работите при сухи условия.



12, 2016 г.

инж. Васил Тодоров /







