

Stavba: DD a DSS Terany - novostavba ubytovacieho bloku  
Terany , p.č.:44/1,44/3,44/8,44/9,44/10,794/12,794/10

Objekt: SO-05 Vnútroareálová kanalizácia dažďová s akumuláciou

Investor: Domov dôchodcov a domov sociálnych služieb Terany 1,  
Terany 1, 962 68 Hontianske Tesáre

## **Technická správa**

Zodp.projektant: Ing. Molnár Peter  
v Lučenci, 09.2023

## 1. IDENTIFIKAČNÉ ÚDAJE

Názov stavby: DD a DSS Terany - novostavba ubytovacieho bloku  
Terany , p.č.:44/1,44/3,44/8,44/9,44/10,794/12,794/10

Stavebný objekt: SO-05 Vnútroareálová kanalizácia dažďová s akumuláciou

Investor: Domov dôchodcov a domov sociálnych služieb Terany 1,  
Terany 1, 962 68 Hontianske Tesáre

Miesto stavby: kraj Banská Bystrica, okres Krupina, KÚ Horné Terany,  
C-KN parc.č.: 44/1,44/3,44/8,44/9,44/10,794/12,794/10

Charakter stavby: novostavba

Hlavný projektant: Ing. Attila Farkaš, Pinciná č.119

Zodp.projektant: Ing. Peter Molnár, Rádayho 16, Lučenec - reg.č. 5588\*I4 a 5588\*I2

Vypracoval: Ing. Peter Molnár

## 2. POPIS STAVBY

Riešená stavba s názvom „DD a DSS Terany - novostavba ubytovacieho bloku“ rieši novostavbu ubytovacieho bloku domu seniorov so sociálnymi službami. Navrhovaný objekt je prízemný v tvare písmena „U“ bez podpivničenia s valbovou strechou. Počet klientov v areály sa nezmení, len sa rozdelí medzi hlavnou budovou a novostavbou. Plánovaná kapacita novostavby bude 28 osôb odkázaných na poskytovanie pomoci pri odkázanosti na pomoc inej osoby. Prijímatelia sociálnych služieb budú ubytovaní v 14-tich dvojlôžkových izbách bunkovým systémom – 1 bunka bude tvorená 2 izbami a 1 kúpeľňou. Okrem toho bude zariadenie disponovať spoločenskou miestnosťou, jedálňou s výdajňou stravy a ďalším povinným príslušenstvom. Dodávku stavy bude zabezpečovať stávajúca kuchyňa v hlavnej budove domovu dôchodcov. Pranie a žehlenie bude zabezpečené v stávajúcej pracovni nachádzajúcej sa v administratívnej budove.

Počet zamestnancov pre navrhovaný ubytovací blok 15+4 osôb = 19 osôb - z toho 3 pomocný personál a 12 zamestnancov bude tvoriť odborný personál (rozdelených do 3 pracovných zmien). Perspektívne sa uvažuje s navýšením počtu o 4 zamestnancov - odborný personál.

Navrhovaná novostavba ubytovacieho bloku bude umiestnená v jestvujúcom areály domova dôchodcov a domova sociálnych služieb v obci Terany. Areál je napojený na všetky inžinierske siete samostatným prípojkami. Riešené územie sa nachádza v severozápadnej časti obce Terany, na konci obce na ľavej strane smerom na Krupinu. V súčasnosti v areály „DD a DSS Terany1“ sa nachádzajú dve samostatne stojace budovy, hlavná budova /ubytovacia časť s kuchyňou/ a administratívna budova s pracovňou. V areály je vnútroareálová komunikácia, ktorá je napojená stávajúcim vjazdom na štátnu cestu č. E77. Úroveň existujúceho terénu územia je možno charakterizovať v prevažnej miere ako rovinatý terén s minimálnym prevýšením.

Popis skutkového stavu v oblasti vodného hospodárstva:

a) Existujúca vodovodná prípojka PE D63mm je napojená na verejný vodovod PVC D110mm, meranie odberu pitnej vody je riešené fakturačným vodomermom DN20 !!! osadeným s armatúrami v monolitckej vodomernej šachte. Za vodomermom je osadený redukčný ventil tlaku DN20. V šachte začína dvojica vnútroareálových rozvodov vody – PE D90mm slúži ako spoločný rozvod požiarnej a pre vodu na hygienu pre hlavnú budovu, na rozvode je v areály osadený nadzemný hydrant DN80. Druhý rozvod je PE D40mm vedený do budovy administratívnej budovy s pracovňou.

b) Odvádzanie splaškových odpadových vôd z riešeného areálu je samostatnou splaškovou kanalizáciou do existujúcej ČOV s vypúšťaním do neďalekého recipientu. Pri výstavbe verejnej tlakovej kanalizácie PE d63mm v lokalite bola zriadená domová čerpacia stanica s prípojkou tlakovej kanalizácie potrubím PE d50mm, ktorá je vedená pozemkom investora v súbehu s tlakovou kanalizačnou prípojkou zo susednej nehnuteľnosti totožným potrubím.

c) Odvádzanie dažďových odpadových vôd z riešeného areálu – striech budov je samostatnou dažďovou kanalizáciou, ktorá je za ČOV prepojená na kanalizačné potrubie ústiace do recipientu.

Spevnené plochy komunikácie sú bez odkanalizovania, kde zrážkové vody voľne vsakujú v priľahlých spevnených plochách.

Členenie stavby na stavebné objekty:

- SO-01 Vlastný objekt
- SO-02 Vnútroareálové rozvody NTL plynovodu a MaRZ
- SO-03 Rekonštrukcia vodovodnej prípojky a vnútroareálové rozvody vody
- SO-04 Kanalizácia splašková, tuková a lapač tuku, tlaková kanalizačná prípojka
- SO-05 Vnútroareálová kanalizácia dažďová s akumuláciou
- SO-06 Prekládka domových prípojok tlakovej kanalizácie
- SO-07 Elektrická prípojka a vnútroareálové rozvody NN
- SO-08 Sadové úpravy
- SO-09 Spevnené plochy

### 3. VÝPOČET MNOŽSTVA ZRÁŽKOVÝCH VÔD

Na odvádzanie zrážkových vôd z povrchového odtoku sa navrhuje delená dažďová kanalizácia s akumuláciou. Riešená je plocha strechy navrhovanej novostavby o ploche 1316,80m<sup>2</sup>. Navrhované parkovacie plochy v rámci „SO-09“ busú zo zámkovej dlažby s 2ks uličn.vpustmi „UV1 a UV2“, plocha parkovanie spolu je 148,60m<sup>2</sup>. Ostatné navrhované spevnené plochy ako chodníky budú spádovaním voľne odvádzat' zrážkové vody na zelené trávnaté plochy na pozvoľné vsakovanie.

#### a) Výpočet množstva vôd z povrchového odtoku racionálnou metódou:

Pre povrchové i pod povrchové vody musí odvodňovacie zariadenie vyhovovať odtokovým množstvám zrážkových vôd z povodia odvodňovanej plochy.

Dimenzovanie sa vykonáva na základe hydrotechnického výpočtu:  $Q = A \cdot q_{15} \cdot \psi$

Q – najväčšie očakávané prietokové množstvo [l.s<sup>-1</sup>]

A – plocha povodia [m<sup>2</sup>]  $\psi$  - súčiniteľ odtoku podľa vyhl.č.379/2003 Z.z.

$q_{15}$  – intenzita 15-ti minútového dažďa (návrhové zrážky) [l.s<sup>-1</sup>.ha<sup>-1</sup>]; dažďomerná stanica 24 Ladzany ( $q_{15}$ = 134,6 l/s.ha)

#### a) Výpočet prietoku zrážkových vôd zo striech /neznečistené/ - racionálnou metódou:

Objekt/spevn.plocha	A plocha (m <sup>2</sup> )	súčiniteľ odtoku $\psi$	súčiniteľ odtoku Ladzany ( $q_{15}$ )	výpočtový prietok (l/s)
Strecha novostavby	1316,8	0,9	134,6	15,95
Parkovacie plochy	148,6	0,4	134,6	0,80
Spolu				16,75

#### b) Stanovenie objemu retenčnej nádrže: podľa 15min. blokového dažďa s periodicitou p=0,2

Výpočet objemu z údajov  $q_{15}$ :  $V_{RN} = 2,0 \times (15,95 + 0,54 \text{ l/s}) \times 15 \text{ min} \times 60 = 29,68 \text{ m}^3$

– len strecha a „UV1“ vpust z plochy 99,5m<sup>2</sup> sú napojené do akumulácie, druhý vpust „UV2“ z plochy 49,1m<sup>2</sup> je napojený na tzv. bezpečnostný prepád. Uličné vpusty budú opatrené vložkou ORL. Navrhujeme akumuláciu zadržania neznečistených zrážkových vôd zo strechy novostavby v podzemnej nádrži o celkovom objeme 40,0m<sup>3</sup>.

Záver:

Navrhovaná novostavba „DD a DSS Terany - novostavba ubytovacieho bloku“ bude odkanalizovaná samostatnou delenou dažďovou kanalizáciou s akumuláciou, ktorá sa navrhuje s bezpečnostným prepádom do existujúcej vnútroareálovej dažďovej kanalizácie „DD a DSS Terany1“. Podľa podkladov od investora existujúca dažďová kanalizácia je delenou kanalizáciou v rámci areálu a je napojená na existujúcu kanalizáciu za ČOV (vypúšťanie do recipientu).

#### 4. CHARAKTERISTIKA ÚZEMIA STAVBY, ZHODNOTENIE STAVENISKA

Záujmová lokalita pre „SO-05 Vnútroareálová kanalizácia dažďová s akumuláciou“ je jestvujúci areál domova dôchodcov a domova sociálnych služieb v obci Terany. Riešené územie sa nachádza v severozápadnej časti obce Terany, na konci obce na ľavej strane smerom na Krupinu. Riešené územie určené na výstavu je v súčasnosti voľné nezastavané. Na záujmovú lokalitu bol vypracovaný inžiniersko-geologický prieskum, hydrogeologické pomery sú z hľadiska zakladania stavieb priaznivé. Podzemná voda nebola overená do hĺbky 6,0m p.t..

#### 5. TECHNICKÉ RIEŠENIE

Stavebný objekt „SO-05 Vnútroareálová kanalizácia dažďová s akumuláciou“ rieši odvádzanie zrážkových vôd z povrchového odtoku zo strechy objektu „SO-01 Vlastný objekt“ a časti spevnenej plochy určenej na parkovanie riešené v „SO-09“. Navrhovaná vnútroareálová dažďová kanalizácia s akumuláciou bude napojená na existujúcu-stávajúcu dažďovú kanalizáciu „DD a DSS Terany1“ v stávajúcej sútokovej šachte označenej „ŠD“.

Vnútroareálová dažďová kanalizácia začína cca.1,0-2,0m od budovy prepojením na vnútornú dažďovú kanalizáciu, na päte dažďových zvodov budú osadené lapače strešných splavenín DN100, vid' SO-01/ZTI. Vnútroareálová kanalizácia je navrhnutá v zmysle STN EN 752 (75 6100) Stokové siete a systémy kanalizačných potrubí mimo budov, STN 75 6261 Dažďové nádrže.

Vnútroareálová dažďová kanalizácia s akumuláciou - dažďová kanalizácia sa navrhuje potrubím PVC SN8 a pozostáva z dvoch hlavných „VETIEV D1 a D2“ vedených trasou okolo objektu a jednej bočnej „VETVY D2.1“.

Hlavná „VETVA D1“ pozostáva:

- PVC SN8 DN200 dĺžky 22,5m (bezpečnostný prepád) do ktorej je napojený ul.vpust „UV2“
- akumulačné nádrže „AN1“ a „AN2“ objemu  $2 \times 20 = 40 \text{ m}^3$  s filtračnou šachtou „FŠ“
- PVC DN200 SN8 dĺžky 80m a DN150 dĺžky 15m

Hlavná „VETVA D2“ pozostáva:

- PVC SN8 DN200 dĺžky 32,5m a DN150 dĺžky 21m do ktorej je napojený ul.vpust „UV1“ a bočná „VETVA D2.1 DN150 dĺžky 10m

Na trase vnútroareálovej dažďovej kanalizácie sú navrhnuté kontrolné šachty TEGRA 600 označené „KŠ“ v počte 4ks. Kanalizačné šachty sa navrhujú plastové PP prefabrikované pozostávajúce zo šachtového dna potrebného profilu, šachtového korugovaného telesa výškovo upraveného podľa potreby na mieru, betónový roznášací prstenec a liatinový dierovaný poklop príslušnej únosnosti A15kN-B125kN DN600 osadený tak, aby presahoval nad U.T. v trávinatej ploche aspoň o 150mm. V spevnenej ploche osadený poklop D400 kN na teleskopický adaptér zároveň so spevnenou plochou. Pred akumulačnými nádržami sa osadí filtračná šachta „FŠ“ TEGRA 1000 s filtrom DN200 a sedimentačným dnom. Poklop detto ako pri kontrolných šachtách.

Následne je dažďová voda akumulovaná v podzemných prefabrikovaných betónových akumulačných nádržach  $2 \times 20 \text{ m}^3$  od výrobcu Klartec KL AN20 zapojených za sebou do série. Navrhovaná „AN“ bude umiestnená na štrkovom lôžku hr.170mm s vyrovnávacou vrstvou piesku frakcie 0-4mm hr. 30mm. Akumulačná nádrž bude jednotlivo prístupná pomocou betónových prefabrikovaných vstupných kónusov DN1000/600 ukončených min.150mm nad úroveň U.T. liatinovým poklopom B125kN s dierovaním – tzv. dekompresné. Akumulácia je navrhnutá s bezpečnostným prepadom. Križovanie jedinej prístupovej komunikácie bude výhradne pretláčaním a uložením tohto potrubia do chráničky PVC SN8 DN300 dĺžky 6,0m. Voda z akumulačnej nádrže bude využívaná na polievanie zelených plôch v areály DD a DSS. V ostatnom období sa prebytočná voda bude priamo prepadom odvádzat' do stávajúcej vnútroareálovej dažďovej kanalizácie.

Uličné vpusty „UV1“ a „UV2“ budú prefabrikované ž-b vpusty s kalovým priestorom od Klartec DN450 s odtokovým potrubím PVC SN8 DN150. Navrhovaný uličný vpust bude opatrený vyberateľnou ORL vložkou typu PURECO ENVIA CRC max. prietok 5 l/s, kvalita 0,1 mg/l NEL na výstupe. Vpust bude ukončený v úrovni spevnenej plochy liatinovou vtokovou mrežou D400kN.

Existujúca areálová dažďová kanalizácia slúžiaca pre predmetný areál ostáva zachovaná bez zmien, bude slúžiť pre stávajúce budovy ako aj pre navrhovanú novostavbu.

## **6. MATERIÁL KANALIZÁCIE**

Gravitačná kanalizácia sa zhotoví z plastových rúr systému PVC KG. Ide o hladké plnostenné jednovrstvové potrubie s integrovaným hrdlom kruhovej tuhosti SN8 (min. 8 KN/m<sup>2</sup>) vyrábané v súlade s STN EN 1401.

Plastová kanalizačná šachta TEGRA 600 je PP prefabrikovaná šachta s vnútorným priemerom šachtovej rúry 600 mm so šachtovým dnom s integrovanými výkyvnými hrdlami, ktoré umožňujú meniť uhol napojenia až o 7,5° pre každé napojenie. Zostava šachty sa skladá zo šachtového dna, vlnovcovej šachtovej rúry, betónového roznášacieho kónusu a tesnení. Zostava šachty bude ukončená poklopom DN600 príslušnej únosnosti. Plastová filtračná šachta je zhotovená zo šachty Tegra 1000 opatrenej slepým dnom, prítoky a odtok sú vyhotovené dodatočne v telese korugovanej rúry o vn.priemere 1000mm pomocou tvaroviek IN-SITU DN200. Na odtok sa osadí filter pre šachtu WAVIN DN200. „FŠ“ šachta bude opatrená vstupným rebríkom od výrobcu.

## **7. ZEMNÉ PRÁCE**

Zemné práce musia byť zhotovené v zmysle STN 733050. V rámci navrhovaných výkopov navrhujeme použiť príložené paženie nad hĺbkou 1,30m. Dno ryhy musí byť upravené do sklonu súbežného so sklonom potrubia podľa projektu. Počas výstavby musí byť dno ryhy suché.

Lôžko pod potrubím PVC gravitačnej kanalizácie je v rámci tejto PD navrhnuté z sypaniny max.frakcie do DN200 do 22mm. Pod plášťom rúry a v miestach hrdlových spojov potrubí navrhujeme hrúbka lôžka min. 100 mm. Priehlbiny v dne ryhy aj mimo miest hrdlových spojov musia byť ešte pred uložením potrubia vyplnené zhutnenou zeminou. Potrubie musí ležať na teréne v celej svojej dĺžke – neprípustný je vznik bodových stykov. Obsyp potrubia sa vykonáva po vrstvách cca 10-15cm vždy po obidvoch stranách rúry. Pri zhutňovaní je potrebné kontrolovať, či sa jednotlivé rúry výškovo alebo smerovo neposunuli. Šírka bočného zásypu po stranách rúry je min. 25 cm. Bočný zásyp bude prevedený ako pri lôžku. Obsyp sa nezhutňuje až do výšky 30 cm nad rúrou (z dôvodu pružnosti rúry, aby sa narušil zhutnený materiál lôžka a bočného zásypu), zhutňuje sa iba nad úrovňou bočného zásypu. Horný obsyp (300mm nad vrcholom rúry) - zhutňovanie sa vykonáva celoplošne.

Na zásyp v zelenom páse sa použije zemina z výkopovej ryhy hutnený  $E_{def}=60\text{MPa}$ , ďalej sa vrchná vrstva upraví navrátením ornice so zatrávnením, v zmysle projektu terénnych úprav. V spevnenej ploche sa na zásyp použije štrkodrava frakcie 0-32mm hutnený po vrstvách hr.max.300mm, následne sa vyhotoví skladba spevnenej plochy. Miera zhutnenia podľa návrhu má byť 95% štandardnej Proctorovej skúšky. Podľa Scheiblauera obsyp potrubia má byť na 97% pri nesúdržných zeminách a na 95% pri súdržných zeminách.

## **8. STAROSTLIVOSŤ O ŽIVOTNÉ PROSTREDIE**

Projekt rieši delenú dažďovú kanalizáciu mimo novostavbu objekt SO-01, ktorým bude zabezpečené odvádzanie zrážkových odpadových vôd do vnútroareálovej kanalizácie. Stavba nebude mať nepriaznivý vplyv na životné prostredie. Negatívny jav počas výstavby sa odstráni jej ukončením. Samostatná prevádzka dažďovej kanalizácie ako i objektov na nej nebude produkovať odpadové látky.

## **9. STAROSTLIVOSŤ O BEZPEČNOSŤ PRÁCE**

V rámci stavby je potrebné dodržiavať bezpečnostné predpisy pre tento druh stavby. Ide o zabezpečenie bezpečnosti dopravy na miestnej komunikácii. Ďalej je potrebné zabezpečovať zásady pre bezpečnú prácu počas výstavby. Ide o bezpečnosť pri zemných prácach, pri práci s bremenami, pri montážnych prácach. Objekty stavby sú navrhované tak, aby vyhovovali bezpečnosti v ich prevádzke. Vypracovaná projektová dokumentácia rešpektuje zákon č. 127/94 zb. o posudzovaní vplyvov na životné prostredie.

Pri realizácii je potrebné dodržať bezpečnostné predpisy č. 374/ 90Zb. s účinnosťou od 1.1. 1990. Stavenisko musí byť zriadené tak, aby spĺňalo všetky podmienky zákona 50/ 76 Zb. a zákona 237/ 2000 § 43. Pracovníci na každej prevádzke musia byť oboznámení s obsluhou

zariadení, s ktorými prídu do styku. O školeniach pracovníkov budú vedené aj záznamy. Prevádzky musia byť podľa predpisov kontrolované. Všetky pracoviská musia zohľadňovať požiadavky hygienickej starostlivosti, bezpečnosti a ochrany zdravia pri práci v zmysle vyhlášok MZ SR.

Zhotoviteľ bude na stavenisku svojou organizáciou práce v max. miere znižovať prípadný negatívny dopad zo stavebnej činnosti t.j. svoju stavebnú činnosť budú orientovať do pracovných dní od 6 – 22 hod. , v sobotu 8 – 16 hod.

#### **10. OCHRANNÉ PÁSMO**

Výstavbou kanalizácie dochádza k vzniku ochranného pásma a to v šírke 0,75 metra na každú stranu potrubia od jeho okraja. V priestore ochranného pásma je zakázané vysádzať trvalé porasty, budovať skládky a stavebné objekty so základom. Ďalej je zakázané vykonávať činnosti, ktoré by obmedzili prístup pri oprave a údržbe vedenia, alebo by mohli zhoršiť jeho technický stav.

#### **11. INÉ PODZEMNÉ A NADZEMNÉ VEDENIA, ZÁSOBOVANIE MÉDIAMI**

V trase navrhovanej kanalizácie sa nachádzajú podzemné vedenia, ktoré treba pred zahájením stavby vytyčiť príslušnými správcami. Stavba bude zásobená médiami nasledovne: elektrická energia – mobilná elektrická jednotka dodávateľskej organizácie, voda – pitná voda z vnútroareálového vodovodu.

#### **12. SKÚŠOBNÁ PREVÁDZKA , ODOVZDANIE STAVBY DO UŽÍVANIA**

Stavba kanalizácie si nevyžaduje skúšobnú prevádzku. Po skolaudovaní stavby sa hneď môže uviesť do užívania dodržaním podmienok stanovených prevádzkovateľom kanalizácie.

#### **13. PREHĽAD UŽÍVATEĽOV A PREVÁDZKOVATEĽOV**

Zhotoviteľ po realizácii stavebného diela odovzdá kanalizáciu do majetku investora, ktorý bude užívateľom aj prevádzkovateľom stavby vnútroareálovej kanalizácie s tlakovou kanalizačnou prípojkou.

#### **14. PROTIPOŽIARNE ZABEZPEČENIE STAVBY**

Stavba z požiarneho hľadiska je riešená z ťažko horľavých materiálov a preto možnosť vzniku požiaru je minimálna.

#### **15. NAKLADANIE S ODPADMI**

Podľa § 1 odsek 2 písmeno h) zákona č. 79/2015 Z. z. o odpadoch a o zmene a doplnení niektorých zákonov v znení neskorších predpisov sa tento zákon nevzťahuje na nekontaminovanú zeminu a iný prirodzene sa vyskytujúci materiál vykopaný počas stavebných prác, ak je isté, že sa materiál použije na účely výstavby v prirodzenom stave na mieste, na ktorom bol vykopaný.

#### **16. SKÚŠKA VODOTESNOSTI**

Skúšku tesnosti vykonávajú odborní pracovníci v zmysle STN EN 1610 (skúšanie vzduchom - metóda L alebo skúška vodou – metóda W) za účelom zistenia tesností, vylúčenia poruchových úsekov. Iba tesná potrubná sieť plní svoju funkciu bez zaťaženia životného prostredia. Vodotesnosť nádrže sa prevádza podľa STN 750905 – Skúšky vodotesnosti vodárenských a kanalizačných nádrží, prefabrikované nádrže doloží výrobca certifikát.

#### **17. POZNÁMKA**

V zmysle Zákona o verejnom obstarávaní č.25/2006 Z.z. v platnom znení a §34, ods.5, písm. "a" sa v texte, rozpočte a výkresovej dokumentácii nachádzajú výrobky, ktoré sú uvedené ako príklad a je možné namiesto nich použiť ekvivalentný výrobok.

Vypracoval: Ing. Peter Molnár  
V Lučenci 19.09.2023

## Príloha č.1: Stanovenie množstva zrážkových vôd z povrchového odtoku a posúdenie vypúšťania do recipientu

Stavba: DD a DSS Terany - novostavba ubytovacieho bloku  
Terany , p.č.:44/1,44/3,44/8,44/9,44/10,794/12,794/10  
Objekt: SO-05 Vnútroareálová kanalizácia dažďová s akumuláciou  
Investor: Domov dôchodcov a domov sociálnych služieb Terany 1,  
Terany 1, 962 68 Hontianske Tesáre

### 1. Popis skutkového a navrhovaného stavu:

Odvádzanie splaškových odpadových vôd z areálu „DD a DSS Terany1“ je delenou splaškovou kanalizáciou do existujúcej ČOV DČB30 s vypúšťaním do neďalekého recipientu potoka Štiavnica. Pri výstavbe verejnej tlakovej kanalizácie v danej lokalite PE d63mm pod názvom „Terany, Splašková tlaková kanalizácia PRESSKAN“ bola zriadená domová čerpacia stanica s prípojkou tlakovej kanalizácie potrubím PE d50mm, ktorá je vedená pozemkom investora v súbehu s tlakovou kanalizačnou prípojkou zo susednej nehnuteľnosti totožným potrubím. Existujúcu čerpaciu stanicu s tlakovou kanalizačnou prípojkou „DD a DSS Terany1“ a ani susedný objekt nevyužíva.

Odvádzanie dažďových odpadových vôd z riešeného areálu – striech budov je samostatnou dažďovou kanalizáciou, ktorá je za ČOV prepojená na kanalizačné potrubie ústiace do recipientu. Toto odvádzanie zrážkových vôd pod názvom „Zastrešenie domu dôchodcov, Terany - Oprava dažďovej kanalizácie“ bolo povolené stavebným povolením ObÚ ŽP Krupina č.344/327/96 zo dňa 06.03.1996. Spevnené plochy komunikácie sú bez odkanalizovania, kde zrážkové vody voľne vsakujú v priľahlých spevnených plochách.

V rámci SO-05 Vnútroareálová kanalizácia dažďová s akumuláciou novostavby sa navrhuje odvádzanie zrážkových vôd z povrchového odtoku novostavby „DD a DSS Terany - novostavba ubytovacieho bloku“. Rieši dažďovú delenú kanalizáciu s akumuláciou s bezpečnostným prepadom do existujúcej dažďovej kanalizácie.

### 2. Výpočet množstva vôd z povrchového odtoku racionálnou metódou:

#### 2.1 pre skutkový stav areálu „DD a DSS Terany1“

Objekt/spevn.plocha	A plocha (m <sup>2</sup> )	súčiniteľ odtoku $\psi$	súčiniteľ odtoku Ladzany ( $q_{15}$ )	výpočtový prietok (l/s)
Strecha hlavn.budovy	1150	0,9	134,6	13,93
Strecha adm.budovy	326	0,9	134,6	3,95
Spolu				17,88

#### 2.2 pre navrhovanú budovu „DD a DSS Terany - novostavba ubytovacieho bloku“ (viď ods.3 tech.správy)

Objekt/spevn.plocha	A plocha (m <sup>2</sup> )	súčiniteľ odtoku $\psi$	súčiniteľ odtoku Ladzany ( $q_{15}$ )	výpočtový prietok (l/s)
Strecha novostavby	1316,8	0,9	134,6	15,95
Parkovacie plochy	148,6	0,4	134,6	0,80
Spolu				16,75

Množstvo zrážkových vôd využitých na polievanie v zmysle Vyhlášky MŽP SR č.397/2003 Z.z.:

$Q_{\text{dad}} = 0,16 \text{ m}^3/\text{m}^2 \cdot \text{rok} \times \text{zel.plocha } 3650 \text{ m}^2 = 584,0 \text{ m}^3/\text{rok} - \text{t.j. cca.}3,25 \text{ m}^3/\text{deň vo vegetačnom období.}$

Toto množstvo bude prvoradom pokryté z navrhovanej 40m<sup>3</sup> akumuláčnej nádrže dažďových vôd, vid' SO-05 Vnútroareálová kanalizácia dažďová s akumuláciou. V prípade nedostatku zrážok bude polievanie obmedzené a riešené z vnútroareálového vodovodu. Mimo vegetačné obdobie nebude polievanie vykonávané a zrážkové vody budú v plnej miere odvádzané cez bezpečnostný prepád do stávajúcej vnútroareálovej dažďovej kanalizácie.

Vypúšťanie zrážkových vôd do recipientu:

Maximálny prietok  $Q_{max,d}$

- a) existujúci stav „DDa DSS Terany1“  $Q_{max,d1} = 17,88 \text{ l/s}$
- b) exist. a navrhovaný stav spolu s „DD a DSS Terany - novostavba ubyt.bloku“ v období mimo vegetačné obdobie (01.10.-31.03.)  $Q_{max,d2} = 17,88 \text{ l/s} + 16,75 \text{ l/s} = 34,63 \text{ l/s}$
- c) exist. a navrhovaný stav spolu s „DD a DSS Terany - novostavba ubyt.bloku“ vo vegetačnom období  $Q_{max,d3} = 17,88 \text{ l/s}$

3. Povolené vypúšťanie z existujúcej ČOV do recipientu potoka Štiavnica r.km13,7:

- max. prietok 2,0 l/s / priemerný prietok 0,16 l/s
- o povolení na vypúšťanie zrážkových vôd nemáme vedomie

4. Záver:

Rozhodnutím OkÚ ŽP Krupina č.OU-KA-OSZP-2022/001055 zo dňa 03.11.2022 s platnosťou do 31.10.2024 vydalo povolenie pre „DD a DSS Terany1“ na vypúšťanie splaškových odpadových vôd vodnej stavby ČOV. Ale nespomína vypúšťanie zrážkových vôd z povrchového odtoku z predmetného existujúceho areálu „DD a DSS Terany1“. Vo vyššie uvedenom rozhodnutí a vyjadrení č.OU-KA-OSZP-2022/001249-002 je uvedené, že do doby platnosti tohto rozhodnutia musí investor vybaviť povolenie na odstránenie ČOV a do doby kolaudácie novostavby pod názvom „DD a DSS Terany - novostavba ubytovacieho bloku“ musí ČOV fyzicky odstrániť a prepojiť kanalizáciu do existujúcej ČS a tak odvádzat' odpadové vody splaškové do verejnej kanalizácie.

Investor preto samostatným projektom vodnej stavby musí riešiť odstránenie ČOV a žiadať o nové povolenie na vypúšťanie odpadových vôd do recipientu.

Dňa 19.09.2023

Vypracoval: Ing. Peter Molnár