

Obsah:

| | | |
|------------|----------------------------------------------------------------------------------------------------------|----------|
| 1. | POPIS OBJEKTU, JEHO FUNKČNÍHO A TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ..... | 2 |
| 1.1. | IDENTIFIKACE VLASTNÍKA/PROVOZOVATELE STÁV. VEŘEJNÉ KANALIZACE | 2 |
| 1.2. | ÚVOD | 2 |
| 1.3. | POUŽITÉ NORMY A PŘEDPISY | 2 |
| 1.4. | POPIS TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ | 3 |
| 1.4.1. | Směrové vedení trasy..... | 3 |
| 1.4.2. | Výškové vedení trasy..... | 3 |
| 2. | POŽADAVKY NA VYBAVENÍ | 3 |
| 2.1. | POTRUBÍ..... | 3 |
| 2.2. | ŠACHTY..... | 4 |
| 2.3. | RETENČNÍ NÁDRŽ NA DEŠŤOVOU VODU..... | 4 |
| 3. | NAPOJENÍ NA TECHNICKOU INFRASTRUKTURU | 4 |
| 4. | VLIV NA POVRCHOVÉ A PODZEMNÍ VODY | 4 |
| 5. | ÚDAJE O ZPRACOVANÝCH VÝPOČTECH | 4 |
| 5.1. | BILANCE MNOŽSTVÍ DEŠŤOVÝCH VOD..... | 4 |
| 5.2. | VÝPOČET VELIKOSTI RETENČNÍ NÁDRŽE | 5 |
| 6. | POŽADAVKY NA POSTUP STAVEBNÍCH PRACÍ | 6 |
| 6.1. | PŘÍPRAVA PRACOVNÍHO PRUHU..... | 6 |
| 6.2. | DEMOLICE..... | 6 |
| 6.3. | ZEMNÍ PRÁCE | 6 |
| 7. | POŽADAVKY NA PROVOZ A ÚDAJE O MATERIÁLECH | 6 |
| 7.1. | MATERIÁL..... | 6 |
| 7.2. | ZKOUŠENÍ | 6 |
| 8. | ŘEŠENÍ KOMUNIKACÍ A PLOCH Z HLEDISKA PŘÍSTUPU OSOB S OMEZENOU SCHOPNOSTÍ POHYBU A ORIENTACE | 7 |
| 9. | DŮSLEDKY NA ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ A BEZPEČNOST PRÁCE | 7 |
| 9.1. | BEZPEČNOSTNÍ OPATŘENÍ | 7 |
| 9.2. | VLIV NA ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ..... | 7 |
| 10. | PODKLADY PRO VYTYČENÍ | 7 |
| 10.1. | ÚDAJE O PODKLADECH PRO VYTYČENÍ STAVBY | 7 |
| 10.2. | SOUŘADNICE BODŮ VYTYČENÍ..... | 7 |
| 11. | DODRŽENÍ OBECNÝCH POŽADAVKŮ NA VÝSTAVBU | 8 |
| 11.1. | KŘÍŽENÍ A SOUBĚH S PODZEMNÍM VEDENÍM | 8 |
| 12. | DODRŽENÍ OBECNÝCH POŽADAVKŮ NA VÝSTAVBU | 8 |
| 13. | ZÁVĚR..... | 8 |

1. POPIS OBJEKTU, JEHO FUNKČNÍHO A TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ

1.1. Identifikace vlastníka/provozovatele stáv. veřejné kanalizace

Provozovatel veřejné jednotné kanalizace:

Zásobování teplem Vsetín a.s.

Jiráskova 1326, 755 01 Vsetín

Vyjádření k PD/existenci značka:

ZTV/LT/2024/0277

1.2. Úvod

Tento stavební objekt řeší odvodnění nové zpevněné plochy SO 03 – PARKOVACÍ A ZPEVNĚNÉ PLOCHY, kdy dešťové vody z nových ploch budou podélným a příčným spádem odváděny do navržených uličních vpustí. Přípojky uličních vpustí budou napojeny do nové dešťové kanalizace z potrubí PP-DN300-SN12, která je umístěna pod novou komunikací a vede z východní strany na západní stranu, tedy na konce prodloužení ul. Sjednocení. Dešťové vody budou nejprve retenovány v nové podzemní retenční nádrži o užitném objemu **49 m³**, která bude na svém odtoku opatřena regulátorem průtoku s nastavenou hodnotou **5,0 l/s** umístěným v nové revizní šachtě.

Nová dešťová kanalizace bude napojena do šachty stávající jednotné kanalizace v provozování Zásobování teplem Vsetín a.s., která se nachází podél nového prodloužení ul. Sjednocení a pokračuje západním směrem k ul. Malá strana.

Jako podklad pro zpracování projektové dokumentace sloužila stavební výkresová dokumentace od generálního projektanta, geodetické zaměření, konzultace se stavebníkem a podklady od správce jednotné kanalizace (vyjádření k existenci sítí).

1.3. Použité normy a předpisy

Při návrhu byly použity níže uvedené normy a předpisy platné v době zpracování tohoto návrhu. Rovněž tyto normy a předpisy budou dodrženy při realizaci.

- ČSN 75 9010 Vsakovací zařízení srážkových vod
- TNV 75 9011 Hospodaření se srážkovými vodami
- ČSN 75 6101:2004 - Stokové sítě a kanalizační přípojky
- ČSN EN 752 (75 6110):2008 – Odvodňovací systémy vně budov
- ČSN EN 1610 (75 6114):1999 – Provádění stok a kanalizačních přípojek a jejich zkoušení
- ČSN 73 6005:1994 – Prostorové uspořádání sítí technického vybavení
- zákon č. 183/2006 Sb., o územním plánování a stavebním řádu (stavební zákon) vč. prováděcích vyhlášek, v platném znění
- zákon č. 274/2001 Sb., o vodovodech a kanalizacích pro veřejnou potřebu a o změně některých zákonů (zákon o vodovodech a kanalizacích), v platném znění
- zákon č. 254/2001 Sb., o vodách a o změně některých zákonů (vodní zákon), v platném znění

1.4. Popis technického řešení

1.4.1. Směrové vedení trasy

Na pozemku parc. č. 1464/7, k.ú. Butovice, se nachází stáv. jednotná kanalizace v provozování Zásobování teplem Vsetín a.s. Na konci plánovaného prodloužení ul. Sjednocení se nachází stáv. revizní šachta hl. cca 4,0 m. Do této stáv. revizní šachty bude provedeno napojení nové dešťové kanalizace PP-DN300-SN12 s regulovaným průtokem dešťových vod z nové parkovací a zpevněné plochy $Q_0=5,0$ l/s. Navrhuje se výměna šachtové skruže u stáv. revizní šachty za novou s předchystaným otvorem DN300 pro napojení nové dešťové kanalizace, která bude výškově přizpůsobena hloubce odtoku z nové regulační šachty ŠD1.

Za místem napojení do stáv. jednotné kanalizace, resp. na odtoku z nové retenční nádrže, je navržena revizní šachta DN1000-BET (ŠD1) s integrovaným vírovým ventilem s nastaveným průtokem **5,0 l/s**.

Dešťové vody z nových ploch budou nejprve zadrženy v navržené retenční nádrži, která bude vyskládaná z plastových voštinových bloků do celkového objemu min. 49 m³ a obalených do nepropustné PVC/PE fólie (viz výkresová část). Retenční nádrž je umístěna pod plánovanou zpevněnou plochou, resp. obratištěm.

Je navržena nová dešťová kanalizace z potrubí **PP-DN300-SN12** v délce **267 m**. Je umístěna pod plánovanou komunikací v ose jízdního pruhu až k místu napojení nové komunikace na stávající. Navržené uliční vpusti budou napojeny do nové dešťové kanalizace potrubím **PP-DN150-SN12**. Revizní šachty jsou navrženy z betonových prefabrikátů DN1000. Poklopy budou litinové s tř. únosnosti D400 (40 t).

Při souběhu dešťové kanalizace se stávajícími inženýrskými sítěmi je nutné dodržet min. odstupovou vzdálenost dle ČSN 73 6005 a současně respektovat § 12 zákona č. 274/2001 Sb. o vodovodech a kanalizacích v platném znění.

1.4.2. Výškové vedení trasy

Výškové vedení nové dešťové kanalizace vychází ze zjištěné hloubky stávající jednotné kanalizace, resp. Hloubky napojovací šachty (cca 4,0 m), dále niveletou stávajícího a nového terénu a hloubkou uložení stávajících inženýrských sítí.

Minimální sklon dešťové kanalizace bude u DN300 = 0,8%. Kanalizační potrubí bude uloženo v nezámrzné hloubce.

Při křížení nové kanalizační přípojky/domovní kanalizace se stávajícími inženýrskými sítěmi je nutné dodržet min. odstupovou vzdálenost dle ČSN 73 6005 a současně respektovat § 12 zákona č. 274/2001 Sb. o vodovodech a kanalizacích v platném znění.

Před započítáním stavebních prací je nutné nechat vytýčit stávající inženýrské sítě od jejich správců a kopanou sondou zjistit skutečnou hloubku uložení.

2. POŽADAVKY NA VYBAVENÍ

2.1. Potrubí

Nová dešťová kanalizace bude provedena z plnostěnného hladkého vícevrstvého potrubí PP-DN300-SN12 s těsnými spoji mezi hrdly potrubí, přípojky UV budou z potrubí PP-DN150-SN12. Před obsypem potrubí bude provedena tlaková zkouška vodotěsnosti.

2.2. Šachty

Revizní šachty budou z betonových prefabrikátů DN1000 s tloušťkou stěny 120 mm s integrovanými spoji (dle DIN 4034.1). Šachtová dna budou prefabrikovaná opatřená výstelkou z kameniny. Nástupnice budou provedeny v protiskluzové úpravě třídy R11 dle DIN 51130 (kamenina, čedič apod.). V otvorech pro napojení potrubí budou osazeny šachtové vložky. Šachty budou vybaveny ocelovými stupadly s polyetylénovým povlakem (dle DIN 19555A). Přechodové skruže (kónusy) budou vybaveny kapsovými stupadly. Poklopy šachet budou bez odvětrání, pro třídu zatížení D400 s integrovaným PUR těsněním (umístění v komunikaci), pro třídu zatížení D400 bez PUR (v chodnících), pro třídu zatížení B125 bez PUR (nezpevněné plochy).

Na odtoku z nové retenční nádrže bude umístěna betonová prefabrikovaná revizní šachta Ø1000 mm s litinovým poklopem s únosností 40 t (D400) s vírovým ventilem ve dně šachty. Jako bezpečnostní přepad lze využít otvory v poklopu.

Šachty budou osazeny podkladní beton C12/15.

2.3. Retenční nádrž na dešťovou vodu

Vzhledem k prostorovým možnostem může být retenční nádrž složena z plastových voštinových bloků obalených nepropustnou PVC/PE fólií.

Podzemní retenční nádrž dešťových vod je navržena z galerie voštinových polypropylenových bloků obalených nepropustnou hydroizolační PVC/PE folií, která bude oboustranně chráněna geotextilií o min. plošné hmotnosti 300 g/m². Základní rozměr jednoho vsakovacího bloku je 0,8 x 0,8 x 0,32 m. Bloky EcoBlok Inspect mají akumulaci kapacitu 205 l. Retenční nádrž bude opatřena kontrolními vstupními šachtami. Bude dodrženo minimální krytí mezi stropem retenční nádrže a niveletou zpevněné plochy dle doporučení výrobce. Mni. retenční objem bude **49 m³**, **retenční nádrž bude složena z min. 250 ks vsakovací bloků umístěných v 5-ti vrstvách nad sebou po 50 ks.**

Na odtoku z retenční nádrže bude osazena revizní šachta s umístěným regulátorem průtoku dešťové vody (např. vírový ventil) s nastavenou hodnotou max. povoleného odtoku **Q_o = 5,0 l/s** (bude konzultováno se správcem veřejné kanalizace).

3. NAPOJENÍ NA TECHNICKOU INFRASTRUKTURU

Nová dešťová kanalizace bude napojena do šachty stávající jednotné kanalizace v provozování Zásobování teplem Vsetín a.s., která se nachází podél nového prodloužení ul. Sjedenocení a pokračuje západním směrem k ul. Malá strana.

Jiné napojení na dopravní a technickou infrastrukturu stavba nevyžaduje.

4. VLIV NA POVRCHOVÉ A PODZEMNÍ VODY

Nakládání s dešťovými vodami z nových zpevněných ploch nebude mít negativní vliv na povrchové a podzemní vody. Je provedeno v souladu s H-G posouzením.

Potrubí a šachty odvádějící dešťové vody tvoří vodotěsnou sestavu.

5. ÚDAJE O ZPRACOVANÝCH VÝPOČTECH

5.1. Bilance množství dešťových vod

Hydrotechnický výpočet je proveden dle ČSN 75 6101.

$$Q_r = \psi_i * S_i * q \text{ [l/s]}$$

Q_r – maximální odtok dešťových vod z řešených ploch [l/s].

ψ_i – součinitel odtoku odvodňované plochy [-].

- asfaltové a betonové plochy = 0,8

- obyčejné dlažby = 0,6

S_i – plocha odvodňované plochy měřená horizontálně [ha]

- asfaltové a betonové plochy = 2200 m²

- obyčejné dlažby = 1300 m²

q – intenzita směrodatného deště uvažované periodicity v Ostravě pro 15-ti min dešť s periodicitou 0,5 = 157 l/(s*ha)

$$Q_r = ((0,8 * 0,22) + (0,6 * 0,13)) * 157 = \underline{39,9 \text{ l/s}}$$

5.2. Výpočet velikosti retenční nádrže

Pro splnění požadavku vyplývající z ust. § 5 odst. 3 vodního zákona a dále ust. § 20 odst. 5 písm. c) bodu 3 vyhlášky č. 501/2006 Sb., o obecných požadavcích na využívání území, týkající se zadržování a regulovaného vypouštění srážkových vod do vod povrchových, je navrženo dešťové vody z nových zpevněných ploch zadržovat v podzemní retenční nádrži složené z plastových vsakovacích bloků obalených nepropustnou PE/PVC fólií. Retenční nádrž bude na svém odtoku opatřena revizní šachtou s umístěným regulátorem odtoku (vírový ventil, škrťací klapka apod.) s nastaveným **trvalým regulovaným odtokem $Q_o = 5,0 \text{ l/s}$** .

- výpočet byl proveden dle ČSN 75 6760 a ČSN 75 9010.
- výpočet byl proveden pro všechny návrhové úhrny srážek s dobou trvání od 5 min do 72 hod podle tabulek A.1 a A.2 ČSN 75 9010.
- největší retenční objem byl vypočítán pro 60 min dešť s návrhovým úhrnem srážek 26,3 mm.

$$V_r = w * h_d / 1000 * (A_{red} + A_r) - Q_o / 1000 * t_c * 60$$

V_r největší retenční objem, v m³

h_d návrhový úhrn srážek podle tabulek A.1 a A.2 ČSN 75 9010, v mm

w součinitel stoletých srážek podle tabulky 14 ČSN 75 6067

A_{red} redukovaný půdorysný průmět odvodňované plochy, v m² dle ČSN 75 9010

A_r plocha hladiny retenční nádrže (jen u povrchových retenčních nádrží), v m²

Q_o regulovaný odtok z retenční dešťové nádrže do kanalizační přípojky, v l/s (5,0 l/s)

t_c doba trvání srážky, v min, určité periodicity podle tabulek A.1 a A.2 ČSN 75 9010

$$V_r = 1,00 * 26,3 / 1000 * (2540 + 0) - 5,0 / 1000 * 60 * 60 = \underline{48,8 \text{ m}^3}$$

$T_{pr} = 2,7$ hod doba prázdnění retenční nádrže – VYHOVUJE

Návrh:

- 1 ks vsakovacího bloku, rozměry (délka x šířka x výška): 0,8 x 0,8 x 0,32 m

- 1 ks akumulární bloku o objemu $V = 200 \text{ l} = 0,2 \text{ m}^3$

$$V_r / (V_{\text{blok}}) = 48,8 / 0,2 = \underline{\underline{244 \text{ ks}}}$$

Retenční nádrž (RN) bude složena z min. 250 ks vsakovací bloků umístěných v 5-ti vrstvách nad sebou a obalených nepropustnou PVC/PE fólií, min. retenční objem $V_{\text{sk}} = 49 \text{ m}^3$.

Po každém dešti bude retenční nádrž samovolně vyprázdněna.

6. POŽADAVKY NA POSTUP STAVEBNÍCH PRACÍ

6.1. Příprava pracovního pruhu

Zemní práce budou prováděny v souladu se souvisejícími normami a předpisy. Před jejich započatím je povinností dodavatele stavby (dle přílohy č. 3 odst. II nařízení vlády č. 591/2006 Sb.), vytýčit všechna podzemní vedení, a to i ta, která případně nejsou z jakýchkoliv důvodů v situacích vyznačena, aby při výkopových pracích nedošlo k jejich poškození. Při zemních pracích budou respektovány požadavky správců křižujících a souběžných sítí. Výkop rýhy v blízkosti sítí bude prováděn zásadně ručně.

6.2. Demolice

Veškeré zasažené plochy budou uvedeny do původního stavu, dle požadavků jejich správců nebo uvedeny do nového stavu v rámci stavebního objektu SO 03.

6.3. Zemní práce

Veškeré práce a použité materiály musí odpovídat požadavkům příslušných ČSN, hlavně pak EN 1610 – Provádění stok a kanalizačních přípojek, 73 6133 – Návrh a provádění zemního tělesa pozemních komunikací, 73 6005 - Prostorové uspořádání sítí tech. vybavení, 75 6101-Stokové sítě a kanalizační přípojky. Výkopy od hloubky 1,3 m budou provedeny s kolmými čely a zapaženy. Dno rýhy musí být zbaveno kamení a urovnáno do roviny, aby potrubí leželo rovnoměrně po celé své délce. Potrubí ve výkopu bude uloženo do štěrkopískového lože tl. 100 mm a obsypáno hutněným štěrkopískem o zrnitosti do 10 mm, 30 cm nad potrubí. Zásyp bude proveden nesoudržným materiálem. Hutnění obsypu a zásypu potrubí bude prováděno po vrstvách 20 cm (po stranách potrubí). Hutnění bude prováděno strojně na hodnotu modulu deformace zemní plně Edef2=45MPa. Při hutnění nesmí dojít k přímému kontaktu zhutňovacího zařízení s potrubím. Práce se provedou v zemině těžitelnosti I - předpoklad. K odvedení vody proniklé do výkopu je navrženo drenážní potrubí DN100 mm.

7. POŽADAVKY NA PROVOZ A ÚDAJE O MATERIÁLECH

7.1. Materiál

Nová dešťová kanalizace bude zhotovena z plnostěnného hladkého vícevrstvého potrubí **PP-DN300-SN12**, revizní šachty budou z betonu Ø1000 mm s litinovými poklopy s únosností 40 t (D400).

7.2. Zkoušení

Uvedení do provozu musí předcházet:

- provedení zkoušky vodotěsnosti kanalizačního potrubí s kladným výsledkem
- převzetí provozovatelem/investorem
- zaměření skutečného stavu potrubí oprávněným geodetem

Při uvádění do provozu se bude úzce spolupracovat s provozovatelem/investorem a dbát jeho požadavků a pokynů.

8. ŘEŠENÍ KOMUNIKACÍ A PLOCH Z HLEDISKA PŘÍSTUPU OSOB S OMEZENOU SCHOPNOSTÍ POHYBU A ORIENTACE

Vzhledem k charakteru stavby není řešeno.

9. DŮSLEDKY NA ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ A BEZPEČNOST PRÁCE

9.1. Bezpečnostní opatření

Postup prací je nutno provádět v souladu s platnými bezpečnostními předpisy. Bezpečnost práce a ochrana zdraví se řídí nařízením vlády č.591/2006 Sb., o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích. Na základě vyhlášky č. 601/2006 Sb. se ruší vyhláška ČÚBP a ČBÚ č. 324/90 Sb, o bezpečnosti práce a technických zařízení při stavebních pracích ve znění vyhlášky č.363/2005 Sb.

Pracovníci při provádění prací jsou povinni dodržovat technologické nebo pracovní postupy určené výrobcem popř. projektantem. Staveniště se označí výstražnými tabulkami, otevřené výkopy se musí řádně označit a zabezpečit a na staveniště se musí zabránit vstupu nepovolaných osob. Pracovníci budou prokazatelně seznámeni s bezpečnostními předpisy a vybaveni ochrannými pomůckami. Práce se stroji a zařízeními mohou provádět pouze oprávnění pracovníci. Na stavbě bude veden bezpečnostní a stavební deník. Zajištění bezpečnosti při práci je plně v kompetenci zhotovitele stavby.

9.2. Vliv na životní prostředí

Odvádění dešťových vod je navrženo tak, aby nedošlo k negativním vlivům na životní prostředí v souladu s provedeným H-G posudkem.

Nová dešťová kanalizace je umístěna pod plánovanou zpevněnou plochou a mimo vzrostlou zeleň a stromy, tudíž není potřeba žádné kácení dřevin. Případné kácení je řešeno komplexně v rámci jiné části projektové dokumentace.

Po skončení prací je nutno všechny plochy dotčené výstavbou opravit a uvést do původního stavu dle normy ČSN 83 9011 Práce s půdou a ČSN 83 9031 Travníky a jejich zakládání. Poškozené plochy před výsevem pečlivě zkyprřit. Odpady, kameny o průměru větším než 5 cm a části rostlin, které se obtížně rozkládají je nutno odstranit, vegetační vrstvu doplnit na tl. min. 10cm, srovnat do roviny a napojit plynule na okolní terén a vyset travní osivo. Travník způsobit k přejímce dle bodu 7.2 normy tvoří vyrovnaný porost, který v pokoseném stavu vykazuje pokryvnost půdy ze 75% rostlinami požadované osevní směsí.

10. PODKLADY PRO VYTÝČENÍ

10.1. Údaje o podkladech pro vytýčení stavby

Souřadnice bodů pro vytýčení jsou součástí výkresové dokumentace.

10.2. Souřadnice bodů vytýčení

Souřadnice bodů pro vytýčení jsou součástí výkresové dokumentace.

11. DODRŽENÍ OBECNÝCH POŽADAVKŮ NA VÝSTAVBU

11.1. Křížení a souběh s podzemním vedením

Orientační křížení se stávajícími inženýrskými sítěmi a s nově navrženými inženýrskými sítěmi je zakresleno v příložené situaci. **Přesné umístění stávajících vedení bude vytyčeno jednotlivými správci před zahájením stavby.** Je nutno dbát požadavků správců sítí a postupovat tak, aby nedošlo k jejich narušení. **V předpokládaném místě křížení budou výkopové práce prováděny ručně.** Při křížení a souběhu vodovodu s podzemními vedeními je nutno dodržet nejmenší vzdálenosti v souladu s ČSN 73 6005.

Při křížení a souběhu kanalizace s podzemními vedeními je nutno dodržet nejmenší vzdálenosti v souladu s ČSN 73 6005.

Nejmenší dovolené vodorovné vzdálenosti při souběhu kanalizace se:

- | | |
|-----------------------|---------------------------|
| - sdělovacím kabelem | 0,5 m |
| - vodovodem | 0,6 m |
| - plynovodem NTL, STL | 1,0 m |
| - silové kabely | 0,5 m (pro 220kV – 1,0 m) |

Nejmenší dovolené svislé vzdálenosti při křížení kanalizace se:

- | | |
|-----------------------|----------------------------------|
| - sdělovacím kabelem | 0,2 m |
| - vodovodem | 0,1 m |
| - plynovodem NTL, STL | 0,5 m |
| - silové kabely | 0,3 m (pro 35kV a 220kV – 0,5 m) |

12. DODRŽENÍ OBECNÝCH POŽADAVKŮ NA VÝSTAVBU

Orientační křížení se stávajícími inženýrskými sítěmi a s nově navrženými inženýrskými sítěmi je zakresleno v příložené situaci a podélném profilu. **Přesné umístění stávajících vedení bude vytyčeno jednotlivými správci před zahájením stavby.** Je nutno dbát požadavků správců sítí a postupovat tak, aby nedošlo k jejich narušení. **V předpokládaném místě křížení budou výkopové práce prováděny ručně.** Při křížení a souběhu s podzemními vedeními je nutno dodržet nejmenší vzdálenosti v souladu s ČSN 73 6005.

13. ZÁVĚR

Před záhozem pracovní rýhy bude příslušný správce dotčené sítě zhotovitelem stavby prokazatelně přizván na kontrolu provedených prací. Zhotovitel stavby je povinen respektovat požadavky a podmínky správců dotčených sítí uvedených v dokladové části.

Ve Vendryni, 04/2025

Vypracoval: Ing. Tomáš Janošec