

**TECHNICKÁ INFRASTRUKTURA NÁMĚSTÍ  
A OBECNÍ DŮM VRACOV**

A.č.: CW3/H/140

Z.č.: 171953

Počet stran: 9

DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY

Stavebník: Město Vracov

Místo stavby: Vracov

**TECHNICKÁ ZPRÁVA**

**SO 302.1 - VODOVOD I. ETAPA**

**SEZNAM PŘÍLOH:**

Technická zpráva

CW3-H-140

Příloha č. 1 - Vzorové uložení vodovodního potrubí

CW3-H-140\_1-3

Podélný profil vodovodu

CW3-H-141

Kladečské schéma vodovodu

CW3-H-142

**OBSAH TECHNICKÉ ZPRÁVY**

1.	VÝCHOZÍ ÚDAJE .....	2
2.	GEOLOGICKÉ POMĚRY .....	2
3.	ZÁKLADNÍ KAPACITNÍ ÚDAJE .....	3
4.	STAVEBNĚ TECHNICKÉ ŘEŠENÍ .....	4
4.1	Zemní práce .....	4
4.2	Technické řešení .....	5
5.	ÚPRAVY PLOCH .....	7
6.	VYTYČENÍ A VÝŠKOVÝ SYSTÉM .....	8
7.	BEZPEČNOST A OCHRANA ZDRAVÍ PŘI PRÁCI .....	8

## **1. VÝCHOZÍ ÚDAJE**

Řešené území se nachází v centru města Vracov v proluce a vnitrobloku uliční zástavby podél silnice I/54. Po zbourání původních objektů je místo nyní využíváno při konání obecních akcí. Na parcele st. 4/1 se nachází budova školy, ve které je umístěna základní umělecká škola, knihovna a informační centrum. Území je průchozí podél stávající kuželny až k ulici Mlýnské. Plocha vnitrobloku je územním plánem i územní studií určena pro plochu občanského vybavení.

V sousedství uvažovaného záměru se nachází budova kostela a farního komplexu, přes cestu pak budova městského úřadu.

Předmětem vybudování stavebních objektů SO 302.1 a 302.2 je navržení zásobování pitnou vodou projektované stavby. Stavba bude začleněna do vodovodní sítě ve Vracově.

Výchozím podkladem pro zpracování projektové dokumentace pro provádění stavby bylo:

- Geodetické zaměření staveniště. V rámci měření byly získané podklady správců sítí.
- Katastrální mapa v digitální formě
- Upřesnění rozsahu prací pro projekt DSP
- Průběžná jednání s investorem, správci inženýrských sítí
- Fotodokumentace, pochůzky na místě samém
- Dokumentace pro vydání stavebního povolení z listopadu 2019 zpracovaná firmou Centropjekt Group a.s.
- Stanoviska dotčených orgánů státní správy a samosprávy

## **2. GEOLOGICKÉ POMĚRY**

Samostatný inženýrsko-geologický průzkum nebyl pro navrhovanou stavbu proveden.

Informace o inženýrsko-geologických poměrech viz souhrnná technická zpráva. Zde je rovněž konstatována nemožnost zasakování dešťových vod.

Zatřídění zeminy podle těžitelnosti dle ČSN 73 30 50. Zemní práce budou prováděny převážně v zeminách 2. až 3. třídy.

Poznámka: ČSN 73 30 50 je od 1. 3. 2010 neplatná.

Náhradou normy jsou ČSN EN 1610 Provádění stok a kanalizačních přípojek a jejich zkoušení a ČSN 73 6133 Návrh a provádění zemního tělesa pozemních komunikací, která uvádí zatřídění zemin dle těžitelnosti.

Zatřídění zeminy podle těžitelnosti dle platné normy ČSN 736133 bude do tř. I-100%.

Staveništěm nově budovaných objektů jsou místa ve zpevněných či nezpevněných plochách, v místní komunikaci. Zasažené plochy budou uvedeny do původního stavu nebo bude řešena v rámci stavby jejich finální úprava.

Výkopy budou pažené, prováděné s kolmými stěnami, předpokládá se použití pažících boxů. Vytěžená přebytečná zemina bude použita pro násypy v areálu, případně bude likvidována spolu s výkopkem ostatních objektů.

Hladina podzemní vody nebude stavební činností pravděpodobně zasažena.

Upozornění:

Před zahájením zemních prací musí investor s dodavatelem zajistit vytyčení všech stávajících podzemních rozvodů, aby při výkopech nedošlo k jejich poškození.

Veškeré výkopové práce v blízkosti těchto rozvodů se musí provádět ručně. Při jejich odkrytí je nutné uvědomit správce těchto rozvodů a zajistit ochranu zařízení proti porušení a jiným vnějším účinkům. Odkrytá podzemní vedení a zařízení musí být zakreslena do dokumentace skutečného provedení stavby.

V projektu nelze odhadnout všechny možné komplikace vyplývající z nedostatku podkladů o přesné poloze stávajících inženýrských sítí. Tyto budou řešeny přímo na stavbě podle skutečné situace.

### **3. ZÁKLADNÍ KAPACITNÍ ÚDAJE**

Bilance potřeby vody pro obecní dům:

- návštěvníci sálu - 440 - 10 l/návštěvník/den, četnost 2x za měsíc, 24x za rok

$$Q_{24} = 0,05 \text{ l/s} = 4,4 \text{ m}^3/\text{den} = 8,8 \text{ m}^3/\text{měsíc} = 105,6 \text{ m}^3/\text{rok}$$

- zaměstnanci - město - 6 - (3 EO) 60 l/zam.d; četnost 21 dní/měsíc; 250 dní rok

$$Q_{24} = 0,004 \text{ l/s} = 0,36 \text{ m}^3/\text{den} = 7,6 \text{ m}^3/\text{měsíc} = 91 \text{ m}^3/\text{rok}$$

- ZUŠ - žáci - 20 - 10 l/žáka.d; četnost 21 dní/měsíc; 250 dní rok

$$Q_{24} = 0,023 \text{ l/s} = 0,20 \text{ m}^3/\text{den} = 4,2 \text{ m}^3/\text{měsíc} = 50,4 \text{ m}^3/\text{rok}$$

- byt správce - 4 osoby - 130 l/os.d; četnost 31 dní/měsíc; 365 dní rok

$$Q_{24} = 0,06 \text{ l/s} = 0,52 \text{ m}^3/\text{den} = 16,12 \text{ m}^3/\text{měsíc} = 193,5 \text{ m}^3/\text{rok}$$

Celkem:

Průměrná potřeba:

$$Q_{24} = 0,137 \text{ l/s} = 5,48 \text{ m}^3/\text{den} = 36,72 \text{ m}^3/\text{měsíc} = 440,5 \text{ m}^3/\text{rok}$$

Koeficient denní nerovnoměrnosti  $k_d = 1,5$

$$Q_m = 0,21 \text{ l/s} = 17,75 \text{ m}^3/\text{den} = 55,08 \text{ m}^3/\text{měsíc}$$

Koeficient hodinové nerovnoměrnosti  $k_h = 15$

$$Q_h = 3,15 \text{ l/s}$$

Výpočtový průtok vody dle zařizovacích předmětů:

Umývadlo 12 ks 0,2 l/s

Klozet 24 ks 0,1 l/s

Dřez 3 ks 0,2 l/s

Vana 1 ks 0,3 l/s

Sprcha 2 ks 0,2 l/s

Pračka 1 ks 0,2 l/s

Myčka 3 ks 0,1 l/s

$$Q = (18 \times 0,2^2 + 1 \times 0,3^2 + 27 \times 0,1^2)^{-2} = 1,08^{-2} = 1,04 \text{ l/s}$$

Bilance potřeby vody pro kuželnu bude odpovídat stávajícímu stavu.  
Hodinová špička je odhadována na cca 2,5 l/s.

Výpočtový průtok vody dle zařizovacích předmětů:

Umývadlo 4 ks 0,2 l/s

Klozet 6 ks 0,1 l/s

Dřez 2 ks 0,2 l/s

Sprcha 8 ks 0,2 l/s

Pračka 1 ks 0,2 l/s

Myčka 1 ks 0,1 l/s

$$Q = (15 \times 0,2^2 + 7 \times 0,1^2)^{-2} = 0,67^{-2} = \mathbf{0,81 \text{ l/s}}$$

#### **4. STAVEBNĚ TECHNICKÉ ŘEŠENÍ**

##### **4.1 Zemní práce**

Výkopy rýh pro vodovodní potrubí jsou navrženy s kolmými stěnami pažené příložným pažením, nebo pažícími boxy.

Tyto výkopy dle předpokladu nezasáhnou úroveň hladiny podzemní vody. V případě, že by byla úroveň hladiny podzemní vody zasažena, bude podzemní voda odvedena drenáží z ohebné drenážní trubky DN 80 uložené do výkopu rýhy. Obsyp drenáže bude proveden ze štěrkodrtě frakce 16-32 mm.

Po rozebrání povrchů zpevněných ploch bude rýha hloubena v zeminách rostlého terénu. V případě prací na soukromých pozemcích je nutno postupovat šetrně s použitím malé mechanizace nebo výkopy provádět ručně, vždy po předchozí dohodě s majitelem. Výkopy budou prováděny po krátkých úsecích tak, aby nebyly ponechány otevřené déle, než je nezbytně nutné.

Výkopek ke zpětnému zásypu bude uložen na mezideponii do vzdálenosti 1 km. Následně bude použit na zpětné zásypy pouze v případě jeho vhodnosti dle níže uvedených požadavků. Přebytková zemina a suť (stávající lapač splavenin) bude odvezena na skládku určenou investorem (předpokládaná vzdálenost do 15 km). Vykopané vrstvy komunikace a odfrézovaný asfaltový povrch bude odvezen taktéž na skládku k recyklaci (vzdálenost do 15 km).

Zatřídění zeminy dle ČSN 73 6133: Tř. I – 100% (těžitelnost dle neplatné ČSN 73 3050 odpovídá 2. třídě – 20%, 3. třídě – 80%).

Poznámka: ČSN 73 3050 je od 1. 3. 2010 neplatná. Náhradou normy jsou normy ČSN EN 1610 - Provádění stok a kanalizačních přípojek a jejich zkoušení a ČSN 73 6133 - Návrh a provádění zemního tělesa pozemních komunikací, která uvádí zatřídění zemin dle těžitelnosti.

Protože nebyly doposud opraveny ceníky, je ve výkazu výměr uvažováno s tříděním dle původní normy.

Obsyp potrubí se provede 300 mm nad vrchol potrubí hutněnou písčitou zeminou. Obsyp se hutní po vrstvách max. 150 mm při ručním a 200 - 300 mm při strojním zhutňování. Požadovaný index hutnitelnosti  $I_d = 0,90$ . Přímou nad troubou do výše 300 mm nehutnit.

**Trouby je třeba pokládat podle technologických podmínek výrobce trub.** Vzorový příčné řezy uložením potrubí.

Podle ČSN 73 6006 bude potrubí označeno výstražnou fólií šířky 300 mm s potiskem „POZOR VODOVOD“ ve vzdálenosti nejméně 200 mm nad vrcholem trubky.

Zásyp rýh v komunikacích se předpokládá štěrkodrtí. Zásyp bude hutněný, musí dosahovat úroveň deformačního modulu  $E_{\text{def},2} = 45 \text{ MPa}$ . Pro zásypy štěrkodrtí a štěrkovitými zeminami u vodohospodářských staveb platí parametry míry zhutnění  $D \geq 0,95\%$  - dle Proctor Standard.

Zásyp rýh v chodnicích se předpokládá hutnitelným materiálem - štěrkopískem. Zásyp bude hutněný, musí dosahovat úroveň deformačního modulu  $E_{\text{def},2} = 30 \text{ MPa}$  - v úrovni pláňe a chodníku  $E_{\text{def},2} = 45 \text{ MPa}$ .

Zásyp rýh v zelených plochách se předpokládá vhodnou přivezenou zeminou. Požadovaná míra zhutnění  $D \geq 80\%$  - dle Proctor Standard.

Zásypy budou provedeny do úrovně původního terénu.

**Dojde-li kopanou sondou k dotčení hladiny podzemní vody v místě stavby, bude provedeno zaměření hloubky ustálené hladiny a čerpací zkouška. Na základě čerpací zkoušky bude navrženo opatření. Před zahájením případného snižování hladiny podzemní vody je bezpodmínečně nutné provést důkladný pasport okolních nemovitostí, popis včetně fotodokumentace. Po dobu čerpání průběžně sledovat a vyhodnocovat vliv čerpání na okolní objekty. Ve výkazu výměr bude položka na trvalé snižování hladiny ve stavební jámě. Zhotovitel ji uplatní teprve po zjištění aktuálního stavu.**

#### **Upozornění:**

Před zahájením zemních prací musí dodavatel ve spolupráci s investorem zajistit vytyčení všech stávajících podzemních rozvodů, aby při výkopech nedošlo k jejich poškození.

Veškeré výkopové práce v blízkosti stávajících rozvodů se musí provádět ručně. Při jejich odkrytí je nutné uvědomit správce těchto rozvodů a zajistit ochranu zařízení proti porušení a jiným vnějším účinkům. Odkrytá podzemní vedení a zařízení musí být zakreslena do dokumentace skutečného provedení stavby.

V projektu nelze odhadnout všechny možné komplikace vyplývající z nedostatku podkladů o přesné poloze stávajících inženýrských sítí. Tyto budou řešeny přímo na stavbě podle skutečné situace.

## **4.2 Technické řešení**

Město Vracov je napojeno na skupinový vodovod Bzenec-Kyjov-Hodonín s řídicím vodojemem Vracov II o objemu  $4 \times 3000 \text{ m}^3$ , s max. hl. 270,00 m n.m. Z tohoto VDJ je doplňován přerušovací VDJ Vracov I, o objemu  $2 \times 650 \text{ m}^3$  s max. hl. 250,00 m n.m. Město je zásobeno z přerušovacího VDJ gravitačně. Úroveň řešeného území se pohybuje na úrovni cca 195 m n.m.

Maximální hydrostatický tlak bude 0,55 MPa, minimální hydrodynamický tlak cca 0,35 MPa. Tlakové poměry jsou dostatečné.

V rámci doplnění vodovodu jsou navrženy dva vodovodní řady:

Řad „1-18-1“ PE100 RC D 110, dl. 148,0 m

Tímto řadem dojde k propojení stávajících vodovodů mezi ulicí Mlýnskou a hlavní komunikací.

**Úsek délky 53,0 m je součástí SO 302.2 Vodovod II. etapa, který bude realizován po přestěhování a demolici stávající ZUŠ.**

Z řadu „1-18-1“ odbočuje po realizaci II. etapy vodovodu napojení podzemního hydrantu DN 80 - PE100 RC D 90, dl. 6,0 m (umístěn v zelené ploše u parkoviště) a řad „1-18-1-1“, který je veden podél jižní fasády objektu v souběhu se stokou „BC1.1“.

V rámci I. etapy bude příslušný úsek řadu "1-18-1" zakončen podzemním hydrantem, který bude po realizaci II. etapy vodovodu přemístěn do zelené plochy.

Řad „1-18-1-1“ PE100 RC D 90, dl. 105,0 m, který je zakončen podzemním hydrantem (vzdušník).

Pro výstavbu vodovodního potrubí je navržen trubní systém z polyetylenu. Tlakové trubky pro pitnou vodu jsou vyráběny z lineárního (vysokohustotního) polyetylenu (HDPE), typ PE100 RC SDR11. Rozměry a další technické parametry odpovídají ČSN EN 12 201. Barva vodovodních trubek PE 100 je černá s modrými identifikačními pruhy po obvodu.

Jedná se o potrubí, které je vhodné pro pokládku do otevřeného výkopu. Vodovodní potrubí lze pokládat s poměrně velkou přesností dodržení trasy a nivelety bezvýkopovým způsobem. Pro potřeby dokumentace nebyl proveden inženýrsko-geologický průzkum, ze kterého by jednoznačně byla potvrzena možnost využití bezvýkopové metody pokládky. Pro bezvýkopové metody je potřeba použít vodovodní potrubí s ochrannou vrstvou.

Potrubí a armatury jsou navrženy tuzemské výroby, 1. třídy kvality s atestem na provoz na pitnou vodu. Armatury na vodovodu budou označeny orientačními tabulkami.

Pro podzemní inženýrské sítě je mechanická odolnost a stabilita vůči vnějšímu a vnitřnímu zatížení garantována výrobcem trubního materiálu, tvarovek a armatur. Použité výrobky jsou osazeny s ohledem na specifikace a doporučení výrobce.

**Všeobecné požadavky na výstavbu vodovodu**

Projektovaný vodovod byl navržen v souladu s ČSN 75 5401 - Navrhování vodovodního potrubí a ČSN 75 5411 – Vodovodní přípojky. Prostorové vedení vodovodu respektuje ČSN 73 6005 – Prostorové uspořádání sítí technického vybavení.

Pro zjišťování PE potrubí uloženého v zemi bude v celé trase na vodovodním potrubí pevně uchycen izolovaný měděný signalizační vodič minimálního průřezu 6 mm<sup>2</sup>. Signalizační vodič bude připevněn k potrubí svorkami izolovanými smrštitelnou fólií horkým vzduchem. Signalizační vodič bude vyveden do poklopů šoupátek.

Při montáži je nutné dbát na to, aby:

- potrubí mělo volný celý průtočný profil po celé délce
- těsnící nebo odtavený materiál nezasahoval do vnitřní části potrubí
- nebyly oslabeny stěny trub
- nebyla poškozena ochranná vrstva trub a tvarovek

Ochranné pásmo vodovodu je podle zákona č. 274/2001 Sb. vymezeno vodorovnou vzdáleností od vnějšího líce stěny potrubí na každou stranu

- vodovodní řad do průměru 500 mm vč.: 1,5 m

V tomto ochranném pásmu je možné vykonávat stavební činnost jen se souhlasem provozovatele vodovodu.

### **Tlaková zkouška vodovodního potrubí**

Před napojením nového potrubí na stávající potrubí a zprovozněním musí být provedeno čištění, proplach a desinfekce nového potrubí. Pokud se proplach provádí pitnou vodou ze stávajícího systému distribuční sítě, tak musí být zajištěno, aby se dezinfekční roztok nedostal do provozované sítě. To znamená, že proplach se provádí jen z jednoho místa a dezinfikované potrubí musí být na opačném konci otevřeno.

Před záhozem potrubí je nutné provést tlakovou zkoušku provedeného potrubí za účelem zjištění dostatečné vodotěsnosti potrubí a odolnosti proti vnitřnímu přetlaku. Tlaková zkouška potrubí bude provedena v souladu s ČSN EN 805 – Vodárenství - Požadavky na vnější síť a jejich součásti.

Součástí předávacího protokolu je doklad o provedení úspěšné tlakové zkoušky vodovodního potrubí. Při provádění tlakové zkoušky je nezbytná účast technického dozoru investora.

## **5. ÚPRAVY PLOCH**

Stavbou narušené povrchy budou po dokončení stavby uvedeny do původního stavu. Vodovodní řady se budou realizovat převážně pod asfaltovou komunikací a její krajnicí nebo Asfaltová komunikace bude po obvodu rýhy odřezána. Po provedení výstavby bude asfaltový povrch komunikace obnoven. Komunikace není lemována obrubníky.

Stavbou narušené zpevněné povrchy budou po dokončení stavby v celém rozsahu uvedeny do původního stavu v následujícím složení:

#### **Komunikace – asfalt, celková konstrukční vrstva 470 mm**

- Asfaltový beton ACO 11 70/100 (ABS II.)	50 mm	ČSN 73 6121
- Spojovací postřik PS 0,5 kg/m <sup>2</sup>		ČSN 736129
- Obalované kamenivo (OKS II.) ACP 16+	70 mm	ČSN 73 6121
- Postřik infiltrační IP 1,5 kg/m <sup>2</sup>		ČSN 736129
- Směs stmelená cementem SC C8/10	150 mm	ČSN 736124-1
- Štěrkodrt fr. 0-63 mm ŠDA	200 mm	ČSN 736126-1

Konstrukce vozovky je navržena takovým způsobem, aby s požadovanou spolehlivostí (ve vztahu k pořizovacím nákladům a k nákladům na údržbu) odolala zatížením a jiným vlivům, které lze během provádění a užívání očekávat. Na připravené pláni musí být splněn požadavek  $E_{def,2} = 45 \text{ MPa}$  a na ni se pak budou klást jednotlivé konstrukční vrstvy vozovky.

#### **Chodník – betonová dlažba 30x30 cm, celková konstrukční vrstva 250 mm**

- Betonová dlažba - použije se stávající	60 mm	
- Hrubé drcené kamenivo fr. 4-8 mm HDK	40 mm	ČSN 73 6126-1
- Štěrkodrt fr. 0-63 mm ŠDA	150 mm	ČSN 73 6126-1

Zatrávněné plochy budou v šířce rýhy zbaveny drnu a po provedení stavby zpětně osety travou. Pracovní pruh bude vyrovnán opakovaným pojezdem kultivátoru případně ručně a doplněn humózní zeminou. Stavba nevyžaduje kácení vzrostlé zeleně.

Při provádění prací na vozovkách a v okolí silnic budou silnice označeny dopravními značkami a provoz bude upraven dle technických podmínek.

Provoz pro pěší bude zajištěn provizorními lávkami. Lávky mohou být využity vícenásobně, v závislosti na postupu výstavby.

Výkopy na volných a neohrazených pozemcích budou opatřeny ochranným zábradlím tak, aby bylo zabráněno pádu cizích osob do výkopu. Zábradlí bude zřetelně označeno popř. osvětleno.

## **6. VYTYČENÍ A VÝŠKOVÝ SYSTÉM**

Výškový systém - Balt po vyrovnání.

Souřadnicový systém S-JTSK.

Umístění vodovodu je patrné z výkresu č. CW3/H/106 Situace v měřítku 1:500. Výškové uložení je patrné z výkresů podélných profilu – viz v.č. CW3/H/141.

Dodavatel stavby zajistí před zahrnutím potrubí geodetické zaměření skutečného provedení stavby, které doloží při předání zařízení. Zaměření bude provedené v digitální formě a zpracování zaměření bude kompatibilní s programem MicroStation.

## **7. BEZPEČNOST A OCHRANA ZDRAVÍ PŘI PRÁCI**

Veškeré stavební práce musí být prováděny v souladu s platnými technologickými a bezpečnostními předpisy a ustanoveními ČSN.

Od 1. 1. 2007 je v platnosti zákon 309/2006 Sb., kterým se upravují další požadavky bezpečnosti a ochrany zdraví při práci v pracovněprávních vztazích a o zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při činnosti nebo poskytování služeb mimo pracovněprávní vztahy (zákon o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci).

Do vydání prováděcích právních předpisů k provedení zákona 309/2006 § 2 odst. 2, § 4 odst. 2, § 5 odst. 2, § 6 odst. 2 a § 7 odst. 7 se postupuje podle:

- a) nařízení vlády č. 362/2005 Sb., o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovišti s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky,
- b) nařízení vlády č. 101/2005 Sb., o podrobnějších požadavcích na pracoviště a pracovní prostředí,
- c) nařízení vlády č. 378/2001 Sb., kterým se stanoví bližší požadavky na bezpečný provoz a používání strojů, technických zařízení, přístrojů a nářadí,
- d) nařízení vlády č. 28/2002 Sb., kterým se stanoví způsob organizace práce a pracovních postupů, které je zaměstnavatel povinen zajistit při práci v lese a na pracovištích obdobného charakteru,
- e) nařízení vlády č. 168/2002 Sb., kterým se stanoví způsob organizace práce a pracovních postupů, které je zaměstnavatel povinen zajistit při provozování dopravy dopravními prostředky,
- f) nařízení vlády č. 11/2002 Sb., kterým se stanoví vzhled a umístění bezpečnostních značek a zavedení signálů, ve znění nařízení vlády č. 405/2004 Sb.,
- g) nařízení vlády č. 178/2001 Sb., kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví zaměstnanců při práci, ve znění nařízení vlády č. 523/2002 Sb. a nařízení vlády č. 441/2004 Sb.
- h) nařízení vlády 591/2006 o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích



i) nařízení vlády 592/2006 o podmínkách akreditace a provádění zkoušek z odborné způsobilosti

Způsob vedení stavebního deníku určuje podle par. 157 odst. 4 stav. zákona (183/2006) prováděcí vyhláška 499/2006 o dokumentaci staveb v příloze č. 9.

Při stavebních pracích musí být dodrženy podmínky provádění v ochranném pásmu energetických zařízení podle zákona 458/2000 Sb. - o podmínkách podnikání a o výkonu státní správy v energetických odvětvích a o změně některých zákonů (energetický zákon). Při souběhu se stávajícími inženýrskými sítěmi musí být respektovány jejich ochranná pásma a při křížení musí být zemní práce prováděny ručně.

V průběhu realizace stavby je nutno respektovat platné požárně bezpečnostní a hygienické předpisy, týkající se ochrany zdraví pracujících, zejména pak:

Vyhláška ČÚBP č. 48/1982 Sb., kterou se stanoví základní požadavky k zajištění bezpečnosti práce a technických zařízení ve znění vyhlášek č. 207/1991 Sb., č. 352/2000 Sb. a č. 192/2005 Sb.

Ve Zlíně 02/2021

Vypracoval: Ing. David Valkovič

Kontroloval: Ing. Dušan Novotný