

- NA VALŠE 3 • 702 95 OSTRAVA I
- WITTGENSTEINOVA 6 • 772 00 OLOMOUC
- SOUKENICKÁ 2 • 602 00 BRNO

Certifikát jakosti č. 334/2012  
ČSN EN ISO 9001:2009  
ČSN EN ISO 14001:2005  
ČSN OHSAS 18001:2008



INŽENÝRING • GAS • ENERGY • AQUA

- PROJEKČNÍ ČINNOST
- INŽENÝRSKÁ ČINNOST
- ENERGETICKÉ AUDITY A STUDIE
- PROVÁDĚNÍ STAVEB “NA KLÍČ”


## SOŠ A SOU HUSTOPEČE – REKONSTRUKCE KANALIZACE

### D. DOKUMENTACE OBJEKTŮ

#### D.1 – TECHNICKÁ ZPRÁVA


Investor: SOŠ a SOU Hustopeče, příspěvková organizace  
Stupeň dokumentace: **Dokumentace pro provádění stavby (DPS)**

Vypracoval: Ing. Jan Šlesinger  
Kontroloval: Ing. Petr Charamza  
Ředitel divize: Ing. Petr Charamza  
Jednatel: Ing. Alena Chválková, MBA

 <small>INŽENÝRING · GAS · ENERGY · AQUA</small>	<p style="text-align: center;">Dokumentace pro provádění stavby (DPS)</p> <p style="text-align: center;"><b>SOŠ a SOU Hustopeče – rekonstrukce kanalizace</b></p> <p style="text-align: center;">Archivní a zakázkové číslo: A2119 – 2119</p> <p style="text-align: center;"><b>D.1 – TECHNICKÁ ZPRÁVA</b></p>	<p style="text-align: right;">strana 2 z 8</p>
--	--	--

## OBSAH:

<b>1. ÚVOD .....</b>	<b>3</b>
<b>2. POPIS TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ KANALIZACE .....</b>	<b>3</b>
2.1. Hydrotechnický výpočet .....	4
2.2. Trasa rekonstruované kanalizace .....	4
2.3. Sanace úseku Š1 – Š2 .....	4
2.4. Sklon rekonstruované kanalizace .....	5
2.5. Trubní materiál pro výstavbu .....	5
2.6. Kanalizační šachty .....	5
2.7. Výkop a úprava dna rýhy .....	5
2.8. Uložení potrubí .....	6
2.9. Zásyp výkopu .....	6
2.10. Zapravení povrchů .....	6
2.11. Uvádění do provozu .....	6
<b>3. POPIS TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ KANALIZAČNÍCH PŘÍPOJEK .....</b>	<b>6</b>
3.1. Splaškové přípojky .....	6
3.2. Dešťové svody .....	7
<b>4. BEZPEČNOSTNÍ OPATŘENÍ .....</b>	<b>7</b>
<b>5. ZÁVĚR .....</b>	<b>7</b>

	<p style="text-align: center;">Dokumentace pro provádění stavby (DPS)</p> <p style="text-align: center;"><b>SOŠ a SOU Hustopeče – rekonstrukce kanalizace</b></p> <p style="text-align: center;">Archivní a zakázkové číslo: A2119 – 2119</p> <p style="text-align: center;"><b>D.1 – TECHNICKÁ ZPRÁVA</b></p>	<p style="text-align: right;">strana 3 z 8</p>
---	--	--

## 1. ÚVOD

Předmětem projektové dokumentace je rekonstrukce kanalizace a kanalizačních přípojek v prostoru areálu SOŠ a SOU Hustopeče.

Provedený kamerový průzkum vyhodnotil, že technický stav kanalizace je ve velmi špatném stavu, kanalizace vykazuje netěsnosti, statické poruchy. Některé přípojky jsou napojeny nesprávným způsobem. Proto bylo přistoupeno k rekonstrukci kanalizace v celém areálu.

Stávající kanalizace je vybudována převážně z kameninových hrdlových trub DN 200 – DN 400, které jsou již na konci svojí životnosti. Kanalizační šachty jsou použity jak betonové prefabrikované, tak zděné nebo monolitické.

Rekonstrukce kanalizace je navržena tak, aby komplexně řešila odvodnění celého areálu. Bude řešeno odvádění jak splaškových, tak dešťových vod ze všech objektů. Nové potrubí stok bude vybudováno z PP žebrovaného hrdlového potrubí SN10 DN 250 a DN 300, pro přípojky a dešťové svody bude použito potrubí z PVC-U DN 150 a DN 200. Na kanalizaci budou použity betonové prefabrikované šachty DN 1000 s tloušťkou stěny 90 mm. Přípojky z nemovitostí budou zaústěny do plastových revizních šachet DN 315.

Akce bude probíhat na pozemku parc. č. 1218/1, který je ve vlastnictví Jihomoravského kraje, a na kterém je SOŠ a SOU Hustopeče oprávněna hospodařit.

Vzhledem k výškovému uspořádání areálu bylo nutno rozhodnout, jakým způsobem budou odváděny odpadní vody z areálu do stávající kanalizace. Stávající potrubí odvádějící všechny odpadní vody je vedeno pod budovou jídelny a není tedy možné je rekonstruovat pomocí otevřeného výkopu. Projektant zvažoval dvě možnosti, a to vybudování čerpací šachty a čerpání odpadních vod z areálu do ul. Masarykovo náměstí nebo využití bezvýkopové sanace potrubí. Nakonec bylo z důvodu vyšší provozní spolehlivosti a nižších provozních nákladů vybráno řešení sanace stávajícího potrubí pomocí inverzní vložkové metody.

## 2. POPIS TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ KANALIZACE

Rekonstrukce kanalizace bude zahrnovat:

- Vybudování stok 1, 1-1, 1-2, 1-3, v úseku mezi šachtami Š1 – Š2 bude potrubí sanováno pomocí inverzní vložkové metody,
- Přepojení stávajících kanalizačních přípojek, dešťových svodů a uličních vpustí,
- Vybudování nového dešťového žlabu pro odvádění povrchových vod z plochy komunikace v horní části areálu.

Celkem bude v areálu rekonstruováno 117,5 m kanalizačního potrubí PP SN10 DN 250 a 22,5 m kanalizačního potrubí PP SN10 DN 300 na které bude napojeno 16 kusů kanalizačních přípojek dimenze DN 150 a DN 200. Dále bude na kanalizaci napojeno 13 kusů dešťových svodů DN 150 a DN 200, jedna bodová uliční vpust DN 200 a 2 kusy dešťových žlabů. Stávající dešťový žlab 2 v dolní části dvora v blízkosti šachty Š2 bude pouze přepojen. V horní části areálu (nad hřištěm) bude vybudován nový dešťový žlab 1. Na kanalizaci bude vybudováno celkem 13 kusů betonových prefabrikovaných šachet DN 1000. Použité šachetní dílce budou mít tloušťku stěny 90 mm.

V průběhu prací bude provedeno vykácení 4 kusů vzrostlých stromů (bříza bělokorá) v blízkosti dílen v horní části areálu. Povolení ke kácení dodá investor stavby.

Stávající septik a jímka jsou určeny ke zrušení. Nádrže budou odstaveny, vyčerpány, vyčištěny a zasypány recyklátem. Stropní konstrukce bude rozebrána a zlikvidována, povrchy nad objekty budou zapraveny dle povrchu okolního terénu.

Pro zajištění odvádění povrchových vod z horní části areálu bude vybudován dešťový žlab přes celou šířku komunikace. Žlab bude z materiálu PE-PP s integrovaným rámem z pozinkované oceli o šířce 210 mm. Uložení bude provedeno do betonového lože C12/15. Žlab bude osazen litinovým pororoštem třídy D400. Před napojením do kanalizace bude osazen zápachový uzávěr DN 150. Při instalaci žlabu bude zhotovitel postupovat dle technických předpisů výrobce žlabu a jeho příslušenství.

## 2.1. Hydrotechnický výpočet

Z důvodu ověření dimenzí navrhovaného potrubí byl proveden hydrotechnický výpočet, na základě kterého bylo zjištěno, že navržené dimenze potrubí jsou vyhovující.

V areálu bude provozována jednotná kanalizace, z toho důvodu je návrhový průtok stanoven jako průtok dešťových vod. Kanalizace je ověřena pro návrhový déšť o intenzitě  $i = 200 \text{ l/s/ha}$ . Součinitel odtoku  $\Psi$  byl uvažován s hodnotou 1,0 z důvodu velkého podílu zpevněných nepropustných ploch. Celková odvodňovaná plocha areálu je  $4196 \text{ m}^2$ .

V následující tabulce je uvedeno porovnání návrhového a kapacitního průtoku v koncových úsecích navržených stok, ze které je patrné, že navržené dimenze vyhoví s dostatečnou rezervou.

ozn. stoky	dimenze	průtok	
	DN	návrhový $Q_N$	kapacitní $Q_{kap}$
-	mm	[l/s]	[l/s]
<b>1</b>	400	83,91	401,6
<b>1-1</b>	300	35,69	62,2
<b>1-2</b>	250	5,36	45,9
<b>1-3</b>	250	7,26	97,2

## 2.2. Trasa rekonstruované kanalizace

Rekonstruované potrubí bude vedeno částečně v nových trasách, oproti původním trasám bude kanalizace napřímena. Bude však stále vedeno v souběhu s původní kanalizací. Dotčeny budou povrchy dlážděného parkovacího stání v horní části areálu, asfaltové komunikace, dlážděného dvora v dolní části areálu a nezpevněné plochy za přístavbou kuchyně.

V úseku mezi šachtami Š1 – Š2 bude stávající potrubí beton DN 400 zachováno a bude sanováno pomocí zatažení polyesterového rukávce vytvrzovaného horkou vodou.

Úsek potrubí od šachty Š10 směrem pod hřiště nebude rekonstruován a bude pouze přepojen, a to z důvodu nedávného vybudování hřiště. Tento úsek bude při nejbližší příležitosti rekonstruován. Dle kamerového průzkumu bylo potrubí mezi šachtou Š10 a následující šachtou prosednuté a držela se v něm voda a sedimenty. Od neoznačené šachty dál bylo potrubí v lepším stavu, který nevyžaduje akutní rekonstrukci. Při nejbližší příležitosti je však vhodné rekonstrukci i tohoto úseku provést.


## 2.3. Sanace úseku Š1 – Š2

Před zahájením sanace úseku vložkováním budou nejdříve vybudovány a osazeny šachty Š1 a Š2 včetně dopojení stávajícího betonového potrubí DN 400. Vzhledem k tomu, že dle kamerového průzkumu bylo potrubí těsně před zaústěním do šachty Š1 silně zanesené, bude potrubí v úseku mezi Š1 a přístavbou kuchyně (cca 3 m) obnaženo a bude provedena kontrola, zda není prosednuté. V případě prosednutí bude potrubí v daném úseku vybouráno, nahrazeno novým potrubím shodné dimenze a niveleta bude vyrovnána.

Následně bude provedena samotná sanace úseku. Sanaci musí provádět odborná firma s odpovídajícím vybavením. Před zatažením rukávce společnost provede vyčištění potrubí od inkrustů, výronů betonu pomocí kanalizačního robota. Dále bude potrubí vyčištěno tlakovou vodou, následně bude provedena kontrola předmětného úseku TV kamerou a zkontroluje se čistota opravovaného úseku.

Samotné zatažení rukávce bude probíhat dle technických podmínek zhotovitelské společnosti.

Vzhledem k zúženému profilu příjezdu k prostoru šachty Š1 bude nutné při výstavbě dopravovat materiál přes zděné oplocení areálu ze strany parku v Masarykově náměstí. Materiál bude od oplocení směrem k umístění šachty dopravován pomocí manipulační techniky (např. paletového vozíku), osazení šachty a šachetních dílců např. pomocí trojnožky s navijákem. Zhotovitel je povinen před realizací projednat s městem Hustopeče podmínky vstupu a pohybu po pozemku parku.

	<p style="text-align: center;">Dokumentace pro provádění stavby (DPS)</p> <p style="text-align: center;"><b>SOŠ a SOU Hustopeče – rekonstrukce kanalizace</b></p> <p style="text-align: center;">Archivní a zakázkové číslo: A2119 – 2119</p> <p style="text-align: center;"><b>D.1 – TECHNICKÁ ZPRÁVA</b></p>	<p style="text-align: right;">strana 5 z 8</p>
---	--	--

## 2.4. Sklon rekonstruované kanalizace

Kanalizace zachovává původní sklony, v některých úsecích byly sklony sjednoceny. Nejmenší sklon je 4 ‰ a nachází se v koncové části stoky 1-1. Zanášení stoky bude zabráněno tím, že se jedná o jednotnou stoku, která bude proplachována dešťovými vodami. Stoky jsou navrženy v takovém sklonu, aby bylo možné dopojit každou přípojku v areálu. Sklonové poměry jsou zřejmé z přílohy D.3.1 a D.3.2 – Podélné profily stok.

Před zahájením všech prací je zhotovitel povinen geodeticky ověřit polohu a hloubku šachet Š1 a Š2 z důvodu napojení kanalizace na úsek Š1 – Š2, který bude pouze sanován a nebude nijak měněna jeho niveleta a na stávající stoku PVC DN 400. V prostoru šachty Š1 bude provedena kopaná sonda, která ověří polohu a materiál stávajícího potrubí. V případě rozporu s údaji v PD bude tato skutečnost konzultována se zpracovatelem PD a investorem a bude proveden zápis do stavebního deníku.

## 2.5. Trubní materiál pro výstavbu

Kanalizační stoky budou vybudovány z polypropylenového hrdlového kanalizačního potrubí žebrované konstrukce s plným žebrem v řezu stěny, s masivním profilovaným těsněním, hladkou bílou vnitřní stěnou o průměru 250 a 300 mm. Potrubí bude mít minimální kruhovou tuhost SN10 ( $> 10 \text{ kN/m}^2$ ). Potrubí bude vyrobeno dle normy DIN 16 961, která je v souladu s normou ČSN EN 13476.

Označení potrubí: **PP žebrovaný SN 10 DN 250, PP žebrovaný SN 10 DN 300**

Použité tvarovky budou ze stejného systému a materiálu, jako samotné kanalizační trouby. Pro napojení kanalizačních přípojek a dešťových svodů budou použity odbočky 45° s hrdly KG. V případě kolmého napojení bude odbočka doplněna o KG koleno 45°.

## 2.6. Kanalizační šachty

Při rekonstrukci budou použity prefabrikované betonové šachty DN 1000, síla stěny 90 mm. Budou využita prefabrikovaná šachtová dna, kyneta bude do úrovně 3/4 DN potrubí. Žlab a nástupnice budou z betonu s nátěrem. Stupadla v šachtách budou ocelová s PE povlakem.

Na šachtách budou použity betonové skruže DN 1000 s tloušťkou stěny 90 mm. Ocelová stupadla s PE povlakem budou osazeny již z výroby. Na všech šachtách kromě šachty Š12, kde bude použita přechodová deska, budou osazeny šachtové kónusy s kapsovým stupadlem.

Poklopy šachet ve zpevněných plochách budou osazeny do úrovně terénu, budou použity beton-litiny poklopy třídy D400. Šachta Š1, která se nachází v nezpevněné ploše za přístavbou jídelny, bude mít poklop převýšený nad terén o 0,2 m. Poklop bude litinový třídy B125.

## 2.7. Výkop a úprava dna rýhy


Před zahájením výkopových prací zajistí zhotovitel vytyčení všech inženýrských sítí nacházejících se v areálu. Vzhledem k tomu, že není k dispozici žádná přesná dokumentace vedení inženýrských sítí po areálu, je nutné postupovat se zvýšenou opatrností při provádění výkopů.

Před započítím výkopů budou rozebrány původní povrchy. Dlážděné povrchy budou rozebrány a dlažba bude skladována v areálu školy pro zpětné použití při zapravení. Asfalt bude nad rýhami rozřezán a odvezen na skládku.

Výkopy budou prováděny strojně, v blízkosti nalezených sítí bude prováděn ručně.

Hloubka výkopu se bude pohybovat v hloubce 1,5 – 2,2 m pod povrchem terénu. Nepředpokládá se výskyt a čerpání podzemní vody.

Dno rýhy bude vyrovnáno a bude nasypána spodní vrstva lože o tloušťce 100 mm. Vrstva bude zhutněna na 95 % PS a bude provedena z lomové výsevky nebo šterku G1 frakce 0-8 mm. V místě hrdel budou vyhloubeny jamky, aby bylo zamezeno průhybu trub.

	<p style="text-align: center;">Dokumentace pro provádění stavby (DPS)</p> <p style="text-align: center;"><b>SOŠ a SOU Hustopeče – rekonstrukce kanalizace</b></p> <p style="text-align: center;">Archivní a zakázkové číslo: A2119 – 2119</p> <p style="text-align: center;"><b>D.1 – TECHNICKÁ ZPRÁVA</b></p>	<p style="text-align: right;">strana 6 z 8</p>
---	--	--

Vytěžená zemina bude odvezena na nejbližší skládku (např. Žabčice). Stávající potrubí, na které se naráží při výkopových pracích bude vytěženo ze země a zlikvidováno na příslušné skládce odpadů. Stávající šachty na rušeném potrubí budou do úrovně 1 m pod terén rozebrány, zasypany recyklátem a povrch bude zapraven.

## **2.8. Uložení potrubí**

Stavební rýha bude vždy pažena pomocí příloženého plnostěnného pažení.

Potrubí bude ukládáno do horní vrstvy lože tak, aby bylo dosaženo úhlu uložení  $\alpha = 120^\circ$ . Obsyp potrubí bude proveden z nesoudržného materiálu frakce 0-16 mm, který bude zhutněn na 95 % PS. Nad potrubím nebude obsyp hutněn. Výška obsypu nad potrubím je 0,3 m.

Před pokládkou a montáží potrubí se zhotovitel seznámí s technickými pokyny pro pokládání od výrobce potrubí.

## **2.9. Zásyp výkopu**

Zásyp rýhy pod zpevněnými plochami bude proveden betonovým recyklátem frakce 0-63 mm. Zásyp bude hutněn po vrstvách tloušťky max. 300 mm na 98 % PS. Provádění zásypu bude probíhat za současného vytahování pažení jámy tak, aby bylo zajištěno spolupůsobení zásypu a okolní zeminy.

Zásyp rýhy v nezpevněné ploše (okolí šachty Š1) bude proveden za využití stávajícího výkopku.

## **2.10. Zapravení povrchů**

Po dokončení stavebních prací bude provedeno zapravení povrchů. Povrchy budou zapravovány pouze nad rýhou s přesahem („zámkem“) 300 mm od rýhy na každou stranu. Pro obnovu dlážděných povrchů budou použity stávající dlaždice. Pro obnovu povrchů komunikace bude použita skladba:

- asfaltobeton, tl. 50 mm,
- obalované kamenivo, tl. 150 mm
- štěrkopísek, tl. 200 mm

Betonové povrchy budou zapraveny s následující skladbou:

- beton C12/15, tl. 150 mm,
- štěrkopísek, tl. 200 mm

Výkopy v nezpevněných plochách budou ohumusovány v tl. 0,2 m a osety travní směsí.

## **2.11. Uvádění do provozu**


Před uvedením stok a kanalizačních přípojek do provozu budou provedeny zkoušky vodotěsnosti dle ČSN EN 1610, kontrola průtočnosti, kontrola skutečného provedení dle ČSN EN 1610 a geodetické zaměření a vytyčení. Výsledky provedených průzkumů prokazatelně předá zhotovitel investorovi.

# **3. POPIS TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ KANALIZAČNÍCH PŘÍPOJEK**

Součástí rekonstrukce je i přepojení všech kanalizačních přípojek, dešťových svodů a uličních vpustí. Při kamerovém průzkumu, terénní prohlídce a studiu archivních materiálů bylo nalezeno celkem 16 kanalizačních přípojek, 13 dešťových svodů a 2 dešťové vpustí. Všechny nalezené objekty jsou navrženy k napojení. V případě nálezů dalších přípojek, které nejsou zaneseny v PD, bude tato skutečnost konzultována se zástupcem investora a projektanta a přípojky budou napojeny na novou kanalizaci.

## **3.1. Splaškové přípojky**

Napojení splaškových přípojek je navrženo přes plastovou revizní šachtu DN 315 nebo DN 425. Stávající vývod z nemovitosti bude pomocí opravné manžety (např. Flexseal) a PVC-U potrubí s oběma hladkými konci napojeno do navržených šachet, ze kterých budou vedeny přípojky DN 150 a DN 200 do kanalizace. Přípojky budou napojovány pod úhlem  $90^\circ$  nebo  $45^\circ$ .

	<p style="text-align: center;">Dokumentace pro provádění stavby (DPS)</p> <p style="text-align: center;"><b>SOŠ a SOU Hustopeče – rekonstrukce kanalizace</b></p> <p style="text-align: center;">Archivní a zakázkové číslo: A2119 – 2119</p> <p style="text-align: center;"><b>D.1 – TECHNICKÁ ZPRÁVA</b></p>	<p style="text-align: right;">strana 7 z 8</p>
---	--	--

Přípojky budou budovány z materiálu PVC-U v dimenzích DN 150 a DN 200. Přípojka bude z odbočení z potrubí vedena ve sklonu min. 3 % do revizní šachty. Případný výškový rozdíl mezi niveletou přípojky a hloubkou vývodu z budovy bude vyrovnán v revizní šachtě.

### **3.2. Dešťové svody**

Stávající dešťové svody budou přepojeny na novou kanalizaci. Při napojení bude na dešťový svod osazen plastový lapač splavenin (Geiger), který bude nasazen na svislé PVC-U potrubí s hrdlem zakončeným kolenem 67 °, a dále napojeno do kanalizace.

## **4. BEZPEČNOSTNÍ OPATŘENÍ**

Při vlastní stavbě je třeba respektovat všechny platné bezpečnostní předpisy a normy, týkající se zemních a montážních prací a také předpisy dalších organizací. Především se jedná o 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), o Nařízení vlády č.591/2006 Sb. o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích a normu ČSN 73 3050 - Zemní práce. Zvýšenou bezpečnost je třeba věnovat při práci s mechanismy a při ukládání břemen. Výkopy musí být zabezpečeny proti vstupu nepovolaných osob. Všichni pracovníci musí být prokazatelně důkladně poučeni a proškoleni!

Je zakázáno sestupovat do výkopů nebo vystupovat z nich po konstrukci pažení, vstupovat do strojem vyhloubených výkopů, které nejsou zajištěny, bez vhodné ochrany pracovníků (ochranný rám, bezpečnostní klec, rozpěrné konstrukce apod.). Zjistí-li se ve stěnách výkopů větší balvany, zbytky stavebních konstrukcí a jiných nesoudržných materiálů, které by mohly svým tlakem uvolnit zeminu, musí se zajistit proti uvolnění nebo odstranit. Obnažené potrubní vedení ve stěně výkopu musí být ihned zajištěno proti průhybu, vybočení a rozpojení. Při ručním odstraňování pažení se musí postupovat zespodu za současného zasypávání odpaženého výkopu tak, aby byla zajištěna bezpečnost práce.

Výkop rýhy musí být zabezpečen proti pádu pracovníků i cizích osob a za snížené viditelnosti a v noci osvětlen v souladu s příslušnými předpisy. V asfaltové ploše a chodníku bude rýha přemostěna mobilní lávkou se zábradlím.

Prováděním výkopů nesmí být ohrožena stabilita přilehlých budov. Nesoudržné materiály a části stavebních konstrukcí, které by mohly svým tlakem uvolnit zeminu, je potřebné zajistit proti uvolnění nebo je zcela odstranit. Pažení stěn výkopu se navrhuje a provádí tak, aby spolehlivě zachytilo boční tlaky a vyloučilo ohrožení stability budov v sousedství výkopu. Zemina se mechanicky zhutňuje pomocí pěchů, válců a jiných zhutňovacích mechanismů opět tak, aby se neohrozila stabilita sousedních staveb.

Výstavbu kanalizace musí provést firma s příslušným strojním parkem a personálním vybavením, která bude kvalitu práce garantovat po dobu min. 36 měsíců.


## **5. ZÁVĚR**

Při stavbě je zhotovitel povinen respektovat veškeré související předpisy a technické normy ČSN, ČSN EN a TNV v platném znění. Pokud se při stavbě vyskytnou nejasnosti či odlišnosti od projektové dokumentace je zhotovitel povinen neprodleně informovat projektanta a investora a vyžádat si jeho stanovisko.

Před zahájením stavby je zhotovitel povinen zajistit vytyčení všech sítí v areálu. Vzhledem k tomu, že není k dispozici žádná dokumentace obsahující vedení inženýrských sítí v areálu, je nutné tomuto kroku věnovat zvýšenou pozornost.

Zhotovitel je povinen provést geodetické ověření polohy, výšky a hloubky stávajících šachet na místě navrhovaných šachet Š1 a Š2. V případě, že změřené údaje budou odlišné od PD, je nutné upravit konfigurace skladby šachet a případně i sklonových poměrů navržené kanalizace.

Součástí předání a převzetí díla bude doklad o vykonání zkoušek vodotěsnosti, zkoušek hutnění, geodetického zaměření díla a dokumentace skutečného provedení stavby – zejména situační geodetické

	<p style="text-align: center;">Dokumentace pro provádění stavby (DPS)</p> <p style="text-align: center;"><b>SOŠ a SOU Hustopeče – rekonstrukce kanalizace</b></p> <p style="text-align: center;">Archivní a zakázkové číslo: A2119 – 2119</p> <p style="text-align: center;"><b>D.1 – TECHNICKÁ ZPRÁVA</b></p>	<p style="text-align: right;">strana 8 z 8</p>
---	--	--

zaměření tras skutečného situování stok včetně zaznačení polohy a hloubky šachet, označení materiálu a dimenze úseků, zakreslením křížení inženýrských sítí a polohy napojení jednotlivých přípojek, dešťových svodů a vpustí.

Případné zjištěné nedostatky budou zhotovitelem stavby neprodleně odstraněny a po jejich uvedení bude možné dílo uvést do trvalého provozu. Zhotovitel stavby vyklidí objekty zařízení staveniště do doby předání díla k trvalému provozu.

V Brně, 07/2016

vypracoval: Ing. Jan Šlesinger