

Odkanalizování oblasti povodí Olešná  
KANALIZACE OBCE CHLEBOVICE

**B. SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA**

Vypracoval:: **PEVA-PLAST s.r.o.**  
Vyšní Lhoty č.p. 213, 739 51 Vyšní Lhoty

Zodpovědný projektant: Ing. Ivo Hejný

Datum: květen 2003  
Zak.čís.: 03/022  
Stupeň: projekt

5

## 1. Charakteristika území stavby

### 1.1 Zhodnocení polohy a stavu staveniště

Obec Chlebovice správně přináleží k městu Frýdek-Místek. Obcí prochází komunikace I/48 Příbor – Frýdek-Místek, která ji rozděluje na severní a jižní část. Obcí prochází od jihu k severu vodní tok „Vodičná“ jako levostranný přítok vodního toku „Olešná“. Obec má podélný tvar s podélnou osou, kterou tvoří vodní tok „Vodičná“. Jedná se o území v nadmořské výšce 315- 419 m.n.m. (Bpv).

Navržené stoky splaškové kanalizace budou uloženy převážně v místních komunikacích, částečně v komunikaci III/4846 a III/4849. Částečně budou stoky uloženy na soukromých parcelách. Projekt předpokládá, že výkopové práce budou prováděny kolmými paženými rýhami.

Přes obec jsou kromě rozvodných inženýrských sítí vedeny tyto rozvody vyššího řádu:

- vodovod - OOV DN 500 – Chlebovice - Hájov
- VTL plynovod - DN 300

V severní části obce je ponechána územní rezerva pro přeložku komunikace I/48, kterou tento projekt respektuje.

Navržená stavba si nevyžádá kácení vzrostlé zeleně.

### 1.2 Provedené průzkumy a důsledky z nich vyplývající

#### 1.2.1 Inženýrsko-geologický průzkum

Nebyl zajišťován v rámci této stavby. Na základě dostupných podkladů a staveb v lokalitě lze předpokládat:

- konstrukční vrstvy stávajících komunikací 40 – 50 cm tl.
- výkop v zemině 3. třídy – 50%
- výkop v zemině 4. třídy – 50%
- hladina spodní vody v blízkosti vodního toku „Vodičná“ je značně kolísavá

#### 1.2.2 Stávající podzemní inženýrské sítě

Jsou vedeny v situaci a v podélných profilech stok. Před započítím výkopových prací musí být vytýčeny. Ve sporných místech bude nutno provádět sondy. Kromě známých sítí uvedených v projektu lze předpokládat, že v obci byla částečně provedena kanalizace z různých období, ke které nejsou podklady. Tato kanalizace je bez kanalizačních šachtic a lze ji zjistit až při provádění zemních prací. Lze předpokládat její umístění nad navrženou kanalizací. Při překopu bude provedeno její opětovné propojení.

### 1.3 Použití mapových a geodetických podkladů

- mapy 1 : 500
- katastrální mapy 1: 2000
- geodetické zaměření lokality
- podklady o podzemních inženýrských sítích

## 1.4 Příprava pro výstavbu

### 1.4.1 Uvolnění pozemků

Trasová stavba kanalizace nevyžaduje uvolnění pozemku, protože je prováděna převážně na pozemcích obce a státu. Práce prováděné na místních komunikacích a na vozovkách III/4846 a III/4849 budou prováděny postupně po délkách po 50 m a za částečné uzavírky jednoho jízdního pruhu.

### 1.4.2 Místa skládky

Přebytečná zemina (vytlačená kubatura potrubím, revizními šachticemi a čerpacími stanicemi ČS1 a ČS2) bude uložena na skládku v katastru města. Místo určí investor MěÚ Frýdek-Místek (pravděpodobně Frýdecká skládka – ve vzdálenosti 8 km od Chlebovic).

Asfalt z nařezaných asfaltových vozovek je určen k recyklaci (pravděpodobně Frýdecká skládka – ve vzdálenosti 8 km od Chlebovic).

### 1.4.3 Zabezpečení ochranných pásem

V obci jsou již vybudovány rozvody vodovodu, kabelů Telecom (místní i dálkové) a částečně i STL plynovodu. Navržená kanalizace kříží Ostravský oblastní vodovod DN 300 a DN 500 a vysokotlaký plynovod DN 300.

Pro ochranná pásma platí:

- Zákon 151/2000 Sb. o telekomunikacích  
kabelové trasy spojů – 1,5 m na každou stranu od sdělovacího kabelu
- Zákon 274/2001 Sb. o vodovodech a kanalizacích  
vodovody a stoky do DN 500 – 1,5 m na každou stranu od vnějšího líce  
vodovody a stoky nad DN 500 – 2,5 m na každou stranu od vnějšího líce
- Ochranné pásmo OOV DN 500 – 6 m od osy potrubí
- Zákon 458/2000 Sb. – energetický zákon  
ochranné pásmo VTL plynovodů – 4 m na každou stranu od osy  
kabelové vedení všeho druhu – 1 m na každou stranu
- Zákon 254/2001 Sb. – vodní zákon  
drobné vodní toky – do 6 m od břehové čáry

Všechny dotčené inženýrské sítě je nutno před zahájením stavby vytýčit a dodržet vyjádření uživatelů a vlastníků.

### 1.4.4 Přeložky podzemních vedení, úprava toků, omezení dopravy

V projektu jsou vyznačeny stávající křižující nadzemní i podzemní vedení. Lze předpokládat, že průběh některých sítí bude odlišný od podkladů, jak je projektant z dostupných zdrojů mohl zjistit a zakreslit. Odlišnosti lze vyloučit u sítí vyššího řádu jako je vodovod OOV nebo VTL plynovod, dále pak rozvod STL plynovodů v obci, u podzemních sdělovacích kabelů a nadzemních vedení. Odlišnosti nelze vyloučit u zásobovacího vodovodu v obci ve správě SmVaK Frýdek-Místek (musí být vytýčen před zahájením výkopových prací provozovatelem) a u části stávající obecní kanalizace, ke které nejsou žádné dostupné hodnověrné podklady.

V projektu jsou zahrnuty maximální délky možných přeložek dle odborného odhadu projektanta samostatnou oddělitelnou částí.

Kanalizační stoka „A3“ a výtlačk „V1“ bude podcházet vodní tok „Vodičná“. V místě podchodu je vodní tok neupraven, bez zratelné břehové čáry. Nepředpokládá se jiná úprava toku, než uvedení do původního stavu.

Realizace kanalizačních stok předpokládá postupné provádění v délkách do 50 m, především ve státních silnicích III/4846, III 4849 a v místních komunikacích .

#### 1.4.5 Užívání komunikací a napojení na dopravní systém

Stavba je dopravně napojena na státní silnice I/48, III/4846, III/4849. Podélné uložení stok do silnic III. třídy bude do jednoho jízdního pruhu, t. zn. při výstavbě zůstane průjezdný pruh v šířce 3,0 m. Obdobně je řešeno provádění v místních komunikacích obce.

#### 1.4.6 Účinky důlních vlivů

Projektová dokumentace je v souladu s vyjádřením OBÚ Ostrava; OKD a.s. IMGE; DIAMO s.p. a OKD důl Paskov – a respektuje je.

## 2. Stavebně-technické řešení stavby

### 2.1 Zdůvodnění stavebně-technického řešení stavby

K odvedení splaškových odpadních vod z obce Chlebovice bude využita kmenová stoka DN 500, která je v současné době budována podél silnice I/48 z Frýdku-Místku přes Zelinkovice do Chlebovic. Tato kmenová stoka je napojena na kanalizační systém města Frýdek-Místek s vyústěním v kanalizační čistírně odpadních vod ve Sviadnově. Kmenová stoka není součástí tohoto projektu. Splaškové odpadní vody z obce Chlebovice budou napojeny na tento sběrač v jeho šachticích :

- Š98 – stoka „C“
- Š102 – stoka „B“ a výtlačk „V1“

Silnice I/48 dělí obec na severní a jižní část. Projektovaná stavba řeší návrh veřejných gravitačních tras splaškové kanalizace, čerpací stanice „ČS1“ a „ČS2“ (pro výhledovou výstavbu), výtlačná potrubí – zaústěná do gravitační kanalizace.

V severní části obce budou kanalizační stoky gravitačně svedeny do podzemní čerpací sanice „ČS1“ odkud budou přečerpány výtlačkem „V1“ do šachtice Š102 kmenové stoky DN 500 (u silnice I/48).

Jižní část obce bude odkanalizována gravitačně do sběrače DN 500 – v jeho šachticích Š98 a Š102. Pro odkanalizování výhledové výstavby RD jsou navrženy dvě stoky, které budou svedeny do podzemní čerpací stanice „ČS2“ a odtud do navržené gravitační splaškové kanalizace. V jižní části obce jsou navrženy dvě stoky – podél vodního toku „Vodičná“.

Navržené trasy splaškové kanalizace jsou voleny tak, aby mohly odvádět splaškové odpadní vody ze stávající i navržené zástavby dle územního plánu. Stoky jsou vedeny převážně v místních komunikacích, silnicích III. třídy a částečně i po soukromých parcelách. Výtlačné potrubí „V1“ pod silnicí I/48 bude provedeno protlakem chráničky. Trasy jsou vedeny s ohledem na stávající podzemní vedení.

## 2.2 Stručný popis stavebních objektů

### 2.2.1 SO 01 Gravitační splašková kanalizace

#### 2.2.1.1 Popis stok

**Stoka „A“** – DN 300 bude zaústěna do čerpací stanice „ČS1“. Trasa bude vedena v místní asfaltové cestě, volném terénu a v tělese komunikace III/4846 (cca v polovině jízdního pruhu)

**Stoka „A-1“** – bude napojovat na stoku „A“ a bude sloužit pro výhledové napojení navrhovaných RD. Bude profilu DN 250

**Stoka „A-2“** – DN 250 bude napojena do stoky „A“. Bude sloužit pro napojení dvou stávajících RD. Uložení bude v silnici III/4846.

**Stoka „A-3“** – DN 250 bude napojena na stoku „A“. Pod vodním tokem „Vodičná“ bude převedena do stávající místní komunikace.

**Stoka „A-3-1“** – DN 250. Bude napojena na stoku „A-3“. Bude sloužit pro napojení stávajícího objektu a uvažovanou další výstavbu.

**Stoka „B“** – DN 300. Stoka bude vedena v místní komunikaci. Napojení bude na kmenovou stoku DN 500, vedoucí podél silnice I/48, v její šachtici Š102.

**Stoka „B-1“** – DN 250. Stoka bude napojovat na stoku „B“. Napojovat bude stávající RD.

**Stoky „B-2“ a „B-3“** – dle DÚR nebudou prováděny. V odbočných šachtách budou ponechány zaslepené otvory – pro budoucí možné provedení.

**Stoka „B-4“** – DN 250. Bude vedena k budoucí lokalitě RD.

**Stoka „B-5“** – DN 250. Bude vedena ke stávajícím RD.

**Stoka „B-6“** – DN 250. Napojuje objekty stávající zástavby a pro výhledové napojení plánované výstavby.

**Stoka „B-7“** – DN 250. Pro napojení stávajících RD.

**Stoka „B-8“** – DN 250. Pro napojení stávající zástavby i plánované výstavby RD.

**Stoka „B-9“** – DN 250. Pro napojení stávajících RD.

**Stoka „B-10“** – DN 250. Pro napojení stávajících zástavby.

**Stoka „C“** – DN 300. Stavba bude napojovat na kmenovou stoku DN 500, vedoucí podél silnice I/48, v její šachtici Š98. Trasa bude vedena v silnici III/4849 a v místních asfaltových cestách.

**Stoka „C-1“** – DN 250. Napojovat bude na stoku „C“. Odvodňovat bude stávající zástavbu podél místní komunikace.

**Stoka „C-1-1“** – DN 250. Napojovat bude na stoku „C-1“.

**Stoka „C-2“** – DN 250. Napojení na stoku „C“. Odvodňovat bude stávající zástavbu podél místní komunikace.

**Stoka „C-6“** – DN 300 po napojení stoky „C-6-2“ – dále pak DN 250. Napojovat bude na stoku „C“ v křižovatce silnic III/4849 a místní komunikace. Dále je vedena v místní komunikaci. Odkanalizovat bude stávající výstavbu.

**Stoka „C-6-1“** – DN 250. Napojuje na stoku „C-6“. Odvodňuje stávající zástavbu.

**Stoka „C-6-1a“** – DN 250. Napojuje na stoku „C-6“

**Stoka „C-6-2“** – DN 250. Napojení na stoku „C-6“. Kříží silnici III/4849. Prostup proveden protlakem. Odvodňuje stávající zástavbu.

**Stoka „C-6-2-1“** – DN 250. Napojuje na stoku „C-6-2“

**Stoka „C-6-2-2“ – DN 250.** Napojuje na stoku „C-6-2“ nad státní silnicí III/4849. Odvodňuje stávající zástavbu.

**Stoky „D“ a „E“ – DN 250.** Budou odkanalizovávat navrženou výstavbu dle územního plánu. Napojují se na čerpací stanici ČS2. Trasa je vedena v místní komunikaci a v soukromém pozemku určeném pro místní komunikaci a inženýrské sítě.

#### 2.2.1.2 Trubní materiál

Jako trubního materiálu bude použito trub PVC korugovaných DN 250 a DN 300. Uložení potrubí v rýze musí být souladu s technickými podmínkami výrobce.

#### 2.2.1.3 Šachty

Jako revizní i spojné šachty jsou navrženy kruhové šachty, prefabrikované – se dny i vstupy. Kynety budou z PVC. Navržený typ – BETONIKA LOBOTICE. Poklopy budou litinové D 400-BEGU. Tloušťka prefabrikovaných vstupů – 120 mm.

#### 2.2.1.4 Spadiště

Jsou navržena v nezbytně nutné míře. Bude použito prefabrikovaných šachtic, se sklolaminátovým provedením spadišťového prostoru – typ BETONIKA Lobotice.

### 2.2.2 SO 02 Kanalizační přípojky (splašková kanalizace)

Oproti DÚR řeší DSP kanalizační přípojky v souvislosti se zákonem č. 274/2001 Sb. o vodovodech a kanalizacích s účinností od 01.01.2002. Rozhodnutím Zastupitelstva Frýdek-Místek ze dne 26.03.2002 byly stanoveny zásady týkající se výstavby vodovodních a kanalizačních přípojek (u staveb města), vedených na veřejném prostranství – za hranu zpevněné komunikace (vozovka nebo chodník).

Na jednotlivých stokách bude pro napojení domovních přípojek použito odbočných tvarovek 45°, a to buď 300/150 nebo 250/150. Přípojky budou za hranou zpevněné komunikace ukončeny záslepkami pro budoucí možné napojení jednotlivých objektů a rodinných domů.

### 2.2.3 SO 03 Čerpací stanice „ČS1“

Na vyústění stoky „A“ DN 300 bude provedena dvouplášťová plastová nádrž vnitřního profilu 2,0 m a vnějšího profilu 2,5 m. Mezikruží bude vybaveno ocelovou výztuží a vybetonováno. V projektu je použito kompletizované dodávky firmy SINEKO Engineering s.r.o. včetně zastropení, vybavení zámečnickými výrobky (NEREZ – plošina a uchycení čerpadel, žebřík). Součástí kompletizované dodávky je rovněž i technologická část automatické čerpací stanice včetně regulace, měření a telemetrie (dálkový přenos údajů na ČOV ve Sviadnově). Pro vybraného dodavatele stavební části tak zůstávají výkopové práce a snižování hladiny spodní vody. Dále pak terénní úpravy, oplocení a úprava příjezdu. Čerpací stanice bude přečerpávat splaškové odpadní vody od 176 obyvatel. Akumulace „ČS1“ je navržena na 6-ti hodinové zdržení – cca 5 m<sup>3</sup>.

#### 2.2.4 SO 04 Čerpací stanice „ČS2“

Na vyústění stoky „D“ bude provedena jednoplášťová plastová nádrž vnitřního profilu 1,5 m. V projektu je použito kompletizované dodávky firmy SINEKO Engineering s.r.o. včetně zastropení a vybavení zámečnickými výrobky (NEREZ – plošina a uchycení čerpadel, žebřík). Součástí kompletizované dodávky je rovněž i technologická část automatické čerpací stanice včetně regulace, měření a telemetrie (dálkový přenos údajů na ČOV ve Sviadnově). Pro vybraného dodavatele stavby tak zůstávají výkopové práce a obetonování plastové nádrže. Rovněž pak terénní úpravy, oplocení a úprava příjezdu. Čerpací stanice bude přečerpávat odpadní vody z výhledové výstavby 12 RD – t.j. od 48 obyvatel. Akumulace „ČS2“ je navržena na 6-ti hodinové zdržení – cca 1,5 m<sup>3</sup>.

#### 2.2.5 SO 05 Výtlak z „ČS1“

Výtlačným potrubím z čerpací stanice ČS1 budou veškeré odpadní vody splaškové ze severní části obce, které jsou přiváděny gravitační stokou „A“, přečerpávány do kmenové stoky DN 500 v její šachtici Š102. Dále jsou odváděny do městské kanalizační sítě Frýdku-Místku s vyústěním na ČOV ve Sviadnově.

Výtlačné potrubí bude z trub polyetylenových (SDR 17,6) DN 80. Trasa je vedena v souběhu s kanalizačními stokami „A“ a „A-3“. Pod vodním tokem „Vodičná“ bude použito trub z tvárné litiny DN 80. Výtlačné potrubí bude uloženo v hloubce cca 1,5 m pod terénem.

Pod silnicí I/48 bude proveden protlak ocelové chráničky DN 200 – přes celou šířku vozovky.

#### 2.2.6 SO 06 Výtlak z čerpací stanice ČS2

Výtlačným potrubím z čerpací stanice ČS2 budou veškeré odpadní vody přiváděné gravitačními stokami „D“ a „E“ – přečerpávány do koncové stoky „C“.

Výtlačné potrubí bude z trub polyetylenových DN 65 (SDR 17,6). Trasa výtlaku je vedena s kanalizační stokou „D“. Potrubí bude uloženo v hloubce cca 1,5 m pod terénem.

#### 2.2.7 SO 07 Přípojka nn k ČS1

Napojení bude provedeno ze stávajícího vedení na sloupu. Vrchní vedení bude vedeno na stávající sloup u domu č. 145. Dále budou provedeny nové 2 sloupy vrchního vedení. Na druhém sloupu bude vrchní vedení ukončeno ve skříni SPPO/40A, ze které se provede zemní kabel do elektroměrového rozvaděče RE (pilíř v oplocení ČS1).

#### 2.2.8 SO 08 Přípojka nn k ČS2

Napojení se provede ze stávajícího sloupu č. 20 z vedení AES 4Bx95 kabelem AYKY z 4Bx16 do elektroměrového rozvaděče RE, který bude osazen v pilíři (v oplocení ČS2).

### 2.2.9 SO 09 Přeložky inženýrských sítí

Trasa kanalizace je vedena s ohledem na stávající inženýrské sítě. Projekt předpokládá přeložení části stávajících inženýrských sítí, t.j. stávající dešťovou obecní kanalizaci a částečně i vodovod ve správě OVaK Frýdek-Místek.

### 2.2.10 PS 1 čerpací stanice ČS1

V čerpací stanici budou umístěna dvě ponorná čerpadla FLYGT typ MP 3127.170 HT s řezacím a spouštěcím zařízením pro čerpané množství  $Q = 5,1$  l/s. Výtlačná výška  $H = 38,2$  m. Jedno čerpadlo bude provozní, druhé – 100% rezerva. Chod čerpadla bude řízen automatikou v závislosti na výšce hladiny v čerpací stanici. Typy čerpadel byly zvoleny s ohledem na požadavek investora a budoucího provozovatele.

Výtlačná potrubí čerpadel (provedení NEREZ) DN 50 budou opatřena kulovou zpětnou klapkou a deskovým šoupátkem a budou napojena na společné výtlačné potrubí DN 80. Patková kolena výtlačného potrubí budou kotvena ke dnu jímky. Držák vodících tyčí bude přišroubován k nosníku u zastropení jímky. Technologická zařízení včetně rozvaděčů a automatiky provozu budou součástí kompletizované dodávky „SINEKO Engineering s.r.o.“, který si sám zabezpečuje dodavatelskou dokumentaci. Ovládání čerpadel ve vazbě na hladinu bude prováděno pomocí hladinových snímačů automaticky s možností dálkového ovládání. Elektromotory čerpadel ČS1 je možno přepnout místně do režimu „RUČNĚ“ – pro servis, údržbu a ruční ovládání v případě havárie systému řízení dálkového ovládání.

### 2.2.11 PS 2 čerpací stanice ČS2

V čerpací stanici budou umístěna dvě ponorná čerpadla FLYGT typ MP 3068.170 HT s drticím a spouštěcím zařízením pro čerpané množství  $Q = 4,4$  l/s. Výtlačná výška  $H = 7,9$  m. Jedno čerpadlo bude provozní, druhé – 100% rezerva. Chod čerpadla bude řízen automatikou v závislosti na výšce hladiny v čerpací stanici. Typy čerpadel byly zvoleny s ohledem na požadavek investora a budoucího provozovatele.

Výtlačná potrubí čerpadel (provedení NEREZ) DN 50 budou opatřena kulovou zpětnou klapkou a deskovým šoupátkem a napojení na společné výtlačné potrubí DN 65. Patková kolena výtlačného potrubí budou kotvena ke dnu jímky. Držák vodících tyčí bude přišroubován k nosníku zastropené jímky. Technologická zařízení včetně rozvaděčů a automatiky provozu budou součástí kompletizované dodávky „SINEKO Engineering s.r.o.“, který si sám zabezpečuje dodavatelskou dokumentaci. Ovládání čerpadel ve vazbě na hladinu bude prováděno pomocí hladinových spínačů automaticky s možností dálkového ovládání. Elektromotory čerpadel ČS2 je možno místně přepnout do režimu „RUČNĚ“ – pro servis, údržbu a ruční ovládání v případě havárie systému řízení dálkového ovládání.

## 2.3 Péče o životní prostředí

Odvedení splaškových odpadních vod z obce Chlebovice postupně až na ČOV ve Sviadnově odstraní současný nevyhovující stav, kdy splaškové vody buď zasakují do podzemí, nebo jsou odváděny do vodního toku „Vodičná“ s minim. předčištěním.

Přechodné zhoršení životního prostředí bude po dobu realizace výstavby, což lze minimalizovat činností stavebního dozoru investora.

### 2.3.1 Kategorizace odpadů (při stavebních pracích) dle přílohy č. 1 k vyhlášce č. 381/2001 Sb.

pol.č.	popis	zatřídění	váha (t)
1	beton	170101	
2	asfaltové směsi neuvedené pod č. 170301	170302	
3	železo a ocel	170405	
4	zemina a kamení neuvedené pod č. 170503	170504	
5	směsné stavební odpady neuvedené pod č. 170901; 170902; 170903	170904	

Položka č.2 – asfalt. směsi – je určena k recyklaci. Místo skládky bude upřesněno před zahájením výstavby.

Položky č. 1, 4, 5 budou uloženy na Frýdeckou skládku. Položka č. 3 – železo lze odprodat jako kovový odpad.

### 2.4 Péče o bezpečnost práce a technická zařízení

Stavební práce a manipulace s materiálem musí probíhat v souladu s vyhláškou č. 324/1990 Sb.

### 2.5 Protipožární zařízení stavby

Není samostatně řešeno. Stavba splaškové kanalizace je stavbou bez požárního rizika.

### 2.6 Stanovení ochranných pásem

Je řešeno v části 1.4.3 (zabezpečení ochranných pásem).

### 2.7 Způsob splnění stanovených podmínek a požadavků, které jsou uvedeny v územním rozhodnutí o umístění stavby

Tato projektová dokumentace obsahuje plnění těchto podmínek.

### 3. Zemní práce

Výkopy rýhy pro kanalizaci budou kolmé pažené. Před započítím výkopových prací musí být vytýčeny křížující inženýrské sítě jejími správci a okraje živičných povrchů proříznuty. Kolem křížujících sítí musí být prováděny výkopové práce ručně. Šířky rýh jsou uvedeny v projektu. Případné zúžení rýhy dodavatelem by nezabezpečovalo požadovaný stupeň zhutnění obsypu kanalizace. Přebytečná zemina (vytlačení objem potrubím, obsypem, šachticemi a konstrukcí vozovky) bude skladována dle oddílu 1.4.2.

Kanalizační šachty ve vozovkách budou ukončeny poklopem, výškově uloženým v kótě vozovky. Šachty v zelených plochách a ostatních plochách budou mít poklopy vyvedené 30 cm nad terén. Zařídění výkopku je uvedeno v části 1.2.1. Výkopek bude použit pro zásyp rýh se zhutněním. Mezideponie budou v katastru obce – do 2 km.

### 4. Podzemní voda

Navržené stoky i čerpací stanice jsou mimo lokalit uložení melioračních zemědělsko-technických zařízení. Při výkopu rýh pro kanalizaci se nepředpokládá výskyt napnuté hladiny podzemní vody. Případné vnikání vody do výkopu může způsobovat průsak dešťových vod.

Při výkopových pracích u čerpací stanice ČS1 lze očekávat výskyt podzemní vody. Práce budou prováděny s odčerpáváním.

U čerpací stanice ČS2 se nepředpokládá výskyt napnuté hladiny podzemní vody, ale spíše s průsakem dešťových vod.

### 5. Zkoušky po dokončení stok

Po ukončení jednotlivých stok bude provedena zkouška vodotěsnosti dle ČSN 75 6909. Zkoušky hutnění zásypu budou prováděny dle ČSN 72 1010 a ČSN 72 1012. Dodavatel stavebních prací zabezpečí dále kamerové prohlídky stok včetně zhotovení záznamu.

### 6. Provoz a údržba

Provoz a údržbu bude řešit „Provozní řád“ zpracovaný dle TNV 75 6911. Provozní řád není součástí projektové dokumentace. Projektovaná stavba nebude vyžadovat stálou obsluhu, ale pravidelnou kontrolu a údržbu. Čerpací stanice budou pracovat automaticky s dálkovým – telemetrickým přenosem údajů na ČOV ve Sviadnově.

## 7. Hydrotechnické údaje

### 7.1 Výpočet množství splaškových vod

Ve smyslu vyhlášky č. 428/2001 Sb., kterou se provádí zákon č. 274/2001 Sb. a její přílohy č. 12 – byla stanovena specifická potřeba vody na obyvatele dle stupně vybavení jednotlivých domácností zprůměrovanou hodnotou 43,8 m<sup>3</sup>/rok na 1 obyvatele, což činí 120 l/den. Tato hodnota obsahuje průměrnou denní produkci splaškových odpadních vod

Počet obyvatel (výhled)	770	osob
Produkce splaškových odpadních vod za rok – $Q_r$	33 726	m <sup>3</sup> /rok
Průměrný denní odtok splaškových vod – $Q_{24,m}$	92,4	m <sup>3</sup> /den
Balastní vody (10% z $Q_{24,m}$ )	$Q_B = 9,2$	m <sup>3</sup> /den
Průměrný denní odtok	$Q_{24} = 101,6$	m <sup>3</sup> /den = 1,17 l/s
Max. denní odtok $Q_d = Q_{24,m} \times 1,5 + Q_B$	$Q_d = 147,8$	m <sup>3</sup> /den = 1,71 l/s
Max. hodinový odtok $Q_h = Q_d/24 \times K_h$ ( $K_h = 2,4$ )	$Q_h = 14,78$	m <sup>3</sup> /den = 4,11 l/s

### 7.2 Bilance znečištění z celé obce - denní

- BSK <sub>5</sub>	0,06 kg/obyvatel x 770 obyvatel	=	46,2	kg O <sub>2</sub> /den
- CHSK	0,12 kg/obyvatel x 770 obyvatel	=	92,4	kg/den
- NL	0,055 kg/obyvatel x 770 obyvatel	=	42,4	kg/den
- N	0,085 kg/obyvatel x 770 obyvatel	=	65,5	kg/den
- P	0,002 kg/obyvatel x 770 obyvatel	=	1,5	kg/den

### 7.3 Bilance znečištění z celé obce - roční

- BSK <sub>5</sub>	46,2 kg O <sub>2</sub> /den x 365 dní	=	16,863	t O <sub>2</sub> /rok
- CHSK	92,4 kg/den x 365 dní	=	33,726	t/rok
- NL	42,4 kg/den x 365 dní	=	15,476	t/rok
- N	65,5 kg/den x 365 dní	=	23,908	t/rok
- P	1,5 kg/den x 365 dní	=	0,548	t/rok

### 7.4 Čerpací stanice ČS1 – severní část obce

Počet obyvatel (36 RD) – stávající	144	osob
( 8 RD) – výhled	32	osob
Počet obyvatel celkem	<b>176</b>	<b>osob</b>
Specifická spotřeba	120	l/osoba/den
Průměrný přítok	$Q_{24,m} = 21,2$	m <sup>3</sup> /den
Balastní vody (10% z $Q_{24,m}$ )	$Q_B = 2,2$	m <sup>3</sup> /den
Průměrný denní přítok	$Q_{24} = 23,4$	m <sup>3</sup> /den
Max. denní přítok $Q_d = Q_{24,m} \times 1,5 + Q_B$	$Q_d = 34,0$	m <sup>3</sup> /den
Max. hodinový přítok $Q_h = Q_d/24 \times K_h$ (pro 176 osob $K_h = 5,4$ )	$Q_h = 7,65$	m <sup>3</sup> /hod = 2,12 l/s

Čerpané množství do kmen. stoky DN 500	$Q_c =$	2,1	l/s
Minim. rychlost ve výtlačném řadu	$V_{min} =$	0,8	m/s
Délka výtlačného potrubí	$=$	780	m
Dopravní výška čerpadla $h_{celk.} = h_{st} + h_z = 24 + 14$	$=$	38	m
Velikost akumulace – 6 hod. zdržení z $Q_{24}$	$=$ cca	5,5	m <sup>3</sup>

Navržena - podzemní čerpací stanice

- průměr 2,0 m, dvouplášťová
- výšky rozdíl mezi  $H_{max}$  a  $H_{min} = 1,80$  m
- akumulace 5,6 m<sup>3</sup>

Navržena - 2 čerpadla s drticím zařízením FLYGT (požadavek budoucího provozovatele)

- typ MP 3127.170 HT – v řazení 1 + 1
- profil výtlačného potrubí – DN 80, PE tlakový (j.m. PE100)
- čerpané množství  $Q = 5,1$  l/s
- výtlačná výška  $H = 38,2$  m

**7.5 Čerpací stanice ČS2 (výhledová výstavba)**

Počet obyvatel (12 RD) – plánovaná výstavba		48	osob
Specifická spotřeba		120	l/osoba/den
Průměrný přítok	$Q_{24,m}$	5,8	m <sup>3</sup> /den
Balastní vody (10% z $Q_{24,m}$ )	$Q_B =$	0,6	m <sup>3</sup> /den
Průměrný denní přítok	$Q_{24} =$	6,4	m <sup>3</sup> /den
Max. denní přítok $Q_d = Q_{24,m} \times 1,5 + Q_B$	$Q_d =$	9,3	m <sup>3</sup> /den
Max. hodinový přítok			
$Q_h = Q_d/24 \times K_h$ (pro 48 osob $K_h = 6,8$ )	$Q_h =$	2,64	m <sup>3</sup> /hod = 0,73 l/s
Čerpané množství do kmenové stoky DN 500 (přes stoku „C“)	$Q_c =$	0,7	l/s
Minimální rychlost ve výtlačném řadu	$V_{min} =$	0,8	m/s
Délka výtlačného potrubí	$=$	246	m
Dopravní výška čerpadla $h_{celk.} = h_{st} + h_z$	$=$	3,81	m
Velikost akumulace – 6 hod. zdržení z $Q_{24}$	$=$ cca	1,5	m <sup>3</sup>

Navržena - podzemní plastová čerpací stanice

- průměr 1,5 m, jednoplášťová s obetonováním
- výšky rozdíl mezi  $H_{max}$  a  $H_{min} = 1,0$  m
- akumulace 1,75 m<sup>3</sup>

Navržena - 2 čerpadla s drticím zařízením FLYGT (požadavek budoucího provozovatele)

- typ MP 3068.170 HT – v řazení 1 + 1
- profil výtlačného potrubí – DN 65, PE tlakový (j.m. PE100)
- čerpané množství  $Q = 4,4$  l/s
- výtlačná výška  $H = 7,9$  m

Ostrava, květen 2003



Vypracoval: Ing. Ivo Hejný