

# HAVARIJNÍ PLÁN

pro

VHO v k.ú. Měčín  
ČHP.: 1-10-03-069

## 1. Identifikační údaje

Obec: **Měčín**  
Katastrální území: **Měčín**  
Okres: **Klatovy**  
Provozovatel/zhotovitel stavby:..... tel: .....  
Adresa: .....

*Vymezení uceleného provozního území, údaje o uživateli závadných látek (jméno nebo název, adresa, IČO, vlastník, nájemce apod.) V případě, že uživatel závadné látky není totožný s vlastníkem uceleného provozního území*

Vypracoval : **VODOPLAN s.r.o.** Datum : **listopad 2020**  
dosažené odborné vzdělání: **ČVUT Praha, FSV – VS** tel: **602 737 165**

Schválení vodoprávním úřadem Městským úřadem Klatovy.....

Dne: .....

č.j.: .....

## OBSAH

### 2. Definice havárie jakosti vod

( § 40 zákona č. 254/2001 Sb. o vodách)

(1) Havárií je mimořádné závažné zhoršení nebo mimořádné závažné ohrožení jakosti povrchových nebo podzemních vod.

(2) Za havárii se vždy považují případy závažného zhoršení nebo mimořádného ohrožení jakosti povrchových nebo podzemních vod ropnými látkami, zvláště nebezpečnými látkami, popř. radioaktivními zářiči a radioaktivními odpady, nebo dojde-li ke zhoršení nebo ohrožení jakosti povrchových nebo podzemních vod v chráněných oblastech přirozené akumulace vod nebo v ochranných pásmech vodních zdrojů.

(3) Dále se za havárii považují případy technických poruch a závad zařízení k zachycování, skladování, dopravě a odkládání látek uvedených v odstavci (2), pokud takovému vniknutí předchází.

Havarijní znečištění je zpravidla náhlé, nepředvídané a projevuje se zejména závadným zabarvením, zápachem, vytvořením usazenin, olejovým povlakem hladiny nebo pěnou, popřípadě úhynem ryb a jiných organismů.

Za mimořádné závažné ohrožení jakosti vod se považuje ohrožení vzniklé neovladatelným vniknutím závadných látek, popřípadě odpadních vod v jakosti nebo množství, které může způsobit havárii, do prostředí souvisejícího s povrchovou nebo podzemní vodou.

O havárii nejde v těch případech, kdy vzhledem k rozsahu a místu úniku je vyloučeno nebezpečí vniknutí závadných látek do povrchových nebo podzemních vod.

### 3. Hlavní kategorie látek způsobujících havarijní znečištění vod

Závadné látky jsou látky, které nejsou odpadními ani důlními vodami a které mohou ohrozit jakost povrchových nebo podzemních vod. Jedná se např. o následující látky:

- a) ropné látky
- b) jedy a látky škodlivé zdraví
- c) žíraviny, radioaktivní zářiče a odpady
- d) silážní šťávy
- e) průmyslová a statková hnojiva
- f) přípravky na ochranu rostlin a k hubení škůdců a plevelů
- g) pevné a tekuté odpady průmyslu
- h) kaly a odpady
- i) nebezpečné látky dle přílohy č. 1 k zákonu č. 254/2001 Sb. o vodách

### 4. Základní předpisy

- Zákon č. 254/2001 Sb., o vodách a změně některých zákonů (vodní zákon)
- Vyhláška č. 450/2005 Sb., o náležitostech nakládání se závadnými látkami a náležitostech havarijního plánu, způsobu a rozsahu hlášení havárií, jejich zneškodňování a odstraňování jejich škodlivých následků
- Nařízení vlády ČR č. 61/2003 Sb. o ukazatelích a hodnotách přípustného znečištění povrchových vod a odpadních vod, náležitostech povolení k vypouštění odpadních vod do vod povrchových a do kanalizací a o citlivých oblastech.
- Nařízení vlády ČR č. 229/2007 Sb., kterým se mění nařízení vlády č. 61/2003 Sb.
- ČSN 75 34 15 „Objekty pro manipulaci s ropnými látkami a jejich skladování“
- ČSN 65 0201 „Hořlavé kapaliny – Prostory pro výrobu, skladování a manipulaci“

### 5. Popis objektu / stavby

#### VODOHOSPODÁŘSKÁ OPATŘENÍ

##### SO 01 – M 1 N mez

Těleso meze bude lichoběžníkového tvaru výšky cca 500 mm s šířkou v koruně 500 mm a sklony svahů 1:1,5. Pro stavbu meze bude provedena skrývka ornice v tl. 300 mm a v šířce dle grafické části PD. Dále bude proveden výkop se sklony svahů 1:1 do hloubky cca 500 mm pro dostatečné zavázání. Násyp meze bude prováděn po vrstvách z vykopané zeminy a kamenů a bude hutněn na 95 % PS. Závěrem bude provedeno ohumusování v tl. 100 mm a osetí vhodnou travní směsí s následnou

nepravidelnou výsadbou místních druhů dřevin (např. slivoň švestka, slivoň mirabelka).

Trasa meze bude začínat na vrstevnici 480,25 m. n. m. prodloužením svahu příkopu P 1 N do násypu meze ve sklonu 1:2. Mez bude postupně stoupat k jihozápadu až na konec dotčeného pozemku 4368 ve staničení 0,48800 km na úrovni vrstevnice 485,00 m. n. m. Zde bude mez ukončena svahováním ve sklonu 1:1,5. Délka meze je 488,00 m. Nad mezí je navržen příkop P 2 N, který mez kopíruje a je detailně popsán v odstavci níže. Mez bude chránit stávající zástavbu obce a navržené zastavitelné území.

Těleso meze bude ohraničeno dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m. Dále bude mez dočasně oplocena, aby byla zajištěna ochrana keřů proti okusu.

#### **SO 02 – M 2 N mez**

Mez bude provedena dle návrhu meze M 1 N, která je popsána v odstavci výše.

Trasa meze bude začínat na vrstevnici 491,6 m. n. m. prodloužením svahu příkopu P 1 N do násypu meze ve sklonu 1:2. Mez bude postupně stoupat k jihozápadu až na konec dotčeného pozemku 4495 ve staničení 0,44848 km na úrovni vrstevnice 496,00 m. n. m. Zde bude mez ukončena svahováním ve sklonu 1:1,5. Délka meze je 448,48 m. Nad mezí je navržen příkop P 3 N, který mez kopíruje a je detailně popsán v odstavci níže.

Těleso meze bude ohraničeno dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m. Dále bude mez dočasně oplocena, aby byla zajištěna ochrana keřů proti okusu.

#### **SO 03 – M 3 N mez**

Mez bude provedena dle návrhu meze M 1 N, která je popsána v odstavci výše.

Trasa meze bude začínat na vrstevnici 492,4 m. n. m. prodloužením svahu příkopu P 6 N do násypu meze ve sklonu 1:1,5. Mez bude postupně stoupat k severu až na konec dotčeného pozemku 4566 ve staničení 0,30767 km na úrovni vrstevnice 495,50 m. n. m. Zde bude mez ukončena svahováním ve sklonu 1:1,5. Délka meze je 307,67 m. Mez má mírný podélný sklon, aby byla zachycená voda odváděna do nově navrženého příkopu P 6 N.

Těleso meze bude ohraničeno dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m. Dále bude mez dočasně oplocena, aby byla zajištěna ochrana keřů proti okusu.

#### **SO 04 – M 4 N mez**

Mez bude provedena dle návrhu meze M 1 N, která je popsána v odstavci výše.

Trasa meze bude začínat na vrstevnici 518,85 m. n. m. svahováním ve sklonu 1:1,5. Mez bude postupně stoupat k jihozápadu do staničení 0,34200 km na úroveň vrstevnice 520,90 m. n. m. kde začne klesat až na konec úpravy ve staničení 0,36876 km do úrovně vrstevnice 519,46 m. n. m. Zde bude mez ukončena svahováním ve sklonu 1:1,5. Délka meze je 368,76 m. Mez má mírný podélný sklon, aby byla zachycená voda odváděna do příkopu podél silnice III/11759. Pod mezí je navržena vedlejší polní cesta VPC 3 N, která mez kopíruje a je detailně popsána v odstavci níže.

Těleso meze bude ohraničeno dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m. Dále bude mez dočasně oplocena, aby byla zajištěna ochrana keřů proti okusu.

#### **SO 05 – M 5 N mez**

Mez bude provedena dle návrhu meze M 1 N, která je popsána v odstavci výše. Rozdílný bude pouze sklon svahování a to 1:2.

Trasa meze bude začínat na vrstevnici 548,68 m. n. m. svahováním ve sklonu 1:2 v návaznosti na stávající příkop u silnice III/11759. Mez bude postupně stoupat k jihozápadu až na konec dotčeného pozemku 4891 ve staničení 0,41630 km na úrovni vrstevnice 552,70 m. n. m. Zde bude mez ukončena svahováním ve sklonu 1:2. Délka meze je 416,30 m. Mez má mírný podélný sklon, aby byla zachycená voda odváděna do příkopu podél silnice III/11759.

Těleso meze bude ohraničeno dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m. Dále bude mez dočasně oplocena, aby byla zajištěna ochrana keřů proti okusu.

#### **SO 06 – M 6 N mez**

Mez bude provedena dle návrhu meze M 1 N, která je popsána v odstavci výše. Rozdílný bude pouze sklon svahování a to 1:2.

Trasa meze bude začínat na vrstevnici 548,85 m. n. m. svahováním ve sklonu 1:2 v návaznosti na stávající příkop u silnice III/11759. Mez bude postupně stoupat k severovýchodu až na konec dotčeného pozemku 4879 ve staničení 0,29066 km na úrovni vrstevnice 551,50 m. n. m. Zde bude mez ukončena svahováním ve sklonu 1:2. Délka meze je 290,66 m. Mez má mírný podélný sklon, aby byla zachycená voda odváděna do příkopu podél silnice III/11759.

Těleso meze bude ohraničeno dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m. Dále bude mez dočasně oplocena, aby byla zajištěna ochrana keřů proti okusu.

#### **SO 07 – M 7 N mez**

Mez bude provedena dle návrhu meze M 1 N, která je popsána v odstavci výše. Rozdílný bude pouze sklon svahování a to 1:2.

Trasa meze bude začínat na vrstevnici 519,15 m. n. m. svahováním ve sklonu 1:2 v návaznosti na stávající příkop u silnice III/11759. Mez bude postupně stoupat k severovýchodu až na konec dotčeného pozemku 4769 ve staničení 0,24818 km na úrovni vrstevnice 521,87 m. n. m. Zde bude mez ukončena svahováním ve sklonu 1:2. Délka meze je 248,18 m. Mez má mírný podélný sklon, aby byla zachycená voda odváděna do příkopu podél silnice III/11759.

Těleso meze bude ohraničeno dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m. Dále bude mez dočasně oplocena, aby byla zajištěna ochrana keřů proti okusu.

#### **SO 08 – M 8 N mez**

Mez bude provedena dle návrhu meze M 1 N, která je popsána v odstavci výše.

Trasa meze bude začínat na vrstevnici 496,72 m. n. m. svahováním ve sklonu 1:1,5 v návaznosti na stávající koryto toku Třebíčinky. Mez bude postupně stoupat k severozápadu až na konec dotčeného pozemku 4391 ve staničení 0,67510 km na úrovni vrstevnice 503,30 m. n. m. Zde bude mez ukončena svahováním ve sklonu 1:1,5. Délka meze je 675,10 m. Nad mezí je navržen záchytný příkop P 5 N, který mez kopíruje a je detailně popsán v odstavci níže. Mez bude chránit stávající areál ZD Měčín před přívalovými srážkami.

Těleso meze bude ohraničeno dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m. Dále bude mez dočasně oplocena, aby byla zajištěna ochrana keřů proti okusu.

#### **SO 09 – M 9 N mez**

Mez bude provedena dle návrhu meze M 1 N, která je popsána v odstavci výše.

Trasa meze bude začínat na vrstevnici 524,10 m. n. m. svahováním ve sklonu 1:1,5. Mez bude postupně stoupat k jihovýchodu až do staničení 0,06169 km na úrovni vrstevnice 525,56 m. n. m. Zde bude mez ukončena svahováním ve sklonu 1:1,5. Délka meze je 66,69 m. Mez má mírný podélný sklon, aby byla zachycená voda odváděna mimo níže umístěný hospodářský objekt.

Těleso meze bude ohraničeno dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m. Dále bude mez dočasně oplocena, aby byla zajištěna ochrana keřů proti okusu.

#### **SO 10 – M 10 N mez**

Mez bude provedena dle návrhu meze M 1 N, která je popsána v odstavci výše.

Trasa meze bude začínat na vrstevnici 491,22 m. n. m. prodloužením svahu příkopu P 1 N do násypu meze ve sklonu 1:2. Mez bude postupně stoupat k severovýchodu až na konec dotčeného pozemku 4507 ve staničení 0,33164 km na úrovni vrstevnice 494,23 m. n. m. Zde bude mez ukončena svahováním ve sklonu 1:1,5. Délka meze je 331,64 m. Nad mezí je navržen záchytný příkop P 4 N, který mez kopíruje a je detailně popsán v odstavci níže.

Těleso meze bude ohraničeno dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m. Dále bude mez dočasně oplocena, aby byla zajištěna ochrana keřů proti okusu.

Na všech mezích bude provedena výsadba slivoně švestky v přibližných rozestupech 20 m a slivoně mirabelky v přibližných rozestupech 15 m. Počty vysazených dřevin jsou uvedeny v tabulce níže.

Mez	Slivoň švestka	Slivoň mirabelka
M 1 N	25	33
M 2 N	23	30
M 3 N	15	21
M 4 N	19	25

M 5 N	21	28
M 6 N	15	19
M 7 N	12	17
M 8 N	34	45
M 9 N	3	4
M 10 N	17	22

### **SO 11 – P 1 N příkop**

Koryto příkopu bude lichoběžníkového tvaru hloubky cca 550 mm s šířkou ve dně 600 mm a sklony svahů 1:2. Pro stavbu příkopu bude provedena skrývka ornice v tl. 300 mm a v šířce dle grafické části PD. Dále bude proveden výkop do požadované hloubky. Na svazích příkopu bude provedeno ohumusování v tl. 100 mm a osetí vhodnou travní směsí.

Trasa příkopu bude začínat v napojení na revitalizaci vodního toku Třebíčinka (REV 1 N) na vrstevnici 472,57 m. n. m., kde bude do vzdálenosti 2,5 m provedeno opevnění koryta kamenným záhozem z LK do 80 kg do výšky cca 0,7 m. Odtud bude trasa příkopu pokračovat k jihovýchodu až na konec dotčeného pozemku 4373 ve staničení 0,46594 km na úrovni vrstevnice 491,79 m. n. m. Zde bude příkop ukončen svahováním ve sklonu 1:2. Délka příkopu je 465,94 m.

Tento příkop bude odvádět vodu ze záchytných příkopů P 2 N, P 3 N a P 4 N do odtrubněné části toku Třebíčinka (REV 1 N) ve staničení 0,42094 km. Na připojení zmíněných příkopů bude rovněž provedeno opevnění koryta kamenným záhozem z LK do 80 kg do výšky koryta a to 2,5 po a proti směru toku. Příkop je dimenzován na  $Q_{20} = 1,28 \text{ m}^3\text{s}^{-1}$  při výšce hladiny  $y = 0,38 \text{ m}$ . Průměrný sklon ve dně je cca 4 ‰ dle sklonu terénu. Příkop vede v ose ochranného zatravnění TTP 1 N s celkovou šířkou 50 m.

Z důvodu zpřístupnění okolních zemědělských ploch bude ve staničení 0,01100 km vybudován propustek PR 6 N a ve staničení 0,32450 km propustek PR 7 N. Tyto je navrhovány z profilu TBH Q 60/250 mm (DN 600) se šikmými čely ve sklonu 1:1,5. Trubní profil bude pokládán na předem připravenou podkladní desku z betonu C 25/30 s následným obetonováním rovněž z betonu C 25/30 v tl. 150 nad hrdlem potrubí. Do obetonování bude vložena síť 100/100/6,0 (J). Potrubí bude zakončeno betonovými pasy tl. 400 mm z betonu C 25/30. Na propustku bude provedena skladba komunikace dle místních poměrů. Před vtokem a za výtokem z propustku bude ve vzdálenosti 2,5 m proveden kamenný zához z LK do 50 kg.

Příkop bude ohraničen dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozstupech cca 50 m.

### **SO 12 – P 2 N příkop**

Koryto příkopu bude lichoběžníkového tvaru hloubky cca 550 mm s šířkou ve dně 400 mm a sklony svahů 1:1,5. Pro stavbu příkopu bude provedena skrývka ornice v tl. 300 mm a v šířce dle grafické části PD. Dále bude proveden výkop do požadované hloubky. Na svazích příkopu bude provedeno ohumusování v tl. 100 mm a osetí vhodnou travní směsí. Tento bude budován v návaznosti na mez M 1 N (detailně popsáno v odstavci výše).

Trasa příkopu bude začínat v napojení na příkop P 1 N na vrstevnici 479,80 m. n. m., kde bude do vzdálenosti 2,5 m provedeno opevnění koryta kamenným záhozem z LK do 80 kg do výšky koryta. Odtud bude trasa příkopu pokračovat k jihozápadu až na konec dotčeného pozemku 4368 ve staničení 0,48800 km na úrovni vrstevnice 491,79 m. n. m. Zde bude příkop ukončen svahováním ve sklonu 1:1,5. Délka příkopu je 488,00 m. Příkop vede v souběhu s mezí M 1 N.

Příkop se napojuje do příkopu P 1 N ve staničení 0,23890 km. Příkop je dimenzován na  $Q_{20} = 0,51 \text{ m}^3\text{s}^{-1}$  při výšce hladiny  $y = 0,45 \text{ m}$ . Průměrný sklon ve dně je cca 1,0 ‰. Příkop bude spolu s mezí chránit stávající zástavbu obce a navržené zastavitelné území.

Příkop bude ohraničen dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozstupech cca 50 m.

### **SO 13 – P 3 N příkop**

Příkop bude proveden dle návrhu příkopu P 2 N, který je popsán v odstavci výše. Tento bude budován v návaznosti na mez M 2 N (detailně popsáno v odstavci výše).

Trasa příkopu bude začínat v napojení na příkop P 1 N na vrstevnici 491,09 m. n. m., kde bude do vzdálenosti 2,5 m provedeno opevnění koryta kamenným záhozem z LK do 80 kg do výšky koryta. Odtud bude trasa příkopu pokračovat k jihozápadu až na konec dotčeného pozemku 4495 ve staničení 0,44848 km na úrovni vrstevnice 496,00 m. n. m. Zde bude příkop ukončen svahováním ve sklonu 1:1,5. Délka příkopu je 448,48 m. Příkop vede v souběhu s mezí M 2 N.

Příkop se napojuje do příkopu P 1 N ve staničení 0,46468 km. Příkop je dimenzován na  $Q_{20} = 0,42 \text{ m}^3\text{s}^{-1}$  při výšce hladiny  $y = 0,41 \text{ m}$ . Průměrný sklon ve dně je cca 1,0 ‰.

Příkop bude ohraničen dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m.

#### **SO 14 – P 4 N záchytný příkop**

Příkop bude proveden dle návrhu příkopu P 2 N, který je popsán v odstavci výše. Tento bude budován v návaznosti na mez M 10 N (detailně popsáno v odstavci výše).

Trasa příkopu bude začínat v napojení na příkop P 1 N na vrstevnici 491,35 m. n. m., kde bude do vzdálenosti 2,5 m provedeno opevnění koryta kamenným záhozem z LK do 80 kg do výšky koryta. Odtud bude trasa příkopu pokračovat k severovýchodu až na konec dotčeného pozemku 4507 ve staničení 0,33164 km na úrovni vrstevnice 494,23 m. n. m. Zde bude příkop ukončen svahováním ve sklonu 1:1,5. Délka příkopu je 331,64 m. Příkop vede v souběhu s mezí M 10 N.

Příkop se napojuje do příkopu P 1 N ve staničení 0,46468 km. Příkop je dimenzován na  $Q_{20} = 0,20 \text{ m}^3\text{s}^{-1}$  při výšce hladiny  $y = 0,28 \text{ m}$ . Průměrný sklon ve dně je cca 1,0 ‰.

Příkop bude ohraničen dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m.

#### **SO 15 – P 5 N záchytný příkop**

Příkop bude proveden dle návrhu příkopu P 2 N, který je popsán v odstavci výše. Tento bude budován v návaznosti na mez M 8 N (detailně popsáno v odstavci výše).

Trasa příkopu bude začínat v napojení na stávající koryto toku Třebíčinky na vrstevnici 496,48 m. n. m. Odtud bude trasa příkopu pokračovat k severozápadu až na konec dotčeného pozemku 4391 ve staničení 0,67430 km na úrovni vrstevnice 503,30 m. n. m. Zde bude příkop ukončen svahováním ve sklonu 1:1,5. Délka příkopu je 674,30 m. Příkop vede v souběhu s mezí M 8 N.

Příkop se stane pravostranným přítokem horní části toku Třebíčinka. Příkop je dimenzován na  $Q_{20} = 0,33 \text{ m}^3\text{s}^{-1}$  při výšce hladiny  $y = 0,36 \text{ m}$ . Průměrný sklon ve dně je cca 1,2 ‰. Příkop bude spolu s mezí M 8 N chránit stávající areál ZD Měčín před přívalovými srážkami.

Příkop bude ohraničen dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m.

#### **SO 16 – P 6 N záchytný příkop**

Příkop bude proveden dle návrhu příkopu P 2 N, který je popsán v odstavci výše.

Trasa příkopu bude začínat v napojení na stávající příkop podél silnice II/182 na vrstevnici 475,11 m. n. m. Odtud bude trasa příkopu pokračovat k východu až na konec dotčeného pozemku 4558 ve staničení 0,19302 km na úrovni vrstevnice 492,08 m. n. m. Zde bude příkop ukončen svahováním ve sklonu 1:1,5. Délka příkopu je 193,02 m.

Příkop odvádí zachycenou vodu z meze M 3 N a napojuje se na příkop u silnice II/182. Příkop je dimenzován na  $Q_{20} = 1,06 \text{ m}^3\text{s}^{-1}$  při výšce hladiny  $y = 0,35 \text{ m}$ . Průměrný sklon ve dně je cca 10,2 ‰.

Příkop bude ohraničen dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m.

Z důvodu zpřístupnění okolních zemědělských ploch bude ve staničení 0,03200 km vybudován propustek PR 5 N. Tento je navrhován z profilu TBH Q 60/250 mm (DN 600) se šikmými čely ve sklonu 1:1,5. Trubní profil bude pokládán na předem připravenou podkladní desku z betonu C 25/30 s následným obetonováním rovněž z betonu C 25/30 v tl. 150 nad hrdlem potrubí. Do obetonování bude vložena síť 100/100/6,0 (J). Potrubí bude zakončeno betonovými pasy tl. 400 mm z betonu C 25/30. Na propustku bude provedena skladba komunikace dle místních poměrů. Před vtokem a za výtokem z propustku bude ve vzdálenosti 2,5 m proveden kamenný zához z LK do 50 kg.

#### **SO 17 – REV 1 N revitalizace vodního toku**

Jedná se o odstranění zatrubněné části vodního toku Třebíčinka a nahrazení otevřeným korytem. Nově navržená část vodního toku bude začínat napojením na stávající koryto Třebíčinky nad stávajícím propustkem v obci Měčín na úrovni vrstevnice 462,71 m. n. m. a bude vedena podél místní komunikace k napojení na stávající koryto u areálu ZD Měčín ve staničení 0,46173 km v úrovni vrstevnice 473,29 m. n. m. Délka úpravy je 461,73 m. Ve staničení 0,42094 km bude provedeno připojení nově budovaného příkopu P 1 N.

Koryto bude lichoběžníkového tvaru hloubky cca 1200 mm s šířkou ve dně 600 mm a sklony svahů 1:1,5. Koryto je dimenzováno na  $Q_{50} = 6,01 \text{ m}^3\text{s}^{-1}$  při výšce hladiny  $y = 0,94 \text{ m}$ . Průměrný sklon ve dně je cca 2,45 ‰. Pro stavbu bude proveden výkop do požadované hloubky. Jelikož se jedná o navážku, bude výkopek odvezen na příslušnou skládku odpadu v celém rozsahu. Z důvodu vyšší průtokové rychlosti bude provedeno opevnění koryta toku kamenným záhozem z LK do 80 kg tl. 400 mm do výšky cca 700 mm. Na neopevněné části svahu bude provedeno ohumusování v tl. 100 mm a osetí vhodnou travní směsí.

Dle geotechnického průzkumu byla v místě budovaného koryta zjištěna dobová navážka komunálního odpadu v délce cca 180 m. Tato je do hloubky cca 1,5 m. V místě této navážky bude

proveden rozšířený výkop koryta, který bude upraven do požadovaného tvaru zpětným zásypem vhodnou zemínou a zhuťněn na 95% PS. Vytěžená navážka (předpokládá se 1000 m<sup>3</sup>) bude odvezena na příslušnou skládku odpadu.

y	S	O	R	C	v	Q
0,01	0,00615	0,636056	0,00967	15,3854	0,239204	0,001471
0,1	0,075	0,960555	0,07808	21,79224	0,962812	0,072211
0,2	0,18	1,32111	0,13625	23,91118	1,395525	0,251195
0,3	0,315	1,681665	0,18731	25,21393	1,725425	0,543509
0,4	0,48	2,042221	0,23504	26,18596	2,007279	0,963494
0,5	0,675	2,402776	0,28093	26,97598	2,260697	1,525971
0,6	0,9	2,763331	0,32569	27,64906	2,494912	2,245421
0,7	1,155	3,123886	0,36973	28,23969	2,715022	3,13585
0,8	1,44	3,484441	0,41327	28,76848	2,924164	4,210796
0,9	1,755	3,844996	0,45644	29,24886	3,124421	5,483359
0,94	1,8894	3,989218	0,47363	29,42963	3,20238	<b>6,050576</b>
1	2,1	4,205551	0,49934	29,69009	3,317261	6,966248

Aby byl zajištěn přístup k parcelám za novým otevřeným korytem, jsou navrženy dva nové propustky PR 2 N ve staničení 433,0 m a PR 3 N ve staničení 252,3 m. Propustky budou provedeny ze čtyř železobetonových rámových propustí 3x1,5 m v šířce 1 m. Propusti budou zapuštěny 400 mm pod dno toku a budou osazeny na předem připravenou železobetonovou desku tl. 200 mm z betonu C 20/25 s výztuží sv. sítí 100/100/6,0 mm do šterkopískového lože tl. 50 mm. Na zapuštěné dno bude proveden obklad z LK do betonu. Na propustek bude provedena skladba komunikace (dle grafické části PD) a osazení krajních obrubníků se zábradlím z ocelových trub Ø 40 mm (pozink). Dále bude před a za propustkem provedeno vybetonování náběhových zdí z betonu 30/37, XC4, XF3, XA1 s výztuží 2x sv. sítí 100/100/6,0 mm z důvodu rozšíření dna v propustku. Zdi budou založeny do nezámrzné hloubky a zavázány 500 mm do okolního terénu. Výkopy budou zasypány vhodnou zemínou a hutněny na 95% PS.

Ve staničení 0,320 00 km dojde ke kolizi koryta toku a podzemních inženýrských sítí. Jedná se o kolizi se stávajícím vodovodem DN 100, jehož přeložka je popsán v odstavcích níže, a s optickým vedením, jehož přeložka není součástí této PD a bude realizována provozovatelem sítě.

### **Přeložka vodovodu**

V místě kolize navrhovaného koryta s vodovodem je navrhována přeložka stávajícího vodovodního řadu z LT DN 100. Stávající řad prochází pozemkem, který je určený pro návrh otevřeného koryta toku Třebíčinka. Přeložka bude prováděna dle grafické části projektové dokumentace přerušením stávajícího vedení LT DN 100 v délce 59,3 m a jeho nahrazení novým úsekem navrhované délky 60,0 m. Přepojení potrubí bude provedeno pomocí hrdlové spojky jištěné proti posunu DN 100. Poloha stávajícího vodovodního řadu byla převzata ze zákresu, který byl předán správcem sítě. Trasa přeložky je navržena tak, aby neprotnula trasu koryta.

### **Materiál přeložky**

Na přeložku bude použito potrubí z tvárné litiny DN 100. Trubky z tvárné litiny dle ČSN EN 545 a ISO 2531 s jednokomorovým hrdlem. Délka trubek 6 m. Tlaková třída trubek: CLASS 40 (DN 60 až 300), třída tloušťky stěny K9. Vnější povrch trubek: ZINALIUM = žárové pokovení slitinou zinku a hliníku (85/15) případně s příměsí jiného kovu v množství 400 g/m<sup>2</sup> + krycí nátěr modrého epoxidu o síle 120 µm. Vnitřní povrch trubek: odstředivě nanášená vysokopecní cementová vystýlka o síle 4 mm (DN 60-300).

### **Uložení vodovodního potrubí**

Litinové potrubí, tuhé trouby, ke kterým patří tvárná a šedá litina (GL i GS) dovolují jen velmi malou ovalizaci před porušením. Tato deformace nestačí k přenesení sil do bočního horizontu zeminy. Veškeré vislé zatížení se přenáší do podloží. Tím vzniká silné namáhání podloží – lože. Pro správné uložení trub tedy platí stejnorodost a kvalita lože (podsypu) s dobrým hutněním (92 PS). Lože je možné provést ze šterkopísku a písku se zrnitostí 0 – 20 mm. Lože vytváří středový opěrný úhel. V místě nesoudržných zemin a rozbídného materiálu se použijí způsoby uložení jako v případě výskytu podzemní vody nebo poddolovaného území. Potrubí se staticky posoudí a pokládá na pražce nebo železobetonovou či betonovou desku z C 12/15. Vlastní pokládka potrubí se realizuje na suché pevné lože zhuťněné min. na 92 PS. Obsyp potrubí se provádí do výše min. 15 cm nad vrchol potrubí šterkopískem, pískem či prosetým výkopkem s obsahem jílu menším než 15 %.

Zrnitost obsypu je v rozmezí 0 – 20 mm. Zásyp nad potrubím se hutní na min. 25 kN/m<sup>2</sup> a plášť pod konstrukční vrstvou vozovky na 45 kN/m<sup>2</sup>. Ostatní zásyp je možné realizovat libovolnou hutnitelnou zeminou. V běžných geologických podmínkách a obvyklém vedení potrubí není nutné provádět statický výpočet uložení a je možné použít tabulkových hodnot dodavatele trub. V neobvyklých geologických podmínkách je součástí návrhu potrubí jeho posouzení na statickou stabilitu.

V místě agresivních půd či hladové podzemní vody se do obsypu a lože přidává jemná vápencová drť o zrnitosti 0 – 4 mm. Při vyšší agresivitě či značné intenzitě elektrického potenciálu (nad 160 mV) je nutná účinná protikoroze ochrana a to vždy pasivní – smalty či polymerová izolace dle ČSN EN 545.

#### Tlakové zkoušky

Každý řad i přípojky musí být před uvedením do provozu úspěšně odzkoušeny. Tlaková zkouška musí být prováděna za přítomnosti pracovníka provozovatele. O provedené tlakové zkoušce (i neúspěšné) se provede zápis.

#### Průkaz kvality montáže

Potrubí po položení řadu musí splňovat podmínky tohoto standardu a ČSN EN 545 (13 20 70).

Na stavbě se provádí zkouška:

- kvality materiálu potrubí a armatur
- tlaková
- na vybočení
- základového uložení

Kvalita materiálu se zajišťuje kontrolou certifikátu a značky potrubí. Tlaková zkouška se provádí dle ČSN 75 59 11 na jeden a půl násobek provozního tlaku. Přičemž provozním tlakem se rozumí PN použitého potrubí. Tlaková zkouška se provádí po úsecích v délce max. 300 m po dobu 25 minut. V této době nesmí dojít k poklesu tlaku v potrubí.

#### **SO 18 – TTP 1 N ochranné zatravnění**

Ochranné zatravnění TTP 1 N bude provedeno kolem nově realizovaného příkopu P 1 N na pozemcích č. 4315, 4374, 4501, 4502, 4576, 4500, 4372 v celkové ploše 17 538,5 m<sup>2</sup>. Dotčené plochy jsou nyní využívány jako orná půda, není proto nutné půdu nijak upravovat, bude provedeno pouze zaorání, vláčení a následné osetí vhodnou travní směsí. Tyto plochy budou ohraničeny dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m.

#### **SO 19 – TTP 2 N ochranné zatravnění**

Ochranné zatravnění TTP 2 N bude provedeno na západním okraji obce Měčín na pozemku č. 3898 v celkové ploše 3668,2 m<sup>2</sup>. Dotčená plocha je nyní využívána jako orná půda, není proto nutné půdu nijak upravovat, bude provedeno pouze zaorání, vláčení a následné osetí vhodnou travní směsí. Tyto plochy budou ohraničeny dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m.

#### **SO 20 – TTP 3 N ochranné zatravnění**

Ochranné zatravnění TTP 3 N bude provedeno na západním okraji obce Měčín na pozemku č. 4071 v celkové ploše 3700,6 m<sup>2</sup>. Dotčená plocha je nyní využívána jako orná půda, není proto nutné půdu nijak upravovat, bude provedeno pouze zaorání, vláčení a následné osetí vhodnou travní směsí. Tyto plochy budou ohraničeny dřevěnými kůly Ø 80 mm o délce 2600 mm, které budou zatlučeny 600 mm do země v rozestupech cca 50 m.

#### **POLNÍ CESTY**

##### **SO 21 – polní cesta VPC 3 N**

Tato je navržena v kategorii 3,5/30, jako zpevněná s asfaltovým krytem s krajnicemi bez příkopů. Jedná se o přeložku původní cesty, která vede podél nově navržené meze M 4 N po orné půdě. Odvodnění bude provedeno příčným sklonem 3% bez příkopů.

Skladba komunikace:

- 60 mm – asfaltový kryt – ABS II
- 60 mm – recyklovaný materiál



- 200 mm – drcené kamenivo 8/16 mm
- 200 mm - štěrkodrt' 0/63 mm
- zhutněná zemní pláň (min. 25 MPa)

V napojení na stávající komunikaci bude stávající asfaltový kryt zaříznut (cca 100 mm) a bude k němu napojen nový asfaltový kryt polní cesty. Vzniklá spára bude zalita asfaltovou zálivkou.

Trasa bude začínat v napojení na silnici III/11759 na vrstevnici 517,19 m. n. m. Zde bude cesta rozšířena na 6 m z důvodu vyhýbání s protijedoucími vozidly. Odtud bude trasa cesty pokračovat přes nově budovaný propustek PR 4 N k severozápadu až na konec dotčeného pozemku 4761 ve staničení 0,53031 km na úrovni vrstevnice 525,85 m. n. m. Zde bude cesta připojena na stávající. Délka polní cesty je 530,31 m.

Na trase cesty bude provedeno vybudování dvou výhyben ve staničení 0,09350 km a 0,37250 km. Tyto budou provedeny formou jednostranného rozšíření komunikace o 2,5 m o rozměrech dle grafické části PD.

Propustek P 4 N je navrhován z profilu TBH Q 60/250 mm (DN 600) se šikmými čely ve sklonu 1:1,5. Trubní profil bude pokládán na předem připravenou podkladní desku z betonu C 25/30 s následným obetonováním rovněž z betonu C 25/30 v tl. 150 nad hrdlem potrubí. Do obetonování bude vložena síť 100/100/6,0 (J). Potrubí bude zakončeno betonovými pasy tl. 400 mm z betonu C 25/30. Na propustku bude provedena skladba komunikace. Před vtokem a za výtokem z propustku bude provedena úprava stávajícího koryta příkopu a jeho dno bude vyloženo betonovými žlaby tl. 80 mm do lože z betonu C 25/30 tl. 100 mm.

### **SO 22 – propustek PR 1 N**

Propustek je navrhován z profilu TBH Q 60/250 mm (DN 600) se šikmými čely ve sklonu 1:1,5. Trubní profil bude pokládán na předem připravenou podkladní desku z betonu C 25/30 s následným obetonováním rovněž z betonu C 25/30 v tl. 150 nad hrdlem potrubí. Do obetonování bude vložena síť 100/100/6,0 (J). Potrubí bude zakončeno betonovými pasy tl. 400 mm z betonu C 25/30. Na propustku bude provedena skladba komunikace dle místních poměrů. Před vtokem a za výtokem z propustku bude ve vzdálenosti 2,5 m proveden kamenný zához z LK do 50 kg.

Přístup ke stavbě je po místních komunikacích, dále po nezpevněné cestě a obvodem staveniště zájmové lokality.

Obvod staveniště je dán obvodem dané lokality a místem výstavby vodohospodářských objektů.

Napojení na odběr vody a elektrické energie pro potřeby stavby je v místě s napojením do 1 km.

Realizace se předpokládá v roce 2021.

Zařízení staveniště se předpokládá v obvodu staveniště na pozemcích, které jsou v majetku objednatele.

Při provádění výstavby doporučuji dodržovat ČSN 750250, ČSN 750255, ČSN P 750290, ČSN 752101, ČSN 752401 a ČSN 752410 a TNV 752101.

Při stavebních úpravách nedojde k ohrožení nebo oslabení ekologicko-stabilizační funkce toku a rovněž nedojde ke znečištění toku škodlivými látkami.

## **6. Hlášení a činnost při havárii**

### **6.1 Bezprostřední odstraňování příčin havárie**

Při vzniku nebo zjištění čistotářské havárie je nutno provést okamžitě taková opatření, aby nedošlo k úniku závadné látky do povrchových nebo podzemních vod.

Budou provedena opatření spočívající zejména v uzavření a zajištění uzavíracích ventilů, zaslepení havarovaných potrubí, utěsnění prasklin (v rámci možností, alespoň nedokonale), odčerpání zbytků závadných látek z porušených obalů, cisteren, skladovacích a přepravních nádrží nebo z přeložení zbytků závadných látek z dopravních prostředků a kontejnerů, je-li to technicky možné. Dále se jedná o opatření k zamezení výbuchu, požáru a zamoření závadnými látkami. Povinnosti při havárii jsou předepsány v § 41 zákona č. 254/2001 Sb. o vodách.

(1) Ten, kdo způsobil havárii (dále jen "původce havárie"), je povinen činit bezprostřední opatření k odstraňování příčin a následků havárie. Přitom se řídí havarijním plánem, popřípadě pokyny vodoprávního úřadu a České inspekce životního prostředí.

(2) Kdo způsobil nebo zjistí havárii, je povinen ji neprodleně hlásit Hasičskému záchrannému sboru České republiky nebo jednotkám požární ochrany nebo Policii České republiky, případně správci povodí.

(3) Hasičský záchranný sbor České republiky, Policie České republiky a správce povodí jsou povinni neprodleně informovat o jim nahlášené havárii příslušný vodoprávní úřad a Českou inspekci

životního prostředí, která bude o havárii, k níž došlo v ochranných pásmech přírodních léčivých zdrojů a zdrojů přírodních minerálních vod, informovat též Ministerstvo zdravotnictví. Řízení prací při zneškodňování havárií přísluší vodoprávnímu úřadu.

## 6.2 Hlášení havárie

Havárii hlásí ten, kdo ji způsobil nebo zjistil, nejvhodnějším a nejrychlejším způsobem, jakýmikoliv dostupnými spojovacími prostředky, nebo osobně podle výše uvedených zásad. Pokud není dohodnuto jinak, přebírá odpovědná instituce automaticky další ohlašovací povinnost.

V případě, že se zaměstnanci, který zjistí havárii, nepodaří okamžitě kontaktovat vedoucí pracovníky, má dle vodního zákona povinnost sám podat hlášení HZS, Policii ČR, případně správci povodí.

Příslušným vodoprávním úřadem je Městský úřad Klatovy. Odbor ochrany životního prostředí.

Včasné zjištění a ohlášení havárie je jedním z nejdůležitějších faktorů, které mají vliv na rozsah následků havárie a účinnost zásahu havarijních jednotek.

### **Hlášení má obsahovat tyto údaje (pokud jsou známy):**

- jméno a příjmení hlásící osoby a její vztah k havárii, adresa, telefonní číslo,
- místo, datum a čas zjištění havárie, čas vzniku havárie a příčina havárie, jsou-li známy, označení původce havárie, je-li znám, druh a množství znečišťující látky, charakter havárie,
- místo zasažené havárií (například vodní tok, vodní nádrž, pozemek), včetně názvu znečištěného, popř. ohroženého vodního toku, říční km apod.
- projevy havárie (například olej, pěna na vodě, uhynulé ryby, zápach, rozbitá autocisterna v poli, protržená nádrž odkaliště, neobvyklý výtok z kanalizace),
- subjekt, kterému již byla havárie ohlášena,
- bezprostřední opatření, která již byla k odstranění příčin a následků havárie učiněna,
- údaje o odebraných vzorcích.

Příjemce hlášení může klást hlásící osobě další doplňkové otázky, vedoucí ke zjištění skutečného stavu věci.

## 6.3 Zneškodňování havárie

Provozovatel objektu je povinen spolupracovat při odstraňování škodlivých následků havárie, kterou zavinil svou činností a v ostatních případech na příkaz vodoprávního úřadu. Obecně platí, že každý, kdo zjistí znečištění nebo ohrožení složek životního prostředí, je povinen učinit na základě svých možností neodkladně vše pro zabránění větším škodám.

Při vzniku havárie a sanačním zásahu se provozovatel (zhotovitel stavby) řídí pokyny vodoprávního úřadu (OŽP MěÚ), ČIŽP a správce povodí a toku. Dále se řídí ustanoveními tohoto havarijního plánu a provozního řádu objektu.

V případě nebezpečí z prodlení přistoupí provozovatel (zhotovitel) k realizaci neodkladných opatření dle situace a vlastního uvážení s cílem minimalizovat škody a následky havárie.

Především je nutno zabránit, popřípadě omezit, únik znečišťujících látek do povrchových a podzemních vod a zahájit odstraňování znečištění (např. pomocí norných stěn, sorpčních prostředků, balíků slámy, pilinami apod. za pomoci různého nářadí a náčiní).

V podstatě mohou nastat případy, že bude havárie způsobena ze strany provozovatele (zhotovitele stavby) nebo bude havárie způsobena činností jiného subjektu nezávisle na zařízení, činnosti a pracovnících provozovatele objektu (zhotovitele stavby).

Není-li jednoznačně jasné, kdo havárii způsobil, je nutno odebrat vzorky znečišťující látky, znečištěné vody a pozadí (profil nad místem zjištěného nebo předpokládaného vniknutí znečištění do toku). Při odběru vzorků je nutno zajistit přítomnost hodnověrného svědka (nejlépe Policie ČR nebo pracovníka vodoprávního úřadu, ČIŽP apod.) a vhodné vzorkovnice. Odebrané vzorky je nutno předat k rozborům laboratoři s příslušným oprávněním. Toto má značný vliv na prokázání původce a rozsahu havárie.

Množství odebraného vzorku a typ vzorkovnice musí odpovídat druhu a formě znečišťující látky. Lze telefonicky konzultovat s příslušnými odborníky. Pro vzorky odebírané při haváriích způsobených ropnými látkami je nutno používat výhradně skleněných lahví. Nejvhodnější jsou číré skleněné prachovnice se širokým hrdlem o objemu cca 1,25 l (odebírán je 1 l a rezerva je nutná, aby plovoucí ropná látka nevzlínila do víčka; rozbor bývá prováděn přímo ve vzorkovnici).

Zároveň je nutno zahájit okamžitě práce na omezení škodlivých následků havárie, resp. učinit

taková opatření, aby nemohlo dojít k znečištění povrchových a podzemních vod.

#### 6.4 Odstraňování následků havárie

Vzhledem k tomu, že provozovatel objektu (zhotovitel stavby) nakládá s látkami závadnými vodám (resp. provozuje vodní dílo), je povinen plnit i úkoly na úseku vodního hospodářství vyplývající z obecně závazných předpisů.

Sesbíraný produkt je nutno ukládat do vhodných nádob, popřípadě vybudovat takové zařízení, aby nemohlo dojít k následnému znečištění (jímka s fólií, sudy apod.). Veškerá zařízení znečištěná ropnými produkty musí být po skončení havárie očištěna, znečištěné zeminy a nasáklé sorbenty musí být odstraněny a likvidovány v souladu s předpisy.

#### 6.5 Vedení dokumentace o postupech použitých při zneškodňování a odstraňování následků havárie.

Údaje v záznamu o průběhu likvidace havarijního úniku závadných látek:

- přesné místo úniku (obec, přesný popis místa, vod. toku)
- původce havárie
- čas, kdy byl únik zpozorován, kdo únik zpozoroval, kdy byl nahlášen, kterým orgánům
- provozovatel a uživatel zařízení
- příčina úniku, druh a množství znečišťující látky
- rozsah znečištění (situační náčrt, příp. fotografie)
- popis a rozsah škod (s vyčíslením odhadu škody v Kč)
- záznam o prvním zásahu (jména osob a provedené technické a organizační opatření)
- rozhodnutí o následných opatřeních (kdo je zajišťuje, odpovědný kontrolní orgán)
- kdy byly ukončeny sanační a likvidační práce
- údaje o odběru vzorků kontaminované zeminy, odpadních vod, jejich kontrola v laboratoři
- údaje o ohlašovatelích (jméno, adresa, telefon)
- dlouhodobá opatření vyvolaná vzniklou havárií
- datum uvedení staveniště zpět do provozu

#### Kontrolní systém

- Stav zařízení bude denně vizuálně kontrolován pracovníky
- Bude prováděna pravidelná kontrola stavu jímek/svodových kanálů/zásobníků nafty/mechanismů (mechanismy min. 1 x týdně, u jímek a zásobníků dle pokynů výrobce).
- minimálně jednou za měsíc bude prováděna podrobná kontrola skladování a shromažďování nebezpečných chemických látek a přípravků

O výsledcích kontrol jsou vedeny záznamy, které jsou archivovány po dobu nejméně tří let.

#### 6.6 Zásady ochrany a bezpečnosti práce při havárii a její likvidaci

- pracovníci budou vybaveni odpovídajícími OOPP
- pracovníci mají povinnost používat přidělené OOPP
- pracovníci mají povinnost vyvarovat se jednání, které by vedlo k ohrožení vlastního zdraví, nebo k ohrožení zdraví ostatních osob
- povinnost zajistit osoby proti pádu do hloubky nebo z výšky

#### 7. Výčet a popis stavebních, technologických a konstrukčních preventivních opatření

- a) prostor zařízení staveniště
- b) prostor obvodu staveniště
- c) přestřešení výdejního a stáčeního místa
- d) stavební jímky

#### 8. Výčet a popis organizačních preventivních opatření a technických prostředků

- a) Čerpání pohonných hmot bude prováděno u veřejných čerpacích stanic, nebo u čerpací stanice provozovatele (zhotovitele stavby)
- b) Manipulační plocha pro stáčení – tankování ropných látek pro malé mechanismy

- (kompresory, elektrické agregáty a pod.) bude umístěna mimo záplavové území a musí být odolná proti průsaku (sud s naftou umístěný na plechové vaně)
- c) Technická údržba mechanismů (výměna olejových náplní, větší opravy) bude prováděna pouze v opravách k tomu určených.
- d) Použité mechanizační prostředky musí být v dobrém technickém stavu zejména s přihlédnutím k možným únikům olejů a pohonných hmot.
- e) Vpusti do kanalizace/havarijních jímek budou pravidelně čistěny.
- f) Obsah jímek bude včas a pravidelně vyvážen.

**9. Personální zajištění činnosti** - bude doplněno po určení zhotovitele stavby.

**10. Systém spojení při mimořádných událostech**

Základní povinnosti a postup při ohlašování havárie je uveden v čl. 6.2. tohoto havarijního plánu. Podrobnější informace pro systém spojení jsou uváděny v následujícím textu.

K včasné aktivizaci odpovědných pracovníků havarijní služby Povodí Vltavy s.p. napomáhá stálá pohotovost v mimopracovní době na jednotlivých provozních střediscích. Služba je vybavena mobilním telefonem O2.

Pro prvotní ohlášení havárie HZS a Policii ČR mají být podle Vyhl. MŽP ČR č. 450/2005 Sb. využita tel. čísla tísňového volání. V další fázi šetření a sanace následků havárie je však vhodné používat telefonních čísel na spojovatele, OPIS a tel. ústředny s ohledem na charakter, specifičnost a délku předávaných zpráv a tím blokování linek tísňového volání pro závažnější případy. Tísňové volání by mělo být přednostně využíváno při nebezpečí výbuchu, požáru, hrozící otravě, ekologické katastrofě, vážném zranění osob apod.

Řídícím článkem při šetření a likvidaci následků havárie je vodoprávní úřad – Městský úřad Klatovy a ČIŽP - OI Plzeň, odd. ochrany vod. V mimopracovní době je na tyto orgány vhodné použít spojení přes mobilní telefony. V této době je také výhodné informovat o havárii správce povodí a významných vodních toků - Povodí Vltavy s.p..

Jako základního spojení na správce povodí při mimořádných událostech je účelné využít nepřetržité služby odboru vodohospodářského dispečinku Povodí Vltavy s.p. z důvodu personálního obsazení i technického vybavení tohoto pracoviště.

<b><u>Příslušné orgány a organizace</u></b>	<b><u>tel. Spojení</u></b>
---	----------------------------

HZS PK	tel: 950 330 201
Městský úřad Klatovy	tel: 376 347 111
Odbor životního prostředí	
Náměstí Míru 62, 339 01 Klatovy	
Policie ČR, Klatovy	tel: 974 334 111
Plzeňská 90, 339 01 Klatovy	
Povodí Vltavy, s.p.,	tel: 377 307 111
Závod Berounka	fax: 377 237 367
Denisovo nábřeží 14,	
304 20 Plzeň	dispečink: 257 329 425
Zdravotnická záchranná služba PK	tel: 377 672 111
Edvarda Beneše 19	
301 00 Plzeň	
KHS Plzeňského kraje	tel: 377 323 894
Skrétova 15, 303 22 Plzeň	
Hlásná a povodňová služba – město Měčín	tel: 376 395 108

**11. Plány účelových školení a výcviku osob podílejících se naplnění úkolů dle HP.**

S havarijním plánem budou prokazatelně seznámeni všichni pracovníci, kteří zacházejí se závadnými látkami, a to formou školení při nástupu do zaměstnání (před zahájením stavby) a dále minimálně 1 x za rok. (S havarijním plánem budou seznámeni a zavázáni k plnění i subdodavatelé.)

**12. Údaje o umístění kopií schváleného havarijního plánu**

**Protokol o seznámení pracovníků s obsahem havarijního plánu.**

*Kolonku s podpisy uveďte nevyplněnou. Pracovníci budou seznámeni až s havarijním plánem ve znění schváleném vodoprávním úřadem. (Případně uveďte, že protokol bude sepsán ve stavebním deníku.)*

<b>Jméno</b>	<b>Datum</b>	<b>Podpis</b>