

## **Příloha č. 1 ke SOD**

### **Specifikace díla a závazný harmonogram postupu prací**

Základním účelem a předmětem veřejné zakázky na stavební práce je realizace prvků plánu společných zařízení podle schváleného návrhu komplexní pozemkové úpravy v katastrálním území Ctiněves.

Podrobnou definici předmětu veřejné zakázky a technické podmínky stanovuje Smlouva o dílo, projektová dokumentace vypracovaná projekční firmou Vodohospodářský atelier, s.r.o., Růženec 54, 644 00 Brno, pod zakázkovým číslem 17/20, dále soupis dodávek, služeb a stavebních prací a technické specifikace (podmínky).

Dílo bude provedeno dle projektové dokumentace, soupisu stavebních prací, dodávek a služeb s výkazem výměr a v souladu s povolením k nakládání s vodami a k provedení vodních děl vydaným Městským úřadem v Roudnici nad Labem, Odborem životního prostředí dne 06. 05. 2019, č.j. ŽP/3876/19/SE, které nabylo právní moci dne 07. 06. 2019.

Členění stavby na stavební objekty a technická a technologická zařízení

<u>Číslo SO</u>	<u>Název</u>
SO 01	Záchytný poldr POL1
SO 01.1	Hráz
SO 01.2	Bezpečnostní přeliv s výpustí
SO 01.3	Zátopa
SO 02	Odvodňovací příkop OP1
SO 03	Polní cesty DC32

### **Základní charakteristika stavby a jejího užívání**

Dokumentace zahrnuje návrh výstavby nového záchytného poldru POL1, odvodňovacího příkopu OP1 a přístupové polní cesty DC32.

#### **SO 01 Poldr POL1**

Jedná se o suchou retenční nádrž (poldr) bez stálé zvodně. Součástí poldru je objekt bezpečnostního přelivu s výpustí navazující na odvodňovací příkop OP1.

#### **Transformační účinek suché nádrže**

Suchá nádrž zajistí transformaci povodňové vlny PV  $Q_{100} = 2,71 \text{ m}^3/\text{s}$  na neškodný odtok z poldru  $Q=0,65 \text{ m}^3/\text{s}$ . Podmínkou transformace je zajištění odtoku během plnění a prázdnění poldru škrťacím otvorem DN 400.

#### **SO 02 Odvodňovací příkop OP1**

Pro staveniště odvodňovacího příkopu je vymezen pozemek délky cca 1540 m a šířky pozemku 5,0 - 15,0 m. Navržené opatření, které představuje terénní úpravu (průleh, příkop) usměrní povrchové odtoky srážkových vod z řešeného povodí směrem do poldru a po zachycení povodňové vlny dále do intravilánu obce.

#### **SO 03 Polní cesta DC32**

Účelem polní cesty DC32 je zajištění přístupu k poldru POL1. Polní cesta DC32 začíná v km 0,0 napojením stávajícím sjezdem z místní komunikace ve východní části obce Ctiněves a pokračuje jižně, pod projektovaným poldrem POL1 a končí v km 0,208 70. Projektovaná polní cesta je navržena jako doplňková cesta jednopruhová, kategorie P3,0/20 - volná šířka

koruny 3,0 m a slouží jako přístupová cesta pro obsluhu poldru POL1. Celková délka cesty je 208,70 m. Povrch cesty je navržen se zatravněným krytem. Třída dopravního zatížení je navržena VI. Odvodnění polní cesty je příčným sklonem do přilehlého terénu, odvodnění pláň do trativodu, resp. povrchu terénu.

Budou dotčeny zájmy těchto organizací:

- Povodí Ohře, s.p. - správce povodí
- ČEZ Distribuce, a.s. – kabelová skříň a kabely NN
- ČEPRO, a.s. – křížení produktovodu a kabelu, ochranné pásmo produktovodu a kabelu
- Obec Ctiněves – veřejné osvětlení

V blízkosti napojení polní cesty DC32 na místní komunikaci a odvodňovacího příkopu OP na intravilán obce se nacházejí sítě infrastruktury (Grid Services, a.s. (plynovod), Severočeské vodovody a kanalizace, a.s. (vodovod a kanalizace), CETIN (sdělovací kabel)), které však svoji polohou nezasahují do stavby, ale nacházejí se dle sdělení jejich správců v její těsné blízkosti.

V místě napojení cesty se v současné době nachází v trase navrhované cesty funkční kabelová skříň zařízení ČEZ, a.s. Kabelová skříň ČEZ bude přemístěna tak, aby nezasahovala do průjezdnosti polní cesty a bylo umístěna na pozemku obce Ctiněves. Dále bude přemístěna lampa veřejného osvětlení v majetku obce Ctiněves k patě domu č.p. 96 (garáž).

Staveniště odvodňovacího příkopu leží v ochranném a bezpečnostním pásmu produktovodu ČEPRO a.s. Návrh příkopu respektuje podmínky ČEPRO a.s. Z tohoto důvodu bude odvodňovací příkop ukončen na hranici bezpečnostního pásma produktovodu. Délka příkopu po hranici bezpečnostního pásma je cca 1240 m, zbývající pozemek příkopu od hranice bezpečnostního pásma bude v délce 300 m pouze zatravněn bez modelace kynety.

Před zahájením stavby zajistí zhotovitel vytýčení produktovodu, jeho ochranného a bezpečnostního pásma a souvisejících zařízení a zajistí, aby v tomto pásmu nebyly během stavby prováděny žádné činnosti, které by mohly ohrozit provoz a užívání produktovodu a jeho zařízení.

### **Navrhované parametry stavby:**

#### **SO 01 Poldr POL1**

Hladina maximální - retenční neovladatelná Hmax	240,50	m.n.m.
Objem při hladině Hmax	13,760	tis. m <sup>3</sup>
Plocha zátopy při Hmax	1,136	ha
Hladina retenčního ovladatelného prostoru Hro	240,20	mn.m.
Objem při hladině Hro	10,740	tis. m <sup>3</sup>
Plocha zátopy při Hro	1,006	ha
Celkový zábor	1,52	ha
Kóta dna výpusti	237,20	m.n.m
Kóta koruny hráze	241,00	m.n.m
Maximální výška hráze (včetně těsnícího zámku)	4,2	m
Maximální šířka hráze	19	m
Délka hráze	112,2	m

Šířka v koruně	3,0	m
Sklon návodního líce	1:3.3	-
Sklon vzdušního líce	1:2.0	-
Převýšení koruny hráze nad H <sub>max</sub>	0,5	m

*Přehled hladin v nádrži:*

Kóta koruny hráze	241,00 m n.m.
Kóta maximální hladiny M <sub>MAX</sub>	240,50 m n.m.
Kóta hladiny ovladatelného retenčního prostoru M <sub>RO</sub>	240,20 m n.m.
Kóta dna vypusti	237,20 m n.m.

*Přehled ploch nádrže:*

Plocha hladiny maximální	11 360 m <sup>2</sup>
Plocha hladiny ovladatelného ret. prostoru	10 060 m <sup>2</sup>

*Přehled objemů v nádrži:*

Celkový objem nádrže	
(objem vody po hladinu maximální)	13 760 m <sup>3</sup>
Objem vody po hl. ovladatelného ret. prostoru	10 740 m <sup>3</sup>

Transformační účinek

Retenční prostor poldru zajistí transformaci povodňové vlny PV Q<sub>100</sub> = 2,71 m<sup>3</sup>/s na neškodný odtok z poldru Q=0,65 m<sup>3</sup>/s. Podmínkou transformace je zajištění odtoku během plnění a prázdnění poldru škrťacím otvorem DN 400.

**SO 01 Poldr POL1**

SO 01.1 Hráz

Šířka hráze v koruně	3,0 m
Délka hráze	112,2 m
Maximální výška hráze včetně zámku	4,2 m
Maximální výška hráze nad terénem	3,0 m
Sklon návodního líce hráze	1:3,3
Sklon vzdušného líce hráze	1:2
Objem zemní hráze (zeminy)	2 100 m <sup>3</sup>

Hráz poldru bude provedena jako zemní homogenní. Maximální výška hráze nad stávajícím terénem je 3,0 m. Šířka v koruně bude 3,0 m, nadmořská výška koruny hráze je navržena 241,00 m n.m. Celková délka hráze bude 112,2 m.

Návodní svah bude upraven do sklonu 1:3,3 a opevněn kamenným pohozem tl. 200 mm, který bude překryt ornici 200 mm + geotextilií. Vzdušní líc hráze bude ohumusován a doplněn kokosovou geotextilií. Koruna hráze bude ohumusována a zatravněna.

Pod celou plochou hráze bude sejmuta ornice v mocnosti 500 mm a v ose hráze bude zřízen zámek o hl. 0,7 m a šířce 3,0 m. Základová spára hráze je tedy navržena 1,2 m pod stávajícím terénem. Před započítáním násypu hráze musí být základová spára hráze převzata geologem (geotechnikem)!

Při hutnění zeminy bude provedena standardní Proctorova zkouška. Vhodnost zeminy posoudí geolog, na základě provedených zkoušek určí optimální vlhkost. Zemina bude sypána a hutněna po vrstvách 0,2 – 0,3 m. Při hutnění hráze je nutno dbát zvýšené pozornosti dohutnění betonových konstrukcí.

Při výstavbě je nutné dbát na to, aby nebylo porušeno nepropustné podloží! Stavbu nutno zakládat v součinnosti s geologem (geotechnikem), který zajistí převzetí základové

spáry zemní hráze a dna nádrže, bude kontrolovat vhodnost zemin ukládaných do násypu homogenní hráze a jejich hutnění a bude kontrolovat průběh odtěžení zemin ze zemníku v místě zátopy.

Na ploše stavby hráze a objektů bude sejmuta humózní vrstva tl. 500 mm, která bude následně použita na ohumusování hráze a svahů poldru.

Na základě geotechnického průzkumu byly v místě hráze byly provedeny tyto sondy:

### **S 1**

m.p.t.

0,0-0,4 humózní hlíny

0,4-0,8 štěrkovitá hlína, černohnědá, pevná MG-GM

0,8-1,5 písčité hlíny, žlutohnědé, pevné, směrem do podloží vyšší podíl písčité složky MI-MS

1,5-2,8 písky žluté jemno až středně zrné, proměnlivý stupeň zahlinění SM - S-F

Bez vody

### **S 2**

m.p.t.

0,0-0,5 humózní hlíny

0,5-1,0 štěrkovitá hlína, černohnědá, pevná MG-GM

1,0-2,5 jílovité-hlíny, pevné až tvrdé, místy vyšší podíl organické složky, černé, ojedinělé štěrky CI – fluviodeluviální sedimenty

2,5-3,2 jílovito-písčité hlíny, pevné, hnědé CI

Bez vody

### **S 3**

m.p.t.

0,0-0,5 humózní hlíny

0,5-0,8 štěrkovitá hlína, černohnědá, pevná MG-GM

0,8-1,5 písčité hlíny, černohnědé, pevné, směrem do podloží vyšší podíl písčité složky MI-MS

1,5-2,6 žlutohnědé, písčité hlíny až zahliněné písky MS-SM

Bez vody

V rámci stavby hráze poldru (úprava pláně pod hrází včetně zavazovacího zámku a humózní vrstvy) bude celkem vytěženo 360 m<sup>3</sup> zeminy. Zemina bude odvezena a uložena na skládce. Celkový objem zeminy ukládané do tělesa hráze je 2100 m<sup>3</sup>, zemina bude těžena v zemníku v místě zátopy. K násypu homogenní hráze budou použity vhodné zeminy dle ČSN 75 2410 a ČSN 75 2310. Dohled nad zdrojem zeminy, jejím postupným odtěžováním a jejím ukládáním do tělesa hráze zajistí geolog (geotechnik). Realizace prací, těžení zeminy, ukládání zeminy do hráze a kontroly zemin během těžení a ukládání do násypu hráze budou prováděny v souladu dle ČSN 75 2410 Malé vodní nádrže, ČSN 75 2310 Sypané hráze, ČSN 72 1006 Kontrola hutnění zemin a sypanin. Celkový objem zeminy vytěžené v zátopě je předpokládáno 3800 m<sup>3</sup>, z čehož 2100 m<sup>3</sup> bude použito na stavbu hráze poldru. Přebytek zeminy ze zátopy bude uložen na skládku.

Pro uložení do hráze není možno používat zeminy s vyšším množstvím organické složky. Při vlastním budování hráze je nutno dbát na stejnorodost použité zeminy a postup hutnění, aby se zamezilo výskytu pracovních spár. Z toho důvodu je vhodné odtěžovanou zeminu, která bude mít pravděpodobně po vrstvách částečně odlišné vlastnosti během těžby promísit. Je nutno zachovat podmínku, aby postup výstavby a technologie budování hráze byl v souladu s klimatickými a lokálními podmínkami a dále je třeba počítat, že jílovité zeminy se řadí mezi hůře zpracovatelné zeminy, zvláště při výrazně vyšší vlhkosti.

V průběhu stavby je nutno dbát na provádění kontrolních zkoušek zemin z místa těžby a dále kontrolu zhutnění zemin ve smyslu ČSN 73 6850 navrhování a kontrola provádění sypaných hrází a dále ČSN 72 1006 Kontrola zhutnění zemin a sypanin. Nový násyp se bude provádět na upravené a zhutněné podloží a bude dbáno na jeho bezvadné navázání.

Při hutnění hráze je nutno dbát zvýšené pozornosti dohutnění zeminy ve styku a obetonovaným odtokovým potrubím a betonovými konstrukcemi. Násyp hráze musí být prováděn z vhodné zeminy, hutněn po vrstvách max. 0,2 m při optimální vlhkosti ukládané zeminy a na míru zhutnění proctor standart. Pro posouzení použití vhodné násypové zeminy, její optimální vlhkosti a správného zhutnění je nutný dozor geologa (geotechnika).

Bude také bezpodmínečně nutné zabezpečit ochranu svahu před vodní erozí minimálně do doby, než dojde k vytvoření kvalitního travního drnu, a to osazením kokosové sítě a kvalitním osetím ve vhodném klimatickém i ročním období, aby bylo zajištěn okamžitý nárůst oseté travní směsi. Toto vše pak závisí na kvalitním dozoru realizace stavby ze strany stavebníka.

### Upozornění

Dle dostupných informací se na staveništi poldru nevyskytuje meliorační zařízení. V případě zastižení drenáže pod hrází bude drenáž odstraněna tak, aby nebyla zdrojem možných poruch, především průsaků vody. Při výskytu drenážního potrubí v prostoru hráze musí být zámek hráze založen do potřebné hloubky a proveden tak, aby zamezil možné průsakové cestě pod hrází. Z pozemků nad hrází lze případnou drenáž zaústit do zátopy poldru.

### SO 01.2 Bezpečnostní přeliv s výpustí

Typ	čelní, opevněný průleh v koruně hráze
Návrhový průtok	$Q_{100} = 2,71 \text{ m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$
Šířka v nejnižším místě	9,6 m
Výška přepadového paprsku	0,3 m
Potrubí spodní výpusti	DN 600

V tělese hráze bude vybudován čelní bezpečnostní přeliv, který umožní bezpečné převedení průtoků do velikosti  $Q_{100} = 2,71 \text{ m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$ . Přeliv je umístěn uprostřed hráze nad objektem výpusti (dle zadání PÚ). Příčný bezpečnostní přeliv s délkou přelivné hrany ve spodní části 9,6 m převede bezpečně přes hráz průtok  $Q_{100}$  (2,71 m<sup>3</sup>/s) při výšce přepadového paprsku 0,3 m.

Přelivná hrana je navržena jako dvojitý práh z vodostavebního betonu C 30/37 šířky 0,5 m založený do hloubky 1,2 m, pohledová část bude obložena lomovým kamenem. Prostor na koruně hráze mezi betonovými prahy je opevněn dlažbou z lomového kamene tl. 250 mm do betonu tl. 150 mm. Návodní část bezpečnostního přelivu je opevněna kamennou rovnatinou z lomového kamene hmotnosti 80 kg do šterkopiskového lože s ukončením do kamenného prahu prolitého betonem. Na přelivnou hranu v koruně hráze navazuje drsný balvanitý skluz z lomového kamene o hmotnosti 200 kg, kámen bude štetovitě osazen do betonu C30/37 tl. 0,3m, který je vyztužen KARI sítí 150/150/8 mm. Skluz je ukončen prahem z vodostavebního betonu C 30/37, na který navazuje vývar pro utlumení kinetické energie a brod přes polní cestu.

Výpustný objekt je navržen jako železobetonový monolitický objekt z betonu C30/37 v nejnižším místě hráze.

Na vtoku do objektu je umístěna šikmá česlová stěna, která je uložena na betonovém základu s potrubím DN 150 ve dně, které slouží pro převedení minimálních průtoků. Konstrukci výpustního objektu tvoří železobetonová šachta o vnitřních půdorysných rozměrech 900 x 1200 mm a výšce objektu 2000 mm. Před vtokem do odpadního potrubí je osazen škrticí otvor DN400, který zajistí max. odtok z poldru  $Q=0,65 \text{ m}^3/\text{s}$  při výšce hladiny 240,20 m n.m. Odpadní

potrubí spodní výpusti je navrženo z potrubí TBR DN 600 a je ukončeno čelní betonovou výustí. Vstup do objektu a její případnou údržbu po skončení průtoku povodňových vod, umožňují šachtová stupadla. Vstup do objektu je uzavřen ocelovým poklopem se zámkem proti neoprávněnému vniknutí a také proti zamezení vniknutí vody vrchem do šachty při stoupání vody v poldru.

Z výpustního objektu je pod hrází vedeno potrubí TBR DN 600, obetonováno a zaústěno do vývaru bezpečnostního přelivu. Na návodním svahu bude umístěna šikmá vodočetnou lať.

### SO 01.3 Zátopa

Před započítáním úpravy plochy zátopy a těžby ze zemníku bude sejmuta humózní vrstva o mocnosti 0,40 m, která bude deponována mimo staveniště a zpětně použita na ohumusování svahů zátopy a dna.

Plocha zátopy bude upravena (podélný sklon dna 1,3 %, příčné sklony 1,5 %). Vhodná vytěžená zemina bude použita do násypů hráze. Sklony svahů jsou navrženy 1:8. Svahy budou ohumusovány humózní hlínou tl. 200 mm a osety travním semenem. Dno zátopy bude rovněž ohumusováno tl. 200 mm a oseto travním semenem.

## SO 02 Odvodňovací příkop OP1

Pro staveniště odvodňovacího příkopu je vymezen pozemek délky cca 1540 m a šířky pozemku 5,0 - 15,0 m. Navržené opatření, které představuje terénní úpravu (průleh, příkop), usměrní povrchové odtoky srážkových vod z řešeného povodí směrem do poldru a po zachycení povodňové vlny dále do intravilánu obce.

Stavba odvodňovacího příkopu OP1 je rozdělena na úseky.

- km 0,000 – 0,244 pod objektem poldru POL 1 – příkop s rovnaninou s lapákem splavenin
- km 0,244 – 0,500 v objektu poldru
- km 0,500 – 1,240 nad poldrem – zatravněný příkop
- km 1,240 – 1,540 zatravněná údolnice

### Úsek km 0,000 – 0,244

Úsek začíná v místě stávající propustky pod polní cestou. Propustek DN 600 zůstane ve stávajícím stavu. Bude však před něj vybudován nový lapák splavenin včetně opevnění břehů a vtoku kamennou dlažbou, který umožní správné zaústění vod z příkopu a případně z poldru do stávajícího propustku. Lapák splavenin je navržen z vodostavebního betonu C30/37 půdorysných rozměrů 1500 x 1500 mm, který je uložen na podkladním betonu C12/15. Výška lapáku splavenin je 1,8 m. V lapáku splavenin je uložena do rámu z L profilů česlová mříž 1,054 x 1,18 mm s roztečí česlic 50 mm. Vtok do lapáku splavenin je nasměrován betonovými křídly a nátok je opevněn dlažbou z lomového kamene. Ukončenou zajišťovacím prahem z betonu C16/20.

Na lapák splavenin navazuje odvodňovací příkop opevněný kamennou rovnaninou. Příkop je navržen se sklony svahů 1:2 a šířkou ve dně 1,0 m. Minimální hloubka příkopu je 0,6 m. Opevnění příkopu (svahy a dno) bude provedeno z kamenné rovnaniny do 80 kg s urovnáním líce. V patách svahů bude rovnanina provedena o tl. 0,35 m (patky) a v ostatních místech 0,25 m. Rovnanina bude v celém řešeném úseku zhotovena do výšky 600 mm nade dno příkopu. Kamenná rovnanina bude provedena tak, aby kameny většího průměru byly uloženy v patě svahu a menšího průměru postupně ode dna nahoru. V místě příkopu bude sejmuta vrstva ornice tl. 400 mm a bude vrácena zpět na svahy příkopu, kde nebude uložena kamenná rovnanina. Přebytek ornice bude odvezen.

### Úsek km 0,244 – 0,500

Úsek příkopu je součástí stavby poldru POL1. V zátopě poldru bude příkop proveden se sklony svahů 1:5, šířkou dna 1,0 m a bude ohumusován tl. 200 mm a zatravněn travním semenem. Zemní práce provedené v tomto úseku příkopu jsou započítány do stavebního objektu SO 01.3 Zátopa.

Úsek km 0,500 – 1,240

Úsek je ohraničen v dolní části stavbou poldru a horní části vedením ČEPRO, a.s., křížením produktovodu a kabelu. Stavba se nachází v ochranném pásmu produktovodu a kabelu. Křížení pozemku určeného pro stavbu příkopu a produktovodu ČEPRO neumožňuje vybudování příkopu v místě křížení, kde není možné snížit stávající niveletu původního terénu.

Příkop bude v řešeném úseku proveden se sklonem svahů 1:5 a šířkou ve dně 1,0 m. Bude sejmuta ornice o tl. 400 mm, poté bude proveden příkop do požadovaného tvaru a následně bude ornice vrácena zpět o tl. 400 mm. Přebytek zeminy bude odvezen, ornice bude všechna sejmuta a následně vrácena zpět na dno a svahy příkopu.

Úsek km 1,240 – 1,540

V tomto úseku dochází ke křížení pozemku určeného pro příkop s vedením ČEPRO, a.s., křížením produktovodu DN 300 a kabelu. Stavba se nachází v ochranném pásmu produktovodu a kabelu. Na základě sdělení správce produktovodu, že nelze snížit niveletu původního terénu příkopem – je nutno zachovat hloubku uložení 1200 mm, nebude v tomto úseku provedeno hloubení příkopu. Pozemek určený pro příkop bude v celé ploše pouze zatravněn travním semenem pro posílení protierozní ochrany stávající údolnice.

### **SO 03 Polní cesta DC32**

Účelem polní cesty DC32 je zajištění přístupu k poldru POL1. Polní cesta DC32 začíná v km 0,0 napojením stávajícím sjezdem z místní komunikace ve východní části obce Ctiněves a pokračuje jižně, pod projektovaným poldrem POL1 a končí v km 0,208 70. Projektovaná polní cesta je navržena jako doplňková cesta jednopruhová, kategorie P3,0/20 - volná šířka koruny 3,0 m a slouží jako přístupová cesta pro obsluhu poldru POL1. Celková délka cesty je 208,70 m. Povrch cesty je navržen se zatravněným krytem. Třída dopravního zatížení je navržena VI. Odvodnění polní cesty je příčným sklonem do přilehlého terénu, odvodnění pláně do trativodu, případně povrchu terénu.

Skladba DC33:

- zatravněvací vrstva	50 mm
- vibrovaný štěrk (frakce 0-32 mm)	150 mm
- štěrkodeřť ŠD (frakce 0-63 mm)	150 mm
- celkem	350 mm
zhutněná pláň 30 Mpa (ČSN 72 1006)	

Napojení jednotlivých vrstev bude provedeno odstupňovaně.

### Základní bilance stavby

Bilance zemin

#### SO 01 Záchytný poldr POL1

Ornice:

Sejmuta 6400 m<sup>3</sup>

Použita	3400 m <sup>3</sup>
<i>Ornice přebytek</i>	<i>3000 m<sup>3</sup></i>
Zemina:	
Odkopávky pod hrází	360 m <sup>3</sup>
Odkopávky v zemníku	3800 m <sup>3</sup>
Potřeba na stavbu hráze	2100 m <sup>3</sup>
<i>Zemina přebytek</i>	<i>1960 m<sup>3</sup></i>

#### SO 02 Odvodňovací příkop OP1

<i>Zemina přebytek</i>	<i>2430 m<sup>3</sup></i>
<i>Ornice přebytek</i>	<i>360 m<sup>3</sup></i>

#### SO 03 Polní cesta DC32

<i>Zemina přebytek</i>	<i>300 m<sup>3</sup></i>
------------------------	--------------------------

Přebytek ornice bude uložen na zemědělské pozemky v katastru obce Ctiněves.  
Nevyužitá a nevhodná zemina z místa základové spáry a zátopy hráze poldru, z odvodňovacího příkopu a polní cesty bude odvezena na skládku.