

**DOKUMENTACE TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ
VODOHOSPODÁŘSKÝCH OPATŘENÍ PRO
KOMPLEXNÍ POZEMKOVÉ ÚPRAVY
V K.Ú. SEDLEC U POBĚŽOVIC
Okres Domažlice**

**ETAPA 3.2.1.4. – POTŘEBNÉ PODÉLNÉ
PROFILY, PŘÍČNÉ ŘEZY A PODROBNÉ
SITUACE VODOHOSPODÁŘSKÝCH STAVEB
PSZ PRO STANOVENÍ PLOCHY ZÁBORU PŮDY**

A PRŮVODNÍ ZPRÁVA

Zpracoval: Ing. Karel Jedlička
Ověřil: VODOPLAN s.r.o., Ing. Martin Kejha - úřední oprávnění
č. 0200839

červenec 2019

A Průvodní zpráva

Identifikační údaje

Název stavby:	malá vodní nádrž Rokošín, příkop PR1
Druh stavby:	malá vodní nádrž, příkop
Typ stavby:	Trvalá
Místo stavby:	k.ú. Sedlec u Poběžovic
Kraj:	Plzeňský
Investor:	Státní pozemkový úřad, Krajský pozemkový úřad pro Plzeňský kraj Pobočka Domažlice Haltravská 438, 344 01 Domažlice
Účel akce:	Krajinotvorný, zadržování vody v krajině, zvýšení biodiverzity
Projektant:	GEOREAL spol. s r.o. Hálkova 12, 301 00 Plzeň
Vypracoval:	Ing. Karel Jedlička
Kontakt:	tel. 373 733 541 e-mail: karel.jedlicka@georeal.cz
Zodpovědný projektant:	Ing. Martin Kejha
Kontakt:	tel. 603 425 991 e-mail: vodoplan.sro@email.cz

Charakteristika území navrhovaných staveb

Lokalita se nachází v katastrálním území Sedlec u Poběžovic, v okrese Domažlice v Plzeňském kraji. Katastrální území Sedlec u Poběžovic se nachází 3 km severovýchodně od Poběžovic. Navrhovaná opatření se nachází v řešeném území zhruba v nadmořských výškách 401 – 520 m n.m.

Stavby budou umístěny na pozemcích navržených v rámci komplexních pozemkových úprav do vlastnictví ČR - SPÚ. Konkrétní parcely budou známy až po schválení návrhu komplexních pozemkových úprav. Vzhledem k technickým návaznostem stavba zasahuje i na sousední pozemky, na které je napojována.

Opatření k odvádění povrchových vod z území

Malá vodní nádrž Rokošín

Vodohospodářské opatření – malá vodní nádrž Rokošín, navržena jako krajinnotvorná, v lokalitě Rokošínský vrch na vodním toku IDVT 10243805. Situační umístění nádrže je ve vhodném místě, kde morfologie terénu a hrany pod lesním komplexem vymezují ideální prostor pro vytvoření tělesa hráze, místo je v současné době značně podmáčené a nemá žádný vyšší potenciál, historicky se jednalo o zemědělskou půdu, v současnosti se plocha vymezená pro zátopu nevyužívá.

PR1, otevřený příkop

Opatření PR1 je navrženo k odvedení srážkových vod, které zachycuje navržená mez TO1, zachycená voda je příkopem PR1 odvedena do lesního komplexu ve vlastnictví města.

Předmět dokumentace

Předmětem dokumentace jsou vodohospodářská opatření malá vodní nádrž Rokošín a příkop PR1.

Účel navrhovaných staveb a jejich zdůvodnění

Malá vodní nádrž je navržena jako krajinnotvorná a pro zvýšení retence vody v krajině a biodiverzity území. Příkop je navrženy k odvedení povrchových vod z území.

Výchozí podklady pro návrh staveb

- Platná katastrální mapa
- Mapa BPEJ v digitalizované podobě
- Ortofotomapy v digitální podobě
- Podrobné polohopisné a výškopisné zaměření terénu
- Základní vodohospodářská mapa ČR 1 : 50 000
- Metodický návod k provádění pozemkových úprav
- Technický standard plánu společných zařízení v pozemkových úpravách
- Metodika - Ochrana zemědělské půdy před erozí: Janeček M. a kol., 2012

Zásady návrhu

Při návrhu vodohospodářských opatření bylo vycházeno z požadavků zvýšení retence vody v krajině a s tím související zvýšení biodiverzity území, na odvod povrchových vod, na ochranu před povodněmi a na specifikaci trasy vodního toku.

Základní charakteristika stavby

Vodní nádrž Rokošín

Hráz je řešena jako zemní, homogenní, šířka v koruně 3,5 m, se sklonem návodního líce 1:3,7 a vzdušného 1:2,2. V tělesu hráze je navržen bezpečnostní přeliv, řešený jako přímý, korunový. Koruna hráze je navržena jako pojezdová, s vrstvou 10 cm hutněné štěrkodrtě. Půdorysně je hráz řešena jako lomená, s celkovou délkou 53,62 m. Opevnění vzdušného líce je travním porostem, návodního pak štěrkodrtí 63-125 mm. Bezpečností převýšení hráze nad hladinu H_{max} je 20 cm.

Bezpečnostní přeliv dimenzovaný na Q100 je korunový, opevněný lomovým kamenem kladeným do betonu s vyspárováním. Šířka ve dně je 8 metry, výška 0,4 m, sklony stěn BP jsou 1:5. Voda bude dále odtékat opevněným skluzem do prostoru pod hrází, který je rovněž opevněn lomovým kamenem, na který navazuje odpadní koryto z lomového kamene dimenzované na Q100 a to v délce 23ti metrů, které usměrní vodu zpět do vodního toku (proto aby bylo při povodních vyloučeno ohrožení tělesa hráze). V místě zaústění odpadního koryta od BP je vodní tok lokálně opevněn (dno i obě břehové stěny) lomovým kamenem kladeným od betonu.

Výpustní zařízení je řešeno prefabrikovaným ŽB požerákem s dvojitou dlužovou stěnou. Nátoková stěna je široká 0,4 metru, celková šířka požeráku je 0,8 m. Výška dluží je 20 cm. Odpadní potrubí je řešeno jako betonové DN 300.

Parcela pro vodní nádrž, včetně budoucí hráze bude navržena v rámci KoPÚ jako vodní plocha. Po kolaudaci stavby bude tato parcela rozdělena na vodní plochu a zastavěnou plochu (hráz).

Příkop PR1

V rámci stavby je navrhována realizace příkopu PR1 k odvedení srážkových vod od meze TO1. Příkop je dlouhý 111 m, zábor 396 m².

Soulad s územně plánovací dokumentací

Zásady územního rozvoje Plzeňského kraje ve znění Aktualizace č. 4, vydané na 13. jednání Zastupitelstva Plzeňského kraje (č. usnesení 920/18) konaném dne 17. 12. 2018. Dle § 36 odst. 5 zákona č. 183/2006 Sb., o územním plánování a stavebním řádu (stavební zákon), ve znění pozdějších předpisů, jsou ZÚR PK závazné pro pořizování a vydávání územních plánů, regulačních plánů a pro rozhodování v území na celém území Plzeňského kraje.

Zadání územního plánu Poběžovice s prvky regulačního plánu pro část MPZ Poběžovice bylo schváleno dne 01.02.2019 na 21. zasedání Zastupitelstva města Poběžovice. Zpracovatel dokumentace je Ing. arch Petr Michal (ARCHUM architekti s.r.o.).

Plán společných zařízení byl průběžně konzultován se zástupci města Poběžovice tak, aby nevznikly nesoulady mezi návrhem nového územního plánu a plánem společných zařízení. Jedná se zejména o polní cesty, opatření proti erozi a protipovodňovou ochranu intravilánu obce a zastavitelných ploch. Rozsah ploch určených územním plánem pro průběh biokoridorů územního systému ekologické stability, vč. rozsahu biocenter, je v souladu a bude se měnit jen v rámci upřesnění jednotlivých pozemků.

Upřesnění souladu PSZ s územním plánem bude dále aktualizováno podle vývoje projednání PSZ s dotčenými orgány státní správy. Přesná podoba polních cest, opatření určených k protipovodňové ochraně a protierozních opatření je následně stanovena na základě zpracované dokumentace technického řešení.

Stanoviska DOSS a správců dotčených zařízení

Plán společných zařízení byl opakovaně projednáván se sborem zástupců vlastníků, jehož připomínky byly postupně zapracovávány. Zápisy z jednání a ostatní doklady jsou přiloženy v dokladové části.

**DOKUMENTACE TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ
VODOHOSPODÁŘSKÝCH OPATŘENÍ PRO
KOMPLEXNÍ POZEMKOVÉ ÚPRAVY
V K.Ú. SEDLEC U POBĚŽOVIC
Okres Domažlice**

**ETAPA 3.2.1.4. – POTŘEBNÉ PODÉLNÉ
PROFILY, PŘÍČNÉ ŘEZY A PODROBNÉ
SITUACE VODOHOSPODÁŘSKÝCH STAVEB
PSZ PRO STANOVENÍ PLOCHY ZÁBORU PŮDY**

B TECHNICKÁ ZPRÁVA

Zpracoval: Ing. Karel Jedlička
Ověřil: VODOPLAN s.r.o., Ing. Martin Kejha - úřední oprávnění
č. 0200839

listopad 2019

B Technická zpráva

Název a místo stavby

Název stavby: malá vodní nádrž Rokošín, příkop PR1 - návrh

Místo stavby: Sedlec

Katastrální území: Sedlec u Poběžovic

Okres: Domažlice

Kraj: Plzeňský



Popis území

Jedná se o katastrální území Sedlec u Poběžovic, okres Domažlice, kraj Plzeňský.

Účel navrhovaného opatření

Vodohospodářská opatření – malá vodní nádrž Rokošín je navržena za účelem krajinnotvorným, rovněž dojde ke zvýšení biodiverzity a nadlepšení průtoků v době sucha. Příkop PR1 je navržený k ochraně obce před povodněmi a odvedení soustředěného povrchového odtoku mimo intravilán obce do lesního komplexu.

Podklady pro návrh technického řešení

Podklady jsou uvedeny v Průvodní zprávě.

Otevřený příkop PR1

Popis stavebně technického řešení

Vybudování svodného příkopu v délce 111 m, napojuje se na vedlejší polní cestu VC2 v km 0,26, který svádí vodu z navržené protierozní meze TO1 do městského lesa. Příkop je navržen s lichoběžníkovým profilem o šířce dna 0,6 m a sklony svahů 1:1. Dno bude opevněno kamenem.

Malá vodní nádrž Rokošín

Technické závěry a doporučení

Podrobný geotechnický průzkum pro navrženou malou vodní nádrž MVN2 byl proveden na základě kopaných sond KS1 – KS8, provedených do hloubek 2,0 – 3,0 m p.t., viz profily sond a geologické řezy v příloze. Sondy KS5 – KS6 byly situovány v linii navržené hráze, sondy KS1 – KS4 a KS7, KS8 v plánované zátopě či zemníku.

Svrchní části profilu tvoří hlíny s vyšším obsahem humózní hmoty, o mocnosti 0,20 – 0,45 m. Geologické poměry tvoří deluviální a naplavené zeminy jemnozrnného charakteru zatříděné jako F6 CL, F6 CI, F4 CS, s konzistencí pevnou a tuhou, v úrovni hladiny podzemní vody tuhou až měkkou, deluviální písky s podílem jemnozrnné frakce, zatříděné jako S3 S-F, S4 SM, S5 SC, a hrubozrnné písky a štěrky fluviální geneze zatříděné jako S3 S-F, S5 SC a G3 G-F poloopracovaného charakteru, s velikostí klastů do 20 cm. V případě sondy KS3 bylo již od 0,3 m p.t. zastiženo hrubě písčité eluvium pararuly (R6) s přechodem k silně zvětralému skalnímu podloží třídy R5. Eluviální podloží bylo zdokumentováno také sondou KS1 od 1,8 m p.t. Podzemní voda byla zastižena sondami KS1 – KS5 a KS8 v úrovni 0,8 – 2,2 m p.t.

Na základě charakteru zastižených zemin lze obecně uvažovat s návrhem hráze jako homogenní. Pro konstrukci homogenní hráze byl nalezen dle provedených sond vhodný zeminový materiál především ve východní části území (sondy KS1, KS2, KS7, KS8), viz příloha Přibližná lokalizace vhodného zemníku, s mocnostmi 1,1 – 1,6 m. Mocnosti jsou doporučeny v závislosti na vhodnosti dle ČSN 75 2410, konzistenci a

vlhkosti zemin a úrovní hladiny podzemní vody. V severní části (sonda KS3) bude docházet k výstupu zvětralých horninových horizontů.

Založení hráze i její navázání do nepropustného podloží doporučujeme v celé její ose v úrovni od 1,0 m p.t., v zeminách třídy F4 CS, zdokumentovaných sondami KS5, KS6 provedenými v linii hráze, viz geologický řez A-A'. Základové podmínky pro budoucí objekty na hrázi reflektují průzkumné sondy KS4, KS5, KS6, přičemž kopaná sonda KS4 bude nejbližší odpovídat základovým podmínkám výpustního objektu. Založení objektu bude probíhat v jílovitých, jílovito-písčitých až písčitých zeminách třídy F6 Cl, F4 CS, popř. S5 SC, tuhé až tuho měkké konzistence. Mechanické vlastnosti zemin jsou uvedeny v tabulce č. 5, kapitola 5. Lze počítat s hodnotou tabulkové výpočtové únosnosti R_{dt} 70 kPa. V rozpočtu doporučujeme počítat s případnou pevnostní sanací základové spáry v blízkosti toku, kde může místně hodnota R_{dt} klesat i pod uvedených 70 kPa.

V průběhu výkopových prací bude nutné odvodnění stávajícího toku, zapažení základové jámy. Je třeba počítat s agresivitou podzemní vody na betonové konstrukce (XA1 dle ČSN 206-1). V průběhu průzkumných prací nebyla podzemní voda zastižena všemi sondami, avšak je třeba upozornit na její výskyt a kolísání v závislosti na klimatických poměrech. Jediným zdrojem také nebude pouze místní tok, ale také bude distribuována ze svahu v severní části nad navrhovanou nádrží.

Pro výstavbu samotné hráze doporučujeme nalezené sedimenty v prostoru sond KS1, KS2, KS7, KS8 do hloubek 1,1 – 1,6 m p.t. Viz příloha Přibližná lokalizace vhodného zemníku. Obecně se jedná o jemnozrnné jílovito-hlinité, jílovito-písčité až písčito-hlinité zeminy tříd F4 CS, F6 CL, F6 Cl, S4 SM, S5 SC příp. S3 S-F. Dle ČSN 75 2410 Malé vodní nádrže se v případě využití zemin tříd F6 CL, F6 Cl, F4 CS, S4 SM, S5 SC jedná o vhodné až velmi vhodné zeminy do konstrukce homogenní hráze. Pro sklon svahu hráze jsou dle ČSN 75 2410 pro zeminy třídy F6 doporučeny sklony svahů homogenní hráze 1 : 3,7 na návodní svah a 1 : 2,2 pro vzdušný svah. Pro zeminy třídy F4 jsou doporučeny sklony svahů homogenní hráze 1 : 3,3 na návodní svah a 1 : 2 pro vzdušný svah. Pro zeminy třídy S4 jsou doporučeny sklony svahů homogenní hráze 1 : 3 na návodní svah a 1 : 2 pro vzdušný svah a pro zeminy třídy S5 sklony svahů 1 : 3,4 na návodní svah a 1 : 2 pro vzdušný svah.

V případě vyšší vlhkosti vhodných zemin do hráze bude potřeba snížit jejich vlhkost na mezideponii, toto doporučení se odvíjí také od provedených rozborů Proctor standard pro zeminy v zemníku. Případně je možné snížení přirozené vlhkosti jemnozrnných zemin přimícháním písčito-šterkovité frakce eluviálních horizontů s nižší přirozenou vlhkostí w_n , které byly nalezeny sondou KS3 do úrovně cca 0,8-1,0 m p.t. Tento postup by měl být upřesněn v průběhu stavby. Dále bude nutná v rámci zemních prací separace kořenových zbytků a organických vložek ze základové spáry i ze zemin použitých pro stavbu hráze. Všechny materiály v tělese hráze musí být řádně hutněny dle předem určené metodiky a jednotlivé hutněné vrstvy musí být sledovány geotechnickým/geologickým dozorem.

Vsakovací podmínky jsou vzhledem k převážně jemnozrnnému charakteru zemin ve svrchních částech charakterizovány koeficienty filtrace v řádech 10-7 – 10-9 m/s, v případě zahliněných písků a eluviálních vrstev se budou tyto hodnoty dle ulehlosti materiálu pohybovat v řádech 10-5 – 10-7 m/s. Propustné vrstvy představují písčité až šterkovité zeminy fluviálně eluviální geneze, zastižené ve spodní části profilu většiny sond od úrovně cca 1,6 – 2,0 m p.t., kde budou hodnoty koeficientu filtrace v řádech 10-4 – 10-5 m/s.

Zemní práce budou probíhat v zeminách či horninách, spadajících do 2. až 5. třídy těžitelnosti, podle již dnes neplatné normy ČSN 73 3050, dle normy ČSN 73 6133 do

I. třídy rozpojitelnosti a těžitelnosti. 5. třída těžitelnosti je dána výskytem zvětralého podloží pararuly.

Humózní vrstvy bude třeba odtěžit, řádně deponovat. Dle průzkumu dosahují kulturní vrstvy vhodné ke skrývce mocnosti 0,20 – 0,45 m, viz kapitola 7.

Dle provedených rozborů zemina z prostoru vzduť MVN2 vyhovuje limitům, stanoveným Vyhláškou 294/2005 Sb., ve znění vyhl. č. 61/2010, 93/2013 a 387/2016 Sb. o podmínkách ukládání odpadů na skládky a jejich využívání na povrchu terénu a změně vyhlášky č. 383/2001 Sb., o podrobnostech nakládání s odpady, tab. 10. 1 – Limitní koncentrace škodlivin v sušině odpadů. Vytěženou zeminu lze využít pro terénní úpravy a rekultivace.

Popis stavebně technického řešení

Hráz je řešena jako zemní, homogenní, šířka v koruně 3,5 metry, se sklonem návodního líce 1:3,7 a vzdušného 1:2,2. V tělesu hráze je navržen bezpečnostní přeliv, řešený jako přímý, korunový. Koruna hráze je navržena jako pojezdová, s vrstvou 10 cm hutněné štěrkodrtě. Půdorysně je hráz řešena jako lomená, s celkovou délkou 53,62 m. Opevnění vzdušného líce je travním porostem, návodního pak štěrkodrtí 63-125 mm. Bezpečností převýšení hráze nad hladinu H_{max} je 20 cm.

Těsnící zámek hráze je navržen 3,5 metru široký a 1,4 metru zahloubený pod stávající terén, z celé lokality hráze bude sejmuta ornice v mocnosti 0,5 metru.

Zemina pro stavbu hráze bude těžena v prostoru budoucí zátopy, a to především na pravé straně zátopy, kde byly provedena vrтанá sonda (v rámci účelového IG a HG průzkumu).

Na základě charakteru zastižených zemin lze obecně uvažovat s návrhem hráze jako homogenní. Pro konstrukci homogenní hráze byl nalezen dle provedených sond vhodný zeminový materiál především ve východní části území (sondy KS1, KS2, KS7, KS8).

Bezpečnostní přeliv dimenzovaný na Q100 je korunový, opevněný lomovým kamenem kladeným do betonu s vyspárováním. Šířka ve dně je 8 metry, výška 0,4 m, sklony stěn BP jsou 1:5. Voda bude dále odtékat opevněným skluzem do prostoru pod hrází, který je rovněž opevněn lomovým kamenem, na který navazuje odpadní koryto z lomového kamene dimenzované na Q100 a to v délce 23ti metrů, které usměrní vodu zpět do vodního toku (proto aby bylo při povodních vyloučeno ohrožení tělesa hráze). V místě zaústění odpadního koryta od BP je vodní tok lokálně opevněn (dno i obě břehové stěny) lomovým kamenem kladeným od betonu.

Výpustní zařízení je řešeno prefabrikovaným ŽB požerákem s dvojitou dlužovou stěnou. Nátoková stěna je široká 0,4 metru, celková šířka požeráku je 0,8 m. Výška dluží je 20 cm. Odpadní potrubí je řešeno jako betonové DN 300.

Zemina těžená z prostoru zátopy, která nebude využita na stavbu hráze bude použita na terénní úpravy, popř. bude ukládána na přilehlé pozemky, dle vyhlášek 257/2009 Sb. a 294/5005 Sb. je možné zeminu ukládat na ZPF. Sediment (v mocnosti asi 20 cm), který je v současném prostoru zátopy je doporučeno skrýt a po realizaci zemních prací v zátopě ho opět rozprostřít na dno.

Parcela pro vodní nádrž, včetně budoucí hráze bude navržena v rámci KoPÚ jako vodní plocha. Po kolaudaci stavby bude tato parcela rozdělena na vodní plochu a zastavěnou plochu (hráz).

Stavba MVN 1 bude v ideálním případě probíhat současně se stavbou cest VC7a-N.

Koruna hráze - **449,00 m n.m.**
Délka hráze v koruně – **53,62 m**
Šířka koruny hráze - **3,5 m**
Maximální výška hráze - **3,95 m**
Hmax - **448,80 m n.m.**
Hnorm - **448,50 m n.m.**
Zatopená plocha při Hmax - **7159 m2**
Objem vody při Hmax - **7966 m3**
Zatopená plocha při Hnorm - **6507 m2**
Objem vody při Hnorm - **5421 m3**
Objem tělesa hráze - **979 m3**

Hodnota ukazatele ekonomické efektivity: **5,537**

Hydrotechnické výpočty

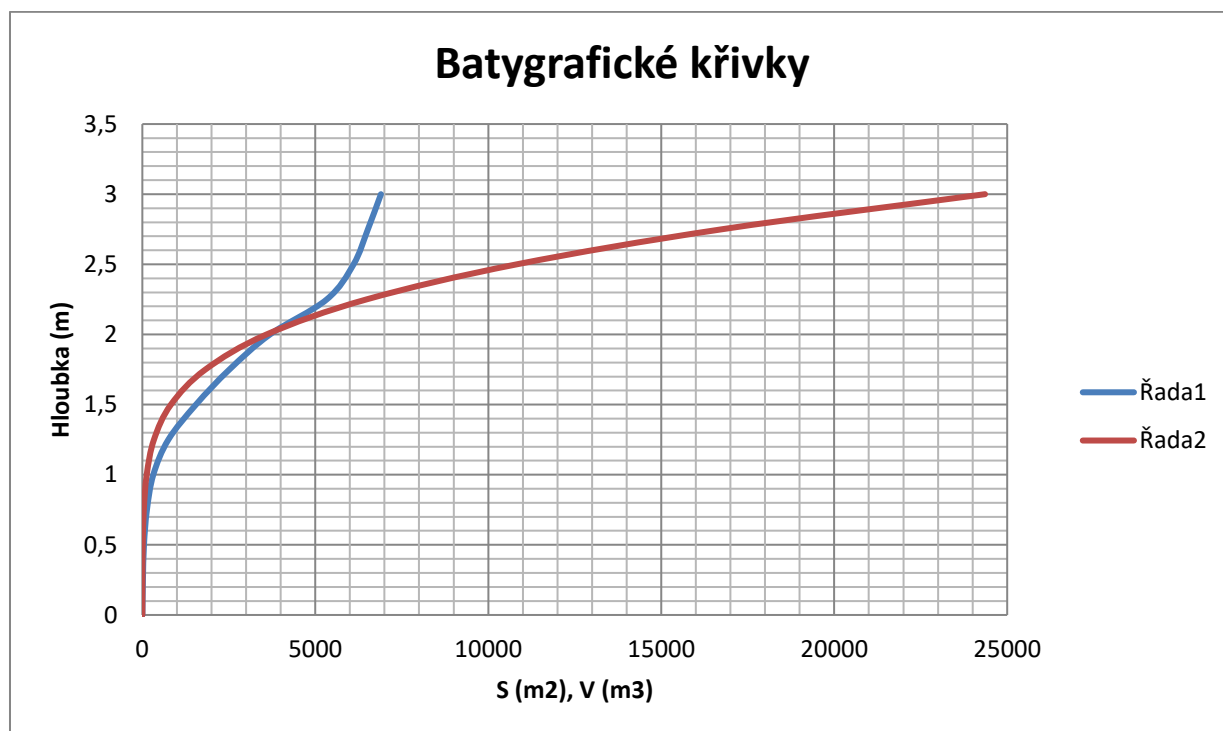
Byly provedeny na základě poskytnutých základních hydrologických údajů dle ČSN 74 1400 (příloha č. 1).

Velikost průtoku byla stanovena podle dat dle Českého hydrometeorologického ústavu, pobočky Plzeň.

stanice	N-leté průtoky Q_N						
	1	2	5	10	20	50	100
průtok ($\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$)	0,572	0,920	1,52	2,07	2,71	3,71	4,58

Objem povodňové vlny $Q_{100} = 50\,000 \text{ m}^3$

Batygrafické křivky



Bezpečnostní přeliv

Dle vztahu (Bazinova rovnice)

$$Q = mb_0 \sqrt[3]{2g h_0^2}$$

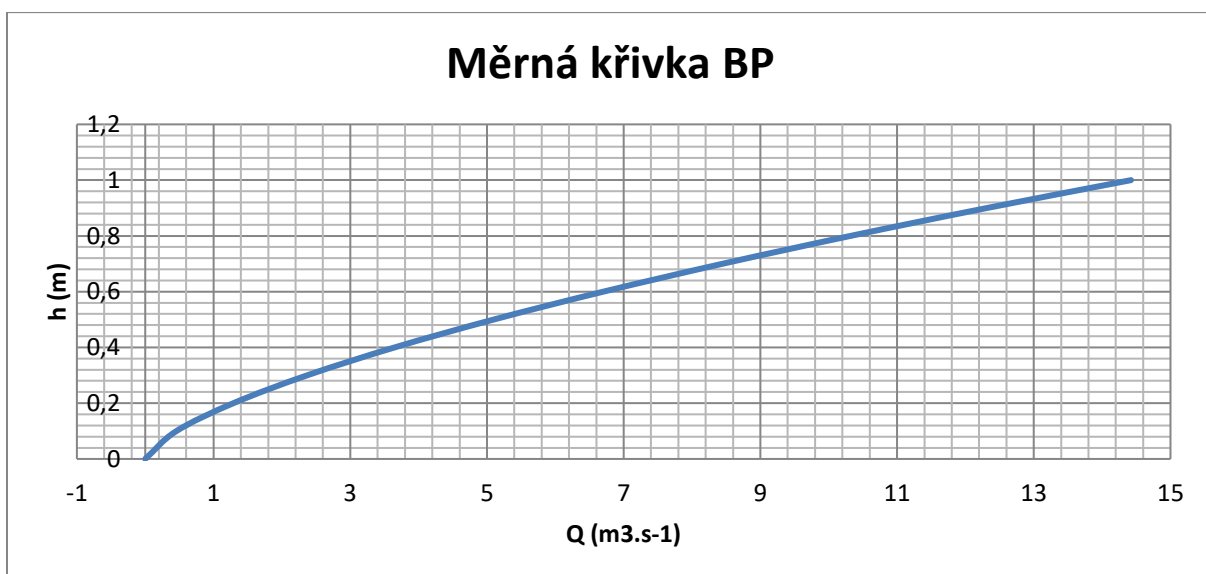
Navržené parametry

Šířka ve dvě: 8 metrů

Sklony svahů: 1:5

Opevnění: Lomový kámen kladený do betonu s vyspárováním

h (m)	Q (m ³ .s ⁻¹)
0	0
0,1	0,46
0,2	1,29
0,3	2,37
0,4	3,65
0,5	5,10
0,6	6,70
0,7	8,45
0,8	10,32
0,9	12,31
1,0	14,42



$Q_{100} < Q$ (při výšce $h=0,40$ metru, bezpečnostní přeliv je dostatečně kapacitní).

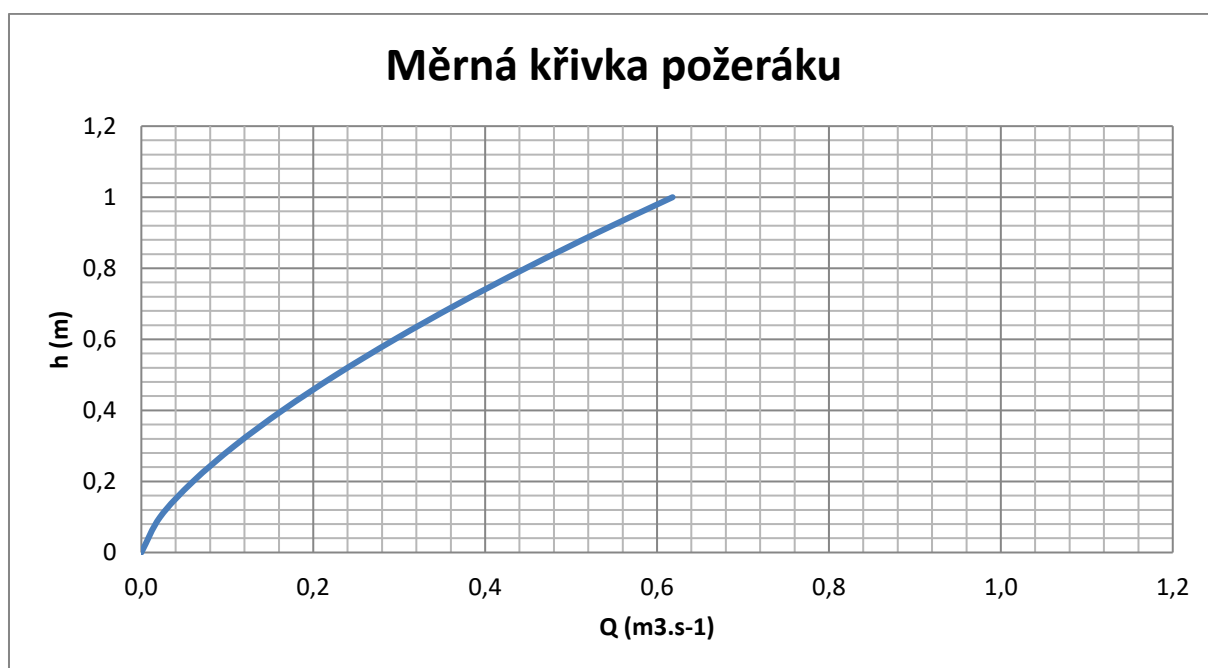
Vypouštěcí zařízení – požerák

Šířka přelivné hrany – 0,4 m.
Výška dluže z = 0,2 m.

$$Q = mb_0\sqrt{2gh^{\frac{3}{2}}} \quad [m^3 \cdot s^{-1}]$$

h (m)	K _v	b ₀ (m)	Q (m ³ .s ⁻¹)
0	0,1000	0,40	0
0,1	0,0800	0,38	0,022
0,2	0,0667	0,37	0,060
0,3	0,0571	0,37	0,108
0,4	0,0500	0,36	0,164
0,5	0,0444	0,36	0,227
0,6	0,0400	0,35	0,295
0,7	0,0364	0,35	0,369
0,8	0,0333	0,35	0,447
0,9	0,0308	0,34	0,530
1,0	0,0286	0,34	0,618

Měrná křivka požeráku

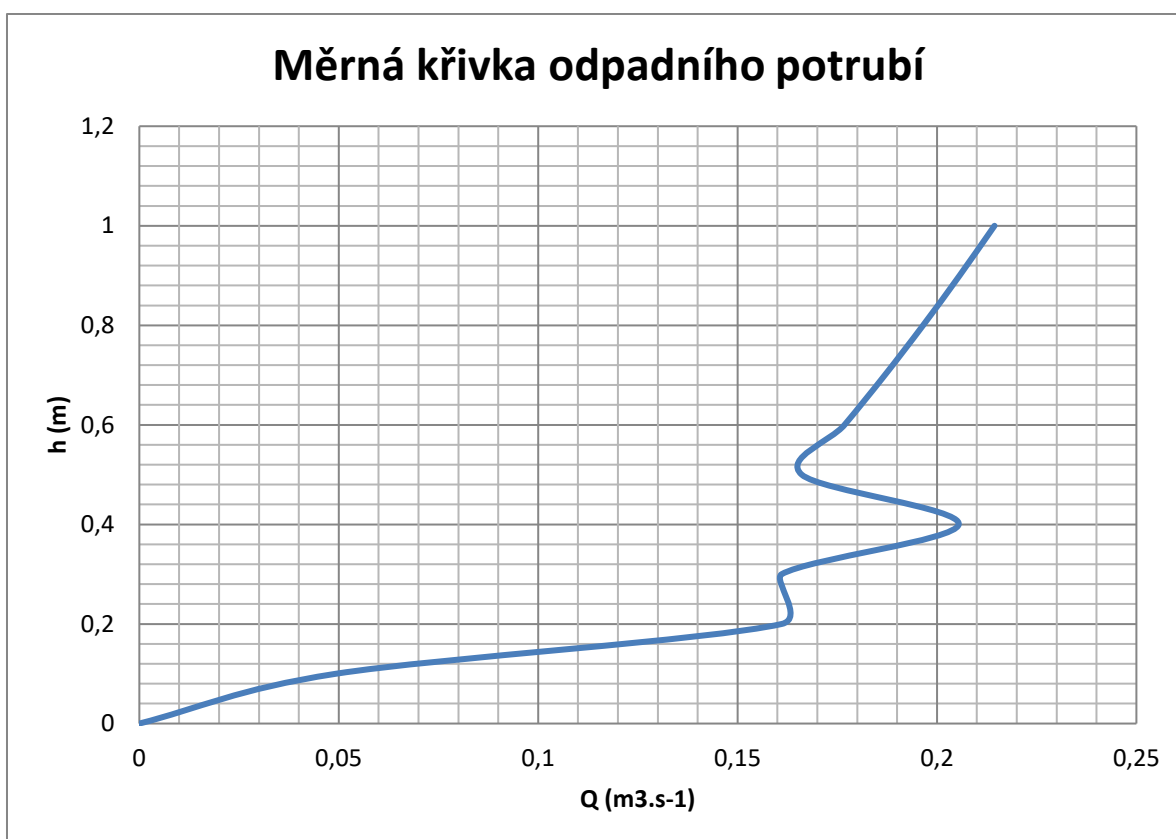


Odpadní potrubí

Navrženo DN 300. Při sklonu 4% a dosazení do vzorce $Q_d = 24 * D^{8/3} * \sqrt{i}$ vychází kapacita potrubí $0,205 \text{ m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$, což je z hlediska bezpečnosti vyhovující.

Q	Qpož [2.z]	($\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$)
0,205	0,108	

Q > Qpož [2.z]	OK!
----------------	-----



Výškové řešení

Výškové řešení MVN je takové, že koruna hráze je navržena 449 m.n.m. Z prostoru zátopy bude těžena zemina, dojde tedy ke změně výškového členění terénu.

Návrh výsadeb doprovodné zeleně

Není navržena doprovodná zeleň.

Vztahy k chráněným složkám přírody

Území navrhované stavby **nezasahuje** do žádného zvláště chráněného území. Žádné významné krajinné prvky zde nebyly zjištěny. Stavba neprobíhá v intravilánu obce, nahrazuje stávající stavby.

V těsně navazujícím okolí se nenacházejí registrované významné krajinné prvky. Péče o životní prostředí musí být zajištěna dodržováním a respektováním veškerých požadavků, předpisů, nařízení a norem ČSN, vztahujících se k zajištění zdravého životního a pracovního prostředí.

Stavba **se nenachází** v blízkosti kulturní památky ani v památkové rezervaci popř. vesnické památkové zóně.

Území dotčené stavbou **se nenachází v archeologické zóně**, ale dle sdělení Národního památkového ústavu je celé území klasifikováno jako území s možnými archeologickými nálezy. Stavebník je povinen již od doby přípravy stavby tento záměr oznámit Archeologickému ústavu AV ČR a umožnit jemu nebo oprávněné organizaci provést na dotčeném území případný záchranný archeologický výzkum.

Stavbou nebudou bezprostředně ohrožovány žádné vodní zdroje v okolí. Veškerá opatření v ochranných pásmech vodních zdrojů v rámci vodoprávního řízení povoluje vodoprávní úřad.

Popis vlivu na životní prostředí

Stavba jako taková nemá negativní vliv na životní prostředí, nedojde k žádnému zhoršení jeho stavu a z tohoto pohledu se neřeší jeho ochrana. Negativní vlivy stavby budou přechodného charakteru, a to především po dobu stavby. Mechanismy používané na stavbě musí být v takovém technickém stavu, aby v žádném případě nemohlo dojít k úniku ropných látek do půdy nebo do vody.

Fotodokumentace



Pohled na zatopenou plochu a přítok do malé vodní nádrže Rokošín



Pohled ze zatopené plochy na hráz

Příloha č. 1



ČESKÝ
HYDROMETEOROLOGICKÝ
ÚSTAV

POBOČKA PLZEŇ



VÁŠ DOPIS ZN: Č.j.: SPU 138178/2019
DORUČEN DNE: 18.04.2019

ODDĚLENÍ: hydrologie
VYŘIZUJE: Ing. Kateřina Bláhová
TELEFON: 377 256 648
EMAIL: katerina.blahova@chmi.cz

DATUM: 20.05.2019
Číslo ev.: CHMI/4142/2019
Číslo jednací: CHMI/531/229/2019
Spisová zn.: ZN/CHMI/531/23/2019

Státní pozemkový úřad
KPU pro Plzeňský kraj - Pobočka Domažlice
Haltravská 438, 344 37 Domažlice

došlo
dne 21-05-2019
č.j. Pa.1.
k vyřízení
počet příloh

Státní pozemkový úřad
Pobočka Domažlice
Haltravská 438
344 01 Domažlice

Státní pozemkový úřad
Doručeno: 21.05.2019
SPU 206944/2019
listy: 3 přílohy:



spuess743e369e

HYDROLOGICKÉ ÚDAJE POVRCHOVÝCH VOD

Na Vaši žádost Vám zasíláme požadované základní hydrologické údaje podle ČSN 75 1400 pro:

Vodní tok	Bezejmenný tok
Číslo hydrologického pořadí	1-10-02-0140-0-00
Profil	lokality Rokošínský vrch, k.ú. Sedlec u Poběžovic
Souřadnice v S JTSK	x = -866454,8 m y = -1086773,6 m
Plocha povodí A ^{a)}	0,85 km ²

Dlouhodobá průměrná roční výška srážek na povodí P _a	630	mm
Dlouhodobý průměrný průtok Q _a	3,0	l.s ⁻¹ Třída IV

M-denní průtoky Q _{Md} ^{b)}													l.s ⁻¹	
30	60	90	120	150	180	210	240	270	300	330	355	364	Tř.	
6,0	3,5	2,5	2,0	1,5	1,5	1,5	1,0	0,9	0,8	0,6	0,5	0,3	IV	

N-leté průtoky Q _N										m ³ .s ⁻¹	
1	2	5	10	20	50	100	200	500	Třída		
0,572	0,920	1,52	2,07	2,71	3,71	4,58			IV		

POZNÁMKA: V bezesrážkovém období možnost vysychání.

Doba platnosti poskytnutých hydrologických údajů od data jejich vydání je 5 let. Platnost hydrologických údajů lze prodloužit jejich ověřením. Na základě nových poznatků může dojít k jejich změnám.

Podmínky užívání dat se řídí Všeobecnými smluvními podmínkami ČHMÚ.

a) Plocha povodí A [km²] je určena z digitální vrstvy rozvodnic v měřítku 1:10 000 a podkladových map ZABAGED®.

b) M -denní průtoky jsou odvozeny z pozorovaných průtoků ve vodoměrných stanicích za referenční období 1981–2010.

Informace o odvození M -denních průtoků jsou dostupné na adrese:

<http://voda.chmi.cz/opv/data/qm.html>.

Za tyto práce Vám účtujeme v souladu se zákonem č. 526/1990 Sb. o cenách v platném znění částku 11 620,- Kč.

Přílohy: faktura (zaplacená dne 10.5.2019)
1x A4 tabulka: Objem a průběh TPV100
1x A4 graf: Objem a průběh TPV100


Ing. Josef Glanc

vedoucí oddělení hydrologie pobočky

ČESKÝ HYDROMETEOROLOGICKÝ ÚSTAV

Pobočka Plzeň

oddělení hydrologie

323 00 PLZEŇ, Mozartova 41

TEORETICKÁ POVODŇOVÁ VLNA Q_{100}

Tok: BEZEJMENNÝ TOK

Profil: lokalita ROKOŠÍNSKÝ VRCH

ČHP: 1-10-02-0140

Plocha: $A = 0,85 \text{ km}^2$

Průtok: $Q_{100} = 4,58 \text{ m}^3 \cdot \text{s}^{-1}$

Objem: $W_{100} = 0,05 \cdot 10^6 \text{ m}^3$

ČESKÝ HYDROMETEOROLOGICKÝ ÚSTAV

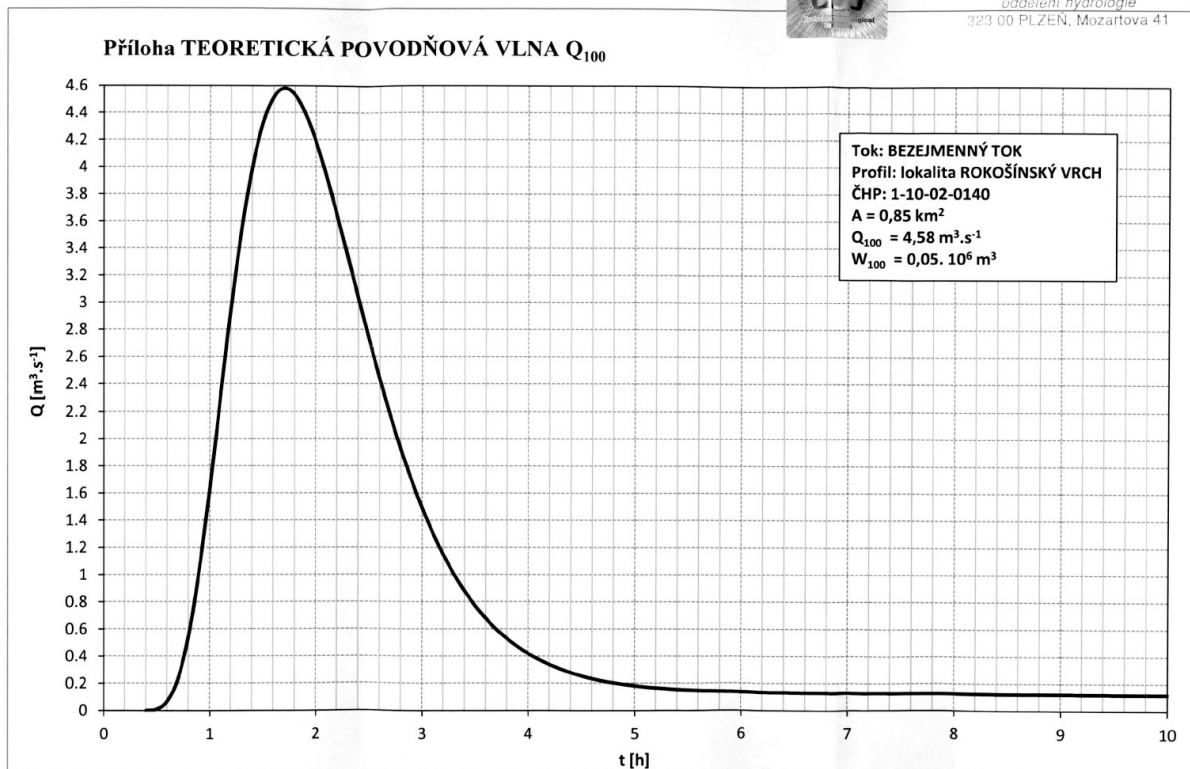
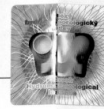
Pobočka Plzeň

oddělení hydrologie

323 00 PLZEŇ, Mozartova 41



čas [h]	$Q [\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}]$	čas [h]	$Q [\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}]$	čas [h]	$Q [\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}]$	čas [h]	$Q [\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}]$	čas [h]	$Q [\text{m}^3 \cdot \text{s}^{-1}]$
0.4	0.00	5.2	0.17	10.0	0.12	14.8	0.11	19.6	0.09
0.5	0.01	5.3	0.16	10.1	0.12	14.9	0.11	19.7	0.09
0.6	0.07	5.4	0.15	10.2	0.12	15.0	0.11	19.8	0.09
0.7	0.24	5.5	0.15	10.3	0.12	15.1	0.11	19.9	0.09
0.8	0.56	5.6	0.15	10.4	0.12	15.2	0.11	20.0	0.09
0.9	1.04	5.7	0.14	10.5	0.12	15.3	0.11		
1.0	1.65	5.8	0.14	10.6	0.12	15.4	0.11		
1.1	2.32	5.9	0.14	10.7	0.12	15.5	0.10		
1.2	2.97	6.0	0.14	10.8	0.12	15.6	0.10		
1.3	3.54	6.1	0.14	10.9	0.12	15.7	0.10		
1.4	4.00	6.2	0.14	11.0	0.12	15.8	0.10		
1.5	4.33	6.3	0.13	11.1	0.12	15.9	0.10		
1.6	4.52	6.4	0.13	11.2	0.12	16.0	0.10		
1.7	4.58	6.5	0.13	11.3	0.12	16.1	0.10		
1.8	4.53	6.6	0.13	11.4	0.12	16.2	0.10		
1.9	4.39	6.7	0.13	11.5	0.12	16.3	0.10		
2.0	4.18	6.8	0.13	11.6	0.12	16.4	0.10		
2.1	3.92	6.9	0.13	11.7	0.12	16.5	0.10		
2.2	3.63	7.0	0.13	11.8	0.12	16.6	0.10		
2.3	3.32	7.1	0.13	11.9	0.12	16.7	0.10		
2.4	3.02	7.2	0.13	12.0	0.11	16.8	0.10		
2.5	2.72	7.3	0.13	12.1	0.11	16.9	0.10		
2.6	2.43	7.4	0.13	12.2	0.11	17.0	0.10		
2.7	2.16	7.5	0.13	12.3	0.11	17.1	0.10		
2.8	1.91	7.6	0.13	12.4	0.11	17.2	0.10		
2.9	1.69	7.7	0.13	12.5	0.11	17.3	0.10		
3.0	1.48	7.8	0.13	12.6	0.11	17.4	0.10		
3.1	1.30	7.9	0.13	12.7	0.11	17.5	0.10		
3.2	1.14	8.0	0.13	12.8	0.11	17.6	0.10		
3.3	1.00	8.1	0.13	12.9	0.11	17.7	0.10		
3.4	0.88	8.2	0.13	13.0	0.11	17.8	0.10		
3.5	0.77	8.3	0.13	13.1	0.11	17.9	0.10		
3.6	0.68	8.4	0.12	13.2	0.11	18.0	0.10		
3.7	0.60	8.5	0.12	13.3	0.11	18.1	0.10		
3.8	0.53	8.6	0.12	13.4	0.11	18.2	0.10		
3.9	0.47	8.7	0.12	13.5	0.11	18.3	0.10		
4.0	0.42	8.8	0.12	13.6	0.11	18.4	0.10		
4.1	0.38	8.9	0.12	13.7	0.11	18.5	0.10		
4.2	0.34	9.0	0.12	13.8	0.11	18.6	0.10		
4.3	0.31	9.1	0.12	13.9	0.11	18.7	0.10		
4.4	0.28	9.2	0.12	14.0	0.11	18.8	0.10		
4.5	0.25	9.3	0.12	14.1	0.11	18.9	0.10		
4.6	0.23	9.4	0.12	14.2	0.11	19.0	0.10		
4.7	0.22	9.5	0.12	14.3	0.11	19.1	0.10		
4.8	0.20	9.6	0.12	14.4	0.11	19.2	0.09		
4.9	0.19	9.7	0.12	14.5	0.11	19.3	0.09		
5.0	0.18	9.8	0.12	14.6	0.11	19.4	0.09		
5.1	0.17	9.9	0.12	14.7	0.11	19.5	0.09		



Data ČHMÚ pro bezejmenný vodní tok IDVT 10243805.