


GEOCENTRUM, spol. s r. o. zeměměřická a projekční kancelář tř. Kosmonautů 1143/8B, 779 00 Olomouc zapsána u KS v Ostravě, oddíl C, vl. č. 5555		 spol. s r. o. zeměměřická a projekční kancelář, Olomouc
AUTORIZOVANÝ TECHNIK PRO STAVBY VODNÍHO HOSPODÁŘSTVÍ A KRAJINNÉHO INŽENÝRSTVÍ SPECIALIZACE STAVBY MELIORAČNÍ A SANAČNÍ ING. JAN KOPAL	RAZÍTKO	

			<div></div> <div>spol. s r. o</div> <div>zeměměřická a projekční kancelář, Olomouc</div>	
Projektant	ING. JAN KOPAL			
Vypracoval	ING. JAN KOPAL			
Kontroloval	ING. JOSEF BLAHA			
Kraj: Jihomoravský	Obec: Ráječko	K.ú.: Ráječko	Stupeň dokumentace	DSP, PDPS
Objednavatel	ČR - STÁTNÍ POZEMKOVÝ ÚŘAD Krajský pozemkový úřad pro Jihomoravský kraj Pobočka Blansko Poříčí 1569/18 678 42 Blansko		Číslo zakázky	087/2021
			Datum	11/2021
Akce: PD - Přehrážky PŘ1-PŘ5 s polní cestou CP2 v k.ú. Ráječko			Měřítko	-
			Formát	A4
			Souř. systém	S-JTSK
Název přílohy: Dokumentace objektů SO 01 a SO 02 Technická zpráva			Čís. soupravy:	Čís. přílohy: D.1

OBSAH:

D. Dokumentace objektů a technických a technologických zařízení	3
D.1 Dokumentace stavebního nebo inženýrského objektu.....	3
D.1.1 Architektonicko-stavební řešení.....	3
D.1.2 Stavebně konstrukční řešení	3
a) Technická zpráva	3
a.1. Podrobný statický výpočet	10
b) Výkresová část	11
c) Statické posouzení.....	13
D.1.3 Požárně bezpečnostní řešení	15
D.1.4 Technika prostředí staveb.....	15
D.2 Dokumentace technických a technologických zařízení.....	15
Fotodokumentace:	16

D. Dokumentace objektů a technických a technologických zařízení

D.1 Dokumentace stavebního nebo inženýrského objektu

D.1.1 Architektonicko-stavební řešení

Vzhledem k charakteru stavby není řešeno.

D.1.2 Stavebně konstrukční řešení

a) Technická zpráva

Navržená opatření SO 01 (Přehrážky PŘ1 – PŘ4) se naházejí jihovýchodně od intravilánu Obce Ráječko, ve stávající údolnici toku „LP Chrábku v KM 0,8 IDVT 10195293“. Stavební objekt SO 02 je stávající přehrážka PŘ5 určená k rekonstrukci včetně odtěžení sedimentů, která je situována v komplexu lesa situovaného východně od intravilánu obce Ráječko, poblíž vodního toku „Chrábek“.

Technické řešení SO 01 spočívá ve vybudování nových drátokamenných přehrážek PŘ1 – PŘ4 ve stávající údolnici, tak aby zpomalovaly povrchový odtok vody a současně zachycovali splaveniny.

Technické řešení SO 02 spočívá v odstranění stávající přehrážky (rekonstrukce) a nahrazení novou přehrážkou PŘ5, včetně odtěžení sedimentu ze stávající přehrážky. Přehrážka PŘ5 bude stabilizovat stávající údolnici, zpomalovat povrchový odtok vody a současně zachycovat splaveniny.

Opatření jsou navržena za účelem protierozním s doplňkovou funkcí protipovodňovou.

Pro příjezd na staveniště bude využita pouze stávající silniční/cestní síť (místní komunikace, polní cesty), pozemky ve vlastnictví obce Ráječko a pozemky ve vlastnictví soukromých vlastníků. Předpokládá se příjezd z komunikací na parcelách KN 4515 (místní komunikace), KN 4432 (polní cesta) a KN 658/5 (lesní cesta). Všechny pozemky (KN 4515, KN 4432 a KN 658/5) jsou ve vlastnictví obce Ráječko. Na pozemcích KN 4369, 4370, 4377, 4485, 4486, 4378, 4506, 4507, 4461 a 4462 ve vlastnictví soukromých vlastníků a obce Ráječko se předpokládá zbudování dočasných komunikací, které realizuje zhotovitel stavby. Přístupová komunikace bude po dokončení stavby odstraněna z pozemků LPF a ZPF a pozemky budou uvedeny do původního stavu. Výjimku tvoří pozemky parc.č. 4369, 4370, 4485, 4507 případně 4486. U těchto pozemků na základě žádosti vlastníků a zástupce Obce bude dočasný kryt ponechán (předpokládá se povrch dočasných komunikací ze štěrkodrti (PŘ4) či silničních panelů (PŘ1 – PŘ4)). Panely budou po dokončení stavby přehrážek PŘ1 – PŘ4 kompletně odstraněny. V současné době parc.č. 4369 a 4370 jsou již částečně zpevněny (asfaltobetonem i panely), viz výkres *C.4 Situační výkres dočasných komunikací*, ve kterém jsou dočasné komunikace podrobněji specifikovány.

Stavební objekt SO 01

Přehrážka PŘ1

Přehrážka PŘ1 je konstrukčně řešena jako drátokamenná (gabionové koše), situovaná kolmo k ose stávajícího vodního toku o délce 13 m se závazáním do břehů údolnice. Drátokoše jsou skládány na sebe ve čtyřech vrstvách.

První vrstva gabionů výšky 1 m navazuje na betonový základ. Další vrstva o výšce 0,5 m navazuje na tuto spodní vrstvu gabionů a na ni opět další vrstva gabionů o výšce 1 m (tato vrstva také nastavuje výšku přelivné hrany přehrážky). Dále navazuje finální vrstva gabionů o výšce 0,7 m. Všechny gabiony budou mezi sebou spojeny kovovými spirálami.

Spodní vrstva gabionů bude uložena na betonový základ s uchycením tyčí, které budou do tohoto betonového základu zapuštěny a budou vytvářet kotvy pro gabiony. Betonový základ je také vyztužen KARI sítí. Betonový základ tl. 0,4 m je uložen na podkladním betonu tl. 0,15 m.

Dalším prvkem, který bude nutné v základové spáře vybudovat je výměna pláně v tl. 0,5 m s dosahem na vrstvu granodioritu. Výměna pláně je navržena šterkodrtí frakce (64/125 tl. 0,2 m) a 32-64 (tl. 0,2 m) ode dna stavební jámy a tl. 0,1 m šterkodrtí frakce 0-32 směrem k betonovému loži tl. 0,15 m.

Dalšími prvky přímo navazujícími na těleso drátokamenné přehrážky je opevnění návodního a vzdušního líce přehrážky. Toto opevnění slouží k stabilizaci navazujících částí údolnice na přehrážku. Opevnění je tvořeno z lomového kamene zavázaného do dna a svahů údolnice.

Na vzdušní straně také vytváří vývar, který bylo nutné na základě hydrotechnických výpočtů navrhnout. Tento vývar (dl. 3,2 m) je dále stabilizován pokračujícím opevněním se stabilizací zajišťovacím prahem.

Celková délka opevnění pod hrází PŘ1 vč. vývaru činí 8,20 m. Do této délky však není započítáno ještě zpevnění dna záhozem z lomového kamene tl. 0,5 m a délky 2 m.

Na návodní straně přehrážky je využito opevnění dna a břehů koryta k tomu, aby bylo možné s ohledem na sedimentaci splavenin koryto pročistit tak, aby nedocházelo k poškození tělesa přehrážky či opevnění a byl jasně stanoven rámeček pro odstranění případných sedimentů.

Kapacita přelivu přehrážky je navržena na 100 letou vodu.

Kapacita vývaru je navržena na 20 letou vodu.

Stavební výkresy a podrobná specifikace je uvedena v části D., zejména pak ve výkrese D.4.1, vzorový příčný řez, přehrážka PŘ1

Technické parametry PŘ1

Délka (hráze) přehrážky: 13 m

Max. výška přehrážky: 2,2 m

Kóta koruny přehrážky: 319,15 m n.m.

Kóta koruny přelivu přehrážky: 318,45 m n.m.

Hladina při 100 leté vodě: 319,07 m.n.m.

Objem zátopy při Q_{100} : 130 m³

Délka opevnění pod přehrážkou: 8,20 m, resp. 10,20 m (včetně zpevnění dna záhozem)

Délka opevnění nad přehrážkou: 2 m

Přehrážka PŘ2

Přehrážka PŘ2 je konstrukčně řešena jako drátokamenná (gabionové koše), situovaná kolmo k ose stávajícího vodního toku o délce 14 m se zavázáním do břehů údolnice. Drátokoše jsou skládány na sebe ve čtyřech vrstvách.

První vrstva gabionů výšky 1 m navazuje na betonový základ. Další vrstva o výšce 0,5 m navazuje na tuto spodní vrstvu gabionů a na ni opět další vrstva gabionů o výšce 1 m (tato vrstva také nastavuje výšku přelivné hrany přehrážky). Dále navazuje finální vrstva gabionů o výšce 0,7 m. Všechny gabiony budou mezi sebou spojeny kovovými spirálami.

Spodní vrstva gabionů bude uložena na betonový základ s uchycením tyčí, které budou do tohoto betonového základu zapuštěny a budou vytvářet kotvy pro gabiony. Betonový základ je také vyztužen KARI sítí. Betonový základ tl. 0,4 m je uložen na podkladním betonu tl. 0,15 m.

Dalším prvkem, který bude nutné v základové spáře vybudovat je výměna pláně v tl. 0,5 m s dosahem na vrstvu granodioritu. Výměna pláně je navržena šterkodrtí frakce (64/125 tl. 0,2 m) a 32-64 (tl. 0,2 m) ode dna stavební jámy a tl. 0,1 m šterkodrtí frakce 0-32 směrem k betonovému loži tl. 0,15 m.

Dalšími prvky přímo navazujícími na těleso drátokamenné přehrážky je opevnění návodního a vzdušního líce přehrážky. Toto opevnění slouží k stabilizaci navazujících částí údolnice na přehrážku. Opevnění je tvořeno z lomového kamene zavázaného do dna a svahů údolnice.

Na vzdušní straně také vytváří vývar, který bylo nutné na základě hydrotechnických výpočtů navrhnout. Tento vývar (dl. 3,2 m) je dále stabilizován pokračujícím opevněním se stabilizací zajišťovacím prahem.

Celková délka opevnění pod hrází PŘ2 vč. vývaru činí 8,20 m. Do této délky však není započítáno ještě zpevnění dna záhozem z lomového kamene tl. 0,5 m a délky 2 m.

Na návodní straně přehrážky je využito opevnění dna a břehů koryta k tomu, aby bylo možné s ohledem na sedimentaci splavenin koryto pročistit tak, aby nedocházelo k poškození tělesa přehrážky či opevnění a byl jasně stanoven rámec pro odstranění případných sedimentů.

Kapacita přelivu přehrážky je navržena na 100 letou vodu.

Kapacita vývaru je navržena na 20 letou vodu.

Stavební výkresy a podrobná specifikace je uvedena v části D., zejména pak ve výkrese D.4.2, vzorový příčný řez, přehrážka PŘ2

Technické parametry PŘ2

Délka (hráze) přehrážky: 14 m

Max. výška přehrážky: 2,2 m

Kóta koruny přehrážky: 332,13 m n.m.

Kóta koruny přelivu přehrážky: 331,43 m n.m.

Hladina při 100 leté vodě: 332,05 m.n.m.

Objem zátopy při Q_{100} : 143 m³

Délka opevnění pod přehrážkou: 8,20 m, resp. 10,20 m (včetně zpevnění dna záhozem)

Délka opevnění nad přehrážkou: 2 m

Přehrážka PŘ3

Přehrážka PŘ3 je konstrukčně řešena jako drátokamenná (gabionové koše), situovaná kolmo k ose stávajícího vodního toku o délce 23 m se závazáním do břehů údolnice. Drátokoše jsou skládány na sebe ve čtyřech vrstvách.

První vrstva gabionů výšky 1 m navazuje na betonový základ. Další vrstva o výšce 0,5 m navazuje na tuto spodní vrstvu gabionů a na ni opět další vrstva gabionů o výšce 1 m (tato vrstva také nastavuje výšku přelivné hrany přehrážky). Dále navazuje finální vrstva gabionů o výšce 0,7 m. Všechny gabiony budou mezi sebou spojeny kovovými spirálami.

Spodní vrstva gabionů bude uložena na betonový základ s uchycením tyčí, které budou do tohoto betonového základu zapuštěny a budou vytvářet kotvy pro gabiony. Betonový základ je také vyztužen KARI sítí. Betonový základ tl. 0,4 m je uložen na podkladním betonu tl. 0,15 m.

Dalším prvkem, který bude nutné v základové spáře vybudovat je výměna pláně v tl. 0,5 m s dosahem na vrstvu granodioritu. Výměna pláně je navržena šterkodrtí frakce (64/125 tl. 0,2 m) a 32-64 (tl. 0,2 m) ode dna stavební jámy a tl. 0,1 m šterkodrtí frakce 0-32 směrem k betonovému loži tl. 0,15 m.

Dalšími prvky přímo navazujícími na těleso drátokamenné přehrážky je opevnění návodního a vzdušního líce přehrážky. Toto opevnění slouží k stabilizaci navazujících částí údolnice na přehrážku. Opevnění je tvořeno z lomového kamene zavázaného do dna a svahů údolnice.

Na vzdušní straně také vytváří vývar, který bylo nutné na základě hydrotechnických výpočtů navrhnout. Tento vývar (dl. 3,2 m) je dále stabilizován pokračujícím opevněním se stabilizací zajišťovacím prahem.

Celková délka opevnění pod hrází PŘ3 vč. vývaru činí 8,20 m. Do této délky však není započítáno ještě zpevnění dna záhozem z lomového kamene tl. 0,5 m a délky 2 m.

Na návodní straně přehrážky je využito opevnění dna a břehů koryta k tomu, aby bylo možné s ohledem na sedimentaci splavenin koryto pročistit tak, aby nedocházelo k poškození tělesa přehrážky či opevnění a byl jasně stanoven rámeček pro odstranění případných sedimentů.

Kapacita přelivu přehrážky je navržena na 100 letou vodu.

Kapacita vývaru je navržena na 20 letou vodu.

Stavební výkresy a podrobná specifikace je uvedena v části D., zejména pak ve výkrese D.4.3, vzorový příčný řez, přehrážka PŘ3

Technické parametry PŘ3

Délka (hráze) přehrážky: 23 m

Max. výška přehrážky: 2,2 m

Kóta koruny přehrážky: 351,54 m n.m.

Kóta koruny přelivu přehrážky: 350,84 m n.m.

Hladina při 100 leté vodě: 351,46 m.n.m.

Objem zátopy při Q_{100} : 238 m³

Délka opevnění pod přehrážkou: 8,20 m, resp. 10,20 m (včetně zpevnění dna záhozem)

Délka opevnění nad přehrážkou: 2 m

Přehrážka PŘ4

Přehrážka PŘ4 je konstrukčně řešena jako drátokamenná (gabionové koše), situovaná kolmo k ose stávajícího vodního toku o délce 24 m se zavázáním do břehů údolnice. Drátokoše jsou skládány na sebe ve čtyřech vrstvách.

První vrstva gabionů výšky 1 m navazuje na betonový základ. Další vrstva o výšce 0,5 m navazuje na tuto spodní vrstvu gabionů a na ni opět další vrstva gabionů o výšce 1 m (tato vrstva také

nastavuje výšku přelivné hrany přehrážky). Dále navazuje finální vrstva gabionů o výšce 0,7 m. Všechny gabiony budou mezi sebou spojeny kovovými spirálami.

Spodní vrstva gabionů bude uložena na betonový základ s uchycením tyčí, které budou do tohoto betonového základu zapuštěny a budou vytvářet kotvy pro gabiony. Betonový základ je také vyztužen KARI sítí. Betonový základ tl. 0,4 m je uložen na podkladním betonu tl. 0,15 m.

Dalším prvkem, který bude nutné v základové spáře vybudovat je výměna pláně v tl. 0,5 m s dosahem na vrstvu granodioritu. Výměna pláně je navržena štěrkodrtí frakce (64/125 tl. 0,2 m) a 32-64 (tl. 0,2 m) ode dna stavební jámy a tl. 0,1 m štěrkodrtí frakce 0-32 směrem k betonovému loži tl. 0,15 m.

Dalšími prvky přímo navazujícími na těleso drátokamenné přehrážky je opevnění návodního a vzdušního líce přehrážky. Toto opevnění slouží k stabilizaci navazujících částí údolnice na přehrážku. Opevnění je tvořeno z lomového kamene zavázaného do dna a svahů údolnice.

Na vzdušní straně také vytváří vývar, který bylo nutné na základě hydrotechnických výpočtů navrhnout. Tento vývar (dl. 3,2 m) je dále stabilizován pokračujícím opevněním se stabilizací zajišťovacím prahem.

Celková délka opevnění pod hrází PŘ4 vč. vývaru činí 8,20 m. Do této délky však není započítáno ještě zpevnění dna záhozem z lomového kamene tl. 0,5 m a délky 2 m.

Na návodní straně přehrážky je využito opevnění dna a břehů koryta k tomu, aby bylo možné s ohledem na sedimentaci splavenin koryto pročistit tak, aby nedocházelo k poškození tělesa přehrážky či opevnění a byl jasně stanoven rámeček pro odstranění případných sedimentů.

Kapacita přelivu přehrážky je navržena na 100 letou vodu.

Kapacita vývaru je navržena na 20 letou vodu.

Stavební výkresy a podrobná specifikace je uvedena v části D., zejména pak ve výkrese D.4.4, vzorový příčný řez, přehrážka PŘ4

Technické parametry PŘ4

Délka (hráze) přehrážky: 24 m

Max. výška přehrážky: 2,2 m

Kóta koruny přehrážky: 384,18 m n.m.

Kóta koruny přelivu přehrážky: 383,48 m n.m.

Hladina při 100 leté vodě: 384,10 m.n.m.

Objem zátopy při Q_{100} : 403 m³

Délka opevnění pod přehrážkou: 8,20 m, resp. 10,20 m (včetně zpevnění dna záhozem)

Délka opevnění nad přehrázkou: 2 m

Stavební objekt SO 02

Přehrážka PŘ5 - rekonstrukce

Před započítáním konstrukčních prací na přehrážce PŘ5, bude nutné odstranit sediment v zátopě přehrážky a poté i samotné těleso přehrážky.

Stávající přehrážka již projevuje prvky poškození, které mají příčinu nejspíše v založení přehrážky. Dochází zejména k ohybům gabionů v místech zavázání do stávající údolnice. Dalšími negativními prvky, které byly v lokalitě stávající přehrážky pozorovány je nefunkční opevnění koryta pod přehrázkou.

Přehrážka PŘ5 je konstrukčně řešena jako drátokamenná (gabionové koše), situovaná kolmo k ose stávajícího vodního toku o délce 15,50 m se zavázáním do břehů údolnice. Drátokoše jsou skládány na sebe ve čtyřech vrstvách.

První vrstva gabionů výšky 1 m navazuje na betonový základ. Další vrstva o výšce 0,5 m navazuje na tuto spodní vrstvu gabionů a na ni opět další vrstva gabionů o výšce 1 m (tato vrstva také nastavuje výšku přelivné hrany přehrážky). Dále navazuje finální vrstva gabionů o výšce 0,7 m. Všechny gabiony budou mezi sebou spojeny kovovými spirálami.

Spodní vrstva gabionů bude uložena na betonový základ s uchycením tyčí, které budou do tohoto betonového základu zapuštěny a budou vytvářet kotvy pro gabiony. Betonový základ je také vyztužen KARI sítí. Betonový základ tl. 0,4 m je uložen na podkladním betonu tl. 0,15 m.

Dalším prvkem, který bude nutné v základové spáře vybudovat je výměna pláň v tl. 0,5 m s dosahem na vrstvu granodioritu. Výměna pláň je navržena šterkodrtí frakce (64/125 tl. 0,2 m) a 32-64 (tl. 0,2 m) ode dna stavební jámy a tl. 0,1 m šterkodrtí frakce 0-32 směrem k betonovému loži tl. 0,15 m.

Dalšími prvky přímo navazujícími na těleso drátokamenné přehrážky je opevnění návodního a vzdušního líce přehrážky. Toto opevnění slouží k stabilizaci navazujících částí údolnice na přehrážku. Opevnění je tvořeno z lomového kamene zavázaného do dna a svahů údolnice.

Na vzdušní straně také vytváří vývar, který bylo nutné na základě hydrotechnických výpočtů navrhnout. Tento vývar (dl. 4,0 m) je dále stabilizován pokračujícím opevněním se stabilizací zajišťovacím prahem.

Celková délka opevnění pod hrází PŘ5 vč. vývaru činí 9,00 m. Do této délky však není započítáno ještě zpevnění dna záhozem z lomového kamene tl. 0,5 m a délky 2 m.

Na návodní straně přehrážky je využito opevnění dna a břehů koryta k tomu, aby bylo možné s ohledem na sedimentaci splavenin koryto pročistit tak, aby nedocházelo k poškození tělesa přehrážky či opevnění a byl jasně stanoven rámec pro odstranění případných sedimentů.

Kapacita přelivu přehrážky je navržena na 100 letou vodu.

Kapacita vývaru je navržena na 20 letou vodu.

Stavební výkresy a podrobná specifikace je uvedena v části D., zejména pak ve výkrese D.4, vzorový příčný řez, přehrážka PŘ5

Technické parametry PŘ5

Délka (hráze) přehrážky: 15,50 m

Max. výška přehrážky: 2,2 m

Kóta koruny přehrážky: 333,27 m n.m.

Kóta koruny přelivu přehrážky: 332,57 m n.m.

Hladina při 100 leté vodě: 333,05 m n.m.

Objem zátopy při Q_{100} : 122 m³ (po odstranění sedimentů)

Délka opevnění pod přehrážkou: 9,00 m, resp. 11,00 m (včetně zpevnění dna záhozem)

Délka opevnění nad přehrážkou: 2 m

a.1. Podrobný statický výpočet

Vzhledem k charakteru stavby není řešeno.

b) Výkresová část

Situační výkresy:

USPOŘÁDÁNÍ DOKUMENTACE				
NÁZEV STAVBY:	PD - Přehrážky PŘ1-PŘ5 s polní cestou CP2 v k.ú. Ráječko			
NÁZEV SO:	SITUAČNÍ VÝKRESY PŘ1 – PŘ4, PŘ5			
STUPEŇ: DSP, PDPS		DATUM: 11/2021		ČÍSLO ZAKÁZKY: 087/2021
		ZODPOVÍDÁ	AUTORIZUJE	POZNÁMKA
C_1	ŠIRŠÍ VZTAHY SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
C_2	KATASTRÁLNÍ SITUAČNÍ VÝKRES SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
C_3	KOORDINAČNÍ SITUAČNÍ VÝKRES SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
C_4	SITUAČNÍ VÝKRES DOČASNÝCH KOMUNIKACÍ SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
C_1	ŠIRŠÍ VZTAHY SO 02	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
C_2	KATASTRÁLNÍ SITUAČNÍ VÝKRES SO 02	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
C_3	KOORDINAČNÍ SITUAČNÍ VÝKRES SO 02	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	

Dokumentace objektu:

USPOŘÁDÁNÍ DOKUMENTACE				
NÁZEV STAVBY:	PD - Přehrážky PŘ1-PŘ5 s polní cestou CP2 v k.ú. Ráječko			
NÁZEV SO:	DOKUMENTACE OBJEKTŮ PŘ1 – PŘ4, PŘ5			
STUPEŇ: DSP, PDPS		DATUM: 11/2021		ČÍSLO ZAKÁZKY: 087/2021
		ZODPOVÍDÁ	AUTORIZUJE	POZNÁMKA
D_1	TECHNICKÁ ZPRÁVA SO 01 a SO 02	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_2_1	SITUACE STAVBY SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_2_2	SITUACE STAVBY SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_2_3	SITUACE STAVBY SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_2_4	SITUACE STAVBY SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_2	SITUACE STAVBY SO 02	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_3_1	PODÉLNÝ PROFIL SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_3_2	PODÉLNÝ PROFIL SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_3_3	PODÉLNÝ PROFIL SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_3_4	PODÉLNÝ PROFIL SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_3	PODÉLNÝ PROFIL SO 02	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_4_1	VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_4_2	VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_4_3	VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_4_4	VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ SO 01	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_4	VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ SO 02	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	
D_5	VZOROVÝ PŘÍČNÝ ŘEZ SO 01 dočasné komunikace pro příjezd k PŘ1 – PŘ3 a PŘ4	Ing. KOPAL	Ing. KOPAL	

Celková tíha se základem		
$G_{C2} = G_1 + G_2 + G_3$		
$r_{GC2} = \frac{G_1 \cdot r_{G1} + G_2 \cdot r_{G2} + G_3 \cdot r_{G3}}{G}$		
G_{C2}	97,8	kN
r_{GC2}	1,04	m
podmínky stability		
SF > 1,5	SM > 1,5	
Stabilita nadzákladu proti překlpení		
$SM = \frac{\sum G_i \cdot r_{Gi}}{P \cdot r_p}$		
SM	2,07	⇒ Vyhoví
Stabilita proti převržení v základové spáře		
$SM_z = \frac{\sum G_i \cdot r_{Gi}}{P \cdot r_p}$		
SM_z	1,89	⇒ Vyhoví
Výpočet bezpečnosti proti posunutí		
$O = (G_1 + G_2 + G_3 + G_4) \cdot \zeta$		
$SF = \frac{O}{P}$		
ζ	0,70	
Q	68,46	kN
P	24,20	kN
SF	2,83	⇒ Vyhoví
Napětí v základové spáře		
$r_v = \frac{P}{G_{C2}} \cdot r_p$ $r = r_{GC2} - r_v$ $\sigma_0 = \frac{G_{C2}}{b \cdot 1,0}$ $e = \frac{b}{2} - r$ $\sigma_{1,2} = \sigma_0 \cdot (1 \pm \frac{6 \cdot e}{b})$		
r_v	0,18	m
r	0,86	m
σ_0	51,47	kPa
e	0,09	m
σ_1	65,66	kPa
σ_2	37,29	kPa

D.1.3 Požárně bezpečnostní řešení

Vzhledem k charakteru stavby není řešeno.

D.1.4 Technika prostředí staveb

Vzhledem k charakteru stavby není řešeno.

D.2 Dokumentace technických a technologických zařízení

Vzhledem k charakteru stavby není řešeno.

Fotodokumentace:

Obr. 1: Pohled na lokalitu přehrážky PŘ1



Obr. 2: Pohled na lokalitu přehrážky PŘ2



Obr. 3: Pohled na lokalitu přehrážky PŘ3



Obr. 4: Pohled na lokalitu přehrážky PŘ4



Obr. 5: Pohled na přehrážku PŘ5 určenou k rekonstrukci



Obr. 6: Pohled na stávající polní cestu k tělesům přehrážek PŘ1 – PŘ3



Obr. 7: Pohled na stávající polní cestu k tělesům přehrážek PŘ1 – PŘ3



Obr. 8: Pohled na stávající polní cestu k tělesům přehrážek PŘ1 – PŘ3

