

B. Souhrnná technická zpráva

- B.1 Urbanistické, architektonické a stavebně technické řešení
 - B.1.a Zhodnocení staveniště, hydrologické údaje
 - B.1.b Urbanistické a architektonické řešení stavby
 - B.1.c Technické řešení stavby
 - B.1.d Napojení stavby na dopravní a technickou infrastrukturu
 - B.1.e Řešení technické a dopravní infrastruktury
 - B.1.f Vliv stavby na životní prostředí a řešení jeho ochrany
 - B.1.g Řešení bezbariérového užívání
 - B.1.h Průzkumy a měření
 - B.1.i Podklady pro vytýčení stavby
 - B.1.j Členění stavby na stavební objekty
 - B.1.k Vliv stavby na okolní pozemky a stavby, ochrana před negativními účinky stavby
 - B.1.l Ochrana zdraví a bezpečnosti pracovníků
- B.2 Mechanická odolnost a stabilita
 - B.2.a Statické posouzení
 - B.2.b Stupeň přetvoření
 - B.2.c Poškození v důsledku většího přetvoření
- B.3 Požární bezpečnost
- B.4 Hygiena, ochrana zdraví a životního prostředí
- B.5 Bezpečnost při užívání
- B.6 Ochrana proti hluku
- B.7 Řešení přístupu a užívání stavby
- B.8 Ochrana stavby před škodlivými vlivy vnějšího prostředí
- B.9 Ochrana obyvatelstva
- B.10 Inženýrské stavby (objekty)
 - B.10.a Odvodnění území, zneškodňování odpadních vod
 - B.10.b Zásobování vodou
 - B.10.c Zásobování energiemi
 - B.10.d Řešení dopravy
 - B.10.e Povrchové úpravy okolí, vegetační úpravy
 - B.10.f Elektronická komunikace

B Souhrnná technická zpráva

B.1 Urbanistické, architektonické a stavebně technické řešení

B.1.a Zhodnocení staveniště

Z terénního a geologického průzkumu, které byly v lokalitě realizovány, je možno hodnotit staveniště jako vhodné. Jedná se o nádrž na pozemcích k tomu určených. Pozemky určené pro stavbu byly vyčleněny v rámci komplexní pozemkové úpravy. Tyto pozemky jsou dosud využívány zemědělsky.

Základní hydrologické údaje

- název toku : jímací území Želetického potoka
- hydrologické číslo povodí : 4-17-01-018
- plocha povodí : 0,16 km²
- průměrná roční výška srážek : $H_{sa} = 575$ mm

n - leté průtoky (dle ČHMÚ z 01/2007)

N	1	2	5	10	20	50	100
Q_N (m ³ /s)	0,08	0,16	0,36	0,6	0,9	1,4	2,0

Objem PV 100 udává ČHMÚ hodnotou 9000 m³.

B.1.b Urbanistické a architektonické řešení stavby

Řešení části biocentra B4 Prameniště s retenční nádrží je navrženo s ohledem na maximální začlenění do krajiny. Hráz a funkční objekt jsou navrženy tak, aby nedošlo k narušení krajinného rázu. Těleso zemní hráze bude zatravněno. Zemník se sklony svahů 1 : 8 je situován v občasně zátopě.

B.1.c Technické řešení stavby

Řešená stavba s vodní nádrží je součástí biocentra B4 Prameniště v údolnici trati Padělky. Nádrž bude průtočná s čelní sypanou zemní hrází. Nádrž bude mít výpustné zařízení sdružené se šachtový bezpečnostním přelivem. Za normálního stavu bude nádrž zcela vypuštěná (suchá). Hlavním důvodem pro stavbu nádrže je ochrana majetku a obyvatel v obci Nenkovice. Nádrž má proto navržen funkční objekt tak, že se při příchodu povodně začne nádrž plnit a z nádrže bude přes výpustný objekt a odpadní štolu odtékat redukované neškodné množství vody. Nádrž svým retenčním objemem zachytí objem stoleté povodňové vlny aniž by došlo k přelití bezp. přelivu. V případě kdyby došlo k ucpání výpustného otvoru je nádrž vybavena bezpečnostním přelivem. Tento přeliv spolehlivě převede přepadající vodu při nastoupení hladiny vody v nádrži nad úroveň hrany bezp. přelivu. Délka přelivné hrany je

navržena tak, že bezpečně převede průtok stoleté povodně. Koruna hráze je navíc o 40 cm převýšena oproti maximální hladině při přepadovém paprsku stoleté povodně.

Stavba je rozdělena na stavební objekty:

SO-01 – Retenční nádrž

SO-01.1 – Zemní hráz a těžení v zátopě

SO-01.2 – Výpustný objekt a bezpečnostní přeliv

SO-01.3 – MGZS – Příjezd na staveniště

SO-02 – Vegetační úpravy a následná 5-ti letá péče

Technický popis:

Retenční nádrž (SO-01) bude vytvořena přehrazením údolnice zemní sypanou čelní hrází s obloukovou osou. **Zemní hráz** (SO – 01.1) bude homogenní z materiálu těženého v prostoru občasné zátopy nádrže. Maximální výška hráze je navržena 4,1 m nad stávajícím terénem. Sklon návodního svahu bude 1:3,45 a vzdušného 1:2,2. **Zátopa** (SO – 01.2) retenční nádrže bude upravena do navržených parametrů dle příčných řezů zátopou. V rozloze občasné zátopy na pozemku č. p. 5909 bude v průběhu výstavby zřízen zemník, kde bude těžena zemina potřebná pro násyp hrázového tělesa. Sklony svahů zemníku budou mírné (1:8) což umožní zemědělské hospodaření. Plocha občasné zátopy mimo prostor zemníku zůstane v původním přirozeném stavu. V nejnižším místě údolnice je navržen **bezpečnostní přeliv** sdružený s **výpustným objektem (transformačním)**. Přeliv je dimenzován na bezpečné převedení průtoku $Q_{100} = 2,0 \text{ m}^3/\text{s}$. Výpustné zařízení je tvořeno žb objektem (šachtovým přelivem) pokračujícím odpadní štolou. Kruhovou hydraulickou clonou o průměru 250 mm umístěnou v čelní stěně bezpečnostního přelivu s obdélníkovým půdorysem je zajištěna transformace povodňové stoleté vlny, tak že při daném návrhové povodně Q_{100} nedojde k přelití hrany bezp. přelivu. Vtokový otvor je proti zanešení a ucpání chráněn ocelovými česlemi a nízkou zídkou z drátokamenných košů. Odtok vody ze dna šachty je zajištěn přes obdélníkovou diafragmu 1,6 m x 0,7 m, která je napojena na odpadní štolu. Odpadní štola je navržena ze žb trub o průměru DN 1200 mm. Tento průměr potrubí zajišťuje proudění vody o volné hladině. Potrubí bude ukončeno žb čelem ve vzdušní patě hráze. Dále bude energie vody tlumena krátkým (6m) balvanitým skluzem. V tomto úseku bude voda vedena mezi opěrnými zdmi se svislou lícovou stěnou. Na skluz bude navazovat rámový propustek (2m x 1m) pod místní komunikací. Za propustkem bude lichoběžníkové koryto opevněno balvany uloženými do betonu. Opevnění bude ukončeno betonovým příčným stabilizačním prahem. Pod prahem bude koryto opevněno kamennou rovnáninou, v dolní části (cca 80 m pod prahem) koryta bude provedeno odtěžení naplaveného materiálu. V místě propustku bude cesta nepatrně navýšena (o cca 30 cm). Tento výškový rozdíl bude vyřešen dosypáním cesty ve sklonu 1:12 na původní terén cesty.

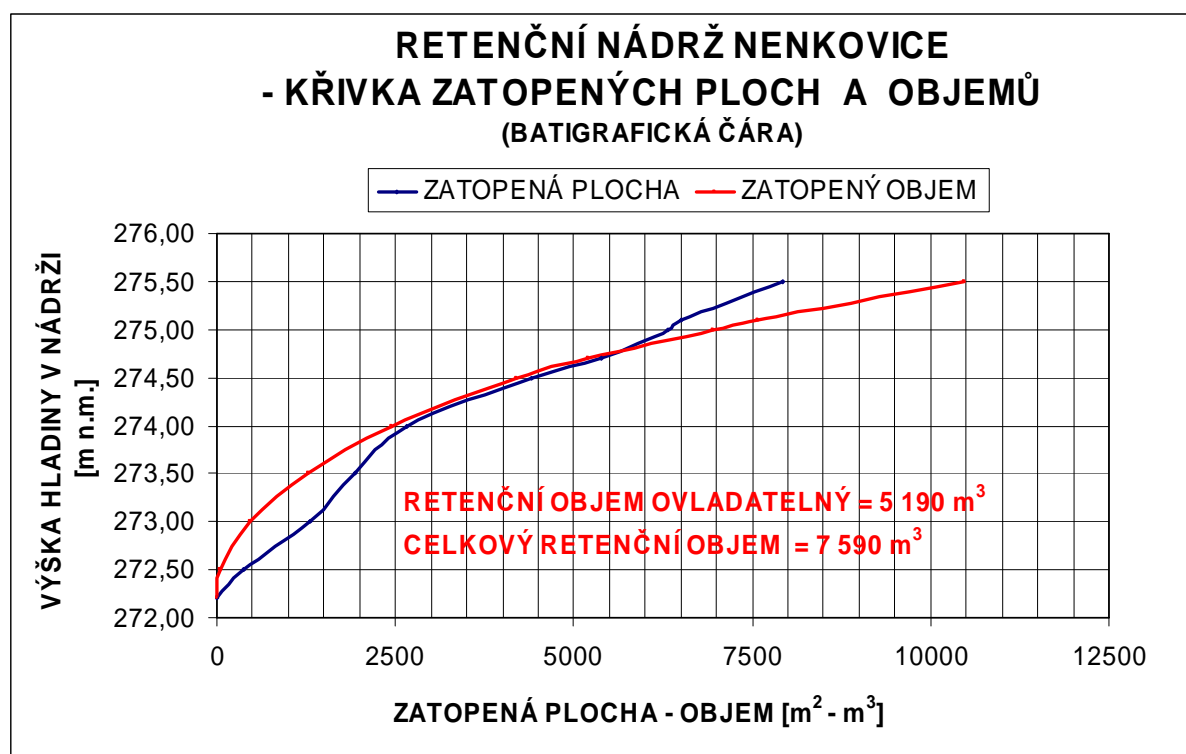
Součástí projektové dokumentace je dokumentace pro realizaci vegetačních úprav v okolí nádrže (SO-02). Účelem vegetačních úprav je vytvoření podmínek blízkých původním, zlepšení životního prostředí, kompenzace negativních důsledků rozvoje zemědělství, zvelebení krajiny a zvýšení její ekologické stability. Toto biocentrum má reprezentovat společenstva odpovídající STG 1BC3 v biochoře 1PF. Biocentrum by mělo být lesního typu různorodým a členitým dřevinným porostem s určitým podílem lučních porostů, tak aby vhodným způsobem doplnilo hráz poldru a zároveň negativně neovlivnilo jeho funkčnost.

Hlavní parametry hráze

Kóta koruny hráze	275,50 m n. m.
Max. výška hráze nad základovou sparou	5,2 m
Délka hráze v ose	160,20 m
Šířka hráze v koruně	3,0 m
Sklon návodního svahu	1 : 3,45
Sklon vzdušního svahu	1 : 2,2
Kubatura násypu hrázového tělesa	6 100 m ³

Hlavní parametry suché retenční nádrže

- kóta ovladatelné hladiny M_o	: 274,70 m n. m.
- plocha hladiny při M_o	: 0,54 ha
- objem hladiny při M_o	: 5 190 m ³
- retenční objem ovladatelný V_{ro}	: 5 190 m ³
- kóta max. neovladatelné hladiny M_{max}	: 275,10 m n. m.
- plocha hladiny při M_{max}	: 0,65 ha
- retenční objem neovladatelný V_{rn}	: 2 400 m ³
- celkový retenční objem při M_{max}	: 7 590 m ³
- kategorie nádrže	: IV.



Obr.1 Batygrafická čára nádrže

Vodohospodářské řešení

Stanovení kapacity bezpečnostního přelivu:

návrhová kapacita – $Q_{100} = 2,0 \text{ m}^3/\text{s}$

$$Q = m b \sqrt{2g} h^{3/2}$$

m je součinitel přepadu $m = 0,45$
 b je délka přelivné hrany $b = 7,2 \text{ m}$
 g je tíhové zrychlení ($g = 9,80665 \text{ m/s}^2$)
 h je přepadová výška $h = 0,40 \text{ m}$

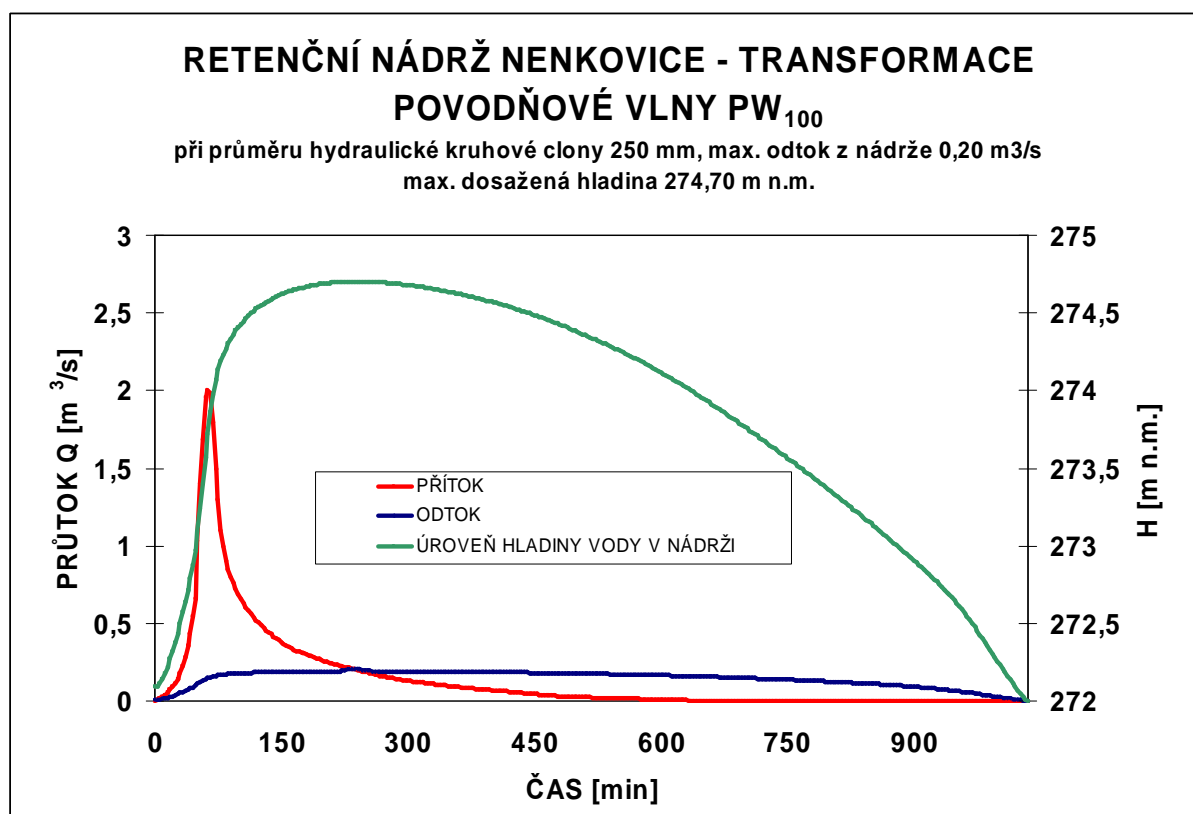
$$Q = 3,60 \text{ m}^3/\text{s} > 2,0 \text{ m}^3/\text{s} - \text{vyhovuje}$$

Pozn.: Kapacita přelivu je překročena z důvodů zachování minimálních konstrukčních rozměrů objektu.

Výpočet transformace povodňové vlny:

$$\text{Základní rovnice nádrže: } \frac{dV}{dt} = Q(t) - O(V(t))$$

Výpočet byl proveden výpočtem simulací povodně v tabulkovém procesoru EXCEL. Nádrž bude schopna svým retenčním objemem transformovat kulminační průtok návrhové povodně (dle ČHMÚ) z $Q_{100}=2,0 \text{ m}^3/\text{s}$ na $Q_{100\text{ovl}}=0,20 \text{ m}^3/\text{s}$. Průměr hydraulické clony výpustného objektu nádrže bude 0,25 m. Pro účinnou transformaci stoletého průtoku má nádrž dostatečný retenční objem. Výsledek výpočtu transformace je uveden v následujícím grafu.



Obr.2 Transformace povodňové vlny

Vegetační úpravy (SO-02) Jako součást realizace stavby retenční nádrže Nenkovice má být zajištěna realizace části biocentra B4 Prameniště v údolnici trati Padělky jižně pod obcí, které je bezprostředním okolím retenční nádrže (SO-01). Účelem prací je vytvoření podmínek k uchování a rozvoji společenstev blízkých původním, zlepšení životního prostředí, kompenzace negativních důsledků rozvoje zemědělství, zvelebení krajiny a zvýšení její ekologické stability.

V projektu jsou stanoveny náklady na obdělání, zatravnění a osázení nově upravovaných pozemků včetně stanovení nákladů na nákup rostlinných a dalších potřebných materiálů včetně jednoduchého dočasného lesnického oplocení výšky do 1,6 m (ochrana proti okusu).

Založení části biocentra B4 Prameniště

- odstranění nevhodných, ruderálních porostů
- úprava, zatravnění části ploch
- výsadba jednotlivých skupin dřevinných porostů v pásech

Základem bylinného patra bude krycí porost trav. Předpokládá se, že k obnově přirozené skladby bylinného patra přispějí i uvolněné zdroje semen v kultivované půdě. V ploše parcel zahrnutých do biocentra bude provedeno zatravnění a výsadba dřevin. Cílová společenstva budou použitím druhů odpovídat STG a přirozené potenciální vegetaci.

Před započítáním veškerých prací musí být vytyčeny všechny podzemní inženýrské sítě a je nutné dodržet požadavky dotčených orgánů.

B.1.d Napojení stavby na dopravní a technickou infrastrukturu

Stavba bude napojena na stávající dopravní infrastrukturu a nevyžaduje žádné napojení na technickou infrastrukturu.

B.1.e Řešení technické a dopravní infrastruktury

Příjezd do zájmového prostoru bude po stávajících komunikacích, novou dopravní infrastrukturu není třeba řešit. Řešení technické infrastruktury stavba nevyžaduje.

B.1.f Vliv stavby na životní prostředí a řešení jeho ochrany

Výstavbou retenční nádrže dojde k vytvoření prvku, který výrazně omezí ohrožení intravilánu obce Nenkovice povrchovým odtokem vody spadlé v průběhu přívalových srážek. Vegetační úpravy okolí retenční nádrže významně napomohou začlenění stavebních objektů do krajiny.

B.1.g Řešení bezbariérového užívání

Stavba nemá charakter díla přístupného veřejnosti. Bezbariérové užívání stavby není požadováno ani stanoveno.

B.1.h Průzkumy a měření

Průzkumné a geodetické podklady pro vypracování předkládané projektové dokumentace:

- Zpráva o provedeném předběžném inženýrsko-geologickém průzkumu pro suchou nádrž na k.ú. Nenkovice, okres Hodonín, HIS geologická služba spol. s r. o., 4/2008
- Zpráva o provedeném podrobném inženýrsko-geologickém průzkumu pro suchou nádrž-poldr v k.ú. Nenkovice, okres Hodonín, HIS geologická služba spol. s r. o., 1/2009

Geologický průzkum lokality byl zaměřen převážně na vyhledání vhodné zeminy použitelné pro násyp hráze a na zjištění půdně-mechanických vlastností zemin s ohledem na stabilitu sypané hráze a napětí v základové spáře vyvozeném hrází a navrženými objekty.

- Geodetické zaměření lokality, Agroprojekt, 2007

Pro vypracování projektu byla oblast geodeticky výškopisně a polohopisně zaměřena. Výškopisné údaje jsou uvedeny v systému Balt po vyrovnání, polohopis v JTSK. Na místě rovněž byl proveden terénní průzkum s obhlídkou lokality stavby.

B.1.i Podklady pro vytýčení stavby

Polohopisné vytýčení stavby je provedeno pomocí souřadnic vytyčovaných bodů v jednotné trigonometrické síti (viz Přílohy C.4.1 a C.4.2 - Situace vytyčovací). Výškopisné napojení stavby bude na státní nivelační síť.

B.1.j Členění stavby na stavební objekty

- SO – 01 Vodní nádrž
 - SO – 01.1 Zemní hráz a těžení v zátopě
 - SO – 01.2 Výpustný objekt a bezpečnostní přeliv
 - SO – 01.3 MGZS – Příjezd na staveniště
- SO – 02 Vegetační úpravy

B.1.k Vliv stavby na okolí, ochrana před negativními účinky stavby

Negativní vlivy stavby budou přechodného charakteru, a to především po dobu stavby a po dobu opětovného zapojení zatravněných ploch a vegetačních prvků. 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.

B.1.1 Ochrana zdraví a bezpečnosti pracovníků

Při provádění stavby je nutno dodržovat všechny platné normy a předpisy bezpečnosti práce, především zákon 309/2006 Sb.

§14

- (1) Budou-li na staveništi působit současně zaměstnanci více než jednoho zhotovitele stavby, je zadavatel stavby povinen určit potřebný počet koordinátorů bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi (dále jen „koordinátor“) s přihlédnutím k rozsahu a složitosti díla a jeho náročnosti na koordinaci ve fázi přípravy a ve fázi jeho realizace. Činnosti koordinátora při přípravě díla a při jeho realizaci mohou být vykonávány toutéž osobou.
- (2) Koordinátorem je fyzická nebo právnická osoba určená zadavatelem stavby k provádění stanovených činností při přípravě stavby, popřípadě při realizaci stavby na staveništi. Koordinátorem může být určena fyzická osoba, která splňuje stanovené předpoklady odborné způsobilosti (§ 10). Právnická osoba může vykonávat činnost koordinátora, zabezpečí-li její výkon odborně způsobilou fyzickou osobou. Koordinátor nemůže být totožný s osobou, která odborně vede realizaci stavby (§ 160 zákona č. 183/2006 Sb., o územním plánování a stavebním řádu – stavební zákon).
- (3) Určí-li zadavatel stavby více koordinátorů, kteří působí při přípravě nebo realizaci stavby současně, vymezí pravidla jejich vzájemné spolupráce. Zadavatel stavby, který je fyzickou osobou a splňuje stanovené předpoklady odborné způsobilosti, koordinátora neurčí, bude-li činnost koordinátora vykonávat sám.
- (4) Zadavatel stavby je povinen předat koordinátorovi veškeré podklady a informace pro jeho činnost, včetně informace o fyzických osobách, které se mohou s jeho vědomím zdržovat na staveništi, poskytnout mu potřebnou součinnost a zavázat všechny zhotovitele stavby, popřípadě jiné osoby k součinnosti s koordinátorem po celou dobu přípravy a realizace stavby.
- (5) Koordinátor je povinen zachovávat mlčenlivost o všech informacích a skutečnostech, o nichž se v souvislosti s činností dozvěděl a které nelze sdělovat dalším osobám, nestanoví-li zvláštní právní předpis jinak.
- (6) Při přípravě a realizaci staveb
 - a) u nichž nevzniká povinnost doručení oznámení o zahájení prací podle § 15 odst.1,
 - b) které provádí stavebník sám pro sebe svépomocí podle zvláštního právního předpisu (§ 160 odst. 3 stavebního zákona), nebo
 - c) nevyžadujících stavební povolení ani ohlášení podle zvláštního právního předpisu (§ 103 stavebního zákona), se koordinátor podle odstavce 1 neurčuje.

§15

- (1) V případě, kdy při realizaci stavby
 - a) celková předpokládaná doba trvání prací a činností je delší než 30 pracovních dnů, ve kterých budou vykonávány práce a činnosti a bude na nich pracovat současně více než 20 fyzických osob po dobu delší než 1 pracovní den, nebo
 - b) celkový plánovaný objem prací a činností během realizace díla přesáhne 500 pracovních dnů v přepočtu na jednu fyzickou osobu,

je zadavatel stavby povinen doručit oznámení o zahájení prací, jehož náležitosti stanoví prováděcí právní předpis, oblastnímu inspektorátu práce příslušnému podle místa staveniště (§ 2 odst. 1 zákona č. 251/2005 Sb., o inspekci práce) nejpozději do 8 dnů před předáním staveniště zhotoviteli; oznámení může být doručeno v listinné nebo elektronické podobě. Dojde-li k podstatným změnám údajů obsažených v oznámení, je zadavatel stavby povinen provést bez zbytečného odkladu jeho aktualizaci. Stejnopis oznámení o zahájení prací musí být vyvěšen na viditelném místě u vstupu na staveniště po celou dobu provádění stavby až do ukončení prací a předání stavby stavebníkovi k užívání. Rozsáhlé stavby mohou být označeny jiným vhodným způsobem, například tabulí s uvedením potřebných údajů. Uvedené údaje mohou být součástí štítku nebo tabule umístované na staveništi nebo stavbě.

- (2) Budou-li na staveništi vykonávány práce a činnosti vystavující fyzickou osobu zvýšenému ohrožení života nebo poškození zdraví, které jsou stanoveny prováděcím právním předpisem, stejně jako v případech podle odstavce 1, zadavatel stavby zajistí, aby před zahájením prací na staveništi byl zpracován plán bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi (dále jen „plán“) podle druhu a velikosti stavby tak, aby plně vyhovoval potřebám zajištění bezpečné a zdravé neohrožující práce. V plánu je nutné uvést potřebná opatření z hlediska časové potřeby i způsobu provedení; musí být rovněž přizpůsoben skutečnému stavu a podstatným změnám během realizace stavby.

B.2 Mechanická odolnost a stabilita

B 2.a Statický výpočet

Konstrukce je navržena tak, že splňuje požadavky příslušných norem, především. ČSN 75 2410 – Malé vodní nádrže.

Převýšení koruny hráze je navrženo 0,40 m nad max. hladinu. Výpočet byl proveden dle mezních stavů: 1) Mezní stav přetvoření – MKP, 2) Mezní stav stability polohy – dle Bishopa, 3) Mezní stav filtrační stability – MKP.

Byly provedeny výpočty na průsaky tělesem hráze a jeho podloží při různých zatěžovacích stavech. Současně byla vykreslena průsaková křivka. Dále byla vypočtena stabilita, resp. stupeň bezpečnosti návodního a vzdušného svahu pro tři zatěžovací stavy. Nakonec byl proveden výpočet na sednutí hráze. Zatěžovací stavy použité ve výpočtech: 1) Prázdná nádrž, 2) Maximální hladina, 3) Rychlý pokles hladiny v nádrži (při povodni). K výpočtům bylo použito programu GeoStudio 2007 verze 7.11. Pro jednotlivé analýzy byly využity tyto podprogramy:

SLOPE/W 2007 – pro výpočet stability hráze,

SEEP/W 2007 – pro výpočet proudění a průsaku hrázovým tělesem a jeho podloží,

SIGMA/W 2007 – pro výpočet napětí a sedání hráze.

Vstupní hodnoty materiálů hráze použité při výpočtech:**Tabulka 1: Výpočtové charakteristiky zemin**

	Objemová tíha [kN/m ³]	Pórovitost [-]	Efektivní koheze [kPa]	Efektivní úhel vnitřního tření [°]
Těleso hráze	17,94	0,34	2	29,5
Návodní opevnění	20	0,50	0	36
Patní drén	20	0,50	0	34
Podloží	17,5	0,58	0	27,5

Tabulka 2: Výpočtové charakteristiky zemin - pokračování

	Koef. hydr. vodivosti [m/s]	Modul přetvoření [MPa]	Poissonovo číslo [-]
Těleso hráze	$3 \cdot 10^{-8}$	5,0	0,4
Návodní opevnění	$1 \cdot 10^{-3}$	6,0	0,3
Patní drén	$1 \cdot 10^{-4}$	6,0	0,3
Podloží	$1 \cdot 10^{-7}$	5,0	0,4

Průsaky hrázovým tělesem při maximální hladině 0,033 l/s. Navržená hráz nádrže splňuje stupeň stability návodního a vzdušného svahu heterogenní zemní hráze, který má být dle normy min 1,5.

- 1) Stupeň stability při prázdné nádrži
 Návodní svah SF = 2,50
 Vzdušný svahSF = 1,71
- 2) Stupeň stability při maximální hladině 275,10 m n.m. (stacionární stav)
 Návodní svah SF = 2,51
 Vzdušný svahSF = 1,61
- 3) Minimální stupeň stability při rychlém poklesu hladiny (průběh povodně – z kóty 272,00 m n.m. na 274,70 m n.m. a zpět na kótu 272,00 m n.m.)
 Návodní svah SF = 2,28
 Vzdušný svahSF = 1,70

Grafické výstupy výpočtů jsou přílohou na konci této zprávy.

Posouzení stability drenážního prvku z hlediska kontaktní sufoze:

Kontaktní stabilitu na rozhraní těleso hráze, které je tvořené jílovitými zeminami F6 - CL a štěrkopískový patní drén lze posoudit pomocí kritérií pro filtry. Jejich splnění podmiňuje zrnitostní skladbu štěrkopísku, který bude použit pro násyp patního drénu.

Pro návrh zrnitosti patního drénu byly použita příslušná ustanovení normy ČSN 75 2410 Malé vodní nádrže. Výpočet je proveden za předpokladu odpovídajícímu skutečnosti a to, že patní drén bude nasypán z drceného kameniva s číslem stejnozrnnosti $U > 5$. Posouzení návrhu bylo provedeno pro „ideální“ granulometrické složení materiálu patního drénu.

Kritérium (A)

$$6 \leq \frac{d_{15f}}{d_{15z}} = \frac{0,010}{0,001} = 10,0 \leq 18 \text{ kde index } f \text{ je filtr a } z \text{ pak chráněná zemina.}$$

Kritérium (B)

$$9 \leq \frac{d_{50f}}{d_{50z}} = \frac{0,55}{0,02} = 27,5 \leq 30$$

Posuzovaný návrh granulometrického složení štěrkopísku patního drénu splňuje obě výše uvedená kritéria.

B.2.b Stupeň přetvoření

Konstrukce je navržena tak, že splňuje požadavky příslušných norem. U hráze byla vypočtena hodnota sednutí hráze. V nejvyšším profilu hráze je vypočteno sednutí hráze 6 cm. Předpokládá se, že sednutí hráze proběhne během výstavby a proto není nutné provádět kompenzaci navýšením.

B.2.c Poškození v důsledku většího přetvoření

Větší přetvoření než je uvedeno v odstavci B.2.b nedojde.

B.3 Požární bezpečnost

Konstrukce neobsahuje žádné prvky, které jsou rizikové z hlediska požární bezpečnosti.

B.4 Hygiena, ochrana zdraví a životního prostředí

Je nutno dbát zvýšené pozornosti, aby nedošlo ke znečištění povrchových a podzemních vod. V případě havárie (únik ropných látek z mechanismů), je nutno okamžitě podniknout kroky k jejímu odstranění a minimalizaci vzniklých ekologických škod a musí být neprodleně uvědomen OŽP MěÚ Kyjov, HZS Jihomoravského kraje. Sklárky materiálu a mezisklárky mohou být zřízeny pouze v rozsahu staveniště.

B.5 Bezpečnost při užívání

Objekt je v místech, kde to vyžaduje příslušná norma opatřen bezpečnostními prvky (zábradlí).

B.6 Ochrana proti hluku

Objekt není zdrojem hluku ani není hlukem nijak ovlivněn, proto jej není nutno chránit před hlukem.

B.7 Řešení přístupu

Přístup do zájmového prostoru je umožněn sítí stávajících komunikací.

B.8 Ochrana stavby před škodlivými vlivy vnějšího prostředí

Konstrukce je navržena z materiálů, které jsou odolné vůči vnějšímu prostředí.

B.9 Ochrana obyvatelstva

Objekt neohrožuje obyvatelstvo, po vybudování stavby bude její provoz řízen dle manipulačního řádu.

B.10 Inženýrské stavby (objekty)

B.10.a Odvodnění území, zneškodňování odpadních vod

Žádné technické prvky zajišťující odvodnění zájmového prostoru není nutno zřizovat. Stavba neprodukuje žádné odpadní vody.

B.10.b Zásobování vodou

Stavba nevyžaduje zásobování pitnou ani užitkovou vodou. Případná potřeba vody při výstavbě bude řešena mobilními cisternami.

B.10.c Zásobování energiemi

Objekt nemá žádné požadavky na zásobování energiemi. Případná potřeba při výstavbě bude řešena mobilními zdroji (elektrocentrály).

B.10.d Řešení dopravy

Stavba vyžaduje pouze dopravní obslužnost potřebnou k řádné údržbě vodního díla. Toto je možné přístupovou cestou podél vzdušní paty zemní hráze.

B.10.e Povrchové úpravy okolí, vegetační úpravy

Okolí stavby a při stavbě využívané komunikace budou po dokončení výstavby uvedeny do původního stavu. V okolí retenční nádrže budou provedeny krajinářské úpravy. Ty budou spočívat v realizaci samostatného stavebního objektu SO-02 Vegetační úpravy. Vysazené dřeviny budou svojí druhovou skladbou odpovídat přirozené místní vegetaci.

B.10.f Elektronická komunikace

Stavba nevyžaduje žádnou elektronickou komunikaci.

V Brně, květen 2009

Vypracoval:

Ing. Jiří Hermany