

Obsah

B.1 POPIS ÚZEMÍ STAVBY.....	3
<i>a) charakteristika území a stavebního pozemku, zastavěné území a nezastavěné území, soulad navrhované stavby s charakterem území, dosavadní využití a zastavěnost území</i>	<i>3</i>
<i>b) údaje o souladu stavby s územně plánovací dokumentací, s cíli a úkoly územního plánování, včetně informace o vydané územně plánovací dokumentaci.....</i>	<i>3</i>
<i>c) informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z obecných požadavků na využívání území.....</i>	<i>4</i>
<i>d) informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů</i>	<i>4</i>
<i>e) výčet a závěry provedených průzkumů a rozborů – geologický průzkum, hydrogeologický průzkum, stavebně historický průzkum apod.....</i>	<i>6</i>
<i>f) ochrana území podle jiných právních předpisů</i>	<i>9</i>
<i>g) poloha vzhledem k záplavovému území, poddolovanému území apod.</i>	<i>9</i>
<i>h) vliv stavby na okolní stavby a pozemky, ochrana okolí, vliv stavby na odtokové poměry v území.....</i>	<i>9</i>
<i>i) požadavky na asanace, demolice, kácení dřevin.....</i>	<i>10</i>
<i>j) požadavky na maximální dočasné a trvalé zábory zemědělského půdního fondu nebo pozemků určených k plnění funkce lesa</i>	<i>10</i>
<i>k) územně technické podmínky – zejména možnost napojení na stávající dopravní a technickou infrastrukturu, možnost bezbariérového přístupu k navrhované stavbě.....</i>	<i>10</i>
<i>l) věcné a časové vazby stavby, podmiňující, vyvolané, související investice.....</i>	<i>10</i>
<i>m) seznam pozemků podle katastru nemovitostí, na kterých se stavba umísťuje a provádí</i>	<i>10</i>
<i>n) seznam pozemků podle katastru nemovitostí, na kterých vznikne ochranné nebo bezpečnostní pásmo</i>	<i>10</i>
B.2 CELKOVÝ POPIS STAVBY	11
B.2.1 ZÁKLADNÍ CHARAKTERISTIKA STAVBY A JEJÍHO UŽÍVÁNÍ.....	11
<i>a) nová stavba nebo změna dokončené stavby; u změny stavby údaje o jejich současném stavu, závěry stavebně technického, případně stavebně historického průzkumu a výsledky statického posouzení nosných konstrukcí.....</i>	<i>11</i>
<i>b) účel užívání stavby.....</i>	<i>11</i>
<i>c) trvalá nebo dočasná stavba.....</i>	<i>11</i>
<i>d) informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z technických požadavků na stavby a technických požadavků zabezpečujících bezbariérové užívání stavby.....</i>	<i>11</i>
<i>e) informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů</i>	<i>12</i>
<i>f) ochrana stavby podle jiných právních předpisů</i>	<i>12</i>
<i>g) navrhované parametry stavby – zastavěná plocha, obestavěný prostor, užitná plocha, počet funkčních jednotek a jejich velikosti apod.</i>	<i>12</i>
<i>h) základní bilance stavby - potřeby a spotřeby médií a hmot, hospodaření s dešťovou vodou, celkové produkované množství a druhu odpadů a emisí</i>	<i>12</i>

i) základní předpoklady výstavby – časové údaje o realizaci stavby, členění na etapy.....	13
j) orientační náklady stavby	13
B.2.2 CELKOVÉ URBANISTICKÉ A ARCHITEKTONICKÉ ŘEŠENÍ	13
B.2.3 CELKOVÉ PROVOZNÍ ŘEŠENÍ, TECHNOLOGIE VÝROBY	13
B.2.4 BEZBARIÉROVÉ UŽÍVÁNÍ STAVBY	13
B.2.5 BEZPEČNOST PŘI UŽÍVÁNÍ STAVBY	13
B.2.6 ZÁKLADNÍ CHARAKTERISTIKA OBJEKTŮ	14
a) stavební řešení	14
b) konstrukční a materiálové řešení	14
c) mechanická odolnost a stabilita.....	14
B.2.7 ZÁKLADNÍ CHARAKTERISTIKA TECHNICKÝCH A TECHNOLOGICKÝCH ZAŘÍZENÍ	14
a) technické řešení.....	14
b) výčet technických a technologických zařízení	15
B.2.8 ZÁSADY POŽÁRNĚ BEZPEČNOSTNÍHO ŘEŠENÍ.....	15
B.2.9 ÚSPORA ENERGIE A TEPELNÁ OCHRANA	16
B.2.10 HYGIENICKÉ POŽADAVKY NA STAVBY, POŽADAVKY NA PRACOVNÍ A KOMUNÁLNÍ PROSTŘEDÍ.....	16
B.2.11 ZÁSADY OCHRANY STAVBY PŘED NEGATIVNÍMI ÚČINKY VNĚJŠÍHO PROSTŘEDÍ	16
B.2 PŘIPOJENÍ NA TECHNICKOU INFRASTRUKTURU	16
B.3 DOPRAVNÍ ŘEŠENÍ	16
B.4 ŘEŠENÍ VEGETACE A SOUVISEJÍCÍCH TERÉNNÍCH ÚPRAV	17
B.5 POPIS VLIVŮ NA ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ A JEHO OCHRANA	17
B.6 OCHRANA OBYVATELSTVA.....	17
B.7 ZÁSADY ORGANIZACE VÝSTAVBY	17
a) potřeby a spotřeby rozhodujících médií a hmot, jejich zajištění	17
b) odvodnění staveniště	17
c) napojení staveniště na stávající dopravní a technickou infrastrukturu.....	18
d) vliv provádění stavby na okolní stavby a pozemky.....	18
e) ochrana okolí staveniště a požadavky na související asanace, demolice, kácení dřevin.....	18
f) maximální dočasné a trvalé zábory pro staveniště	18
g) požadavky na bezbariérové obchodní trasy.....	18
h) maximální produkovaná množství a druhy odpadů a emisí při výstavbě, jejich likvidace.....	18
i) bilance zemních prací, požadavky na přísun nebo deponie zemin.....	18
j) ochrana životního prostředí při výstavbě.....	19
k) zásady bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi	20
l) úpravy pro bezbariérové užívání výstavbou dotčených staveb	20
m) zásady pro dopravní inženýrská opatření	20
n) stanovení speciálních podmínek pro provádění stavby-provádění stavby za provozu, opatření proti účinkům vnějšího prostředí při výstavbě apod.,	20
o) postup výstavby, rozhodující dílčí termíny.....	21
B.8 CELKOVÉ VODOHOSPODÁŘSKÉ ŘEŠENÍ.....	21

B.1 POPIS ÚZEMÍ STAVBY

a) charakteristika území a stavebního pozemku, zastavěné území a nezastavěné území, soulad navrhované stavby s charakterem území, dosavadní využití a zastavěnost území

Zájmová lokalita se nachází v jihozápadní části obce Dlouhoňovice. Lukavický potok obtéká uvažovanou lokalitu. Vodní nádrž je navržena na pozemcích p. č. 278/1 a 278/3. Nádrž je obtoková, zahlobená s částečnou výměnou vody. Voda bude odebírána z Lukavického potoka a po cca 60 m zpět odpouštěna do tohoto potoka.

Zájmové území pro stavbu vodní nádrže se nenachází v památkové rezervaci, památkové zóně, ve zvláště chráněném území a nachází se v záplavovém území.

Přístup k vodní nádrži bude po místní komunikaci a po pozemku p. Musila p. č. 278/1.

Stavba se nachází v zastavěném území obce.

Přes západní část zájmové území vede nadzemní elektrické vedení NN do 1 kV v majetku společnosti ČEZ Distribuce, a.s., který byl požádán o souhlas s činností v ochranném pásmu (souhlas je doložen v dokladové části). Jiné sítě se v zájmovém území nenacházejí.

b) údaje o souladu stavby s územně plánovací dokumentací, s cíli a úkoly územního plánování, včetně informace o vydané územně plánovací dokumentaci

- Městský úřad Žamberk vydal závazné stanovisko orgánu územního plánování, č.j. MUZBK-35257/2022/CHAL ze dne 5.10.2022. Stanovisko je doloženo v dokladové části PD.

Záměr je přípustný.

Závazné stanovisko platí 2 roky ode dne vydání.

Platnost závazného stanoviska lze prodloužit, pokud se nezmění podmínky v území.

Závazné stanovisko nepozbývá platnosti:

a) bylo-li na základě žádosti podané v době jeho platnosti vydáno územní rozhodnutí, společné povolení nebo jiné obdobné rozhodnutí podle jiného zákona a toto rozhodnutí nabylo právní moci,

b) byla-li na základě návrhu veřejnoprávní smlouvy nahrazující územní rozhodnutí nebo

společné povolení podaného v době jeho platnosti uzavřena veřejnoprávní smlouva a tato veřejnoprávní smlouva nabyla účinnosti, nebo

c) *nabyl-li právních účinků územní souhlas nebo společný územní souhlas a souhlas s provedením ohlášeného stavebního záměru vydaný k oznámení stavebního záměru učiněného v době platnosti závazného stanoviska.*

c) informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z obecných požadavků na využívání území

Pro stavbu nebyla zajišťována žádná výjimka.

d) informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů

V dokumentaci jako celku jsou zpracovány stanoviska OŽP MěÚ Žamberk a stanovisko správce toku a povodí. Stanoviska jsou doložena v dokladové části každého paré projektové dokumentace.

- **Městský úřad Žamberk** vydal koordinované závazné stanovisko, č.j. MUZBK-35257/2022/CHAL ze dne 5.10.2022.

- **Městský úřad Žamberk** - odbor životního prostředí a zemědělství, orgán ochrany přírody vydal souhlasné závazné stanovisko k zásahu do významného krajinného prvku.

Významným krajinným prvkem v tomto konkrétním případě je vodní tok – Lukavický potok (IDVT 10100958) v kat. území Dlouhoňovice.

Nedílnou součástí souhlasu orgánu ochrany přírody jsou následující podmínky:

- *při realizaci záměru budou učiněna opatření k zamezení vniknutí látek zhoršujících kvalitu vody do toku,*
- *odběrný objekt a odpadní potrubí budou napojeny na vodní tok tak, aby nedošlo k poškození vodního toku,*
- *použitá mechanizace musí být zvolena citlivě k břehovým porostům tak, aby nedošlo k jejich poškození,*
- *výkopové práce v kořenovém porostu je nutno provádět ručně, nejmenší vzdálenost od paty kmene je 2,5 m, kořeny ostře přetnout a ošetřit, obnažené kořeny chránit před vysycháním, působením mrazu atd., a důsledně dodržovat ČSN 83 9061 „Technologie vegetačních úprav v krajině – Ochrana stromů, porostů a vegetačních ploch při stavebních pracích“,*

- přebytná vytěžená zemina a odstraněný materiál bude odvezen na určené místo, nebude ukládán v korytě toku,
- pozemky související se stavbou budou po dokončení stavebních prací uvedeny do přírodě blízkého stavu a bude proveden celkový úklid.

- **Městský úřad Žamberk**, odbor životního prostředí a zemědělství vydal závazné stanovisko k odnětí pozemků ze zemědělského půdního fondu, č.j. MUZBK-18731/2023/ZPFE-3/DIVJ/ZEM-S.045 ze dne 6.4.2023 za podmínek:

1. V terénu budou viditelně označeny hranice zájmového území a bude zajištěno jejich nepřekročení.
2. Před zahájením stavebních prací zajistí investor skrývku kulturní vrstvy zeminy podle zpracované bilance skrývky na části pozemku parcelní č. 278/1 (trvalý travní porost – odnětí 0,1452 ha) a části pozemku parcelní č. 278/3 (trvalý travní porost – odnětí 0,0024 ha), v katastrálním území Dlouhoňovice, na celkové ploše 0,1476 ha, o síle 15 cm a o celkovém objemu ornice cca 221,4 m³.
3. Skrytá, zúrodnění schopná zemina o celkovém objemu cca 221,4 m³, bude zpětně použita k ohumusování svrchní části zemních násypů při stavbě na části pozemku parcelní č. 278/1 a 278/3, v katastrálním území Dlouhoňovice, a to po dokončení realizace vodní nádrže.
4. O činnostech souvisejících se skrývkou kulturní vrstvy zeminy vede oprávněný ze souhlasu s odnětím zemědělské půdy protokol. Do protokolu se zaznamenává objem skrývky, přemístění, rozprostření či jiné využití a uložení skrývky, dále ochrana a ošetřování skrývky a dělení na svrchní kulturní vrstvy a na hlouběji uložené zúrodnění schopné zeminy (§ 14 odst. 5 vyhlášky MŽP č. 271/2019 Sb., o stanovení postupů k zajištění ochrany ZPF, v platném znění, dále jen vyhláška).

- **Povodí Labe, státní podnik Hradec Králové**, vydalo stanovisko správce vodního a stanovisko povodí k dokumnetaci a k nakládání s vodami, č.j. PLa/2023/016241 ze dne 18.4.2023.

Z hlediska dalších zájmů sledovaných vodním zákonem a správou vodního toku Lukavický potok (IDVT 10100958) souhlasíme s navrhovaným záměrem za předpokladu splnění následujících podmínek:

- Nesouhlasíme s terénními úpravami nad napouštěcím potrubím (výšky 422,30 m n.m.), které by mohly zhoršit odtokové poměry v daném místě.

- V místě hrázky mezi vodním tokem a zdrží doporučujeme její zajištění proti rozplavení vzhledem k přelévání i při Q5.
- V případě odběrů vody pro zasněžování bude nutné zažádat o stanovisko k odběru vody (kontaktní osoba Ing. R. Skořepová – tel.: 495 088 661, email: skorepovar@pla.cz) dle konkrétních parametrů odběru vody z nádrže.

Jednotlivé požadavky Povodí Labe, st. podnik Hradec Králové, byly do PD zapracovány a konečná verze PD je respektuje. V místě napouštěcího potrubí tak nebude ukládán zemní násyp z výkopku (terén zde nad potrubím bude pouze zarovnan, ohumusován a zatravněn) a vzdušní líc nízké hrázky bude zpevněn pohozen z lomového kamene.

e) výčet a závěry provedených průzkumů a rozborů – geologický průzkum, hydrogeologický průzkum, stavebně historický průzkum apod.

1) Bylo provedeno **místní šetření**, při kterém byl projektant seznámen s lokalitou a s požadavky investora na parametry navrženého vodního díla.

2) V lednu 2020 byl na zájmové lokalitě proveden za přítomnosti geologa Ing. Petra Čiháka **geotechnický průzkum**. Byly zde provedeny a zdokumentovány čtyři strojně kopané sondy za účelem ověření podloží z hlediska propustnosti a možnosti využití odtěžené zeminy k násypu nízké zemní hráze a případnému přetěsnění břehů. Na základě výsledků aktuálních terénních průzkumných prací lze konstatovat, že z hlediska posouzení vhodnosti území pro daný záměr po stránce stavebně-geologické lze výstavbu vodní nádrže plně doporučit.

Prostor projektované vodní nádrže U Musilů se nachází při J okraji centrální části obce Dlouhoňovice, na horním toku Dlouhoňovického potoka v nadmořské výšce okolo 420 – 425 m. n. m.

Jde o plošně omezené rovinaté území úzké údolní nivy Dlouhoňovického (dle vodohospodářského členění též Lukavického) potoka, v jeho současné pravobřežní části, kterou od jihu vymezují pravobřežní svahy jeho údolní nivy. Nad svahy jižního okraje údolní nivy se potom zvedá S úbočí vyvýšeniny Na Vrších (kóta 507 m. n. m.), kde se nachází místní SKI areál. Záměr potom předpokládá využívání vody z projektované nádrže i pro potřeby zasněžování tohoto areálu.

Z hlediska geologické skladby (viz. mapová příloha č. 1) jde o území při samém okraji JZ křídla strukturně – geologické jednotky zvané kyšperská synklinála, který zde vymezuje významná tektonická struktura SZ – JV směru – kyšperský zlom, který ostře odděluje křídové

horniny této synklinály (na SV) od magmatitů litického žulového masivu nebo sedimentů poorlického permu (na JZ). Podél tohoto starého zlomu došlo v minulosti k významným (až km) vertikálním poklesům jednotlivých struktur, čímž v blízkosti tohoto kontaktu došlo k intenzivnímu porušení a rozlámání zdejších hornin, což se např. u křídových hornin místy projevuje až extrémním ukloněním jejich vrstevních systémů, které je zde uváděno až v rozsahu 50 – 80° k JZ. K rozlámání podložních hornin zde přispívá i příčná tektonika, daná zde zlomovou strukturou SV – JZ směru. Tato zlomová struktura se zde na povrchu terénu projevuje povrchovou úvozovou prohlubní v nedalekém lesním porostu při úbočí uvedené vyvýšeniny (cca 100 m Z od lyžařského areálu). Vyústěním této příčné prohlubně do oblasti údolní nivy Dlouhoňovického potoka je tzv. výplavový kužel, v kterém jsou akumulovány různorodé splaveniny usměrněné právě touto terénní depresí. Právě na kontaktu čela tohoto kužele s údolní nivou potoka bude situována projektovaná vodní nádrž. V rámci aktuálních terénních průzkumných prací byly vyhloubeny celkem 4 ks kopaných sond, které detailně objasnily geologické poměry přímo v prostoru nádrže. Sondy SK2 a SK4 byly vyhloubeny ve dně údolní nivy Dlouhoňovického potoka, sonda SK1 byla kopána do paty pravobřežního svahu údolní nivy a sonda SK3 potom do čela uvedeného výplavového kužele, opět v pravobřežní části svahu údolní nivy. Všechny aktuální sondy zastihly druhohorní křídové podloží, tvořené poloskalními sedimentárními horninami jizerského souvrství, středně turonského stáří – vápnitými jílovci až slínovci se zřetelnou vrstevnatostí. Povrch zvětralých partií těchto hornin (R6,5) – geologická vrstva K1, s destičkovitou, deskovitou i kulovitou odlučností, zde byl zastižen v hloubce 1,60 – 2,15 m pod povrchem terénu. Kompaktnější, navětralé a hlouběji i zdravé formy těchto hornin (R5-3) – geologické vrstvy K2 a K3, se zde nacházejí ještě hlouběji – viz. údaje převzatých archivních hydrogeologických vrtů. Vlastní povrch křídových vrstev zde ale překrývá přechodová, žlutošedě až světle šedě zbarvená, eluviálně rozvětralá, zóna těchto hornin, se zachovalou strukturou horniny, ale vlastnostmi již odpovídající zeminám. Jednak jde o rozpad do vysoce plastického vápnitého jílu až slínu, se slabou příměsí drobných střípků podložní horniny (R6(F8,7-CH.MH)) a jednak (převážně hlouběji) s přibývajícím obsahem a velikostí úlomků ne zcela rozvětralé horniny, charakteru úlomkovitě šterkovitého jílu až jílovitého šterku (R6(F2-CG,G5-GC)) – geologická vrstva E2, vesměs s pevnou až tvrdou konzistencí soudržných složek. Povrch těchto zvětralin, s velmi výrazným jílovitým zastoupením, se zde potom vykytuje v hloubkách okolo 1,10 – 1,80 m pod povrchem terénu.

Tyto hodnoty zároveň odpovídají celkové mocnosti kvartérního pokryvu. Ten je ve spodních partiích, v prostoru pravobřežního údolního svahu, tvořen přeplaveným šedožlutým, vysoce až velmi vysoce plastickým jílem (F8-CH,CV) – geologická vrstva Q8. Zejména ve dně údolní nivy (sondy SK2 a SK4) spodní partie tohoto pokryvu tvoří hnědočervené písčité a písčité – šterkovité fluviální, potoční náplavy Dlouhoňovického potoka, ke kterým, v prostoru výplavového kužele (sonda SK3), přistupují obdobné sedimenty soliflukčního, případně až deluviálně – fluviálního původu. Jde o šterky a písky s příměsí jemnozrné zeminy (G3-G-F,S3-S-F) výrazně hnědočervených barev – geologické vrstvy Q6 a Q5. Psefitickou frakci těchto zemin v údolní nivě tvoří směs středně až slabě oválených úlomků krystalinických hornin, s dobře opracovanými valouny křemene, v oblasti výplavového kužele se jednalo výhradně o zcela ostrohranné úlomky jemnozrných šedých a načervenalých granitoidních hornin, či úlomky žilného křemene, s ojedinělým ostrohranným kamenem světlého jemnozrného granitu velikosti až 22 cm. S ohledem na tuto skutečnost je velmi pravděpodobné, že na rozdíl od geologických mapových podkladů, které zde, při Z okraji výskytu křídových hornin, předpokládají výskyt permských hornin (viz. příloha 1), i v této oblasti bezprostředně za linií kyšperského zlomu patrně k povrchu terénu vystupují rovněž granity litického masivu. Svrchní partie kvartérního pokryvu v prostoru stavebního záměru potom tvoří směsné, jílovité – písčité, písčité – jílovité a jílovité – prachovité zeminy, s ojedinělou slabou příměsí šterkovitých zemin. Širší spektrum těchto zemin tvoří jílovité písky (S5-SC) – geologická vrstva Q4, písčité jíly (F4-CS) – geologická vrstva Q3 a zejména při povrchu potom i níže až středně plastické prachovité jíly (F6-CL,CI) – geologická vrstva Q2. Tyto značně soudržné zeminy přecházejí i do povrchového půdního krytu, který zde tvoří jak prachovité, tak zejména potom písčité humózní hlíny (F5,3-O (ML,MI,MS)), s obsahem organických příměsí, kořeny a trsy povrchové travní vegetace – geologická vrstva Q1. Z hlediska lokálních hydrogeologických poměrů lze uvést, že výskyt podzemní vody byl v daném prostoru zaznamenán všemi aktuálními sondami. Tyto vody do zájmového prostoru přitékají jak z prostředí rozvolněných a promytých vrstevních ploch a puklin křídových hornin z obou přilehlých svahů údolní nivy (viz. např. sonda SK1, tak i vrt De1/02), tak v údolní nivě jako tzv. přípotoční vody, prosakující z potoka propustnou písčité – šterkovitou výplní údolní nivy (viz. sondy SK2 a SK4). Ustálená hladina podzemní vody v údolní nivě tak plně koresponduje se spádovými poměry Dlouhoňovického potoka a přibližně odpovídá okamžitému stavu hladiny povrchové vody v tomto potoce.

f) ochrana území podle jiných právních předpisů

Zájmová lokalita se nenachází v památkové rezervaci, památkové zóně a v chráněné oblasti.

g) poloha vzhledem k záplavovému území, poddolovanému území apod.

Zájmová lokalita se nachází záplavovém území (stavba byla navržena dle požadavku Povodí Labe, st. podnik) a nenachází se v poddolovaném území.

h) vliv stavby na okolní stavby a pozemky, ochrana okolí, vliv stavby na odtokové poměry v území

Vliv stavby na okolní pozemky a stavby se nepředpokládá. Po dobu výstavby budou okolní pozemky ovlivněny hlukem, který bude vznikat v rámci zemních prací.

Realizací stavby dojde k zadržení vody a tím k posílení retence vody v krajině.

Při napouštění vodní nádrže bude v Lukavickém potoce pod odběrným objektem zajištěn minimální zůstatkový průtok. Dle vyžádaných základních hydrologických údajů je $Q_{M330} = 2,8$ l/s.

Základní hydrologické údaje zpracoval Český hydrometeorologický ústav Hradec Králové (kopie doložena v dokladové části).

Vodní tok	Dlouhoňovický (Lukavický potok)		
Číslo hydrologického pořadí	1-02-02-02400-0-00		
Profil	Dlouhoňovice – cca 8,225 ř.km		
Souřadnice v S-JTSK	x= -599632 m y= -1062749 m		
Plocha povodí A	1,40	km ²	

Dlouhodobá průměrná roční výška srážek na povodí P_a	793 mm		
Dlouhodobý průměrný průtok Q_a	17 l.s ⁻¹	třída IV	

M-denní průtoky Q_{Md}													$l.s^{-1}$	
30	60	90	120	150	180	210	240	270	300	330	355	364	tř.	
38	26	19	14,8	11,8	9,6	7,8	6,3	5,0	3,9	2,8*	1,5*	0,5*	IV	

*možnost výskytu výrazně nižších průtoků popř. i vysychání toku v srážkově deficitním období, míra antropogenního

Pomocí odběrného objektu je navržen převod vody průměrně 6 l/s. V případě, že v korytě Lukavického potoka klesnou průtoky pod $Q_{M330} = 2,8$ l/s, převod vody nebude prováděn.

i) požadavky na asanace, demolice, kácení dřevin

Stavbou nedojde k asanaci ani demolici. Ke kácení dřevin nedojde.

j) požadavky na maximální dočasné a trvalé záborů zemědělského půdního fondu nebo pozemků určených k plnění funkce lesa

Pro stavbu vodní nádrže U Musilů byl udělen souhlas k **trvalému odnětí zemědělské půdy ze zemědělského půdního fondu pro nezemědělské účely** z celkové plochy 1476 m² (závazné stanovisko k trvalému odnětí je doloženo v dokladové části).

k) územně technické podmínky – zejména možnost napojení na stávající dopravní a technickou infrastrukturu, možnost bezbariérového přístupu k navrhované stavbě

Přístup na staveniště a následně k vodní nádrži bude po místní komunikaci a po pozemku pana Musila p. č. 278/1.

l) věcné a časové vazby stavby, podmiňující, vyvolané, související investice

Jiné investice, než které jsou řešeny v této PD, se nepředpokládají.

m) seznam pozemků podle katastru nemovitostí, na kterých se stavba umístí a provádí

poz. p.č.	výměra (m ²)	druh pozemku	vlastník
278/1	3306	trvalý travní porost	Jan Musil, Pod Vlekem 33, Dlouhoňovice
278/3	191	trvalý travní porost	Jan Musil, Pod Vlekem 33, Dlouhoňovice

n) seznam pozemků podle katastru nemovitostí, na kterých vznikne ochranné nebo bezpečnostní pásmo

Nová ochranná nebo bezpečnostní pásma v důsledku stavby vzniknout nebudou.

B.2 CELKOVÝ POPIS STAVBY

B.2.1 Základní charakteristika stavby a jejího užívání

a) nová stavba nebo změna dokončené stavby; u změny stavby údaje o jejich současném stavu, závěry stavebně technického, případně stavebně historického průzkumu a výsledky statického posouzení nosných konstrukcí

Vodní nádrž je navržena obtoková, zahloubená s částečnou výměnou vody. Voda bude odebírána z Lukavického potoka a po cca 60 m zpět odpouštěna do Lukavického potoka.

Vodní nádrž bude napouštěna pomocí odběrného objektu v pravém břehu Lukavického potoka. Odběrný objekt bude osazen tak, aby při napouštění vodní nádrže byl zajištěn minimální zůstatkový průtok v Lukavickém potoce. Na odběrný objekt bude napojené přívodní betonové potrubí DN 200 zaústěné do zátopy vodní nádrže.

U vodní nádrže je navržen pouze odpouštěcí objekt s odpadním potrubím zaústěným do Lukavického potoka.

Projektová dokumentace bude zpracovaná v souladu s ČSN 75 2410 Malé vodní nádrže.

b) účel užívání stavby

Vodní nádrž je navržena za účelem zadržení povrchové vody. V zimním období bude zadržena voda používána pro zasněžování přilehlého lyžařského svahu.

Vodní nádrž bude významným krajinným a estetickým prvkem dotvářející vzhled dané oblasti.

c) trvalá nebo dočasná stavba

Jedná se o trvalou stavbu.

d) informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z technických požadavků na stavby a technických požadavků zabezpečujících bezbariérové užívání stavby

Pro stavbu nebyly zajišťovány výjimky tohoto typu. S bezbariérovým užíváním stavby se neuvažuje.

e) informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů

Podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů jsou zohledněny v projektu jako celku. Stanoviska a vyjádření jsou doložena v dokladové části.

f) ochrana stavby podle jiných právních předpisů

Zájmová lokalita se nenachází v památkové rezervaci, památkové zóně a v chráněné oblasti. Vodní nádrž se nachází v záplavovém území vodního toku. Záplavové území bylo stanoveno dne 2.7.2001 Obecním úřadem Ústí nad orlicí pod č.j. ŽP/4632/2001/231-Go. Hladina Q100 se v daném místě nachází na kótě 421,98 m n. m. Navýšení terénu v místě hráze je oproti stávajícímu terénu minimální, hráz bude přelévána i při povodňových průtočích o hodnotě Q5.

g) navrhované parametry stavby – zastavěná plocha, obestavěný prostor, užitná plocha, počet funkčních jednotek a jejich velikosti apod.**Navrhované parametry VN**

kóta normální hladiny	421,40 m n. m.
celková zastavěná plocha vodní nádrže	1 360 m ²
zatopená plocha při kótě normální hladiny	715 m ²
objem vody při kótě normální hladiny	900 m ³
kóta koruny upraveného terénu/nízké hrázky	421,70 m n. m.
délka vzdutí při normální hladině	43 m
souřadnice spodní výpusti v systému S-JTSK	Y=599921.08 X=1062865.81
souřadnice odběrného objektu v systému S-JTSK	Y=599976.82 X=1062854.08

h) základní bilance stavby - potřeby a spotřeby médií a hmot, hospodaření s dešťovou vodou, celkové produkované množství a druhu odpadů a emisí

Z prostoru budoucí vodní nádrže se odtěží celkem 1850 m³ zeminy, z čehož humózní složka v množství 221 m³ bude použita pro ohumusování upraveného terénu a svahů zátopy vodní nádrže.

Do násypu upraveného terénu bude uloženo a zhutněno 925 m³, zbývající část tj. 704 m³ zeminy bude odvezena na skládku pana Lipenského p. p. č. 2332, 2337. Příslušné rozbory zeminy budou provedeny před zahájením stavby.

i) základní předpoklady výstavby – časové údaje o realizaci stavby, členění na etapy

Stavba bude provedena v jedné etapě. Předpokládaný termín realizace stavby – v roce 2023-2026.

j) orientační náklady stavby

Cenový náklad na stavbu vodní nádrže je zpracován v podobě položkového rozpočtu, který byl předán investorovi stavby.

B.2.2 Celkové urbanistické a architektonické řešení

V zájmové lokalitě je navržena obtoková, částečně vypustitelná vodní nádrž. Vodní nádrž je navržena za účelem zadržení povrchové vody. V zimním období bude zadržená voda používána pro zasněžování přilehlého lyžařského svahu.

B.2.3 Celkové provozní řešení, technologie výroby

Celkové provozní řešení bylo navrženo dle průběžné konzultace s investorem.

Vodní nádrž je navržena jako obtoková s upraveným terénem. Vodní nádrž bude přístupná z místní komunikace a z pozemku pana Musila p. p. č. 278/1.

Vodní nádrž má navrženou normální hladinu vody na kótě 421,40 m n. m.

B.2.4 Bezbariérové užívání stavby

Návrh neuvažuje s bezbariérovým užíváním stavby.

B.2.5 Bezpečnost při užívání stavby

Při nepříznivém počasí, mrazu, apod. je nutná zvýšená opatrnost.

B.2.6 Základní charakteristika objektů

a) stavební řešení

Stavba je rozdělena na čtyři stavební objekty.

SO1 – Zátopa

SO2 – Odběrný objekt s napouštěcím potrubím

SO3 – Odpouštěcí objekt

SO4 – Uložení výkopku

b) konstrukční a materiálové řešení

Při stavbě spodní výpusti a odběrného objektu bude použit beton vhodný pro vodohospodářské stavby. Jako konstrukční beton bude použit C25/30–XC4–XF3–XW2(CZ) Dmax 22-S3. Beton podkladní bude C8/10–XC0(CZ) Dmax 16-S3. Výztuž bude z oceli B500B, 10 505.0 (R).

Poklop, mříž a vodící drážky budou z oceli žárově pozinkované.

Návodní líc svahu zátopy bude zpevněn kamenným pohozelem 63/125 mm tl.25 cm do podsypu tl, 20 cm. Vzdušní líc nízké hrázky bude zpevněn pohozelem z lomového kamene 32/250 mm tl. 40 cm.

c) mechanická odolnost a stabilita

Mechanická odolnost a stabilita vyplývá z použitých materiálů a ze zvoleného návrhu, který respektuje platné příslušné normy a zákonné předpisy.

B.2.7 Základní charakteristika technických a technologických zařízení

a) technické řešení

V zájmové lokalitě je navržena zahloubená, obtoková vodní nádrž s upraveným terénem po levé straně. Lukavický potok obtéká uvažovanou lokalitu. Z Lukavického potoka bude prováděn převod vody a po cca 60 m zpět do potoka vypouštěn.

Vodní nádrž bude napouštěna pomocí odběrného objektu v pravém břehu Lukavického potoka. Odběrný objekt bude osazen tak, aby při napouštění vodní nádrže byl zajištěn minimální zůstatkový průtok v Lukavickém potoce, tj. $Q_{330} = 2,8$ l/s. Na odběrný objekt bude napojené přívodní betonové potrubí DN 200 zaústěné do zátopy vodní nádrže. Vzdušní líc

nízké hrázky bude zpevněn pohozen z lomového kamene pro zajištění rozplavení vzhledem k přelévání i při Q_5 .

U vodní nádrže je navržen pouze odpouštěcí objekt s odpadním potrubím zaústěným do Lukavického potoka. Protože nádrž je přehloubená pod úroveň dna potoka, bude možné provést jenom částečné odpuštění. Bude možné odpustit 1,15 m vody. Zbývající část, tj. 0,85 m zadržené vody, bude v případě údržby apod. nutné odčerpat.

Navrhované parametry stavby

kóta normální hladiny	421,40 m n. m.
celková zastavěná plocha vodní nádrže	1 360 m ²
zatopená plocha při kótě normální hladiny	715 m ²
objem vody při kótě normální hladiny	900 m ³
kóta koruny upraveného terénu/nízké hrázky	421,70 m n. m.
délka vzduť při normální hladině	43 m
souřadnice odpouštěcího objektu v systému S-JTSK	Y=599921.08 X=1062865.81
souřadnice odběrného objektu v systému S-JTSK	Y=599976.82 X=1062854.08

b) výčet technických a technologických zařízení

Hlavními technickými zařízeními jsou sypaná zemní hráz, odběrný objekt a odpouštěcí objekt. Jednotlivé objekty jsou popsány v oddíle D.1.1 a - Technická zpráva.

Dočasným objektem bude zařízení staveniště, tj. parkoviště strojů, sklad pohonných hmot, maringotka a sklad stavebního materiálu. Zařízení staveniště bude zřízené na pozemcích investora v blízkosti vodní nádrže.

K práci budou použity pouze mechanismy v dobrém technickém stavu. Při zjištění možnosti úniku pohonných hmot, olejů, mazadel a podobně je nutné práci okamžitě zastavit a závady odstranit.

B.2.8 Zásady požárně bezpečnostního řešení

Stavba nevyžaduje zvláštní požárně bezpečnostní řešení.

B.2.9 Úspora energie a tepelná ochrana

Není řešeno.

B.2.10 Hygienické požadavky na stavby, požadavky na pracovní a komunální prostředí

Není řešeno.

B.2.11 Zásady ochrany stavby před negativními účinky vnějšího prostředí

Pro vodní nádrž není navržena ochrana před dalšími negativními účinky jako před pronikáním radonu, ochrana před bludnými proudy, před technickou seizmicitou nebo před hlukem.

B.2 PŘIPOJENÍ NA TECHNICKOU INFRASTRUKTURU

Není požadováno.

B.3 DOPRAVNÍ ŘEŠENÍ

Přístup na staveniště a následně k vodní nádrži bude po místní komunikaci a po pozemku pana Musila p. č. 278/1. Je třeba, aby při výjezdu vozidel na komunikaci byla věnována zvýšená pozornost provozu na této místní komunikaci.

B.4 ŘEŠENÍ VEGETACE A SOUVISEJÍCÍCH TERÉNNÍCH ÚPRAV

Před stavbou bude vymýcen případný stromový nálet, jestliže se do doby realizace v místě vytvoří. Výsadbou nových stromů tato dokumentace neřeší.

B.5 POPIS VLIVŮ NA ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ A JEHO OCHRANA

Stavbou vodní nádrže dojde k významně pozitivnímu vlivu na biologickou rozmanitost řešené lokality i širšího okolí, lze očekávat i zlepšení hydrologických podmínek v lokalitě.

B.6 OCHRANA OBYVATELSTVA

Obnovou vodní nádrže nedojde k ohrožení obyvatelstva.

B.7 ZÁSADY ORGANIZACE VÝSTAVBY

a) potřeby a spotřeby rozhodujících médií a hmot, jejich zajištění

Pitná voda - v místě

Elektrická energie – v místě

Pro realizaci stavebních objektů bude třeba dodat zejména tyto hmoty: beton, lomový kámen a drcené kamenivo.

b) odvodnění staveniště

Během stavby bude případná dešťová voda odčerpávána.

c) napojení staveniště na stávající dopravní a technickou infrastrukturu

Přístup na staveniště a následně k vodní nádrži bude po místní komunikaci a po pozemku p. Musila p. č. 278/1.

d) vliv provádění stavby na okolní stavby a pozemky

V blízkosti zájmové lokality se nacházejí stavby. Očekává se, že při stavbě může dojít k zvýšenému prášení a hluku při pohybu stavební mechanizace. Zhotovitel se musí postarat o to, aby tyto negativní vlivy byly co nejvíce eliminovány.

e) ochrana okolí staveniště a požadavky na související asanace, demolice, kácení dřevin

Při stavbě nebude prováděna žádná asanace a demolice. V prostoru zájmového území nedojde ke kácení stromů.

f) maximální dočasné a trvalé záborů pro staveniště

Navržená vodní plocha se bude nacházet na pozemku, který je veden jako trvalý travní porost. V rámci zajištění potřebných vyjádření byl vydán MěÚ Žamberk, odbor životního prostředí, souhlas s trvalým odnětím ze zemědělského půdního fondu pro nezemědělské účely v ploše 0,1476 ha.

Lesní pozemky stavbou nebudou dotčeny.

g) požadavky na bezbariérové obchozí trasy

Nejsou.

h) maximální produkovaná množství a druhy odpadů a emisí při výstavbě, jejich likvidace

Nepředpokládá se, že při stavbě vznikne stavební odpad.

i) bilance zemních prací, požadavky na přísun nebo deponie zemin

		S01 – Zátopa a upravený terén/nízká hrázka (m ³)
Odkopávka	Humózní vrstva (m ³)	221
	Podhumózní (m ³)	1629
	CELKEM	1850

	Stav. objekt	Uložení do násypu (m ³)
Okopávka (podhumózní část)	SO1	467
	SO2	-
	SO3	-
	SO4	458
	Přebytečná zemina-odvoz do 3 km	704
	CELKEM	1629

	Stav. objekt	Uložení pro ohumusování (m ³)
Humózní vrstva	SO1	57 (tl. 10 cm)
	SO2	9 (tl. 10 cm)
	SO3	-
	SO4	155 (tl. 24 cm)
	CELKEM	221

j) ochrana životního prostředí při výstavbě

Základním předpokladem omezení dopadu výstavby na životní prostředí je šetrný postup výstavby, vylučující zásahy mimo nezbytný prostor staveniště. Práce budou načasovány mimo dobu rozmnožování obojživelníků, omezí se zásah do zeleně.

K práci budou použity pouze mechanismy v dobrém technickém stavu. Při zjištění možnosti úniku pohonných hmot, olejů, mazadel a podobně je nutné práci okamžitě zastavit a závady odstranit.

Práce prováděné bezprostředně s tokem budou prováděny pouze v nejnutnější míře za zvýšeného dozoru a opatření pro případnou likvidaci ropných látek.

Je třeba respektovat závazná stanoviska odboru životního prostředí MěÚ Žamberk – viz B1. d).

k) zásady bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi

Z hlediska bezpečnosti a ochrany zdraví při práci je nutné pracovníky vyškolit z předpisů o zajištění bezpečnosti práce s technickým zařízením při stavebních pracích a s předpisy souvisejícími. Při provádění stavby je nutno dodržet předpisy týkající se bezpečnosti práce a technických zařízení, zejména vyhlášky 590/2002 Sb., o technických požadavcích pro stavby vodních děl a dbát o ochranu zdraví osob na staveništi.

Dále je nutné respektovat zejména:

- Zákon č.262/2006 Sb., zákoník práce, ve znění pozdějších předpisů
- Zákon č. 309/2006 Sb., o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci, ve znění pozdějších předpisů
- Nařízení vlády č. 591/2006 Sb., o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích
- Nařízení vlády č. 362/2005 Sb., o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky
- Vyhlášku č. 501/2006 Sb., o obecných požadavcích na využívání území, ve znění pozdějších předpisů
- Vyhlášku č. 268/2009 Sb., o technických požadavcích na stavby; ve znění pozdějších předpisů

l) úpravy pro bezbariérové užívání výstavbou dotčených staveb

Neřeší se.

m) zásady pro dopravní inženýrská opatření

Přístup na staveniště a následně k vodní nádrži bude po místní komunikaci a po pozemku p. Musila p. č. 278/1.

Je třeba, aby při výjezdu vozidel na tuto komunikaci z prostoru staveniště byla věnována zvýšená pozornost provozu na této komunikaci.

n) stanovení speciálních podmínek pro provádění stavby-provádění stavby za provozu, opatření proti účinkům vnějšího prostředí při výstavbě apod.,

Nepředpokládá se.

o) postup výstavby, rozhodující dílčí termíny

Stavba bude realizována v jedné etapě. Předpokládaný termín realizace stavby – v roce 2023-2026.

Doporučený postup prací je uveden v plánu organizace výstavby v technické zprávě.

B.8 CELKOVÉ VODOHOSPODÁŘSKÉ ŘEŠENÍ

Vodní nádrž je navržena jako obtoková, zahlobená s částečnou výměnou vody. Voda bude odebírána z Lukavického potoka a po cca 60 m zpět odpouštěna do Lukavického potoka.

Vodní nádrž bude napouštěna pomocí odběrného objektu v pravém břehu Lukavického potoka. Odběrný objekt bude osazen tak, aby při napouštění vodní nádrže byl zajištěn minimální zůstatkový průtok v Lukavickém potoce, tj. $Q_{330} = 2,8$ l/s. Na odběrný objekt bude napojené přívodní betonové potrubí DN 200 zaústěné do zátopy vodní nádrže.

Ve východní části nádrže je navržen odpouštěcí objekt s odpadním potrubím zaústěným do Lukavického potoka.

Pomocí odběrného objektu je navržen převod vody průměrně 6 l/s. V případě, že v korytě Lukavického potoka klesnou průtoky pod $Q_{330} = 2,8$ l/s, převod vody nebude prováděn.

Objem zadržené vody v nádrži je 900 m^3 . Při převodu vody 6 l/s bude nádrž napuštěna za 42 hodin. V případě odběru vody pro zasněžování bude nutné požádat Povodí Labe o stanovisko k odběru vody dle konkrétních parametrů odběru vody z nádrže (uvedeno ve stanovisku Povodí Labe k PD, doloženo v dokladové části).

V přední části na pravém břehu rybníka je navržen mělký zemní průleh. Průleh je navržen za účelem odvedení zvýšených přítoku do nádrže. V úrovni hladiny je kamenný zajišťovací práh na CM o šířce 0,3 m, délce 2 m a výšce 0,8 m. Na kamenný práh navazuje mělký zemní, zatravněný průklep široký 2 m ve sklonu 2%. Zemní průleh je hluboký 0,2-0,3 m.

Při zasněžování se předpokládá odběr vody z nádrže $3,3 \text{ l/s} = \text{cca } 12 \text{ m}^3/\text{hod}$. Při zasněžování 12 hodin se spotřebuje 144 m^3 vody. Při zasněžování 24 hodin se spotřebuje 288 m^3 vody. Při zasněžování 50 hodin se spotřebuje 600 m^3 vody.

Pro všechny uvedené případy je možné použít akumulovanou vodu v nádrži.

Při odběru vody $3,3 \text{ l/s}$ by voda v nádrži stačila na 76 hodin zasněžování.

Je nutné ovšem podotknout, že voda do nádrže bude dle aktuálních podmínek při samotném zasněžování současně přitékat a možná doba pro zasněžování se bude prodlužovat. Protože

uvažovaný přítok vody do nádrže je větší než odběr vody, byl by za těchto podmínek trvale umožněn odběr vody pro zasněžování.

Celkový objem zadržené vody při norm. hl. (421,40 m n. m.): $V_{\text{norm}} = 900 \text{ m}^3$

Zatopená plocha při kótě norm. hl. (421,40 m n. m.): $S_{\text{norm}} = 715 \text{ m}^2$