

B SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA

B	SOURNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA	1
B.1	POPIS ÚZEMÍ STAVBY	3
a)	charakteristika stavebního pozemku	3
b)	výčet a závěry provedených průzkumů a rozborů (geologický průzkum, hydrogeologický průzkum, stavebně historický průzkum apod.)	3
c)	stávající ochranná a bezpečnostní pásma	3
d)	poloha vzhledem k záplavovému území, poddolovanému území apod.	3
e)	vliv stavby na okolní stavby a pozemky, ochrana okolí, vliv stavby na odtokové poměry v území	4
f)	požadavky na asanace, demolice, kácení dřevin	4
g)	požadavky na maximální zábory zemědělského půdního fondu nebo pozemků určených k plnění funkce lesa (dočasné / trvalé)	4
h)	územně technické podmínky (zejména možnost napojení na stávající dopravní a technickou infrastrukturu)	4
i)	věcné a časové vazby stavby, podmiňující, vyvolané, související investice	4
B.2	CELKOVÝ POPIS STAVBY	4
B.2.1	ÚČEL UŽÍVÁNÍ STAVBY, ZÁKLADNÍ KAPACITY FUNKČNÍCH JEDNOTEK	4
B.2.2	CELKOVÉ URBANISTICKÉ A ARCHITEKTONICKÉ ŘEŠENÍ	4
a)	urbanismus (územní regulace, kompozice prostorového řešení)	4
b)	architektonické řešení (kompozice tvarového řešení, materiálové a barevné řešení)	5
B.2.3	DISPOZIČNÍ A PROVOZNÍ ŘEŠENÍ, TECHNOLOGIE VÝROBY	5
B.2.4	BEZBARIÉROVÉ UŽÍVÁNÍ STAVBY	5
B.2.5	BEZPEČNOST PŘI UŽÍVÁNÍ STAVBY	5
B.2.6	ZÁKLADNÍ TECHNICKÝ POPIS STAVEB	5
B.2.6.1	STAVEBNÍ ŘEŠENÍ A TECHNOLOGICKÉ ŘEŠENÍ STAVBY	5
B.2.6.1.1	VN1 – SO 10 (VODNÍ NÁDRŽ 1)	5
B.2.6.1.2	VN2 - SO 20 (VODNÍ NÁDRŽ 2)	9
B.2.6.2	MECHANICKÁ ODOLNOST A STABILITA	14
B.2.7	POŽÁRNĚ BEZPEČNOSTNÍ ŘEŠENÍ, POSOUZENÍ TECHNICKÝCH PODMÍNEK POŽÁRNÍ OCHRANY	14
a)	rozdílení stavby a objektů do požárních úseků	14
b)	výpočet požárního rizika a stanovení stupně požární bezpečnosti	14
c)	zhodnocení navržených stavebních konstrukcí a stavebních výrobků včetně požadavků na zvýšení požární odolnosti stavebních konstrukcí	14
d)	zhodnocení evakuace osob včetně vyhodnocení únikových cest	14
e)	zhodnocení odstupových vzdáleností a vymezení požárně nebezpečného prostoru	14
f)	zajištění potřebného množství požární vody, popřípadě jiného hasiva, včetně rozmístění vnitřních a vnějších odběrných míst	14
g)	zhodnocení možnosti provedení požárního zásahu (přístupové komunikace, zásahové cesty)	14
h)	zhodnocení technických a technologických zařízení stavby (rozvodná potrubí, vzduchotechnická zařízení)	14
i)	posouzení požadavků na zabezpečení stavby požárně bezpečnostními zařízeními	15
j)	rozsah a způsob rozmístění výstražných a bezpečnostních značek a tabulek	15
B.2.8	ZÁSADY HOSPODAŘENÍ S ENERGIEMI, KRITÉRIA TEPELNĚ TECHNICKÉHO HODNOCENÍ	15
a)	kritéria tepelně technického hodnocení	15
b)	posouzení využití alternativních zdrojů energií	15
B.2.9	HYGIENICKÉ POŽADAVKY NA STAVBY, POŽADAVKY NA PRACOVNÍ A KOMUNÁLNÍ PROSTŘEDÍ, zásady řešení parametrů stavby (větrání, vytápění, osvětlení, zásobování vodou, odpadů apod.) a zásady řešení vlivu stavby na okolí (vibrace, hluk, prašnost apod.)	15
B.2.10	ZÁSADY OCHRANY STAVBY PŘED NEGATIVNÍMI ÚČINKY VNĚJŠÍHO PROSTŘEDÍ, pronikání radonu z podloží, bludné proudy, seizmicita, hluk, protipovodňová opatření apod.	15
a)	ochrana před pronikáním radonu z podloží	15
b)	ochrana před bludnými proudy	15
c)	ochrana před technickou seizmicitou	15
d)	ochrana před hlukem	15
e)	protipovodňová opatření	15

f)	ostatní účinky (vliv poddolování, výskyt metanu apod.)	15
B.3	PŘIPOJENÍ NA TECHNICKOU INFRASTRUKTURU	16
a)	nápojevací místa technické infrastruktury, přeložky	16
b)	připojevací rozměry, výkonové kapacity a délky	16
B.4	DOPRAVNÍ ŘEŠENÍ	16
a)	popis dopravního řešení	16
b)	nápojevací území na stávající dopravní infrastrukturu.....	16
c)	doprava v klidu.....	16
d)	pěší a cyklistické stezky	16
B.5	ŘEŠENÍ VEGETACE A SOUVISEJÍCÍCH TERÉNNÍCH ÚPRAV	16
a)	terénní úpravy.....	16
b)	použitá vegetační prvky.....	16
c)	biotechnická opatření	16
B.6	POPIS VLIVŮ STAVBY NA ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ A JEHO OCHRANA	16
a)	vliv na životní prostředí - ovzduší, hluk, voda, odpady a půda.....	16
b)	vliv na přírodu a krajinu (ochrana dřevin, ochrana památných stromů, ochrana rostlin a živočichů apod.), zachování ekologických funkcí a vazeb v krajině.....	17
c)	vliv na soustavu chráněných území natura 2000	17
d)	návrh zohlednění podmínek ze závěru zjišťovacího řízení nebo stanoviska EIA	17
e)	navrhovaná ochranná a bezpečnostní pásma, rozsah omezení a podmínky ochrany podle jiných právních předpisů.....	17
B.7	OCHRANA OBYVATELSTVA	17
B.8	ZÁSADY ORGANIZACE VÝSTAVBY	17
a)	nároky na provádění stavby	17
b)	požadavek na zpracování plánu BOZP	17
c)	potřeby a spotřeby rozhodujících médií a hmot, jejich zajištění	17
d)	odvodnění staveniště.....	17
e)	nápojevací staveniště na stávající dopravní a technickou infrastrukturu.....	18
f)	vliv provádění stavby na okolní stavby a pozemky	18
g)	ochrana životního prostředí při výstavbě.....	18
h)	zásady bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi, posouzení potřeby koordinátora bezpečnosti a ochrany zdraví při práci podle jiných právních předpisů	18
i)	úpravy pro bezbariérové užívání výstavbou dotčených staveb.....	19
j)	zásady pro dopravní inženýrská opatření	19
k)	stanovení speciálních podmínek pro provádění stavby (provádění stavby za provozu, opatření proti účinkům vnějšího prostředí při výstavbě apod.).....	19
l)	postup výstavby, rozhodující dílčí termíny	19

B.1 POPIS ÚZEMÍ STAVBY

a) charakteristika stavebního pozemku

VN1 – SO 10 – Vodní nádrž VN1 – V zájmovém území se nachází stávající vodní nádrž, která vzhledem ke zvýšené hladině podzemní vody v zátopě (pravděpodobně pramenní oblast) v minulosti odolala snahám o meliorování. Dále nádrží protéká občasná vodoteč IDVT: 10254324 (pravděpodobně stávající zatrubněné hlavní odvodňovací zařízení), které je pravostranným přítokem bezejmenného toku IDVT: 10273906. Vodní nádrž je lemována lučním a ruderálním porostem s výskytem náletových dřevin. Dle hydrologické rajonizace zájmové území náleží do povodí ČHP: 1-10-02-071.

VN2 – SO 20 - Zájmové území je mělkou údolnicí jihozápadně od obce Semněvice. Údolní přímkou protéká bezejmenný tok IDVT: 10255809. Jedná se o výstavbu nové průtočné, malé vodní nádrže. Okolí plánované nádrže je zemědělsky využíváno. Dle hydrologické rajonizace zájmové území náleží do povodí ČHP: 1-10-02-036.

b) výčet a závěry provedených průzkumů a rozborů (geologický průzkum, hydrogeologický průzkum, stavebně historický průzkum apod.)

Společnost AECOM CZ s.r.o. v roce 2018 zpracovala geotechnický průzkum pro vypracování dokumentace technického řešení navrhovaných staveb - vodní nádrže MVN1 a MVN2 v rámci komplexní pozemkové úpravy v k. ú. Semněvice. Součástí byl rovněž průzkum možných lokalit pro zemník. U všech lokalit retenčních nádrží byly ověřeny geologické poměry vhodné pro vybudování plánovaných nádrží. Podrobně jsou geologické poměry jednotlivých lokalit vyhodnoceny ve výše uvedených kapitolách. V případě obou nádrží bude vhodné zeminy pro homogenní hráz možné získat v prostoru jejich plánované zátopy. V případě nedostatečného množství zemin v prostoru zátopy byla doporučena pro otevření zemníku lokalita JZ od nádrže MVN1, kde se v dostatečném množství do hloubky 2,0 m vyskytují zeminy vodné pro homogenní hráze.

V blízkosti MVN1 se nachází starší nevyužívaný hydrogeologický vrt HJ-3. Podzemní voda ve vrtu nebude pravděpodobně výstavbou nádrže negativně ovlivňována. Vzhledem k tomu, že vrt nemá zabezpečené zhlaví, byla doporučena jeho odborná likvidace, aby bylo zamezeno nebezpečí kontaminace podzemní vody.

c) stávající ochranná a bezpečnostní pásma

V zájmovém území učeném pro výstavbu SO 20 – VN2 se nachází stávající ochranné pásmo nadzemního vysokého napětí (VN do 220 kV), jehož ochranné pásmo je vymezeno svislými rovinami vedenými po obou stranách vedení ve vodorovné vzdálenosti měřené kolmo na vedení, která činí od krajního vodiče vedení na obě jeho strany 15 m.

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

Uvažovaná stavba se nenalézá v území, které by bylo evidováno jako památková rezervace, památková zóna, zvláště chráněné území, záplavové území apod.

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

Navrhovanou stavbou dojde k pozitivnímu ovlivnění odtokových poměrů v řešeném území. Především ke zpomalení kulminačního průtoku v závěrném profilu a zadržování vody v krajině.

Zásah od stávajícího odvodňovacího zařízení (meliorace) nebude mít negativní vliv na okolní stavby a pozemky, protože v zásadě nedojde ke změně funkce stávajícího zařízení (v místě plánované stavby se již nachází stávající vodní dílo).

f) požadavky na asanace, demolice, kácení dřevin

V rámci SO 10 není uvažováno s demolicemi. Bude prováděno pouze kácení náletového porostu v kolizi na navrhovanou stavbou (kácení pouze v nezbytném rozsahu pro provedení akce).

V rámci SO 20 bude prováděna demolice stávajícího podpěrného bodu elektrizační soustavy (řešeno v rámci SO 20.5) a demolice stávající betonové revizní šachty melioračního hlavníku.

g) požadavky na maximální zábory zemědělského půdního fondu nebo pozemků určených k plnění funkce lesa (dočasné / trvalé)

V rámci PSZ nejsou zábory pro stavbu řešeny.

h) územně technické podmínky (zejména možnost napojení na stávající dopravní a technickou infrastrukturu)

Stavba bude po svém dokončení dopravně obsluhovatelná po stávajících polních cestách.

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

V rámci stavby bude provedena přeložka velmi vysokého napětí, které je vedeno v prostoru plánované zátopy nádrže. Cílem přeložky je přesunout nadzemní vedení mimo plánovanou zátoku MVN. Toho bude dosaženo vložением dvou nových podpěrných bodů. Délka navrhované přeložky činí cca 205 m. Původní podmerný bod v zátokě nádrže bude demolován.

Pro plánovanou přeložku bude vypracována oprávněným autorizovaným inženýrem pro vysokonapěťové soustavy samostatná projektová dokumentace.

B.2 CELKOVÝ POPIS STAVBY**B.2.1 ÚČEL UŽÍVÁNÍ STAVBY, ZÁKLADNÍ KAPACITY FUNKČNÍCH JEDNOTEK**

Stavba VN1, 2 bude sloužit k zadržování vody v krajině. Parametry vodního díla jsou uvedeny v textu níže.

B.2.2 CELKOVÉ URBANISTICKÉ A ARCHITEKTONICKÉ ŘEŠENÍ**a) urbanismus (územní regulace, kompozice prostorového řešení)**

Žádné nároky na stavbu z hlediska územní regulace či kompozice prostorového řešení nejsou kladeny.

b) architektonické řešení (kompozice tvarového řešení, materiálové a barevné řešení)

Žádné nároky na stavbu z hlediska kompozice tvarového řešení, materiálového či barevného provedení nejsou kladeny.

B.2.3 DISPOZIČNÍ A PROVOZNÍ ŘEŠENÍ, TECHNOLOGIE VÝROBY

Netýká se.

B.2.4 BEZBARIÉROVÉ UŽÍVÁNÍ STAVBY

Netýká se.

B.2.5 BEZPEČNOST PŘI UŽÍVÁNÍ STAVBY

V prostoru stavby, který bude označen, se budou pohybovat pouze osoby zhotovitele stavby. Pohyb třetích osob a osob se sníženou schopností pohybu nebo orientace je tímto zamezen. Bezpečnost stavby při jejím užívání bude zajištěna běžnými prostředky v souladu s platnými vyhláškami o bezpečnosti a ochraně zdraví.

B.2.6 ZÁKLADNÍ TECHNICKÝ POPIS STAVEB**B.2.6.1 STAVEBNÍ ŘEŠENÍ A TECHNOLOGICKÉ ŘEŠENÍ STAVBY****B.2.6.1.1 VN1 – SO 10 (VODNÍ NÁDRŽ 1)**

VN1 – SO 10 – Vodní nádrž VN1 – V zájmovém území se nachází stávající vodní nádrž, která vzhledem ke zvýšené hladině podzemní vody v zátopě (pravděpodobně pramenní oblast) v minulosti odolala snahám o meliorování. Dále nádrží protéká občasná vodoteč IDVT: 10254324 (pravděpodobně stávající zatrubněné hlavní odvodňovací zařízení), které je pravostranným přítokem bezejmenného toku IDVT: 10273906. Vodní nádrž je lemována lučním a ruderálním porostem s výskytem náletových dřevin. Dle hydrologické rajonizace zájmové území náleží do povodí ČHP: 1-10-02-071.

B.2.6.1.1.1 HYDROTECHNICKÉ VÝPOČTY

Hydrologická data, která byla výchozím podkladem pro níže uvedené výpočty, jsou uvedena v závěru této zprávy.

BEZPEČNOSTNÍ PŘELIV

Q	h	b	b0	m
0,12066	0,05	6	5,802	0,42
0,221697	0,075	6	5,802	0,42
0,341372	0,1	6	5,803	0,42
0,477148	0,125	6	5,804	0,42
0,627314	0,15	6	5,805	0,42
0,966075	0,2	6	5,806	0,42
1,350491	0,25	6	5,808	0,42
1,775732	0,3	6	5,810	0,42

SPODNÍ VÝPUST

r	0,15	DN 300 - TBH - Q 30/250				
n	0,014					
i	0,02					
y	S	O	R	C	v	Q
0,0075	0,00047079	0,095267	0,004942	29,47948	0,293075	0,000138
0,015	0,0013214	0,135311	0,009766	33,02346	0,461519	0,00061
0,0225	0,00240849	0,166445	0,01447	35,26018	0,599842	0,001445
0,03	0,00367877	0,193049	0,019056	36,91572	0,720684	0,002651
0,0375	0,00509974	0,216821	0,023521	38,23372	0,82925	0,004229
0,045	0,00664871	0,23862	0,027863	39,32877	0,928411	0,006173
0,06	0,01006414	0,278187	0,036178	41,07825	1,104961	0,01112
0,075	0,01381912	0,31416	0,043988	42,43852	1,258751	0,017395
0,09	0,01783503	0,347783	0,051282	43,53778	1,394326	0,024868
0,105	0,02204813	0,37983	0,058047	44,44631	1,514405	0,03339
0,12	0,02640326	0,410831	0,064268	45,20687	1,620753	0,042793
0,135	0,03085049	0,441189	0,069926	45,84706	1,714531	0,052894
0,15	0,03534291	0,471239	0,075	46,3855	1,796503	0,063494
0,165	0,03983533	0,501288	0,079466	46,83482	1,867129	0,074378
0,18	0,04428257	0,531647	0,083293	47,20343	1,926609	0,085315
0,195	0,04863769	0,562647	0,086444	47,49648	1,974899	0,096055
0,21	0,05285079	0,594695	0,08887	47,71609	2,011679	0,106319
0,225	0,0568667	0,628317	0,090506	47,86137	2,036291	0,115797
0,24	0,06062168	0,66429	0,091258	47,92738	2,047547	0,124126
0,255	0,06403712	0,703857	0,09098	47,90305	2,043393	0,130853
0,2625	0,06558608	0,725657	0,090382	47,85038	2,03442	0,13343
0,27	0,06700705	0,749429	0,089411	47,76433	2,019825	0,135343
0,2775	0,06827733	0,776033	0,087983	47,63631	1,998257	0,136436
0,285	0,06936442	0,807167	0,085936	47,44978	1,967143	0,13645
0,2925	0,07021503	0,847211	0,082878	47,16412	1,920199	0,134827
0,3	0,07068582	0,942477	0,075	46,3855	1,796503	0,126987

B.2.6.1.1.2 PARAMETRY VODNÍHO DÍLA

Parametry vodního díla	VN1 – SO 10	
Parametr	Hodnota	[]
Těleso hráze		
Sklon návodního líce	1:3	
Sklon vzdušního líce	1:2	
Délka koruny hráze	127,0	m
Šířka koruny hráze	3,0	m
Šířka v patě hráze	17	m
Objem tělesa hráze (vzdouvací efekt)	809,8	m ³
Vypouštěcí zařízení - dvoudrážkový požerák		
Výška	2610	mm
Světlost	500	mm
Základová výpust – kruhové potrubí	300	mm
Délka potrubí	16	m
Bezpečnostní přeliv - korunový		

Kóta přelivu	483,28	m n. m.
Délka přelivné hrany	6,0	m
Hladiny		
Hladina stálého nadržení	483,13	m n. m.
Hladina ovladatelného prostoru	483,28	m n. m.
Maximální hladina	483,58	m n. m.
Plochy		
Vodní plocha při hladině stálého nadržení	0,2780	ha
Vodní plocha při hladině ovladatelného prostoru	0,2890	ha
Vodní plocha při maximální hladině	0,3060	ha
Objemy vodního díla		
Objem při hladině stálého nadržení	4666	m ³
Objem při hladině ovladatelného prostoru	5288	m ³
Objem při maximální hladině	6488	m ³
Výškový systém Balt po vyrovnání		

B.2.6.1.1.3 SO 10.1 – TVAROVÁNÍ ZÁTOPY

V první fázi bude v prostoru plánované zátopy provedena celoplošná skrývka humózního horizontu v tl. 300 mm v objemu dle níže uvedené tabulky. Skytá zemina bude deponována separátně od ostatní výkopové zeminy pro pozdější využití na zpětné ohumusování a osetí.

profil	plocha skrývky (m ²)	rozpětí řezu (m)	objem skrývky (m ³) plocha* rozpětí řezu
PF01	9,0	20	179,6
PF02	15,6	20	311,4
PF03	20,4	20	407,8
PF04	21,8	20	436,0
celkem	66,74		1334,8

Po provedení skrývky bude v plánované zátopě provedena těžba v rozsahu a tvaru dle grafické části projektové dokumentace. Dno v zátopě nádrže bude provedeno v příčném řezu lichoběžníkového průřezu s mírným sklonem do navrhované rybniční stoky.

Níže je uvedena tabulka těžby v plánované zátopě nádrže. Vytěžená zemina je dle geologického posouzení (z hlediska ČSN 75 2410) vhodná pro výstavbu zemní sypané hráze. Přebytečná zemina a skrývka bude rozprostřena na okolní pozemky ve vzdálenosti do 1,0 km od místa stavby.

profil	plocha těžby (m ²)	rozpětí řezu (m)	objem těžby (m ³) plocha* rozpětí řezu
PF01	20,7	20	414,0
PF02	33,2	20	664,6
PF03	52,6	20	1052,4
PF04	102,2	20	2043,4
celkem	208,72		4174,4

B.2.6.1.1.4 SO 10.2 - HRÁZ

Předmětem tohoto stavebního objektu je návrh tělesa hráze. Před zahájením stavby bude provedena celoplošná skrývka humózního horizontu v tl. 300 mm a těžba do úrovně stanovené zemní pláň. Stávající těleso hráze vodního díla bude odstraněno (odtěženo). Na připravenou zemní pláň bude prováděn po vrstvách hutněný násyp (95% PS) vhodnou zeminou dle ČSN 75 2410.

Návodní líc hráze bude urovnán do sklonu 1:3. Těleso hráze bude na návodní straně s úpravou kamenným záhozem LK 50 – 80 kg se strojním urovnáním líce do stabilizační záhozové patky. Kamenný zához bude uložen na štěrkopískový filtr tl. 300 mm (ŠD 0-63 mm), který bude probíhat i pod konstrukcí záhozové patky (viz. grafická část PD). Vzdušní líc hráze bude urovnán do jednotného sklonu 1:2 s úpravou ohumusováním v tl. 150 mm s následným osetím travním semenem. Koruna hráze je navrhována v šířce 3,0 m s jednostranným sklonem 2,0% směrem do zátopy nádrže. Tato bude v šířce 3,0 m pouze s ohumusováním v tl. 150 mm s následným osetím travním semenem. Po dosažení úrovně zemní pláň, na kterou bude prováděn násyp hráze, bude tato posouzena z hlediska únosnosti. Při nedostatečné únosnosti zemní pláň (dle posouzení geologa) bude provedena změna návrhu založení hráze. Pro výstavbu hráze bude částečně použita zemina vytěžená ze zátopy nádrže MVN 2 a z prostoru plánované hráze. Tyto zeminy jsou z hlediska ČSN 75 2410 hodnoceny jako velmi vhodné pro výstavbu homogenní hráze.

Níže je uvedena bilance skrývky v prostoru plánované hráze. Vytěžená skrývka tl. 300 mm bude deponována separátně od ostatní výkopové zeminy a použita pro ohumusování tělesa hráze.

profil	plocha skrývky (m ²)	rozpětí řezu (m)	objem skrývky (m ³) plocha* rozpětí řezu
ŘEZ 01	1,8	20	36,2
ŘEZ 02	3,1	20	62,4
ŘEZ 03	4,8	20	95,0
ŘEZ 04	3,7	20	74,4
ŘEZ 05	2,0	20	39,0
ŘEZ 06	1,4	20	27,6
celkem	16,73		334,6

V tabulce níže je uvedena bilance těžby zeminy v místě tělesa hráze. Část výkopové zeminy bude použita pro výstavbu homogenní sypané hráze. Přebytečná či nevhodná zemina bude rozprostřena na okolních pozemcích ve vzdálenosti do 1,0 km od místa stavby.

profil	plocha těžby (m ²)	rozpětí řezu (m)	objem těžby (m ³) plocha* rozpětí řezu
ŘEZ 01	11,2	20	223,0
ŘEZ 02	11,7	20	234,0
ŘEZ 03	16,5	20	329,0
ŘEZ 04	15,4	20	308,6
ŘEZ 05	10,0	20	199,2
ŘEZ 06	10,5	20	209,6
celkem	75,17		1503,4

V níže uvedené tabulce je uvedena kubatura násypu tělesa hráze. V bilanci je uvažováno pouze se zeminou nad úrovní původního terénu po skryvce humózních vrstev tl. 300 mm.

profil	plocha řezu (m ²)	rozpětí řezu (m)	objem násypu (m ³) plocha* rozpětí řezu
ŘEZ 01	2,4	20	48,8
ŘEZ 02	9,1	20	181,0
ŘEZ 03	15,5	20	309,0
ŘEZ 04	9,4	20	187,6
ŘEZ 05	3,1	20	62,4
ŘEZ 06	1,1	20	21,0
celkem	40,49		809,8

B.2.6.1.1.5 SO 10.3 – BEZPEČNOSTNÍ PŘELIV

Pro převádění QN – 100 let je navrhován korunový přeliv. Přeliv bude proveden v podélném řezu jako lichoběžník se šířkou ve dně 4,5 m a sklony 1:5 (v místě vtokové části). Délka účinné přelivné hrany při dosažení QN 100 let – 6,0 m. Na přeliv navazuje koryto od bezpečnostního přelivu, které bude vedeno při patě vzdušního líce hráze a zaústěno do koryta od spodní výpusti vodního díla. Bezpečnostní přeliv je ve třech profilech vymezen železobetonovým prahem 1200/600 mm (délky dle grafické části PD) z betonu C 30/37, XC4, XF3, XA1 s výztuží sv. sítí 100/100/6,0 mm (J). Opevnění mezi prahy bude provedeno lomovým kamenem LK 80 – 200 kg se strojním urovnáním líce.

B.2.6.1.1.6 SO 10.4 – SPODNÍ VÝPUST

Objekt spodní výpusti bude sloužit k regulaci a prázdnění vodní nádrže. Spodní výpust sestává ze železobetonového požeráku výšky 2610 mm, světlých rozměrů 650/500 mm, tl. stěn 150 mm s dvojitou dlužovou stěnou, do které budou osazeny dřevěné dluže. Vrch požeráku bude nad úrovní navrhované maximální hladiny vodního díla. Na požerák bude navazovat potrubí spodní výpusti TBH Q 30/250 (DN 300) délky 16,0 m ve sklonu 2,0 %, které bude vyústěno do koryta od spodní výpusti. Potrubí spodní výpusti bude uloženo na betonovou podkladní desku z betonu C 20/25 tl. 150 mm. Po uložení potrubí bude toto zalito betonovou směsí C 20/25 do úrovně min. 150 mm nad vrchol potrubí. Obetonování potrubí bude na styku se zásypem opatřeno nátěrem jílovým mlékem pro lepší přilnutí zemní sypaniny k betonové konstrukci. Následně bude proveden hutněný zásyp (95% PS) vhodnou zeminou ve tvaru dle grafické části PD. Potrubí spodní výpusti bude v místě vyústění do vývařiště seříznuto ve sklonu dle břehové části.

B.2.6.1.2 VN2 - SO 20 (VODNÍ NÁDRŽ 2)

VN2 – SO 20 - Zájmové území je mělkou údolnicí jihozápadně od obce Semněvice. Údolní přímkou protéká bezejmenný tok IDVT: 10255809. Jedná se o výstavbu nové průtočné, malé vodní nádrže. Okolí plánované nádrže je zemědělsky využíváno. Dle hydrologické rajonizace zájmové území náleží do povodí ČHP: 1-10-02-036.

B.2.6.1.2.1 HYDROTECHNICKÉ VÝPOČTY

Hydrologická data, která byla výchozím podkladem pro níže uvedené výpočty, jsou uvedena v závěru této zprávy.

BEZPEČNOSTNÍ PŘELIV

Q	h	b	b0	m	h exp1,5	odm 2g	
0,095017	0,035	8	7,801	0,42	0,006548	4,429	0,199129
0,268778	0,07	8	7,802	0,42	0,01852	4,429	0,198265
0,49383	0,105	8	7,803	0,42	0,034024	4,429	0,197409
0,760384	0,14	8	7,803	0,42	0,052383	4,429	0,19656
1,062784	0,175	8	7,804	0,42	0,073208	4,429	0,195719
1,298572	0,2	8	7,805	0,42	0,089443	4,429	0,195122
2,386348	0,3	8	7,807	0,42	0,164317	4,429	0,192771
3,020494	0,351	8	7,808	0,42	0,207951	4,429	0,191594

POTRUBÍ ZA BEZP. PŘEPADEM (PROPUSTEK)

hkrp (m)	vkp (m/s)	Qkr (m3/s)	ikrp	h0(m)
0,1	0,990	0,093	0,005083	0,182927
0,2	1,401	0,262	0,004822	0,365854
0,4	1,981	0,742	0,005154	0,731707
0,6	2,426	1,363	0,005742	1,097561
0,8	2,801	2,098	0,006407	1,463415
1	3,132	2,932	0,007107	1,829268
1,1	3,285	3,382	0,007465	2,012195
1,2	3,431	3,854	0,007826	2,195122

B.2.6.1.2.2 PARAMETRY VODNÍHO DÍLA

Parametry vodního díla	VN2 – SO 20	
Parametr	Hodnota	[]
Těleso hráze		
Sklon návodního líce	1:3	
Sklon vzdušního líce	1:2	
Délka koruny hráze	116	m
Šířka koruny hráze	3,5	m
Šířka v patě hráze	23,9	m
Objem tělesa hráze (vzdouvací efekt)	1957,8	m ³
Vypouštěcí zařízení – dvoudrážkový požerák integrovaný do stěny sdr. objektu		
Výška	4210	mm
Světlost	1500	mm
Základová výpust – kruhové potrubí	1200	mm
Délka potrubí	20	m
Bezpečnostní přeliv		
Kóta přelivu	466,23	m n. m.
Délka účinné přelivné hrany	8,0	m
Hladiny		

Hladina stálého nadržení	466,08	m n. m.
Hladina ovladatelného prostoru	466,23	m n. m.
Maximální hladina	466,58	m n. m.
Plochy		
Vodní plocha při hladině stálého nadržení	0,4709	ha
Vodní plocha při hladině ovladatelného prostoru	0,4866	ha
Vodní plocha při maximální hladině	0,5187	ha
Objemy vodního díla		
Objem při hladině stálého nadržení	6782	m ³
Objem při hladině ovladatelného prostoru	7445	m ³
Objem při maximální hladině	9040	m ³
Výškový systém Balt po vyrovnání		

B.2.6.1.2.3 SO 20.1 – TVAROVÁNÍ ZÁTOPY

V první fázi bude v prostoru plánované zátopy provedena celoplošná skrývka humózního horizontu v tl. 300 mm v objemu dle níže uvedené tabulky. Skytá zemina bude deponována separátně od ostatní výkopové zeminy pro pozdější využití na zpětné ohumusování a osetí.

profil	plocha skrývky (m ²)	rozpětí řezu (m)	objem skrývky (m ³) plocha* rozpětí řezu
PF01	29,5	20	589,6
PF02	17,9	20	358,6
PF03	15,2	20	303,4
PF04	13,4	20	267,2
celkem	75,94		1518,8

Po provedení skrývky bude v plánované zátopě nádrže provedena těžba v rozsahu a tvaru dle grafické části projektové dokumentace. Dno v zátopě nádrže bude provedeno v příčném řezu lichoběžníkového průřezu s mírným sklonem do navrhované rybníční stoky. Níže je uvedena tabulka těžby v plánované zátopě nádrže. Vytěžená zemina je dle geologického posouzení (z hlediska ČSN 75 2410) vhodná pro výstavbu zemní sypané hráze.

Přebytečná zemina z těžby zátopy MVN 2 (zemina, která nebude použita na výstavbu tělesa hráze MVN 2), bude použita pro výstavbu MVN 1. Tato zemina je z hlediska ČSN 75 2410 hodnocena jako velmi vhodná pro výstavbu homogenní hráze.

profil	plocha těžby (m ²)	rozpětí řezu (m)	objem těžby (m ³) plocha* rozpětí řezu
PF01	88,0	20	1759,2
PF02	70,6	20	1411,0
PF03	84,1	20	1681,8
PF04	73,4	20	1467,2
celkem	315,96		6319,2

B.2.6.1.2.4 SO 20.2 - HRÁZ

Předmětem tohoto stavebního objektu je návrh tělesa hráze. Před zahájením stavby bude provedena celoplošná skrývka humózního horizontu v tl. 300 mm a těžba do geologem stanovené úrovně zemní pláň. Na připravenou zemní pláň bude prováděn po vrstvách hutněný násyp (95% PS) vhodnou zeminou dle ČSN 75 2410 (předpokladem, který vychází ze závěrů IGP je použití zeminy z prostoru plánované zátopy nádrže. Tato zemina je rovněž vhodná jako zemník pro plánovanou MVN 1. Jedná se o zeminy typu CG, CS, CL (tyto byly zastiženy vrtnými sondami v plánovaném zemníku). Návodní líc hráze bude urovnán do sklonu 1:3. Těleso hráze bude na návodní straně s úpravou kamenným záhozem LK 50 – 80 kg se strojním urovnáním líce do stabilizační záhozové patky. Kamenný zához bude uložen na štěrkopískový filtr tl. 300 mm (ŠD 0-63 mm), který bude probíhat i pod konstrukcí záhozové patky (viz. grafická část PD). Vzdušní líc hráze bude urovnán do jednotného sklonu 1:2 s úpravou ohumusováním v tl. 150 mm s následným osetím travním semenem. Koruna hráze je navrhována v šířce 3,5 m s jednostranným sklonem 2,0% směrem do zátopy nádrže. Tato bude v šířce 3,0 m opevněna makadamem 63/125, tl. 250 mm s prosypem humózní zeminou a osetím travním semenem.

Po dosažení úrovně zemní pláň, na kterou bude prováděn násyp hráze, bude tato posouzena z hlediska únosnosti. Při nedostatečné únosnosti zemní pláň (dle posouzení geologa) bude provedena změna návrhu založení hráze. Níže je uvedena bilance skrývky v prostoru plánované hráze. Vytěžená skrývka tl. 300 mm bude deponována separátně od ostatní výkopové zeminy a použita pro ohumusování tělesa hráze.

profil	plocha skrývky (m ²)	rozpětí řezu (m)	objem skrývky (m ³) plocha* rozpětí řezu
ŘEZ 01	2,9	20	58,2
ŘEZ 02	5,6	20	111,6
ŘEZ 03	6,4	20	127,2
ŘEZ 04	6,5	20	129,2
ŘEZ 05	3,5	20	69,2
celkem	24,77		495,4

V tabulce níže je uvedena bilance těžby zeminy v místě tělesa hráze. Část výkopové zeminy bude použita pro výstavbu homogenní sypané hráze. Přebytečná či nevhodná zemina bude rozprostřena na okolních pozemcích ve vzdálenosti do 1,0 km od místa stavby.

profil	plocha těžby (m ²)	rozpětí řezu (m)	objem těžby (m ³) plocha* rozpětí řezu
ŘEZ 01	16,6	20	332,0
ŘEZ 02	16,5	20	330,0
ŘEZ 03	23,2	20	464,8
ŘEZ 04	20,3	20	406,8
ŘEZ 05	16,0	20	320,0
celkem	92,68		1853,6

V níže uvedené tabulce je uvedena kubatura násypu tělesa hráze. V bilanci je uvažováno pouze se zeminou nad úrovní původního terénu po skrývce humózních vrstev tl. 300 mm.

profil	plocha řezu (m ²)	rozpětí řezu (m)	objem násypu (m ³) plocha* rozpětí řezu
ŘEZ 01	5,4	20	107,0
ŘEZ 02	19,3	20	386,4
ŘEZ 03	34,7	20	693,0
ŘEZ 04	30,7	20	613,2
ŘEZ 05	7,9	20	158,2
celkem	97,89		1957,8

B.2.6.1.2.5 SO 20.3 – SDRUŽENÝ OBJEKT

Sdružený objekt je navržen jako železobetonový, monolitický se světlými půdorysnými rozměry 2500/1500 mm, tl. stěn 400 mm z betonu pevnostní třídy C 30/37 XC4, XF, XA1 s výztuží svařovanou sítí 100/100/8,0 mm. V čele sdruženého objektu bude provedena integrovaná dvojitá dlužová stěna šířky 400 mm, která bude osazena ve vodících drážkách z U 50.

V zadní stěně otevřené části šachtového přelivu sdruženého objektu navazuje kruhové hrdlové potrubí TBH Q 1200/250 (DN 1200). Potrubí bude uloženo na betonovou podkladní desku tl. 200 mm z betonu C 20/25, která bude zhotovena v připraveném překopu hráze. Po uložení bude potrubí do min. úrovně 200 mm nad vrchem zalito bet. směsí pevnostní třídy C 20/25. Povrch betonu na styku s těsnicí zemínou se opatří nátěrem jílovým mlékem, aby se zabránilo vysoušení těsnicí zeminy a zajistilo se přilnutí k betonu. K dlužové stěně bude přístup po manipulační lávce, která bude zhotovena z 2x ocelových nosníků U 140, na kterých bude uložena výplň lávky z porořadu tl. 40 mm. Lávka je navrhována šířky 800 mm s oboustranným zábradlím výšky 1100 mm z ocelové tr. \varnothing 40 mm. Lávka bude uložena v místě koruny hráze na betonovém roznášecím pasu z betonu C 20/25 a na kci sdruženého objektu. Veškeré ocelové konstrukce budou provedeny s úpravou žárovým zinkováním. V místě vyústění do koryta od bezpečnostního přelivu bude potrubí ukončeno železobetonovým čelem z betonu tl. 400 mm, šířky 6000 mm z betonu pevnostní třídy C 30/37 XC4, XF, XA1 s výztuží svařovanou sítí 100/100/8,0 mm. Za výústním čelem bude provedeno vývařiště, které bude v délce 7,0 m jako kamenná dlažba LK 80 – 200 kg „na sucho“ ukládána na štět.

B.2.6.1.2.6 SO 20.4 – NÁTOK Z MELIORACE (OP 12)

Jihovýchodně od plánované vodní nádrže se nachází stávající meliorační hlavník. V rámci tohoto objektu bude provedeno podchycení nátoky hlavníku směrem do zátopy plánované nádrže. Podchycení bude provedeno demolicí stávající lomové šachty na melioračním hlavníku. V tomto místě bude počínat trasa otevřeného lichoběžníkového koryta směrem do zátopy MVN. Koryto je navrhováno pouze s vegetačním krytem se šířkou ve dně 0,6 m a sklony břehové části 1:1,5. Meliorační hlavník ve směru toku bude zaslepen (dále však bude ponechán, aby plnil svoji funkci). Nátokové koryto je navrhováno v délce 114,0 m.

Ve staničení P1 (1) - 0,040 00 km je navrhován trubní propustek se šikmými čely v délce 12,0 m. Trubní vedení THB-Q 60/250 bude uloženo na předem připravenou desku z betonu C 25/30 s výztuží sv. sítí 100/100/6 mm (J) v tl. 150 mm. Po osazení potrubí bude toto betonováno betonem C 25/30 se svařovanou sítí v min. tl. 150 mm od povrchu hrdla potrubí.

B.2.6.1.2.7 SO 20.5 – PŘELOŽKA VVN

V rámci stavby bude provedena přeložka velmi vysokého napětí, které je vedeno v prostoru plánované zátopy nádrže. Cílem přeložky je přesunout nadzemní vedení mimo plánovanou zátupu MVN. Toho bude dosaženo vložением dvou nových podpěrných bodů. Délka navrhované přeložky činí cca 200 m. Původní podpěrný bod v zátopě nádrže bude demolován.

Pro plánovanou přeložku bude vypracována oprávněným autorizovaným inženýrem pro vysokonapěťové soustavy samostatná projektová dokumentace.

B.2.6.2 MECHANICKÁ ODOLNOST A STABILITA

Mechanická odolnost a stabilita bude zajištěna dostatečným hutněním zemních sypanin, **bezpodmínečným používáním betonových směsí s charakteristikou pro dané prostředí (specifikováno v PD).**

B.2.7 POŽÁRNĚ BEZPEČNOSTNÍ ŘEŠENÍ, POSOUZENÍ TECHNICKÝCH PODMÍNEK POŽÁRNÍ OCHRANY**a) rozdílení stavby a objektů do požárních úseků**

Netýká se.

b) výpočet požárního rizika a stanovení stupně požární bezpečnosti

Netýká se.

c) zhodnocení navržených stavebních konstrukcí a stavebních výrobků včetně požadavků na zvýšení požární odolnosti stavebních konstrukcí

Netýká se.

d) zhodnocení evakuace osob včetně vyhodnocení únikových cest

Netýká se.

e) zhodnocení odstupových vzdáleností a vymezení požárně nebezpečného prostoru

Netýká se.

f) zajištění potřebného množství požární vody, popřípadě jiného hasiva, včetně rozmístění vnitřních a vnějších odběrných míst

Netýká se.

g) zhodnocení možnosti provedení požárního zásahu (přístupové komunikace, zásahové cesty)

Netýká se.

h) zhodnocení technických a technologických zařízení stavby (rozvodná potrubí, vzduchotechnická zařízení)

Netýká se.

i) **posouzení požadavků na zabezpečení stavby požárně bezpečnostními zařízeními**

Netýká se.

j) **rozsah a způsob rozmístění výstražných a bezpečnostních značek a tabulek**

Netýká se.

B.2.8 ZÁSADY HOSPODAŘENÍ S ENERGIEMI, KRITÉRIA TEPELNĚ TECHNICKÉHO HODNOCENÍ

a) **kritéria tepelně technického hodnocení**

Netýká se.

b) **posouzení využití alternativních zdrojů energií**

Netýká se.

B.2.9 HYGIENICKÉ POŽADAVKY NA STAVBY, POŽADAVKY NA PRACOVNÍ A KOMUNÁLNÍ PROSTŘEDÍ, zásady řešení parametrů stavby (větrání, vytápění, osvětlení, zásobování vodou, odpadů apod.) a zásady řešení vlivu stavby na okolí (vibrace, hluk, prašnost apod.)

Stavba odpovídá požadavkům na bezpečnost ochranu zdraví při práci ve smyslu zákona č. 309/2006 Sb. a technickým požadavkům na stavby podle vyhlášky č. 268/2009 Sb.

B.2.10 ZÁSADY OCHRANY STAVBY PŘED NEGATIVNÍMI ÚČINKY VNĚJŠÍHO PROSTŘEDÍ, pronikání radonu z podloží, bludné proudy, seizmicita, hluk, protipovodňová opatření apod.

a) **ochrana před pronikáním radonu z podloží**

Netýká se.

b) **ochrana před bludnými proudy**

Netýká se.

c) **ochrana před technickou seizmicitou**

Netýká se.

d) **ochrana před hlukem**

Netýká se.

e) **protipovodňová opatření**

Nejsou zřizována.

f) **ostatní účinky (vliv poddolování, výskyt metanu apod.)**

Netýká se.

B.3 PŘIPOJENÍ NA TECHNICKOU INFRASTRUKTURU

a) napojovací místa technické infrastruktury, přeložky

Při výstavbě vodní nádrže VN2 (SO 20) dojde ke kolizi se stávajícím neizolovaným vedením VVN. V rámci projektové přípravy stavby bude vyvoláno jednání se správcem distribuční sítě o úpravě stávajícího vedení.

b) připojovací rozměry, výkonové kapacity a délky

Netýká se.

B.4 DOPRAVNÍ ŘEŠENÍ

a) popis dopravního řešení

Netýká se.

b) napojení území na stávající dopravní infrastrukturu

Stavba bude po dobu realizace obsluhovatelná po stávajících místních komunikacích a sjezdem po polních komunikacích.

c) doprava v klidu

Netýká se.

d) pěší a cyklistické stezky

Netýká se.

B.5 ŘEŠENÍ VEGETACE A SOUVISEJÍCÍCH TERÉNNÍCH ÚPRAV

a) terénní úpravy

Pozemky dotčené pohybem těžké mechanizace, která bude použita pro výstavbu, budou po dokončení stavebních prací vráceny do původního stavu.

b) použité vegetační prvky

Není vzhledem k charakteru stavby řešeno.

c) biotechnická opatření

Nejsou navrhována.

B.6 POPIS VLIVŮ STAVBY NA ŽIVOTNÍ PROSTŘEDÍ A JEHO OCHRANA

a) vliv na životní prostředí - ovzduší, hluk, voda, odpady a půda

Stavba celkově negativně neovlivní životní prostředí, pouze dojde dočasně ke zhoršení stávajícího životního prostředí během stavby. Tyto vlivy budou omezeny na minimum zhotovitelem stavby při dodržování bezpečnostních a hygienických vyhlášek a norem, omezením hluku, prašnosti apod.

Odpady budou tříděny a likvidovány v souladu se zákonem č. 185/2001 Sb. A jeho následujících změn a doplňků. Při provádění stavby budou respektovány

všechny požadavky veřejnoprávních orgánů, ČSN a vyhlášek týkajících se životního prostředí.

b) vliv na přírodu a krajinu (ochrana dřevin, ochrana památných stromů, ochrana rostlin a živočichu apod.), zachování ekologických funkcí a vazeb v krajině

Stavba slouží jako krajinotvorný prvek. Tato přispívá ke zvýšení biodiverzity v řešeném území. Plánovaná stavba zajistí posílení retenční funkce krajiny a navrácení základních ekologických vazeb krajiny.

c) vliv na soustavu chráněných území natura 2000

Navrhovaná stavba nemá vliv na soustavu chráněných území natura 2000.

d) návrh zohlednění podmínek ze závěru zjišťovacího řízení nebo stanoviska EIA

Netýká se.

e) navrhovaná ochranná a bezpečnostní pásma, rozsah omezení a podmínky ochrany podle jiných právních předpisů

V rámci výstavby nejsou navrhována žádná ochranná pásma.

B.7 OCHRANA OBYVATELSTVA

Stavba vzhledem ke svému charakteru nevyžaduje posouzení z hlediska ochrany obyvatelstva.

B.8 ZÁSADY ORGANIZACE VÝSTAVBY

a) nároky na provádění stavby

Stavbu je možno realizovat jedním zhotovitelem. Vzhledem k této skutečnosti není nutná účast koordinátora stavby. Celá stavba je navržena tak, aby splňovala požadavky norem ČSN. Tyto normy je povinen dodržet i dodavatel stavby. Zvláštní nároky na provádění staveb nejsou. Je nutné dodržet standardní požadavky na přesnost a kvalitu stavebních a montážních prací.

b) požadavek na zpracování plánu BOZP

Dle nařízení vlády č. 591/2006 Sb. – příloha č. 5 (práce a činnosti vystavující fyzickou osobu zvýšenému ohrožení života nebo poškození zdraví, při jejichž provádění vzniká povinnost zpracovat plán) bylo shledáno, že nevzniká nutnost ohlášení zahájení prací oblastnímu inspektorátu práce.

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

Stavba bude spočívat především v zemních pracích. Na stavbu bude dovážěn lomový kámen, hotové betonové směsi. Stavba nemá nároky na připojení na stávající technickou infrastrukturu.

d) odvodnění staveniště

Při realizaci stavby bude provedeno provizorní zahrázkování pracovního prostoru v místě výstavby spodní výpusti. Přítoky do nádrže budou převáděny provizorní trubní tratí.

e) napojení staveniště na stávající dopravní a technickou infrastrukturu

Staveniště bude napojeno na stávající dopravní infrastrukturu. Žádné provizorní komunikace nebudou zřizovány. Napojení na technickou infrastrukturu nebude prováděno.

f) vliv provádění stavby na okolní stavby a pozemky

Stavba nebude mít vzhledem ke svému rozsahu a umístění negativní vliv na okolní stavby a pozemky.

g) ochrana životního prostředí při výstavbě

Při provádění stavby budou respektovány všechny požadavky veřejnoprávních orgánů, ČSN a vyhlášek týkajících se životního prostředí.

h) zásady bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi, posouzení potřeby koordinátora bezpečnosti a ochrany zdraví při práci podle jiných právních předpisů

Navrhovaná stavba nevyžaduje vzhledem ke své jednoduchosti koordinátora stavby. Problematice bezpečnosti práce při výstavbě je věnována řada právních předpisů ČR, českých technických či evropských norem, které musí být při realizaci této akce dodržovány. Tyto předpisy a normy jsou uvedeny v následujícím přehledu.

- Zákon č. 22/1997 Sb., o technických požadavcích na výrobky a o změně a doplnění některých dalších zákonů, ve znění pozdějších předpisů
- Zákon České národní rady č. 244/1992 Sb., o posuzování vlivů na životní prostředí, ve znění zákona č. 132/2000 Sb. a zákona č. 1000/2001 Sb.
- Nařízení vlády č. 170/1997 Sb., kterým se stanoví technické požadavky na strojní zařízení, ve znění pozdějších předpisů
- Nařízení vlády č. 172/1997 Sb., kterým se stanoví technické požadavky na osobní ochranné pomůcky, ve znění pozdějších předpisů
- Nařízení vlády č. 176/1997 Sb., kterým se stanoví technické požadavky na zařízení a ochranné systémy určené pro použití v prostředí s nebezpečím výbuchu, ve znění pozdějších předpisů
- Nařízení vlády č. 178/1997 Sb., kterým se stanoví technické požadavky na stavební výrobky, ve znění pozdějších předpisů
- Nařízení vlády č. 502/2000 Sb., o ochraně zdraví před nepříznivými účinky hluku a vibrací
- Vyhláška Českého úřadu bezpečnosti práce a Českého báňského úřadu č. 110/1975 Sb., o evidenci a registraci pracovních úrazů a o hlášení provozních nehod (havárií) a poruch technických zařízení, ve znění vyhlášky č. 274/1990 Sb.
- Vyhláška Českého úřadu bezpečnosti práce a Českého báňského úřadu č. 50/1978 Sb., o odborné způsobilosti v elektrotechnice, ve znění pozdějších předpisů
- Vyhláška Českého úřadu bezpečnosti práce a Českého báňského úřadu č. 18/1979 Sb., kterou se určují vyhrazená tlaková zařízení a stanoví některé podmínky k zajištění jejich bezpečnosti, ve znění vyhlášky č. 97/1982 Sb., vyhlášky č. 551/1990 Sb. a ve znění nařízení vlády č. 352/2000 Sb.

- Vyhláška Českého úřadu bezpečnosti práce a Českého báňského úřadu č. 20/1979 Sb., kterou se určují vyhrazená elektrická zařízení a stanoví některé podmínky k zajištění jejich bezpečnosti ve znění vyhlášky č. 553/1990 Sb. a ve znění nařízení vlády č. 352/2000 Sb.
- Vyhláška Českého úřadu bezpečnosti práce č. 48/1982 Sb., kterou se stanoví základní požadavky k zajištění bezpečnosti práce a technických zařízení ve znění vyhlášky č. 207/1991 Sb. a ve znění nařízení vlády č. 352/2000 Sb.
- Vyhláška Českého úřadu bezpečnosti práce č. 18/1987 Sb., kterou se stanoví požadavky na ochranu před výbuchy hořlavých plynů a par.
- Vyhláška Českého úřadu bezpečnosti práce a Českého báňského úřadu č. 324/1990 Sb., o bezpečnosti práce a technických zařízení při stavebních pracích
- Vyhláška Ministerstva životního prostředí ČR č. 117/1997 Sb., kterou se stanovují emisní limity a další podmínky provozování stacionárních zdrojů znečišťování a ochrany ovzduší, ve znění vyhlášky č. 97/2000 Sb.

Dodavatelé jsou povinni zajistit včasné a pravidelné školení BOZP svých pracovníků. Zejména se jedná o práce betonářské, železářské, vazačské, zemní práce, obsluhu stavebních mechanismů, montážní práce, práce ve výškách a práce s plamenem a elektrickým proudem.

i) úpravy pro bezbariérové užívání výstavbou dotčených staveb

Stavba svým charakterem vylučuje užívání osobami s tělesným či zrakovým postižením.

j) zásady pro dopravní inženýrská opatření

Nejsou navrhovány.

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

Při provádění stavby je zhotovitel povinen zajistit provoz na staveništi podle zak. č. 309/2006 Sb a NV č. 591/2006. Stavba bude prováděna zcela běžnými prostředky, mechanismy a technologiemi, přičemž technické provedení vč. použitých mechanismů a zařízení staveniště je pouze možné a nezávazné (existuje mnoho variant též v závislosti na vybavení budoucího dodavatele stavby). Dodavatel stavby musí respektovat hranice staveniště (určené investorem při předání staveniště), vjezd na pozemek, napojovací místa.

l) postup výstavby, rozhodující dílčí termíny

Stavba celkově neovlivní negativně životní prostředí, pouze dojde dočasně ke zhoršení stávajícího životního prostředí. Tyto vlivy budou omezeny na minimum zhotovitelem stavby při dodržování následujících pokynů:

- a) Prašnost bude eliminována kropením a při převozu sypkých hmot bude používána plachta. Při dopravě stavební suti rovněž. Práce těžkých strojů nutno omezit na nezbytně nutnou dobu, motory při provozu neodkrývat a nenechávat běžet v době mimo pracovní výkon. Při pracovním nasazení stavebních strojů a vozidel dbát na jejich technický stav a to jak z hlediska min. hlučnosti, tak i úniku ropných látek a olejů.

- b) Čištění vozovek musí být organizováno se zřetelem na druh znečištění. Při provádění zemních prací je nutné denní splachování kropičkou a zároveň zajišťovat čištění kol.

Omezení těchto negativních vlivů je plně na organizaci výstavby a dodržování schválených pracovních postupů. Odpady budou tříděny a likvidovány v souladu se zákonem č. 185/2001 Sb. Likvidaci odpadů kategorie nebezpečných bude provádět oprávněná osoba oprávněná k nakládání s nimi na základě smlouvy, likvidace odpadů kategorie ostatních bude zajištěna odvozem na skládku, popř. budou využity jako druhotná surovina s uložením na skládku provozovatele sběru a výkupu odpadů.

Zatřídění stavebních a demoličních odpadů dle vyhl. 381/2001 příloha č.1 a č.2 Sb.:

Kód druhu odpadu 17 05 04 – zemina vytěžená, přebytek zemních prací, bude odvezena na skládku. Kód druhu odpadu 17 03 02 – asfalt a výrobky z asfaltu, odstranění živičných krytů a podkladů, bude odvezeno na obalovnu za účelem recyklace. Při provádění stavby budou respektovány všechny požadavky veřejnoprávních orgánů, ČSN a vyhlášek týkajících se životního prostředí.



ČESKÝ
HYDROMETEOROLOGICKÝ
ÚSTAV

POBOČKA PLZEŇ



VÁŠ DOPIS ZN:

DORUČEN DNE: 17.09.2018

ODDĚLENÍ: hydrologie

VYŘIZUJE: Ing. Kateřina Bláhová

TELEFON: 377 256 648

EMAIL: katerina.blahova@chmi.cz

DATUM: 23.10.2018

Číslo ev.: CHMI/8679/2018

Číslo jednací: CHMI/531/505/2018

Spisová zn.: ZN/CHMI/531/406/2018

Státní pozemkový úřad
Pobočka Domažlice
Haltravská 438
344 01 Domažlice

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	1-10-02-0360-0-00
Profil	PF_2 obec Semněvice, cca 495 m pod hrází návesního rybníka
Souřadnice v S JTSK	x = -857303,0 m y = -1081421,2 m
Plocha povodí A ^{a)}	0,38 km ²

Dlouhodobá průměrná roční výška srážek na povodí P _a	602	mm
Dlouhodobý průměrný průtok Q _a	1,0	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.	
2,0	1,5	1,5	1,0	1,0	0,9	0,8	0,7	0,6	0,5	0,5	0,3	0,2	IV	

N-leté průtoky Q _N										m ³ .s ⁻¹	
1	2	5	10	20	50	100	200	500	Třída		
0,360	0,620	1,04	1,42	1,84	2,48	3,02			IV		

Mozartova 1237/41, 323 00 Plzeň
tel.: 377 256 611, fax: 377 237 444

IČ: 00020699, DIČ: CZ00020699
č. ú.: 54132041/0710, www.chmi.cz

Stránka 1 z 2

POZNÁMKA: Vliv manipulací na rybníku není znám.

Tok je v části délky zatrubněn, nelze zjistit event. možné propojení s dešťovými a odpadními vodami a jejich vliv na odtokové poměry povrchových vod není znám.

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 6 150,- Kč.

Přílohy: faktura (zaplacená dne: 4.10.2018)


Ing. Josef Glanc
vedoucí oddělení hydrologie pobočky
ČESKÝ HYDROMETEOROLOGICKÝ ÚSTAV
Pobočka Plzeň
oddělení hydrologie
323 00 PLZEŇ, Mozartova 41



ČESKÝ
HYDROMETEOROLOGICKÝ ÚSTAV
Státní pozemkový úřad Pobočka PLZEŇ



VÁŠ DOPIS ZN:
DORUČEN DNE: 17.09.2018

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

DATUM: 23.10.2018
Číslo ev.: CHMI/8679/2018
Číslo jednací: CHMI/531/505/2018
Spisová zn.: ZN/CHMI/531/406/2018



Státní pozemkový úřad
Pobočka Domažlice
Haltravská 438
344 01 Domažlice

Státní pozemkový úřad
Doručeno: 24.10.2018
SPU 487378/2018
listy: 2 přílohy:



spuess6e4ca4a9

HYDROLOGICKÉ ÚDAJE POVRCHOVÝCH VOD

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

Vodní tok	Občasná vodoteč
Číslo hydrologického pořadí	1-10-02-0710-0-00
Profil	PF_1 obec Semněvice, lokalita U hřbitova
Souřadnice v S JTSK	x = -855968,8 m y = -1081169,6 m
Plocha povodí A ^{a)}	0,14 km ²

Dlouhodobá průměrná roční výška srážek na povodí P _a	605	mm
Dlouhodobý průměrný průtok Q _a	0,5	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.	
0,9	0,6	0,5	0,5	0,4	0,4	0,3	0,3	0,2	0,2	0,1	0,1	0,0	IV	

N-leté průtoky Q _N										m ³ .s ⁻¹	
1	2	5	10	20	50	100	200	500	Třída		
0,207	0,392	0,656	0,867	1,09	1,39	1,63			IV		

Mozartova 1237/41, 323 00 Plzeň
tel.: 377 256 611, fax: 377 237 444

IČ: 00020699, DIČ: CZ00020699
č. ú.: 54132041/0710, www.chmi.cz

POZNÁMKA: Vliv manipulací na rybníku není znám.
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 6 150,- Kč.

Přílohy: faktura (zaplacená dne: 4.10.2018)


Ing. Josef Glanc
vedoucí oddělení hydrologie pobočky
ČESKÝ HYDROMETEOROLOGICKÝ ÚSTAV
Pobočka Plzeň
oddělení hydrologie
323 00 PLZEŇ, Mozartova 41