

B SOURNNÁ 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	3
f)	požadavky na asanace, demolice, kácení dřevin	3
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)	4
B.2.3	DISPOZIČNÍ A PROVOZNÍ ŘEŠENÍ, TECHNOLOGIE VÝROBY	4
B.2.4	BEZBARIÉROVÉ UŽÍVÁNÍ STAVBY	4
B.2.5	BEZPEČNOST PŘI UŽÍVÁNÍ STAVBY	4
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.2.6.2	MECHANICKÁ ODOLNOST A STABILITA	13
B.2.7	POŽÁRNĚ BEZPEČNOSTNÍ ŘEŠENÍ, POSOUZENÍ TECHNICKÝCH PODMÍNEK POŽÁRNÍ OCHRANY	13
a)	rozdílení stavby a objektů do požárních úseků	13
b)	výpočet požárního rizika a stanovení stupně požární bezpečnosti	13
c)	zhodnocení navržených stavebních konstrukcí a stavebních výrobků včetně požadavků na zvýšení požární odolnosti stavebních konstrukcí	13
d)	zhodnocení evakuace osob včetně vyhodnocení únikových cest	13
e)	zhodnocení odstupových vzdáleností a vymezení požárně nebezpečného prostoru	13
f)	zajištění potřebného množství požární vody, popřípadě jiného hasiva, včetně rozmístění vnitřních a vnějších odběrných míst	13
g)	zhodnocení možnosti provedení požárního zásahu (přístupové komunikace, zásahové cesty)	13
h)	zhodnocení technických a technologických zařízení stavby (rozvodná potrubí, vzduchotechnická zařízení)	14
i)	posouzení požadavků na zabezpečení stavby požárně bezpečnostními zařízeními	14
j)	rozsah a způsob rozmístění výstražných a bezpečnostních značek a tabulek	14
B.2.8	ZÁSADY HOSPODAŘENÍ S ENERGIEMI, KRITÉRIA TEPELNĚ TECHNICKÉHO HODNOCENÍ	14
a)	kritéria tepelně technického hodnocení	14
b)	posouzení využití alternativních zdrojů energií	14
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.)	14
B.2.10	ZÁSADY OCHRANY STAVBY PŘED NEGATIVNÍMI ÚČINKY VNĚJŠÍHO PROSTŘEDÍ, pronikání radonu z podloží, bludné proudy, seizmicita, hluk, protipovodňová opatření apod.	14
a)	ochrana před pronikáním radonu z podloží	14
b)	ochrana před bludnými proudy	14
c)	ochrana před technickou seizmicitou	14
d)	ochrana před hlukem	14
e)	protipovodňová opatření	14
f)	ostatní účinky (vliv poddolování, výskyt metanu apod.)	15

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

B.1 POPIS ÚZEMÍ STAVBY

a) charakteristika stavebního pozemku

VN1 – SO 10 – Vodní nádrž VN1 – zájmové území se nachází cca 800 m jihovýchodně od intravilánu obce Bražná v k.ú. Bražná. V místě navrhované stavby jsou patrné fragmenty stávající vodní nádrže, jejíž hráz byla protržena. V původní zátopě vodního díla se nachází bylinný, travní porost a náletové dřeviny. Vodní dílo se nachází v pramenní oblasti bezejmenného pravostranného přítoku Selného potoka IDVT.: 10248059. Dle hydrologické rajonizace zájmové území náleží do povodí ČHP: 1-08-05-033.

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

V roce 2019 byl Mgr. Václavem Rýdlem zpracován IGP, jehož závěry jsou uvedeny v textu níže:

V prostoru plánované hráže se do hloubky 0,6 – 2,0 m vyskytují jemnozrnné, relativně nepropustné hlinité a jílovité zeminy (F2 CG, F3 MS, F5 MI). Hlouběji se pak nacházejí zvodnělé štěrkovité zeminy (G3 G-F, G5 GC). Hladina podzemní vody byla v blízkosti vodoteče zastižena v hloubce 0,6 m, na východním okraji plánované hráže pak v hloubce 1,7 m p.t. Mělká podzemní voda na lokalitě je slabě agresivní na betonové konstrukce. V prostoru plánované zátopy byly zastiženy do hloubky 2,0 m jemnozrnné jílovité a hlinité zeminy (F5 MI, F4 CS, F2 CG). Zbytky tělesa původní hráže jsou tvořeny hlínou písčitou (F3 MS). Pro výstavbu tělesa homogenní hráže bude možné využít jednak zeminy z prostoru zátopy, u kterých bude nutné dostatečně snížit vlhkost, a dále zeminy ze zbytků tělesa původní hráže. Další zeminy pro výstavbu hráže bude možné získat v prostoru zemníku I, situovaného SZ od hráže VN1. Lokalita zemníku II je méně vhodná, vzhledem k výskytu hladiny podzemní vody mělce pod terénem. Případně je možné využít i stávající zemník soukromého majitele, jižně od plánované nádrže.

c) stávající ochranná a bezpečnostní pásma

V zájmovém území se nenachází stávající ochranná pásma.

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.

f) požadavky na asanace, demolice, kácení dřevin

V rámci stavby bude prováděno pouze kácení náletového porostu v kolizi s navrhovanou stavbou (kácení pouze v nezbytném rozsahu pro provedení stavby). Dále bude provedena demolice stávajícího trubního propustku P5 DN 600 v délce 8,0 m a vyřazení z provozu stávajícího trubního propustku P6. Tento bude v délce 18,6 m ponechán v místě a vyplněn cementopopílkovou suspenzí.

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

Součástí DTR VHO je návrh záborů pro PSZ, který je patrný v situaci stavby.

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

Současně s výstavbou VN1 bude realizována výstavba svodných příkopů SP1, SP2, výstavba propustků P8, P9 a P10, rekonstrukce P5 a výstavba cesty DC3.

B.2 CELKOVÝ POPIS STAVBY

B.2.1 ÚČEL UŽÍVÁNÍ STAVBY, ZÁKLADNÍ KAPACITY FUNKČNÍCH JEDNOTEK

Stavba VN1 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)**

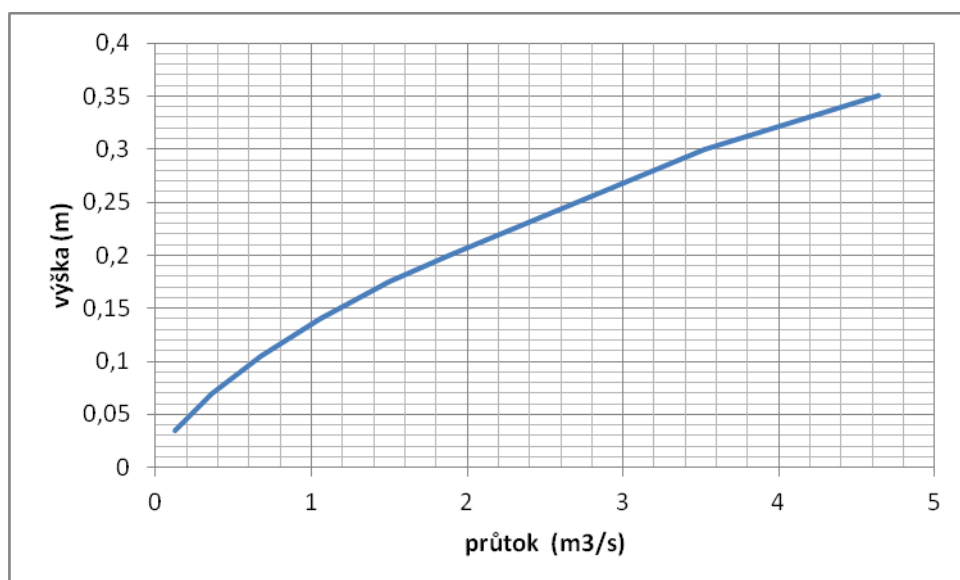
VN1 – SO 10 – Vodní nádrž VN1 – zájmové území se nachází cca 800 m jihovýchodně od intravilánu obce Bražná v k.ú. Bražná. V místě navrhované stavby jsou patrné fragmenty stávající vodní nádrže, jejíž hráz byla protržena. V původní zátopě vodního díla se nachází bylinný, travní porost a náletové dřeviny. Vodní dílo se nachází v pramenní oblasti bezejmenného pravostranného přítoku Selného potoka IDVT.: 10248059. Dle hydrologické rajonizace zájmové území náleží do povodí ČHP: 1-08-05-033.

B.2.6.1.1.1 HYDROTECHNICKÉ VÝPOČTY

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

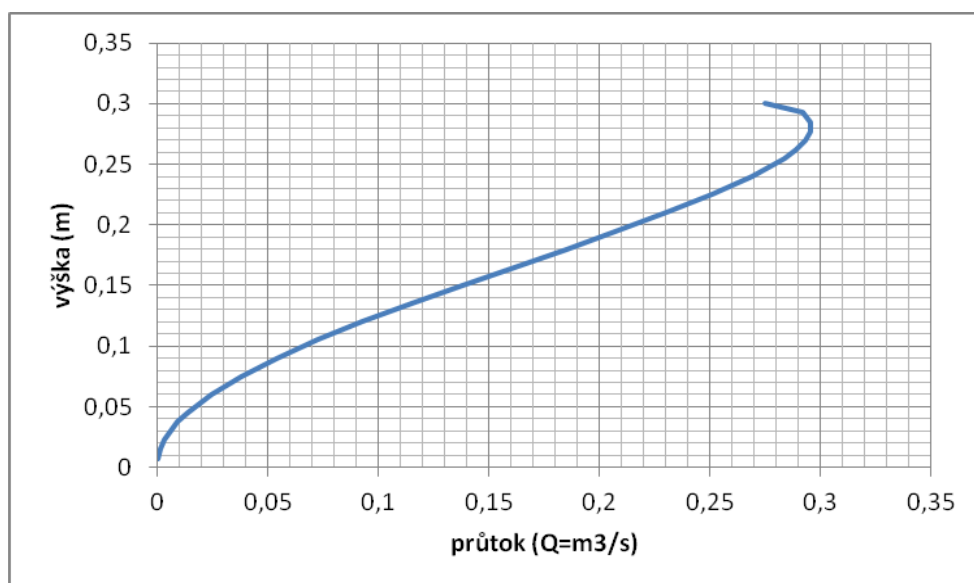
BEZPEČNOSTNÍ PŘELIV

Q	h	b	b0	m
0,125465	0,035	10,5	10,301	0,42
0,360919	0,07	10,675	10,476	0,42
0,674166	0,105	10,85	10,652	0,42
1,055056	0,14	11,025	10,828	0,42
1,498395	0,175	11,2	11,003	0,42
1,888974	0,2	11,55	11,353	0,42
3,524242	0,3	11,725	11,530	0,42
4,643487	0,35	12,25	12,056	0,42



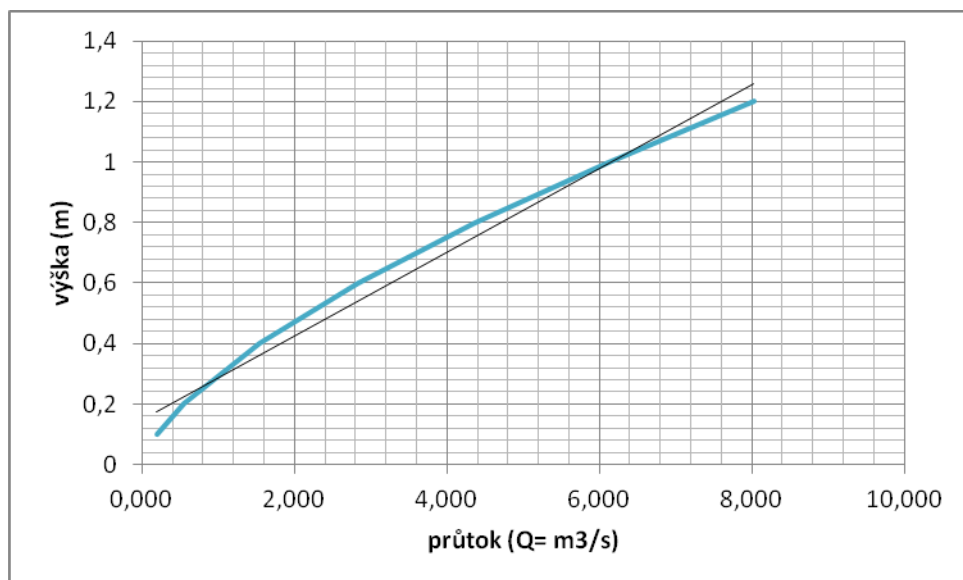
SPODNÍ VÝPUST

r n i	0,15	DN 300 - TBH - Q 30/250				
	0,014					
	0,0939					
y	S	O	R	C	v	Q
0,0075	0,00047079	0,095267	0,004942	29,47948	0,635033	0,000299
0,015	0,0013214	0,135311	0,009766	33,02346	1,000017	0,001321
0,0225	0,00240849	0,166445	0,01447	35,26018	1,299736	0,00313
0,03	0,00367877	0,193049	0,019056	36,91572	1,561573	0,005745
0,0375	0,00509974	0,216821	0,023521	38,23372	1,796814	0,009163
0,045	0,00664871	0,23862	0,027863	39,32877	2,011677	0,013375
0,06	0,01006414	0,278187	0,036178	41,07825	2,394223	0,024096
0,075	0,01381912	0,31416	0,043988	42,43852	2,727456	0,037691
0,09	0,01783503	0,347783	0,051282	43,53778	3,021219	0,053884
0,105	0,02204813	0,37983	0,058047	44,44631	3,281405	0,072349
0,12	0,02640326	0,410831	0,064268	45,20687	3,511839	0,092724
0,135	0,03085049	0,441189	0,069926	45,84706	3,715036	0,114611
0,15	0,03534291	0,471239	0,075	46,3855	3,892654	0,137578
0,165	0,03983533	0,501288	0,079466	46,83482	4,045686	0,161161
0,18	0,04428257	0,531647	0,083293	47,20343	4,174566	0,18486
0,195	0,04863769	0,562647	0,086444	47,49648	4,279201	0,20813
0,21	0,05285079	0,594695	0,08887	47,71609	4,358896	0,230371
0,225	0,0568667	0,628317	0,090506	47,86137	4,412224	0,250909
0,24	0,06062168	0,66429	0,091258	47,92738	4,436614	0,268955
0,255	0,06403712	0,703857	0,09098	47,90305	4,427613	0,283532
0,2625	0,06558608	0,725657	0,090382	47,85038	4,408172	0,289115
0,27	0,06700705	0,749429	0,089411	47,76433	4,376547	0,29326
0,2775	0,06827733	0,776033	0,087983	47,63631	4,329813	0,295628
0,285	0,06936442	0,807167	0,085936	47,44978	4,262396	0,295659
0,2925	0,07021503	0,847211	0,082878	47,16412	4,160676	0,292142
0,3	0,07068582	0,942477	0,075	46,3855	3,892654	0,275155



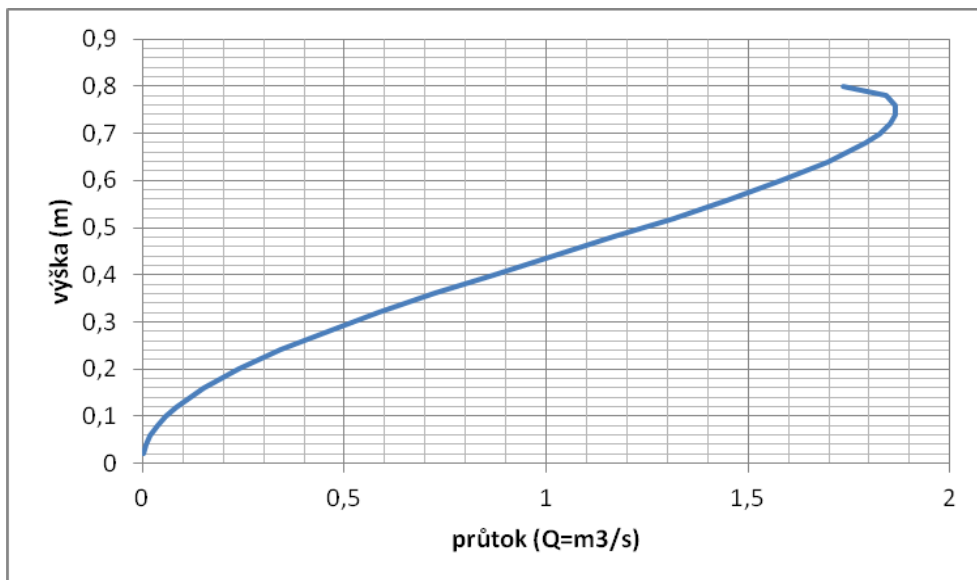
RÁMOVÝ PROPUSTEK P10 - 2500/1000 mm

hkrp (m)	vkr (m/s)	Qkr (m3/s)	ikrp	h0(m)
0,1	0,990	0,193	0,004586	0,182927
0,2	1,401	0,546	0,004005	0,365854
0,4	1,981	1,545	0,003777	0,731707
0,6	2,426	2,839	0,003844	1,097561
0,8	2,801	4,370	0,004005	1,463415
1	3,132	6,108	0,004209	1,829268
1,2	3,431	8,029	0,004437	2,195122
1,5	3,836	11,220	0,004805	2,743902
1,8	4,202	14,750	0,005191	3,292683
2	4,429	17,275	0,005455	3,658537

**PROPUSTEK P5, P8**

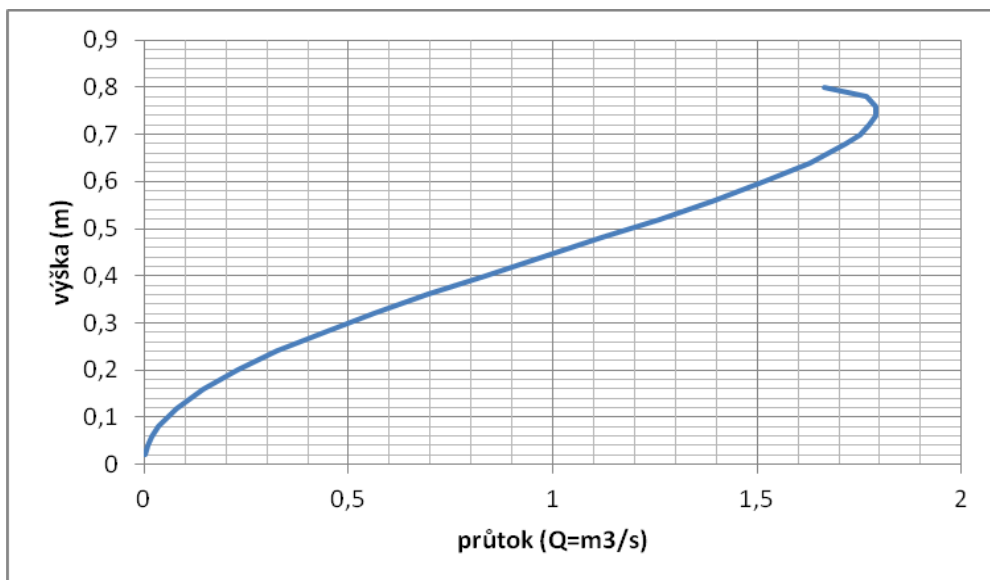
r	0,4	DN 800 - TBH - Q 80/250				
n	0,014					
i	0,02					
y	S	O	R	C	v	Q
0,02	0,00334784	0,254044	0,013178	34,71479	0,563582	0,001887
0,04	0,00939664	0,360828	0,026042	38,88816	0,8875	0,00834
0,06	0,01712704	0,443852	0,038587	41,5221	1,153497	0,019756
0,08	0,02616016	0,514796	0,050817	43,47165	1,385874	0,036255
0,1	0,0362648	0,578188	0,062721	45,02372	1,594647	0,05783
0,12	0,04727968	0,63632	0,074302	46,31324	1,785335	0,08441
0,16	0,0715672	0,741832	0,096474	48,37341	2,124839	0,152069
0,2	0,09826928	0,83776	0,1173	49,97525	2,420578	0,237868
0,24	0,12682688	0,92742	0,136752	51,26974	2,681288	0,340059
0,28	0,15678672	1,01288	0,154793	52,33961	2,9122	0,456594
0,32	0,18775648	1,095548	0,171381	53,23524	3,116707	0,585182
0,36	0,21938128	1,176504	0,186469	53,98913	3,297041	0,723309
0,4	0,25132736	1,256636	0,2	54,62318	3,454675	0,868254
0,44	0,28327344	1,336768	0,211909	55,1523	3,590488	1,01709
0,48	0,31489824	1,417724	0,222115	55,58638	3,704867	1,166656
0,52	0,345868	1,500392	0,230518	55,93147	3,79773	1,313513

0,56	0,37582784	1,585852	0,236988	56,19008	3,868457	1,453874
0,6	0,40438544	1,675512	0,24135	56,36116	3,915786	1,583487
0,64	0,43108752	1,77144	0,243354	56,43889	3,937431	1,697377
0,68	0,45537504	1,876952	0,242614	56,41024	3,929443	1,78937
0,7	0,46638992	1,935084	0,241018	56,34822	3,912189	1,824606
0,72	0,47649456	1,998476	0,238429	56,24688	3,884123	1,850763
0,74	0,48552768	2,06942	0,23462	56,09612	3,842647	1,865712
0,76	0,49325808	2,152444	0,229162	55,87648	3,782816	1,865904
0,78	0,49930688	2,259228	0,221008	55,54009	3,692541	1,843711
0,8	0,50265472	2,513272	0,2	54,62318	3,454675	1,736508

**PROPUSTEK P9**

r n i	0,4	DN 800 - TBH - Q 80/250				
	0,014					
	0,0184					
y	S	O	R	C	v	Q
0,02	0,00334784	0,254044	0,013178	34,71479	0,540569	0,00181
0,04	0,00939664	0,360828	0,026042	38,88816	0,85126	0,007999
0,06	0,01712704	0,443852	0,038587	41,5221	1,106395	0,018949
0,08	0,02616016	0,514796	0,050817	43,47165	1,329284	0,034774
0,1	0,0362648	0,578188	0,062721	45,02372	1,529531	0,055468
0,12	0,04727968	0,63632	0,074302	46,31324	1,712433	0,080963
0,16	0,0715672	0,741832	0,096474	48,37341	2,038074	0,145859
0,2	0,09826928	0,83776	0,1173	49,97525	2,321737	0,228155
0,24	0,12682688	0,92742	0,136752	51,26974	2,571801	0,326174
0,28	0,15678672	1,01288	0,154793	52,33961	2,793284	0,43795
0,32	0,18775648	1,095548	0,171381	53,23524	2,98944	0,561287
0,36	0,21938128	1,176504	0,186469	53,98913	3,162411	0,693774
0,4	0,25132736	1,256636	0,2	54,62318	3,313607	0,8328
0,44	0,28327344	1,336768	0,211909	55,1523	3,443875	0,975558
0,48	0,31489824	1,417724	0,222115	55,58638	3,553584	1,119017
0,52	0,345868	1,500392	0,230518	55,93147	3,642654	1,259878
0,56	0,37582784	1,585852	0,236988	56,19008	3,710494	1,394507
0,6	0,40438544	1,675512	0,24135	56,36116	3,75589	1,518827
0,64	0,43108752	1,77144	0,243354	56,43889	3,776651	1,628067

0,68	0,45537504	1,876952	0,242614	56,41024	3,768989	1,716304
0,7	0,46638992	1,935084	0,241018	56,34822	3,75244	1,7501
0,72	0,47649456	1,998476	0,238429	56,24688	3,72552	1,77519
0,74	0,48552768	2,06942	0,23462	56,09612	3,685738	1,789528
0,76	0,49325808	2,152444	0,229162	55,87648	3,628349	1,789713
0,78	0,49930688	2,259228	0,221008	55,54009	3,541761	1,768425
0,8	0,50265472	2,513272	0,2	54,62318	3,313607	1,6656



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	74,3	m
Šířka koruny hráze	3,5	m
Šířka v patě hráze	25	m
Objem tělesa hráze (vzdouvací efekt)	1767,8	m ³
Koruna hráze (kóta koruny)	394,80	m n. m.
Vypouštěcí zařízení - dvoudrážkový požerák		
Výška	2580	mm
Světlost	500	mm
Základová výpust – kruhové potrubí	300	mm
Délka potrubí	21,3	m
Bezpečnostní přeliv - korunový		
Kóta přelivu	394,03	m n. m.
Délka přelivné hrany	12,12	m
Hladiny		
Hladina stálého nadržení	393,88	m n. m.
Hladina ovladatelného prostoru	394,03	m n. m.
Maximální hladina	394,38	m n. m.

Plochy		
Vodní plocha při hladině stálého nadržení	0,2280	ha
Vodní plocha při hladině ovladatelného prostoru	0,2360	ha
Vodní plocha při maximální hladině	0,2550	ha
Objemy vodního díla		
Objem při hladině stálého nadržení	2200	m ³
Objem při hladině ovladatelného prostoru	2560	m ³
Objem při maximální hladině	3460	m ³
Výškový systém Balt po vyrovnání		

Objemový ukazatel nádrže činí 2,6. Jedná se o obnovu stávající historické nádrže. Bilance zemních prací je vyrovnaná bez přebytku výkopku.

B.2.6.1.1.3 SO 10.1 – TVAROVÁNÍ ZÁTOPY

V první fázi bude v prostoru plánované zátopy provedena celoplošná skývka 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 skývky (m ²)	rozpětí řezu (m)	objem skývky (m ³) plocha* rozpětí řezu
ŘEZ 01	6,2	20	123,6
ŘEZ 02	8,4	20	168,0
ŘEZ 03	5,2	20	103,2
celkem	19,74		394,8

Po provedení skývky 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 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. V rámci stavby je uvažováno s vyrovnanou bilancí zemin.

profil	plocha těžby (m ²)	rozpětí řezu (m)	objem těžby (m ³) plocha* rozpětí řezu
PF01	28,4	15	426,0
PF02	29,5	15	442,5
PF03	37,2	15	557,3
celkem	95,05		1425,8

V rámci tvarování zátopy vodního díla bude vytvořeno litorální pásmo nádrže v celkové ploše 250 m², které bude situováno v jihozápadní části zátopy VN.

B.2.6.1.1.4 SO 10.2 - HRÁZ

Předmětem tohoto stavebního objektu je návrh tělesa hráze. Před zahájením stavby bude provedena celoplošná skývka humózního horizontu v tl. 300 mm a těžba do úrovně stanovené zemní pláně. 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 3,5 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 pláně, na kterou bude prováděn násyp hráze, bude tato posouzena z hlediska únosnosti. Při nedostatečné únosnosti zemní pláně (dle posouzení geologa) bude provedena změna návrhu založení hráze. Pro výstavbu hráze bude částečně použita zemina vytěžená ze zátopy nádrže. Zeminy z prostoru hráze jsou z hlediska ČSN 75 2410 hodnoceny jako vhodné pro výstavbu homogenní hráze (viz. IGP). 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	6,2	20	123,6
ŘEZ 02	8,4	20	168,0
ŘEZ 03	5,2	20	103,2
celkem	19,74		394,8

V tabulce níže je uvedena bilance těžby zeminy v místě tělesa hráze. Část výkopové zeminy bude použita pro výstavbu homogenní sypané hráze.

profil	plocha těžby (m ²)	rozpětí řezu (m)	objem těžby (m ³) plocha* rozpětí řezu
ŘEZ 01	18,0	20	360,0
ŘEZ 02	14,6	20	292,0
ŘEZ 03	10,1	20	202,0
celkem	42,7		854,0

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	3,3	20	65,8
ŘEZ 02	49,9	20	998,0
ŘEZ 03	35,2	20	704,0
celkem	88,39		1767,8

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 10,5 m a sklony 1:5 (v místě vtokové části). Délka účinné přelivné hrany při dosažení QN 100 let – 12,25 m.

Na přeliv navazuje koryto od bezpečnostního přelivu, které bude vedeno prostorem návodního líce a zakončeno železobetonovým čelem, které bude

Strana 11 (celkem 21)

společným zakončením i pro potrubí spodní výpusti. Bezpečnostní přeliv je ve třech profilech vymezen železobetonovým prahem 1500/600 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 jako kamenná rovinanina s vyklínováním. Za závěrným prahem bude navazovat prostor vývařiště, který bude opevněn těžkým kamenným záhozem LK 200 – 500 kg se strojním urovnáním líce. Vývařiště bude zakončeno profilem rámového propustku P10 - 2,5/1 m, délky 6,0 m, který bude vymezen železobetonovými čely z betonu C 30/37, XF3, XA1, XC4 s výztuží sv. sítí 100/100/6,0 mm. Čela rámového propustku budou opatřena ocelovým dvoutyčovým zábradlím. Za propustkem bude navazovat otevřené lichoběžníkové koryto (svodný příkop SP2) se šířkou ve dně 1,0 m a sklony břehové části 1:1,5. V délce 5,0 m za propustkem bude koryto vodního toku opevněno kamenným záhozem LK 80 – 200 kg se strojním urovnáním líce. Dále bude v trase dle grafické části PD pokračovat koryto, jehož břehy budou s povrchovou úpravou ohumusováním v tl. 150 mm s následným osetím travním semenem. Výkopek z prostoru koryta bude použit (rozprostřen) v bezprostředním okolí stavby jako drobná terénní úprava.

B.2.6.1.1.6 SO 10.4 – SPODNÍ VÝPUST

Objekt spodní výpusti bude sloužit k regulaci a prázdňení vodní nádrže. Spodní výpust sestává ze železobetonového požeráku výšky 2580 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 21,3 m ve sklonu 9,39 %, které bude vyústěno do prostoru vývařiště bezp. přelivu (viz SO 10.3). 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.

B.2.6.1.1.7 SO 10.5 - NÁTOK, PROPUSTEK P5, P8, P9

Předmětem tohoto stavebního objektu je návrh pročištění stávajícího nátoku do vodní nádrže. Rekonstrukce stávajícího propustku P5, demolice propustku P6, návrh nového kapacitního propustku P8, P9.

Stávající betonový propustek P5 DN 600, délky cca 8,0 m bude demolován a nahrazen novým propustkem TBH-Q 80/250 (DN 800) se šikmými čely (v provedení dle grafické části PD). Propustek bude ukládán na betonovou podkladní desku z betonu C 20/25 v min. tl. 150 mm. Po uložení trubních dílů budou tyto zality bet. směsí C 20/25 v úrovně min. 150 mm nad dříkem potrubí. Dále následuje skladba komunikace. Propustek P8, P9 svojí funkcí nahrazuje stávající nekapacitní propustek P6. propustek P9 je navrhován pod místní živičnou komunikací. Tento počíná šikmým čelem a pokračuje v délce 11,8 m do navrhovaného vtokového objektu se sedimentačním prostorem. Vtokový objekt bude proveden jako železobetonová monolitická konstrukce z betonu pevnostní třídy C 30/37, XC4, XF3, XA1 s výztuží sv. sítí 100/100/6,0 mm (J) s vnitřní půdorysnými rozměry 2000/1500 mm. Objekt složí jako zakončení propustku P8, vtok pro opevněný svodný průleh a pro zaústění zemního lichoběžníkového koryta. Vtokový objekt bude zajištěn mříží.

Propustek P8 počíná vyústěním ve vtokovém objektu (viz. výše). Z tohoto místa je veden v délce 20,0 m, profilu TBH-Q 80/250 (DN 800) k zakončení šikmým čelem. Nad půdorysným průmětem propustku bude provedena konstrukce svodného průlehu se spádováním do vtokového objektu. Průleh bude v příčném řezu vymezen betonovými pasy, které budou zakončovat miskovitý opevněný průleh z kamenné dlažby do betonového lože s hloubkovým přespárováním CM. Na propustek P8 navazuje úsek stávajícího koryta (svodný příkop SP1), které bude v délce 77,7 m pročištěno – upraveno do (v příčném řezu) lichoběžníkového zemního koryta se šířkou ve dně 0,5 m, sklony břehové části 1:1,5 s úpravou ohumusováním v tl. 150 mm s následným osetím travním semenem.

Součástí objektu SO 10.5 je pročištění stávajícího koryta „část – sever“. Jedná se o stávající mělké koryto, které bude upraveno do tvaru lichoběžníka se šířkou ve dně 0,5 m, sklony břehové části 1:1,5 s úpravou ohumusováním v tl. 150 mm s následným osetím travním semenem.

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) nápoiovací místa technické infrastruktury, přeložky

Netýká se.

b) připoiovací rozměry, výkonové kapacity a délky

Netýká se.

B.4 DOPRAVNÍ ŘEŠENÍ

a) popis dopravního řešení

Netýká se.

b) nápojení 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 živočichů 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 trubicí trati.

e) nápojení 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. Problematicke 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 PRAHA



VÁŠ DOPIS ZN: SPÚ 239057/2019

DORUČEN DNE: 21.06.2019

ODDĚLENÍ: hydrologie

VYŘIZUJE: Ing. Zdeňka Vilhelmová

TELEFON: 244 032 534

EMAIL: zdenka.vilhelmova@chmi.cz

DATUM: 24.07.2019

Číslo ev.: CHMI/6191/2019

Číslo jednací: CHMI/511/472/2019

Spisová zn.:

Krajský pozemkový úřad pro
Středoč. kraj a hl. m. Praha
Pobočka Příbram
Poštovní 4
261 01 Příbram V - Zdabor

Státní pozemkový úřad

Doručeno: 29.07.2019

SPÚ 301182/2019

listy: 1 přílohy:

druh:



spuess743fc44d

HYDROLOGICKÉ ÚDAJE POVRCHOVÝCH VOD

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

Vodní tok	přítok Selného potoka
Číslo hydrologického pořadí	1-08-05-0330-0-00
Profil	180 m pod cestou od Bražné
Souřadnice v S JTSK	x = -759165,0 m y = -1092971,0 m
Plocha povodí A ^{a)}	0,66 km ²

Dlouhodobá průměrná roční výška srážek na povodí P _a	566	mm
Dlouhodobý průměrný průtok Q _a	1,8	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.	
5,0	3,0	2,0	1,5	1,0	1,0	0,5	0,5	0,5	0,4	0,3	0,0	0,0	IV	

N-leté průtoky Q _N								m ³ .s ⁻¹	
1	2	5	10	20	50	100	200	500	Třída
0,350	0,630	1,20	1,70	2,40	3,50	4,60			IV

Na Šabatce 2050/17, 143 06 Praha 4-Komořany
tel.: 244 032 545

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

Státní pozemkový úřad
KPÚ pro Středočeský kraj a hlavní město Praha
Pobočka Příbram, Poštovní 4, 261 01 Příbram V
došlo
dne 29.07.2019
č.j. 499/2019
k vyřízení
Počet příloh

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 1x - již placena

Ing. Tomáš Fryč
vedoucí oddělení hydrologie pobočky


ČESKÝ HYDROMETEOROLOGICKÝ ÚSTAV
pobočka Praha (2)
143 06 Praha 4, Na Šabatce 2050/17