

**OBSAH :**

**A. PRŮVODNÍ ZPRÁVA**

**B. SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA**

**C. SITUAČNÍ VÝKRESY**

C.1. Situace širších vztahů	1:5 000
C.2. Katastrální situační výkres+POV	1:1500
C.3. Koordinační situační výkres	1:500
C.4. Vytyčovací výkres	1:500

**D. DOKUMENTACE OBJEKTŮ A TECHNICKÝCH A TECHNOLOGICKÝCH ZARÍZENÍ**

**D.1. DOKUMENTACE STAVEBNÍHO NEBO INŽ. OBJEKTU**

**D.1.1. ARCHITEKTONICKO-STAVEBNÍ ŘEŠENÍ**

**D.1.2. STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ**

**D.1.2.1. Technická zpráva**

**SO-01 Dešťová kanalizace s rozdělovací šachtou**

D.1.2.2.Podélný profil - stoka „A“	1 : 200/100
D.1.2.3.Podélný profil - stoka „A1“	1 : 200/100
D.1.2.4 Podélný profil - stoka „A2“	1 : 200/100
D.1.2.5 Vzorový příčný řez uložení potrubí	1 : 25
D.1.2.6. Rozdělovací šachta č.1	1 : 25
D.1.2.7. Poklop (rozdělovací šachta)	1 :25
D.1.2.8. Šachta č.2 a č.6 DN 1000	1:25
D.1.2.9.Výtokový objekt	1:50
D.1.2.10. Kladečské schéma SO-01	1:200

**SO-02 Nádrž**

D.1.2.11.a. Prefabrikovaná nádrž	1 : 50
D.1.2.11.b. Výkres rozmístění prefabrikovaných prvků	1:75
D.1.2.12.Čerpací šachta	1:25

**SO-03 Prívod vody pro areál spodního parku**

D.1.2.13. Podélný profil SO-03	1 : 1000/100
D.1.2.14. Vzorový příčný řez	1 : 25
D.1.2.15. Kladečské schéma SO-03	

**SO-04 Jezírko**

D.1.2.16. Podélný profil SO-04	1 : 200/100
D.1.2.17. Hrázka z gabionů	1 : 75
D.1.2.17.a Šachta se žlabovkami	1:50
D.1.2.18. Šachta č.4 DN 1000 s průlehem a prahy	1 : 50
D.1.2.19. Šachta č.5 DN 1000	1:25

---

**SO-05 Prívod vody pro areál horního parku**

**D.1.2.20. Podélný profil SO-05**

**1 : 500/100**

**D.1.2.21. Vzorový příčný řez**

**1 : 25, 1:50**

**D.1.2.22. Kladečské schéma SO-05**

**D.1.2.23. Tabulka kubatur**

**D.1.3. POŽÁRNĚ BEZPEČNOSTNÍ ŘEŠENÍ – neobsahuje**

**D.1.4. TECHNIKA PROSTŘEDÍ STAVEB – neobsahuje**

**D.2. DOKUMENTACE TECHNICKÝCH A TECHNOLOGICKÝCH ZAŘÍZENÍ  
- neobsahuje**

**E. DOKLADOVÁ ČÁST**

**F. VÝKAZ VÝMĚR**

---

## **A. PRŮVODNÍ ZPRÁVA**

- A. 1. Identifikační údaje**
  - A. 2. Členění stavby na objekty a technická a technologická zařízení**
  - A. 3. Seznam vstupních podkladů**
-

## **A. 1. Identifikační údaje**

### **A. 1. 1. Údaje o stavbě**

<b>a) Název stavby</b>	Domov pod hradem Žampach - hospodaření se srážkovými vodami		
<b>b) Místo stavby</b>	Obec	:	Žampach
	Kraj	:	Pardubický kraj
	Pověřený úřad s rozšířenou pravomocí	:	Žamberk
	Katastrální území	:	Žampach
	Dotčené parcely	:	KN 136/1, 857/1, 30, 20/1, st. 20

### **Zatřídění stavby dle kódů:**

CZ – CPV: 45000000-7  
CC-CZ: 22221  
CZ-CPA: 42.21.23

### **A. 1. 2. Údaje o stavebníkovi**

Pardubický kraj  
Komenského náměstí 125, 532 11 Pardubice  
IČO: 70892822

### **A. 1. 3. Údaje o zpracovateli dokumentace**

IRBOS s.r.o.  
Čestice 115  
Kostelec nad Orlicí  
517 41  
Hlavní projektant: Ing. Radek Myšák  
Zodpovědný projektant: Ing. Jakoubek Jaroslav  
ČKAIT 0700096  
IV00 – stavby vodního hospodářství a krajinného inženýrství

## **A. 2. Členění stavby na objekty a technická a technologická zařízení**

SO – 01 Dešťová kanalizace s rozdělovací šachtou  
SO – 02 Nádrž  
SO – 03 Přívod vody pro areál spodního parku  
SO – 04 Jezírko  
SO – 05 Přívod vody pro areál horního parku  
SO - 06 Elektroinstalace

---

### **A. 3. Seznam vstupních podkladů**

- Objednávka a konzultace s investorem
- Mapy 1: 10 000, 1:1000
- Vyjádření dotčených orgánů a institucí
- Příslušné ČSN, TNV
- Výškový systém Balt p.v., souřadný systém S-JTSK
- Projektová dokumentace ve stupni DUR a DSP, zpracovaná firmou IRBOS s.r.o. v roce 2020

## **B. SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA**

### **B. 1. Popis území stavby**

### **B. 2. Celkový popis stavby**

## **B. 1. Popis území stavby**

### **B. 1. 1. Charakteristika území a stavebního pozemku, zastavěné území a nezastavěné území, soulad navrhované stavby s charakterem území, dosavadní využití a zastavěnost území**

Stavba je navržena v areálu Domova pod hradem Žampach.v k.ú. Žampach. V zájmovém území prochází silnice III třídy č.31014. Nadmořská výška se v dané lokalitě pohybuje v rozmezí 422 m n.m. – 446 m n.m.

### **B. 1. 2. Údaje o souladu s územním rozhodnutím nebo regulačním plánem nebo veřejno-právní smlouvou územní rozhodnutí nahrazující anebo územním souhlasem**

V zájmovém území se podle územního plánu Žampach nachází občanské vybavení – veřejná infrastruktura a sídelní zeleň – na veřejných prostranstvích. Stavba je navržena tak, aby nerušila svým charakterem stávající stav lokality

### **B. 1. 3. Údaje o souladu s územně plánovací dokumentací, v případě stavebních úprav podmiňujících změnu v užívání stavby**

V zájmovém území se podle územního plánu Žampach nachází občanské vybavení – veřejná infrastruktura a sídelní zeleň – na veřejných prostranstvích

### **B. 1. 4. Informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z obecných požadavků na využívání území**

Rozhodnutí o povolení výjimky z obecných požadavků na využívání území nejsou pro popisovaný záměr vyžadovány.

### **B. 1. 5. Informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů**

Informace o zohlednění podmínek závazných stanovisek dotčených orgánů jsou popisovány B. 2. 5.

### **B. 1. 6. Výčet a závěry provedených průzkumů a rozborů - geologický průzkum, hydrogeologický průzkum, stavebně historický průzkum apod.**

Vedle podrobného místního šetření bylo při vypracování projektové dokumentace využito posudku „Vsakování srážkových vod v areálu domova pod Hradem V Žampachu“, zpracovaného RNDr. Františkem Medříkem v lednu 2020.

Z geologického hlediska leží území ve svahu pod elevací Žampach, v nadmořské výšce 420 až 436 m, z hlediska regionálně geologického náleží k podorlické pánvi, budované zde perm-skými pískovci a arkózami. Tyto sedimentární horniny leží cca 5 m pod terénem pod kvartérním zemním pokryvem deluviálního původu. V pokryvu dominují prachové středně plastické jíly Cl, které s rostoucí hloubkou přecházejí do jílu písčitého CS a jílovitých středních písků SC. Konzistence jílu jsou při povrchu pevné nebo tuhé až pevné.

Hydrologické poměry: Lokalita leží v hydrogeologickém rajonu základní vrstvy 5211 Poorlický perm severní část, kde se podzemní voda vyskytuje v několika horizontech v propustnějších pískovcích a arkózách. V daném území byla voda zastížena v jílovitých píscích při bázi kvartéru v hloubce 3,7 a 1,6 m pod terénem. Tento kolektor dosahuje mocnosti jednotek decimetrů, směr proudění podzemní vody je jihovýchodní, probíhá v povodí Potočnice, číslo hydrologického pořadí povodí 1-02-02-0320.

---

Vsakování vod-pro vsakování srážkových vod jsou v lokalitě nevhodné podmínky, jako vsakovací vrstva jsou zde k dispozici jílovité písky SC a CI jsou velmi slabě až nepatrně propustné, vsakování do takového prostředí by bylo neúčinné. Realizace nádrže a jezírka lze nicméně doporučit, jen přepady z nich je vhodné svést do místní kanalizace.

Realizace staveb: Akumulační nádrž srážkových vod s hloubkou cca 2 m pod terénem, stěny a dno jámy tak budou tvořit tuhé prachové jíly LI-CL na tuhých písčitých jílech CS. V základové spáře lze počítat s únosností  $R_{dt}=0,10\text{MPa}$ , stěny jámy doporučuje skloňovat v poměru 1:0,25.

Zemní hráz jezírka doporučuje koncipovat jako homogenní, konstruovanou ze zemin těžkých v zátopě a z výkopu pro akumulaci nádrže.

Ze zátopy doporučuje odtěžit pouze svrchních 0,7m materiálu, který má tuhé až pevné konzistence a smíchat jej s vrstvou pevných zemin o mocnosti 0,7m z výkopu pro nádrž.

#### **B. 1. 7. Ochrana území podle jiných právních předpisů**

Ochranná pásma případných podzemních a nadzemních vedení inženýrských sítí, u kterých dojde ke křížení, nebo souběhu s navrhovanou stavbou budou respektována. Před započítáním stavebních prací je nutné přesně stanovit jejich průběh a se správci sítí stanovit podmínky práce v ochranných pásmech. Při provádění prací v ochranných pásmech jednotlivých sítí je nutné práce provádět se zvýšenou obezřetností, použít vhodné mechanismy, příp. výkop provádět ručně. Dotčené sítě musí být zajištěny proti poškození, podepřeny, vyvěšeny apod. Křížení se všemi sítěmi respektuje ustanovení ČSN 73 6005 Prostorové uspořádání sítí technického vybavení. Provádění prací musí respektovat podmínky jednotlivých správců sítí – viz. příloha E. Dokladová část.

#### **B. 1. 8. Poloha vzhledem k záplavovému území, poddolovanému území apod.**

Území není vyhlášeným zaplavovaným územím.

#### **B. 1. 9. Vliv stavby na okolní stavby a pozemky, ochrana okolí, vliv stavby na odtokové poměry v území**

Při dodržení předem stanovených podmínek pro provádění stavby v blízkosti inženýrských sítí a objektů a při dodržení předem vytyčených manipulačních ploch a hranic záboru stavby nebude mít realizace stavby negativní vliv na okolní stavby a pozemky.

Příjezd na stavbu bude po přístupové silnici ve vlastnictví Pardubického kraje, Komenského náměstí 125, Pardubice-Staré Město, 53002 Pardubice. Po dobu realizace dojde k dočasnému zvýšení provozu motorových vozidel.

Odtokové poměry nebudou negativně měněny

#### **B. 1. 10. Požadavky na asanace, demolice, kácení dřevin**

Asanace - se ve stavbě nevyskytují

Demolice - se ve stavbě vyskytují – odstranění stávajících částí potrubí a šachet

Kácení - se ve stavbě nevyskytuje

#### **B. 1. 11. Požadavky na maximální dočasné a trvalé zábery zemědělského půdního fondu nebo pozemků určených k plnění funkce lesa**

Trvalý ani dočasný zábor není stavbou vyvolán

---

### **B. 1. 12. Územně technické podmínky - zejména možnost napojení na stávající dopravní a technickou infrastrukturu, možnost bezbariérového přístupu k navrhované stavbě**

Přístup na staveniště bude zajištěn z komunikace III třídy č.31014. Dále pak bude využito již přímo pozemků dotčených stavbou.

Jako prostor pro umístění zařízení staveniště je uvažována parcela 136/1. Na této parcele bude možno vytvoření dočasných deponií materiálu, parkování techniky apod.

Mechanizační prostředky potřebné pro zemní a montážní práce budou v době nečinnosti parkovány ve vyhrazených prostorech zařízení staveniště. Při výjezdu ze staveniště je nutno důsledně dbát na čistotu povrchu vozovky a v případech jejího znečištění dbát na neodkladném odstranění tohoto znečištění. (hrubé odstranění lopatami + opláchnutí vodou)

Po ukončení stavby budou komunikace a dotčené pozemky uvedeny do původního stavu.

Napojení staveniště na zdroj vody a elektřiny zajistí v případě potřeby zhotovitel stavby. Zařízení staveniště nevyžaduje speciální nároky na přívod vody a energií. Voda bude dovážena v cisternách. Se spotřebou elektrické energie se neuvažuje, případně lze toto řešit za použití mobilního zařízení (diesselagregát).

Bezbariérový přístup k navrhované stavbě se vzhledem k typu stavby neuvažuje

### **B. 1. 14. Seznam pozemků podle katastru nemovitostí, na kterých se stavba provádí**

Seznam dotčených pozemků ( kú Žampach):

Parcela	Výměra	Druh	LV	Vlastník	Adresa
136/1	20763	ostatní plocha	216	Domov pod hradem Žampachem	Žampach č.p. 1, 564 01 Žampach
857/1	24113	ostatní plocha	113	Správa a údržba silnic Pardubického kraje	Doubravice 98, 533 53 Pardubice
30	2718	ostatní plocha	216	Domov pod hradem Žampachem	Žampach č.p. 1, 564 01 Žampach
st. 20	2843	zastavěná plocha a nádvoří	216	Domov pod hradem Žampachem	Žampach č.p. 1, 564 01 Žampach
20/1	7347	zahrada	216	Domov pod hradem Žampachem	Žampach č.p. 1, 564 01 Žampach

---



„Domov pod hradem Žampach – hospodaření se srážkovými vodami“

Dokumentace pro provádění stavby dle přílohy č.13 k vyhlášce č. 499/2006 Sb.

## **B. 1. 15. Seznam pozemků podle katastru nemovitostí, na kterých vznikne ochranné nebo bezpečnostní pásmo**

Parcela	Výměra	Druh	LV	Dotčená plocha (m2)	Vlastník	Adresa
136/1	20763	ostatní plocha	216	560	Domov pod hradem Žampachem	Žampach č.p. 1, 564 01 Žampach
857/1	24113	ostatní plocha	113	5	Správa a údržba silnic Pardubického kraje	Doubravice 98, 533 53 Pardubice
30	2718	ostatní plocha	216	10	Domov pod hradem Žampachem	Žampach č.p. 1, 564 01 Žampach
st. 20	2843	zastavěná plocha a nádvoří	216	4	Domov pod hradem Žampachem	Žampach č.p. 1, 564 01 Žampach
20/1	7347	zahrada	216	6	Domov pod hradem Žampachem	Žampach č.p. 1, 564 01 Žampach
celkem cca m2				585		

## **B. 2. Celkový popis stavby**

### **B. 2. 1. Nová stavba nebo změna dokončené stavby; u změny stavby údaje o jejích současném stavu, závěry stavebně technického, případně stavebně historického průzkumu a výsledky statického posouzení nosných konstrukcí**

Jedná se o novou stavbu rozdělenou do šesti stavebních objektů. Návrh řeší svedení dešťové kanalizace v lokalitě u parkoviště do nově navržené podzemní nádrže s kapacitou 210m<sup>3</sup>. Voda z nádrže bude dále využita pro nově navržený závlahový systém ve spodní části areálu a pro přívod vody do stávající betonové nádrže v horní části areálu, která slouží pro zahradnictví. V lokalitě u křižovatky je navrženo vyústění dešťové kanalizace do nově navrženého koryta (průlehu), které bude napojeno na stávající propustek přes cestu. Od propustku bude zachována stávající zatravněná údolnice. Na konci průlehu je navrženo jezírko s hrázkou a přepadem do původní trasy zatrubnění.

### **B. 2. 2. Účel užívání stavby**

Účelem užívání stavby je zadržení vody v krajině a rozvod vody pro závlahy.

### **B. 2. 3. Trvalá nebo dočasná stavba**

Jedná se o trvalou stavbu.

### **B. 2. 4. Informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z technických požadavků na stavby a technických požadavků zabezpečujících bezbariérové užívání stavby**

Informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z technických požadavků na stavby a technických požadavků zabezpečujících bezbariérové užívání stavby vzhledem k typu stavby nejsou.

## **B. 2. 5. Informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů**

Cetin a.s. – Stavebník je povinen řídit se všeobecnými podmínkami ochrany SEK.

SUS, Pardubického kraje – vydává souhlas ke zvláštnímu užívání silnice, k umístění vodovodního potrubí v silnici III/31014 musí být vydáno rozhodnutí silničního správního úřadu (MÚ Žamberk) ke zvláštnímu užívání silnice – umístění inženýrské sítě, minimálně 1 měsíc před prováděním vlastních stavebních prací požádá zhotovitel silniční správy úřad o vydání rozhodnutí ke zvláštnímu užívání silnice – provádění stavebních prací v silničním pozemku

VAK Jablonec nad Orlicí, a.s. dojde ke střetu se sítí společnosti, budou dodrženy podmínky ochrany vedení vodovodu, kanalizace a elektrického kabelového vedení – jsou dodrženy

Povodí Labe, státní podnik – souhlasí s navrhovaným záměrem bez připomínek

GasNet, s.r.o. – v zájmovém území se nachází STL plynovod PEd50+STL přípojky, před zahájením stavby bude provedeno přesné vytyčení PZ, před provedením zásypu výkopu v ochranném pásmu zařízení bude provedena kontrola plynárenského zařízení. Křížení a souběh kanalizace s plynárenským zařízením musí být v souladu s ČSN 73 6005. Úhel křížení PZ s kanalizačním potrubím bude 90° v odůvodněných případech může být i menší, nejméně však 60° - podmínka dodržena

Při realizaci je nutno dodržovat veškerá pravidla stanovená pro práce v ochranném pásmu.

Městský úřad Žamberk – koordinované závazné stanovisko

Orgán v oblasti nakládání s odpady-zhotovitel bude při zacházení se stavebními odpady dodržovat povinnosti podle ustanovení § 12 a § 16 zákona o odpadech, vytěžená nekontaminovaná zemina bude použita pouze v místě stavby, využití mimo stavbu se řídí vyhláškou č. 294/2005 Sb., při zařazování odpadů je nutné postupovat v souladu s § 4 vyhlášky č. 93/2016 Sb., o odpadech vznikajících v průběhu stavby a způsobu jejich odstranění nebo využití bude vedena průběžná evidence.

Orgán státní správy lesů – výkopový, stavební materiál nebude ukládat na lesních pozemcích p. č. 121/2, 137 v k.ú. Žampach. Realizací akce nebude omezen provoz a činnost na lesním pozemku p.č. 121/2 v k.ú. Žampach.

Orgán územního plánování-záměr je přípustný po splnění následující podmínky: záměr bude umístěn v souladu s ověřenou částí dokumentace.

Krajský úřad Pardubického kraje OŽPZ – oddělení integrované prevence – záměr nebude podléhat zjišťovacímu řízení

Ředitel domova pod hradem Žampach – souhlas s projektovou dokumentací

Obec Žampach-nemá námitek k projektové dokumentaci

## **B. 2. 6. Ochrana stavby podle jiných právních předpisů**

Ochrana stavby podle jiných právních předpisů se vzhledem k typu stavby nenavrhuje

## **B. 2. 7. Navrhované parametry stavby - zastavěná plocha, obestavěný prostor, užitná plocha, počet funkčních jednotek a jejich velikosti apod.**

Dotčená plocha 585 m<sup>2</sup>.

SO- 01 Dešťová kanalizace s rozdělovací šachtou

SO-02 Nádrž

SO-03 Přívod vody pro areál spodního parku

---

SO-04 Jezírko

SO-05 Přívod vody pro areál horního parku

SO-06 Elektroinstalace (samostatná příloha)

#### **B. 2. 8. Základní bilance stavby - potřeby a spotřeby médií a hmot, hospodaření s dešťovou vodou, celkové produkované množství a druhy odpadů a emisí, třída energetické náročnosti budov apod.**

Spotřeba vody během výstavby bude řešena jejím dovozem

Spotřeba tepla se během výstavby ani po dokončení nepředpokládá.

Vzhledem k charakteru stavby se neuvádí odhad množství splaškových a dešťových vod.

#### **B. 2. 9. Základní předpoklady výstavby - časové údaje o realizaci stavby, členění na etapy**

Stavbu se navrhuje provádět v suchém období roku, tedy od března a doba výstavby se předpokládá 120 dní. Je rozdělena na 6 stavebních objektů.

Doba výstavby bude předmětem soutěžních podmínek při výběru zhotovitele stavby. Předběžně se počítá se zahájením a dokončením stavby v r. 2021. Počátek výstavby výše jmenované akce bude ovlivněn průběhem výběrového řízení, finančními možnostmi investora apod.

Stavba bude předána do provozu najednou, po dokončení stavebních prací.

Kontrolní prohlídky jsou navrženy v přímé vazbě na podstatné fáze provádění stavby a sice:

Nádrž

1. kontrolní prohlídka – otevření výkopové jámy
2. kontrolní prohlídka – vyarmování základové desky
3. kontrolní prohlídka – prohlídka nádrže před zasypáním

Trubní vedení

1. uložení potrubí na podsypu ve výkopu
2. kontrola obsypu potrubí

Hrázka

1. kontola základové spáry
2. uložení gabionů

#### **B. 2. 10. Orientační náklady stavby**

Informace o nákladech stavby jsou k dispozici u investora.

---

## **C Situační výkresy**

<b>C.1 Situační výkres širších vztahů</b>	<b>1 : 5 000</b>
<b>C.2 Katastrální situační výkres +POV</b>	<b>1 : 1 500</b>
<b>C.3 Koordinační situační výkres</b>	<b>1 : 5 00</b>
<b>C.4 Vytyčovací výkres</b>	<b>1 : 5 00</b>

## **D.1. DOKUMENTACE STAVEBNÍHO NEBO INŽ. OBJEKTU**

### **D.1.1. ARCHITEKTONICKO-STAVEBNÍ ŘEŠENÍ**

### **D.1.2. STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ**

#### **SO-01 Dešťová kanalizace s rozdělovací šachtou**

D.1.2.2. Podélný profil - stoka „A“	1 : 200/100
D.1.2.3. Podélný profil - stoka „A1“	1 : 200/100
D.1.2.4. Podélný profil - stoka „A2“	1 : 200/100
D.1.2.5. Vzorový příčný řez uložení potrubí	1 : 25
D.1.2.6. Rozdělovací šachta č.1	1 : 25
D.1.2.7. Poklop (rozdělovací šachta)	1 : 25
D.1.2.8. Šachta č.2 a č.6 DN 1000	1:25
D.1.2.9. Výtokový objekt	1:50
D.1.2.10. Kladečské schéma SO-01	1:200

#### **SO-02 Nádrž**

D.1.2.11.a. Prefabrikovaná nádrž	1 : 50
D.1.2.11.b. Výkres rozmístění prefabrikovaných prvků	1:75
D.1.2.12. Čerpací šachta	1:25

#### **SO-03 Přívod vody pro areál spodního parku**

D.1.2.13. Podélný profil SO-03	1 : 1000/100
D.1.2.14. Vzorový příčný řez	1 : 25
D.1.2.15. Kladečské schéma SO-03	

#### **SO-04 Jezírko**

D.1.2.16. Podélný profil SO-04	1 : 200/100
D.1.2.17. Hrázka z gabionů	1 : 75
D.1.2.17.a Šachta se žlabovkami	1:50
D.1.2.18. Šachta č.4 DN 1000 s průlehem a prahy	1 : 50
D.1.2.19. Šachta č.5 DN 1000	1:25

#### **SO-05 Přívod vody pro areál horního parku**

D.1.2.20. Podélný profil SO-05	1 : 500/100
D.1.2.21. Vzorový příčný řez	1 : 25, 1:50
D.1.2.22. Kladečské schéma SO-05	
D.1.2.23. Tabulka kubatur	

### **D.1.3. POŽÁRNĚ BEZPEČNOSTNÍ ŘEŠENÍ – neobsahuje**

### **D.1.4. TECHNIKA PROSTŘEDÍ STAVEB – neobsahuje**

---

## **D.1 DOKUMENTACE STAVEBNÍHO NEBO INŽENÝRSKÉHO OBJEKTU**

### **D. 1. 1. Architektonicko-stavební řešení**

- architektonické řešení je dáno charakterem stavby - bezpředmětné, výtvarné řešení - bezpředmětné, materiálové řešení – PE, PVC trubky, beton C 25/30, C30/37, výztuž z kari sítě 100x100x8 mm, dispoziční řešení je dáno konfigurací terénu a současnými parametry nádrže.

### **D. 1. 2. Stavebně konstrukční řešení**

#### **D.1.2.1. Technická zpráva**

Stavba je rozdělena do 6 stavebních objektů.

SO- 01 Dešťová kanalizace s rozdělovací šachtou

SO-02 Nádrž

SO-03 Přívod vody pro areál spodního parku

SO-04 Jezírko

SO-05 Přívod vody pro areál horního parku

SO-06 Elektroinstalace (samostatná příloha)

### **SO – 01 Dešťová kanalizace s rozdělovací šachtou**

Od stávající kanalizační šachty (nacházející se u silnice) je navržena obnova stávajícího potrubí PVC DN 300 (stoka A) v délce 10m z důvodu stávajícího nekapacitního profilu DN 250. Na potrubí DN 300 dl. 10m bude navazovat rozdělovací šachta. Šachta bude v přední části opatřena jemnými ručně stíranými česlemi s nerezovým příčným žlabem pro vyklízení shrabků. Od šachty je navržen odtok do nádrže, regulovaný odtok zpět do dešťové kanalizace a regulovaný odtok do zamokřené plochy (rybníčku). V šachtě jsou před jednotlivými odtoky navrženy dluže pro možnost regulace jednotlivých odtoků.

Parametry:

#### **SO-01a - způsobilý výdaj**

##### **Stoka A**

Obnova stávajícího potrubí PVC DN 300 dl. 10m

Odstranění stávajícího potrubí DN 250 v dl.20m

Rozdělovací šachta :

Hloubka 1,6m

Celková délka 2,9m

Celková šířka 2,1m (přední část 1,2m)

Materiál: beton se sítovinou

Poklady z žebrovaného plech

Odtok do nádrže PVC DN 300 dl. 15m

##### **Stoka A1**

Odtok do zamokřené plochy PVC DN 300 dl. 38,5m (k šachtě 17,5m a od šachty 18,5m)

Prefabrikovaná šachta DN 1000 - stavební výška 3,10 m. Na výtoku u zamokřené plochy je navrženo výtokový betonový objekt 1,5 x 1,5m. Součástí je i odpadní potrubí DN 300 dl.2,5m od prefabrikované nádrže.

**Křížení: u stoky A dochází ke křížení s dešťovou kanalizací, plynovodem a splaškovou kanalizací.**

**U plynovodu (STL PE 50 1996) se nenavrhuje osazení do chráničky, protože se jedná o rekonstrukci a výměnu již stávajícího potrubí dešťové kanalizace, předpokládá se, že je tedy uložení stávajícího potrubí dle norem. Výtlak (V1 PE 100 pr.90mm) bude uložen do chráničky. Stoka A1 kříží sdělovací vedení, a proto se navrhuje osazení sdělovacího vedení do chráničky.**

#### **SO-01b – nezpůsobilý výdaj**

##### **Stoka A2**

Odtok zpět do dešťové kanalizace PVC DN 300 dl. 40m

**Stoka A2 kříží sdělovací vedení, a proto se navrhuje osazení sdělovacího vedení do chráničky.**

#### **SO-02 Nádrž - způsobilý výdaj**

Nádrž je navržena ze skládaných betonových prefabrikátů o celkovém rozměru 7,88 x 13,38m, o půdorysné ploše 104 m<sup>2</sup>, světlé výšce 2,38 m, přičemž při navržené kótě hladiny bude akumulační objem 210m<sup>3</sup>. Nádrž bude opatřena dvěma vstupy a bude vyspádovaná směrem k odkalovacímu potrubí dl.2,5m (opatřeno kanálovým šoupětem) pro možnost čištění nádrže. Součástí nádrže bude i suchá prefabrikovaná šachta pro osazení dvou čerpadel. Jedno čerpadlo bude sloužit pro přívod zavlažovací vody pro spodní část areálu a druhé pro přívod vody do stávající betonové nádrže v horní části areálu. Osazená čerpadla budou mít sací potrubí opatřené šoupětem a sacím košem v nádrži. Nad konstrukcí stropu nádrže bude rozprostřena zemina, čímž dojde k navýšení okolního terénu. Navýšení terénu bude cca 0,4-0,8 m. Kolem okolních stromů nebude toto navýšení prováděno. Nádrž bude uložena na železobetonovou desku tl. 200-250mm (ve spádu). Pod základovou deskou bude proveden zhutněný šterkopískový podsyp. Vzhledem k výskytu podzemní vody v hloubce cca 3,5m pod stávajícím terénem se navrhuje pro odvedení případné podzemní vody uložit perforovanou trubku DN 150, která bude vyspádována a vyústě do nově vzniklého výtokového objektu u zamokřené plochy (od nádrže povede plné potrubí DN150 ve výkopu současně se stokou SO-01). Nádrž bude opatřena nornou stěnou proti vplavování nečistot do zadní části nádrže. Zajištění stavební jámy se navrhuje přílohným pažením se vzpěrami. Vzpěry se zabetonují při betonáži základové desky. Při osazování jednotlivých dílů nádrže dojde k postupnému uřezávání vzpěr. Prostupy u nádrže budou řešeny vyvrtáním otvoru na místě a vsazením segmentového těsnění. K nádrži bude zřízen dočasný sjezd z panelů a manipulační plocha z panelů.

Hutnění zásypu kolem nádrže bude prováděno po vrstvách sypaných v max. tl 30 cm při optimální vlhkosti zeminy.

#### **SO-03 Přívod vody pro areál spodního parku**

##### **SO-03a – nezpůsobilý výdaj**

Zavlažování spodního parku je navrženo pomocí automatického zavlažovacího systému. V areálu budou umístěny vodní zásuvky, tak aby pokryly požadovanou oblast. Zavlažování bude probíhat pomocí úderových postřikovačů osazených na kovových posuvných stojanech. Délka

---

přívodních hadic je 15m a v chodu mohou být 2-4 postřikovače. Celý systém je výškově navržen tak, aby bylo možné přívodní potrubí na zimu vypustit. Vypouštění je navrženo do bezejmenného vodního toku v jižní části a část trasy se bude vypouštět do nově navržené čerpací šachty přes kulový kohout.

Přívodní potrubí se navrhuje PE-LLD 63 mm uložit na šterkopískové lože tl.0,1m a obsypat šterkopískem. Celková délka 480 m.

Z důvodu vypouštění potrubí před zimou se navrhuje hloubka uložení cca 0,4m hluboko.

**Křížení: přívodní potrubí kříží 6x stávající dešťovou kanalizaci a dvakrát sdělovací vedení. Sdělovací vedení bude osazeno v místě křížení chráničkou.**

#### **SO-03b - způsobilý výdaj**

Vystrojení šachty vč. montáže (viz.výkaz armatur D.1.2.12.)

Parametry čerpadla:

1x článkové povrchové čerpadlo : Pn (kW) : 2,2

Un (V): 230/400

Fn(hz): 50

#### **SO-04 Jezírko - způsobilý výdaj**

V lokalitě u křižovatky je navrženo vyústění dešťové kanalizace přes nově osazenou prefabrikovanou šachtu č.4 v.1,04 m do nově navrženého koryta (průlehu), které bude napojeno na stávající propustek. Od šachty č.4 je navrženo potrubí PVC 300 dl.1,3m navazující do průlehu přes betonové čelo (dl.2,82 m, v.1,2m, š.0,3m) z betonu C30/37 a síťovinou 100x100x8. Průleh se navrhuje v délce 13,8m se sklony svahů 1:2-3 a hloubkou 0,4m. V místě propustku jsou navrženy dva bet. prahy kvůli stabilitě stávající cesty při přeronu za vyšších průtoků. Na vtoku do propustku bude osazen bet. práh (dl.4,8m, š.0,3m a hl.0,95m) z betonu C30/37 a síťovinou 100x100x8. Na výtoku z propustku bude osazen bet. práh (dl.5,0m, š.0,3m a hl.1,05m) z betonu C30/37 a síťovinou 100x100x8. Navržené prahy budou vybudovány v min. vzdálenosti 1m na každou stranu od stávajícího plynovodu. Od propustku bude zachována stávající zatravněná údolnice. Na konci údolnice bude navrženo jezírko s hrázkou a přepadem (betonový žlab na úrovni norm. hladiny) do původní trasy zatrubnění. Hrázka bude tvořena z gabionů, které budou nahoře překryty štěrkem a z boků budou dosypány zeminou a osety. Na vzdušné straně bude navržen mírnější sklon z důvodu bezpečnosti. Hloubka vody je navržena na 0,7m. Pod navrženým jezírkem dojde k výměně stávající nevyhovující šachty a to za prefabrikovanou šachtu č.5 DN 1000 o předpokládané hloubce 1,1m. Přesné napojení kanalizací a hloubku stávající nevyhovující šachty je nutno při výstavbě ověřit!

Parametry hrázký :

délka hrázký	19,5 m
šířka hrázký v koruně	2,6 m
hloubka vody	0,7m
sklony svahů	1:3 (návodní svah), 1:4 (vzdušný svah)
plocha hladiny	115m <sup>2</sup>
objem při normální hladině	40m <sup>3</sup>

---



## **SO-05 Přívod vody pro areál horního parku**

### **SO-05a – nezpůsobilý výdaj**

Zde je navržen přívod vody do betonové nádrže v horní části areálu, která slouží pro zahradnictví. Stejně jako u SO-03 bude před zimou docházet k vypouštění potrubí, proto je hloubka uložení navržena v rostlém terénu min.0,4m pod povrchem a v místě asfaltu min. 0,6m. Přívodní potrubí bude využito i pro případ čištění nově navržené nádrže ve spodní části areálu, tedy možnost využití vody z horní nádrže pro čištění spodní, což vzhledem k minimalizaci výkopových prací a malé četnosti bude zajištěno armaturami na potrubí stávajícího čerpadla nádrže. U SO-05 je v místě křížení s komunikací III třídy č.31014 navržen překop. Překop bude navržen na dvě části a veškeré pracovní dopravní značení bude umístěno v souladu s TP 66 dle schématu B/2 (viz. B.4.dopravní řešení)

Přívodní potrubí : PE-LD 63 mm dl.231m

**Křížení : u tohoto stavebního objektu dochází ke křížení**

- 8x se splaškovou kanalizací,**
- 2x plynovodem –navrhují se plastové půlené chráničky**
- 1x s dešťovou kanalizací**
- 2x se sdělovacím vedením - navrhují se chráničky**
- 4x s el. vedením - navrhují se chráničky**
- 3x vodovod**

### **SO-05b - způsobilý výdaj**

Vystrojení šachty vč. montáže (viz. výkaz armatur D.1.2.12.)

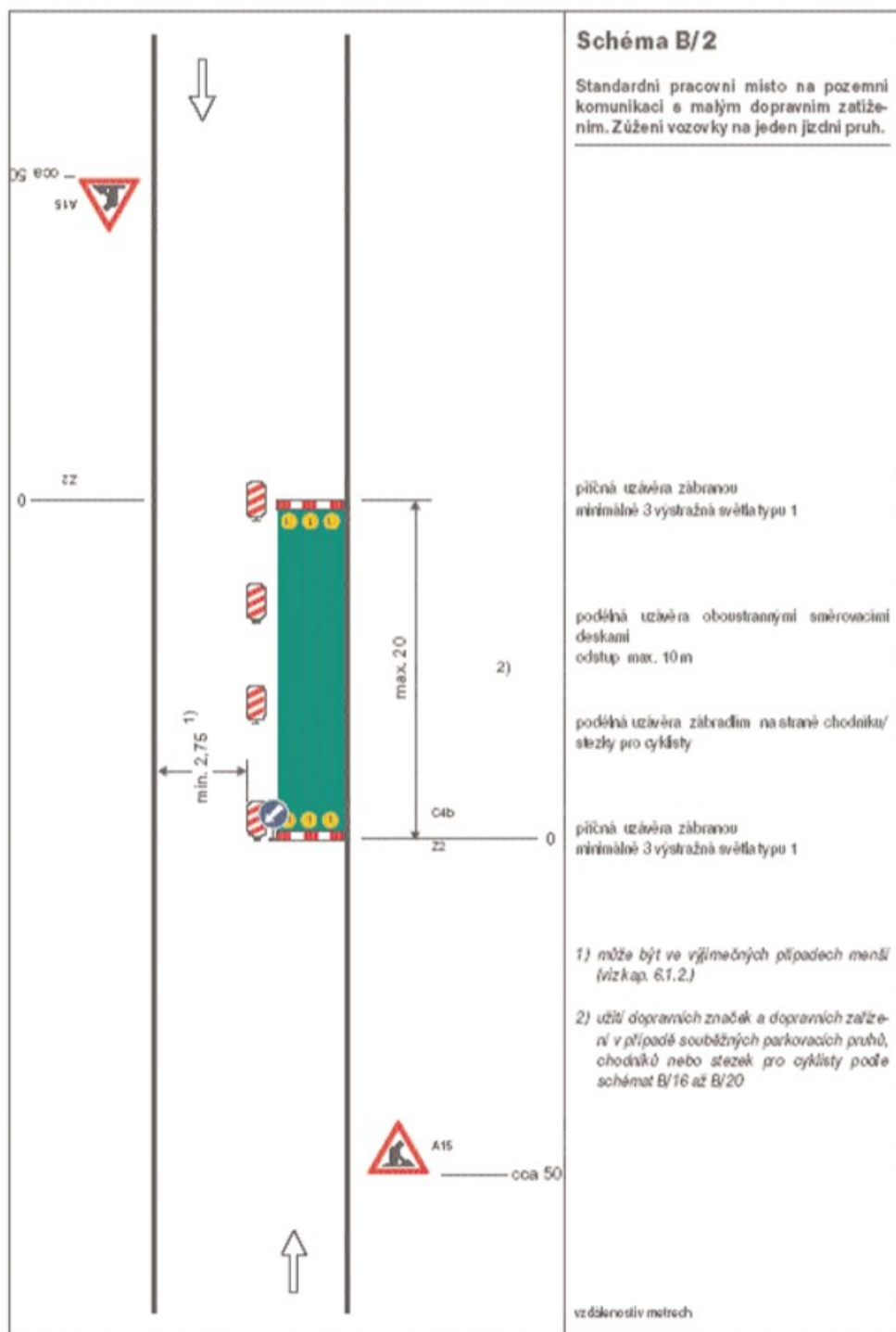
Parametry čerpadla:

1x článkové povrchové čerpadlo : Pn (kW) : 2,2

Un (V): 230/400

Fn(hz): 50

---



## **SO-06 Elektroinstalace (samostatná příloha)**

### **Technické popisy betonáže:**

#### Požadavky na dovážené betonové směsi:

Předepsané, standardní a projektované směsi budou odpovídat příslušným ustanovením ČSN 73 1201, 73 1209 a 73 131. Musí být vypracovány technologické předpisy pro výrobu požadovaných druhů a určena třída betonu. Tento předpis musí obsahovat složení betonu a betonových směsí a výrobní postup tak, aby byly splněny odpovídající požadavky. Před započítáním dodávek betonu dle projektu je zhotovitel povinen nejpozději 7 dní před započítáním výroby betonu předat všechny příslušné informace specifikované v ČSN.

Pokud není ve smlouvě předepsáno jinak, obsah cementu nesmí překročit  $400 \text{ kg/m}^3$ . Beton má mít maximální poměr vodního součinitele 0,60. Záměsová voda musí vyhovovat ČSN 73 2028. Jednotlivé druhy cementu rozdílných vlastností a původu nesmí být směřovány. Maximální množství přísad pro každou stavební část je stanoveno v ČSN 72 2400.

Četnost odběru vzorků je stanovena v ČSN P ENV 206, pokud smlouva nepředepisuje jinak.

Největší velikost kameniva nesmí být větší než:

- 1) 1/3 minimálního rozměru u plochých betonových konstrukcí a tenkostěnných stavebních prvků (jako žebra), u svislých desek může být připuštěna větší velikost (až o 1/2), podle jejich tloušťky
- 2) 1/4 minimálního rozměru u konstrukcí přibližně čtvercového nebo kruhového příčného řezu
- 3) 1/3 jmenovité světlosti přepravního potrubí u čerpaného betonu.

#### Požadavky na dodavatele betonové směsi - betonárny:

Tam, kde je beton dodáván výrobcem betonové směsi (dále jen betonárna), musí mít zhotovitel předchozí souhlas investora a investor musí být ujistěn, že betonárna je pro výrobu betonové směsi autorizována. Zhotovitel také bude informovat investora o dalších možnostech dodávky betonu pro případ, že investor souhlas s výše uvedeným zdrojem (betonárnou) v průběhu prací odvolá.

Dodací list za každou dodávku betonové směsi musí podle ČSN 73 2400 obsahovat tyto údaje:

- 1) jméno výrobce a pořadové číslo směsi
  - 2) značení výrobce, jméno jeho zástupce a místo předání a převzetí dodávky betonové směsi
  - 3) dodané množství v  $\text{m}^3$
  - 4) druh a třídu betonu, zpracovatelnost směsi, druh a třídu cementu a přísad
  - 5) den a dobu výroby betonové směsi a čas – termín pro využití betonové směsi od doby její výroby v minutách
  - 6) použité dopravní prostředky a jejich značky, číslo dodávky a jméno řidiče
  - 7) množství vody a eventuálně množství a druh složek dodatečně přidávaných v domíchávací podle výrobních receptů pro míšení
  - 8) dobu příjezdu na místo předání a čas, kdy je převzetí potvrzeno (poznačeno v čase převzetí)
-

#### 9) atest kvality (při cizích dodávkách)

Mimo tyto náležitosti bude dodací list obsahovat:

- a) druh a maximální dávky kameniva
- b) skutečný obsah jednotlivých složek betonové směsi
- c) umístění betonu v konstrukci

Všechny dodací listy budou na staveništi uschovány a budou přístupné pro kontrolu investora.

#### Přísady do betonu:

Pokud je pro použití v některých konstrukcích předepsána přísada do betonu, bude aplikována v souladu s pokyny výrobce v technickém listu produktu. Požadavkům, uvedeným v technickém listu, bude nutno upravit recepturu betonu; při nákupu betonu v betonárně je třeba objednat úpravu receptury, jakost betonu musí být doložena průkaznými zkouškami se složkami betonu, skutečně použitými při jeho dodávce na stavbu.

Při dopravě betonu nesmí být překročeny limitní časy povolené pro dobu dopravy. Rovněž je zakázáno během přepravy upravovat konzistenci betonové směsi přidáváním vody nebo směs nakládat do autodomíchávače, v němž zůstala voda po mytí nádoby.

Přísady použité pro zlepšení vlastností betonu, nesmějí obsahovat formaldehydy ani chloridy. Beton s přísadami může vyžadovat vzájemně sladěné složení zrnitosti. Podle okolností může dojít k nutnosti zvýšit podíl jemně mletých složek oproti jiným betonům.

#### Zpracování betonové směsi:

Beton bude dopravován od míchačky v souladu s ČSN P ENV 206 (73 2403) a ukládán do konstrukce tak rychle, jak je to možné s použitím postupů zabráňujících rozměšování nebo ztrátám některé z přísad, při čemž si beton podrží požadovanou zpracovatelnost. Beton bude ukládán na konečnou pozici tak rychle, jak je to možné, a všechny prostředky pro dopravu betonu budou udržovány v čistotě.

Pokud má být kvalita betonu zajištěna, nesmí být množství záměsové vody během dopravy svévolně zvyšováno! Je tedy zcela nepřijatelné během dopravy do betonu přidávat vodu pro snazší manipulaci se směsí a beton se smí nakládat pouze do vyčištěných mixů, v nichž nejsou zbytky vody.

Dojde-li během dopravy k rozmíšení várky betonu, musí být před ukládáním znovu promíchán. Teplota betonové várky nesmí poklesnout vlivem manipulace a přepravy k místu ukládání pod 10 °C. Betonová směs nesmí být volně shazována nebo pokládána do hloubky více než 1,50 m.

Zhotovitel předá v přiměřené lhůtě zprávu investorovi o svém záměru zahájit betonářské práce.

Zhutňování bude probíhat nepřetržitě během ukládání každé dávky betonu až do úplného vytloučení vzduchu způsobem, který nepodporuje rozměšování jednotlivých složek. Způsob zhutňování, doba hutnění a zpracovatelnosti betonové směsi musí být zvoleny tak, aby bylo dosaženo rovnoměrného a úplného zhutnění a aby nedocházelo k rozměšování betonové směsi.

#### Betonáž za chladného počasí:

Betonování za chladného počasí se rozumí betonování při teplotě okolí, jejíž denní průměr během tří po sobě následujících dní je nižší než:

+ 5 °C pro beton s obsahem portlandského cementu

---

+ 8 C pro beton se smíšenými cementy

Betonování při okolní teplotě nižší než 2° C může být započato pouze při splnění následujících podmínek:

- kamenivo a voda použitá při výrobě směsi budou zbaveny sněhu, ledu a námrazy
- před ukládáním betonu budou bednění, výztuž a všechny ostatní povrchy očištěny od sněhu, ledu nebo námrazy a budou mít teplotu nad 0° C
- počáteční teplota betonové směsi před ukládáním bude minimálně 10° C
- teplota povrchu betonu bude udržována na minimální teplotě 5° C v jakémkoliv bodě konstrukce až do pevnosti betonu 5 N/mm<sup>2</sup>, což bude potvrzeno krychelnou zkouškou při zrání zkušebních krychlí za stejných podmínek
- teplota povrchu betonu musí být měřena v místech, kde se očekává nejnižší teplota.

Zhotovitel je povinen provést taková opatření, aby zabránil ochlazení kterékoliv části betonované konstrukce pod 0° C během prvních pěti dní po uložení betonové směsi.

#### Ošetřování betonu:

Ošetřování betonu za normálních podmínek:

- otevřené prostory tuhnutí a tvrdnutí betonu musí být chráněny proti vymývání cementu z čerstvého betonu a proti mechanickému nebo chemickému poškození
- uložený beton musí být udržován vlhký po dobu:
  - 7 dní je-li použit portlandský nebo strusko-portlandský cement
  - 14 dní je-li použit vysokopecní cement nebo složky latentní schopnosti tvrdnutí pod vodou (např. popílky)
- za slunného počasí je nezbytné beton po dobu, kdy má být zvlhčován, udržovat odstíněný před přímým slunečním svitem
- toto platí, pokud doba ošetřování betonu není stanovena odlišně jinou normou nebo projektem nebo výrobní dokumentací.

Za chladného počasí, kdy se teplota uloženého betonu může přiblížit 0° C, nesmí být používáno vody, může-li okolní teplota poklesnout pod + 5° C není dovoleno ani ošetřování zkrápěním nebo zvlhčováním. Složky, které mají mít stejný upravený povrch, vystavený vlivům počasí, musí být ošetřovány stejným způsobem.

#### Technická specifikace materiálů:

Beton pro ŽB konstrukce	C 25/30 XA1, XF2, XC4
Beton podkladový	C 8/10

#### Klasifikace konzistence

Podle rozlití	F3 420 – 480 (mm)
Podle stupně zhutnitelnosti	C2 1,25 – 1,11

Krytí výztuže	min. 50 mm
Ocelová výztuž	svařovaná síť KARI s velikostí ok 100x100x6,0 mm v rozích staticky spojena

---

Kamenná rovnanina, lomový kámen zrna 300 kg, 500 kg, kámen uvedených zrnitostí alespoň 70% celkového objemu (30% kámen na „vyklínování“). Lomový kámen musí být vhodný pro vodní stavby (viz ČSN EN 13383\_1 (721507) Kámen pro vodní stavby).

### Řešení z hlediska ochrany životního prostředí a zvláštních zájmů

Stavba vzhledem ke svému charakteru velmi příznivě ovlivní životní prostředí dané lokality. Při provádění prací je nutno bezpodmínečně dodržovat veškeré bezpečnostní předpisy, týkající se bezpečnosti a ochrany zdraví při práci, dále veškeré ČSN, týkající se způsobu, rozsahu a kvality prováděných prací. Zejména je nutno dbát na dodržování ustanovení vyhlášky č. 124/2000 Sb. a nařízení vlády č. 352/2000 Sb. o bezpečnosti a ochraně zdraví při provádění prací ve stavebnictví a příslušných technických norem.

Všechny práce a činnosti budou prováděny v souladu s ČSN EN 50 110-1, PNE 33 0000-6.

### TECHNICKÉ NORMY

ČSN 73 2400 - provádění a kontrola betonových konstrukcí

ČSN 73 6504 - hydraulické výpočty vodohospodářských staveb

ČSN 73 6524 - funkční objekty a zařízení hydrotechnických staveb - názvosloví

ČSN 73 6815 - vodohospodářská řešení vodních nádrží

ČSN 75 1400 - hydrologické údaje povrchových vod

ČSN 75 2911 - vodní značky

TNV 75 2910 - manipulační řady vodohospodářských děl na vodních tocích

TNV 75 2920 - provozní řady vodních děl

TNV 75 2935 - posuzování vodních děl při povodních

### LITERATURA

Revitalizace vodních nádrží - metodika 22/1997 Gergel-Husák

Revitalizace malých vodních toků – 2004 Vrána-Gergel-Dostál-Kender-Zuna

Krajinné inženýrství - ČKAIT Vrána-Dostál-Zuna-Kender

Rybniční sedimenty – 2005 Gergel-Kolář-Šedivý-Hůda

Hydraulika - 1975 prof. ing. Dr. C. Patočka, CSc.

Hydraulika v příkladech - 1980 Ing. K. Jičínský, CSc., Ing. J. Bém, CSc.

Metodický pokyn č.9 MŽP o minimálním zůstatkovém průtoku

Metodický pokyn MZe č.j. 35509/2002-6000 o použití závadných látek ke krmení ryb

Metodický pokyn MZe z 13.1.2003 k TBD a údržbě vegetace na hrázích

Metodický pokyn MZe č.j. 720/2003-6000 k ošetřování, údržbě a ochraně vegetace na sypaných hrázích malých vodních nádrží

Metodický pokyn MZe č.j. 721/2003-6000 k provádění technicko-bezpečnostního dohledu na hrázích malých vodních nádrží

### PŘÁVNÍ PŘEDPISY

Zákon č. 254/2001 Sb. – o vodách, v platném znění

Vyhláška MZe č.470/2001 Sb. – stanovení seznamu vodohospodářsky významných toků

Vyhláška MZe č.471/2001 Sb. – o technicko-bezpečnostním dohledu nad vodními díly

Vyhláška MZe č.195/2002 Sb. – o náležitostech manipulačních a provozních řádů

Vyhláška MZe č. 590/2002 Sb. – o technických požadavcích na vodní díla

Nařízení vlády č. 229/2007 Sb. – o ukazatelích přípustného znečištění vod

---

„Domov pod hradem Žampach – hospodaření se srážkovými vodami“

Dokumentace pro provádění stavby dle přílohy č.13 k vyhlášce č. 499/2006 Sb.

---

Zákon č. 183/2006 Sb. - o územním plánování a stavebním řádu, v platném znění

Zákon č. 17/1992 Sb. – o životním prostředí, ve znění pozdějších předpisů

Zákon č. 114/1992 Sb. – o ochraně přírody a krajiny, v platném znění

Zákon č. 185/2001 Sb. – o odpadech, v platném znění

Zákon č. 240/2000 Sb. – o krizovém řízení, ve znění zák. č. 320/2002 Sb.

Vyhláška MZe č.195/2003 Sb. – o dokladech žádosti o rozhodnutí vodopráv.úřadů

Vyhláška MZe č.20/2002 Sb. – o způsobu a četnosti měření množství a jakosti vody

Vyhláška MZe a MŽP č.7/2003 Sb. - o vodoprávní evidenci

Vyhláška ČÚBP a ČBÚ č. 324/1990 Sb. – o bezpečnosti práce a technických zaříz.

Zákon č. 100/2001 Sb. – o posuzování vlivů na životní prostředí

---

## **E. DOKLADOVÁ ČÁST**



## **F. VÝKAZ VÝMĚR**