|  |  |  |  |  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- | --- |
| 6 |  | | | |  |  | |
| 5 |  | | | |  |  | |
| 4 |  | | | |  |  | |
| 3 |  | | | |  |  | |
| 2 | ČISTOPIS | | | | 08.09.2022 | Ing. Kuba, Ph.D. | |
| 1 | PRVNÍ VYDÁNÍ PRO KONTROLU | | | | 09.08.2022 | Ing. Kuba, Ph.D. | |
| Revize | Popis | | | | Datum | Schválil | |
|  |  | | | |  |  | |
| **Sweco Hydroprojekt a.s.** Ústředí Praha  Táborská 31, 140 16 Praha 4; praha@sweco.cz; www.sweco.cz | | | | |  | | |
| VYPRACOVAL | | Ing. Holuša | HIP | Ing. Rinn | T. KONTROLA | Ing. Trnka | |
| PROJEKTANT | | Ing. Holuša | ŘEDITEL DIVIZE | Ing. Hanák | DATUM | 09/2022 | |
| OBJEDNATEL | | Brněnské vodárny a kanalizace, a.s. | | | OKRES | Brno Modřice | |
| AKCE:  Kalové hospodářství ČOV Brno - Modřice        D 1 Dokumentace stavebních a inženýrských objektů,  D.1.2 Stavebně konstrukční řešení | | | | | ČÍSLO ZAKÁZKY | 12 2127 01 01 | |
| STUPEŇ | DSP | |
| FORMÁT | 14x A4 | |
|  |  | |
| ARCHIVNÍ ČÍSLO | 005858/22/1 | |
| ČÁST STAVBY | | BIOFILTR E | | | SO/PS | SO 2405 | |
| PŘÍLOHA:  STATICKÉ POSOUZENÍ | | | | | ČÍSLO PŘÍLOHY | D1.2.2405.2 | c |
| 2 |
| Tato dokumentace včetně všech příloh (s výjimkou dat poskytnutých objednatelem) je duševním vlastnictvím akciové společnosti Sweco Hydroprojekt a.s. Objednatel této dokumentace je oprávněn ji využít k účelům vyplývajícím z uzavřené smlouvy bez jakéhokoliv omezení. Jiné osoby (jak fyzické, tak právnické) nejsou bez předchozího výslovného souhlasu objednatele oprávněny tuto dokumentaci ani její části jakkoli využívat, kopírovat (ani jiným způsobem rozmnožovat) nebo zpřístupnit dalším osobám.  Poznámka: Podpisy zpracovatelů jsou připojeny pouze k výtisku číslo 01 nebo originálu přílohy (matrici). | | | | | | | |

|  |
| --- |
| OBSAH / SEZNAM PŘÍLOH |

strana

[1 Zpráva ke statickému posouzení 3](#_Toc114830443)

[1.1 Úvod 3](#_Toc114830444)

[1.2 Přehled použitých podkladů 3](#_Toc114830445)

[1.3 Obsah dokumentace 3](#_Toc114830446)

[1.4 Seznam použitých českých technických norem 3](#_Toc114830447)

[1.5 Seznam použitých směrnic a předpisů 4](#_Toc114830448)

[1.6 Seznam použitých programů 4](#_Toc114830449)

[1.7 Seznam použité literatury 4](#_Toc114830450)

[2 Konstrukční řešení 5](#_Toc114830451)

[2.1 Celkový popis objektu 5](#_Toc114830452)

[2.2 Zhodnocení základových poměrů 5](#_Toc114830453)

[2.3 Stavební jáma a zajištění sousedních objektů 6](#_Toc114830454)

[2.4 Založení navrhovaných objektů 6](#_Toc114830455)

[2.5 Konstrukční řešení navrhovaných objektů 6](#_Toc114830456)

[3 Vlastnosti použitých stavebních materiálů 6](#_Toc114830457)

[4 Stanovení zatížení 7](#_Toc114830458)

[4.1 Zatřídění stavby do třídy spolehlivosti 7](#_Toc114830459)

[4.2 Stálá zatížení 7](#_Toc114830460)

[4.2.1 Vlastní tíha konstrukce 7](#_Toc114830461)

[4.2.2 Spádování dna a betonové podlahy 7](#_Toc114830462)

[4.3 Nahodilá zatížení 7](#_Toc114830463)

[4.3.1 Užitné – vodní náplň 7](#_Toc114830464)

[4.3.2 Užitné – čistírenské kaly 7](#_Toc114830465)

[4.3.3 Užitné – Náplň do biofiltrů 8](#_Toc114830466)

[4.3.4 Klimatické – sníh 8](#_Toc114830467)

[4.3.5 Klimatické – vítr 8](#_Toc114830468)

[4.3.6 Soustředěná a místní – vodorovné zatížení zábradlí a dělících stěn 8](#_Toc114830469)

[4.4 Zatížení zemním tlakem a podzemní vodou 9](#_Toc114830470)

[4.4.1 Trvalé a dočasné návrhové situace 9](#_Toc114830471)

[4.4.2 Mimořádná situace 9](#_Toc114830472)

[5 Posouzení stability proti nadzvednutí vztlakem SO 2405 (Biofiltr E) 9](#_Toc114830473)

[6 Předběžný návrh a posouzení železobetonových konstrukcí 11](#_Toc114830474)

[6.1 Stanovení stupně vlivu prostředí a třídy betonu 11](#_Toc114830475)

[6.1.1 Základová deska 11](#_Toc114830476)

[6.1.2 Obvodové stěny 1.PP 11](#_Toc114830477)

[6.2 Stanovení návrhové životnosti 11](#_Toc114830478)

[6.3 Stanovení krycí vrstvy výztuže 11](#_Toc114830479)

[6.3.1 Základové desky 11](#_Toc114830480)

[6.3.2 Svislé stěny 1.PP 11](#_Toc114830481)

[6.4 Návrh tloušťky konstrukce základové desky a stěn nádrže 12](#_Toc114830482)

[6.4.1 Výpočet vnitřních sil v základové desce 12](#_Toc114830483)

[6.4.2 Stanovení tloušťky základové desky 13](#_Toc114830484)

[7 Průměrné namáhání v základové spáře 14](#_Toc114830485)

[8 Předběžný návrh a posouzení zajištění stavební jámy 14](#_Toc114830486)

# Zpráva ke statickému posouzení

## Úvod

Předmětem tohoto statického posouzení je předběžný návrh a posouzení nových nosných konstrukcí objektu SO 2405 Biofiltr E v rámci akce „Kalové hospodářství ČOV Brno–Modřice“ ve stupni Dokumentace pro vydání stavebního povolení.

## Přehled použitých podkladů

Kalové hospodářství ČOV Brno – Modřice, změna DUR. Aquatis a.s., Brno 2021, zakázkové číslo 211026

Modřice – ČOV, inženýrskogeologický a hydrogeologický průzkum. GEOtest, a.s., Brno 2017, číslo zakázky 17 7184

## Obsah dokumentace

V tomto dokumentu je řešena stavebně konstrukční (statická) část nového stavebního objektu SO 2405 Biofiltr E.

Posouzení spolehlivosti a bezpečnosti (mezní stavy únosnosti a stability) navržených nosných konstrukcí bylo zpracováno podle systému technických norem ČSN EN (společných norem CEN), směrnic a předpisů, jejichž přehled je obsažen v kapitolách 1.4 až 1.7. Obdobně bylo postupováno i v případě prověření použitelnosti (mezních stavů omezení šířky trhlin, mezních stavů průhybů betonových a mezních stavů sedání).

## Seznam použitých českých technických norem

ČSN EN 1990 – Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí

ČSN EN 1991-1-1 – Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení – Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb

ČSN EN 1991-1-3 – Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-3: Obecná zatížení – Zatížení sněhem

ČSN EN 1991-1-4 – Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-4: Obecná zatížení – Zatížení větrem

ČSN EN 1991-4 – Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 4: Zatížení zásobníků a nádrží

ČSN EN 1992-1-1 – Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

ČSN EN 1992-1-2 – Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí – Část 1-2: Obecná pravidla – Navrhování na účinky požáru

ČSN EN 1992-3 – Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí – Část 3: Nádrže na kapaliny a zásobníky

ČSN EN 1997-1 – Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí – Část 1: Obecná pravidla

ČSN EN 1997-2 – Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí – Část 2: Průzkum a zkoušení základové půdy

ČSN EN 206+A2 – Beton – Specifikace, výroba a shoda

ČSN EN 13670 – Provádění betonových konstrukcí

ČSN 73 0250 – Zásady navrhování a zatížení konstrukcí vodohospodářských staveb

ČSN 73 1001 – Zakládání staveb. Základová půda pod plošnými základy

ČSN P 73 1005 – Inženýrskogeologický průzkum

ČSN 73 1201 – Navrhování betonových konstrukcí pozemních staveb

ČSN 73 1208 – Navrhování betonových konstrukcí vodohospodářských objektů

ČSN 73 1322 – Stanovení mrazuvzdornosti betonu

ČSN P 73 2404 – Beton – Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda – Doplňující informace

ČSN 73 3050 – Zemné práce. Všeobecné ustanovenia

ČSN 75 0250 – Zásady navrhování a zatížení konstrukcí vodohospodářských staveb

ČSN 75 0905 – Zkoušky vodotěsnosti vodárenských a kanalizačních nádrží

## Seznam použitých směrnic a předpisů

Interaktivní mapa zatížení sněhem na zemi, dostupné on-line na http://www.snehovamapa.cz/; VŠB-TU Ostrava, Fakulta stavební a ČHMÚ

## Seznam použitých programů

Fine GEO5 v.2022 – Zemní tlaky – Program počítá základní zemní tlaky (aktivní, pasivní, tlak v klidu) na konstrukci.

## Seznam použité literatury

Zich, M. a kol.: Příklady posouzení betonových prvků dle Eurokódů; Verlag Dashöfer, Praha 2010

Hulla, J. – Šimek, J. – Hulman, R. – Trávníček, I. – Štěpánek, Z.: Zakladanie stavieb; Alfa, vydavateľstvo technickej a ekonomickej literatúry, n.p., Bratislava, 1987

J.Hořejší – J.Šafka: TP 51 Statické tabulky, SNTL – Nakladatelství technické literatury, Praha 1987

R.A. Bareš: Tabulky pro výpočet desek a stěn, SNTL – Nakladatelství technické literatury, Praha 1989

L. Végh a kolektiv: Betonové konstrukce pro FS vysokých škol technických, Vydalo ministerstvo školství, mládeže a tělovýchovy ČSR, Praha 1989

Procházka a kolektiv: Betonové konstrukce – příklady navrhování podle Eurocode 2

# Konstrukční řešení

## Celkový popis objektu

Projektovaný objekt bude součástí stavby nového kalového hospodářství ČOV. Objekt se nachází v areálu stávající ČOV Brno, v extravilánu městských částí Brno – Modřice a Brno – Chrlice, v k. ú. Modřice.

Jedná se o otevřený železobetonový monolitický objekt částečně zapuštěný pod úroveň terénu. Nachází se v těsné blízkosti objektu SO 2406 – Biofiltr F, který má stejné půdorysné rozměry.

Objekt obdélníkového tvaru má vnější půdorysné rozměry 30,60 x 24,60 m a konstrukční výšku nadzemní části 1,80 m. Nadzemní část objektu je po obvodě lemována obvodovou stěnou tl. 300 mm, konstrukční výšky 1,80 m. Základová deska je navržena tl. 400 mm. Uvnitř objektu v podélném směru vystupují částečně nad úroveň základové desky stěny podzemního uzavřeného kanálu. Podzemní železobetonový monolitický kanál světlé šířky 1,60 m o celkové konstrukční výšce 2,60 m je 500 mm nad konstrukcí základové desky uvnitř objektu v nadzemní části uzavřen stropní deskou tl. 300 mm. Stěny podzemního kanálu jsou navrženy tl. 400 mm, stejně jako dno kanálu. Tento kanál pod základovou deskou navazuje na průběžný podzemní kanál z vedlejšího objektu SO 2406. Oba kanály mají společnou základovou desku tl. 400 mm a střední dělící stěnu tl. 400 mm. Současně strop průběžného kanálu je součástí základové desky objektu. Průběžný podzemní kanál pod objektem SO 2405 má konstrukční výšku 1700 mm.

Konstrukce dna kanálu je ochráněna vrstvou prostého betonu tl. 100 mm. Pod základovou deskou je tento vzduchový kanál ukončen dilatačním krčkem délky 200 mm, kde je po obvodě utěsněn dilatačním pásem a dále pak pokračuje jako podzemní kanál k dalším objektům. Uvnitř objektu nad konstrukcí základové desky jsou obě stěny kanálu opatřeny větracími otvory 500x200 mm. Podlaha objektu bude upravena spádovým betonem vyspádovaným ze středu nádrže směrem ke dvěma rohům, kde jsou navrženy jímky rozměrů 400x400 mm.

Nadzemní nádrž objektu bude vyplněna kůrou, která bude rozprostřena na plastovém roštu, a bude tvořit náplň biofiltru.

Základová spára objektu je předběžně uvažována na kótě 189,80 m nad Bpv, úroveň terénu bude přibližně ve výšce 191,30 m nad Bpv.

Podzemní část objektu tvoří nádrž. Jedná se o neizolovanou nádrž, kdy vodonepropustnost zajišťuje železobetonová konstrukce.

## Zhodnocení základových poměrů

Komplexní zhodnocení základových poměrů je součástí IGP průzkumu včetně geologické dokumentace sond, geologických řezů, hydrogeologických poměrů a podobně. Není účelem tohoto dokumentu informace znovu dokladovat. Níže jsou uvedeny důležité informace pro návrh řešeného objektu:

* Pro analýzu interakce stavby s podložím byla vybrána sonda J230, která byla modifikována podle předpokládaných podmínek in–situ. Úroveň říční terasy je uvažována ve výšce 186,55 m nad Bpv a báze neogenního jílu ve výšce 183,55 m nad Bpv.
* Úroveň ustálené hladiny podzemní vody je pro analýzu uvažována ve výšce 187,51 m nad Bpv.
* Agresivita prostředí z hlediska chemického působení vody na beton je v souladu s ČSN EN 206+A2 stanovena jako slabě agresivní chemické prostředí (XA1).
* Korozivní účinky bludných proudů na betonářskou výztuž jsou hodnoceny agresivitou prostředí ve stupni č. IV podle normy ČSN 03 8372, a to v dokumentu ČOV Modřice – Základní korozní průzkum. Stupeň ochranných opatření se podle Technických pravidel MD – TP-124 stanovuje na č. 4. Po dohodě s autorem průzkumu je pro železobetonové konstrukce požadován maximální průsak 30 mm podle ČSN EN 12390-8 a nominální krytí výztuže betonem 40 mm. Při dodržení výše uvedených požadavků není požadováno svařování výztuže proti korozivním účinkům bludných proudů.

## Stavební jáma a zajištění sousedních objektů

Předpokládá se provádění objektu ve svahované stavební jámě. Celé staveniště bude situováno do dočasné těsnící jímky protínající vodonosné štěrky terasy. Návrh stavební jámy včetně zohlednění zajištění sousedních objektů a návrh těsnící jímky pro celé staveniště jsou součástí samostatných dokumentů.

## Založení navrhovaných objektů

Založení objektu je navrženo jako plošné na základové desce na podkladním betonu a kluzné vrstvě. Základová spára podle inženýrsko geologického průzkumu spadá do prostředí navážek (případně do stávajících konstrukcí, které byly po zrušení užívání v podzemí ponechány). **Navážky nebo staré konstrukce budou odstraněny a nahrazeny hutněným štěrkovým polštářem až do úrovně štěrkové terasy.** V případě jiných geologických poměrů v základové spáře je nutné znovu posoudit a případně upravit návrh nosné konstrukce.

## Konstrukční řešení navrhovaných objektů

Objekt je navržen jako jeden dilatační celek. Veškeré pracovní spáry jsou v celém objektu řešeny jako těsněné.

Základová deska objektu je navržena tl. 400 mm z monolitického železobetonu třídy C 25/30, obvodové stěny tl. 300 mm jsou navrženy z monolitického železobetonu třídy C 25/30 stejně jako monolitická konstrukce podzemního vzduchového kanálu.

# Vlastnosti použitých stavebních materiálů

beton třídy C 25/30:

*fck = 25,0 MPa  
fctk,0,05 = 1,8 MPa  
γc = 1,5  
Ecm = 31,0 GPa*

beton třídy C 30/37:

*fck = 30,0 MPa  
fctk,0,05 = 2,0 MPa  
γc = 1,5  
Ecm = 33,0 GPa*

žebírková bet. výztuž jakosti B500 B:

*fyk = 500,0 MPa  
fuk = 550,0 MPa  
γs = 1,15  
Es = 210,0 GPa*

# Stanovení zatížení

## Zatřídění stavby do třídy spolehlivosti

Nosné konstrukce všech objektů jsou zařazeny do třídy spolehlivosti RC2 podle ČSN 73 1208, dílčí součinitele nepříznivých zatížení se vynásobí součinitelem *KFI = 1,1*.

## Stálá zatížení

### Vlastní tíha konstrukce

Zatížení od vlastní tíhy nosné konstrukce je stanoveno výpočtem v tabulce.

|  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- |
|  | Tloušťka  [m] | Objemová tíha  [kNm-3] | Zatížení  [kNm-2] |
| Železobetonová základová deska | 0,400 | 25,0 | 10,00 |
| Spádová vrstva dna | 0,200 | 23,0 | 4,60 |
| Náplň do biofiltru | 1,800 | 8,5 | 15,30 |
| **Celkem stálé gk =** |  | | **29,90** |

### Spádování dna a betonové podlahy

Spádový beton 23,0 kNm-3  
*gk = 23,0 kNm-3*

## Nahodilá zatížení

### Užitné – vodní náplň

Zatížení vodou s proměnnou hladinou

*qk = 10,0 kNm-3*

Hodnoty součinitelů Ψi

*Ψ0 = 1,0* kombinační hodnota  
*Ψ1 = 0,9* častá hodnota  
*Ψ2 = 0,8* kvazistálá hodnota

Dílčí součinitele γ

Je dána maximální hloubka kapaliny a objemová tíha nejtěžší skladované kapaliny, proto je hodnota dílčího součinitele γF snížena z 1,50 na 1,35. V případě, že je zcela zřejmá maximální úroveň vodní hladiny, je použit dílčí součinitel *γw = 1,0*.

### Užitné – čistírenské kaly

Zatížení vodou s proměnnou hladinou

*qk = 11,0 kNm-3*

Hodnoty součinitelů Ψi

*Ψ0 = 1,0* kombinační hodnota  
*Ψ1 = 0,9* častá hodnota  
*Ψ2 = 0,8* kvazistálá hodnota

Dílčí součinitele γ

Je dána maximální hloubka kapaliny a objemová tíha nejtěžší skladované kapaliny, proto je hodnota dílčího součinitele γF snížena z 1,50 na 1,35. V případě, že je zcela zřejmá maximální úroveň vodní hladiny, je použit dílčí součinitel *γw = 1,0*.

### Užitné – Náplň do biofiltrů

Kategorie E

*qk = 8,5 kNm-3*

Hodnoty součinitelů Ψi

*Ψ0 = 1,0* kombinační hodnota  
*Ψ1 = 0,9* častá hodnota  
*Ψ2 = 0,8* kvazistálá hodnota

Dílčí součinitele γ

Je dána maximální hloubka kapaliny a objemová tíha nejtěžší skladované kapaliny, proto je hodnota dílčího součinitele γF snížena z 1,50 na 1,35. V případě, že je zcela zřejmá maximální úroveň vodní hladiny, je použit dílčí součinitel *γw = 1,0*.

### Klimatické – sníh

Charakteristická hodnota zatížení sněhem na zemi

*sk = 0,56 kPa* (podle interaktivní mapy) *< 0,70 kPa*  
*sk = 0,70 kPa*

Hodnoty součinitelů Ψi,s

*Ψ0 = 0,5* kombinační hodnota  
*Ψ1 = 0,2* častá hodnota  
*Ψ2 = 0,0* kvazistálá hodnota

### Klimatické – vítr

Vstupní údaje

Větrná oblast: Oblast II  
Základní rychlost větru: vb,0 = 25,0 m/s  
Kategorie terénu: Kategorie II  
Výška konstrukce: *h = 1,75 m nad terénem*

Hodnoty součinitelů Ψi,s

*Ψ0 = 0,6* kombinační hodnota  
*Ψ1 = 0,2* častá hodnota  
*Ψ2 = 0,0* kvazistálá hodnota

### Soustředěná a místní – vodorovné zatížení zábradlí a dělících stěn

Vodorovné zatížení zábradlí  
*qk = 2,0 kNm-1*

## Zatížení zemním tlakem a podzemní vodou

### Trvalé a dočasné návrhové situace

Stanovení zatížení konstrukcí zemním tlakem je provedeno v programu GEO. Hodnota výšky ustálené hladiny podzemní vody je uvažována na kótě 187,51 m nad Bpv. Pro výpočet MSÚ je účinek zatížení podzemní vodou vynásoben součinitelem *γf = 1,35*.

### Mimořádná situace

Stanovení zatížení konstrukcí zemním tlakem je provedeno v programu 0. Maximální hodnota výšky hladiny podzemní vody je uvažována shodná s úrovní horní hrany stěny nádrže.

# Posouzení stability proti nadzvednutí vztlakem SO 2405 (Biofiltr E)

V následující kapitole je provedeno posouzení stability objektu proti nadzvednutí vztlakem při trvalé a mimořádné návrhové situaci (povodeň do přelití stěny nádrže).

ROZMĚRY BIOFILTRU E :

vnější půdorysné rozměry nadzemní části : 30,60 x 24,60 m

vnější půdorysné rozměry dna : 30,60 x 24,60 m

světlá výška stěn nádrží : 1,80 m

výška nadzemní části objektu : 1,20 m

rozměry konstrukcí

podzemní nádrž - dno : 400 mm

- obvodové stěny - podélné : 300 mm

- příčné : 300 mm

kóta upraveného terénu: 191,30 m n.m.

kóta rostlého terénu: 191,30 m n.m.

kóta vrchu konstrukce : 192,50 m n.m.

kóta dna konstrukce - spodní líc : 190,30 m n.m.

- horní líc : 190,70 m n.m.

kóta hladiny podzemní vody : ustálená 187,51 m n.m.

kóta max. hladiny podzemní vody 192,50 m n.m.

**TÍHA KONSTRUKCE :**

**podzemní nádrž :**

součinitel zatížení : γf = 0,9

objemová tíha železobetonu : γB = 25,0 kNm-3

- dno : Gs1= 30,60 x 24,60 x 0,40 x 25,00 = 7527,60 kN

- kanál : Gs2= [2x(28,00+1,60)x2,60–2x18x0,5x0,2]x0,40 x 25,00 +

+ 28,00 x 2,40 x 0,30 x 25,0 + [(0,40x1,70+0,40x2,00)x30,80 +

+2,20 x 0,40 x1,70] x 25,00= 3184,20 kN

- stěny : Gs3= [2x(30,6+24,0)x0,30]x1,80 x 25,0 = 1474,20 kN

**Gsi =12186,00 kN**  spád.beton dna: Gs4= (30,0 x 24,0 – 28,0 x 2,40) x 0,10 23,0 = 1501,44 kN

- náplň do BF: Gs5= (30,0 x 24,0 – 28,0 x 2,40) x 1,00 x 8,50 = 5548,80 kN

**Gsi= 19236,24 kN**

**Výpočtový odpor proti nadzvednutí vztlakem :**

**- před obsypáním nádrží :**

**Uv1  = Σ(Gi x γf) =** (12186,00 + 7050,24) x 0,9 = **17312,62 kN**

**Výslednice sil od extrémního zatížení vztlakem :**

Ustálená hladina podzemní vody se nachází pode dnem podzemního vzduchového kanálu, takže nikterak neovlivní objekt biofiltru. Posoudíme stav při max. hladině podzemní vody.

Výška vodního sloupce :

hv = 192,50 – 190,30 = **2,20 m**

Zatížení vztlakem :

gvzt,s = 10,0 x 2,20 = 22,00 kNm-2

Plocha dna nádrže :

A = 30,60 x 24,60 = 752,76 m2

Výslednice :

**Fvd = gvzt,s . A** = 752,76 x 22,00 = **16560,72 kN**

**POSOUZENÍ STABILITY :**

**γu . γk . Fvd =** 1,0 x 1,0 x 16560,72 = **16560,72 kN < γstp . Uv =** 1,00 x 17312,62 = **17312,72** **kN**

**Stabilitní podmínka JE splněna**

Z uvedeného posouzení je zřejmé, že objekt biofiltru vyhoví na hladinu vody na kótě horní hrany stěny konstrukce. V případě povodní však bude zaplavován přes kanalizaci.

# Předběžný návrh a posouzení železobetonových konstrukcí

## Stanovení stupně vlivu prostředí a třídy betonu

### Základová deska

Vnitřní prostředí – nádrž

Povrch betonu vystavený dlouhodobému působení vody: XC2; Nádrže čistíren odpadních vod: XA1; Průsak z odvráceného líce: XRD;

Vnější prostředí

Povrch betonu vystavený dlouhodobému působení vody: XC2; Slabě agresivní chemické prostředí: XA1; Průsak z odvráceného líce (v místě nádrží): XRD;

Navržená pevnostní třída betonu C 25/30

### Obvodové stěny 1.PP

Vnitřní prostředí – nádrž

Povrch betonu ve styku s vodou, který není zahrnut ve stupni vlivu prostředí XC2: XC4; Nádrže čistíren odpadních vod: XA1; Průsak z odvráceného líce: XRD;

Vnější prostředí

Povrch betonu vystavený dlouhodobému působení vody: XC2; Slabě agresivní chemické prostředí: XA1; Průsak z odvráceného líce (v místě nádrží): XRD;

Navržená pevnostní třída betonu C 25/30

## Stanovení návrhové životnosti

Objekt má v souladu s požadavky normy ČSN 750250 stanovenou návrhovou životnost 50 let.

## Stanovení krycí vrstvy výztuže

Uvažovaná životnost konstrukce 50 let – třída konstrukce S4, pro deskové konstrukce S3. Použití prvků vyztužených předpínací výztuží není uvažováno.

Přídavek na návrhovou odchylku (není-li u konkrétního prvku uvedeno jinak): *Δcdev = 10 mm*

### Základové desky

Třída betonu a stupeň vlivu prostředí: C 25/30 XC2 XRD  
Třída konstrukce: S3  
*cmin = max{cmin,b; cmin,dur + Δcdur,γ − Δcdur,st − Δcdur,add; 10 mm} = max {16; 25 + 0 − 0 − 0; 10} = 20 mm   
cnom = cmin + Δcdev = 25 + 10 = 35 mm*  
Návrh: *c = 40 mm*

### Svislé stěny 1.PP

Třída betonu a stupeň vlivu prostředí: C 25/30 XC4 XRD  
Třída konstrukce: S4  
*cmin = max{cmin,b; cmin,dur + Δcdur,γ − Δcdur,st − Δcdur,add; 10 mm} = max {16; 30 + 0 − 0 − 0; 10} = 30 mm   
cnom = cmin + Δcdev = 30 + 10 = 40 mm*  
Návrh: *c = 40 mm*

## Návrh tloušťky konstrukce základové desky a stěn nádrže

Navrhovaný objekt biofiltru má půdorysný tvar obdélníka o vnějších půdorysných rozměrech 30,60 x 24,60 m. Světlá výška stěn nádrže je 1,80 m.

### Výpočet vnitřních sil v základové desce

Základová deska se řeší jako obdélníková deska na pružném podkladu dle tabulek uveřejněných v publikaci Gorbunov – Posadov : Výpočet konstrukcí na pružném podkladu. Základová deska je dimenzovaná na účinky vlastní tíhy a užitných zatížení.

Předpokládá se zemina o modulu deformace : E0 = 36,0 MPa

Poissonovo číslo - pro zeminu : ν0 = 0,35

- pro železobeton : ν1 = 0,167

Modul pružnosti betonu B30 (stanoven podle Gorbunova) : E1 = 24 000 MPa

Rozměry : tloušťka h = 400 mm

půdorys : 30,60 x 24,60 m

šířka pásu 2L = 24,60 m

Zatížení :,

- vlastní tíha základové desky : gd1 = 29,90 kNm-2

- přitížení vodou : gw = 1,4 . 10,0 = 14,00 kNm-2

- celkem : qk = 29,90 + 14,00 = 43,90 kNm-2

šířka pásu 2L = 24,6 m

Moment setrvačnosti :

1 1

I = \_\_\_\_ b´h3 = \_\_\_\_\_ 1,0 . 0,403 = 0,00533 m4

12 12

**Index ohebnosti pásu :**

(1 - ν12) π. E0 . b´ . L3

t = \_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_

(1 - ν02) . 4 E1 I

1

tvar upravíme dosazením za I = \_\_\_\_ b´h3

12

(1 - ν12) E0 . L3 36,0 . 10,03

t = 3 π \_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_ . \_\_\_\_\_\_\_\_\_ = 10,06923 . \_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_ = 236,0 > 10,0

(1 - ν02) Eb . h3 24000 . 0,403

t > 10 → pás lze považovat s dostatečnou přesností za nekonečně dlouhý a zařadí se do

třídy **dlouhých** **pásů**

Charakteristika pásu :

E1  24000

L = h 3√ ( \_\_\_\_\_\_\_ ) = 0,40 . 3√ ( \_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_ ) = 0,40 . 4,81 = 1,92 m

6 E0 6 . 36,0

Pro rovnoměrné zatížení stanovíme ohybový moment podle tabulky č.47

Vzorce pro přechod od bezrozměrných hodnot diagramů k hodnotám skutečným :

pro rovnoměrné zatížení fw: Mq= Mq´. b´L2 qwd = Mq´. 1,0 . 1,922 . 43,90 = 161,83 Mq´

Mqk = 161,83 . 0,21 = **33,98 kNm**

### Stanovení tloušťky základové desky

Návrh tloušťky podzemní konstrukce nádrží provedeme z podmínky omezení maximálního napětí v krajních tažených vláknech. Napětí nemá překročit střední hodnotu pevnosti betonu v tahu fctm (zamezení vzniku trhlin).

Předpokládá se pružné chování betonu; pro napětí v krajních vláknech platí vztahy ze stavební mechaniky:

M

σ = \_\_\_\_\_ ⇒ M = σ W

W

Za modul průřezu W pro obdélníkový průřez dosadíme (zjednodušeně jen betonový průřez, výztuž zanedbáme) :

1

W = \_\_\_ b . hs2

6

a za mezní napětí střední tahovou pevnost betonu : σ = fctm

Pro moment na mezi vzniku trhlin platí (dosazujeme charakteristickou hodnotu) :

Md . 6

Mr = fctm . W = fctm . 1/6 b hs2 ⇒ hs = √ \_\_\_\_\_\_\_\_\_\_

b . fctm

Po dosazení do vzorce:

Md . 6 33,98 . 6

hs = √ \_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_ = √ \_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_ = 0,30 m

b . fctm 1,0 . 2,9.103

**Navrhujeme tloušťku základové desky hs = 400 mm**

# Průměrné namáhání v základové spáře

|  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- |
|  | zatížení charakteristické  [kN] | γf | zatížení návrhové  [kN] |
| Vlastní tíha prázdné nádrže včetně náplně: | 19236,24 | 1,35 | 25968,92 |

Tíha vody v nádrži: hw = 1,40 m

Gw.s = 30,0 x 24,0 x 1,40 x 10,0 = 10080,00 kN

|  |  |  |  |
| --- | --- | --- | --- |
|  | zatížení charakteristické  [kN] | γf | zatížení návrhové  [kN] |
| Vlastní tíha vody v jímce : | 10080,00 | 1,35 | 13608,00 |

Úroveň základové spáry je navržena na kótě 189,80 m n.m. Základová spára v této úrovni bude tvořená navážkou charakteru písčité hlíny s úlomky pevné konzistence, kterou bude nutné nahradit zhutněným štěrkovým polštářem min. tl. 400 mm. Tímto opatřením vylepšíme základové poměry pro založení této konstrukce a můžeme uvažovat pro potřeby posouzení základových poměrů bezpečně s tabulkovou výpočtovou únosností Rdt = 150 kPa,

25968,92 + 13608,00

p = \_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_\_  = **52,58 kPa < Rdt,red  = 150 kPa – VYHOVUJE**

30,60 x 24,60

Z uvedeného je zřejmé, že zhutněný štěrkový polštář tl. 400 mm **je vhodnou základovou půdou pro založení objektu**.

# Předběžný návrh a posouzení zajištění stavební jámy

Předběžný návrh a posouzení zajištění stavební jámy jsou zpracovány v samostatném dokumentu.

Vypracoval: Ing. Petr Holuša