



Profesionálové
Hradec Králové 500 02
Haškova 1714/3
IČ 28806123

GENERÁLNÍ PROJEKTANT

sídlo:
Bohuslavice 134
549 06 Bohuslavice

kancelář:
Šimkova 1224/2b
500 03 Hradec Králové
projekce@vphk.cz

VÝCHODOČESKÁ
VP
PROJEKČNÍ s.r.o.

Zodpovědný projektant D.1.1	Ing. Radek Řičař		<div>Ing. Radek Řičař PROJEKTY POZEMNÍCH STAVEB Kubcova 167/17, 500 04 Hradec Králové - Plačice tel.: +420 777 126 303, e-mail: radek.ricar@seznam.cz www.rr-projekt.cz</div>	
Vypracoval	Ing. Radek Řičař			
Kraj: Královéhradecký	Obec: Bílá Třemešná			
Investor: Obec Bílá Třemešná, Bílá Třemešná 315, 544 72 Bílá Třemešná				
Akce: Bílá Třemešná - Vodojem Mezihoří			Stupeň	SD
			Datum	3/2020
			Zakázkové číslo	
			Formát	1 x A4
Obsah: TECHNICKÁ ZPRÁVA			Měřítko:	Číslo přílohy: D.1.1.01

D.1.1.01 – Technická zpráva

Hradec Králové, březen 2020

Vypracoval: Ing. Radek Řičař

UPOZORNĚNÍ:

Textové části jsou nedílnou součástí dokumentace.

Projektovou dokumentaci zpracovanou v této úrovni lze použít výhradně pro účely, k jakým je určena.

Část projektové dokumentace (D.1.1 Architektonicko - stavební řešení) nutno koordinovat (uvést v soulad) s ostatními částmi PD (odpovídá generální projektant (gp)).

Veškeré odchylky od zde předložené dokumentace vzniklé při zpracování následujících stupňů dokumentace (výrobní dokumentace apod.) musí být předloženy ke schválení projektantovi této dokumentace, resp. generálnímu projektantovi. Realizovány mohou být jen odchylky odsouhlasené projektantem. Při změnách a záměnách nesmí dojít ke změně koncepce řešení, zejména k použití konstrukcí, skladeb a materiálu nižšího standardu.

Jakékoli změny tohoto projektu, záměny materiálů nebo změny detailů ať už v průběhu realizace nebo v rámci výrobní přípravy dodavatele podléhají schválení projektantem. Za změny provedené bez vědomí projektanta nebo proti jeho vůli nenese projektant zodpovědnost. Změny musejí být projektantovi předloženy v dostatečném předstihu, aby se mohl k věci účinně vyjádřit. Za změny v tomto smyslu je považována i změna polohy či řešení instalací, změny vyplývající z výrobní dokumentace subdodavatelů apod.

Před objednáním nebo zahájením výroby všech výrobků a konstrukcí je nutno ověřit jejich rozměry a podmínky zabudování dle skutečnosti na stavbě.

Před zahájením zemních a stavebních prací je nutné vytýčit a označit všechna dotčená stávající i nově vybudovaná podzemní (popř. i nadzemní) zařízení a sítě podle platných předpisů.

Obsah

OBSAH	2
A. IDENTIFIKACE STAVBY	3
B. PŘEDMĚT PROJEKTOVÉ DOKUMENTACE	4
C. ZÁSADY ARCHITEKTONICKÉHO, FUNKČNÍHO, DISPOZIČNÍHO A VÝTVARNÉHO ŘEŠENÍ A ŘEŠENÍ VEGETAČNÍCH ÚPRAV OKOLÍ STAVBY, VČETNĚ ŘEŠENÍ PŘÍSTUPU A UŽÍVÁNÍ OBJEKTU OSOBAMI S OMEZENOU SCHOPNOSTÍ POHYBU A ORIENTACE	4
D. KAPACITY, UŽITKOVÉ PLOCHY, OBESTAVĚNÉ PROSTORY, ZASTAVĚNÉ PLOCHY, ORIENTACE, OSVĚTLENÍ, OSLUNĚNÍ	4
E. TECHNICKÉ A KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ OBJEKTU, JEHO ZDŮVODNĚNÍ VE VAZBĚ NA UŽITÍ OBJEKTU A JEHO POŽADOVANOU ŽIVOTNOST. 5	5
VÝKOPY	5
ZALOŽENÍ MONOBLOKU	6
MONOBLOK	6
POVRCHOVÁ ÚPRAVA NÁDRŽÍ PITNÉ VODY	7
TEPELNĚ IZOLAČNÍ PLÁŠŤ MONOBLOKU	8
KLEMPÍŘSKÉ VÝROBKY	8
ZÁMEČNICKÉ PRVKY	8
VĚTRÁNÍ	8
F. TEPELNĚ TECHNICKÉ VLASTNOSTI STAVEBNÍCH KONSTRUKCÍ A VÝPLNÍ OTVORŮ	8
G. VÝPIS POUŽITÝCH NOREM A PRÁVNÍCH PŘEDPISŮ	9

A. IDENTIFIKACE STAVBY

Název stavby, akce:

Bílá Třemešná - Vodojem Mezihoří

Investor, stavebník:

Obec Bílá Třemešná, Bílá Třemešná 315, 544 72 Bílá Třemešná

Místo akce:

Obec Bílá Třemešná, katastrální území Bílá Třemešná

- pozemek parc. č. st. 363

Generální - hlavní, zodpovědný projektant, koordinace projektu:

Východočeská projekční s.r.o.

Šimkova 1224/2b

500 03 Hradec Králové

Roman Kratěna

mob: +420 737 269 565

e-mail: projekce@vphk.cz

obor: - technologická zařízení staveb

- stavby vodního hospodářství a krajinného inženýrství, stavby zdravotně technické

zapsaný v seznamu autorizovaných osob vedeném ČKAIT pod číslem 0601788

Projektant architektonicko - stavebního řešení (D.1.1):

Ing. Radek Řičař

Kubcova 167 / 17

500 04 Hradec Králové

IČ: 762 87 611

Ing. Radek Řičař – zodpovědný projektant architektonicko stavební části vodojemu D.1.1

mob: +420 777 126 303

e-mail: radek.ricar@seznam.cz

obor: - pozemní stavby

zapsaný v seznamu autorizovaných osob vedeném ČKAIT pod číslem 0602389

Datum:

Březen 2020

B. PŘEDMĚT PROJEKTOVÉ DOKUMENTACE

Tato část PD D.1.1. řeší pouze stavební část objektu akumulční nádrže. Neřeší technické ani technologické zařízení (viz ostatní části PD).

C. ZÁSADY ARCHITEKTONICKÉHO, FUNKČNÍHO, DISPOZIČNÍHO A VÝTVARNÉHO ŘEŠENÍ A ŘEŠENÍ VEGETAČNÍCH ÚPRAV OKOLÍ STAVBY, VČETNĚ ŘEŠENÍ PŘÍSTUPU A UŽÍVÁNÍ OBJEKTU OSOBAMI S OMEZENOU SCHOPNOSTÍ POHYBU A ORIENTACE

Vodojem bude umístěn na pozemku parc. č. st. 363 v katastrálním území Bílá Třemešná vedle stávající akumulční podzemní nádrže vodojemu. Nový objekt bude sloužit pro zvýšení kapacity pitné vody. Objekt bude zapuštěný do stávajícího terénu, obsypaný zeminou a osetý travním semenem.



Obr. 1 Mapa KN s vyznačením pozemku, zdroj: <http://nahlizenidokn.cuzk.cz>

Objekt akumulace je tvořen pouze podzemní částí (monoblokem) z vodostavebního železobetonu. Tato podzemní část má vnější půdorysné rozměry monobloku 4,80 x 7,30 m. Vnitřní půdorysné rozměry jsou pak 4,00 x 6,50 m. Monoblok bude zapuštěný do stávajícího terénu a bude obsypan zeminou a zatravněn. Vstup do objektu bude shora pomocí šachty.

Barevné a výtvarné provedení – jedná se o podzemní objekt.

Přístup a užívání objektu osobami s omezenou schopností pohybu a orientace se neřeší.

D. KAPACITY, UŽITKOVÉ PLOCHY, OBESTAVĚNÉ PROSTORY, ZASTAVĚNÉ PLOCHY, ORIENTACE, OSVĚTLENÍ, OSLUNĚNÍ

Zastavěná plocha monobloku.....	35,04 m ²
Obestavěný prostor monobloku.....	187,46 m ³
Kapacita akumulční nádrže.....	104 m ³

E. TECHNICKÉ A KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ OBJEKTU, JEHO ZDŮVODNĚNÍ VE VAZBĚ NA UŽITÍ OBJEKTU A JEHO POŽADOVANOU ŽIVOTNOST

Objekt nádrže je navržen čistě pro účel akumulace a umístění technologie zásobování pitnou vodou. Není určen pro bydlení.

Tato část PD řeší objekt akumulární nádrže v podobě monolitického železobetonového monobloku.

Jednotlivé skladby konstrukcí jsou uvedeny ve výkresech.

VÝKOPY

Vzhledem k hloubce základové spáry monobloku budou výkopy svahovány. Sklony svahů dočasného výkopu stavební jámy lze v soudržných zeminách pevné konzistence zhotovit v poměru 1 : 0,50 - 1 : 0,25 (viz IGP a statika). Svahovací poměry budou potvrzeny na místě odborným geologem a o tomto bude proveden zápis do stavebního deníku. Odborný geolog převezme základovou spáru.

Dle IGP nebude hladina podzemní vody ovlivňovat zemní práce a založení objektu.

Stavební jáma bude nepřetržitě odvodněna pomocí drenážního potrubí DN100. Drenáž bude napojena na stávající drenáž vodojemu. Před napojením bude prověřen stav a funkčnost stávající drenáže. V případě omezené funkčnosti případně nedostatečné kapacity stávající drenáže bude provedena čerpací jámka z betonových skruží.

Umístění dočasné deponie výkopku, trvalé deponie výkopku a skládek materiálu dojedná zhotovitel stavby s orgány státní správy, objednatelem a dalšími zainteresovanými stranami.

Stavební materiál nebude ukládán v blízkém okolí stavby podzemní nádrže monobloku z důvodu zajištění stavební jámy.

Příjezd na staveniště bude umožněn pomocí stávající účelové komunikace.

Podloží není pro stavbu příznivé vzhledem k problematice zpětných zásypů. Vytěžená zemina (předpokládají se jíly tř. F6) nebude pro své mechanické vlastnosti použita pro zpětné zasypání výkopů. Bude nahrazena štěrkopískem (lze akceptovat zahlinění max. 15 %) – viz statika. Sejmutá ornice bude použita pouze pro zatravnění a ozelenění nádrže a přilehlého terénu.

Citace z rešerše IG a HG poměrů:

5. ZÁKLADOVÉ POMĚRY PŘÍSTAVBY VODOJEMU

Z archívních materiálů, prohlídky příležitostných výkopů souvisejících s výstavbou RD na okolních pozemcích a informací pamětníka vyplývá, že prostor se stávajícím vodojemem budují pouze deluviální sedimenty, charakteru soudržných jemnozrných zemin.

V souvrství dominují písčito-prachovité jíly pevné konzistence, $s_{lc} > 1,00$, se zaoblenými až poloostrohrannými drobnějšími úlomky pískovců různé pevnosti (žluté - rozdrobitelné, bělošedé - velmi tvrdé), kterých s hloubkou mírně přibývá.

Jíl třídy **F6 CI / grclSi** náleží mezi zeminy nepropustné ($k_f = 10^{-8} - 10^{-10} \text{ m.s}^{-1}$), pomalu konsolidující ($c_v < 1.10^{-6} \text{ m}^2.\text{s}^{-1}$), nebezpečně namrzavé, s kapilární vzlinavostí h_s do 2,50 m, které při styku s vodou snadno degradují a rozbírají.

Má přiřazené následující geotechnické charakteristiky:

- Poissonovo číslo	$\nu = 0,40$
- převodní součinitel	$\beta = 0,47$
- objemová tíha	$\gamma = 21,00 \text{ kN.m}^{-3}$
- modul přetvárnosti	$E_{\text{def}} = 8 - 12 \text{ MPa}$
- úhel vnitřního tření, efektivní	$\varphi_{\text{ef}} = 21^\circ$
- soudržnost zeminy, efektivní	$c_{\text{ef}} = 20 \text{ kPa}$
- úhel vnitřního tření, totální	$\varphi_u = 8^\circ$
- soudržnost zeminy, efektivní	$c_u = 85 \text{ kPa}$
- očekávaná výpočtová únosnost	$R_{\text{dt}} = 200 \text{ kPa}$, platí pro $b \leq 3 \text{ m}$ a $h = 0,8 - 1,5 \text{ m}$

Podzemní voda nebude komplikovat zakládání nové jímky. Dle info majitele na sousedním pozemku p. č. 561/3 se její hladina ve studni hloubky 16 m v současnosti nachází 13 m pod povrchem terénu.

Z výše uvedeného vyplývají pro staveniště jednoduché základové poměry, základová půda se do předpokládané ZS v hloubce 3,50 m p. t. nebude zásadním způsobem měnit.

Konkrétní způsob založení objektu v místních geotechnických poměrech bude navržený statikem.

Při realizaci výkopů a základů se doporučuje řídit se následujícími zásadami:

- veškeré zemní práce provádět v klimaticky příznivém období s minimem srážek, v jejich průběhu důsledně dodržovat technologickou kázeň,
- základovou spáru v soudržných zeminách není nutné přehutňovat, postačí její dočištění od napadávek,
- k hloubení v úrovni ZS je žádoucí používat hladkou lžici, aby nedošlo ke zbytečnému rozvolnění a nakypření zeminy (v případě vzniku se takto znehodnocený materiál ze ZS musí odstranit),
- základovou spáru chránit proti přítoku vody z okolí a nenechávat ji dlouho odkrytou,
- při eventuálním zaplavení základové spáry srážkovou vodou je nutné povrchovou rozměklou vrstvu naplavenin beze zbytku odstranit,
- základovou spáru v soudržných zeminách je lepší ochránit vrstvou podkladního betonu, resp. provést betonáž napřímo,
- není vhodné zlepšovat ZS, resp. zvyšovat její únosnost, pomocí nesoudržných sypanin (ŠD, ŠP), z důvodu možné akumulace prosakujících srážkových vod v ní, vlivem nepropustného podloží.

Všechna uvedená opatření mají za cíl zabránit styku soudržných jílovitých zemin s jakoukoli déle působící vodou a následné degradaci zemin, neboť tyto při saturaci rychle mění konzistenci a ztrácejí únosnost.

Sklony svalů dočasněho výkopu stavební jámy lze v soudržných zeminách pevné konzistence zhotovit v poměru 1 : 0,50 - 1 : 0,25.

Podle již neplatné, avšak nadále používané ČSN 73 3050 „Zemné práce“ a aktuální ČSN 73 6133 „Návrh a provádění zemního tělesa pozemních komunikací“ se zeminy do konečné hloubky stavební jámy z hlediska těžitelnosti a rozpojitelosti řadí do tříd 3 / I. Vytěžený výkopek bude možné zpětně využít do nenosného zásypu/obsypu za předpokladu zachování přirozené vlhkosti a pevné konzistence.

// konec citace.

ZALOŽENÍ MONOBLOKU

Po provedení výkopu bude provedena podkladní betonová deska tl. 100 mm z betonu C16/20. Na podkladní desku bude zhotovena separační vrstva z natavených asfaltových SBS modifikovaných pásů tl. 4 mm, včetně asfaltové penetrace.

Na takto provedený podklad bude proveden železobetonový monoblok.

MONOBLOK

Dno, obvodové stěny a strop budou z vodostavebního železobetonu. Třída betonu a vyztužení je specifikováno ve statice. Dno a obvodové stěny budou tl. 400 mm. Pro přístup do akumulární nádrže bude

proveden otvor ve stropní desce (včetně vodotěsných a prachotěsných poklopů), která bude tl. 300 mm. Přístup do nádrže bude pomocí nerezového žebříku (součást PD technologie).

Rozměry monobloku jsou uvedeny ve výkresové části. Specifikace statická, včetně vyztužení, je uvedena v části D.1.2 Stavebně konstrukční řešení PD. V rámci výrobní dokumentace dodavatele bude zpracován výkres výztuže monobloku včetně nutných detailů (rohy, pracovní spáry apod.).

Betonáž monobloku bude realizovaná do připraveného systémového bednění.

Po odbednění monobloku bude proveden 2x nátěr vnějšího líce obvodové stěny monobloku asfaltovou suspenzí.

Před betonáží bude protokolárně předána výztuž monobloku včetně stropní desky za přítomnosti statika.

POVRCHOVÁ ÚPRAVA NÁDRŽÍ PITNÉ VODY

Dno, stěny a strop akumulární nádrže vodojemu budou opatřeny hydroizolační stěrkou pro styk s pitnou vodou.

Technické požadavky na HI stěrku:

Pružný, polymerem modifikovaný dvousložkový cementový nátěr určený pro hydroizolaci betonu, složka A, je prášek na cementové bázi, obsahující tříděné křemičité písky, polymerní modifikátory a aditiva. Složka B je kapalná styrenakrylátová disperze.

Trvale odolný • vysoká přídržnost k podkladu • hydroizolační cementový nátěr • trvale pružný, překlenuje trhliny i při nízkých teplotách • propouští vodní páry • odolává pozitivnímu i negativnímu hydrostatickému tlaku vody • odolný vůči cyklům zamrzání / tání • dobrá chemická odolnost vůči odpadním vodám z domácností • rychlé tuhnutí • není potřeba primárního nátěru • nanáší se na vlhký povrch • snadná příprava k použití • musí být aplikován na zvlhčené podklady • snadná aplikace hladítkem, stěrkou nebo nástřikem • náradí může být vyčištěno vodou • Šetrný k životnímu prostředí • na cementové bázi • bez organických rozpouštědel • **atest pro styk s pitnou vodou** • určený pro vnitřní i vnější použití, nad a pod úrovní terénu

Technické parametry HI stěrky:

- Hustota – vlhká směs 1,45 – 1,55 kg/dm³
- Maximální velikost zrn 0,20 mm
- Přídržnost k podkladu (po 28 dnech, uložení za sucha) $\geq 1,0$ MPa
- Schopnost překlenutí trhlin ano
- Odolnost vůči pozitivnímu tlaku vody 7 bar / 7 dnů - vyhovuje
- Odolnost vůči cyklům zamrzání/tání Ano, bez olupování a trhlin; 20 cyklů
- Počet vrstev Min. 2 vrstvy, každá o tloušťce 1 mm
- Spotřeba na 1 m² cca 1,6 kg směsi na 1 vrstvu o tloušťce 1 mm
- Přetíratelnost další vrstvou 1 – 3 hodiny v závislosti na teplotě
- Zpracovatelnost namíchané směsi 35 - 40 minut
- Počáteční tuhnutí 50 - 60 minut
- Konečné tuhnutí 2 – 4 hodiny
- Rozsah aplikačních teplot 5 – 30 °C
- Typické hodnoty – všechny testy byly prováděny při teplotních podmínkách 21 °C

Příprava podkladu:

Povrch musí být pečlivě vyčištěný a strukturálně celistvý. Odstranit veškeré cizorodé materiály, jako jsou zbytky starých nátěrů, porušené omítky, cementové výkvěty, oleje a jiné nečistoty, které mohou nepříznivě ovlivnit přilnavost nátěru k podkladu. Povrchy musí být připraveny otryskáním pískem (prach musí být následně spláchnut čistou vodou), nebo vysokotlakým vodním paprskem:

- Otryskání povrchu tlakovou vodou 500bar
- Osekání nesoudržných vrstev po otryskání
- Lokální reprofilace kaveren a poruch povrchové vrstvy betonu

Opravit poškozené plochy betonu nebo zdiva vhodnou cementovou maltou s přísadou krystaliky. Povrch musí být před začátkem aplikace navlhčen (ne nasycen) čistou vodou.

Ve všech rozích, kde bude HI aplikována musí být vytvořeny fabiony pro roznášení napětí v HI z vhodné cementové rychle tuhnoucí malty s přísadou krystaliky.

TEPELNĚ IZOLAČNÍ PLÁŠŤ MONOBLOKU

Jako ochrana proti promrznutí obsahu nádrže a technologického zařízení je navržen tepelně izolační plášť.

TI plášť bude tvořen tepelnou izolací z extrudovaného polystyrenu XPS tl. 200 mm na polodrážku.

Pojistnou hydroizolaci bude tvořit asfaltový SBS modifikovaný pás celoplošně natavený na spádový beton C16/20 (tl. 50-150 mm, spád min. 2°, výztuž z kari sítě 6/150/150, přesah 450 mm) opatřený asfaltovou penetrací.

Hlavní hydroizolační vrstvu bude tvořit fólie z PVC odolná proti prorůstání kořínků. Tato bude z obou stran chráněna separační netkanou geotextilií.

Drenážní a hydroakumulační vrstva bude tvořena nopovou fólií s nopy v. 20 mm. Na tuto bude položena separační netkaná geotextilie.

Na tuto skladbu bude proveden zásyp humózní zeminy tl. 650-750 mm a povrch bude oset travním semenem, případně osázen suchomilnými rostlinami.

Kolem vstupu do nádrže bude proveden lem z kačírku š. 300 mm. Rozhraní mezi zeminou a kačírkem bude provedeno pomocí hraničních nerezových lišt L-profilu uchycených k PVC fólii pomocí PVC natavených pásků.

Technické parametry jednotlivých vrstev pláště viz skladby konstrukcí ve výkresové části.

KLEMPÍŘSKÉ VÝROBKY

Nevyskytují se.

ZÁMEČNICKÉ PRVKY

Nevyskytují se.

Tato stavební část neřeší prvky spojené s technologickým zařízením, jako jsou např. žebříky, lávky, poklopy, konzoly armatur, apod. Tyto prvky jsou součástí PD technologie a jsou také součástí výkazu výměr technologické části.

VĚTRÁNÍ

Tato část PD neřeší návrh ani potřebu nuceného odvětrání uzavřeného prostoru nádrže. **Toto musí být a je samostatně řešeno v technologické části projektové dokumentace.**

F. TEPELNĚ TECHNICKÉ VLASTNOSTI STAVEBNÍCH KONSTRUKCÍ A VÝPLNÍ OTVORŮ.

Tepelně technické vlastnosti konstrukcí jsou navrženy dle ČSN 73 0540 a splňují požadovaný součinitel prostupu tepla U_N stanovený dle odst. 5.2.1.b) pro převažující návrhovou vnitřní teplotu + 5°C.

G. VÝPIS POUŽITÝCH NOREM A PRÁVNÍCH PŘEDPISŮ

Základní použité předpisy:

- zákon č. 183/2006 Sb. ve znění zákona č. 350/2012 Sb. o územním plánování a stavebním řádu (stavební zákon) v platném znění
- zákon č. 22/1997 Sb. o technických požadavcích na výrobky
- zákon č. 360/1992 Sb. ve znění zákona č. 357/2008 Sb.
- zákon č. 309/2006 Sb. o bezpečnosti a ochraně zdraví při práci
- zákon č. 35/1985 Sb. ve znění zákona č. 186/2006 Sb. (požární ochrana)
- zákon o odpadech č. 185/2001 Sb.
- nařízení vlády č. 163/2002, kterým se stanoví technické požadavky na vybrané stavební výrobky
- nařízení vlády č. 148/2006 Sb. o ochraně před nepříznivými účinky hluku a vibrací
- nařízení vlády č. 190/2002 Sb.
- nařízení vlády č. 361/2007 Sb. (ochrana zdraví při práci)
- nařízení vlády č. 362/2005 Sb. (bezpečnost a ochrana zdraví)
- nařízení vlády č. 591/2006 Sb. (bezpečnost a ochrana zdraví na staveništích)
- vyhláška č. 499/2006 Sb. o dokumentaci staveb, ve znění vyhlášky č. 405/2017 Sb.
- vyhláška č. 500/2006 Sb. o územně analytických podkladech, územně plánovací dokumentaci a o způsobu evidence územně plánovací činnosti (ve znění vyhlášky č. 458/2012 Sb.)
- vyhláška č. 501/2006 Sb. o obecných požadavcích na využívání území, ve znění v.č. 417/2012 Sb.
- vyhláška č. 503/2006 Sb. (ve znění vyhlášky č. 63/2013 Sb.) o podrobnější úpravě územního řízení, veřejnoprávní smlouvy a územního opatření
- vyhláška č. 526/2006 Sb. kterou se provádějí některá ustanovení stavebního zákona ve věcech stavebního řádu
- vyhláška č. 230/2012 Sb. (veřejné zakázky na stavební práce)
- vyhláška č. 268/2009 Sb. o technických požadavcích stavby
- vyhláška č. 23/2008 Sb. o technických podmínkách požární ochrany staveb
- vyhláška č. 398/2009 Sb. (bezbariérové užívání staveb)
- vyhláška č. 272/2011 Sb. o ochraně zdraví před nepříznivými účinky hluku a vibrací
- vyhláška č. 361/2007 Sb. (podmínky ochrany zdraví při práci)
- vyhláška č. 381/2001 Sb. (katalog odpadů)
- vyhláška č. 78/2013 Sb. o energetické náročnosti budov
- vyhláška č. 6/2003 Sb., kterou se stanoví hygienické limity chemických, fyzikálních a biologických ukazatelů pro vnitřní prostředí pobytových místností některých staveb

Základní použité technické normy:

- ČSN 73 0212-1, 73 0202, 73 0205, 0210-1 až 3 Geometrická přesnost ve výstavbě
- ČSN 73 1101 Navrhování zděných konstrukcí
- ČSN 73 1201 Navrhování betonových konstrukcí
- ČSN 73 1401 Navrhování ocelových konstrukcí
- ČSN 73 1701 Navrhování dřevěných stavebních konstrukcí
- ČSN 73 1901 Navrhování střech
- ČSN 73 2901 Provádění vnějších tepelně izolačních kompozitních systémů (ETICS)
- ČSN 73 2902 Vnější tepelně izolační kompozitní systémy (ETICS), navrhování a použití mechanického upevnění pro spojení s podkladem
- ČSN 73 0802 Požární bezpečnost staveb
- ČSN 73 0532 Ochrana proti hluku, akustika
- ČSN 73 0580 Denní osvětlení budov
- ČSN 73 0540 Tepelná ochrana budov
- ČSN 73 4301 Obytné budovy
- ČSN 73 0600 Hydroizolace staveb, základní ustanovení

- ČSN 73 0606 Hydroizolace staveb, povlakové izolace, základní ustanovení
- ON 73 0606 Hydroizolace staveb, izolace asfaltové, navrhování, provádění
- ČSN 50 36 01 Asfaltované a dehtované hydroizolační pásy, společné ustanovení
- ČSN 73 0823 Hořlavost stavebních hmot
- ČSN 73 3610 Klempířské práce stavební
- ČSN 73 3150 Tesařské práce stavební
- ČSN 73 3300 Pokrývačské práce, provádění střech
- ČSN 73 3050 Zemní práce
- ČSN 73 2810 Provádění dřevěných konstrukcí
- ČSN 73 2601 Provádění ocelových konstrukcí
- ČSN 73 2400 Provádění a kontrola betonových konstrukcí
- ČSN 73 2310 Provádění zděných staveb
- ČSN 73 4130 Schodiště a šikmé rampy
- ČSN 74 3305 Ochranná zábradlí
- ČSN EN 1991-1-1 a navazující eurokódy
- ČSN EN 74 4505 Podlahy, společná ustanovení
- ČSN EN 13813 Potěrové materiály
- ČSN ISO 4157 Výkresy pozemních staveb
- ČSN 01 3420 Výkresy pozemních staveb
- ČSN 73 0601 Ochrana staveb proti radonu z podloží
- TNI 74 6077 Okna a vnější dveře, požadavky na zabudování
- Z2 ČSN 73 0581 Oslunění budov a venkovních prostor