

| | | | |
|--------|-------|-------|----------|
| 6 | | | |
| 5 | | | |
| 4 | | | |
| 3 | | | |
| 2 | | | |
| 1 | | | |
| REVIZE | POPIS | DATUM | SCHVÁLIL |

| | | | | | |
|--|--|----------------|---------------------|---|----------------|
| Sweco Hydroprojekt a.s. Ústředí Praha Táborská 31, 140 16 Praha 4; praha@sweco.cz; www.sweco.cz | | | | SWECO  | |
| VYPRACOVAL | ING. L. KOSÍK | HIP | ING.R.MENŠÍK | T. KONTROLA | ING.M.MACHOVEC |
| PROJEKTANT | ING. L. KOSÍK | ŘEDITEL DIVIZE | ING.V.ČERNÝ, Ph. D. | DATUM | 12/2018 |
| OBJEDNATEL | Vodovody a kanalizace Přerov, a.s., Šířava 482/21, 750 02 Přerov | | | OKRES | PŘEROV |
| AKCE: ČOV Přerov – kalová koncovka | | | | ČÍSLO ZAKÁZKY | 21 7101 0201 |
| | | | | STUPEŇ | DPS |
| | | | | FORMÁT | |
| | | | | MĚŘÍTKO | |
| | | | | ARCHIVNÍ ČÍSLO | 007101/18/11 |
| ČÁST STAVBY | SO 02 – Budova sušení kalu | | | SO/PS | SO 01 |
| PŘÍLOHA: Technická zpráva | | | | ČÍSLO PŘÍLOHY | D.1.2.2.1 |
| | | | | | a 0 |

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

| | | |
|-----------|--|----------|
| 1. | Základní charakteristika stavby | 3 |
| 1.1 | Použité podklady | 3 |
| 1.2 | Soupis použitých norem, předpisů, literatury | 3 |
| 1.2.1 | Normy..... | 3 |
| 2. | Základové poměry | 3 |
| 3. | Popis technického řešení | 4 |
| 3.1 | Založení..... | 4 |
| 3.1.1 | stávající Základové patky | 4 |
| 3.1.2 | Nová podlaha v hale | 4 |
| 3.1.3 | základové pasy pod nosnými stěnami | 5 |
| 3.1.4 | založení ocelové konstrukce pro kladkostroj..... | 5 |
| 3.2 | Svislé nosné konstrukce | 5 |
| 3.2.1 | stávající plášť haly | 5 |
| 3.2.2 | nosná konstrukce haly | 6 |
| 3.2.3 | Nově navrhované – železobetonové stěny 1.pp | 6 |
| 3.2.4 | ocelová konstrukce pro kladkostroj..... | 6 |
| 3.3 | Vodorovné nosné konstrukce | 7 |
| 3.3.1 | Stropní deska nad 1.PP | 7 |
| 3.3.2 | Nově navrhované – překlady ve stávajících stěnách..... | 7 |
| 4. | Návrh postupu bouracích prací..... | 7 |
| 4.1 | Zhodnocení současného stavu konstrukcí | 7 |
| 4.2 | Bourací práce obecně..... | 7 |
| 4.3 | Přípravné práce před bouráním..... | 7 |
| 4.4 | Zásady bouracích prací..... | 8 |
| 4.5 | Vybouraný materiál..... | 8 |
| 4.6 | Povinnosti zhotovitele stavby | 8 |
| 5. | Autorský dozor | 9 |
| 6. | Závěr..... | 9 |

Společnost **Sweco Hydroprojekt a.s.** je certifikovaná dle norem **ČSN EN ISO 9001:2009**, **ČSN EN ISO 14001:2005** a **ČSN OHSAS 18001:2008**.

© Sweco Hydroprojekt a.s.

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).

1. ZÁKLADNÍ CHARAKTERISTIKA STAVBY

Předmětem předložené projektové dokumentace je stavebně konstrukční řešení SO 02 Budova sušení kalu v rámci výstavby ČOV PŘEROV – KALOVÁ KONCOVKA.

Budova sušení kalu je stávající a v rámci výstavby dojde ke jejím úpravám. Stávající budova je stávající prefabrikovaná jednodílná hala. Nosnou konstrukci haly tvoří železobetonové rámy se světlostí 13600 mm kladené s osovou vzdáleností 6000 mm. Celkové rozměry haly jsou 24,6 x 15,6 m.

1.1 POUŽITÉ PODKLADY

Výkresová dokumentace předmětného objektu a průzkumy předané objednatelem:

1. „SO 02 Budova sušení kalu“ dokumentace DSP, Brno 05/2018, PROXIMA projekt, s.r.o., Ing. Špička
2. IG průzkum - ČOV Přerov, Chemoprojekt 8/1996.

1.2 SOUPIS POUŽITÝCH NOREM, PŘEDPISŮ, LITERATURY

1.2.1 NORMY

3. ČSN EN 1990 (73 002) Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí
4. ČSN EN 1990 (73 002) Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí ZMĚNA A1
5. ČSN EN 1991-1-1 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-1: Obecná zatížení - Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb
6. ČSN EN 1991-1-3 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-3: Obecná zatížení - Zatížení sněhem
7. ČSN EN 1991-1-4 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí - Část 1-4: Obecná zatížení - Zatížení větrem
8. ČSN EN 1992-1-1 (731201) Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí – Část-1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
9. ČSN EN 1997-1 (731000) Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí – Část-1: Obecná pravidla
10. Jednotlivé výrobky a dodávky stavební, strojní a elektro části stavby použité při její realizaci, které jsou v textové a výkresové části této PD specifikované platnými ČSN a TNV, musí odpovídat těmto normám nebo normám rovnocenným.
11. Platným ČSN a TNV uvedeným v PD, nebo normám rovnocenným, musí odpovídat také způsob provádění stavby (např. zemní práce, šířka výkopů, zásypy, hutnění, prostorové uspořádání sítí, montáže atd.).
12. Stejně tak musí platným ČSN a TNV uvedeným v PD, nebo normám rovnocenným, odpovídat předepsané zkoušky (např. hutnění, vodotěsnosti, tlakové atd.), v případě zkoušek bude v protokolu o výsledku zkoušky vždy uvedena platná norma použitá pro vyhodnocení zkoušky.

2. ZÁKLADOVÉ POMĚRY

Dle /2/ je nejbližší sonda 9:

V 9 204,32 m.n.m.

0,00 - 0,20 m **betonová plocha** 5

0,20 - 0,60 m **navázka** - silně písčitá hlína, štěrk, makadam 3

0,60 - 1,00 m **silně písčitý jíl** charakteru písčitojílovité hlíny (F4) se štěrkem, šedý, lokálně hnědý, valouny štěrku do 5 cm, tuhý, nízcce plastický 3

1,00 - 1,50 m silně jílovitopísčitý **štěrk** velikosti do 5 cm, štěrku cca 30 - 40 % 3

1,50 - 3,00 m **písčitý štěrk** hnědý, valouny do 6 cm, štěrku cca 50 - 60 % 2

3,00 - 4,70 m dtto, valouny do 8 cm, štěrku cca 40 - 50 % 3

4,70 - 6,00 m **písčitý štěrk** velikosti do 5 cm, hnědý, štěrku cca 60 - 70 % 2

Hladina podzemní vody naražena v hl. 4,7 m (14.8.1996)

ustálena nebyla zjištěna, zavalování vrtu

3. POPIS TECHNICKÉHO ŘEŠENÍ

Budova sušení kalu je stávající a v rámci výstavby dojde ke jejím úpravám. Stávající budova je stávající prefabrikovaná jednolodní hala. Nosnou konstrukci haly tvoří železobetonové rámy se světlostí 13600 mm kladené s osovou vzdáleností 6000 mm. Rámy jsou založeny na základových patkách. Celkové rozměry haly jsou 24,6 x 15,6 m.

V rámci stavebních úprav dojde k vybourání vnitřního vybavení haly, budou provedeny nové prostupy skrz stávající obvodový plášť a budu postaveny nové železobetonové konstrukce uvnitř haly. Samotná nosná konstrukce haly nebude úpravami dotčena a není předmětem posouzení.

3.1 ZALOŽENÍ

3.1.1 STÁVAJÍCÍ ZÁKLADOVÉ PATKY

Stávající základové patky jsou obdélníkové, dvoustupňové, půdorysný rozměr nižšího stupně 3,0 x 2,4 m, tl. 0,9 m, horní stupeň má pak rozměry 1,8x1,4 m a tl. 0,9 m. Patky nebudou stavebními úpravami dotčeny, mimo provedení prostupů pro založení ocelové konstrukce pro kladkostroj.

3.1.2 NOVÁ PODLAHA V HALE

Průmyslová podlaha je navržena jako železobetonová deska z betonu C30/37 XC4 XD2 XF3 XA3 s tl. 180 mm vyztužená dvěma vrstvami KARI sítě KY49 8/100 mm.

Pod průmyslovou podlahou je nutno vyměnit podloží.

Smršťovací spáry jsou navrženy s rozměry 6,0 x 6,0 m. Přesné dávkování drátků a konstrukční detaily provádění budou specifikovány v realizační dokumentaci, případně dokumentací dodavatele, podle typu a materiálu použitých drátků.

Pod základovou deskou je nutno provést hutněný zásyp tl. min. 400 mm. Tato tloušťka je minimální, vždy musí být odebrány vrstvy navážek.

Zásyp se realizuje propustnou šterkovitou zeminou s frakcí kameniva $d_{max}=32/63$ mm. Hutnění bude probíhat po vrstvách s výškou – do 200 mm po zhutnění. Požadovaný modul deformace na pláni $E_{def,2}=\min. 90 \text{ MPa}$, $E_{def, 2}/E_{def, 1}<2,5$.

Povrch násypu je nutno zatáhnout jemnou prosívkou a srovnat do roviny s odchylkou max. $\pm 20,0$ mm pro vytvoření plochy vhodné pro další postup. Alternativně lze místo poslední vrstvy násypu provést podkladní beton tl. 150 mm, beton C16/20 XC1, výztuž síť KARI.

3.1.3 ZÁKLADOVÉ PASY POD NOSNÝMI STĚNAMI

Základové pasy pod železobetonovými stěnami jsou navrženy v š. 1000 mm, jako slabě vyztužené – ze základových pasů bude vytažena kotevní výztuž pro stěny. Pasy budou provedeny na podkladní beton tl. 100 mm.

Beton základových pasů C30/37 XC4 XD2 XF3 XA3, podkladní beton C16/20 XC1, výztuž KARI síť 6/150 mm.

3.1.4 ZALOŽENÍ OCELOVÉ KONSTRUKCE PRO KLDKOSTROJ

Nosná konstrukce bude vytvořena jako ocelová založená na ŽB patkách – jsou navrženy čtyři dvoustupňové patky s rozměrem nižšího stupně 1400x1400 mm a horní stupeň je navržen v rozměru 800x800 mm, tl. nižšího stupně 500 mm, horní stupeň 900 mm z betonu C30/37 XC4 XD2 XF3 XA3 založené vždy na dvojici mikropilot. Pod patkami mimo stávající základy je navržen 100 mm podkladní beton C16/20 X0, pod ním 150mm HDK 0÷32 mm hutněno na $E_{def,02}=65$ MPa. U patek nad stávajícími základy budou vrty prováděné skrz stávající betony patek vždy vytvářené pomocí diamantového jádrového vrtání se stálým přitlakem, tedy bez přiklepu. Průměr vrtu mikropilot bude vždy 140 mm a byly navrženy v délkách 6,0 m (z toho kořen 4,0 m) injektované paty budou vytvořeny na všech mikropilotách. Kořeny mikropilot budou vždy vytvářeny ve štěrcích. Výztužná trubka 114/6,3 mm injektážní etáže a' 0,50m jištěné řádně pryžovými manžetami pro reinjektáž kořene (pryžové manžety zajištěné vařenými omotávkami pod a nad manžetou), injekční tlak do 3,50 MPa, spotřeba směsi na etáž min. 30 L na etáž. Na injektáž pat mikropilot 40L do tlaku 3,0 MPa. Jako zálivková směs do tlaku 0,60 MPa bude použit aktivovaný cement. Kořen bude vytvářen po jednotlivých etážích, injekční směsí aktivovaného cementu. Nebude-li tlaku dosaženo, bude injektáž opakována až do počtu dvou reinjektází na jednu etáž a spotřeby 90L na tuto etáž. Pokud ani tehdy nebude dosaženo injekčního tlaku, je nutné přivolat projektanta. Hlavy mikropilot budou opatřeny vařenými ocelovými plotnami 150/150/15 mm (ocel S235) a budou vetknuté do ŽB patek.

3.2 SVISLÉ NOSNÉ KONSTRUKCE

3.2.1 STÁVAJÍCÍ PLÁŠŤ HALY

Obvodový plášť e stávající a bude předmětem úprav – budou provedeny nové otvory a prostupy – popis viz níže.

Stávající stav :

- Obvodový plášť

Obvodový plášť do úrovně + 3,60 m v podélné ose haly je zděný z cihelných tvarovek CD - INA o tl. 37,5 cm na maltu vápennocementovou. Zbylá část obvodového pláště od úrovně + 3,60 po úroveň + 12,00 m je montovaná z keramických sendvičových panelů o tl. 27 cm. Rovněž štítové stěny jsou oplášťovány keramickými sendvičovými panely o tl. 27 cm a střední část mezi štítovými sloupky je vyzděna z cihelných tvarovek CD - INA o tl. 37,5 cm.

Dozdívky a vyzdívky mezi stávajícími zděnými stěnami budou provedeny z keramických tvarovek v různých tloušťkách, pevnost P5, malta MVC 10,0.

3.2.2 NOSNÁ KONSTRUKCE HALY

Nosnou konstrukci haly tvoří stávající železobetonové sloupy a vazníky.

Sanace železobetonových rámců a stávajících prvků

Příprava povrchu

- Odstranění nesoudržných částí, mastnoty, zkorodovaných vrstev betonu atd.
- Porušená místa musí být upravena tak, aby byla zajištěna dostatečná tloušťka vrstvy použité reprofilační malty.
- Vlastní povrchová úprava.
- Povrch bude opatřen penetračním nátěrem, který současně plní funkci adhezního můstku.
- Na ještě čerstvou penetrační vrstvu bude nanášena dvojnásobná stěrka

Úprava betonových ploch:

- Nakonec bude provedeno celoplošné sjednocení povrchu stěn a dna, jedná se o těsnící stěrku na bázi polymerových přísad a cementu. Ocelové konstrukce budou také očištěny a opatřeny novým nátěrem.

3.2.3 NOVĚ NAVRHOVANÉ – ŽELEZOBETONOVÉ STĚNY 1.PP

Železobetonové stěny v 1.PP jsou navrženy v tl. 300 mm, jsou navrženy v různých výškách. Stěny jímek budou provedeny z vodonepropustného betonu s těsněnými pracovními sparami.

Materiál

BETON ČSN EN 206-1 - C30/37 XC4 XD2 XF3 XA3, Cl 0.40 – Dmax 22 – S3, min. mn.
cementu 320 kg/m³, max. mn. cementu 360 kg/m³, max. w/c = 0.50
max. průsak 35 mm dle ČSN EN12390-8
OCEL B500B, KRYTÍ 40 mm
BETONOVÉ DISTANČNÍ PODLOŽKY
PODKLADNÍ BETON C16/20, síť KARI

3.2.4 OCELOVÁ KONSTRUKCE PRO KLADKOSTROJ

Ocelová konstrukce je navržena jako ocelový prostorový rám. Sloupy a podélné a příčné nosníky jsou navrženy z válcovaného profilu HEB280. Ztužidla jsou provedena formou šikmých vzpěr z válcovaných profilů – čtvercových trubek (jäklů) 140/140/5 mm. Sloupy budou kloubově uloženy na železobetonové patky. Kotvení bude realizováno prostřednictvím kotevní desky 450x450 mm tl. 20 mm s kotvami M16.

Rámový roh je proveden jako svařovaný. Přesný návrh konstrukce bude předmětem dalších stupňů projektové dokumentace. Bude vyhotovena dílenská dokumentace, která bude předložena projektantovi ke schválení.

Konstrukce přístřešku bude chráněna před účinky požáru dle aktuálního řešení PBR.

Materiál ocelových konstrukcí

Konstrukční profily jsou provedeny z oceli S235 – 11 378.

Povrchová úprava

Protikorozi ochrana ocelových prvků je tvořena žárovým zinkováním s průměrnou tloušťkou povlaku 85 mikrometrů. Dále bude do výšky 2000 mm nad kotevní desku proveden ochranný polyuretanový protikorozi nátěr (např. SikaCor EG 120, 2-komponentní nátěr na bázi polyuretanu s chemickou odolností)

Svary

Předpokládá se svařování elektrickým obloukem. Technologickou dokumentaci, technologický postup zhotovení svarů, zpracuje výrobce dílců.

Sweco Hydroprojekt a.s.

6 (9)

3.3 VODOROVNÉ NOSNÉ KONSTRUKCE

3.3.1 STROPNÍ DESKA NAD 1.PP

Stropní deska nad 1.PP je navržena v tl. 200 mm, bude vetknuta do obvodových a vnitřních stěn. Bude oslabena otvory – viz výkres tvaru.

Materiál

BETON ČSN EN 206-1 - C30/37 XC4 XD2 XF3 XA3, CI 0.40 – Dmax 22 – S3, min. mn.
cementu 320 kg/m³, max. mn. cementu 360 kg/m³, max. w/c = 0.50
max. průsak 35 mm dle ČSN EN12390-8
OCEL B500B, KRYTÍ 35 mm

3.3.2 NOVĚ NAVRHOVANÉ – PŘEKLADY VE STÁVAJÍCÍCH STĚNÁCH

Otvory ve stávajících stěnách do průměru 250 mm budou provedeny vrtáním či šetrným vybouráním. Větší otvory budou provedeny vybouráním celého panelu (panely nad bouraným prvkem budou podepřeny) a dozděním z keramických tvarovek se systémovým překladem. Pro překlad nad vraty jsou navrženy ocelové nosníky 4x180, které, budou uloženy na betonový polštář z betonu C16/20 XC1.

Dále bude provedeno ubourání štitového zdiva za účelem sjednocení tl. zdiva. Ubourání musí být prováděno šetrně, lehkou technikou.

4. NÁVRH POSTUPU BOURACÍCH PRACÍ

4.1 ZHODNOCENÍ SOUČASNÉHO STAVU KONSTRUKCÍ

Vnitřní vybavení haly neprošlo generální rekonstrukcí ani opravou, veškeré použité stavební materiály mají prošlou životnost.

4.2 BOURACÍ PRÁCE OBECNĚ

V místě nově prováděných otvorů ve stěnách bude zdivo vybouráno až po provedení podchycení příslušného zdiva, stropu nebo ostatních konstrukcí nad nimi.

V případě, že bude otvor posunut, bude vždy provedena nejprve dozdivka otvoru a teprve po osazení nosníků se provede vlastní rozšíření otvoru.

Veškeré bourací práce budou prováděny s ohledem na omezený prostor v okolí objektu a dále s ohledem na rozvody vysokého napětí, které budou během bouracích prací částečně v provozu. Bourací práce musí probíhat s ohledem na zachování stávajících konstrukcí a statiky objektu šetrně. V případě zjištění nepředpokládaných konstrukcí nebo jejich stavu musí být přivolán pro posouzení úpravy statik.

4.3 PŘÍPRAVNÉ PRÁCE PŘED BOURÁNÍM

Před zahájením bouracích prací je potřeba vždy vyznačit ohrožený prostor a zabránit vstupu nepovolaných fyzických osob. Ohrožený prostor se v zastavěném území vymezuje oplocením vysokým minimálně 1 800 mm. Pokud to není možné, zajistí se prostor ostrahou nebo vyloučením provozu. Nejlepším řešením jsou mechanické zábrany.

Pracoviště musí být vybaveno pomocnými konstrukcemi, materiálem a pomůckami popsány v technologickém postupu. Technologický postup se vždy zpracovává pro konkrétní bouranou stavbu nebo její část. Není možné používat obecně zpracované dokumenty platné pro všechny druhy bouracích prací u podobných staveb.

Všechny rozvody vody, plynu, vytápění a elektrické instalace musejí být ještě před zahájením bouracích prací odpojeny.

Pro klopení za účelem omezení prašnosti se zřizuje dočasný přívod vody. Elektrická energie pro bourací práce se zajišťuje pomocí dočasného elektrického zařízení.

4.4 ZÁSADY BOURACÍCH PRACÍ

Při bourání otvoru musejí být silně zatížené konstrukce podepřeny. Podpěrné konstrukce musejí být dimenzovány tak, aby bezpečně přenesly zatížení na jiné části budovy.

Není-li zajištěna dostatečná únosnost stávající stavby, provádějí se bourací práce ze samostatně zřízené pomocné konstrukce (například z pracovní podlahy). Dočasné podpěrné konstrukce se umísťují v každém podlaží vždy tak, aby byly situovány na únosném podkladě nad sebou.

Je třeba postupovat opatrně, aby při bourání nadezdívek nad římsami, krakorci, balkóny nebo arkýři nedošlo ke ztrátě jejich stability. V případě neplánovaného přerušení prací (například z důvodů náhlého zhoršení počasí) musí být zajištěna stabilita části bourané konstrukce, která dosud nebyla celá odstraněna nebo stržena.

Při bourání nosných konstrukcí se postupuje zásadně shora dolů. Souběžné bourání pracovníky rozmístěnými nad sebou není možné, pokud nejsou stanoveny v technologickém postupu podmínky zabezpečení jednotlivých pracovníků.

Pokud není zajištěna stabilita strhávané konstrukce, nesmí se o ni opírat ani jednoduché žebříky pro pomocné práce nebo při vázání lan. Nelze ručně strhávat stěny a pilíře pomocí pák nebo zvedáků.

Konstrukční prvky mohou být při ručním bourání odstraňovány ze stavby pouze tehdy, nejsou-li zatíženy jinou konstrukcí.

Bourané konstrukce jsou železobetonové, masivní, s výztuží při povrchu.

Aby nebyla ohrožena nosná konstrukce samotné haly, není možno použít větší bourací techniku. Bude potřeba používat řezné nástroje – diamantové kotouče a lana. Základ bude nařezán po vrstvách hl. cca 150 mm, které pak budou opatrně odpikovány.

4.5 VYBOURANÝ MATERIÁL

Nikdy nesmí dojít k přetížení stávajících stropních konstrukcí nahromaděným vybouraným materiálem. Ani dočasné konstrukce zřízené uvnitř bourané stavby nebo kolem pláště budovy nesmějí být v průběhu bourání zatíženy vybouraným materiálem, pokud nejsou k tomuto účelu výslovně určeny.

Vybouraný materiál je potřeba vždy průběžně odstraňovat. Vybouraná suť se musí ihned odstraňovat pomocí uzavřených skluzů.

4.6 POVINNOSTI ZHOTOVITELE STAVBY

Zhotovitel vykonává o průzkumu provedeném před bouráním zápis.

Pokud se nejedná o nosné konstrukce, zajišťuje zhotovitel zpracování technologického postupu na základě aktuálního průzkumu bourané stavby, statického posouzení, stavu vedení a technického vybavení, stavu sousedních staveb a podobně.

Bourací práce se vždy zahajují na základě písemného příkazu vydaného osobou určenou zhotovitelem.

Před zahájením bouracích prací je třeba stanovit signál, kterým dá v naléhavém případě osoba určená zhotovitelem pokyn k opuštění pracoviště. Všechny osoby musejí být s tímto signálem prokazatelně (písemně) seznámeny.

Osoby určené zhotovitelem mohou provádět bourání nebo strhávání svislých konstrukcí od výšky 3 m, bourání vysunutých částí staveb, bourání schodišť, strojní bourání a řezání kyslíkem. Navíc musí být zajištěn stálý dozor vykonávaný osobou k tomu zhotovitelem pověřenou. Stálý dozor je potřeba zajistit také v těch případech, kdy bourací práce probíhají na více místech jedné bourané stavby současně.

Pokud by mohly být osoby provádějící bourací práce ohroženy padajícími předměty nebo materiálem, musejí být v technologickém postupu vykonána taková opatření, aby zajistila jejich bezpečnost.

Pokud jsou při bourání zjištěny další nové skutečnosti, zajistí zhotovitel vždy bez zbytečného odkladu změnu technologického postupu podle těchto nově vzniklých skutečností. Je-li to nutné pro další bezpečné pokračování bouracích prací, práce dočasně přeruší.

5. AUTORSKÝ DOZOR

Při provádění stavby je nutný autorský dozor.

Kontrola zakrývaných konstrukcí bude probíhat v rámci autorského dozoru, přebírané konstrukce budou předávány investorovi na základě písemné výzvy ve stavebním deníku.

Nutná je vizuální kontrola základové spáry před započítáním betonáže základových pasů (převzetí základové spáry), kontrola výztuže jednotlivých ŽB konstrukcí před započítáním betonáže (převzetí výztuže).

6. ZÁVĚR

Tato dokumentace je zpracována ve stupni a rozsahu, nezbytném pro provedení stavby. Ostatní podrobnosti a detaily v dokumentaci neuvedené budou řešeny v dílenské dokumentaci a odborným dozorem na stavbě.

Stavba jako celek splňuje požadavky vyhlášky č. 499/2006 Sb. kladené na mechanickou odolnost a stabilitu.

Statickým výpočtem, který je součástí této dokumentace je prokázáno, že stavba je navržena tak, aby zatížení na ni působící v průběhu výstavby a užívání nemělo za následek:

- zřícení stavby nebo její části,
- větší stupeň nepřijatelného přetvoření,
- poškození jiných částí stavby nebo technických zařízení anebo instalovaného vybavení v důsledku většího přetvoření nosné konstrukce,
- poškození v případě, kdy je rozsah neúměrný původní příčině.

Brno, prosinec 2018

vypracoval: Ing. Lubomír Kosík