

01	Vydání po připomínkách investora	Ing. Semilský	03/2023
Revize	Popis	Vypracoval	Datum

SO 520 – Přípravná hmot

DSO 520.2 – Konstrukčně stavební řešení

Objednatel:

LASSELSBERGER, s.r.o.

Adélova 2549/1

320 00 Plzeň – Jižní Předměstí

Generální projektant:



Valbek, spol. s r.o., středisko Plzeň

Parková 1205/11

326 00 Plzeň

HIP:

Ing. Zdeněk Zrno

	Vypracoval	Ing. Semilský	Zak. číslo	22PL81001
	Zodp. projektant	Ing. Semilský	Datum	03/2023
	Tech. kontrola	Ing. Brotánek, CSc.	Stupeň	DPS
	Akce Linka B2 – LB Borovany Dokumentace pro provádění stavby (DPS)		Počet	14 x A4
			Č. přílohy	DSO520.2-DPS-01
Zpracovatel Valbek, spol. s r.o. Vaňurova 505/17 460 07 Liberec III- Jeřáb	Příloha TECHNICKÁ ZPRÁVA		Revize	Paré
			01	

Obsah

1. POPIS KONSTRUKČNÍHO SYSTÉMU, VÝSLEDEK PRŮZKUMŮ	3
1.1 Popis konstrukčního systému	3
1.2 Výsledky průzkumů	3
2. NAVRŽENÉ KONSTRUKČNÍ PRVKY A MATERIÁLY	3
2.1 Konstrukční prvky a úpravy	3
2.2 Navržené materiály.....	6
3. ZATÍŽENÍ	7
3.1 Stálá zatížení.....	7
3.2 Proměnná zatížení	8
4. NÁVRH ZVLÁŠTNÍCH KONSTRUKCÍ NEBO TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ	8
5. ZAJIŠTĚNÍ STAVEBNÍ JÁMY	9
6. TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ OVLIVŇUJÍCÍ STABILITU KONSTRUKCE	9
7. POŽADAVKY NA POŽÁRNÍ OCHRANU KONSTRUKCÍ	11
8. POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ	11
9. SEZNAM PODKLADŮ A NOREM.....	11
10. POŽADAVKY NA VYPRACOVÁNÍ DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ ZHOTOVITELEM STAVBY.....	13
11. POŽADAVKY NA BEZPEČNOST PŘI PROVÁDĚNÍ NOSNÝCH KONSTRUKCÍ.....	14

1. Popis konstrukčního systému, výsledek průzkumů

1.1 Popis konstrukčního systému

Objekt přípravný hmot se nachází v severovýchodní části závodu. Půdorysné rozměry jsou cca 66 x 20 m. Stávající objekt má třílodní konstrukční systém, tvořený železobetonovými sloupy, průvlaky a střešními vazníky. Vyzdívky mezi prvky skeletu jsou cihelné.

1.2 Výsledky průzkumů

Místní prohlídka

Na místě byla provedena prohlídka. Kromě osobní prohlídky bylo také provedeno laserové scanování interiéru i exteriéru objektu, ze kterého je pořízen digitální soubor.

Geologický průzkum

Pro lokalitu objektu přípravný hmot byl proveden inženýrskogeologický průzkum v roce 1995 v rámci návrhu založení mlýnů a zásobních sil na živec pro novou linku v tehdejší závodu Calofrig. Kromě archivní rešerže starších průzkumných prací bylo provedeno 7 nových průzkumných vrtů a 6 sond dynamickou penetrací. Pro potřeby současných úprav mají největší význam sondy J5 a J8, jelikož jsou situovány nejbližší k upravovanému konci objektu. Na základě popisů obou sond lze konstatovat, že podloží dané lokality tvoří eluvium ruly – zpočátku povahy písčité hlíny, ve větších hloubkách přechází do povahy hlinitého písku. V některých vrtech byla ve větších hloubkách zastižena již zvětralá rula třídy R4.

2. Navržené konstrukční prvky a materiály

2.1 Konstrukční prvky a úpravy

Bourání

Bude kompletně vybourána severovýchodní štítová stěna přípravný hmot, mimo nosných železobetonových sloupů umístěných v této fasádě. Demontáž štítové stěny bude zahrnovat i ubourání železobetonové opěrné stěny u severovýchodního rohu objektu.

Dále bude odstraněn střešní plášť (pro montáž nových kontimlýnů), a to do vzdálenosti 6ti polí nosných železobetonových příhradových vazníků střechy (do vzdálenosti od štítové stěny cca 18,4 m). Odstraňovaný střešní plášť je pravděpodobně tvořen povlakovou hydroizolační krytinou a tepelnou izolací z minerální vlny. Ta je uložena na trapézovém plechu, který je podepřen železobetonovými příčnými nosníky, které jsou uchyceny na nosné železobetonové příhradové vazníky. Po odstranění střešního pláště bude provedena i demontáž železobetonových příhradových vazníků – 5 ks. Tato demontáž bude provedena v obou krajních lodích haly, střední část (v místě lucerny) nebude demontážemi zasažena.

Do osazení nových střešních vazníků je nutné vnější stěny haly v úrovni obvodového průvlaku zajistit ocelovými nosníky. Nosníky je nutné osadit ještě před zahájením demolice současné

TECHNICKÁ ZPRÁVA

střechy. Polohu nosníků lze zvolit s ohledem na montáž kontimlýnů. Nosníky budou umístěny v obou lodích mezi vnějším průvlakem a průvlakem na střední sloupové řadě. Nosníky je nutné na obou stranách pevně přikotvit do stávajících průvlaků pomocí lepených kotev.

Součástí bouracích prací bude i vybourání základů stávajících kontimlýnů a vybourání podlahy v nutném rozsahu. Demontáže mlýnů, plošin apod. jsou součástí technologie.

Nové prvky

Stávající hala bude v místě vybourané štítové stěny, pro možnost umístění nových kontimlýnů, prodloužena. Nová část haly bude provedena jako železobetonový skelet. První řada nových sloupů bude umístěna ve vzdálenosti 1,8 m od sloupů stávajících, druhá řada sloupů přístavby pak bude ve vzdálenosti 6,35 m od první řady nových sloupů. Celkové prodloužení haly přípravy hmot tedy bude 8,15 m.

Vazníky nad stávající částí

Po osazení nových kontimlýnů budou na střechu umístěny nové střešní vazníky. Místo původních příhradových budou použity plnostěnné železobetonové pultové vazníky průřezu „T“. Vnější obrys vazníků zůstane stejný. Vazníky budou na obou koncích spodního líce kotveny ke stávající konstrukci. V nevyšší části bude vazník zajištěn proti sklopení přikotvením ke stávající železobetonové stěně.

Vazníky nad přístavbou

Nad novou částí v ose 1a bude osazen nový vazník na celé rozpětí haly (21,3 m). Tvar vazníku bude sedlový, vycházející ze sklonu současné střechy. Jelikož ve vrcholu vychází výška 2,25 m, je vazník rozdělen na 2 části - spodní nosnou část tvaru „T“ o maximální výšce 1,5 m a vrchní část obdélníkového průřezu. Pokud to výrobní a přepravní možnosti zhotovitele dovolí, je možné eventuelně vazník zhotovit i vcelku.

Trapézový plech

Na nově osazené vazníky bude uložen trapézový plech typu TR 160/250. Oproti původnímu řešení střechy budou vynechány vaznice.

Sloupy přístavby

Svislou nosnou konstrukci přístavby budou tvořit prefabrikované sloupy, vetknuté do základových patek. Propojení patky a sloupu je navrženo pomocí zabetonovaných kotevních šroubů a tzv. ocelové botky. Tento systém dovoluje realizovat nízkou základovou patku a zároveň umožňuje snadnou a rychlou montáž sloupů.

Propojení nových sloupů a stávajícího objektu ve vodorovném směru bude pomocí ocelových prvků – více viz výkresy. Propojení je navrženo kvůli omezení vodorovných deformací a hospodárnému návrhu základu i samotných sloupů.

TECHNICKÁ ZPRÁVA*Ztužidla přístavby*

Sloupy budou vzájemně propojeny v několika úrovních vodorovnými ztužidly, osazenými na krátké konzoly. Ve svislém směru jsou ztužidla navržena jako nosné prvky pro výplňové zdivo. V případě potřeby je tedy možné v budoucnu zdivo vybourat a zřídit montážní otvor. Ztužidla zároveň nahrazují překlady nad okenními otvory. Štítová ztužidla (Z1) je nutné vyztužit také na namáhání větrem ve vodorovném směru.

Základové patky a pasy

Pod nosnými sloupy jsou navrženy základové patky. Na ose G' je navržen základový pas jako podpora pro obvodové zdivo. Pas bude proveden až po osazení prefabrikovaných sloupů.

Opěrná stěna

Vzhledem k tomu, že okolní terén podél os A' a 1b se nachází výše než podlaha uvnitř haly, je v této části navržena mezi sloupy skeletu opěrná zeď. Konstruktivně se jedná o klasickou železobetonovou úhlovou zeď. Svislá část bude na vnější straně objektu zalícovaná s vnější hranou sloupů. Mezi stěnou a sloupem proběhne dilatace. Na zhlaví stěn bude provedeno výplňové zdivo.

Technologické základy

Uvnitř objektu budou provedeny 2 železobetonové základy pro kontimlíny. Jedná se o základové desky půdorysných rozměrů 5,1 x 23,505 m, ze kterých vystupují bloky dle požadavků technologie. Základy jsou objemově a tvarově totožné, ale poloha bloků je na obou základech vzájemně zrcadlena dle podálné osy. Do zhlaví bloků budou osazeny kotevní prvky dle požadavků technologie. Jednotlivé kotevní prvky a způsob osazení jsou uvedeny na samostatných výkresech dodavatele technologie (SACMI).

Kvůli omezení vývoje hydratačního tepla, ze kterého plyne větší riziko vzniku trhlin, je navrhován beton pomalejším nárůstem pevnosti.

- Do základových bloků budou osazeny kotevní prvky dle výkresů dodavatele technologie (SACMI). Kotevní prvky jsou dodávkou stavby. Pro lepší přehlednost je přehled kotevních prvků (rámů a desek) uveden v tabulce na výkresu tvaru. Do kotevních rámů je nutné před betonáží osadit kotevní šrouby. Veškeré informace ohledně osazení kotevních prvků a postupu betonáže jsou uvedeny na souvisejících výkresech. Přehled výkresů je uveden v podkladech a na výkresu tvaru. Na vyčnívající kotevní šrouby budou osazeny další prvky, které jsou již dodávkou technologie (SACMI) a dojde dobetonování.

Do základů budou osazeny prvky pro uzemnění dle výkresů uzemnění.

Homogenizační nádrž

Vedle stávajících nádrží bude zhotovena nová homogenizační nádrž na keramickou suspenzi. Nádrž bude provedena ze železobetonu. Vnější obrys je obdélníkového tvaru o rozměrech 3,5 x 6,5 m. Vnitřní kratší stěny budou provedeny v půlkruhovém tvaru o poloměru 1,5 m. Základová deska nádrže lokálně koliduje se stávající základovou patkou hlavního sloupu

TECHNICKÁ ZPRÁVA

objektu. V tomto místě bude deska zvýšena. Pracovní spára mezi dnem a stěnami bude těsněna plechem, uloženým na horní výztuž. Ve stropní desce budou provedeny otvory dle požadavků technologie. Po obvodu stropní desky bude zhotovena malá atika. Kolem otvorů pro míchadla bude deska zvýšena.

Podlaha

V objektu haly bude provedena drátkobetonová podlaha tl. 200 mm, která bude se vsypem, beton C25/30. Povrch podlahy bude strojně hlazený. Plošné zatížení podlahy je požadováno min. 20 kN/m². Bodové zatížení min 50 kN. Podlahová deska bude od ostatních konstrukcí oddílatována. Rovinnost povrchu je 6 mm / 2 m.

Podlahová deska bude prořezána na smršťovací celky o velikosti max. 6,0 x 6,0 m, a to do 24 h po vylití, hloubka prořezu je 40 % tl. desky, min. 60 mm, spára je poté vyplněna tuhou zálivkovou hmotou. Po odeznění smršťovacích procesů se spáry uzavřou hydroizolačním pružným PU tmelem (standard Mapeflex PU45), kontrola a případná výměna tmelů bude probíhat každých cca 6 měsíců.

Do zavadlého povrchu betonové směsi bude aplikován minerální vsyp o tl. 1,5 mm, a to v množství 5 kg/m² – standard SikaFloor-2 Synop, barva přírodně šedá.

Kolem každé změny v půdoryse (sloup, šachta, kanál, nakládací můstek apod.) bude podlaha dovyztužená do vzdálenosti 1 m od hrany KARI sítí ø 8 mm, rozměr oka 150 x 150 mm ve dvou vrstvách rovnoměrně v 1. a 3. třetině tloušťky.

Po provedené strojního hlazení bude aplikován těsnící nástrík 5-10 m²/l – standard Panbexil. Pracovní spáry budou ošetřeny zabudováním omega profilu nebo profily s kluznými trny. Pracovní spáry zároveň vytvoří jednotlivé dilatační úseky. Velikost úseků stanoví zhotovitel dle svých zvyklostí a výrobních možností.

2.2 Navržené materiály

Beton podle norem ČSN EN 206 a ČSN EN 1992

Podkladní beton	C12/15 – X0
Základové patky a pasy	C25/30 – XC2 – XA1
Základy kontimlýnů	C25/30 – XC2 – XA1 (pevnost po 90 dnech)
Homogenizační nádrž	C25/30 – XC4 – XA1
Opěrné zdi	C25/30 – XC2 – XA1
Sloupy	C35/45 – XC1
Ztužidla	C35/45 – XC1
Vazníky	C40/50 – XC1

Betonářská výztuž podle norem ČSN EN 10080 a ČSN 42 0139

TECHNICKÁ ZPRÁVA

Pruty B500B

Sítě B500A

Ocel podle norem ČSN EN 1993, ČSN EN 10025 a ČSN EN 10219

Konstrukce S235JR

Trapézový plech S320GD

Šrouby třídy 8.8

Vzhledem k potřebě montážních svarů je pro ochranu ocelové konstrukce navržen nátěrový systém:

Nátěrový systém C3-M dle ČSN EN ISO 12944

Příprava povrchu Sa 2 ½ dle ČSN EN ISO 8501-1

Vrchní odstín RAL 6021

Kotevní prvky

Na výkresech jsou uvedené konkrétní typy chemických kotev a kotevních šroubů, které byly uvažovány ve statickém výpočtu. Tyto prvky lze nahradit jinými výrobky, ale je nutné doložit stejné nebo lepší vlastnosti!

3. Zatížení

3.1 Stálá zatížení

Vlastní tíha materiálů

Železobeton

$$g_k = 25 \text{ kN/m}^3$$

Tepelná izolace – min. vlna

$$g_k = 1,75 \text{ kN/m}^3$$

Hydroizolační fólie

$$g_k = 0,05 \text{ kN/m}^2$$

Zdivo – pálené dutinové cihly

$$g_k = 8 \text{ kN/m}^3$$

Trapézový plech

$$g_k = 0,2 \text{ kN/m}^2$$

Ostatní stálé zatížení

Závěsy pod střechou

$$g_k = 0,3 \text{ kN/m}^2$$

Suspenze (homogenizační nádrž)

$$\gamma = 17 \text{ kN/m}^3$$

Zemina (pro zásypy)

Objemová hmotnost

$$\gamma = 19 \text{ kN/m}^3$$

Úhel vnitřního tření

$$\varphi_{ef} = 32^\circ$$

3.2 Proměnná zatížení

Užitné

Střecha (kategorie H)

$$q_k = 0,75 \text{ kN/m}^2$$

Sníh

Lokalita leží dle ČSN EN 1991-1-3 v oblasti II.

Pro oblast II platí hodnota zatížení sněhem na zemi

$$s_k = 1,0 \text{ kN/m}^2$$

μ_i - tvarový součinitel zatížení sněhem 0,8

C_e - součinitel expozice 1,0

C_t - tepelný součinitel 1,0

zatížení sněhem na střeše

$$s = 0,8 \cdot 1 \cdot 1 \cdot 1 = 0,8 \text{ kN/m}^2$$

Vítr

Větrová oblast II

$$v_{b,0} = 25 \text{ m/s}$$

Kategorie terénu: II

$$z_0 = 0,05 \text{ m}; z_{\min} = 2 \text{ m}; z = 12 \text{ m}$$

$$q_{p(z=12)} = 0,965 \text{ kN/m}^2$$

Seismicita

Okres České Budějovice

- referenční špičkové zrychlení $a_{gR} = 0,03g$

- třída významu stavby – II. třída $\rightarrow \gamma_I = 1$

- parametr S pro typ základové půdy C a spektrum vodorovné pružné odezvy 2 $\rightarrow S = 1,45$

$$a_g \cdot S = 0,03 \cdot 1 \cdot 1,45 = 0,044g < 0,05g$$

- jedná se o případ velmi malé seismicity \rightarrow není třeba dodržovat ustanovení ČSN EN 1998

4. Návrh zvláštních konstrukcí nebo technologických postupů

Návaznost na stávající konstrukce

V objektu se ve značné míře prolínají stávající a nové konstrukce. Jelikož se jedná o poměrně starý objekt, dostupnost projektové dokumentace stávající konstrukce je značně omezená. Ke stavebně konstrukční části archivní projektová dokumentace prakticky neexistuje. Veškeré informace jsou tak přebírány z jiných částí dokumentace nebo přímo z prohlídky na místě. Některé detaily nebo přesné rozměry tak v době zpracování dokumentace není možné určit přesně a jsou odhadovány. Upřesněny budou např. po demolici a zpřístupnění daných míst. S touto skutečností je potřeba při realizaci počítat. Je vhodné počítat s časovou rezervou na případné doplnění nebo úpravu projektové dokumentace dle skutečnosti. U dílensky připravovaných prvků (zejména ocelové konstrukce) je potřeba všechny rozměry předem ověřit na místě. Na výkresech je na tuto skutečnost upozorněno u rozměru hvězdičkou.

Povrchová úprava ocelových prvků pro spojení staré a nové části je navrhovaná nátěrem. Důvodem jsou montážní svary a případná možnost úpravy na místě.

5. Zajištění stavební jámy

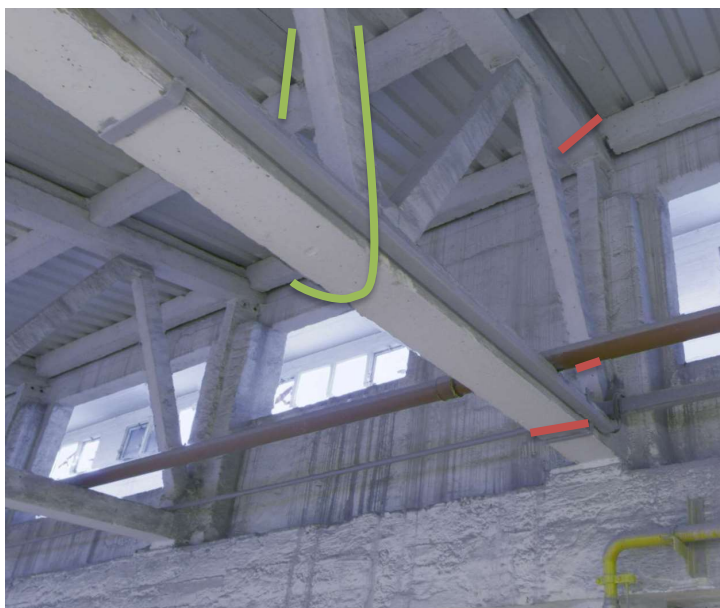
Potřebné výkopy budou zajištěny svahováním. Největší hloubka stavební jámy (cca 2,5 m) bude na vnějším okraji rozšíření objektu směrem do volného prostoru. Uvnitř stávající haly budou prováděny výkopy především pro zřízení nových základů kotimlůnů. Základová spára původních a nových základů je přibližně ve stejné úrovni.

6. Technologické podmínky postupu prací ovlivňující stabilitu konstrukce

Zajištění podélných stěn, demolice střechy a štítové stěny

Před zahájením demoličních prací je nutné zajistit propojení vnějších podélných stěn se stěnami vnitřními. Propojení bude provedeno pomocí montážních rozpěr/táhel kotvených do podélných průvlaků v úrovni cca +7,250. K propojení budou použity ocelové čtvercové trubky 150/5, které je nutné na obou koncích připevnit. Podrobnosti jsou uvedeny na výkresech. Zároveň je nutné odstranit veškeré stávající okenní výplně mezi sloupovými řadami 1-4. Důvody jsou popsány ve statickém výpočtu.

Po zajištění stěn je možné přistoupit k demontáži střechy. Nejprve bude odstraněna střešní krytina a trapézový plech, poté střešní vaznice. Způsob propojení vaznic a vazníků není zcela zřejmý. Je nutné počítat s případným odřezáváním. Bude-li potřeba vaznice odřezávat, musí být bezpečně zajištěny na úvazu. Po odstranění všech vaznic je možné přistoupit ke snesení samotných vazníků. Na vyšší straně uvnitř objektu jsou vazníky monoliticky propojeny se stávajícími sloupy – viz foto.



TECHNICKÁ ZPRÁVA

Bude nutné odříznout spodní i horní pas a 1. diagonálu. Řezání je možné zahájit až po bezpečném upevnění vazníku na úvaz. Popruhy musí procházet pod spodním pasem! Popruh bude umístěn ve styčnicku 2. a 3. diagonály – viz obrázek (zeleně – umístění popruhu, červeně – řezy)

Detail uložení vazníku u fasády není dle dostupných podkladů zřejmý, ale lze rovněž předpokládat monolitické propojení vazníku s průvlakem. Vazník bude odříznut co nejbližše uložení.



Jelikož ve vrcholu štítové stěny pravděpodobně neprochází průvlak, je možné zahájit demolici až po odstranění vaznic. Rozebírání zdiva bude probíhat postupně odshora dolů. Štítový průvlak bude vyříznut tak, aby nedošlo k poškození sloupů.

Veškeré řezání stávajících konstrukcí bude prováděno řeznými kotouči určenými pro betonové konstrukce.

Stabilizace železobetonových vazníků

Nové pultové vazníky nad stávající částí haly je potřeba vzhledem k jejich vysoké výšce ihned po osazení zajistit proti sklopení a posunutí. Zajištění bude provedeno na obou koncích ve spodní části a nahoře na vyšší straně podle detailů ve výkresové části. Nové vazníky pravděpodobně nebude možné umístit do poloh původních vazníků. Předpokládané polohy nových vazníků jsou vyznačeny v půdorysu střechy. Případné změny je nutné nechat schválit projektantem.

Dlouhý vazník na ose 1a bude vodorovně zajištěn pomocí ocelové konstrukce, která zároveň slouží jako horní propojení nového štítového sloupu se stávajícími sloupy. Provedení dle detailů ve výkresové části.

Hutnění zásypů za opěrnými stěnami

Hutnění zásypů musí být prováděno obezřetně, aby nedošlo k poškození konstrukce. K zasypávání lze přistoupit až po řádném vytvrdnutí monolitického betonu. Hutnění zásypů bude prováděno hutnicí deskou o maximální hmotnosti 250 kg. Hutnicí síla udávaná výrobcem nesmí být větší než 36 kN. Jednotlivé vrstvy zásypu budou ukládány maximálně po 0,3 m. Před položením další vrstvy bude předchozí vrstva řádně zhutněna.

Trapézový plech mezi osami 1b a 1

Osazení trapézového plechu ve dvou polích mezi osami 1b a 1 je staticky uvažováno jako 2 prosté nosníky. Pokud by byl v této části plech osazen vcelku, nemá to vliv na únosnost samotného plechu, ale docházelo by k přetěžování železobetonového vazníku. V dalších částech (nad stávající halou) lze plech osadit libovolně.

Osazení prefabrikovaných sloupů – montážní stav

Pro návrh kotvení prefabrikovaných sloupů je rozhodující montážní stav. V návrhu bylo uvažováno se základní rychlostí větru $v_b = 15 \text{ m/s}$. Před montáží je nutné sledovat předpověď a případné výstrahy na [Portál ČHMÚ : Předpovědi : Předpovědi počasí : Česká republika : Týdenní předpověď \(chmi.cz\)](#). Montáž je nutné naplánovat tak, aby na den montáže +2 další dny (vytvrdnutí zálivky) nebyla předpokládána rychlost větru větší než 15 m/s. Důvodem tohoto opatření je hospodárný návrh kotevních prvků a základové patky.

7. Požadavky na požární ochranu konstrukcí

Požární odolnost konstrukcí není v tomto stavebním objektu požadována.

8. Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí

Kontrola železobetonových konstrukcí se řídí normou ČSN EN 13670. Podle této normy je konstrukce zaříděna do prováděcí třídy 3 a třídy ošetřování 4. Pro geometrické tolerance je stanovena třída 1. Nejsou požadovány žádné další kontroly, měření či zkoušky přesahující rámec výše zmíněné normy.

9. Seznam podkladů a norem

Normy

ČSN EN 1990	Zásady navrhování konstrukcí
ČSN EN 1991	Zatížení konstrukcí
ČSN EN 1992	Navrhování betonových konstrukcí
ČSN EN 206	Beton - Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
ČSN EN 1997-1	Navrhování geotechnických konstrukcí - Část 1: Obecná pravidla
ČSN EN 13670	Provádění betonových konstrukcí
ČSN EN 10080	Ocel pro výztuž do betonu
ČSN 73 2480	Provádění a kontrola montovaných betonových konstrukcí
ČSN 73 1201	Navrhování betonových konstrukcí pozemních staveb
ČSN EN 1993	Navrhování ocelových konstrukcí

TECHNICKÁ ZPRÁVA

ČSN EN 1090 Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí

Podklady

ČSN 73 1001 Základová půda pod plošnými základy

Zpráva o výsledcích geologickoprůzkumných prací pro založení mlýnů a zásobních sil na živec nové linky v závodě Calofrig a.s. Borovany, zpracoval Stavební geologie GEOTECHNIKA a.s. Praha, 06/1995

Místní prohlídka 06/2022

Místní prohlídka 11/2022

Výstup z laserového scanu (Borovany_211118.lgs)

Dokumentace pro územní řízení a stavební povolení (Valbek, 10/2022)

Archivní dokumentace

Výkresy kotevních prvků pro základy kontimlýnů (zpracovatel výkresů je dodavatel technologie – SACMI)

MMC037AD007F_1.DWG

MMC037AD007F_2.DWG

MMC037AD008D.DWG

MMC037AD009F.DWG

MMC037AD010E.DWG

MMC037AD011F.DWG

MMC037AD802I.DWG

MMC037AH002A.DWG

MMC037AH006B.DWG

MMC037AH800B_1.DWG

MMC037AH800B_2.DWG

MMC037AH803B_1.DWG

MMC037AH803B_2.DWG

MMC111AH001A.DWG

MMC111AH002B.DWG

MMC111AH003A.DWG

MTC070AH003B.DWG

MTR081AH004B.DWG

MTC041AH002A.DWG

MTC041AH003A.DWG

TECHNICKÁ ZPRÁVA

MTC070AH005A.DWG

MTC070AH006B.DWG

MTC088AH004A.DWG

Software

Scia Engineer (verze 22.0.0019.64)

IDEA StatiCa (verze 20.1.5115.1)

Peikko Designer (2.5.0)

Excel – posouzení železobetonového průřezu namáhaného ohybovým momentem, smykem
- vlastní

10. Požadavky na vypracování dokumentace zajišťované zhotovitelem stavby

Monolitické železobetonové konstrukce

K monolitickým konstrukcím jsou vypracovány podrobné výkresy výztuže. Další dokumentace není požadována.

Prefabrikované železobetonové konstrukce

Pro všechny prefabrikované prvky jsou vypracovány podrobné výkresy tvaru. Zhotovitel stavby zajistí vypracování výrobní dokumentace pro všechny prefabrikáty, jejíž součástí budou podrobné výkresy výztuže. Podkladem pro zhotovení podrobných výkresů je statický výpočet, výkresy konstrukce a výkresy detailů.

Součástí podkladů jsou výkresy zabetonovaných prvků. Součástí podkladů nejsou montážní úchyty prvků – bude zpracováno v rámci výrobní dokumentace dle zvyklostí zhotovitele.

Uvažovaná betonová krycí vrstva výztuže pro prefabrikované konstrukce je 25 mm. Za předpokladu dodržení platných norem je však možné tuto hodnotu v rámci výrobní dokumentace změnit.

Ocelové konstrukce

Výkresy tohoto projektu nejsou výrobními výkresy a nejsou primárně určené přímo k výrobě ocelové konstrukce. Vzhledem k jednoduchosti a podrobnému rozkreslení v detailech je však na zvážení zhotovitele, zda je nutné pro ocelové prvky vypracovat výrobní dokumentaci.

11. Požadavky na bezpečnost při provádění nosných konstrukcí

Stavba je navržena v souladu s vyhl. 183/2006 Sb. Stavební zákon

Pro zajištění bezpečnosti práce a technologických zařízení je třeba v průběhu výstavby i vlastního provozování dodržovat základní požadavky stanovených zvláštními předpisy, zejména:

- nař. vlády č.101/2005 Sb., o podrobnějších požadavcích na pracoviště a pracovní prostředí
- zákona č. 262/2006 Sb. Zákoníku práce
- zákona č. 309/2006 Sb. zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci
- nař. vlády č.362/2005 Sb., o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo hloubky
- nař. vlády č.378/2001 Sb., kterým se stanoví bližší požadavky na bezpečný provoz a používání strojů, technických zařízení, přístrojů a nářadí
- nař. vlády č. 591/2006 Sb. O bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích

Podrobné požadavky jsou uvedeny ve výše citovaných právních předpisech a právních předpisech na ně navazujících.