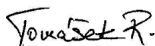

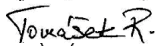




"DOKUMENTACE JE DUŠEVNÍM MAJETKEM FIRMY HUTNÍ PROJEKT Frýdek-Místek a.s. A NESMÍ BÝT POUŽITA BEZ JEJÍHO VĚDOMÍ."

OZN.	ZMĚNA	DATUM	PROVEDL	KONTROLA
VYPRACOVAL	ING. RADOVAN TOMÁŠEK			
PROJEKTANT	ING. RADOVAN TOMÁŠEK			
SCHVÁLIL	ING. ROMAN LISNÍK			
KONTROLOVAL	ING. ROMAN LISNÍK			DATUM 05/2025
INVESTOR	AL INVEST Břidličná, a.s.			ÚČEL ZADÁNÍ
MÍSTO STAVBY	AL INVEST BŘIDLICHNÁ			STAVBY
STAVBA	ALFAGEN ETAPA 2. SO 02 HALA TAO ALUM - TYČE - STAVEBNÍ ŘEŠENÍ  TECHNICKÁ ZPRÁVA			Č.ZAK. 11542-003-003 ARCHIVNÍ ČÍSLO HP4-6-106278 VYHOTOVENÍ POČET A4 18 POČET ČÍSLO POŘADOVÉ Č. 1 01

OBSAH	STRANA
<b>1 IDENTIFIKACE STAVBY .....</b>	<b>4</b>
<b>2 PŘEDMĚT DOKUMENTACE .....</b>	<b>5</b>
<b>3 ZÁSADY ARCHITEKTONICKÉHO, FUNKČNÍHO, DISPOZIČNÍHO ŘEŠENÍ.....</b>	<b>5</b>
3.1 Architektonické, výtvarné, materiálové řešení .....	5
3.2 Funkční, dispoziční a provozní řešení .....	5
3.3 Úpravy okolí stavby.....	5
3.4 Bezbariérové užívání stavby .....	5
3.5 Orientace, osvětlení, oslunění .....	5
<b>4 STATISTICKÉ ÚDAJE .....</b>	<b>5</b>
4.1 Kapacity, užitkové plochy, zastavěné plochy, obestavěný prostor .....	5
<b>5 TECHNICKÉ A KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ OBJEKTU .....</b>	<b>5</b>
5.1 Vytýčení stavby .....	5
5.2 Stávající stav .....	5
5.3 Bourací a demontážní práce .....	6
5.4 Zemní práce .....	6
5.5 Základové konstrukce .....	6
5.5.1 Pece tyčí.....	6
5.5.2 Základy pro vozík vsázky .....	7
5.5.3 Jímka licího stroje.....	7
5.5.4 Jímka odolejované vody .....	8
5.5.5 Jímka loupačky .....	8
5.5.6 Mikropiloty pod technologické bloky pece tyčí a svitků.....	8
5.6 Izolace spodní stavby.....	8
5.7 Podlaha .....	8
5.8 Práce HSV, PSV .....	9
5.9 Nátěry .....	9
5.10 Barevné řešení.....	9
<b>6 STAVEBNÍ FYZIKA.....</b>	<b>9</b>
6.1 Tepelně technické vlastnosti .....	9
6.2 Denní osvětlení a oslunění.....	9
6.3 Akustika, hluk a vibrace .....	9
<b>7 POŽADAVKY NA POŽÁRNÍ OCHRANU KONSTRUKCÍ.....</b>	<b>9</b>
<b>8 POŽADAVKY NA VYPRACOVÁNÍ DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ ZHOTOVITELEM STAVBY.....</b>	<b>9</b>
<b>9 PODMÍNKY STAVENIŠTĚ .....</b>	<b>9</b>
9.1 Zhodnocení staveniště .....	10
9.2 Vlivy prostředí.....	12

9.3	Seismicita, poddolování, ochranná a bezpečnostní pásma .....	12
9.4	Návrhová životnost.....	12
9.5	Všeobecné požadavky na provádění betonových konstrukcí .....	13
10	DEFINITIVNÍ PRŮŘEZOVÉ ROZMĚRY .....	13
11	ÚDAJE O UVAŽOVANÝCH ZATÍŽENÍCH .....	14
12	ÚDAJE O POŽADOVANÉ JAKOSTI NAVRŽENÝCH MATERIÁLŮ .....	14
12.1	Údaje o požadované jakosti navržených materiálů.....	14
12.2	Vyztuženost betonových k-cí, výkaz betonových k-cí .....	15
13	POPIS NETRADIČNÍCH TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ A ZVLÁŠTNÍCH POŽADAVKŮ NA PROVÁDĚNÍ A JAKOST NAVRŽENÝCH KONSTRUKCÍ .....	15
14	ZAJIŠTĚNÍ STAVEBNÍ JÁMY.....	15
15	ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ A ZPEVNŮVACÍCH KONSTRUKCÍ ČI PROSTUPŮ.....	15
16	TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ, KTERÉ BY MOHLY OVLIVNIT STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE, PŘÍPADNĚ SOUSEDNÍ STAVBY .....	15
17	STANOVENÍ POŽADOVANÝCH KONTROL ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ A PŘÍPADNÝCH KONTROLNÍCH MĚŘENÍ A ZKOUŠEK .....	15
18	ZMĚNA STÁVAJÍCÍ STAVBY .....	15
19	POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ .....	16
20	SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ .....	16
20.1	Seznam projekčních podkladů .....	16
20.2	Průzkumy a měření.....	16
20.3	Seznam norem, literatury, výpočetních programů .....	16
21	DODRŽENÍ OBECNÝCH POŽADAVKŮ NA VÝSTAVBU .....	17
22	BEZPEČNOST PRÁCE.....	17

**1 IDENTIFIKACE STAVBY****Údaje o investorovi**

Investor: AL INVEST Břidličná, a.s.

**Údaje o stavbě**

Název Stavby: ALFAGEN ETAPA 2.

Místo stavby: Areál AL Invest Břidličná a.s.

Katastrální území: Břidličná

Parcelní čísla: 1970, 1972, 1973, 1974, 2179, 2180, 2181, 2182, 2183, 2184, 2185, 2186, 2195, 2196, 2197, 2198, 2199, 2200, 2412, 2598/1

Stupeň dokumentace: zadání stavby, ETAPA II.

Předmět dokumentace: nová stavba

Druh stavby: trvalá stavba

Účel užívání stavby: výroba a skladování

**Údaje o objednateli**

Jméno: AL INVEST Břidličná, a.s.

Ulice, číslo: Bruntálská 167

PSČ, obec: 793 51 Břidličná

IČ: 273 76 184

IDS: xbcpxk

**Údaje o zpracovateli dokumentace**

Jméno: HUTNÍ PROJEKT Frýdek-Místek a.s.

Ulice, číslo: 28. října 1495

PSČ, obec: 738 01 Frýdek-Místek

IČ: 45193584

IDS: pyeegm8

Stavební objekt: **SO 02 HALA TaO**

Podsložka: ALUM-TYČE-STAVEBNÍ ŘEŠENÍ

Profesní díl: **ARCHITEKTONICKO STAVEBNÍ ŘEŠENÍ, STAVEBNĚ K-ČNÍ ŘEŠENÍ**

Část: Technická zpráva

Vypracoval: Ing. Radovan Tomášek

## **2 PŘEDMĚT DOKUMENTACE**

Jedná se o vnitřní podzemní konstrukce v SO02 Hala TaO pro instalaci technologie tavicích a odlévacích pecí, lití tyčí a lití svitků.

Záměr, který je předmětem projektu, je součástí širšího projektu ALFAGEN – modernizace technologie tavení a lití. Projektu byla udělena dotace z modernizačního fondu EU. Tato dokumentace slouží pro výběr zhotovitele II. etapy výstavby.

## **3 ZÁSADY ARCHITEKTONICKÉHO, FUNKČNÍHO, DISPOZIČNÍHO ŘEŠENÍ**

Funkční a dispoziční řešení této části stavby respektuje požadavky budoucí technologie a podzemní konstrukce provedené v I. etapě výstavby

### **3.1 Architektonické, výtvarné, materiálové řešení**

Architektonické řešení je dáno především technologickým charakterem a požadavky provozu.

### **3.2 Funkční, dispoziční a provozní řešení**

Předmětná část stavby je rozdělena na dvě hlavní části – technologii lití a odlévání hliníku (pece) a lití tyčí a jejich následné obrábění a kontrola. Technologie je umístěna ve II. lodi haly TaO v dosahu jeřábu. Technologický tok směřuje z východu na západ (tavení – Odlévání, samotné lití tyčí, loupání povrchu, ultrazvuková kontrola, balení a expedice.

### **3.3 Úpravy okolí stavby**

Požadavek na asanace, demolice a na kácení dřevin není.

Přístup k objektu je řešen zpevněnou komunikací v rámci úpravy komunikací haly v SO04.

### **3.4 Bezbariérové užívání stavby.**

Vzhledem k charakteru objektu není uvažováno s pohybem osob s omezenou schopností pohybu a orientace.

### **3.5 Orientace, osvětlení, oslunění**

Umělé osvětlení je řešeno v jiné části dokumentace a jiné etapě.

## **4 STATISTICKÉ ÚDAJE**

### **4.1 Kapacity, užitkové plochy, zastavěné plochy, obestavěný prostor**

Není řešeno.

## **5 TECHNICKÉ A KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ OBJEKTU**

### **5.1 Vytýčení stavby**

Jako  $\pm 0,000$  byla určena úroveň vyznačeného bodu = 525.600 m.n.m.

Všechny výškové kóty jsou vztaženy k nule.

### **5.2 Stávající stav**

Území určené pro výstavbu je uvnitř haly TaO po provedení její I. etapy, tj. skelet haly je proveden a úroveň terénu v hale je -1,000 m.

### 5.3 Bourací a demontážní práce

Bourací práce jsou řešeny částí PD 02.4\_PODLAHA HALY TAO.

V případě výskytu nepředpokládaných konstrukcí, které nejsou zmapovány dokumentací, budou práce řešeny jako vícepráce, které budou konzultovány s projektantem a odsouhlaseny objednatelem.

### 5.4 Zemní práce

Výkopy pro základy technologie budou prováděny z úrovně -1,000 (524,60) – pilotovací úroveň terénu výstavby I.ETAPY haly.

Výkopy budou prováděny v zeminách II - IV. třídy těžitelnosti do úrovně cca-2,0m a od úrovně -2,0m v zeminách V-VII. třídy těžitelnosti.

Vytěžená zemina se předpokládá nekontaminovaná a bude odvezena na skládku/deponie zhotovitele s odvozem do 10 km.

Výkop pro technologický blok pecí tyčí je navržen jako otevřená stavební jáma, a bude dosahovat hloubky max. -5,2m pod úroveň budoucí podlahy haly (tzn. -4,200 pod úroveň výkopů I.ETAPY výstavby haly).

Šířka výkopu, do kterého budou vstupovat osoby (zhotovení bednění, provádění hydroizolace apod.) bude min. 800 mm od hrany řešené konstrukce. Výkopy budou zajištěny svahováním – sklon 2:1. Do strojně prováděného nezajištěného výkopu nesmí vstupovat osoby!

Základová spára nesmí být rozrušena pohybem staveništních mechanismů apod.

Pod základy technologie bude proveden podsyp hutnitelným materiálem fr. 0-125 (drcené kamenivo, betonový recyklát apod.). Jako vrchní vrstva podsypu pod pokladní betony základů bude použita štěrkodrt' fr. 16-32 v tl. min. 200 mm. Na takto upraveném podkladu je nutno dosáhnout únosnosti  $E_{def2}=100$  MPa,  $E_{de2}/E_{def1}<2,5$ . Celková tloušťka podsypu bude min. 1200 mm. Před prováděním podsypů bude na rostlý terén položena geomříž.

Odvodnění výkopu bude řešeno pomocí drenážních rýh po obvodu a v ploše stavební jámy. Mimo půdorys navržených základů pak budou umístěny sběrné studny z betonových skruží, odkud bude voda čerpána do stávající dešťové kanalizace. Při provádění výkopu nebude naražena hladina podzemní vody (HPV).

Na zemní práce bude dohlížet geotechnik, základovou spáru převezme statik.

### 5.5 Základové konstrukce

V místě provádění základových konstrukcí technologie jsou až 6m navážky. Pro srovnání základových poměrů pod základy bude při výkopových pracích na pláni pod základové konstrukce použita geomříž. Na tuto vrstvu bude navezen hutněný štěrk frakce 0-125. V návrhu základových konstrukcí je uvažováno s parametrem zeminy  $E_{def2}=100$  MPa. Kde  $E_{def2} / E_{def1} \leq 2,5$ .

Základy budou provedeny na souvrství H1 z 1x asfaltového modifikovaného SBS pásu, podkladní vrstvu betonu C12/15 tl. 100mm a vrstvy hutněného podsypu mocnosti 1200mm. Podsyp viz popis zemní práce.

Geometrie základových konstrukcí je tvořena pro potřebu technologie. Ta bude osazená na základových konstrukcích a kotvená do nich pomocí šroubů nebo uložené na ocelové profily, osazených před betonáží.

#### 5.5.1 Pece tyčí

Pece budou přes roznášecí plechy uloženy na železobetonové stěny.

Stěny leží na desce výšky 500 mm. Spodní hrana desky je – 3,4m. Stěny jsou do desky vetknuty a horní hrana základu je na  $\pm 0.000$ .

V desce jsou vytvořeny drážky pro osazení kolejnic, které po jejich ustavení budou vyplněny betonovou směsí.

Betonový blok jednotlivých pecí bude mezi sebou oddílatován v šířce dilatace 10mm. Propojení dilatací pro omezení svislého posunu bloků bude pomocí systémových zdvojených smykových trnů umožňující podélný pohyb k-ce. Těsnění spáry dilatace bude systémovým PVC těsnícím pásem osazeným jak z vnitřní, tak z vnější strany základu.

Od pecí je provedena v suterénu technická místnost T.M. obsahující hydraulický agregát a VZT ventilátory. T.M. je přístupná ocelovým schodištěm. T.M. je od prostoru pod pecemi oddělena ocelovými dveřmi a ocelovými vraty v místě dráhy vozíku míchače. T.M. je částečně zastropena železobetonovým stropem tl. 500 mm. Strop je uložen na železobetonových stěnách a sloupech uvnitř T.M..

Druhou část stropní konstrukce tvoří demontovatelné ocelové těžké poklopy. Ty jsou součástí složky PD 02.4\_PODLAHA HALY TAO.

Stropní konstrukce bude pojížděna VZV vozíkem typu FL5.

Volné okraje budou lemovány ocelovými úhelníky.

Prostor suterénu T.M. od chodby pod pecemi bude oddělen stěnovou ocelovou podkonstrukcí s vraty, dveřmi, prostupy potrubí. Zbývací malá plocha stěny bude na podkonstrukci doplněna plechem.

Prostor suterénu T.M. od přístupového schodiště z úrovně podlahy haly bude oddělen betonovou stěnou tl. 300mm. Ve stěně budou osazeny ocelové zárubně s dveřmi apod.

#### 5.5.2 Základy pro vozík vsázky

Dráha vozíku vsázky je řešena základovou deskou tl. 400mm rozměru dilatace 7x24m. Délka dráhy bude cca 181,5m.

Základová deska dráhy vozíku vsázky bude celkového rozměru 7x182,5m, horní hrana bude na úrovni -0,15m. Na základ. desce budou ustaveny a kotveny kolejnice dráhy vozíku. Kolejnice budou ustavena pomocí kotevního přípravku. Na základ. desce poté bude provedena vrstva podlahové desky tl. 150mm.

Propojení dilatací pro omezení svislého posunu bloků bude pomocí systémových zdvojených smykových trnů umožňující podélný pohyb k-ce.

Základová deska bude betonu C25/30 XC2, XA1 a budou vyztužena prutovou výztuží B500B. Základová deska bude provedena na souvrství HI z 1x asfaltového modifikovaného SBS pásu, podkladní vrstvu betonu C12/15 tl. 100mm a vrstvy hutněného podsypu mocnosti 1200mm. Podsyp viz popis zemní práce.

#### 5.5.3 Jímka licího stroje

Jímka licího stroje tyčí bude vnitřního rozměru 4,215x3,2m, hloubka dna -2250mm, tloušťky dna 400mm a stěny 300mm. Přes stěny jímky nebude přetažena podlahová deska. Jímka bude oddílatovaná od podlahy. Vnitřní povrch jímky bude opatřen chemicky odolným nátěrem.

Konstrukce jímky bude navržena jako bílá vana s šířkou trhliny do 0,2mm, z betonu C30/37 XC2, XA2 a vyztužena prutovou výztuží B500B. Součástí pracovních spár budou prvky zajišťující těsnění – vodonepropustný stav jímky. Dále je počítáno s dodatečným dotěsněním po dotvarování konstrukce pomocí pakru s injektáží.

Součástí jímky budou zabudované prvky lemování hran.

Jímka budou provedeny na souvrství HI z 1x asfaltového modifikovaného SBS pásu, podkladní vrstvu betonu C12/15 tl. 100mm a vrstvy hutněného podsypu mocnosti 1200mm. Podsyp viz popis zemní práce.

#### 5.5.4 Jímka odolejované vody

Jímka odolejované vody bude vnitřního rozměru 2,5x2,5m, hloubka dna -5,0mm, tloušťky dna 400mm a stěny 500mm. Přes stěny jímky nebude přetažena podlahová deska. Jímka bude oddilátovaná od podlahy. Vnitřní povrch jímky bude opatřen chemicky odolným nátěrem.

Konstrukce jímky bude navržena jako bílá vana s šířkou trhliny do 0,2mm, z betonu C30/37 XC2, XA2 a vyztužena prutovou výztuží B500B. Součástí pracovních spár budou prvky zajišťující těsnění – vodonepropustný stav jímky. Dále je počítáno s dodatečným dotěsněním po dotvarování konstrukce pomocí pakru s injektáží.

Součástí jímky budou zabudované prvky lemování hran.

Jímka budou provedeny na souvrství HI z 1x asfaltového modifikovaného SBS pásu, podkladní vrstvu betonu C12/15 tl. 100mm a vrstvy hutněného podsypu mocnosti 1200mm. Podsyp viz popis zemní práce.

#### 5.5.5 Jímka loupačky

Jímka loupačky bude vnitřního rozměru 3,0x6,3m, hloubka dna -2,7mm, tloušťky dna 400mm a stěny 400mm. Přes stěny jímky nebude přetažena podlahová deska. Jímka bude oddilátovaná od podlahy.

Konstrukce jímky bude navržena z betonu C25/30 XC2, XA1 a vyztužena prutovou výztuží B500B.

Součástí jímky budou zabudované prvky lemování hran.

Jímka budou provedeny na souvrství HI z 1x asfaltového modifikovaného SBS pásu, podkladní vrstvu betonu C12/15 tl. 100mm a vrstvy hutněného podsypu mocnosti 1200mm. Podsyp viz popis zemní práce.

Součástí jímky bude ocelové vstupní schodiště.

#### 5.5.6 Mikropiloty pod technologické bloky pece tyčí a svitků

V případě, že bude nevhodné provedení podsypu pod hlavní technologii pecí, nebo podloží bude lokálně jiných vlastností než udává IGP průzkum, budou základové technologické bloky pecí dodatečně podepřeny mikropilotami.

Mikropiloty budou doplněny pod místa uložení technologických pecí na základové bloky v počtu 4ks pod místem uložení pece. Celkem je 7 pecí x 4místa uložení x4MP = 112ks.

Mikropilota bude s trubkovou výztuhou, průměr kořene 300mm, délka kořene 6m z betonu C25/30 XC2, XA1, výztuha trubka 102x16mm, délka 7,0m, patní deska hlavy výztuhy p15x200-200mm, oceli S235, povrchová úprava pozink.

### 5.6 Izolace spodní stavby

Hydroizolace spodní stavby bude provedena z 1 x modifikovaného SBS asfaltového pásu.

Hydroizolace technologických základů a instalačních kanálků musí být důsledně napojena na hydroizolaci v úrovni podlahy. Vodorovná hydroizolace bude prováděná na podkladní beton, svislá na povrch ŽB základu.

Podklad pro hydroizolaci bude penetrován asfaltovou emulzí a asfaltový pás bude bodově nataven k podkladu. Ochranu svislé hydroizolace bude zajišťovat nepropustná fólie kaširovaná geotextilií (nopy směrem k zemině). Při provádění zásypu bude svislé izolační souvrství chráněno OSB deskou.

Během provádění stavby je hydroizolaci před zakrytím finálními konstrukcemi nutno provizorně chránit před poškozením, např. položením geotextilie a OSB desky.

### 5.7 Podlaha

Konstrukce podlahy je řešena částí PD 02.4\_PODLAHA HALY TAO.

## **5.8 Práce HSV, PSV**

Součástí základů bude řešeno okování a lemování hrany základů, ocel. schodiště suterénu apod.

V suterénu, část pro VZT budou ocelové dveře s ocel. zárubní.

Zámečnické výrobky - nezabudované nebo viditelné povrchy budou opatřeny nátěrovým systémem pro prostředí C5.

## **5.9 Nátěry**

Okování a lemování hrany základů, ocel. schodiště suterénu apod. budou opatřeny nátěrovým systémem pro prostředí C5. Platí pro nezabudované nebo viditelné povrchy.

Protikorozi ochrana bude provedena nátěrovým systémem o celkové nominální tloušťce 320 µm (120 µm základní nátěr, 120 µm střední vrstva, 80 µm vrchní nátěr) dle ČSN EN ISO 12944 na povrch Sa2 1/2 připravený otryskáním dle ČSN EN ISO 8504-2.

## **5.10 Barevné řešení**

Ocelové prvky podlahy – světle šedá RAL9006.

# **6 STAVEBNÍ FYZIKA**

## **6.1 Tepelně technické vlastnosti**

Není řešeno.

## **6.2 Denní osvětlení a oslunění**

Nejedná se o prostory s trvalými pracovními místy. V místnostech bude zajištěno umělé osvětlení vč. nouzového osvětlení.

Vzhledem k charakteru budovy není oslunění posuzováno.

Denní světlo není posuzováno – jedná se o místnosti bez pracovního místa.

## **6.3 Akustika, hluk a vibrace**

Veškeré stavební konstrukce jsou navrženy tak, aby splňovaly požadavky stanovené nařízením vlády č. 272/2011 Sb. o ochraně zdraví před nepříznivými účinky hluku a vibrací.

# **7 POŽADAVKY NA POŽÁRNÍ OCHRANU KONSTRUKCÍ**

Stavební konstrukce a výplně otvorů budou provedeny v souladu s požárně bezpečnostním řešením stavby.

# **8 POŽADAVKY NA VYPRACOVÁNÍ DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ ZHOTOVITELEM STAVBY**

Zhotovitel bude řešit zpracování dodavatelské dokumentace:

-dílenské vypracování výztuže pro nízké jímky, kanály, základové desky. V rámci zpracování zadávací dokumentace jsou stanoveny vyztuženosti jednotlivých prvků.

# **9 PODMÍNKY STAVENIŠTĚ**

Bylo využito IGP průzkumu zpracovaného firmou G-Consult, spol. s r.o., květen 2021

## 9.1 Zhodnocení staveniště

Výstavba nové haly TaO bude uvnitř výrobního areálu v prostoru dnešní kotelny, uhelny a spalovny.

Záměr bude realizován v areálu AL Invest Břidličná a.s., který je lokalizován v obci Břidličná mezi ulicí Bruntálská a řekou Moravicí. Území se svažuje směrem od ul. Bruntálská k řece.

Z důvodu optimalizace využití ploch v areálu AL INVEST Břidličná, a.s. budou odstraněny objekty, které se nachází v místě výstavby nového objektu, a které sloužily k uhelné energetice závodu jako sklad uhlí a pro spalování odpadů.

Výčet a závěry provedených průzkumů a rozborů:

Měření objemové aktivity radonu	nebylo provedeno
Stavebně – technický průzkum	byl proveden
Atmochemický průzkum – výstup důlních plynů	nebyl proveden
Geologický průzkum	byl proveden
Hydrogeologický průzkum	byl proveden
Radonový průzkum	nebyl proveden

Radonový průzkum:

Nebyl proveden. Ochrana objektu bude provedena prostřednictvím kontaktní konstrukce v 2. kategorii těsnosti, tj. s celistvou hydroizolací. Dále bude hala větrána nuceně.

Geologický průzkum:

Průzkum zahrnoval vrty označené jako DV-201 až DV-207, které měly celkovou délku 37,4 m. Tyto vrty byly použity k ověření plošného a prostorového dosahu kontaminace. Další průzkumné vrty řady PJ-301 až PJ-317 s celkovou délkou 80,4 m sloužily k určení základových poměrů plánovaných nových hal. Vrtání bylo prováděno suchou jádrovou metodou s přítomností geologa, který průběžně sledoval naražené a ustálené hladiny podzemní vody a zajišťoval odběr vzorků.

Předkvartérní podloží (příloha č. 5.1) v zájmové lokalitě je budováno horninami andělskohor-ského souvrství spodního karbonu [2], jež přísluší slezskému kulmu moravskoslezské oblasti. Petrograficky se jedná zejména o cyklicky uložené pelity, psamity a psefity. Mocnost těchto flyšových cyklů dosahuje několika centimetrů až metrů. Pelity jsou zastoupeny prachovito-jílovitými břidlicemi, psamity potom droby a drobovými pískovci. Skalní podloží se v předmětné lokalitě nachází v hloubkách od 2.1 do 6.9 m p.t. Na základě izolinií průběhu skalního podloží lze vymezit zahloubené koryto toku Moravice před výstavbou areálu.

Nad skalním podloží je vyvinuta vrstva charakteru kamenitého a střípkovitě se rozpadavého deluvia v mocnostech do 2 m, střípkovitou komponentou jsou zvětralé úlomky břidlic, kamenitou potom zejména droby. Jedná se o značně heterogenní směs převážně ostrohranných úlomků s proměnlivým podílem hlinitopísčité matrix. Na tyto sedimenty nasedá sled fluvialních štěrkovitých sedimentů s po-lozaoblenými až dokonale zaoblenými zrny, s proměnlivým podílem jílovitopísčité složky. Příloha č. 5.2 zobrazuje mocnosti fluvialních štěrků a deluvialních kamenitých sutí, které jsou potenciálním kolektorem podzemních vod.

Vrstevní sled je na lokalitě ukončen vrstvou navážek (příloha č. 5.3), které jsou tvořeny zejména redeponovanými hlinitopísčitými štěrky, úlomky stavebního materiálu, cihel a betonu. Mocnost navážek se pohybuje v rozmezí od 0.5 do 5.0 m. Maximální mocnosti jsou kolem zatrubněného náhonu, který je lokálně založen až na skalním podloží.

Hydrogeologický průzkum:

V zájmovém území jsou z hydrogeologického hlediska vyvinuty dva systémy oběhu podzemní vody:

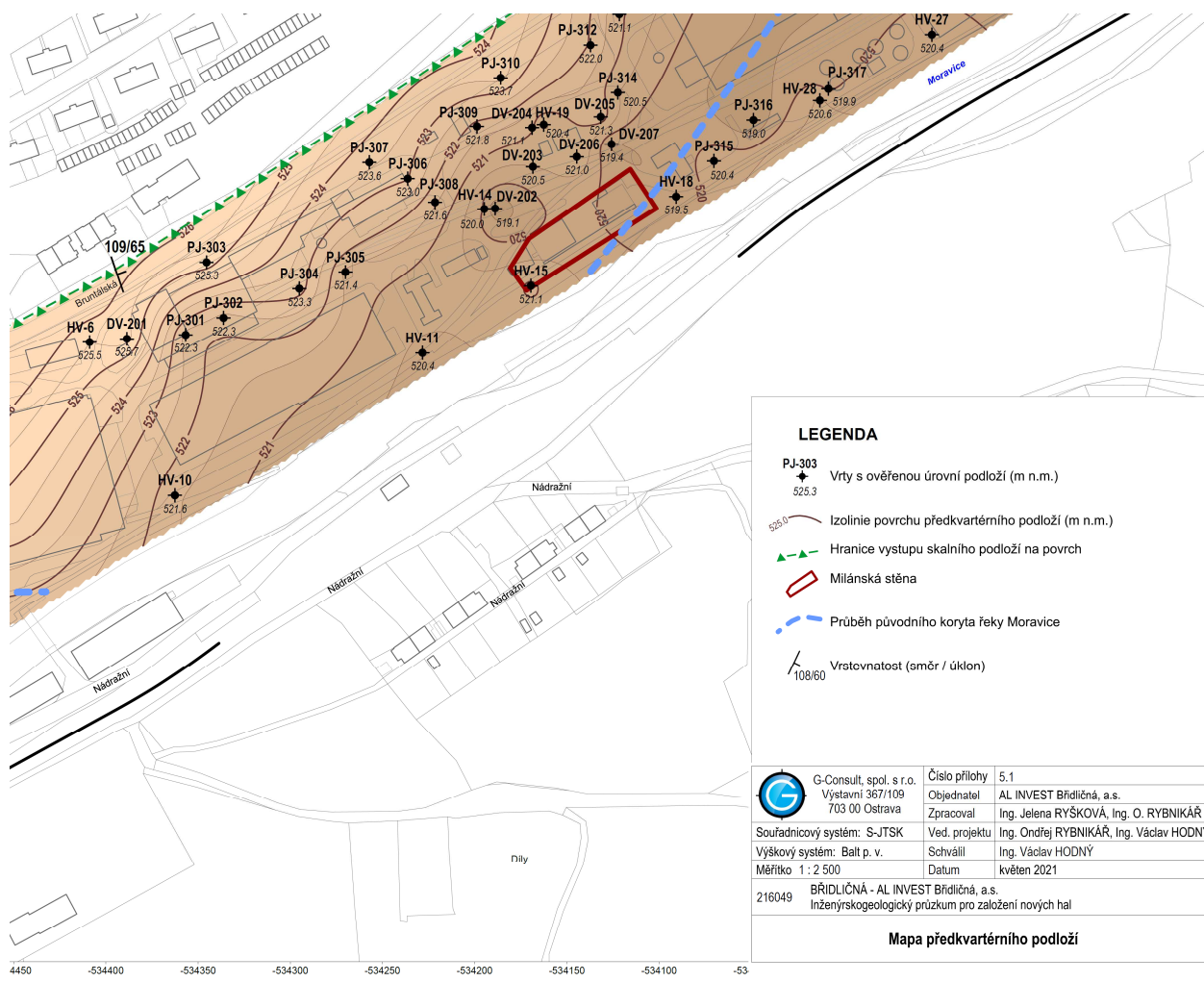
- Systém puklinový - vázaný na pukliny ve skalním podloží, které je charakterizováno propustností s koeficientem hydraulické vodivosti v rozmezí  $n \cdot 10E-06$  až  $n \cdot 10E-08$  m/s, dotovaný atmosférickými srážkami a odvodňován pramennými vývěry v místech výchozů, popřípadě přetoky do nadložního průlinového kolektoru




- Systém průlinový - podzemní voda vázaná na průlinově propustné fluvialní či deluvialní sedimenty. Infiltrované srážky jsou těmito sedimenty odváděny ze svahů do údolí, kde jsou dréno-vány tokem Moravice

Ostatní poměry:

Pro objekt SO02 je využita sonda DPJ-303 a další sondy z průzkumu. Výška terénu 528,11 m.n.m  $\pm 0,0$ m objektu = 525,6 m.n.m

Podzemní voda – vzhledem k získaným údajům hydrogeologického průzkumu – hladina podzemní vody bude obsažena v navázkách na úrovni předkvartérního podloží.



GEOTECHNICKÝ PROFIL VRTU													
AKCE: BŘIDLIČNÁ - AL INVEST Břidličná, a.s. - IGP pro založení nových hal													
SONDA: PJ-303													
Měřítka 1:50													
DATUM VRTÁNÍ: 29.03.2021 X - JTSK (m): 1086905.36													
SOUPRAVA: Nordmeyer Y - JTSK (m): 534345.39													
ZPŮSOB VRTÁNÍ: jádrový Z (m n.m.): 528.11													
VRTMISTR: Herzog Z pažnice (m n.m.):													
m n. m.	m p. t.	zeminy a horniny	odběr vzorků	hladina podz. vody schéma výstrojení	ČSN 73 1005	ČSN EN ISO 14688-2	těžitelnost ČSN 731005	namrzavost	vhodnost pro podloží	vhodnost do násypu	tř. vrstevnosti geotechnický typ	stratigrafie	pojmenování a popis zemin a hornin - terénní popis
0					MLY	Mg	I	NN			I 0	Q	0.0 - 2.4 NAVÁŽKA: hlína, hnědá, tuhá
527													
2													
526					R6	R6	I	NN			III 4	C	2.4 - 2.8 SKALNÍ PODLOŽÍ: zvětralá břidlice, charakteru R6
3			Ú		R5	R5	I				III 4	C	2.8 - 3.0 SKALNÍ PODLOŽÍ: břidlice, tmavě šedá, vrtáním rozpadlá na pracha laminy podle ploch vrstevnatosti, charakter R5

## 9.2 Vlivy prostředí

Hodnocení z hlediska trvanlivosti železobetonových konstrukcí podle ČSN EN 206:

Prostory/konstrukce	Stupeň	Popis prostředí	Příklad výskytu podle normy
Základové k-ce XC2, XA1	XC2	Prostředí střídavě mokré suché	Beton uvnitř budov se střední vlhkostí vzduchu
	XA1	Slabě agresivní prostředí	Povrchy betonů vystavených dlouhodobému působení vody Povrchy betonu ve styku se zeminou a podzemní vodou.

## 9.3 Seismicita, poddolování, ochranná a bezpečnostní pásma

Dotčené území je mimo oblast s rizikem seizmických otřesů a konfigurace terénu vylučuje pravděpodobnost svahových deformací. Zájmová lokalita není situována v oblasti se zvýšenou vlastní seismickou aktivitou.

Zájmové území neleží v chráněném ložiskovém území. Na zájmové území nezasahuje žádný dobývací prostor ani poddolované území.

Stavba se nenachází na povodňovém území – zátopové oblasti. Stavba je v průmyslovém areálu „Areál AL Invest Břidličná a.s.“, kde jsou zpracovány komplexní protipovodňová opatření pro celý areál.

## 9.4 Návrhová životnost

Návrhová životnost se stanovuje podle ČSN EN 1990:

Kategorie návrhové životnosti	Informativní návrhová životnost (v letech)	Příklad podle normy
-------------------------------	--	---------------------

4	80	Budovy a další běžné stavby
---	----	-----------------------------

Uvedené údaje platí přímo pro nové železobetonové a ocelové konstrukce, které budou pro uvedenou kategorii navrženy.

### 9.5 Všeobecné požadavky na provádění betonových konstrukcí

Železobetonové konstrukce budou vyztuženy žebírkovou výztuží třídy B500B. Označení je dle ČSN EN 10080:2005, výztuž musí být vždy válcovaná za tepla.

Je nutné dodržet předepsanou tloušťku krycí vrstvy. Je zcela nezbytné, aby byla zachována správná tloušťka krycí vrstvy horní zóny výztuže. Nosiče výztuže horní zóny musí být dostatečně tuhé, aby výztuž horní zóny nemohla být sešlápnuta. Distanční prvky musí být z betonu nebo vláknobetonu.

Použití plastových distančních prvků je přípustné, kromě armování základové desky.

Betony jsou určeny na výkresech. Označení betonu je navrženo dle normy ČSN EN 206+A1 a ČSN P 73 2404.

Výroba betonu, doprava, ukládání, hutnění, konzistence a ošetřování musí vyhovovat platným normám a předpisům. Beton musí být po dobu ošetřování ve vlhkém stavu tak, aby proces hydratace betonu nebyl narušen.

Doprava, ukládání a ošetřování betonu musí splňovat všechna kritéria normy ČSN EN 13 670-1 Provádění betonových konstrukcí. Bednění musí být dostatečně tuhé tak, aby tvar konstrukce vyhovoval požadavkům na maximální povolené odchylky i po provedení betonáže.

Viditelné hrany betonové konstrukce musí být zkoseny trojúhelníkovým profilem vloženým do bednění.

Odbednění je možné provést:

U stěn po nabytí pevnosti betonu alespoň 10 MPa za podmínky, že beton stěn bude po dobu 7 dnů udržován v prostředí 100% vlhkosti.

V tuto dobu konstrukce nesmí být v žádném případě přitěžována.

Zkoušky betonu:

Kontrola shody a kritéria shody pro betonové konstrukce bude prováděno dle ČSN EN 206+A1 a dalších navazujících norem a právních dokumentů. Další podrobnosti neuvedené v těchto normách budou vzájemně odsouhlasené dodavatelem a investorem stavby. Dodavatel před prováděním předloží průkazné zkoušky betonu.

Během stavby budou prováděny zkoušky identity betonu.

Geometrická tolerance:

Geometrická tolerance betonových konstrukcí musí splňovat všechna kritéria normy ČSN EN 13 670-1. Geometrická tolerance povrchu ž.b. konstrukcí bude předem odsouhlasena investorem a dodavatelem stavby s ohledem na povrchovou úpravu.

Povrchová úprava-povrch zakrytých nebo zasypaných betonových konstrukcí bude proveden jako jedolitá celistvá konstrukce. Bednění musí být dostatečně tuhé tak, aby tvar konstrukce vyhovoval požadavkům na maximální povolené odchylky i po provedení betonáže. Všechny betonové prvky budou provedeny jako precizně hladké homogenní konstrukce. Bednění musí být provedeno z nepoškozených bednicích dílců. Před zahájením prací je nutné vypracovat technologický předpis pro provádění těchto betonů. Pohledová konstrukce bude barevně jedolitá plocha.

V souladu s požadovanou finální úpravou bude mezi dodavatelem a investorem odsouhlasena povrchová úprava ž.b. konstrukcí, jednoznačně definovaná barevná celistvost prvku, případně dodatečné nátěry a stěrky.

## 10 DEFINITIVNÍ PRŮŘEZOVÉ ROZMĚRY

Definitivní průřezové rozměry a celkový rozsah stavebních konstrukcí je patrný kromě této technické zprávy také:

- z výkresové části

## 11 ÚDAJE O UVAŽOVANÝCH ZATÍŽENÍCH

Nahodilé zatížení:

Užitná proměnná zatížení podle ČSN EN 1991-1-1:

Užitné na podlahu, kat.E

zatížení: pojezd VZV typ FL5, nápravová síla 140kN (nosnost max.6t)

pojezd VZV typ FL3, nápravová síla 63kN (nosnost max.3t)

užitné zatížení plošné a bodové 50kN/m<sup>2</sup>

rozhodující zatížení je od VZV typ FL5, kde je nápravový tlak 14t při naložení

Výpis zatížení od jednotlivých pecí tyčí, vozíku vsázky apod bude uvedeno v prováděcí dokumentaci.

Seismická zatížení:

Seismické zatížení do výpočtu nebylo zavedeno, protože stavba se, dle mapy seismických oblastí, nachází v oblasti, pro kterou je uvažována velikost referenčního špičkového zrychlení podloží  $a_{gR} < 0,06 \times g$ . Zatřídění je provedeno dle normy ČSN EN 1998-1. Seismické zatížení se v tomto případě neuvažuje.

Zatížení je blíže stanoveno statickým výpočtem. V případě změny zatížení v důsledku změny užívání objektu musí být změna posouzena statikem.

## 12 ÚDAJE O POŽADOVANÉ JAKOSTI NAVRŽENÝCH MATERIÁLŮ

Všechny stavební práce musí být provedeny v souladu s vyhláškou č. 268/2009 sb. a s požadavky příslušných norem pro navrhování a provádění staveb uvedených v seznamu českých norem a ve Věstníku pro technickou normalizaci, nebo v kvalitě vyšší. Je nutno řídit se pokyny, požadavky a technickými předpisy a podnikovými normami výrobců a dodavatelů jednotlivých materiálů, výrobků a systémů.

Práce mohou být provedeny pouze kvalifikovanými pracovníky a firmami, které se mohou prokázat příslušnou kvalifikací a referencemi.

Všechny použité materiály a výrobky musí mít platný certifikát ve smyslu zákona č. 183/2006 Sb. v platném znění, zákona č. 22/1997 sb. v platném znění, nařízení vlády č. 163/2002 Sb. v platném znění a zákonů souvisejících v platném znění.

### 12.1 Údaje o požadované jakosti navržených materiálů

Monolitické prvky

Technologický základ – blok pod pece, suterén u pecí, základ-jímka loupáčky:

C 25/30 – XC2, XA1 – CI 0.4 - Dmax 16 – S3, pro tloušťky k-ce menší než 0,3m

Dmax 22 – S3, pro tloušťky k-ce větší než 0,3m

Základ - jímka odolejování, jímka licího stroje:

C 30/37 – XC2, XA2 – CI 0.4 - Dmax 16 – S3, navrženo jako bílá vana

Konstrukce betonové:

Podkladní vrstvy - beton

C12/15 X0

Výztuž:

betonářská ocel B500B.

Ocelové konstrukce:

Hlavní nosné k-ce viz profese ocelové k-ce.

Zámečnické výrobky – např. okování hrany podlahy ve vratech a poklopy v podlaze bude z oceli pevnostní třídy S235JR se zaručenou svařitelností.

Povrch výrobků bude opatřen antikorozním systémovým nátěrem pro třídu C5.

Protikorozní ochrana bude provedena nátěrovým systémem o celkové nominální tloušťce 320  $\mu\text{m}$  (120  $\mu\text{m}$  základní nátěr, 120  $\mu\text{m}$  střední vrstva, 80  $\mu\text{m}$  vrchní nátěr) dle ČSN EN ISO 12944 na povrch Sa2 1/2 připravený otryskáním dle ČSN EN ISO 8504-2.

## **12.2     Vyztuženost betonových k-cí, výkaz betonových k-cí**

-Základ-technologický blok pece tyčí	C25/30	vyztuženost	320 kg/m <sup>3</sup>
-Základ – základová deska pro vozík vsázky	C25/30	vyztuženost	120 kg/m <sup>3</sup>
-Základ – jímka odolejované vody	C30/37	vyztuženost	140 kg/m <sup>3</sup>
-Základ – jímka licího stroje	C30/37	vyztuženost	160 kg/m <sup>3</sup>
-Základ – jímka loupáčky	C25/30	vyztuženost	160 kg/m <sup>3</sup>

## **13     POPIS NETRADIČNÍCH TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ A ZVLÁŠTNÍCH POŽADAVKŮ NA PROVÁDĚNÍ A JAKOST NAVRŽENÝCH KONSTRUKCÍ**

Technologické postupy splní ustanovení platných technických norem pro návrh a provádění stavebních konstrukcí. Postupy zahrnují:

Betonové konstrukce - provedení výztuží, betonáž a ošetřování.

Výztuž základových konstrukcí bude vodivě propojena svařením, předpoklad 2 ks svarů na půdorysný 1m<sup>2</sup>, svary do průměru výztuže 12-20 mm, délky sváru do 20 mm.

## **14     ZAJIŠTĚNÍ STAVEBNÍ JÁMY**

Nenavrhuje se výkopová jáma.

Výkopy po obvodě objektu do úrovně založení základů provedeny svahované v poměru 1:0,5-0,6, (pod úhlem cca 60°).

Zemina výkopů se předpokládá jako navážky GT1-F4 jíl písčitý, konzistence tuhá, Edef=4,5MPa, Rdt=100kPa, mocnosti cca 6,0m.

## **15     ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ A ZPEVŇOVACÍCH KONSTRUKCÍ ČI PROSTUPŮ**

Nenavrhuje se.

## **16     TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ, KTERÉ BY MOHLY OVLIVNIT STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE, PŘÍPADNĚ SOUSEDNÍ STAVBY**

Nenavrhuje se.

## **17     STANOVENÍ POŽADOVANÝCH KONTROL ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ A PŘÍPADNÝCH KONTROLNÍCH MĚŘENÍ A ZKOUŠEK**

Nenavrhuje se.

## **18     ZMĚNA STÁVAJÍCÍ STAVBY**

Nenavrhuje se.

## 19 **POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ**

Požadované kontroly zakrývaných konstrukcí budou provedeny v souladu s příslušnými technologickými předpisy a normami ČSN. Jedná se zejména o kontrolu základové spáry, hutnění podsypů a kontrolu výztuže před betonáží.

## 20 **SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ**

### 20.1 **Seznam projekčních podkladů**

Podkladem pro zpracování projektové dokumentace byly:

- požadavky a podklady objednatele
- Geologický průzkum zpracovaný pro výstavbu areálu
- Dokumentace pro stavební povolení, ALFAGEN – D02 NOVÁ HALA TAO, 11542-002-000, HUTNÍ PROJEKT Frýdek.Místek a.s. 12/2024. arch.č. HP4-9-79941
- Dokumentace pro provedení stavby – 1. etapa - Hala TaO, 11542-003-001, HUTNÍ PROJEKT Frýdek.Místek a.s. 03/2025. arch. č. HP4-9-79064
- Ultrazvuk, Bülltmann, č. B24013AAF75.000, 20.5.2025, R0
- 3D model technologie HPI/Bülltmann z 7.4.2025
- 3D model technologie Bruno Presezzi z 6.3.2025
- Layout technologie z 12.5.2025
- Dodatečné požadavky investora

### 20.2 **Průzkumy a měření**

Bylo využito IGP průzkumu zpracovaného firmou G-Consult, spol. s r.o., květen 2021.

### 20.3 **Seznam norem, literatury, výpočetních programů**

Normy a literatura:

ČSN EN 1990 (73 0002) – Zásady navrhování konstrukcí

ČSN EN 1991-1-1 (73 0035) – Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení – objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb

ČSN EN 1991-1-3 (73 0035) – Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-3: Obecná zatížení – zatížení sněhem (+změna Z1)

ČSN EN 1991-1-4 (73 0035) – Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-3: Obecná zatížení – zatížení větrem

ČSN EN 1992-1-1 (73 1201) – Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

ČSN EN 1993-1-1 (73 1401) – Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

ČSN EN 1995-1-1 (73 1701) – Eurokód 5: Navrhování dřevěných konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby

ČSN EN 1996-1-1 (73 1101) - Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla pro vyztužené a nevyztužené zděné konstrukce.

ČSN EN 1997-1 (73 1000) - Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí – Část 1: Obecná pravidla

ČSN EN 1998-1 (73 0036) - Eurokód 8: Navrhování konstrukcí odolných proti zemětřesení – Část 1: Obecná pravidla, seismická zatížení a pravidla pro pozemní stavby

ČSN EN 206+A2 (73 2403) – Beton – Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda  
(uvedeny hlavní normy, platí i jejich části zde neuvedené, včetně změn a doplňků)

#### Technické podmínky:

TP 124 – Základní ochranná opatření pro omezení vlivu bludných proudů na mostní objekty a ostatní betonové konstrukce pozemních staveb, JEKU s.r.o., Praha 12/2008

#### Literatura:

Technický průvodce 51 - Statické tabulky

ČSN 73 1001 – Zakládání staveb a základová půda pod plošnými základy

Sanace betonových konstrukcí, Bilčík, Dohnálek, Praha 2003

#### Metody a software:

Při konstrukční analýze je postupováno metodami stavební mechaniky s využitím numerických modelů sestavených programy založenými na metodě konečných prvků (MKP). Teorií spolehlivosti je metoda dílčích součinitelů, která vyplývá z použitého souboru norem.

Geometrie konstrukce: AUTOCAD 2025

Analýza konstrukce MKP: SCIA verze 21

Dimenzování průřezů: FIN EC (Fine)

## **21 DODRŽENÍ OBECNÝCH POŽADAVKŮ NA VÝSTAVBU**

Obecné požadavky na realizaci novostavby daného objektu jsou při zpracování této dokumentace pro ohlášení stavby dodrženy v rámci vyhlášky č. 268/2009 Ministerstva pro místní rozvoj ze dne 9. června 1998 o obecných technických požadavcích na výstavbu a příslušných změn.

Projektová dokumentace byla vypracována oprávněnou osobou v souladu s platnými stavebně technickými předpisy: Zákon č. 350/2012, o územním plánování a stavebním řádu (stavební zákon), vyhláška č. 499/2006 Sb. o dokumentaci staveb ve změně novely vyhlášky č.62-2013, vyhláška 501/2006 Sb. o obecných požadavcích na využívání území, vyhláška č. 502/2006 Sb., vyhláška Ministerstva pro místní rozvoj č. 268/2009 Sb., o obecných technických požadavcích na výstavbu, ve znění pozdějších předpisů, vyhláška č. 503/2006 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. 398/2009 Sb. o obecných technických požadavcích zabezpečujících bezbariérové užívání staveb.

Dále v souladu s příslušnými ČSN, technologickými předpisy apod.

Zejména:

ČSN EN 1990 Eurokód 0 Zásady navrhování

ČSN EN 1991 Eurokód 1 Zatížení konstrukcí

ČSN EN 1992 Eurokód 2 Navrhování betonových konstrukcí

ČSN EN 1997 Eurokód 7 Navrhování geotechnických konstrukcí

ČSN 730037 Zemní tlak na stavební konstrukce

ČSN 730540 Tepelná ochrana budov

ČSN 730532 Akustika – Ochrana proti hluku v budovách a souvisící akustické vlastnosti stavebních výrobků

ČSN 730580 Denní osvětlení budov

## **22 BEZPEČNOST PRÁCE**

Provádění stavebních prací musí respektovat zákon č. 309/2006 Sb., kterým se upravují další požadavky bezpečnosti a ochrany zdraví při práci v pracovněprávních vztazích a o zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při činnosti nebo poskytování služeb mimo pracovněprávní vztahy

(zákon o BOZP) včetně platných prováděcích právních předpisů, veškeré platné normy a interní předpisy dodavatele, investora a uživatele stávajících provozních zařízení, se kterými musí být všichni pracovníci, podílející se na výstavbě, i obslužný personál prokazatelně seznámeni.

Zaměstnavatel je povinen podle zákona č. 262/2006 Sb. (Zákoník práce), část pátá, zajistit bezpečnost a ochranu zdraví zaměstnanců při práci s ohledem na rizika možného ohrožení jejich života a zdraví, která se týkají výkonu práce a vytvářet bezpečné a zdraví neohrožující pracovní prostředí a pracovní podmínky vhodnou organizací bezpečnosti a ochrany zdraví při práci a přijímáním opatření k předcházení rizikům.

Veškeré stavební a montážní práce na stavbě budou provádět fyzické nebo právnické osoby pod odborným vedením oprávněné osoby, která v souladu s § 160 vyhlášky č. 183/2006 Sb., dbá na dodržování BOZP. Všichni pracovníci, podílející se na výstavbě, musí být prokazatelně poučeni o dodržování bezpečnostních předpisů a jiných zákonných opatřeních, zajišťujících bezpečnost a ochranu zdraví pracovníků. Jedná se především o zákon č. 309/2006 Sb., kterým se upravují další požadavky bezpečnosti a ochrany zdraví při práci v pracovněprávních vztazích a o zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při činnosti nebo poskytování služeb mimo pracovněprávní vztahy (zákon o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci), dále o vyhlášku ČÚBP č. 48/1982 Sb., ve znění vyhlášky č. 192/2005 Sb., kterou se stanoví základní požadavky k zajištění bezpečnosti práce a technických zařízení při stavebních pracích v platném znění.

Zaměstnavatel, který provádí jako zhotovitel stavební, montážní, stavebně montážní nebo udržovací práce pro jinou fyzickou nebo právnickou osobu na jejím pracovišti, zajistí v součinnosti s touto osobou vybavení pracoviště pro bezpečný výkon práce v souladu s §3 zákona č.309/2006 Sb., práce mohou být zahájeny pouze tehdy, pokud je pracoviště náležitě zajištěno a vybaveno. Bližší minimální požadavky na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništi upravuje nařízení vlády č. 591/2006 Sb.

Zhotovitel při uspořádání staveniště dbá, aby byly dodrženy požadavky na pracoviště stanovené nařízením vlády č. 101/2005 Sb. a aby staveniště vyhovovalo obecným požadavkům na výstavbu dle vyhlášky č. 268/2009 Sb. a dalším požadavkům na staveniště stanovených v příloze č.1 nařízení vlády č. 591/2006 Sb..

V případě, že na staveništi budou působit současně zaměstnanci více než jednoho zhotovitele, je zadavatel stavby povinen určit potřebný počet koordinátorů bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi.

Zhotovitel zajistí, aby byly splněny požadavky na organizaci práce a pracovní postupy stanovené v příloze č.3 nařízení vlády č. 591/2006 Sb..

Zařízení budou uvedena do provozu po provedení předepsaných kontrol, zkoušek a revizí. Technický popis, návody k montáži, obsluze, provozu a bezpečnostní předpis pro příslušné zařízení uvedené v dokumentech výrobce musí být respektovány.

Rovněž je nutno, jak v objektech zařízení staveniště, tak v budovaných objektech zabezpečit protipožární opatření a staveniště vybavit protipožární technikou.

Kromě výše uvedených bezpečnostních předpisů je nutné dodržovat veškeré platné normy a interní předpisy týkajícími se bezpečnosti práce na všech zařízeních, se kterými musí být obslužný personál prokazatelně seznámen.

Ve Frýdku-Místku 06/2025

Vypracoval: Ing. Radovan Tomášek