


Revize	datum	Popis změny	Vypracoval	Kontroloval
01				
02				
03				
04				
05				
06				
07				
08				
09				
10				

Investor	Město Brumov - Bylnice H. Synkové 942 763 31 Brumov - Bylnice
----------	--

Koordinace stavby a profesí	Ing. M. Daněk	±0,000 = 323,460 m n.m. Bpv (podlaha 1.NP stávající MŠ)
Koordinace stavby a technologie		
Statik	Ing. P. Gajdošík	

Hlavní projektant	Vedoucí projektant	Vypracoval	Kontroloval	
Oprávněná osoba kooperanta:				číslo zakázky:

Hlavní projektant	Vedoucí projektant	Vypracoval	Kontroloval	 S-projekt plus, a.s. projektová a inženýrská činnost tř. Tomáše Bati 508, 762 73 Zlín tel.: 577 594 111, fax: 577 212 055 email: atelier@s-projekt.cz
ing. arch. M. Chmelařová	Ing. P. Gajdošík	Ing. P. Gajdošík	Ing. P. Gajdošík	
stavba: BRUMOV - BYLNICE Dostavba MŠ Družba				HIP: Ing. arch. M. Chmelařová
objekt: SO 01 – Dostavba MŠ				číslo zakázky: 20-4621-577
profese: D.1.2. Stavebně konstrukční řešení				stupeň dokumentace: DPS
obsah: TECHNICKÁ ZPRÁVA				datum vydání: 12 / 2020
název.dig.souboru: SO01_D12_02_tz_0.doc				měřítka: --- formát: 9 x A4
číslo přílohy: SO 01 D.1.2 02				datum revize: výtisk číslo:
				číslo revize: 0

	číslo zakázky: 20-4621-577	stavba: BRUMOV - BYLNICE Dostavba MŠ Družba	číslo přílohy: SO 01 D.1.2 02	list číslo:
	Stupeň: DPS	objekt: SO 01 – Dostavba MŠ	číslo revize: 0	2

OBSAH

D.1.2.A. TECHNICKÁ ZPRÁVA.....3

A.1.1 ÚVOD 3

A.1.2 POPIS NAVRŽENÉHO KONSTRUKČNÍHO SYSTÉMU STAVBY, VÝSLEDEK PRŮZKUMU STÁVAJÍCÍHO STAVU NOSNÉHO SYSTÉMU STAVBY PŘI NÁVRHU JEJÍ ZMĚNY, NAVRŽENÉ MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY 3

A.1.3 HODNOTY UŽITNÝCH, KLIMATICKÝCH A DALŠÍCH ZATÍŽENÍ UVAŽOVANÝCH PŘI NÁVRHU NOSNÉ KONSTRUKCE 6

A.1.4 NÁVRH ZVLÁŠTNÍCH A NEOBVYKLÝCH KONSTRUKCÍ NEBO TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ..... 6

A.1.5 ZAJIŠTĚNÍ STAVEBNÍ JÁMY 7

A.1.6 TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ, KTERÉ BY MOHLY OVLIVNIT STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE, PŘÍPADNĚ SOUSEDNÍ STAVBY, 7


A.1.7 ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ A ZPEVŇOVACÍCH KONSTRUKCÍ ČI POSTUPŮ 7

A.1.8 POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ..... 7

A.1.9 SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ, NOREM, TECHNICKÝCH PŘEDPISŮ. ODBORNÉ LITERATURY A VÝPOČETNÍCH PROGRAMŮ 7

A.1.10 POŽADAVKY NA VYPRACOVÁNÍ DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ ZHOTOVITELEM STAVBY PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY, PŘÍPADNĚ DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ ZHOTOVITELEM..... 8

A.1.11 ZÁVĚR 9

	číslo zakázky: 20-4621-577	stavba: BRUMOV - BYLNICE Dostavba MŠ Družba	číslo přílohy: SO 01 D.1.2 02	list číslo:
	Stupeň: DPS	objekt: SO 01 – Dostavba MŠ	číslo revize: 0	3

D.1.2.a. TECHNICKÁ ZPRÁVA

Obsah a rozsah dokumentace odpovídá příloze č. 4 Vyhlášky č. 62/2013, kterou se mění vyhláška č. 499/2006 Sb., o dokumentaci staveb. Projektová dokumentace je zpracována dle smlouvy o dílo, v rozsahu společné dokumentace pro vydání společného územního rozhodnutí a stavebního povolení (DUSP).

Tato dokumentace je zpracována na základě požadavků a podkladů předaných objednatelem (uživatel).

a.1.1 Úvod

Předmětem řešení této projektové dokumentace (PD) – „SO 01 – Dostavba MŠ Družba“ je rozšíření stávajícího objektu o novou dvoupodlažní přístavbu, která bude sloužit k rozšíření kapacity předškolního zařízení. Nová přístavba bude se stávající částí dispozičně i provozně propojena.

Území určené pro přístavbu se nachází v zastavěném území města (na sídlišti Družba). Konkrétně se jedná o parcelu 360/9 v k.ú. Brumov – Býlnice v majetku Města Brumov – Býlnice, H. Synkové 942, Brumov, 76331 Brumov – Býlnice.


a.1.2 POPIS NAVRŽENÉHO KONSTRUKČNÍHO SYSTÉMU STAVBY, VÝSLEDEK PRŮZKUMU STÁVAJÍCÍHO STAVU NOSNÉHO SYSTÉMU STAVBY PŘI NÁVRHU JEJÍ ZMĚNY, NAVRŽENÉ MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY

Jedná se o přístavbu dvoupodlažního objektu bez podsklepení se zastřešením plochou střechou jednoplášťovou. Založení je uvažováno plošné na základových pásech v nezámrazné hloubce dosažené hutněným zemním polštářem z drceného kameniva. Vertikální komunikace mezi podlažími je navržena formou dvojice schodišť.

Stropní konstrukce nad 2.NP je navržena z prefabrikovaných stropních panelů spirall tloušťky 200mm. Konkrétně je navržena z panelů typu SPG20097. Uložení dílců je navrženo na železobetonové věnce minimálně 100mm. Po obvodu je stropní konstrukce ztužena železobetonovými věnci doplněnými tepelnou izolací šíře 120mm a 100mm dle tloušťky konkrétní stěnové konstrukce a do vnějšího líce nosných obvodových stěn ohraničena keramickou věncovkou ze sortimentu výrobce zdíciho systému. Beton pro stropní panely udává ve standardu C45/55 XC1 s vyztužením předpínací výztuží třídy Y1860S7_R1. Obručové věnce a zálivky spár mezi dílci jsou navrženy s pevností betonu C25/30 XC1, Dmax8, S4. Výztuž věnců a zálivková výztuž je navržena z betonářské oceli B500B s krytím pro věnce 25mm.

Podstropní věnce pro 2. NP jsou navrženy spřažené do obručových obvodových věnců v úrovni stropu a pod stropní konstrukcí navrženy na výšku 150mm. Věnce jsou navrženy na tloušťku zdiva pro obvodové stěny s celkovou šířkou 450mm a 380mm včetně vnější věncovky a tepelné izolace 120mm a 100mm a pro vnitřní nosné stěny šířky 300mm bez věncovky a izolantu. Beton podstropních věnců je navržen C25/30 XC1, Dmax16, S3. Výztuž věnců a je navržena z betonářské oceli B500B s krytím pro věnce 25mm. Některé věnce nad většími stavebními otvory plní mimo ztužující funkce i nosnou funkci pro finální stav konstrukce kdy již nadokenní překlady již na tento stav nevyhovují.

Průvlaky a překlady ve stěnách a pod stropem 2.NP jsou navrženy ve trojím provedení a to železobetonové propojení s věnci, keramobetonové prefabrikované ze sortimentu výrobce zdíciho systému a ocelové skládané z válcovaných profilů.

	číslo zakázky: 20-4621-577	stavba: BRUMOV - BYLNICE Dostavba MŠ Družba	číslo přílohy: SO 01 D.1.2 02	list číslo:
	Stupeň: DPS	objekt: SO 01 – Dostavba MŠ	číslo revize: 0	4

Keramobetonové překlady jsou navrženy v provedení jako žaluziový překlad s integrovanou kapsou pro žaluzii a tepelným izolantem. Dále jsou navrženy pro stavební otvory ve vnějších stěnách bez požadavku na žaluziového stínění a nad kratšími stavebními otvory ve vnitřních nosných stěnách jsou navrženy skládané sestavy překladů z dílců šíře 70mm doplněné případně v obvodových stěnách o tepelnou izolaci. Uložení překladů za ostění stavebních otvorů se řídí technickými podklady výrobce systému překladů.

Monolitický průvlak je navržen v místě mezi místnostmi prostoru 2.17 nad stavebním otvorem se světlou vzdáleností ostění 4,35m. Zde je uvažováno s železobetonovým průřezem pod stropní konstrukcí výšky 400mm a šířky na tloušťku zdiva 300mm. Minimální uložení pro tento průvlak je uvažováno 250mm za líc ostění stavebního otvoru. Beton pro průvlak je navržen C25/30 XC1, Dmax16, S3 vyztužený betonářskou výztuží B500B s krytím 25mm.

Ocelové překlady jsou navrženy v rámci výšky podstropních věnců 2xHEB140 nad místností 2.05, dále nad schodištěm v místností 2.02 je navržen průvlak z ocelového válcovaného profilu HEB200. Překlad nad prosklenou stěnou mezi místností 2.02 a 2.05 je navržen jako dvojice válcovaných profilu IPN240. Ocelové překlady jsou navrženy z konstrukční oceli S235. Vlastní ocelové nosníky jsou vždy uloženy minimálně 200mm za líc podpory do cementové malty tloušťky 10mm nebo na snížený železobetonový roznášecí blok v případě průvlaku HEB200.


Nosné zděné stěny 2.NP jsou navrženy keramické pro obvodové stěny z tvárnic šíře 440mm a 380mm s pevností keramického střepu P10 zděné na tenkovrstvou systémovou maltu Profi. Vnitřní nosné stěny jsou navrženy z tvárnic šíře 300mm s pevností P15 zděné na tenkovrstvou systémovou maltu.

Stropní konstrukce nad 1.NP je navržena z prefabrikovaných stropních panelů spiroll tloušťky 250mm. Konkrétně je navržena z panelů typu SPG25042. Uložení dílců je navrženo na železobetonové věnce minimálně 100mm. Po obvodu je stropní konstrukce ztužena železobetonovými věnci doplněnými tepelnou izolací šíře 120mm a 100mm dle tloušťky konkrétní stěnové konstrukce a do vnějšího líce nosných obvodových stěn ohraničena keramickou věncovkou ze sortimentu výrobce zdíciho systému. Beton pro stropní panely udává ve standardu C45/55 XC1 s vyztužením předpínací výztuží třídy Y1860S7_R1. Obručové věnce a zálivky spár mezi dílci jsou navrženy s pevností betonu C25/30 XC1, Dmax8, S4. Výztuž věnců a zálivková výztuž je navržena z betonářské oceli B500B s krytím pro věnce 25mm.

Podstropní věnce pro 1. NP jsou navrženy spřažené do obručových obvodových věnců v úrovni stropu a pod stropní konstrukcí navrženy na výšku 150mm. Věnce jsou navrženy na tloušťku zdiva pro obvodové stěny s celkovou šířkou 450mm a 380mm včetně vnější věncovky a tepelné izolace 120mm a 100mm a pro vnitřní nosné stěny šířky 300mm bez věncovky a izolantu. Beton podstropních věnců je navržen C25/30 XC1, Dmax16, S3. Výztuž věnců a je navržena z betonářské oceli B500B s krytím pro věnce 25mm. Některé věnce nad většími stavebními otvory plní mimo ztužující funkce i nosnou funkci pro finální stav konstrukce kdy již nadokenní překlady již na tento stav nevyhovují.

Průvlaky a překlady ve stěnách a pod stropem 1.NP jsou navrženy ve trojím provedení a to železobetonové propojení s věnci, keramobetonové prefabrikované ze sortimentu výrobce zdíciho systému a ocelové skládané z válcovaných profilů.

Keramobetonové překlady jsou navrženy v provedení jako žaluziový překlad s integrovanou kapsou pro žaluzii a tepelným izolantem. Dále jsou navrženy pro stavební otvory ve vnějších stěnách bez požadavku na žaluziového stínění a nad kratšími stavebními otvory ve vnitřních nosných stěnách jsou navrženy skládané sestavy překladů z dílců šíře 70mm doplněné případně v obvodových stěnách o tepelnou izolaci. Uložení překladů za ostění stavebních otvorů se řídí technickými podklady výrobce systému překladů.

	číslo zakázky: 20-4621-577	stavba: BRUMOV - BYLNICE Dostavba MŠ Družba	číslo přílohy: SO 01 D.1.2 02	list číslo:
	Stupeň: DPS	objekt: SO 01 – Dostavba MŠ	číslo revize: 0	5

Monolitický průvlak je navržen v místě mezi místnostmi prostoru 1.17 nad stavebním otvorem se světlou vzdáleností ostění 4,35m. Zde je uvažováno s železobetonovým průřezem pod stropní konstrukcí výšky 400mm a šířky na tloušťku zdiva 300mm spřaženým do věnce v úrovni stropní konstrukce pro dosažení větší účinnosti dílce. Minimální uložení pro tento průvlak je uvažováno 250mm za líc ostění stavebního otvoru. Beton pro průvlak je navržen C25/30 XC1, Dmax16, S3 vyztužený betonářskou výztuží B500B s krytím 25mm.


Ocelové překlady jsou navrženy v rámci výšky podstropních věnců 2xHEB140 nad místností 1.05, dále pod výstupem schodiště v místnosti 1.02 je navržen průvlak z ocelového válcovaného profilu HEB140. Překlad nad prosklenou stěnou mezi místností 1.02 a 1.05 je navržen jako dvojice válcovaných profilů IPN240. Ocelové překlady jsou navrženy z konstrukční oceli S235. Vlastní ocelové nosníky jsou vždy uloženy minimálně 200mm za líc podpory do cementové malty tloušťky 10mm nebo ocelový sloup z dvojice profilů UPN140 svařených do krabice v místnosti 1.02 u dilatace se stávajícím objektem.

Nosné zděné stěny 1.NP jsou navrženy keramické pro obvodové stěny z tvárnic šíře 440mm a 380mm s pevností keramického střepu P10 zděné na tenkovrstvou systémovou maltu Profi. Vnitřní nosné stěny jsou navrženy z tvárnic šíře 300mm s pevností P15 zděné na tenkovrstvou systémovou maltu.

Vnitřní schodiště situované v místnosti 1.02 je navrženo jako prefabrikované železobetonové s jedenkrát zalomenou schodišťovou deskou do mezipodesty. Nástupní i výstupní rameno jsou uloženy na zděnou přízdívku pod okrajem mezipodesty do cementové malty tloušťky minimálně 10mm. Nástupní rameno je v patě uloženo na pružnou podložku a omezeno úhelníkovou zárázkou proti vysunutí z uložení. Výstupní rameno je na stropní konstrukci nad 1.NP uloženo ozubem s jalovým stupněm do pružné pryžové podložky a zachyceno úhelníkovou kotvou do vybetonované dutiny stropního panelu proti vysunutí ramene z uložení na stropní konstrukci. Mezipodestová vložka je dílec kloubově uložený na ozub v mezipodestové části schodišťových ramen. Tloušťka desky šikmé čisti ramene je navržena 160mm, tloušťka mezipodestové čisti ramene je z důvodů uložení mezipodestové vložky zvolena 190mm. Beton pro dílce schodiště je navržen C25/30 XC1, Dmax16. Stupně budou vytvořeny ve výrobě. Ocel pro vyztužení prefa dílců ramen a vložky je navržena betonářská B500B s krytím minimálně 20mm.

Nosná podlahová deska uložená na terénu tvořící podklady pro hydroizolaci od zemní vlhkosti a radonu je navržena o celkové tloušťce 150mm. Podloží pod deskou je vytvořeno ze zemní hutněné desky z drceného kameniva frakce 0-32mm, hutněného po maximální mocnosti vrstvy 150mm. Tato zemní deska bude provedena dle situace na stavbě na hloubku minimálně 200mm pod stávající terén staveniště. Rostlá zemina pod hutněnou zemní deskou bude srovnaná a přehutněná před ukládáním vrstev kameniva zemní desky. Deformační modul pružnosti podlaží na horní ploše pod nosnou podlahovou deskou je požadován $E_{def,2}=50\text{MPa}$, při dodržení maximálního poměru $E_{def,2}/E_{def,1}=2,5$. Beton podlahové desky je navržen C25/30 XC2, XA1, Dmax16 vyztužený svařovanými sítěmi z oceli BSt500M doplněná výžanou výztuží z betonářské oceli B500B při dodržení krytí výztuže na spodní a boční povrch desky 35mm a pro horní povrch desky se požaduje minimální krytí výztuže 25mm.

Základové pasy jsou navrženy jako dvoustupňové s šířkou patní desky dle intenzity zatížení od horní stavby a horního dříku tvořeného bednicemi tvárnici vyztuženými betonářskou výztuží a vylitím monolitickým betonem. Patní deska je navržena výšky 400mm pro všechny šířky paty základu a to vždy tak aby byla celá výška patní desky v rostlém terénu. Dřík základu je navržen vzhledem k potřebné hloubce základové konstrukce ze tří řad bednicích tvárnic šíře 300mm. Propojení mezi patou a dříkem a dříkem a nosnou podlahovou deskou je navrženo pomocí spřahovací výztuže z betonářské oceli. Beton paty a beton pro vylití bednicích

	číslo zakázky: 20-4621-577	stavba: BRUMOV - BYLNICE Dostavba MŠ Družba	číslo přílohy: SO 01 D.1.2 02	list číslo:
	Stupeň: DPS	objekt: SO 01 – Dostavba MŠ	číslo revize: 0	6

tvárnice je navržen třídy C25/30 XC2, XA1, Dmax16 vyztužená vázanou betonářskou výztuží třídy B500B s krytím výztuže pro patní blok 50mm na všechny povrch k zemině případně k hutněnému polštáři navrženému pod pasem. Krytí boční pro bednicí tvárnice je navrženo minimálně 60mm od vnějšího povrchu bednicí tvárnice.

Hutněný polštář pod paty základových pasu je navržen v mocnosti 200mm z kameniva frakce 16/32 hutněného na $i_D > 0,67$. Šířka polštáře je navržena s rozšířením oproti navržené šířce patní deskové části minimálně 50mm na obě strany základu.

Všechny nové výrobky na stavbě musí mít platné certifikáty, nebo musí odpovídat svými vlastnostmi požadavkům ČSN.

a.1.3 HODNOTY UŽITNÝCH, KLIMATICKÝCH A DALŠÍCH ZATÍŽENÍ UVAŽOVANÝCH PŘI NÁVRHU NOSNÉ KONSTRUKCE

a.1.3.1 Zatížení stálá

Zatížení stálá jsou reprezentována vlastní tíhou nosné konstrukce a tíhou skladeb nenosných a nesených nosných konstrukcí. Výpočet a orientační hodnoty objemových tíh pro výpočet stálých zatížení jsou provedeny dle ČSN EN 1991-1-1 nebo dle technických listů jednotlivých konstrukčních prvků.

Součinitele zatížení dle ČSN EN 1990.

a.1.3.2 Zatížení užitná

Zatížení užitné je pro tento druh stavby a posuzovanou konstrukci uvažováno jako zatížení na kategorii ploch C1 – shromažďovací prostory - s intenzitou užitného zatížení 300kg/m^2 . Na nepřístupné střeše kategorie H 75kg/m^2 . Na schodišti pro kategorii podlahových ploch C 400kg/m^2 .

Součinitele zatížení dle ČSN EN 1990.

a.1.3.3 Zatížení klimatická

Stavební objekt je navrhován na území IV. sněhové oblastí s intenzitou sněhu na zemi $s_k=200\text{kPa}$. Zatížení větrem je charakterizováno II. větrovou oblastí a kategorií terénu III. Atika střechy je uvažován ve výšce maximálně 7,76m od upraveného terénu v okolí objektu.


a.1.3.4 Zatížení další

Další zatížení nejsou požadována.

Kombinace zatížení jsou navrženy dle požadavků ČSN EN 1990 softwarem ze základních kombinačních skupin volených zpracovatelem.

a.1.4 NÁVRH ZVLÁŠTNÍCH A NEOBVYKLÝCH KONSTRUKCÍ NEBO TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ

V rámci navržené stavební úpravy nejsou navrhovány.

	číslo zakázky: 20-4621-577	stavba: BRUMOV - BYLNICE Dostavba MŠ Družba	číslo přílohy: SO 01 D.1.2 02	list číslo:
	Stupeň: DPS	objekt: SO 01 – Dostavba MŠ	číslo revize: 0	7

a.1.5 ZAJIŠTĚNÍ STAVEBNÍ JÁMY

V rámci řešené stavební úpravy se navrhuje jen mělké výkopy pro základové pasy a ty nejsou nutné pažit v daných podmínkách až do hloubky 1,5m pod okolní terén.

a.1.6 TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ, KTERÉ BY MOHLY OVLIVNIT STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE, PŘÍPADNĚ SOUSEDNÍ STAVBY,

Stav okolních objektů bude během stavby kontrolován stavebním dozorem a v případě příznaků poruch či nejasností technického charakteru bude přizván statik.

Stavbu provádějí osoby s příslušnou kvalifikací a zkušenostmi. Stavební materiály se používají podle ustanovení příslušných předpisů pro materiály a nebo výrobky. Konstrukce se bude náležitě udržovat. Konstrukce se bude používat v souladu s uvažovanými požadavky při jejím návrhu.

Veškeré změny proti projektu budou neprodleně řešeny s vykonavatelem odborného dozoru nebo projektantem. Záznam o provedených změnách a způsob jejich řešení bude zapsán ve stavebním deníku.

a.1.7 ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ A ZPEVNŮVACÍCH KONSTRUKCÍ ČI POSTUPŮ

V rámci stavebních prací je nutno dbát opatrnosti při zasahování do stávajících konstrukcí, aby nedošlo k jejich poškození nebo jinému znehodnocení vlivem vyklonění sednutí či tvorby nadměrných trhlin. Před vlastní realizací se doporučuje provést řádnou fotodokumentaci stávajícího stavu dotčených objektů.

a.1.8 POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH KONSTRUKCÍ

V průběhu stavby musí být dodrženy veškeré požadavky předepsané v jednotlivých platných technických normách a předpisech pro provádění konstrukcí (betonových, zděných, ocelových a jiných). Před vlastní betonáží železobetonových konstrukcí bude výztuž převzata odpovědným pracovníkem.


Při provádění stavby je potřeba pravidelně kontrolovat zakrývané a těžko dostupné konstrukce a přebírat je od zhotovitelů před zakrytím následnými konstrukcemi. O provedených kontrolách zakrývaných konstrukcí bude veden záznam o jejich správném uložení ve stavebním deníku přebírající osobou. Kontrola bude vždy potvrzena zápisem ve stavebním deníku. Kontroly i zkoušky je třeba provádět dle požadavků příslušných ČSN EN.

a.1.9 SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ, NOREM, TECHNICKÝCH PŘEDPISŮ. ODBORNÉ LITERATURY A VÝPOČETNÍCH PROGRAMŮ

a.1.9.1 Podklady

Projektová dokumentace (PD) pro vydání společného územního a stavebního povolení (DUSP) byla zpracována podle níže uvedených podkladů:

- zadání předané investorem a požadavky uživatele
- podklady předané investorem – projekt Brumov - Bylnice – dostavba – zadávací studie (STEMIO a.s.)
- Brumov - Bylnice – Dostavba MŠ Družba – aktualizace dispozičního řešení (S-projekt plus, a.s., září 2020)
- geodetické zaměření – (HMOV-geodetická kancelář Zlín , září 2020)

	číslo zakázky: 20-4621-577	stavba: BRUMOV - BYLNICE Dostavba MŠ Družba	číslo přílohy: SO 01 D.1.2 02	list číslo:
	Stupeň: DPS	objekt: SO 01 – Dostavba MŠ	číslo revize: 0	8

- inženýrsko-geologický průzkum (IGP), měření radonu (Ing. Michal Janík, GEO-RADONTEST, s.r.o., říjen 2020).
- ověření stávajícího stavu
- rozpracovaná architektonicko stavební část dokumentace (Ing. Michal Daňek – S-projekt plus a.s. říjen 2020)

a.1.9.2 Normy

- ČSN EN 1990 Zásady navrhování konstrukcí
- ČSN EN 1991-1-1 Zatížení konstrukcí – část 1-1: Vlastní tíha a užitná zatížení
- ČSN EN 1991-1-3 Zatížení konstrukcí – část 1-3: Zatížení sněhem
- ČSN EN 1991-1-4 Zatížení konstrukcí – část 1-4: Zatížení větrem
- ČSN EN 1992-1-1 Navrhování betonových konstrukcí - část 1-1: Obecná pravidla
- ČSN EN 1992-1-2 Navrhování betonových konstrukcí - část 1-2: Navrhování konstrukcí na účinky požáru
- ČSN EN 1993-1-1 Navrhování ocelových konstrukcí - část 1-2: Navrhování konstrukcí na účinky požáru
- ČSN EN 1993-1-1 Navrhování ocelových konstrukcí - část 1-1: Obecná pravidla
- ČSN EN 1996-1-1 Navrhování zděných konstrukcí - část 1-1: Obecná pravidla
- ČSN EN 1997-1-1 Navrhování geotechnických kcí - část 1-1: Obecná pravidla
- ČSN EN 206-1 Beton - Část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda

a.1.9.3 Software

- Scia Engineer program pro prostorovou analýzu konstrukcí prutových a plošných prvků podle metodiky MKP; SCIA CZ, s.r.o.
- Excel pomocné tabulky pro dimenzování

a.1.10 POŽADAVKY NA VYPRACOVÁNÍ DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ ZHOTOVITELEM STAVBY PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY, PŘÍPADNĚ DOKUMENTACE ZAJIŠŤOVANÉ ZHOTOVITELEM

Tato dokumentace je zpracována v rozsahu dokumentace stavby pro stavební povolení. V další fázi musí být zpracována před zahájením výroby a prováděcích prací, realizační respektive dodavatelská (výrobní a montážní) dokumentace. Výkresy tvaru a výztuže ztužujících věnců a dále výkres skladby stropní a střešní konstrukce. Případně mohou být tyto výkresy řešeny v dokumentaci ADR dle požadavku stavebníka na jednostupňovou dokumentaci stavby. V prováděcí a dodavatelské dokumentaci je nutno dopracovat detaily styků na základě statického návrhu. Dále budou zpracovány podrobnější výkresy skladeb nových konstrukcí včetně výkazů materiálů, pokud již nebyly zhotoveny v rámci tohoto stupně dokumentace. Při provádění musí být dodrženy všechny platné zákony, normy a předpisy v aktuálním znění, včetně předpisů o bezpečnosti práce a ochraně zdraví, souvisejících s prováděním staveb. Při realizaci konstrukcí popisovaných touto dokumentací musí být dodrženy veškeré v tu dobu na území České republiky platné legislativní předpisy – zákony, vyhlášky a technické normy. Dále musí být při realizaci dodržena pravidla pro použití a technologické zásady výrobců jednotlivých systémů, výrobků a materiálů při realizaci na stavbě použitých. V případě použití této dokumentace k jinému účelu než pro potřeby stavebního řízení, nebere zpracovatel této dokumentace žádné záruky za případnou škodu, která by tím vznikla komukoliv například investorovi nebo dodavatelské organizaci.

	číslo zakázky: 20-4621-577	stavba: BRUMOV - BYLNICE Dostavba MŠ Družba	číslo přílohy: SO 01 D.1.2 02	list číslo:
	Stupeň: DPS	objekt: SO 01 – Dostavba MŠ	číslo revize: 0	9

Za konečné výrobní rozměry jednotlivých dílců včetně potřebných tolerancí odpovídá dodavatel konstrukce.

Všechny výrobky a materiály použité v nosné konstrukci musí mít platný certifikát a musí splňovat parametry definované platnými normami a předpisy v ČR.

a.1.11 ZÁVĚR

Výše popsané navržené konstrukce a dílce jsou v souladu limity mezních stavů únosnosti a použitelnosti.

Případné změny v dokumentaci je nutno konzultovat s projektantem.

Tato dokumentace slouží pouze ke stavebnímu povolení a nenahrazuje dodavatelskou a dílenskou dokumentaci. Zpracovatel nenese odpovědnost za použití této dokumentace k jinému účelu než ke stavebnímu řízení.

Ve Zlíně 10.11.2020

Vypracoval Ing. Přemysl Gajdošík