

SEZNAM DOKUMENTACE

D.1.2 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

D.1.2.01 TECHNICKÁ ZPRÁVA

D.1.2.02 DESKA POD VÝTAHOVOU ŠACHTOU

D.1.2.03 KLADECÍ VÝKRES STROPŮ NAD 1.NP

D.1.2.04 KLADECÍ VÝKRES STROPŮ NAD 2.NP

D.1.2.05 KLADECÍ VÝKRES STROPŮ NAD 3.NP

D.1.2.06 KLADECÍ VÝKRES STROPŮ NAD 4.NP

D.1.2.07 KLADECÍ VÝKRES STROPŮ NAD 5.NP

Hlavní projektant:	ing. Pavel Kodýtek		
Odpovědný projektant:	ing. Pavel Kodýtek		
Vypracoval:	ing. Ivan Beneš		
Investor:	Střední škola živnostenská a Základní škola, Planá		
Akce:			
VESTAVBA UČEBEN, REKONSTRUKCE BYTŮ A PŘÍSTAVBA VÝTAHU – INTERNÁT SŠŽ A ZŠ PLANÁ			
210601	parc. č. st. 1719, 1900 a 2130/7, k.ú. Planá u M. Lázní, Plzeňský kraj		Datum: 02-2022
			Stupeň PD: DPS
Příloha: STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ			Označení přílohy: D.1.2



S P I R A L spol. s r.o.

D. DOKUMENTACE STAVBY**D.1.2. STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ČÁST****TECHNICKÁ ZPRÁVA****A. IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE****A.1. ÚDAJE O STAVBĚ****a) název stavby**

Název: Vestavba učeben, rekonstrukce bytů a přístavba výtahu – Internát SSŽ a ZŠ Planá

Účel stavby: občanské vybavení – internát, výukové prostory

b) místo stavby (adresa, čísla popisná, katastrální území, parcelní čísla pozemků)

Místo stavby: areál SSŽ a ZŠ v Plané,

Parcelní číslo: st. parc. č. 1719, 1900 a p. p. č. 2130/7

Katastrální území: Planá u Mariánských Lázní

Kraj: Plzeňský

B. POPIS OBJEKTU

Stávající objekt domova mládeže se nachází na pozemku st. p. č. 1719, objekt kuchyně a jídelny na st. p. č. 1900 v k.ú. Planá u Mariánských Lázní. Objekty leží v areálu domova mládeže střední živnostenské školy situovaným na východním okraji města Planá, u ulice Bezdrůžická čp. 728. Areál tvoří 4 spojené objekty a jedna samostatná budova, zpevněné a travnaté plochy. Příjezd do areálu je po asfaltové komunikaci z ulice Bezdrůžická vedoucí severně od areálu. Terén je v daném místě svažité k západu – vstup ze západní strany do 1.NP po rovině (kóta +- 0,0), u východní fasády úroveň terénu cca +2,4 m. Objekt domova mládeže se nachází v centrální části areálu a je napojen areálovými přípojkami na rozvody elektro, plynu, splaškové kanalizace a pitné vody. Jedná se o částečně třípodlažní, částečně čtyřpodlažní, nepodsklepenou stavbu. Půdorysně se jedná o dva zaklesnuté obdélníky o půdorysných rozměrech cca 20 x 16 m (čtyřpodlažní) a 20 x 24 m (třípodlažní). Objekt kuchyně a jídelny se nachází jižně od budovy domova mládeže a je napojen areálovými přípojkami na rozvody elektro, plynu, splaškové kanalizace a pitné vody. Jedná se o dvoupodlažní, nepodsklepenou stavbu. Půdorysně se jedná o tři zaklesnuté obdélníky – viz situace a výkresová část.

Nosnou konstrukci staveb tvoří železobetonový prefabrikovaný skelet systém MS 71. Sloupy o rozměrech 400x400 mm jsou osově vzdáleny v modulu 1,2 m. Obvodové zdivo je sendvičové. Stropní konstrukci tvoří prefabrikované panely tl. 250 mm uložené do deskových průvlaků. Stavba domova mládeže je v současnosti zastřešena mansardovými střechami a stavba kuchyně s jídelnou sedlovými střechami. Střešní krytinu tvoří na ubytovacím objektu velkoformátový plech, nad jídelnou je falcovaný pozinkovaný plech. Obě stavby jsou vzájemně propojeny spojovacím krčkem v úrovni 2. NP.

Stavba bude sloužit i nadále jako domov mládeže, ubytovna a kuchyň s jídelnou, se souvisejícími prostory tj. kanceláře, tělocvičny (posilovny) pro studenty, sociální zázemí, atd. V nové přístavbě bude umístěn výtah a schodiště, které oba objekty propojí a umožní přístup do všech nadzemních podlaží budovy internátu a kuchyně i do nové učebny a sálu. V budově internátu budou provedeny dispoziční změny uvnitř objektu ve 4.NP. Dále bude nově využit půdní prostor, který vznikl realizací nového zastřešení provedeného v roce 2019 a 2020. Ve 4.NP bude nově zřízena v půdním prostoru učebna a sociální zařízení, v 5. NP bude v půdním prostoru nově vybudován sál.

Dispoziční změny budovy kuchyně a jídelny budou provedeny pouze v rámci sociálního zázemí a komunikačních prostor. Rekonstrukce kuchyní byla provedena přibližně před 5 lety.

Stavební úpravy spočívají v částečném vybourání stávajících příček mezi jednotlivými místnostmi, demontáž a likvidace stávajících sociálních zázemí, úpravou vybraných dveřních otvorů. Provedením zděné přístavby výtahu a schodiště mezi objekty čímž vznikne nový hlavní komunikační prostor.

V rámci řešených rekonstrukcí se provedou nové rozvody elektro, TZB a odvětrání, povrchové úpravy, podlahy a podhledy. Nově budou osazeny všechny dveře, zařizovací předměty a další kompletační prvky. Přístavba výtahu a schodiště bude zděná z keramických tvárnic s trámečkovými stropy a železobetonovým schodištěm. Střecha přístavby bude plochá, krytinu tvoří PVC fólie. Fasáda přístavby

výtahu bude opatřena vnější probarvenou silikonovou omítkou. Součástí stavby je nový okapový chodník kolem přístavby a drobné terénní úpravy související s novými chodníky.

Vytápění objektu bude beze změn – centrální plynová kotelna. Příprava TUV je centrální v zásobníku ohříváním z plynového kotle. Celá sestava bude přesunuta do nové kotelny v přízemí.

Pitná voda je napojena z veřejného vodovodu, ze stávající vodovodní přípojky v areálu. Splaškové vody jsou zaústěny do stávajících kanalizačních přípojek a následně do kanalizačního řádu. Dešťové vody jsou svody napojeny do stávající kanalizace resp částečně vyústěny do vsakovacích jam nebo vyústěny do travních ploch. Svody nové přístavby budou okapovou soustavou svedeny do nového vsakovacího objektu. Napojení elektro je pomocí podzemního vedení (ČEZ). Objekt je dále napojen na sdělovací rozvody (ČETIN) a plynovou přípojkou (GasNet), tyto přípojky budou zachovány a nebudou dotčeny. Veškerá vedení jsou patrná ze situace C.2.

Dopravní řešení není dotčeno a není součástí této PD.

Zastavěná plocha stávající:	670,5+758,6= 1429,1 m ²
Obestavěný prostor stávající činí cca:	11.250+7.300= 18.550 m ³
Zastavěná plocha přístavby výtahu:	97,65 m ²
Obestavěný prostor přístavby výtahu:	1650 m ³
Počet nových ubytovacích jednotek:	0
Počet trvalých pracovníků:	10+4 nově= 14 osob
Kapacita objektu stálá:	100 osob
Kapacita objektu příležitostně:	200 osob

C. KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

Základy

Sloupy jsou uloženy do prefabrikovaných kalichových patek, stěny a sloupy u dilatací jsou založeny na železobetonových pasech. Tyto konstrukce nebudou upravovány ani do nich zasahováno.

Nově je navrženo založení výtahové šachty a schodiště. Je navržena základová deska a železobetonové pasy. Hloubka základové spáry je patrna z výkresů. Pokud budou během výkopových prací zjištěny skutečnosti, které nebyly předpokládány (násyp, hladina spodní vody, neúnosná zemina) bude návrh základů přepracován. Na základě původní PD se předpokládá, že založení bude na silně zvětralých rulách (A7), charakteru středně zrnitého písku s patrnou strukturou původní horniny, v rule velice snadno rozrušitelné, rezavé hnědé až šedé. Při návrhu bylo uvažováno s únosností základové půdy R_{dt} kolem 200 kPa, hladina podzemní vody nebyla zastížena a předpokládá se min. 2,0 m pod základovou spárou. Základovou spáru je před započítáním realizace základů nutno nechat odsouhlasit TDI a projektantem a o tomto provést zápis do SD.

Po provedení výkopů bude základová spára i pláš pod základovou deskou zhuťněna a pláš následně vyrovnána vrstvou zhuťněného štěrku frakce 32-63 v tl. cca 100 mm. Základovou konstrukci bude tvořit železobetonová deska tl. 500 mm pod výtahem a železobetonové prahy 800x500 mm a pasy šířky 400 mm z tvárnic ztraceného bednění pod stěnami nové přístavby. Základová spára u pasů strojovny bude vyrovnána betonem C12/15 v tl. 50 mm. Předpokládá se, že nová přístavba bude dilatována od stávajících objektů, dilatační spára bude vyplněna polystyrenem tl. 50 mm.

Pro betonáž bude použit beton C16/20 XC1, Cl 0,4, D_{max} 22. Do každé ložné spáry tvárnic budou vloženy 2 Ø10 z ocele 10S05 (R), svislá výztuž je navržena z Ø10 po 500 mm, svislé pruty umístit směrem k vnitřnímu líci zdiva, výztuž bude propojena se základovou deskou a prahy. Vyztužení desky bude Ø10 á 100 mm v obou směrech u horního i dolního povrchu a uprostřed budou osazeny distanční vložky. Výztuž je nutné kotvit a stykovat s přesahem min. 50 Ø. Výztuž bude před betonáží zkontrolována statikem. V základech je během osazování tvárnic třeba osadit dřevěné bednění v místě prostupů technických instalací.

Základová deska bude provedena na zhuťněné podloží a vyrovnávací vrstvu štěrku 32-63 tl. 100 mm. Betonová deska bude zhotovena ze stejného betonu jako základové pasy v tl. 150 mm. Deska bude monoliticky spojena se základovými pasy. Ke spodnímu okraji desky bude osazena ocelová Kari síť 150x150x6. Minimální krytí výztuže bude 30 mm.

Při provádění betonových konstrukcí budou odebírány vzorky dle současně platných norem a prováděny zkoušky betonu dle souvisejících platných ČSN. Výsledky a kopie dodacích listů budou předávány TDI při kontrolních dnech a také budou přiloženy ke SD.

Svislé konstrukce

Obvodové stěny nové výtahové šachty a schodiště jsou navrženy z keramických broušených tvárnic plněných vatou Porotherm 38 TB Profi P12 tl. 380 mm. Vnitřní nosné stěny jsou navrženy z keramických broušených tvárnic P15 tl. 300 mm. Tvárnice budou zděny na vazbu s přesahem min. 100

mm, vzájemně spojovány tenkovrstvou cementovou maltou. Při zdění budou dodrženy technologické pokyny výrobce. Charakteristická pevnost zdiva v tlaku f_k dle ČSN EN 1996-1-1 je výrobcem udávána 5,0 MPa pro zdivo plněné vatou a 5,15 MPa pro tvárnice š. 300 mm. Nepředpokládá se nikde vznik nadměrného lokálního zatížení. Zdivo je dostatečně únosné na přenos svislého zatížení i namáhání větrem. Toto vzhledem k dostatečnému ztužení vnitřními stěnami a vodorovným ztužením tuhými železobetonovými stropy a věnci není posuzováno.

V místě doplnění stropu po rušeném schodišti bude provedeno nové obezdění z pórobetonových tvárnic P4-550 tl. 250 mm.

Dispoziční úpravy budou provedeny novými pórobetonovými příčkami P2-500.

Je navržena úprava dveřního otvoru v místě napojení stávajícího objektu na nové schodiště. Stěna je dle předpokladu provedena jako sendvičová z cihel CDm v tl. 300 mm vložené tepelné izolace a přízdívky tl. 150 mm. Bude vyzděno nové ostění z plných cihel na MVC 5 a osazen nový překlad z ocelových válcovaných nosníků. Nosníky je nutné řádně vyklínovat ke stávajícímu zdivu a vyplnit maltou MVC5.

Nadpraží otvorů bude provedeno ze systémových překladů výšky 238 mm, respektive pomocí ztužujícího železobetonového věnce viz dále. Použít se smí pouze produkty, které mají vlastnosti určené výrobcem a nejsou poškozené. Překlady se nesmí zkracovat ani upravovat jejich průřezy. Správná poloha překladů ve stavbě je zaoblením horní hrany překladu. Systémové prefabrikované překlady vyhovují na MSÚ i MSP. Překlady do 1,5 m není nutné montážně podpírat, únosnost je dosažena okamžitě do dozdnění a zatvrdnutí malty. Překlady větších otvorů se doporučuje montážně podepřít minimálně při betonáži stropní konstrukce, aby nedošlo k nežádoucím deformacím. Nad otvory, kde nelze použít systémové překlady budou provedeny nadpraží z ocelových válcovaných nosníků I nebo železobetonový monolitický překlad. Uložení všech překladů bude minimálně 125 mm. Návrh překladu bude před objednáním konzultován s projektantem a TDI, o tomto bude proveden zápis do SD. Nad příčky budou osazeny systémové pórobetonové překlady.

V úrovni stropů bude proveden po celém obvodu a nade všemi novými nosnými stěnami ztužující železobetonový věnec výšky 250 mm z betonu C25/30 XC1 vyztuženými 4 $\phi 10$ v rozích a uzavřenými třmínky $\phi 6$ po 250 mm.

Atikový věnec bude výšky 75 mm, beton bude obdobný jako při ztužujícím věnci. Výztuž ukončujícího věnce bude 2 $\phi 10$.

Vodorovné konstrukce

Je navržen klasický trámečkový strop Porotherm s nadbetonávkou celkové tloušťky 250 mm. Nad 2.NP bude proveden strop BS Klatovy tl. 200 mm, aby byla maximalizována světlá výška podlaží. Kladecí výkres i výztuž stropu bude upřesněna po dohodě s konkrétním výrobcem daného systému. Při provádění stropu bude dodržen technologický postup výrobce daného systému tj. montážní podepření, způsob dopravy, skladování, betonáž apod. Strop bude proveden jako skládaný z keramických / betonových nosníků a vložek výšky 190 resp. 160 mm a železobetonovou nadbetonávkou tl. 60 resp. 40 mm. Strop je nutné montážně podepřít před osazováním vložek. Montážní podepření trámky bude provedeno maximálně ve vzdálenosti 1,8 m a bude vzájemně zavětrováno. Montážní podepření je možné odstranit nejdříve po 28 dnech od betonáže – podepření je nutné odstraňovat shora dolů po jednotlivých podlažích. Stropní nosníky budou uloženy min. 125 mm. Nosníky budou kladeny na sucho na zdivo v osové vzdálenosti 500 nebo 625 mm (Porotherm), 480 nebo 660 mm (BS Klatovy). Po řádném podepření nosníků budou kladeny rovněž na sucho stropní vložky v. 160 resp. 190 mm. Nízké vložky nesmějí být výztuž zkontrolována TDI, projektantem a statikem a o tomto bude proveden zápis do SD. během montáže nikterak zatěžovány. Veškeré prostupy budou vedeny mimo stropní nosníky!! Prostupy o průřezu větším než 150x150 mm je nutné konzultovat se statikem. Nad vložky bude provedena výztuž z Kari sítí zatažená až k výztuži věnců a propojená s výztuží stěn k zemině v přízemí. Sítě je nutné klást na distanční podložky v. 10 mm, aby výztuž neležela přímo na stropních vložkách. Výztuž věnce bude provedena z vázané výztuže navržené na výkresech. Krytí výztuže bude minimálně 15 mm. Před betonáží bude výztuž zkontrolována TDI, o tomto se provede zápis do SD.

Betonáž bude provedena z betonu C25/30 XC1, Cl 0,4, Dmax 22, měkká konzistence. Při betonáži nesmí dojít hromadění směsi. Předpokládá se, že betonáž bude provedena bez pracovních spar. Při provádění betonových konstrukcí budou odebrány vzorky dle současně platných norem a prováděny zkoušky betonu dle souvisejících platných ČSN. Výsledky a kopie dodacích listů budou předávány TDI při kontrolních dnech a také budou přiloženy ke SD. Po betonáži je desku řádně ošetřovat například kropením vodou. V případě klimaticky nepříznivých vlivů (mráz, vysoké teploty, silný déšť) je nutné beton zakrýt či použít jiné řešení, jehož návrh zpracuje dodavatel.

Stejně řešení stropu se navrhuje i v místě doplnění stropu po rušeném schodišti.

Dobetonování rušených instalačních šachet uvnitř objektu bude pomocí železobetonové desky tl. 100 mm z betonu C25/30 XC1. Deska bude vyztužena KARI sítí 100x100x6 u dolního povrchu. Doporučuje se po obvodu prostupu nakotvit do stávajícího panelu ocelový „L“ profil, na který se deska uloží, případně ještě navrtat trny do stávajícího panelu. Detailní návrh předloží před započítáním prací zhotovitel a nechá odsouhlasit TDI a projektanta.

Krov

Na stávajících objektech zůstane krov i střecha bez úprav. Střecha nad kuchyní je provedena z dřevěných sbíjených vazníků a krytiny z pozinkovaného falcovaného plechu. Nad ubytovacím objektem byla střecha provedena kompletně nově v roce 2019 a 2020. Nově byla provedena mansardová střecha zastřešená velkoformátovým plechem. Nosnou konstrukci tvoří ocelový svařovaný rám z válcovaných nosníků HEA a dřevěné příhradové vazníky. Nad schodištěm ze 4.NP do 5.NP je střecha plochá, nosnou konstrukci tvoří betonový trámečkový strop. Střecha nové přístavby je plochá, nosnou konstrukci tvoří strop nad nejvyšším podlažím.

Schodiště

Je navrženo nové hlavní schodiště propojující vertikálně všechna podlaží a oba objekty. Podesty a mezipodesty budou provedeny jako trámečkové skládané stropy s přebetonováním, ramena budou osazena prefabrikovaná železobetonová. Konstrukčně se bude jednat o dvouramenné deskové schodiště. Ramena budou klasicky desková uložena na podestách a stropní desce, tl. desky se předpokládá 140 mm. Podesta bude tvořena skládaným trámečkovým stropem s přebetonováním obdobně jako stropy. Výkres schodiště bude detailně řešen ve výrobní dokumentaci zhotovitele. Alternativně je možné provést schodiště jako železobetonové monolitické.

Přesný návrh schodiště, jeho detaily uložení, napojení, případně vyztužení je možné až po konkrétním výběru materiálového řešení a ověření rozměrů přímo na stavbě. Toto bude upřesněno a odsouhlaseno statikem, projektantem a TDI. Celá konstrukce bude splňovat požadavky normy ČSN 73 4130 Schodiště a šikmé rampy, dále ČSN 74 3305 Ochranná zábradlí. Přesný návrh schodiště včetně zábradlí provede zhotovitel ve své výrobní dokumentaci. Která bude rovněž obsahovat statické posouzení.

Vyrovňovací schodiště ve 2.NP bude vyzděno z pórobetonových stupňů obložených keramickou vysoce slinutou dlažbou.

Zábradlí schodiště bude tyčové nerezové v. 1000 mm. Výrobní výkres zábradlí zpracuje zhotovitel. Schodišťová ramena budou doplněna u stěn madly ve výši 900 mm.

D. HODNOTY UŽITNÝCH A KLIMATICKÝCH ZATÍŽENÍ UVAŽOVANÝCH PŘI NÁVRHU:

Jednotlivá zatížení jsou udávána v charakteristických hodnotách. Při výpočtu je zatížení pomocí součinitelů přepočteno na zatížení návrhové dle ČSN EN 1991-1-1 Zatížení konstrukcí. Účinky neuvedených zatížení na danou stavbu rodinného domu budou mít dle zkušeností menší účinky a nejsou proto uvažovány. Dynamické zatížení, které by mohlo negativně ovlivnit stavbu, se nepředpokládá.

Užitná zatížení

Běžná místnost:	1,5 kN/m ²	(Q _k =2,0 kN)
Učebna:	2,5 kN/m ²	(Q _k =2,0 kN)
Schodiště:	3,0 kN/m ²	(Q _k =2,0 kN)
Balkóny:	3,0 kN/m ²	(Q _k =2,0 kN)
Nepochozí střecha:	0,75 kN/m ²	(Q _k =1,0 kN)
Zábradlí:	0,5 kN/m	

Zatížení sněhem

Zatížení sněhem s_k: 1,2 kN/m²
 Sklon střechy: plochá střecha
 Charakteristická hodnota zatížení sněhem na zemi s_n= 1,5 kN/m² (III. Sněhová oblast)

Zatížení větrem

Maximální dynamický tlak větru w_k: 0,7 kN/m²
 Základní rychlost větru v_b: 25 m/s (II. Větrná oblast)
 Zjednodušení: w_k: +/-0,8 kN/m²

E. NÁVRH NEOBVYKLÝCH KONSTRUKCÍ, KONSTRUKČNÍCH DETAILŮ, TECHNOLOGICKÝCH PŘEDPISŮ:

Nepředpokládá se s použitím neobvyklých konstrukcí, konstrukčních detailů, ani technologických předpisů. Při provádění budou dodržovány technologické pokyny výrobců materiálů. Na stavbu budou použity jen výrobky, které splňují platné právní předpisy především zákon 22/1997 Sb. o technických požadavcích na výrobky a NV 163/2002 Sb. technické požadavky na vybrané stavební výrobky a předpisů souvisejících.

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

Stavba bude prováděna postupně dle běžných technologických postupů. Přesný harmonogram bude součástí nabídky zhotovitele. Předpokládá se, že výstavba jednotlivých sekcí bude probíhat najednou vždy po jednotlivých patrech, aby se minimalizovali náklady na zdvihací prostředky. Parkoviště se provede až ke konci stavby.

Montážní zajištění jednotlivých konstrukcí bude řešit zhotovitel ve svých technologických postupech. Jedná se především o montážní zajištění krovu, návrh bednění a lešení.

Sousední stavby nebudou prováděním stavby nijak staticky ovlivněny.

G. ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ A ZPEVŇOVÁNÍ KONSTRUKCÍ ČI PROSTUPŮ:

U nových nebo upravovaných otvorů ve stávajícím zdivu jsou navrženy překlady z ocelových válcovaných nosníků I. Přesný typ nosníku a jeho délka je uvedena na výkrese. Uložení překladů bude minimálně 150 mm. Překlady je nutné provést před započítím bourání otvorů. Dodatečně prováděné překlady je nutné provádět postupně. Při osazování překladů ve stávajících stěnách se doporučuje provizorní podepření stropní konstrukce. Po osazení překladů bude provedeno dozdnění ke stávajícímu zdivu a řádné vyklínování. Vybourání otvorů je možné provést až po řádném vyzrání vápenocementové malty.

H. POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANCÝCH KONSTRUKCÍ:

Při provádění hlavních nosných konstrukčních prvků je nutné přizvat vždy před zakrytím dané konstrukce TDI alt statika a projektanta na kontrolu a odsouhlasení. Toto se týká především kontroly výztuže železobetonových prvků, stropů, kontroly základové spáry, krovu, kotvení izolantů apod. O provedených kontrolách bude následně proveden zápis do SD.

I. POUŽITÁ LITERATURA:

ČSN EN 1991-1-1 Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení – Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb
ČSN EN 1991-1-3 Zatížení konstrukcí – Část 1-3: Obecná zatížení – Zatížení sněhem
ČSN EN 1991-1-4 Zatížení konstrukcí – Část 1-4: Obecná zatížení – Zatížení větrem
ČSN EN 1992-1-1 Navrhování betonových konstrukcí
ČSN EN 1993-1-1 Navrhování ocelových konstrukcí
ČSN EN 1995-1-1 Navrhování dřevěných konstrukcí
ČSN EN 1996-1-1 Navrhování zděných konstrukcí
ČSN EN 1997-1 Navrhování geotechnických konstrukcí – Část 1: Obecná pravidla

J. SPECIFICKÉ POŽADAVKY NA ROZSAH A OBSAH PROJEKTOVÉ DOKUMENTACE PRO PROVÁDĚNÍ STAVBY, PŘÍPADNĚ DOKUMENTACE ZPRACOVÁVANÉ ZHOTOVITELEM:

Nestanovují se žádné specifické požadavky, v rámci prováděcí dokumentace bude zpracován kladecí výkres stropu a schodiště. Statické posouzení a výrobní dokumentaci prefabrikátů zpracuje konkrétní dodavatel a nechá ho odsouhlasit projektantem a statikem. Zhotovitel si nechá zpracovat výrobní dokumentaci zámečnických prvků a tesařských konstrukcí, součástí dokumentace bude i návrh kotvení a statické posouzení konstrukce. Zhotovitel provede ve svých technologických předpisech návrh bednění, montážních podepření a zajištění, návrh pracovních spar a technologického postupu včetně technologických přestávek. Toto předem vždy nechá odsouhlasit projektanta a TDI.

K. ZÁVĚR:

Při dodržení navržených a statickým výpočtem ověřených profilů nosných prvků nedojde ke kolapsu, případně jiné destrukci stavby, k nepřijatelným deformacím konstrukce nebo kmitání, které by mohlo narušit stabilitu stavby, mechanickou odolnost a užitelnost stavby. Veškeré navržené prvky vyhoví na mezní stupeň únosnosti a použitelnosti. Při provádění hlavních nosných konstrukčních prvků je

nutné přizvat vždy před zakrytím dané konstrukce TDI na kontrolu. Toto se týká především kontroly výztuže železobetonových prvků, kontroly základové spáry, krovu apod. O provedených kontrolách bude následně proveden zápis do SD.

Vypracoval: ing. Jiří ŤUPA