

Hlavní projektant:	ing. Pavel Kodýtek	
Odpovědný projektant:	ing. Pavel Kodýtek	
Vypracoval:	ing. Jiří Ťupa, ml.	
Investor:	Město Planá, náměstí Svobody 1, Planá 348 15	
Akce:		
STAVEBNÍ ÚPRAVY – NOVÁ ŠKOLA V OBJEKTU BÝVALÉ SOKOLOVNY V REVOLUČNÍ ULICI, PLANÁ		
240502	parc. č. st. 527, k.ú. Planá u Mariánských Lázní, Plzeňský kraj	Datum: 05-2024
Příloha:		Stupeň PD: DPZ
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: Stavební úpravy – nová škola v objektu bývalé sokolovny v Revoluční ulici, Planá

Účel stavby: občanské vybavení

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

Místo stavby: Revoluční 217, 34815 Planá

Parcelní číslo: st. 527, 363/1, 363/3, 363/4, 363/5, 363/10, 363/11, 363/14

Katastrální území: Planá u Mariánských Lázní

Kraj: Plzeňský

B. POPIS OBJEKTU

Stavba bývalé sokolovny čp. 217 se nachází na pozemku st. p. č. 527 v k. ú. Planá u Mariánských Lázní a leží v severní části Města Planá, v ulici Revoluční. Původně stavba čp. 217 sloužila jako sokolovna, poslední cca 3 roky je bez využití, před tím zde byl sport bar, herna, fitness. V nedávné době bylo čp. 217 zakoupeno Městem Planá.

Jedná se o stavbu obdélníkového půdorysu s členěním JZ fasády. Hlavní objekt (střední část) je částečně podsklepena, má dvě podlaží a je zastřešena valbovou střechou, která je tvořena vázaným krovem, krytina alukryt. JV část (sál) je zastřešena sedlovou střechou a je jednopodlažní, krytina nová – velkoformátový PZ plech s povrchovou úpravou. Do prostoru krovu nad sálem je možný přístup přes půdu hlavního objektu. Nosnou konstrukci střechy tvoří vázaný krov.

SZ část objektu je zastřešena pultovou střechou skloněnou SV směrem, krytina falcovaný PZ plech s povrchovou úpravou. Tato část je propojená v obou patrech s hlavním objektem.

Dopravní napojení objektů je pomocí sjezdu z ulice Revoluční. Vstup do objektu je po zpevněné ploše z JZ strany. Stavba byla postavena pravděpodobně v 19. Století a v minulosti byla několikrát upravována a rozšiřována. Je založena dle předpokladu na základových pasech z betonu a lomového kamene. Stěny jsou vyzděny ze smíšeného zdiva resp. z plných cihel. Stropní konstrukci nad 1.PP tvoří betonová deska, nad ostatními podlažími jsou dřevěné trámové stropy. Schodiště je provedeno jako dřevěné schodnicové. Hlavní část objektu je zastřešena valbovou střechou se sklonem 47°, nosnou konstrukci tvoří dřevěný vázaný vaznicový krov se středovou vaznicí. Krytina je provedena z hliníkových šablon na plném bednění. Okna jsou převážně dřevná zdvojená.

Požadavkem vlastníka a budoucího provozovatele (nájemce) bylo provedení dispozičních změn tak, aby bylo možné v objektu provozovat základní školu – Svobodná demokratická škola Leela. Stavební úprava spočívá v provedení celkového zateplení objektu (vnější zateplení, výměna oken a dveří), montáže nového vnitřního schodiště a drobných dispozičních úpravách. Úpravy interiéru spočívají v nových rozvodech vody, kanalizace, elektro, topení a VZT. Dále v provedení nových povrchových úprav stěn i podlah a osazení nových dveřních křidel. Objekt byl a bude i nadále vytápěn kotlem na zemní plyn. Ohřev TV bude pomocí 2 elektrických zásobníků TUV. Objekt je napojen na elektro, plyn, vodovod a kanalizaci. Dešťová voda ze střech je svedena pomocí okapové soustavy do lapačů střešních splavenin a následně do kanalizace. Veškeré přípojky zůstanou stávající beze změn, dimenze ani kapacity není potřeba navyšovat. Budou upraveny domovní přípojky plynu a kanalizace. Nové bude řešení dopravy v klidu. Vzhledem ke zvýšené potřebě parkovacích stání bude na jižní straně zřízeno celkem 13 nových stání. Sjezd do areálu zůstane stávající, zásahy do veřejných komunikací se nepředpokládají.

Zastavěná plocha objektu: 308,86 m²

Obestavěný prostor stavby činí cca: 2050 m³

Užitná plocha objektu bude: 352,98 m²

Počet bytových jednotek: 0

Maximální počet dětí: 50 dětí (věk 6–15 let)

Počet pracovníků: 5 pracovníků

C. KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ**Základy**

Základy jsou tvořeny dle předpokladu pasy z betonu (sál a novější přístavby) a lomového kamene (původní centrální část objektu). Tyto konstrukce nebudou upravovány, ani do nich zasahováno.

Svislé konstrukce

Obvodové a vnitřní nosné stěny jsou vyzděny ze smíšeného zdiva kámen-cihla resp. sál a zázemí z plných cihel na vápenocementovou maltu. Stav stěn bude zkontrolován po obnažení zdiva a bude upřesněn technologický postup případných úprav a zpevnění zdiva. Zásadní zásahy do obvodových a nosných stěn se nenavrhují, budou provedeny pouze úpravy vybraných stávajících otvorů a několik nových otvorů. Úpravy a zazdívky stávajících otvorů jsou navrženy pomocí plných cihel CP P10 na vápenocementovou maltu 2,5. Při dozdivání je nutné nové zdivo řádně provázet se stávajícím pomocí kapes a ozubů. Provázání vyplněním PUR pěnou je nedostatečné. Vybourání nových otvorů a prostupů patrných na výkresech bude provedeno až po osazení nových překladů a zatvrdnutí malty. Po otlučení omítek v místech nových otvorů **bude přizván statik, aby se odsouhlasily navržené překlady. Toto je nutné z důvodu ověření předpokladů v PD** (tloušťka stěny, směr pnutí stropu apod).

Nad nové příčky budou osazeny systémové překlady Ytong NEP 10 a NEP 12,5.

Ztužující věnce se nenavrhují, zůstane stávající řešení.

Vodorovné konstrukce

Do stropních konstrukcí nebude zasahováno s výjimkou provedení nových prostupů.

Prostupy rozvodů budou dle předpokladu provedeny jádrovým vrtáním a nebudou mít vliv na celkovou únosnost stropních konstrukcí. Před zahájením vrtání budou polohy a dimenze prostupů odsouhlaseny projektantem a TDI. Po odstranění podlah bude zkontrolován stav stropních trámů a bude-li odhaleno poškození stropních trámů dřevokazným hmyzem nebo hnilobou bude nutná oprava. Trámy je nutné vyměnit případně vyprotézovat. Při výměně budou použity profily dle stávajících trámů. Přesný rozsah a postup bude určen po obnažení všech trámů v rámci KD. Nové dřevěné prvky budou napuštěny přípravkem proti dřevokaznému hmyzu, houbám a plísním.

Krov

Střecha nad hlavní částí je valbová se sklonem 47° s námětky u okapů. Nad sálem je sedlová střecha se sklonem 33°. Nad hlavním objektem bude kompletně demontována střešní krytina. Nosná konstrukce krovu je provedena z dřevěných trámů jako klasická tesařská vázaná konstrukce. Konstrukčně se jedná o klasický vaznicový krov se středovou vaznicí uloženou na nosných zdech resp. sloupcích. Následně bude provedena detailní kontrola trámů a jejich případná oprava. Při výměně budou použity profily dle stávajících trámů. Krytina je nově navržena z velkoformátového plechu, pod krytinu je navrženo dvojité laťování z lať 40/60 mm.

Schodiště

Nově bude provedeno schodiště do 2.NP, protože stávající schodiště je nevyhovující jak staticky, tak požární odolností. V projektu je navrženo nové betonové deskové schodiště. Tvar schodiště, počet stupňů i jejich rozměry budou zachovány. Konstrukčně se bude jednat o železobetonové deskové schodiště uložené do okolních nosných stěn, resp. uložených na stropě a podlaze. Předpokládá se ŽB deska z betonu C25/30 XC1 v tl. 100 mm vyztužená KARI sítí 100x100x6. Hlavní směr pnutí desky je rovnoběžně se stupni na délku cca 1,2 m. Výrobní dokumentaci schodiště provede zhotovitel, resp. bude řešena detailně v další stupni PD. Při návrhu schodiště je nutné zohlednit požadavky PBR a přípravu pro kotvení zábradlí, toto bude řešeno dle předpokladu přišroubováním zboku do desky. Následně bude na betonové stupně položena keramická dlažba – typové schodišťové dlaždice.

Je navrženo nerezové tyčové zábradlí a madla. Zábradlí výšky minimálně 900 mm bude kotvené do schodišťových ramen a stropní konstrukce. Madla budou nerez kruhová $\phi 42,4$ mm. Madla musí přesahovat nejméně o 150 mm první a poslední stupeň s vyznačením v jejich půdorysném průmětu. Madlo musí být odsazeno od svislé konstrukce ve vzdálenosti nejméně 60 mm. Tvar madla musí umožnit uchopení rukou shora a jeho pevné sevření.

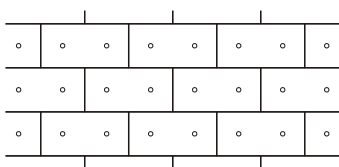
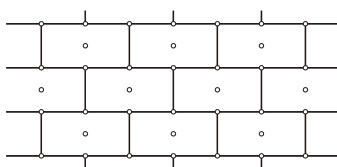
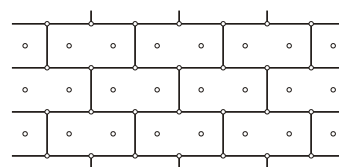
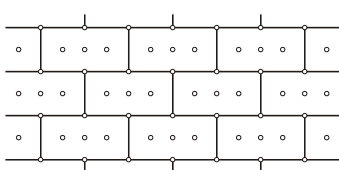
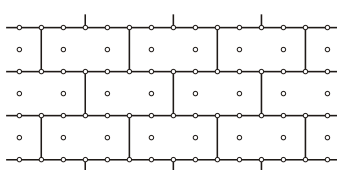
Celá konstrukce bude splňovat požadavky normy ČSN 73 4130 Schodiště a šikmé rampy, dále ČSN 74 3305 Ochranná zábradlí. Přesný návrh schodiště včetně zábradlí provede zhotovitel ve své výrobní dokumentaci, která bude rovněž obsahovat statické posouzení konstrukce i kotvení. Tato dokumentace bude před zahájením výroby odsouhlasena projektantem.

Vnější zateplení

Posouzení stability ukotvení tepelné izolace do obvodového bude provedeno prováděcí firmou, která ověří předpoklad navrhovaný projektovou dokumentací výtržnou zkouškou, podle které zvolí minimální počet hmoždinek na m^2 .

Počet hmoždinek na m^2 je dán výškou pokládání a typem izolačních desek. U polystyrénových desek obecně platí do 9 m pokládané výšky 6 ks/ m^2 (desky 1000x500mm), 10 ks/ m^2 (desky 1000x500mm). Minimální počet hmoždinek na jednu desku (1000x500mm) je 4 ks. Na 1 m^2 počítáme min. 8 ks přídavných kotev. Ve složitějších případech (rohy a v místech, kde provádíme výřezy kolem oken, dveří apod.) a podle zatížení povrchu fasády např. keramickým obkladem nebo cihelnými pásky se počet zvyšuje na 12 ks/ m^2 . Mechanické přikotvení systému se provádí min. po jednom, lépe po dvou dnech od nalepení desek. Množství a délka hmoždinek je závislá podle druhu a kvality podkladu, výšky objektu. Délka hmoždinek se volí tak, aby její zakotvení v nosném podkladě (cihelňé zdivo, beton, nikoliv v omítce) bylo min. 40 mm. Desky se přilepují na těsný sraz, na vazbu (v ploše i na nárožích).

SCHÉMA ROMÍSTĚNÍ HMOŽDINEK PRO DESKY 1000 x 500 mm

4 ks/ m^2 6 ks/ m^2 8 ks/ m^2 10 ks/ m^2 12 ks/ m^2 **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:	2,0 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 :	plochá střecha:	1,2 kN/ m^2
	valbová střecha:	0,8 kN/ m^2
Charakteristická hodnota zatížení sněhem na zemi $s_n = 1,5$ kN/ m^2 (III. Sněhová oblast)		

Zatížení větrem

Maximální dynamický tlak větru w_k :	0,7 kN/ m^2
Základní rychlost větru v_b :	25 m/s (II. Větrná oblast)
Zjednodušení: w_k :	+/-0,8 kN/ m^2

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. 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.

Provádění nových otvorů v nosných stěnách:

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. Po otlučení omítek v místech nových otvorů **bude přizván statik, aby se odsouhlasily navržené překlady. Toto je nutné z důvodu ověření předpokladů v PD** (tloušťka stěny, směr pnutí stropu apod).

V místě bouraného otvoru podepřete z obou stran stropy, od kterých se do stěny přenáší zatížení. Pokud je objekt vícepodlažní, stropy se musí podepřít ve všech podlažích. Stropy podepřete trámem a sloupy a konstrukci řádně zavětrujte. Sloupy přitom ukládejte na dřevěné fošny nebo betonové dlaždice, aby došlo k rozložení zatížení na větší plochu. Nad budoucím otvorem probourejte skrz stěnu otvor, kterým provlečte trámek pro zajištění zdiva nad otvorem. Trámek podepřete sloupy a řádně zavětrujte. V případě, že je otvor širší (více jak 1,5 m), otvory probourejte na více místech dle potřeby. Na stávající stěnu si naznačíte polohu nového otvoru včetně nově osazovaných překladů, které by měly být v místě podepření osazeny alespoň 150 mm směrem do zdiva.

V místě uložení překladů vybourejte otvory skrze zeď a připravte se podklad pro jejich uložení. Překlady by měly být uloženy na celistvém, kompaktním a únosném podkladu. Vhodným řešením je vyspravení podkladu betonem. Z obou stran otvoru ve stěně tedy přiložte kousky dřevěných prken, vyrovnejte je v obou směrech do roviny a ke stěně upevněte pomocí skob. Bednění je nyní připravené pro vybetonování podkladu pod nosný překlad. Jakmile máte připravený podklad pro překlad, vybourejte z jedné strany stěny otvor pro překlad (hloubka dle tloušťky stěny). Osad'te překlad (ocelový nosník, betonový překlad, keramický nosník s výztuží) a pomocí klínků jej vyrovnejte do roviny. Zazděte otvor nad překladem, otvor zaklínujte a vzniklé spáry zaplňte vápenocementovou maltou. Po zatvrdnutí malty obdobný postup aplikujte i na druhé straně stěny. Vybourejte otvor, osad'te překlady, dozděte otvor, vše zaklínujte a spáry vyplňte nastavenou maltou. Po zatvrdnutí malty můžete vybourat otvor pod osazeným překladem.

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

V projektu je navrženo bourání převážně nenosných konstrukcí (příčky, povrchové úpravy apod.). Při bourání je nutné postupovat opatrně, aby nedošlo k poškození nosných konstrukcí, nepoužívat postupy, které zbytečně vnášejí do konstrukcí dynamické rázy nebo kmitání. Suť je nutné průběžně uklízet a neskladovat ji lokálně na stropních konstrukcích. Bourání otvorů v nosných stěnách je popsáno výše. Budou-li zjištěny při provádění prací skutečnosti, které nejsou v PD uvažovány, protože nebyly v době zpracování PD známy, je nutné přizvat projektanta a navrhnout úpravu postupu a návrhu. Při provádění bouracích prací budou dodržovány bezpečnostní předpisy, zvláště je nutné vždy řádně vyznačit a zabezpečit ochranné pásmo kolem bourané části, aby nedošlo k úrazu nebo poškození majetku například pádem suť.

H. POŽADAVKY NA KONTROLU ZAKRÝVANÝCH 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.

Plán kontroly spolehlivosti konstrukcí (stanovení kontrol spolehlivosti konstrukcí stavby z hlediska jejich budoucího využití) vychází z platných norem, zejména pak z ČSN EN 1990 dle klasifikace konstrukcí. V rámci stavby se předpokládá pravidelná kontrola stavby investorem dle managementu spolehlivosti, kontrolní prohlídky stavby stavebním úřadem definovaném v dokumentaci pro stavební povolení. Před uvedením stavby do provozu je třeba provést tzv. výchozí prohlídku konstrukce tak,

aby bylo ověřeno konstrukční provedení stavby, soulad s projektem a ověřeny použité materiály a postupy (certifikace, prohlášení shody apod.). V rámci následného využití stavby s odkazem na plánovanou a návrhovou životnost je třeba definovat rozsah a četnost pravidelných kontrol stavby tak, aby byla zajištěna její plná funkčnost, stabilita a spolehlivost. Návrh těchto termínů, rozsah a evidence prohlídek musí být definován majitelem stavby/provozovatelem v tzv. provozním řádu stavby, tyto prohlídky musí být v souladu s platnými předpisy.

Nosné základové a betonové konstrukce

Nosné základové betonové konstrukce budou provedeny dle ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí. ŽB nosné konstrukce budou kontrolovány dle zařídění konstrukce v intervalu 5/10 let; kontroluje se soulad konstrukce a předpokladů statického výpočtu (statické schéma, zatížení, změny v průběhu životnosti) a stav konstrukce (trhliny, karbonatace betonu, porušení a koroze výztuže apod.).

Nosné zděné konstrukce

Nosné zděné konstrukce budou provedeny dle ČSN EN 1996-2 Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí – Část 2: Volba materiálů, konstruování a provádění zdiva. Zděné nosné konstrukce budou kontrolovány dle zařídění konstrukce v intervalu 5/10 let; kontroluje se soulad konstrukce a předpokladů statického výpočtu (statické schéma, zatížení, změny v průběhu životnosti) a stav konstrukce (trhliny zdiva, vydrolení malty, rozpad zdiva apod.).

Nosné ocelové konstrukce

Ocelové konstrukce budou provedeny dle ČSN EN 1090-2 – Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí – Část 2: Technické požadavky na ocelové konstrukce. V rámci návrhu, výroby a montáže ocelových konstrukcí musí být tyto zařazeny do skupin dle tzv. tříd následků, kritérií použitelnosti a kritérií výrobní kategorie. Před uvedením konstrukce do provozu musí být provedena v souladu s ČSN 73 2604 tzv. výchozí prohlídka. Ocelové konstrukce budou po dobu své životnosti kontrolovány dle ČSN 73 2604 – Ocelové konstrukce – Kontrola a údržba ocelových konstrukcí pozemních a inženýrských staveb. Četnost kontrol, jejich způsob a evidence je definován platnou normou, kontroly musí „navazovat“ na tzv. výchozí prohlídku konstrukce.

I. POUŽITÁ LITERATURA:

- ČSN 73 0035: Zatížení stavebních konstrukcí, z roku 1986
- ČSN EN 206-1 (73 2403): Beton část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
- ČSN EN 1990 Eurokód: Zásady navrhování konstrukcí
- ČSN EN 1991-1-1 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení – Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb
- ČSN EN 1991-1-2 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-2: Obecná zatížení – Zatížení konstrukcí vystavených účinku požáru
- ČSN EN 1991-1-3 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-3: Obecná zatížení – Zatížení sněhem
- ČSN EN 1991-1-4 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-4: Obecná zatížení – Zatížení větrem
- ČSN EN 1992-1-1 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN EN 1993-1-1 Eurokód 3: Navrhování ocelových konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby
- ČSN EN 1991-1 (73 0035) Zásady navrhování a zatížení konstrukcí, část 1 – Zásady navrhování
- ČSN EN 1991-2-1 (73 0035) Zásady navrhování a zatížení konstrukcí, část 2-1 – Zatížení konstrukcí
- ČSN EN 1995-1-1 Navrhování dřevěných konstrukcí
- ČSN EN 1996-1-1 Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí – Část 1-1: Obecná pravidla pro vyztužené a nevyztužené zděné konstrukce
- 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 zpracovává 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 nepřípustným 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. Pavel KODÝTEK