

Hlavní projektant:	ing. Pavel Kodýtek		
Odpovědný projektant:	ing. Pavel Kodýtek		
Vypracoval:	ing. Jiří Ťupa, ml.		
Investor:	Obec Staré Sedliště, čp. 359, 34801 Staré Sedliště		
Akce:	PEČOVATELSKÉ BYTY STARÉ SEDLIŠTĚ		
161203	parc. č. st. st. 194/2, st. 197, 4016, k.ú. Staré Sedliště, Plzeňský kraj		
Příloha:	STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ		Datum: 01-2019 Stupeň PD: DPS Označení přílohy: D.1.2

D. DOKUMENTACE STAVBY

D.1.2. STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ČÁST

TECHNICKÁ ZPRÁVA

A. IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE**A.1. ÚDAJE O STAVBĚ****a) název stavby**

Název: Pečovatelské byty Staré Sedliště
Účel stavby: občanská vybavenost

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

Místo stavby: Staré Sedliště č.p. 84, (okr. Tachov)
Parcelní číslo: st.p.č. 194/2, 197 a p.p.č. 4016
Katastrální území: Staré Sedliště
Kraj: Plzeňský

B. POPIS OBJEKTU

Jedná se o stavební úpravy stávajícího objektu čp. 84 – tedy změnu dokončené stavby. Součástí stavby je provedení přístavby na jihozápadní straně, přístavby zádveří na severní straně, novostavby skladu a přístupové komunikace s parkovištěm a přístupovými chodníčky.

Stavební úpravy na domě čp. 84 spočívají ve vybourání stávajících příček mezi jednotlivými místnostmi, úpravou vybraných otvorů a dále provedením nového schodiště. Provedením zděné přístavby o velikosti 9,6 x 12,2 m na jihozápadní straně objektu vznikne celkem 7 bytových jednotek, včetně zázemí pro zaměstnance pečovatelské služby. V budově bude nově vybudován výtah pro imobilní, všechny bytové jednotky budou umožňovat užívání osobami se sníženou schopností pohybu nebo orientace. Nově bude na severní straně objektu provedena přístavba zádveří a novostavba skladu o velikosti 4,5 x 6,1 m, která bude sloužit jako sklad náradí a kolárna. Jihozápadně od domu čp. 84 bude provedena přístupová komunikace a parkoviště pro 8 automobilů, z toho 2 pro osoby se sníženou schopností pohybu nebo orientace.

Hmotové řešení stávajícího objektu se nezmění, nová přístavba na západní straně bude přibližně ve hmotě původního rodinného domu, tj. bude dvoupodlažní zastřešená sedlovou střechou. Objekt má dva vchody ze severní a z jižní strany. Novostavba skladu severně od objektu bude zděná jednopodlažní budova s plochou střechou.

Stávající část stavby čp. 84 je dle předpokladu založena na základových pasech tvořených betonem prokládaných kamenem. Stěny jsou vyzděny převážně z plných cihel na vápenocementovou maltu. Jedná se o stěnový obousměrný systém. Stropní konstrukce nad přízemím jsou tvořeny z části cihelnými valenými klenbami a z části jsou dřevěné trámové se záklopem a omítkou. Nosnou konstrukci střechy tvoří dřevěný vázaný krov. Střešní krytina bude nově provedena z velkoformátového plechu. Okna budou kompletně vyměněna za nová plastová s izolačním dvojsklem. Dveře a prosklené stěny zádveří budou hliníkové, Dveře budou opatřeny madlem a budou mít šířku křídla min. 900 mm. V celém objektu se provedou nové rozvody TZB a odvětrání, povrchové úpravy, podlahy a podhledy. Nově budou osazeny všechny dveře, zařizovací předměty a další kompletační prvky. Fasáda bude kompletně zateplena vnějším KZS s izolantem z minerální vlny a vnější probarvenou silikonovou omítkou. Součástí stavby je nový okapový chodník a drobné terénní úpravy související s novým parkovištěm, chodníky a přístupovou komunikací.

Vytápění objektu bude centrálním plynovým kotlem, který je umístěn v technické místnosti v I.NP. Příprava TUV bude centrální v zásobníku ohříváném z kotle.

Pitná voda je napojena z veřejného vodovodu, ze stávající vodovodní přípojky bude provedena nová domovní přípojka vody PE 63, protože stávající domovní rozvody jsou již dožilé. Splaškové vody jsou zaústěny dle předpokladu stávající kanalizační přípojkou do kanalizačního řádu, na tyto přípojky budou napojeny nové ležaté rozvody. Dešťové vody na jižní straně budou napojeny do stávající kanalizační přípojky, resp. budou vyústěny na terén dle stávajícího řešení. Ostatní svody na severní straně budou okapovou soustavou svedeny do akumulační nádrže, která bude umístěná na pozemku stavebníka, z akumulační nádrže bude proveden přepad do vsakovací jámy. Napojení elektro je pomocí nadzemního vedení (ČEZ). Objekt je dále napojen na sdělovací rozvody (ČETIN) a plynovou přípojkou (GasNet) na jižní straně, tyto přípojky budou zachovány.

Dopravní řešení nové přístupové komunikace a parkovacích stání je navržena detailně v samostatné části této PD.

Zastavěná plocha stávající:	248,06 m ²
Obestavěný prostor stávající činí cca:	2350 m ³
Zastavěná plocha nová:	410,93 m ²
Obestavěný prostor nově činí cca:	3750 m ³
Počet nových bytových jednotek:	7 o velikosti 1+1
Počet obyvatel domu:	10
Počet trvalých pracovníků:	0
Užitná plocha objektu bude:	461,27 m ²
Počet nových parkovacích míst:	8 (z toho 2 pro imobilní)

C. KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

Základy

Do základových konstrukcí stávajícího objektu nebude významně zasahováno, pouze budou doplněny pasy pod novými nosnými stěnami u schodiště a výtahové šachty.

Přístavby a nové základy ve stávajícím objektu budou nově založeny na základových pasech z tvárnice ztraceného bednění šířky 500 mm vyplněných betonem C16/20 XC2, Cl 0,2, Dmax 22, S3. Základová spára bude vyrovnána betonem C12/15 v tl. 50 mm. Nové základy budou od stávajících dilatovány například polystyrenem tl. 50 mm, toto neplatí pro pasy uvnitř stávajícího objektu a základovou desku pod výtahovou šachtou. Do ložných spár bude vkládána výztuž 2 pruty $\phi 10$. V místech, kde hrozí i namáhání smykovými silami, tj. v místech násypů, velkých otvorů apod. budou navíc vkládány pruty i svisle po 250 mm. V základech je během osazování tvárnic třeba osadit dřevěné bednění v místě prostupů technických instalací.

Pokud budou během výkopových prací zjištěny skutečnosti, které nebyly předpokládány (násyp, hladina spodní vody, neúnosná zemina) bude návrh základů přepracován. Předpokládá se, že založení bude na zemině R6 (S3) – žula – eluvium, charakteru středně zrnitého písku s patrnou strukturou původní horniny. Hloubku založení doporučujeme min. 1,2 m pod povrchem. V této úrovni lze již uvažovat s únosností základové půdy R_{dt} kolem 250–260 kPa, hladina podzemní vody nebyla zastižena a předpokládá se min. 1,5 m pod základovou spárou. Základovou spáru je před započítáním realizace základů nutno nechat odsouhlasit TDI a projektantem a o tomto provést zápis do SD. Před započítáním prací je vhodné provést geologický a hydrogeologický průzkum, který stanoví přesně hladinu spodní vody i únosnost a skladbu podloží. Výkres základů je součástí stavební části.

Základová deska bude provedena z monolitického betonu. Nejprve se na distanční podložky osadí KARI síť 150x150x6, krytí min. 30 mm. Následně se vybetonuje podkladní betonová deska v tloušťce 100 mm z betonu C16/20 XC2. Před betonáží desky musí být zhotoven ležatý rozvod kanalizace.

Železobetonová deska pod výtahovou šachtou je navržena v tl. 200 mm vyztužená vázaným armokošem, který bude navržen v dalším stupni PD. 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. 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

Do svislých nosných stěn nebude zasahováno s výjimkou provedení několika nových otvorů, resp. úprav stávajících otvorů. Úpravy a zazdívkování stávajících otvorů budou provedeny pomocí plných cihel CP P15 na vápenocementovou maltu 2,5. Při dozdivování je nutné nové zdivo řádně provázat se stávajícím pomocí kapes a ozubů. Provázání vyplněním PUR pěnou je nedostatečné.

Svislé nosné konstrukce jsou navrženy jako zděné z keramických tvárnic na tenkovrstvou maltu. Obvodové zdivo bude provedeno keramických broušených tvárnic P10 v tl. 300 mm. Tvárnice budou zděny na vazbu s přesahem min. 100 mm. Vnitřní nosné stěny budou provedeny ze stejných tvárnic. Schodišťová vřetenová zeď je navržena z keramických broušených tvárnic tl. 175 mm. Při zdění budou dodrženy technologické pokyny výrobce. Před započítáním zdění musí být min. pod stěnami provedena vodorovná hydroizolace popsaná níže. Přístavba na západní straně budou oddilatovány od stávajícího objektu vložением například polystyrenu tl. 50 mezi svislé konstrukce. Do podlah, napojení podhledů apod. budou vloženy systémové dilatační lišty. **Dilatace musí probíhat všemi konstrukcemi!!**

Provedením nosných stěn a tuhé stropní konstrukce dojde k dostatečnému ztužení objektu. Charakteristická pevnost obvodového zdiva v tlaku f_k dle ČSN EN 1996-1-1 je výrobcem udávána 3,88

MPa. Zdivo je dostatečně únosné na přenos svislého zatížení i namáhání větrem. Nepředpokládá se nikde vznik lokálního zatížení, nadměrné bodové zatížení bude případně rozneseno pomocí betonové desky tl. 80 mm.

Překlady jsou navrženy systémové od výrobce převážně v. 238 mm. Použit 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 dozvěnění 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 provedeno 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.

Provede se vybourání nových otvorů a prostupů patrných na výkresech toto 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 příčky budou osazeny systémové překlady Ytong.

V úrovni stropu (v případě panelů pod stropem) a pod uložením pozednic bude proveden po celém obvodu a nade všemi nosnými stěnami ztužující železobetonový věncík výšky 250 mm z betonu C25/30 vyztuženými 4 $\phi 10$ v rozích a uzavřenými třmínky $\phi 6$ po 250 mm.

Vodorovné konstrukce

Do stávajících stropních konstrukcí nebude výrazně zasahováno. Budou odstraněny podesty a mezipodesty u schodiště a provedeny nové železobetonové. V místě uložení nového schodiště bude nutné stávající stropní konstrukci upravit a pravděpodobně osadit pomocný ocelový nosník, toto bude upřesněno na KD po odbourání schodiště o obnažení stávajících konstrukcí. Bude provedeno doplnění stropu v místě původního schodiště, toto je navrženo obdobně jako stropy v přístavbě. Návrh bude upřesněn po obnažení stávajících nosných stropních prvků.

Stropní konstrukce v přístavbách je navržena jako systémová z keramických prvků například firmy Porotherm v tloušťce 250 mm. 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 nosníků a vložek výšky 190 mm a železobetonovou nadbetonávkou tl. 60 mm. U obvodového zdiva bude na vnější straně provedeno obezdění z věncovky tl. 80 mm. Strop je nutné montážně podepřít před osazováním vložek. Montážní podepření trámkou bude provedeno maximálně ve vzdálenosti 1,8 m a bude vzájemně zavětrováno. Montážní podepření je možné odstranit nejdříve po 28 dnech od betonáže. Stropní nosníky budou uloženy min. 125 mm. Nosníky budou kladeny na sucho na zdivo v osové vzdálenosti 500 mm. Protože je pod stropem navržena podhled není nutné provádět při montáži nadvýšení nosníků. Po řádném podepření nosníků budou kladeny rovněž na sucho stropní vložky v. 190 mm. Ploché vložky nesmějí být 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 sítě zatažená až k výztuži věnců. 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 20 mm. Před betonáží bude výztuž zkontrolována TDI, projektantem a statikem a o tomto bude proveden zápis do SD.

Betonáž bude provedena z betonu C25/30 XC1, Cl 0,2, Dmax 22, měkká konzistence. Při betonáži nesmí dojít hromadění směsi. Předpokládá se, že betonáž bude provedena bez pracovních spar. 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. 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.

Alternativně je možné provedení stropní konstrukce z prefabrikovaných železobetonových dutinových panelů Spiroll tl. 250 mm. Kladecí výkres bude upřesněn po dohodě s konkrétním výrobcem daných prvků. Před objednáním je nutné také upřesnit a odsouhlasit polohu prostupů. Dodatečné provádění prostupů se nedoporučuje a bude prováděno pouze se souhlasem dodavatele a projektanta. Při provádění stropu bude dodržen technologický postup výrobce daného systému tj. montážní podepření,

způsob dopravy, skladování, dobetonování apod. U obvodového zdiva bude na vnější straně provedeno obezdění z věncovek tl. 80 mm. Strop není nutné montážně podpírat. Stropní panely budou uloženy min. 125 mm. Panely budou kladeny na sucho na ztužující věnec. Dobetonování je navrženo betonem min. C16/20 XC1 Dmax 16. Případné vložení prutů do styčných spar předepíše dodavatel na základě svého statického návrhu stropní konstrukce. Výztuž věnce bude provedena z vázané výztuže navržené na výkresech. Krytí výztuže bude minimálně 20 mm. Před betonáží bude výztuž zkontrolována TDI, projektantem a statikem a o tomto bude proveden zápis do SD. Betonáž bude provedena z betonu C25/30 XC1, Cl 0,2, Dmax 22, měkká konzistence.

Krov

Sedlová střecha stávajícího objektu a pultová střecha nad původní přístavbou sociálního zázemí bude zachována bez úprav. Bude provedeno maximálně oprava nebo výměna částí, které jsou shnilé. Toto však nebylo při vizuální prohlídce krovu patrné.

Nově je navrženo zastřešení přístavby a novostavby skladu. Střechy budou sedlové, resp. nad skladem bude střecha plochá. Nosná konstrukce je navržena z dřevěných trámů jako klasická tesařská vázaná konstrukce. Konstrukčně se jedná o klasický vaznicový krov se středovou vaznicí uloženou na nosných zdech resp. sloupcích. Jednotlivé prvky byly navrženy převážně empiricky. Na staticky náročné prvky bude zpracováno statické posouzení. Trámy budou z jehličnatého dřeva C22 s maximální vlhkostí 18 %. Při realizaci je nutné dodržet kotvení pozednic do věnce, aby nedošlo k nežádoucím účinkům vlivem sání větru na střešní konstrukci. Spojování jednotlivých prvků bude pomocí tesařských spojů doplněných ocelovými spojovacími prvky (hřebíky, svorníky, úhelníky, atd.) dle běžných zvyklostí při provádění. Krov je nutné při montáži provizorně zajistit a ztužit, aby nedošlo k jeho zřícení například náhlým poryvem větru. Je vhodné krov co nejdříve zakrýt alespoň pojistnou fólií, aby dřevo nebylo zbytečně vystaveno povětrnostním vlivům. Veškeré dřevěné prvky budou napuštěny ochranným nátěrem proti hnilobě a dřevokaznému hmyzu Bochemit Optimal hnědé barvy. Viditelné části budou ohoblovány a opatřeny ochrannou lazou. Krytina na celé stavbě je navržena z velkoformátového plechu, pod krytinu je navrženo dvojité laťování z lať 40/60 mm.

Schodiště

Schodiště je navrženo kompletně nově. Tato konstrukce bude provedena buď jako prefabrikovaná nebo jako železobetonová monolitická konstrukce. Konstrukčně se bude jednat o dvouramenné deskové schodiště. Ramena již budou klasicky desková uložena na podestách a nosných stěnách. Podesty budou uloženy na nosných stávajících stěnách kolem schodišťového prostoru.

Předpokládá se, že nosnou konstrukci schodiště budou tvořit prefabrikované PZD desky, které se zazdí do okolního nosného zdiva, následně se provede betonáž schodišťových stupňů. PZD desky budou délky 1500 mm a výšky 90 mm. Detailní návrh zpracuje zhotovitel ve své realizační dokumentaci a nechá odsouhlasit TDI a projektanta.

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.

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)
Kanceláře:	2,5 kN/m ²	(Q _k =4,0 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 :	0,80 kN/m ²
Sklon střechy:	sedlová střecha – 40°

Charakteristická hodnota zatížení sněhem na zemi $s_n = 1,5 \text{ kN/m}^2$ (III. Sněhová oblast)

Zatížení větrem

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

E. NÁVRH NEOBÝKLÝCH 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 přístaveb bude probíhat najednou vždy po jednotlivých patrech, aby se minimalizovali náklady na zdvihací prostředky. 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. 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 prutů stropu apod).

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 dozdění ke stávajícímu zdivu a řádné vyklínování. Vybourání otvorů je možné provést až po řádném vyzrání vápenocementové malty. Detailní postup provádění a řešení bude upřesněn v dalším stupni PD.

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