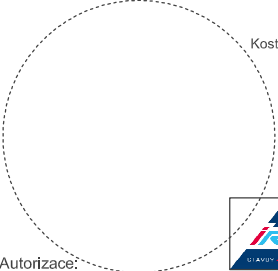



±0,000 = 492,850m BpV = ÚROVEŇ STÁVAJÍCÍ PODLAHY 1.NP

Hlavní inženýr projektu :	Ing. Radek Myšák		 Autorizace:	IRBOS s.r.o. Čestice 115 Kostelec nad Orlicí 517 41 www.irbos.cz	
Zodpovědný projektant :	Ing. Jaroslav Loskot				
Projektant :	Ing. Jaroslav Loskot				
Kraj :	Královéhradecký	M.Ú. : Vrchlabí			
Stavebník :	Střední škola strojírenská a elektrotechnická, Kumburská 846, 50901 Nová Paka Královéhradecký kraj, Pivovarské náměstí 1245/2, 50003 Hradec Králové				
Stavba :	PŘÍSTAVBA A STAVEBNÍ ÚPRAVY DÍLEN HORSKÁ 258, VRCHLABÍ st.p.č. 292, p.p.č. 482/4 a 482/5 (p.p.č. 2130/13 - přípojka kanalizace) katastrální území Hořejší Vrchlabí [786349]				
STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ		Číslo paré :	Číslo zakázky :	20/06/0622	
			Stupeň PD :	DPS	
			Datum :	4/2021	
			Měřítko :	1:50	
			Formát :	16A4	
Název výkresu :	TECHNICKÁ ZPRÁVA			Číslo výkresu :	D.1.2.1

PŘÍSTAVBA A STAVEBNÍ ÚPRAVY DÍLEN HORSKÁ 258, VRCHLABÍ

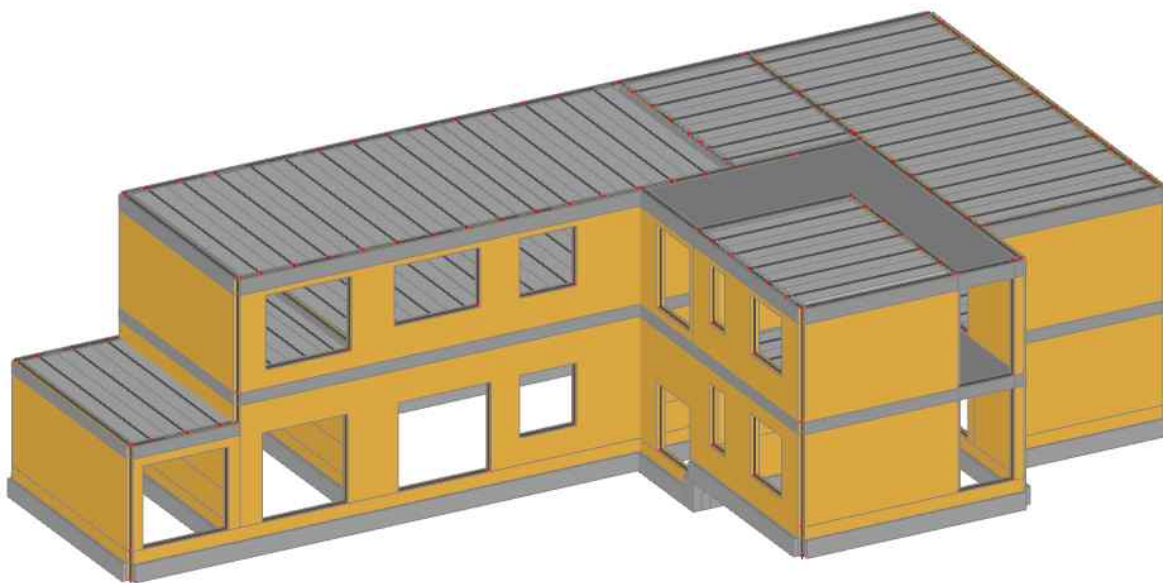
**ulice Horská 258, Vrchlabí, st.p.č. 292, p.p.č. 482/4 a 482/5,
katastrální území Hořejší Vrchlabí [786349]**

Investor: Střední škola strojírenská a elektrotechnická, Kumburská 846, 50901 Nová Paka,
Královéhradecký kraj, Pivovarské náměstí 1245/2, 50003 Hradec Králové

D. 1.2 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

1 - TECHNICKÁ ZPRÁVA

Dokumentace pro provádění stavby



V Praze, 14. 04. 2021

Vypracoval: Ing. Jaroslav Loskot

OBSAH:

1. Úvod	2
2. podklady a použitá literatura	2
3. popis objektu	3
4. nosné konstrukce	4
5. provádění	6
6. závěr	10
7. specifikace materiálu	11

1. úvod

Účelem této části projektové dokumentace jsou stavební úpravy stávající budovy spočívající v rekonstrukci podlah na stávajících valených klenbách a určení jejich nosnosti, technických rozvodů a zateplení obálky budovy včetně provedení nové střešní krytiny stejného typu jako stávající a přístavba výtahové šachty pro zdvihací plošinu pro imobilní a dvoupodlažní přístavba čtyř učeben včetně sociálního zázemí a denní místnosti na adrese Horská 258, Vrchlabí.

2. podklady a použitá literatura

- ČSN EN 1990 – Zásady navrhování konstrukcí
- ČSN EN 1991-1-1 Obecná zatížení
- ČSN EN 1991-1-3 Zatížení sněhem
- ČSN EN 1991-1-4 Zatížení větrem
- ČSN EN 1993-1-1 Navrhování ocelových konstrukcí
- ČSN EN 1992-1-1 Navrhování betonových konstrukcí
- ČSN EN 1996-1-1 Navrhování zděných konstrukcí
- ČSN EN 1995-1-1 Navrhování dřevěných konstrukcí
- Katalog systému POROTHERM firmy Wienberger cihlářský průmysl a.s.
- Technické listy DUTINOVÝCH PANELŮ PARTEK firmy H.A.N.S prefa, a.s., Lysá nad Labem
- Rozpracovaná dokumentace pro sloučené řízení DUR + DSP architektonicko–stavební části „PŘÍSTAVBA A STAVEBNÍ ÚPRAVY DÍLEN HORSKÁ 258, VRCHLABÍ“ – IRBOS s. r. o, Čestice 115, 517 41 Kostelec nad Orlicí, - Ing. Radek Myšák, Ing. Oldřich Barvíř
- Mapa klimatickými zatíženími – Dlubal software
- Mapa zatížení sněhem na zemi – ČHMU
- mapy Google
- Závěrečná zpráva o výsledcích stavebně-geologického a hydrogeologického průzkumu pro výstavbu dílen v odborné škole ve Vrchlabí – RNDr. Zdeněk Šafránek, Ing. Radek Bonaventura

3. popis objektu

Stávající budova leží výhradně na st.p.č. 292, přístavba na st.p.č. 292 a p.p.č. 482/4. Ostatní pozemky budou dotčeny úpravami zpevněných ploch pro pěší a nezbytným vedením přípojek a nových venkovních domovních vedení nebo přeložky.

Stávající objekt vznikl již v první dekádě dvacátého století. Původně byla ve zvýšeném přízemí výroba a obchod (zřejmě s textilním zbožím), 2. a 3.N.P. bylo určeno pro bydlení a obchodní jednání. Suterénní prostory sloužily jako sklepy a prádelna. V průběhu dvacátého století byly v budově zřízeny dílny praktického vyučování učňů. Budova již nevyhovuje požadavkům dnešní praktické výuky Střední školy strojírenské a elektrotechnické.

Stávající část budovy se stávajícími 3.NP + půdou pod sedlem mansardové střechy a jedním podzemním podlažím nebude výškově měněn. Stávající část budovy má půdorys písmene „L“ otevřeným k jihozápadu.

V samotném rohu půdorysu „L“ se nachází rizalit – věžička přes první dvě nadzemní podlaží, která pravděpodobně v minulosti sloužila jako točité schodiště – nyní však slouží jako sklady. Ta bude odstraněna a nahrazena výtahovou šachtou.

Z požadavku vyvěšení únosnosti stávajících stropů z valených cihelných kleneb do ocelových nosníků bylo provedeno posouzení těchto stropů. Ocelové nosníky nevyhovují na únosnost od stávajícího a nahodilého zatížení vyžadovaného příslušnými normami. Výměna těchto stropů za jinou konstrukci byla zamítnuta z důvodu vysokého stáří objektu, který by mohl po odstranění cihelných kleneb a ocelových nosníků ztratit stabilitu. V úrovni stropů se nenachází ztužující železobetonové věnce, které by stabilitu zdiva po patrech zajišťovaly. Proto bylo navrženo podepření stropu 1.PP ocelovým průvlakem a zesílení únosnosti stropu 1.NP přivařením příložek na stávající ocelové nosníky.

Nová přístavba bude také tvaru písmene „L“ obdobného rozložení jako stávající část budovy. Přístavba bude dvoupodlažní s 1.NP ve dvou úrovních tak, aby podlaha v části přístavby navazovala na stávající podlahu 1.NP a v části přístavby byla na úrovni okolního terénu, aby mohly osobní automobily zajiždět přímo do nově vzniklé dílny/učebny. V přístavbě vzniknou nově 4 učebny, včetně zázemí šaten a příslušného sociálního zařízení a kanceláře pro vyučující. Přístavba bude s plochou střechou zakončenou atikou. Střecha bude s krytinou z PVC fólií.

Účel užívání budovy se tak nemění, dochází pouze ke zlepšení podmínek pro výuku dle současných požadavků vyučovaných oborů a zvýšení kapacity výukového zařízení střední průmyslové školy o studenty třetích ročníků z důvodů neadekvátní a nevymahatelné kvality praktické výuky při jejich umístění do externích praktických provozů.

Vstup do budovy pro osoby s omezenou schopností pohybu je tvořen nově navrženým výtahem (zdvihací plošinou ve zděné šachtě). Dle čl. 3.1.1 a 3.1.4 přílohy vyhlášky č. 1 bude před nástupem do zdvihací plošiny (dále i výtahu) nástupní plocha 1500 x 1500 mm.

Po statické stránce objekt nevykazuje významné poruchy. Technický stav objektu odpovídá jeho stáří. Před začátkem stavebních úprav doporučuji provést na stávajících trhlínách sádrové přeplepy ve vnitřních prostorech pro možnost sledování případných pohybů stavebních konstrukcí.

4. nosné konstrukce – ocelové

Ocelových prvků je použito jako překladů nad nově vzniklými stavebními otvory – průchody do nové části objektu.

Dále, jak již bylo popsáno dříve, pro zvýšení únosnosti stropních konstrukcí z valených cihelných kleneb do ocelových nosníků.

Bylo navrženo podepření stropů 1.PP uprostřed rozpětí ocelovými průvlaky uloženými na krajích v nosném zdivu a uprostřed (ve třetinách) na sloupky uloženými na nově navržených základových patkách.

Zesílení únosnosti stropu 1.NP je navrženo přivařením přílozek přerušovaným nosným svarem na stávající ocelové nosníky z důvodu zachování variability prostoru 1.NP. Z důvodu použití protipožárního materiálu, který způsobuje zvýšenou korozi ocele, je nutné doplnit mezi nosnými svary mezery svary konstrukčními (cca 2 mm) a opatřit nosníky protikorozivním nátěrem. Navíc je na úrovni 2.NP plánované menší zatížení.

Je nutné prověřit svařitelnost stávajících ocelových prvků. Je pravděpodobné, že svařitelnost bude dostačující, protože ve stávajících prostorech byla k nosníkům přivařena montážní drážka z ocelového nosníku. Je ale nutné určit za jakých podmínek, jakým materiálem a jakou technologií. To musí určit osoba (firma) k tomu pověřená a způsobilá.

- betonové konstrukce

Nové stropní konstrukce jsou navrženy ze stropních prefabrikovaných předpjatých dutinových panelů. Konstrukce podlah z panelů tl. 250 mm a konstrukce střech z panelů tl. 200 mm.

Monolitického železobetonu je použito ve ztužujících věncích, které v některých případech slouží i jako překlady nad stavebními otvory, schodišti a ve stropních deskách navazujících na schodiště a schodišťový prostor.

V některých případech se pod ŽB věnci nachází systémové překlady. Jedná se o otvory do 2 m.

Nad vraty, do garáže a dílny, je navržen železobetonový překlad výšky 500 mm z důvodu návaznosti na rastr spár ve zdivu.

Nové schodiště je navrženo železobetonové. V dolní části bude uloženo na základové zdivo, v horní části bude uloženo ve zdivu a ŽB desce. Schodišťová deska bude tl. 160 mm.

Nová výtahová věž (šachta) je navržena z armovaných prolévaných betonových tvarovek tloušťky 200 mm.

- dřevěné konstrukce

Z důvodu zakrytí části dřevěného krovu stávajícími podhledy nebylo možné určit rozsah případného napadení dřevěných prvků hnilobou, nebo dřevokaznými škůdci.

Předpokládá se náhrada nebo případné zesílení u 30 % dřevěných prvků.

Dále bude změněna skladba střešní pláště na dvouplášťový. Stálé současné zatížení je 62 kg/ m². Nové 72 kg/m².

Po odkrytí střešní konstrukce je nutné konstatovat:

1/ případné napadení a tím snížení únosnosti jednotlivých prvků

2/ zdokumentovat nadměrné deformace jednotlivých dřevěných prvků - větší než $L/200$ - krokve (ostatní $L/250$) a tyto prvky zesílit.

V ostatních případech lze postupovat dle normy ČSN ISO 13822.

ČSN ISO 13822 - Hodnocení na základě dřívější uspokojivé způsobilosti
čl. 7.2 Hodnocení na základě dřívější uspokojivé způsobilosti dle ČSN ISO 13822
Hodnocení bezpečnosti Konstrukce navržené a provedené podle dříve platných norem, nebo v odůvodněných případech, když nebyly použity normy, navržené a provedené na základě osvědčených stavebních postupů, lze považovat za bezpečné pro všechna zatížení kromě mimořádných za předpokladu, že

- pečlivá prohlídka neodhalí žádné známky významného poškození, přetížení nebo degradace;
- přezkoumá se konstrukční systém, prohlédnou kritické detaily a prověří se z hlediska přenosu napětí;
- konstrukce vykazuje uspokojivou způsobilost v průběhu dostatečně dlouhého časového období, ve kterém došlo v důsledku užívání a účinků prostředí k výskytu extrémně nepříznivých zatížení;
- predikovaná degradace s uvážením současného stavu a plánované údržby nemá vliv na trvanlivost;
- po další plánovanou životnost konstrukce nenastanou změny, které by mohly významně zvýšit zatížení násobící na konstrukci nebo ovlivnit její trvanlivost, a žádné takové změny nejsou očekávány.

Zesílení jednotlivých prvků zastřešení a nové konstrukce musí být provedeno v souladu s ČSN 73 2810 Dřevěné stavební konstrukce. Materiál pro provedení krovu musí splňovat vlastnosti třídy pevnosti C24 o vlhkosti maximálně 12%. Pokud bude, provedený z lepeného lamelového dřeva tak v třídě pevnosti alespoň GL 24h. Lepené lamelové dřevo řazené do třídy GL 24h vykazuje lepší materiálové vlastnosti nežli masiv C24. Lze tedy materiál bez dodatečného posouzení z masivu C 24 zaměnit za L.L.D. GL 24 h. Zároveň musí být dřevo ošetřeno proti dřevokazným škůdcům.

VZHLEDEM K NEMOŽNOSTI KOMPLETNÍ PROHLÍDKY KONSTRUKCÍ PRACUJE PROJEKT S KONSTRUKČNÍM A OPTIMÁLNÍM EKONOMICKÝM PŘEDPOKLadem, ZA VÍCEPRÁCE PLYNOUCÍ Z NEMOŽNOSTI KOMPLETNÍ PROHLÍDKY SKRYTÝCH KONSTRUKCÍ NENESE PROJEKTANT ZODPOVĚDNOST.

- svislé konstrukce

Nové nosné konstrukce nové přístavby zdvihací plošiny (dále i jako výtahu) jsou navrženy ze ztraceného bednění tl. 200. Do ztraceného bednění bude použita konstrukční výztuž doporučená výrobcem prvků ztraceného bednění. Technologie provedení bude vycházet z konstrukčních zásad pro prvky ztraceného bednění (beton C20/25, ocel 10505 průměr 10-12 mm).

Zdivo přístavby bude provedeno z cihelných keramických bloků tl. 300 mm na zdící maltu.

(NAPŘÍKLAD PRO SYSTÉM POROTHERM VYCHÁZÍ TYTO MATERIÁLY:

1.NP – POROTHERM 30 Profi P15/M10 (POROTHERM 30 P+D P10/M10)

**2.NP – POROTHERM 30 Profi P10/M10 (POROTHERM 30 P+D P10/M5)
V PŘÍPADĚ POUŽITÍ JINÉHO SYTÉMU MUSÍ ZDIVO ODPOVÍDAT
VLASTNOSTEM TOHOTO ZDIVA.)**

- základy

Založení stávající budovy se předpokládá na základových pasech skládaných z kvádrů pískovce. Hloubku založení základových pasů nebylo vzhledem k provozu budovy možné doposud zajistit. Hloubka bude ověřena při výkopových pracích na založení přístavby výtahové šachty. Založení šachty bude přizpůsobeno této hloubce – stávající základové spáře.

Nové základy jsou navrženy šířky 600 mm, konstrukčně i více. Únosnost zeminy v základové spáře se předpokládá min. $R_{dt} = 300 \text{ kPa}$.

Hloubka základové spáry se předpokládá v nezámrzne hloubce. Pouze ve styku se stávajícími základy bude hloubka základových pasů nového objektu na stejné výškové úrovni. Výškový přechod základové spáry nových základů bude proveden odskoky o rozměrech 400/400 až 600/600 mm.

Výpis z IGP:

„ZEMINA (HORNINA) tř. ČSN tabulková výpočtová únosnost R_{dt} (kPa) pro šíři z.

	731001	0,5 m	1 m	3 m	6 m
Hlinito-písčité štěrky	G4/GM	250	300	400	300
Písčité štěrky	G2/GP	400	650	850	650

Stavbu doporučujeme založit běžným plošným způsobem (základové pasy) na souvrství hrubých a balvanitých písčitých štěrků v hloubce okolo 1 m pod terénem.

Při výkopových pracech je nutno počítat s vypadáváním velkých balvanů ze stěn výkopů a tedy s rozměrnějšími výkopy oproti ideálnímu profilu, odhadem o 50 – 70 % .“

Základovou spáru musí převzít geolog nebo geotechnik.

Prostorová tuhost a stabilita konstrukce je zajištěna spolupůsobením vodorovných a svislých konstrukcí.

Povrchová úprava - dle požadavku investora.

5. provádění

Stavební práce musí provádět odborná firma, která má pro tuto činnost oprávnění.

Je doporučeno, aby provedení vázané výztuže železobetonových konstrukcí převzala před zmonolitněním zodpovědná osoba.

Podchycovací a zpevňovací konstrukce úzce souvisí s podpůrnou konstrukcí bednění betonové stavby. Stropní konstrukci možno odbednit dle doporučení výrobce případně dle příslušné normy. Pro odbednění stropních konstrukcí je doporučena doba ponechání podpůrné konstrukce cca 28 dní, dokud pevnost železobetonové konstrukce nenabude hodnoty 80%.

Stavba neobsahuje žádné speciální technologické podmínky. Důležité je provádět stavební práce v souladu s montážními a technologickými předpisy výrobců jednotlivých částí a výrobků.

Při montáži se bude používat svařování ocelových konstrukcí. Prováděcí firma je povinna zajistit pracoviště proti vzniku požáru a zajistit provádění kontrol i po skončení svářecích prací.

Během provádění veškerých dalších stavebních prací je třeba se řídit závaznými ustanoveními platných norem a podmínkami bezpečnosti práce obsažené v Zákoníku práce ve znění všech pozdějších předpisů, vyhláškou Českého úřadu bezpečnosti práce. Všichni zúčastnění pracovníci musí být s předpisy seznámeni před zahájením prací. Dále jsou pracovníci povinni používat při práci předepsané pracovní pomůcky.

- Zásady pro provádění bouracích a podchytávacích prací a zpevňovacích konstrukcí či prostupů (rozebírání krytiny, odstraňování laťování, odstraňování lešení, ...)

Bourání bude prováděno ručně postupným rozebíráním shora dolů. Manipulace s vybouraným (uvolněným) materiálem bude prováděna ručně.

Práce musejí být provedeny dle nařízení vlády č.361/2007 Sb., kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví při práci (prováděcí předpis k zákonu č.309/2007 Sb. a 262/2006 Sb.) a vyhl. ČÚBP a ČBÚ č. 601/2006 Sb. O bezpečnosti práce a technických zařízení při stavebních pracích, s důrazem na práce ve výškách.

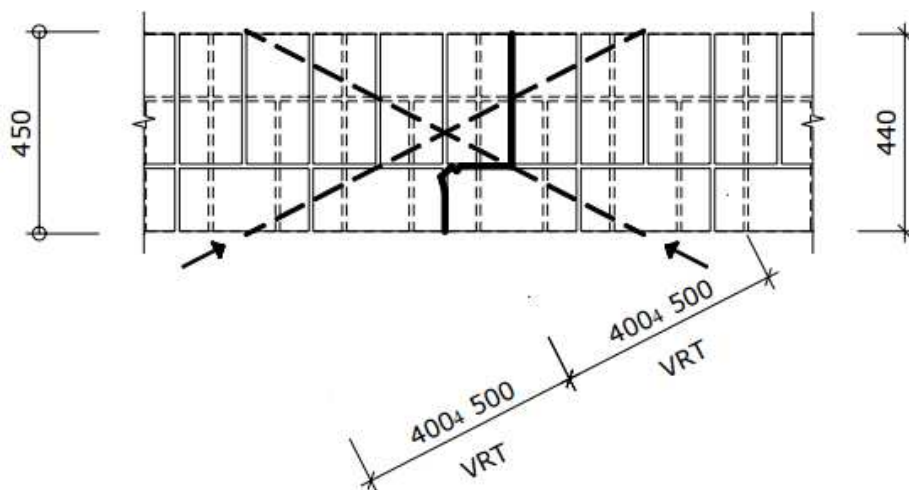
Důležitá část z výše zmiňované vyhlášky:

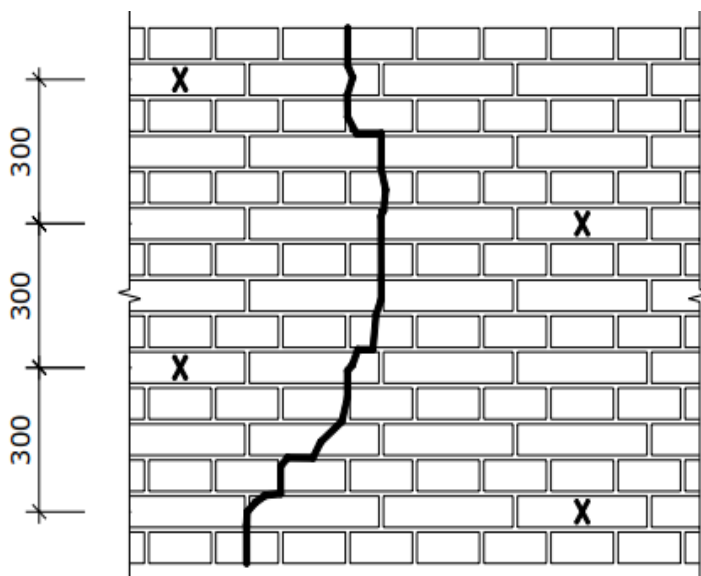
- Před zahájením bouracích prací je nutno vymezit ohrožený prostor a zajistit jej proti vstupu nepovolaných fyzických osob.
- Zhotovitel zajistí, že při provádění bouracích prací nedojde k ohrožení či narušení statiky stavby. Materiál z bourané části stavby je nutno průběžně odstraňovat, aby nedošlo k přetížení podlah nebo stropních konstrukcí následkem jeho nahromadění.
- Bourací práce nesmí být přerušeny, pokud není zajištěna stabilita těch částí bourané konstrukce, které nebyly dosud strženy. Tento požadavek platí i v případě neplánovaného přerušení bouracích prací například z důvodu náhlého zhoršení povětrnostní situace, výpadku elektrického proudu a pod.
- Při ručním bourání smějí být konstrukční prvky odstraněny pouze tehdy, nejsou-li zatíženy.

- Bourací práce na pracovištích uspořádaných tak, že fyzické osoby provádějící tyto práce, mohou být ohroženy padajícími předměty nebo materiálem z pracoviště nad nimi, se smí provádět pouze tehdy, jsou-li provedena opatření, která zabrání možným úrazům pracovnímu a případného pádu materiálu nejen na osoby provádějící demolici.
- Sešití – vyztužení zdiva dodatečnou helikální výztuží v místě trhlin v rovné části zdiva pomocí výztuže ve vrtech (Obr. 1)

Uplatňuje se u zděných zdí z cihel, kamene, smíšených – u jejich porušení tahovými a smykovými trhlinami, při poklesech v základové spáře i při posílení únosnosti pouze preventivním. Vyztužení provedeme pomocí kotev vlepených do vrtů. Při tomto způsobu dochází k minimálnímu zásahu do fasád objektu. Výztužná žebírka do vrtu provedeme dle vrstev zdiva vždy ve vertikální vzdálenosti 300 mm od sebe, vždy jednou zleva a jednou zprava (Obr. 23). Hloubka kotvení výztuže za trhlinou je min. 400 mm, tzn. že celková délka výztuže ve vrtu má být 800 mm. U fixace – „sešívání“ trhlin tímto způsobem do vrtu vlepujeme vždy jeden výztužný prut, min. \varnothing 8 mm. Způsob vyztužení cihelného i kamenného zdiva je systémově stejný, jen z důvodů nepravidelné vazby zdiva kamenného se snažíme kotvy situovat do kamenných kvádrů v líci zdiva místo do výplňové pojící malty.

Je pravděpodobné, že sešívání zdiva nebude potřeba.



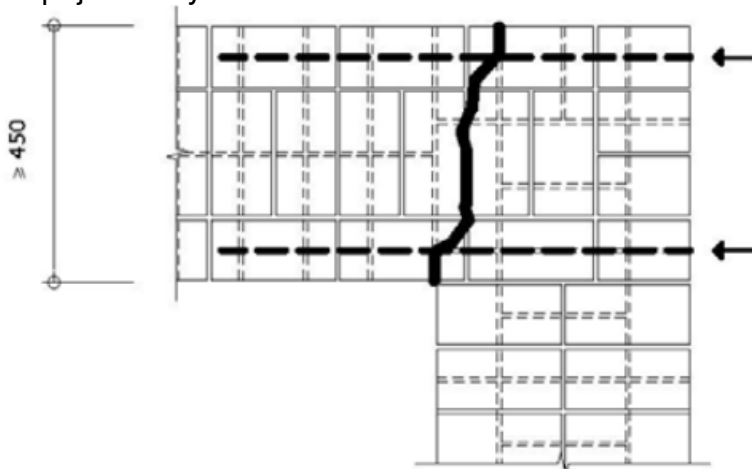


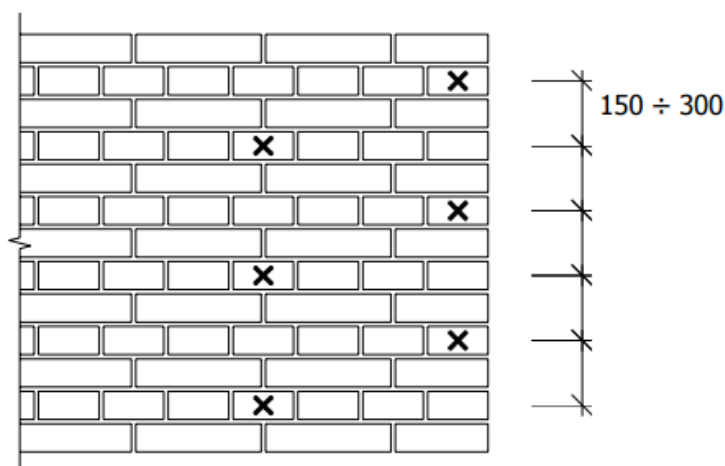
1) Pohled a půdorys vyztužení cihelného zdiva (šipka značí směr aplikace do vrtu)

- „Sešití“ – vyztužení zdiva dodatečnou helikální výztuží v místě trhlin přímo v rohu objektu (Obr. 2)

Uplatňuje se u zděných zdí z cihel, kamene, smíšených – u jejich porušení tahovými a smykovými trhlinami, při poklesech v základové spáře i při posílení únosnosti pouze preventivním.

Vyztužení provedeme pomocí kotev vlepených do vrtů. Při tomto způsobu dochází k minimálnímu zásahu do fasád objektu. Výztužná žebírka do vrtu provedeme dle vrstev zdiva vždy ve vertikální vzdálenosti 300 mm od sebe (Obr.2). Hloubka kotvení výztuže za trhlinou je min. 500 mm, tzn. že celková délka výztuže ve vrtu může být až 1 000 mm. U zdiva širšího než 450 mm se dle rozsahu poruch vyztuží dle stejných zásad také zdivo blíže vnitřního líce, tak, že se vrty ve vertikální ose střídají. U fixace – „sešívání“ trhlin tímto způsobem do vrtu vlepujeme vždy jeden výztužný prut, min. \varnothing 8 mm. Způsob vyztužení cihelného i kamenného zdiva je systémově stejný, jen z důvodů nepravidelné vazby zdiva kamenného se snažíme kotvy situovat do kamenných kvádrů v líci zdiva místo do výplňové pojící malty.





2) Pohled a půdorys vyztužení cihelné zdivo (šipky značí směr aplikace do vrtu)

Provedení sádrových pásků – terčů

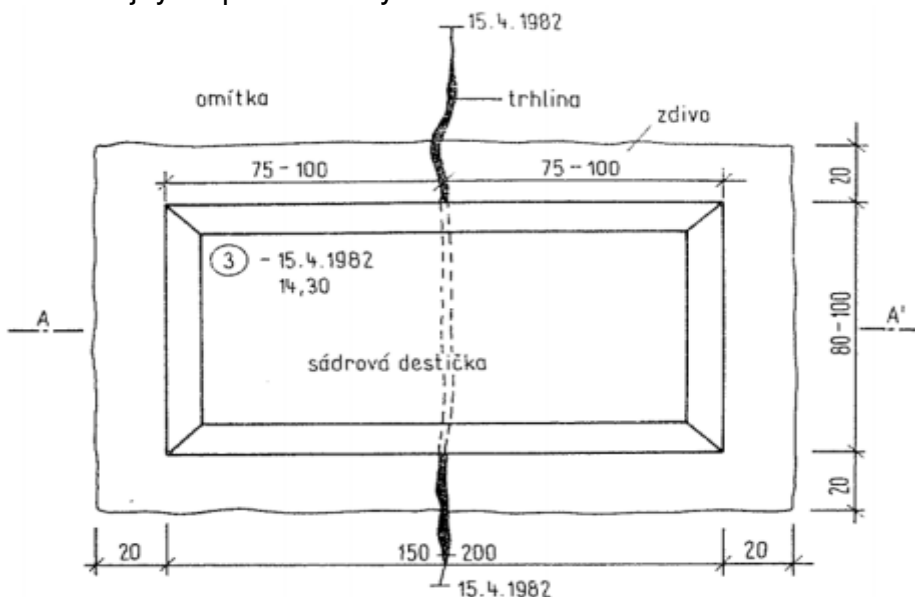
Sádrová destička se provádí v místě trhlin v konstrukci a to nejen v průběhu výstavby z důvodu zjištění dalších deformací a nežádoucích pohybů stavby.

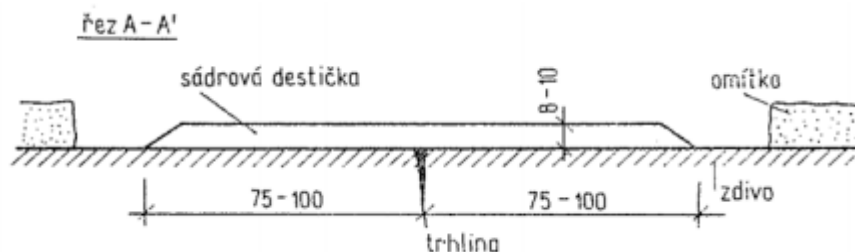
Sádrová destička se osazuje na zdivo zbavené omítky a navlhčený podklad. Je bezpodmínečně nutné, aby došlo k zakotvení destičky do zdiva na obou stranách sledované trhliny. Destička se osadí kolmo na trhlínu tak, aby ji přesahovala o obou stranách o 80-100mm. Tloušťka destičky je přibližně 10mm.

Destička se označí vyrytím data osazení a identifikačního čísla, pod kterým je hodnocena. Toto datum osazení jakož i číslo destičky se zaznamená jako počáteční zápis do protokolu. Uprostřed destičky je vhodné vyznačit rysku, která může usnadnit měření a vyhodnocování případných nových pohybů.

Destičky je dobré kontrolovat v pravidelných intervalech – dvou až tří týdnů. Pokud se objeví v destičce trhlinka, zaznamená se datum do protokolu, a změří se velikost trhliny. Ve sledování se pokračuje na téže destičce.

V případě, že se zjistí uvolnění destičky od podkladu, nebo je destička poškozena tak, že již není možné další měření velikosti trhliny, musí být v sousedství stejným způsobem vyrobena destička nová.





6. závěr

Konstrukce jsou navrženy v souladu s platnými ČSN. Navržené konstrukce vyhovují pro mezní stavy únosnosti a použitelnosti. K výpočtu byl použit počítačový program FEAT 2000 firmy SMART.soft s.r.o. a SCIA Engineer 18.1. firmy SCIA nv, Corda Campus 2, Kempische Steenweg 309/0.03 3500 Hasselt, Belgium.

Stavba je navržena v souladu s normovými hodnotami tak, aby účinky zatížení a nepříznivé vlivy prostředí, kterým je vystavena během výstavby a užívání při řádně prováděné běžné údržbě, nemohly způsobit:

- a) náhlé nebo postupné zřícení, popřípadě jiné destruktivní poškození kterékoliv její části nebo přilehlé stavby,
- b) nepřijatelné přetvoření nebo kmitání konstrukce, které může narušit stabilitu stavby, mechanickou odolnost a funkční způsobilost stavby nebo její části, nebo které vede ke snížení trvanlivosti stavby,
- c) poškození nebo ohrožení provozuschopnosti připojených technických zařízení v důsledku deformace nosné konstrukce,
- d) ohrožení provozuschopnosti pozemních komunikací a drah v dosahu stavby a ohrožení bezpečnosti a plynulosti provozu na komunikaci a dráze přiléhající ke staveništi,
- e) ohrožení provozuschopnosti sítí technického vybavení v dosahu stavby,
- f) porušení staveb v míře nepřiměřené původní příčině, zejména výbuchem, nárazem, přetížením nebo následkem selhání lidského činitele, kterému by bylo možno předejít bez nepřiměřených potíží nebo nákladů, nebo jej alespoň omezit,
- g) poškození staveb vlivem nepříznivých účinků podzemních vod vyvolaných zvýšením nebo poklesem hladiny přilehlého vodního toku nebo dynamickými účinky povodňových průtoků, případně hydrostatickým vztlakem při zaplavení,
- h) ohrožení průtočnosti koryt vodních toků, případně údolních profilů, mostů a propustků.

Stavební konstrukce a stavební prvky jsou navrženy a budou provedeny v souladu s normovými hodnotami tak, aby po dobu plánované životnosti stavby vyhověly požadovanému účelu a odolaly všem účinkům zatížení a nepříznivým vlivům prostředí, a to i předvídatelným mimořádným zatížením, která se mohou běžně vyskytnout při provádění i užívání stavby.

Je možné, že se při výstavbě objeví nebo propíší trhliny, které byly doposud skryté pod omítkou. V případě jejich výskytu, a to platí i o stávajících, je nutné tyto trhliny během stavby sledovat. Doporučuji přes ně zřídit sádrové přelepy (mimo dosahu povětrnostního vlivu), nebo skříčka přilepených ke konstrukci dvousložkovým lepidlem.

V RÁMCI BOURACÍCH PRACÍ PO ODSTRANĚNÍ ČÁSTÍ KONSTRUKCÍ, KTERÉ Z DŮVODŮ STÁVAJÍCÍHO PROVOZU BUDOVY BRÁNILY HLUBŠÍMU OHLEDÁNÍ KONSTRUKCÍ STAVBY BUDOU ZPŘESNĚNY ÚDAJE O BUDOVĚ. PŘI ZJIŠTĚNÍ SKUTEČNOSTÍ, KTERÉ BUDOU V ROZPORU S PŘEDPOKLADEM A KTERÉ MOHOU OVLIVNIT ROZSAH PRACÍ A ZPŮSOB POUŽITÝCH TECHNOLOGIÍ BUDE V TĚCHTO PŘÍPADECH PROJEKTANT V PŘEDSTIHU UPOZORNĚN A ÚPRAVA BUDE ŘEŠENA V RÁMCI ZMĚNOVÉHO ŘÍZENÍ. ZEJMÉNA BUDOU PŘEKONTROLOVÁNY STÁVAJÍCÍ PONECHÁVANÉ STROPY A ODHALENÉ ZÁKLADY!!! VZHLEDKEM K STÁVAJÍCÍMU PROVOZU V BUDOVĚ NEMOHLO DOJÍT K HLUBŠÍMU PRŮZKUMU, **PO ODHALENÍ KONSTRUKCÍ MUSÍ BÝT PŘIVOLÁN STATIK, KTERÝ POTVRDÍ NEBO DOPLNÍ PROJEKČNÍ PŘEDPOKLAD!!!** ZA PŘÍPADNÉ NUTNÉ ÚPRAVY A Z TOHO MOŽNÉ PLYNOUCÍ VÍCEPRÁCE, KTERÉ NEMOHLI BÝT DOPŘEDU ZA ZACHOVÁNÍ PŘEDPOKLADU EKONOMICKÉHO A KONSTRUKČNÍ OPTIMA PŘEDPOKLÁDÁNY Z DŮVODŮ NEMOŽNOSTI PLNÉHO PŘÍSTUPU KE STÁVAJÍCÍM KONSTRUKCÍM NENESE PROJEKTANT ZODPOVĚDNOST!!!

7. specifikace materiálu:

Pro výpočet byly použity a navrženy tyto materiály:
beton C25/30–XC4, XF1 (ŽB věnce, pilířky),
C20/25-XC1 (prolévané tvárnice)
C20/25-XC3, XF1 (dojezdový základ výtahové šachty)
C25/30-XC1 (opravy stropních kcí)
C16/20-XC2 (základové pasy, základová deska)
C12/15-X0 (podbetonování základových pasů, náhrada za nekvalitní základovou zeminu)
ocel: válcovaný materiál S235, B500-B (10505, R), KARI síť
dřevo: min. C24 o vlhkosti maximálně 12%

V Praze, 14. 04. 2021

Vypracoval: Ing. Jaroslav Loskot