

STATICKÝ POSUDEK

-

PŘESTAVBA BYTOVÉHO JÁDRA

STAVEBNÍ ÚPRAVY BYTŮ 1+0
PŘESTAVBA BYTOVÉHO JÁDRA

Karviná – Ráj,
ul. Borovského 814/12, 734 01

Stavba: Stavební úpravy bytů 1+0 – přestavba bytového jádra

Investor: Statutární město Karviná,
Fryštátská 72/1,
733 24 Karviná

Stupeň: Technická pomoc

Rozsah zpracování: dokumentace pro vydání územního
rozhodnutí nebo stavebního povolení

Místo stavby: byty 1+0, ul. Borovského 814/12, Karviná - Ráj

Vypracoval: Ing. Martin Kaleta
autorizovaný inženýr v oboru statika
a dynamika staveb, autorizace 1103477
viz www.ckait.cz
tel.: +420 608 860 117,
email: martin.kaleta@email.cz



Datum: květen 2020

Počet stran: 14

Obsah statického posudku

A. ÚVOD A POPIS STÁVAJÍCÍHO STAVU	3
B. POUŽITÉ PODKLADY	5
C. OBECNÝ POPIS SOUSTAVY G57	6
D. NAVRŽENÉ A UVAŽOVANÉ MATERIÁLY	7
E. POUŽITÉ NORMY.....	7
F. POŽADOVANÉ STAVEBNÍ ÚPRAVY.....	7
G. ZATÍŽENÍ STROPNÍ KONSTRUKCE.....	8
H. CELKOVÝ PŮDORYS - SCHÉMA	9
I. SCHÉMA STAVEBNÍCH ÚPRAV.....	10
J. POROVNÁNÍ ZATÍŽENÍ (CHAR. HODN.).....	11
K. ZÁVĚR.....	12

Počet stran: 14

A. ÚVOD A POPIS STÁVAJÍCÍHO STAVU

Statický posudek ověřuje ve statickém výpočtu možnost provedení požadovaných stavebních úprav v pobytovém domě panelového typu - přestavba bytového jádra, a to v řešených bytech 1+0.

Tento posudek je vytvořen na základě specifického požadavku objednatele – investora (Statutární město Karviná, Fryštátská 72/1, 733 24 Karviná). Je tedy vyhotoven dle přesného požadavku objednatele a neslouží k jiným účelům.

Stávající objekt č.p. 814/12 na ulici Borovského byl pravděpodobně postaven dle projektové dokumentace z roku 1965. Bytový dům je pravděpodobně typizované soustavy G57, o celkovém počtu 10+1 podlaží (1 zvýšené přízemní podlaží + 10 nadzemních) a byl postaven cca v druhé polovině 60. let minulého století (po roce 1965). Druhé až jedenácté nadzemní podlaží je smontováno v kombinovaném konstrukčním systému, kdy nosné stěny a stropy jsou panelové z prvků krajské varianty stavební soustavy G 57 a obvodový plášť je použit ze stavební soustavy GOS 64. Tato kombinace se používala v letech 1964 až 1966, kdy již byl k dispozici obvodový plášť GOS 64, ale nebyla ještě zavedena výroba stropů a stěn tohoto systému.

Jedná se o příčný nosný systém s osovou vzdáleností hlavních nosných stěn 3,6 m. Jedná se o samostatně stojící jedenáctipodlažní nepodsklepený dům s plochou střechou. Základy jsou pravděpodobně provedeny jako železobetonový rošt na pilotách. Půdorysné rozměry domu jsou cca 37 x 17 m, přičemž dům je rozdílatován na dvě stejně velké poloviny délky cca 18,45 m, mezi kterými je dilatační spára šířky 0,1 m. To svědčí o tom, že dům byl pravděpodobně navržen na účinky poddolování.

Svislé nosné konstrukce 2.NP až 11.NP tvoří příčné nosné stěny v osové vzdálenosti (modulu) 3600 mm. Oba dilatační celky mají pět modulů po 3600 mm. Nosné příčné stěny mají tl. 160 mm a tyto stěny jsou vyrobeny z vyztuženého struskopemzobetonu. Ze stejných stěnových panelů tl. 160 mm byly provedeny i podélné ztužující stěny v 1.NP až 11.NP, které oddělují byty od chodby v podélné ose budovy.

Stropní panely jsou pravděpodobně plné, železobetonové tl. cca 100 mm. Konstrukční výška podlaží je 2850 mm.

Svislé nosné konstrukce 1.NP nejsou montované, protože mají atypickou konstrukční výšku 5,0 m. Jsou monolitické železobetonové ve formě příčných rámu pod nosnými příčnými stěnami vyšších podlaží. Příčné rámy jsou pod stropem propojeny železobetonovými monolitickými průvlaky. Stropní konstrukce nad 1.NP je již ale z větší části montovaná ze stropních panelů G 57.

Obvodový plášť ve 2.NP až 11.NP domu je montovaný a je vytvořen z průběžných parapetních pásů z plynosilikátových panelů tl. 250 mm, které jsou zavěšeny na čela stěnových panelů příčných nosných stěn v modulu 3,6 m. Parapetními panely jsou samonosné, byly ukládány na ocelové konzoly přivařené k čelům příčných nosných stěn a tvoří zábradlí lodžii u jednotlivých bytů.

Vzhledem k tomu, že je prakticky nemožné zjistit konkrétní únosnosti vodorovných a svislých nosných konstrukcí (tedy stropních panelů a nosných příčných a podélných stěn), stejně jako na jak velké zatížení jsou nadimenzovány základy objektu, je možno navržené stavební úpravy realizovat jen za předpokladu, že nějak výrazně nevzroste celkové zatížení stropních konstrukcí ani příčných nosných stěn. Dále je obecně známo, že se nedoporučuje přílišně přitěžovat zejména stropní panely systému G 57, které mají tloušťku jen cca 100 mm a je o nich známo, že prakticky nevyhovují z hlediska druhého mezního stavu (mezní stav použitelnosti), tedy na průhyb.

Důležitou součástí navržených stavebních úprav bytů 1+0 je náhrada stávajícího montovaného bytového jádra, jehož životnost byla původně uvažována na 30 až 35 let a je tedy již o cca 15 roků překročena. Nejlehčí konstrukcí, ze které lze náhradu stěn původního bytového jádra realizovat je sádkokarton. Na výslovnou žádost investora jsou ale místo SDK konstrukcí příček navrženy lehké konstrukce z plynosilikátu – YTONG apod. Plošná hmotnost SDK nebo zdiva YTONG je jen mírně větší než u původního montovaného jádra typu B2, B3 a hlavní přitížení tedy bude pocházet od keramických obkladů. Vzhledem k tomuto přitížení je nutné minimalizovat další přitížení stropních konstrukcí, čili není dovoleno jakkoli navyšovat hmotnost stropních panelů a jejich podlahových vrstev – např. nivelační potěry apod. **Vždy je nutné nerovnosti odstranit a strop odlehčit a ne přitížit.**

Statický výpočet tedy ověřuje únosnost stropních panelů na změnu zatížení vyvolanou stavebními úpravami. Stávající bytové jádro obsahuje společné prostory WC a koupelny. Toto bytové jádro je tedy provedeno jako jádro prostorové prefabrikace z lehkých příček sendvičové konstrukce pravděpodobně B2 nebo B3, jejichž stěny včetně umakartového povrchu mají tloušťku cca 25 mm (bez navazujících železobetonových panelů).

Vedle bytového jádra se nachází příčka pravděpodobně ze struskobetonu tl. 80 mm, oddělující pokoj (viz schéma), která zůstane zachována.

Jiné konstrukce a stavební úpravy, které nejsou obsaženy v textu, nejsou předmětem tohoto posudku.

Tento statický posudek je vypracován v náležitostech, rozsahu a podrobnostech dokumentace pro stavební povolení a neslouží k jiným účelům. Jsou v něm ověřeny rozměry hlavních nosných prvků a celková technická proveditelnost navrženého řešení.

Je však nutné upozornit, že toto statické posouzení nereflektuje skutečný stavebně technický stav stávajících nosných konstrukcí ani jejich další životnost apod. Pro toto posouzení by musel být proveden podrobný stavebně technický průzkum odbornou firmou v oblasti diagnostiky železobetonových konstrukcí zaměřený na skutečný stavebně technický stav stávajících nosných konstrukcí, který však nebyl požadován a ani nebyl proveden.

B. POUŽITÉ PODKLADY

- prohlídka na místě (04/2020)
- návrh objednatele na dispoziční řešení
- půdorys podobného domu vč. montáže – typ G57
- Komplexní regenerace panelových domů stavební soustavy G 40 a G 57
- Statika, stavební fyzika, energetika a požární bezpečnost, vydalo MPO ČR 2010
- Studie k regeneraci panelových domů stavební soustavy G OS. TAZUS Ostrava 2003

- Přestavba bytových jader. Příručka pro investory, projektanty a dodavatele - vydal Svaz českých a moravských bytových družstev 1998
- Statický posudek - VZOROVÁ ÚPRAVA BYTU 1+0 A 1+1 PRO DŮM č.p. 814, BLOK 530 - Ing. František Šindýlek – Projektce, Marty Krásové 4450, 708 00 Ostrava – Poruba, červen 2015
- www.ekowatt.cz
- www.panelaky.info

C. OBECNÝ POPIS SOUSTAVY G57

rok výstavby	1957 - 1967
nejčastější počet podlaží	3, 4, 5, 6, 7, 8 nebo 10 podlaží
typy sekcí	řadové, koncové, rohové, bodové
konstrukční systém	příčný nosný stěnový systém, ztužení v podélném směru zajišťují podélné stěny
rozpon	3,6 m
hloubka objektu	11,2 m
konstrukční výška podlaží	2,85 m
světlá výška podlaží	2,7 m
obvodový plášť	Obvodový plášť je předsažený před čela příčných nosných stěn. obvodový plášť je jednovrstvý. Průčelní i štítové panely mají tl. 240 mm (20 mm omítka + 210 mm struskopemzobeton + 10 mm omítka)
stěnové panely	struskopemzobetonové panely tl. ~180 - 200 mm
strop	panely železobetonové plné tl. ~100 mm
střecha	dvoupplášťová, složení: železobetonová střešní deska tl. 80 mm, heraklit tl. 50 mm, škvárový násep, železobetonové panely uložené ve spádu, mezistřeší prostor je odvětrán ventilačními otvory v římsových tvárnících, živičná krytina
typ bytových jader	B2-D, B2-P, B2-G, B3
počty svislého potrubí v šachtě	B2-D – 1 šachta, B2-P – 1 šachta, B2-G – 0 šachet, B3 – 1 šachta
lodžie	jsou zapuštěné, vedle výtahové šachty předsažené

Pozn.: obecný popis soustavy G57 popis převzat z www.ekowatt.cz

D. NAVRŽENÉ A UVAŽOVANÉ MATERIÁLY

- nové příčky tl. 50 mm, 75 mm a 100 mm – tvárnice plynosilikátové YTONG, HEBEL, apod. – objemová hmotnost max. 500 kg/m³
- keramický obklad – tl. max cca 6 mm
- keramická dlažba – tl. max cca 8 mm – lepená na opravený cem. potěr

E. POUŽITÉ NORMY

ČSN ISO 13822 – Zásady navrhování konstrukcí – Hodnocení existujících konstrukcí

ČSN 73 0038 - Hodnocení a ověřování existujících konstrukcí - Doplnující ustanovení

ČSN 73 0038 – Navrhování a posuzování stavebních konstrukcí při přestavbách

ČSN 73 0035 – Zatížení stavebních konstrukcí

ČSN EN 1990- Zásady navrhování konstrukcí, včetně změn a doplňků

ČSN EN 1991-1 (73 0035) - Zatížení konstrukcí, obecná zatížení, včetně změn a doplňků

ČSN EN 1992-1 (73 1201) - Navrhování betonových konstrukcí, včetně změn a doplňků

ČSN 73 1201 - Navrhování betonových konstrukcí pozemních staveb

STATICKÉ TABULKY - autor: J. Hořejší - J. Šafka a kol.

F. POŽADOVANÉ STAVEBNÍ ÚPRAVY

Stávající bytové jádro bude nahrazeno novým jádrem provedeným z příček z lehkých plynosilikátových zdících tvárnic (YTONG, HEBEL, ...). Příčky budou mít celkovou **tloušťku 50 mm, 75 mm a 100 mm** s tenkovrstvou omítkou a malbou jako jejich povrchovou úpravou. Vnitřní povrchová úprava bude spočívat v provedení obkladu na stěnách (**výška cca 2,0 m**). Nová podlaha uvnitř bytového jádra (koupelna, WC) se předpokládá z keramických dlaždic lepených lepidlem na opravený betonový podklad (není dovoleno přidávat další např. nivelační vrstvy, vždy je nutné jen ubourávat).

Jako samozřejmý předpoklad se uvažuje s tím, že budou dodržovány zásady bezpečnosti práce a zásady "zdravého rozumu". Samozřejmostí je také odpojení všech rozvodů a jiných sítí technického vybavení (voda, elektro, apod.) před započítím stavebních prací.

Stavební úpravy:

- vybourání stávajícího bytového jádra z umakartu a podlahových krytin PVC
- vyždění nového bytového jádra z lehkých plynosilikátových zdících tvárnic
- keramická dlažba v koupelně + WC
- keramický obklad v koupelně + WC ($v = 2,0 \text{ m}$)
- nové zařizovací předměty

G. ZATÍŽENÍ STROPNÍ KONSTRUKCE

stropní panel

beton	- $0,095 \cdot 25,0$	= $2,375 \text{ kN/m}^2$	$*1,35 = 3,21 \text{ kN/m}^2$
omítka	- $0,005 \cdot 18,0$	= $0,09 \text{ kN/m}^2$	$*1,35 = 0,12 \text{ kN/m}^2$
	celkem	$2,465 \text{ kN/m}^2$	$3,33 \text{ kN/m}^2$

stávající podlahy

rohož+lep	- $0,02 \cdot 1,0 + 0,01$	= $0,03 \text{ kN/m}^2$	$*1,35 = 0,04 \text{ kN/m}^2$
bet. maz.	- $0,05 \cdot 23$	= $1,15 \text{ kN/m}^2$	$*1,35 = 1,55 \text{ kN/m}^2$
PVC	- $0,05$	= $0,05 \text{ kN/m}^2$	$*1,35 = 0,07 \text{ kN/m}^2$
	celkem	$1,23 \text{ kN/m}^2$	$1,66 \text{ kN/m}^2$

užitné zatížení

byt		= $1,50 \text{ kN/m}^2$	$*1,5 = 2,25 \text{ kN/m}^2$
	celkem	$5,20 \text{ kN/m}^2$	$7,24 \text{ kN/m}^2$

stávající bet.příčka tl. 80 mm (předp. struskobeton – na stranu bezpečnou):

beton	- $0,07 \cdot 16,5 \cdot 2,67$	= $3,176 \text{ kN/m}$	$*1,35 = 4,29 \text{ kN/m}$
omítka	- $0,01 \cdot 18 \cdot 2,67$	= $0,495 \text{ kN/m}$	$*1,35 = 0,67 \text{ kN/m}$
	celkem	$3,671 \text{ kN/m}$	$4,96 \text{ kN/m}$

Délka stávající příčky je $1,3 + 0,5 = 1,8 \text{ m} \rightarrow$ \rightarrow celkem $3,671 \cdot 1,8 = 6,6 \text{ kN}$ $*1,35 = 8,92 \text{ kN}$

Hmotnost původního bytového jádra (odhad) - bourá se

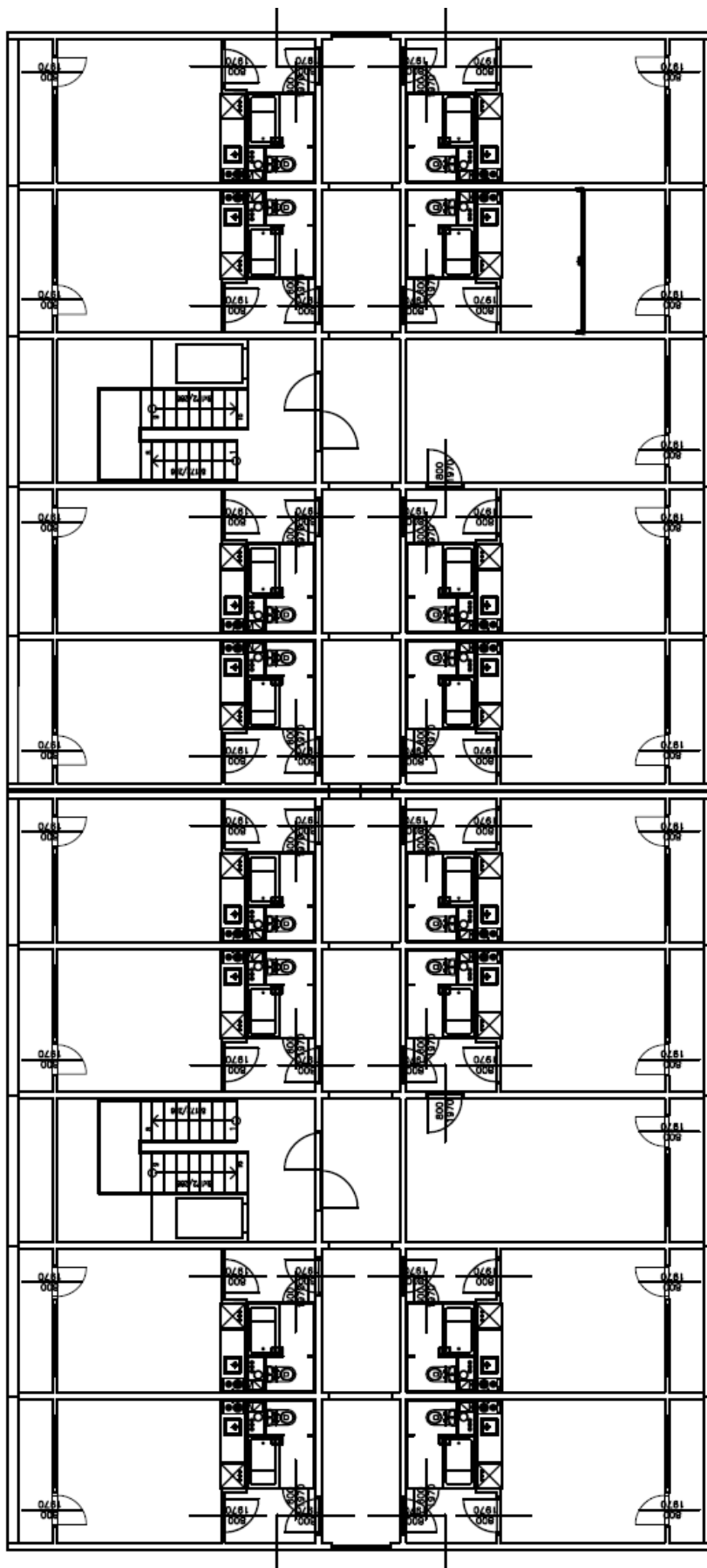
(ocelový rám, "umakartové obložení" apod., bez navazujících panelů):

 $500 \text{ kg} \rightarrow 5,0 \text{ kN}$ $*1,35 = 6,75 \text{ kN}$

nové úpravy povrchů

keramický obklad	- $0,006 \cdot 25$	= $\sim 0,16 \text{ kN/m}^2$	$*1,35 = 0,22 \text{ kN/m}^2$
keramická dlažba	- $0,008 \cdot 23$	= $\sim 0,18 \text{ kN/m}^2$	$*1,35 = 0,24 \text{ kN/m}^2$

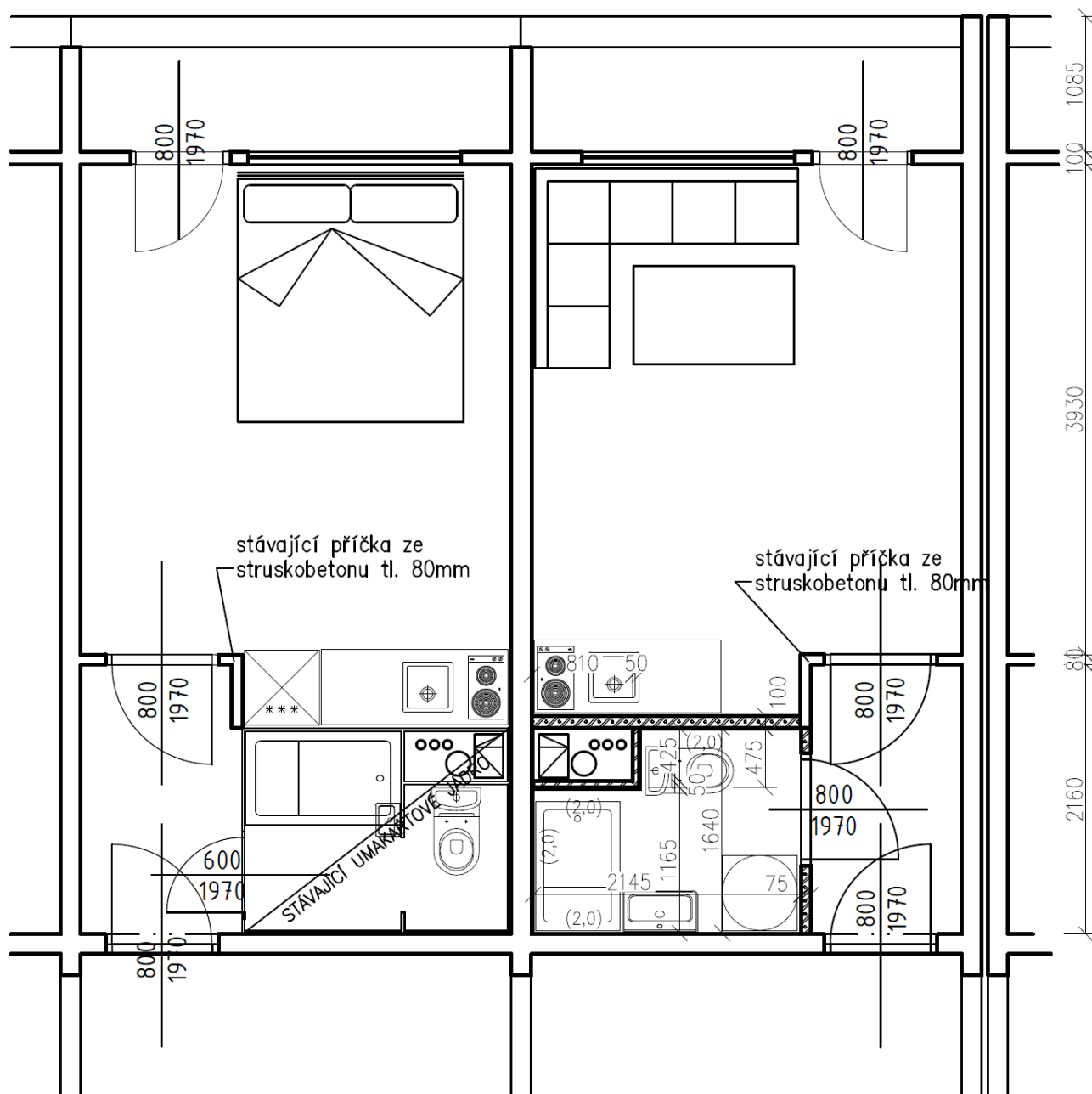
H. CELKOVÝ PŮDORYS - SCHÉMA



I. SCHÉMA STAVEBNÍCH ÚPRAV

PŮDORYS STÁVAJÍCÍ STAV

PŮDORYS NOVÝ STAV



J. POROVNÁNÍ ZATÍŽENÍ (CHAR. HODN.)

Celková plocha nových příček 50 mm, 75 mm a 100 mm

příčky 50 mm: $(0,8+0,4) * 2,67 = 1,2 * 2,67 = 3,2 \text{ m}^2$

příčky 75 mm: $1,65 * 2,67 = 4,4 \text{ m}^2$

příčky 100 mm: $2,15 * 2,67 = 5,7 \text{ m}^2$

obklady (v. 2,0 m): $(1,65+1,25+0,9) * 2,0 = 3,8 * 2,0 = 7,6 \text{ m}^2$

dlažba: pouze v ploše WC+koupelny ... cca $3,0 \text{ m}^2$

pozn.: na stranu bezpečnou není uvažováno se stavebními otvory

$$\begin{aligned} &\rightarrow 3,2*0,05*58 + 4,4*0,075*5 + 5,7*0,1*5 + 7,6*0,16 + 3,0*0,18 \\ &= 0,8 + 1,65 + 2,85 + 1,2 + 0,5 = 7,0 \text{ kN} \end{aligned}$$

Uvažovaná teor. plocha deskového panelu pod bytovým jádrem cca $3,44 * 3,0 = 10,3 \text{ m}^2$

Přibližné původní zatížení stropních panelů v řešené ploše:

$$10,3 * (2,465 + 1,23) + 6,6 + 5,0 = 38,0 + 6,6 + 5,0 = 49,6 \text{ kN}$$

Přibližné nové zatížení stropních panelů v řešené ploše:

$$10,3 * (2,465 + 1,23) + 6,6 + 7,0 = 38,0 + 6,6 + 7,0 = 51,6 \text{ kN}$$

$$\rightarrow \text{přítížení stropních panelů} \quad 51,6 - 49,6 = 2,0 \text{ kN}$$

$$\rightarrow \text{přítížení stropních panelů na } 1\text{m}^2 \quad 2,0 / 10,3 = 0,19 \text{ kN/m}^2$$

Celkové zatížení přenášené stropními panely (normová (charakteristická) hodnota včetně vlastní hmotnosti) je cca $5,20 \text{ kN/m}^2$

$$\rightarrow \text{zvýšení zatížení dotčených stropních panelů tedy je } 0,19 / 5,20 = \text{cca } 3,7 \%$$

Záměnou materiálů příček bytového jádra se zatížení stropních panelů zvýší přibližně o 3,7 % (uvažováno s charakteristickými hodnotami zatížení), pokud bude dodržena maximální tloušťka příček z plynosilikátových zdících tvárnic, a to 50 mm, 75 mm a 100 mm (dle schématu) a max. objemová hmotnost těchto příček 500 kg/m^3 .

Dle dnes již sice neplatné normy ČSN 73 0038 – Navrhování a posuzování stavebních konstrukcí při přestavbách se dovoľovalo mírně zvýšit únosnost prvků (při dimenzování prvků podle mezních stavů únosnosti) namáhaných převážně ohybem (trámy, konzoly, nosníkové desky, konzolové desky, rámové příčle apod.) až o 15 %, jelikož pevnost betonu roste s časem (viz. oddíl 2.1.2.2 dle ČSN 73 1201/86).

Stropní železobetonové panely jsou navzájem spojeny zálivkou se zálivkovou výztuží do spolupůsobícího celku stropní konstrukce. Předpokládá se, že tyto stropní konstrukce jsou dimenzovány na zatížení dle tehdejších norem - ČSN 73 0035 Zatížení stavebních konstrukcí. Přetížení stropní konstrukce vzhledem ke vlastní hmotnosti, vzhledem k ostatnímu stálému zatížení a nahodilému zatížení je z hlediska únosnosti i použitelnosti málo významné a celkové zatížení na stropní konstrukci se v podstatě nezmění.

K. ZÁVĚR

Dle těchto skutečností, dle dodaných podkladů a dle provedeného přepočtu zatížení bylo zjištěno, že přetížení stropní konstrukce cca 3,7 % se dá ze statického hlediska uvažovat jako málo významné a proto projektant – statik **podmínečně souhlasí** s provedením požadovaných stavebních úprav v těchto bytech 1+0 za předpokladu, že budou dodrženy navržené materiály (viz str. 7) a navržené dispozice (viz str. 10). Samozřejmým předpokladem bouracích i veškerých stavebních prací je např. postup bourání odshora dolů, odpojení rozvodných sítí, dodržování aktuálních bezp. norem, nařízení apod. Toto není předmětem řešení tohoto posudku. Vzhledem k tomuto přetížení je nutné minimalizovat další přetížení stropních konstrukcí, čili není dovoleno jakkoli navyšovat hmotnost stropních panelů – např. nivelační potěry apod. Vždy je nutné nerovnosti odstranit a strop odlehčit a ne přetížít.

Při provádění je nutno použít technologie bez dynamických účinků - řezání, pálení, frézování, postupné rozebírání ... tak aby se vibracemi nevnášely účinky do okolních konstrukcí. Důsledkem by pak mohly být poruchy v nich - trhlinky, opadávání omítek apod.

Případná nová elektroinstalace bude provedena odborně způsobilou firmou. Pokud bude prováděna a bude požadováno její uložení do nových drážek ve stávajících panelech, hloubka drážek bude provedena jen pro uložení kabelu - tzn. max. 0,5 - 1 cm, aby nebyla porušena výztuž stěnových panelů (předpokládá se krytí nosné výztuže cca 10 mm). Provedení drážek pro elektroinstalaci **nesmí mít vliv** na nosnou konstrukci objektu a jejich provedení nesmí ovlivnit únosnost objektu, tzn. že nesmí dojít např. k přerušení výztuže ve stěnových panelech apod.

Maximální možné nahodilé (proměnné) zatížení na stropní konstrukci vzhledem k přetížení v oblasti bytových jader doporučujeme snížit o hodnotu navýšení (cca 19 kg/m^2) na hodnotu cca 130 kg/m^2 ($1,3 \text{ kN/m}^2$). Při provádění musí být ověřeny předpoklady řešení ze statického posouzení.

Nahodilé - užité zatížení, na které byly pravděpodobně panely dimenzovány (pravděpodobně 150 kg/m^2) rozhodně **nebude reálně působit v plné výši a v celé ploše**, navíc doporučujeme max. nahodilé zatížení panelů snížit na hodnotu 130 kg/m^2 ($1,3 \text{ kN/m}^2$) => přetížení od nového stálého zatížení (tíhy stěn jádra + ker. obkladů a dlažeb) by tedy mělo být spolehlivě "kompenzováno" **nižším skutečným nahodilým zatížením**, které by se nikdy na stropě nemělo nacházet v plném rozsahu 130 kg/m^2 ($1,3 \text{ kN/m}^2$) a v celé ploše.

Dále se stavebníkovi doporučuje před prováděním provést pasportizaci odpovídajících prostor bytu pod a nad jeho bytem (doporučeno s ohledem na event. možné stížnosti, nároky na škody apod.). Pasportizace může být dostačující pořízením kvalitní fotodokumentace.

Stavebními úpravami (přestavba bytového jádra) nedojde ke změně působení konstrukce jako celku (strop plní stále stejnou funkci, byl vždy dimenzován na přenášení svislého zatížení). Tyto stavební úpravy (přestavba bytového jádra) budou mít tedy zanedbatelný vliv na okolní nosné části objektu. Přestavbou bytového jádra k zásahu do nosných konstrukcí objektu nedochází. Toto přetížení stropních panelů cca 3,7% v oblasti bytových jader by tedy mělo mít na ostatní konstrukce panelového objektu zanedbatelný vliv.

Při dodržení výše uvedeného nebudou mít tyto úpravy nepříznivý vliv na nosné prvky objektu - stěny a základy - vzhledem ke skutečnosti, že tyto jsou dimenzovány na plné nahodilé zatížení. Navrhované stavební úpravy by neměly negativně ovlivnit statickou únosnost ani stabilitu nosných konstrukčních prvků, resp. celého objektu.

Stavebními úpravami může dojít ke zvýraznění typických vad panelových budov - tj. trhlinek ve stycích mezi stropními panely. Tyto vady nemají charakter statických poruch, jsou pouze estetickými vadami, které lze po provedení stavebních úprav opravit.

V žádném případě není možné bourání nebo jakýkoliv zásah do jiných nosných železobetonových nebo zděných konstrukcí. V případě pochybností je nutné zavolat statika a nechat provést doplnění tohoto vyjádření.

Jiné konstrukce, které se na objektu vyskytují a které nejsou obsaženy v tomto textu, nebyly předmětem tohoto posudku.

Tento statický posudek je vypracován v náležitostech, rozsahu a podrobnostech dokumentace pro stavební povolení a neslouží k jiným účelům. Jsou v něm ověřeny rozměry hlavních nosných prvků a celková technická proveditelnost navrženého řešení.

Je však nutné znovu upozornit, že toto statické posouzení nereflektuje skutečný stavebně technický stav stávajících nosných konstrukcí ani jejich další životnost apod. Pro toto posouzení by musel být proveden podrobný stavebně technický průzkum odbornou firmou v oblasti diagnostiky železobetonových konstrukcí zaměřený na skutečný stavebně technický stav stávajících nosných konstrukcí, který však nebyl požadován a ani nebyl proveden.

V Ostravě 05/2020

vypracoval: Ing. Martin Kaleta