

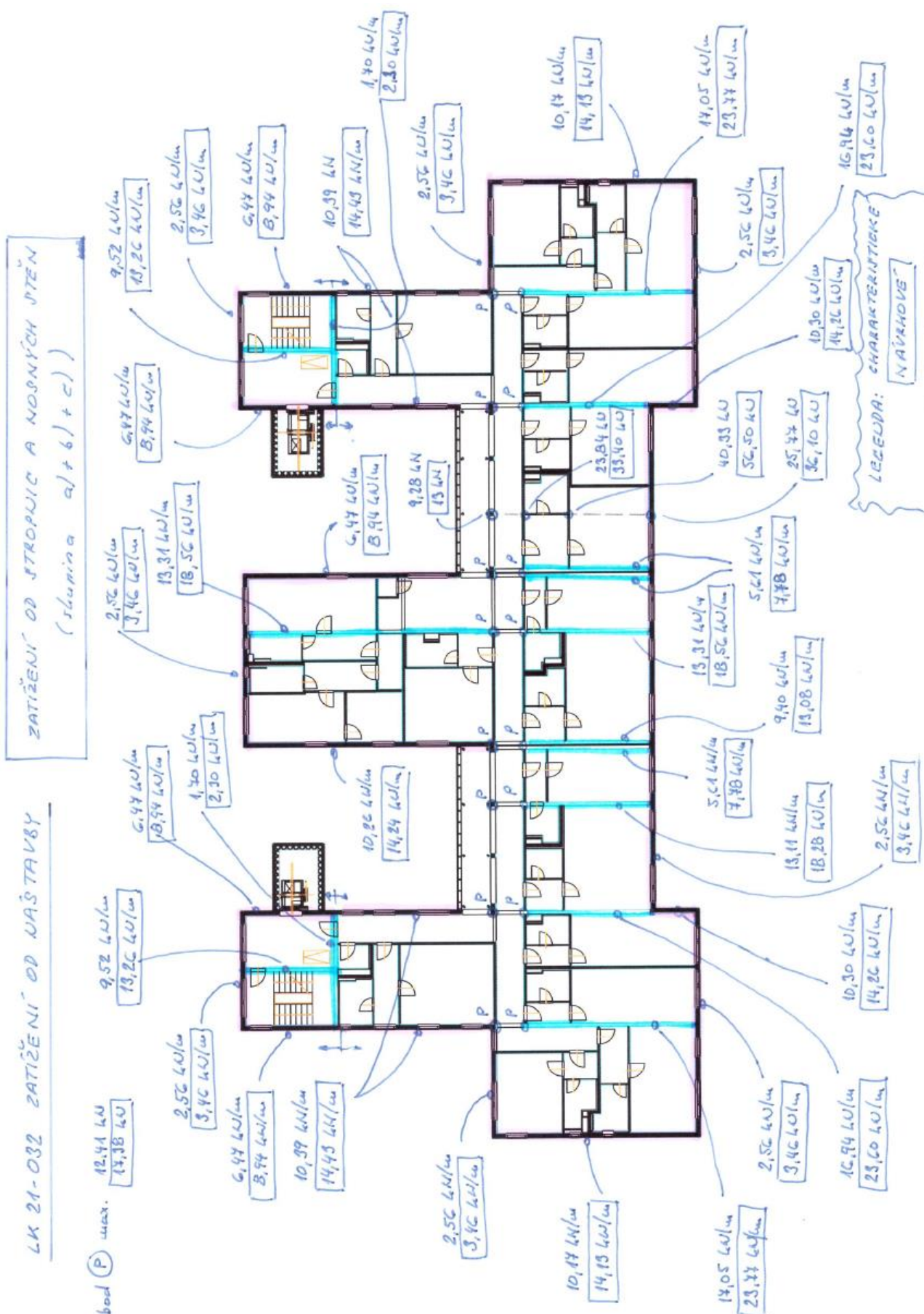
**LK 21-032: Zatížení od nástavby na stávající objekt**

Níže ve schématech jsou souhrnně uvedena zatížení, kterými působí nástavba na stávající objekt v souladu s předchozím statickým výpočtem.

**Přehled zatížení:**

	charakteristické		návrhové	
a) Zatížení od střechy:				
a1) Užité zatížení střechy (rozhoduje před sněhem)	0,75 kN/m <sup>2</sup>	1,5	1,13 kN/m <sup>2</sup>	
a2) Tlak větru	0,13 kN/m <sup>2</sup>	1,5	0,20 kN/m <sup>2</sup>	
a3) vlastní hmotnost střechy	1,64 kN/m <sup>2</sup>	1,35	2,21 kN/m <sup>2</sup>	
Souhrnně jsou tato zatížení stanovena z reakcí od zatížení stropnic – viz statický výpočet kapitola 1)				
A) dl. 6,035 m – á 600 mm - reakce MSU 6,40 kN =>	7,61 kN/m	3,53/2,52	10,67 kN/m	
B) dl. 6,13 m – á 600 mm - reakce MSU 6,50 kN =>	7,74 kN/m	3,53/2,52	10,80 kN/m	
C) dl. 6,21 m – á 600 mm - reakce MSU 6,58 kN =>	7,83 kN/m	3,53/2,52	10,97 kN/m	
D) dl. 3,105 m – á 600 mm - reakce MSU 3,29 kN =>	3,91 kN/m	3,53/2,52	5,48 kN/m	
E) dl. 5,94 m – á 600 mm - reakce MSU 6,30 kN =>	7,50 kN/m	3,53/2,52	10,50 kN/m	
F) dl. 3,10 m – á 600 mm - reakce MSU 3,29 kN =>	3,91 kN/m	3,53/2,52	5,48 kN/m	
G) dl. 6,10 m – á 600 mm - reakce MSU 6,47 kN =>	7,70 kN/m	3,53/2,52	10,78 kN/m	
H) dl. 6,105 m – á 600 mm - reakce MSU 6,47 kN =>	7,70 kN/m	3,53/2,52	10,78 kN/m	
b) vlastní hmotnost obv. stěny vč. atiky – výška 3,66 m				
0,695 kN/m <sup>2</sup> x 3,66 m =	2,56 kN/m	1,35	3,46 kN/m	
c) vlastní hmotnost mezibytové stěny – výška 2,78 m				
0,862 kN/m <sup>2</sup> x 2,78 m =	2,40 kN/m	1,35	3,23 kN/m	
d) zatížení od větru na stěny nástavby – zjednodušeně – $q_{DYN,MAX} = 0,64 \text{ kN/m}^2$				
tlak na stěnu D – $c_{p,e} = 0,8$	0,51 kN/m <sup>2</sup>	1,5	0,77 kN/m <sup>2</sup>	
sání na stěnu E – $c_{p,e} = -0,5$	-0,32 kN/m <sup>2</sup>	1,5	-0,48 kN/m <sup>2</sup>	
sání na stěnu A – $c_{p,e} = -1,2$	-0,77 kN/m <sup>2</sup>	1,5	-1,15 kN/m <sup>2</sup>	
Síly od větru na stěnu jsou uvedny pro dolní polovinu výšky stěny $h = 2,78/2 = 1,39 \text{ m}$ . Druhá polovina je zachycena ztužidly a reakce jsou uvedeny v příloze 4.				
Liniové zatížení D	0,51 kN/m <sup>2</sup> x 1,39 m =	0,71 kN/m	1,5	1,06 kN/m
Liniové zatížení E	-0,32 kN/m <sup>2</sup> x 1,39 m =	-0,44 kN/m	1,5	-0,67 kN/m
Liniové zatížení A	-0,77 kN/m <sup>2</sup> x 1,39 m =	-1,07 kN/m	1,5	-1,61 kN/m

Schématu půdorysu s vyznačenými souhrnnými zatíženími od nástavby jsou uvedena dále v Příloze.



## LK 21-032 ZATÍŽENÍ OD NÁŠTAVBY

## ZATÍŽENÍ OD VĚTRU

(MINO ZATÍŽENÍ OD ZAVĚTROVÁNÍ - VIZ PŘÍLOHA 4)

Liniové zatížení od stěn :

stěny

stěny na stěnu

0,41 kN/m

1,06 kN/m

ZATÍŽENÍ ZE VUTNO

DOKLADIT SILAMI OD

ZAVĚTROVÁNÍ VIZ

PŘÍLOHA 4

- 0,32 kN/m

- 0,67 kN/m

ZATÍŽENÍ ZE VUTNO

DOKLADIT SILAMI OD

ZAVĚTROVÁNÍ VIZ

PŘÍLOHA 4

- 1,07 kN/m

- 1,07 kN/m

ZATÍŽENÍ ZE VUTNO

DOKLADIT SILAMI OD

ZAVĚTROVÁNÍ VIZ

PŘÍLOHA 4

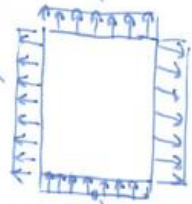


PODÉLŮVÝ VĚTR



PŘÍČNÝ VĚTR

stěny na stěnu - stěny



stěny na stěnu



stěny na stěnu