



**ZPRÁVA O PROVEDENÍ
STAVEBNĚ TECHNICKÉHO PRŮZKUMU OBJEKTU SO 02
V AREÁLU MASARYKOVY UNIVERZITY, KOTLÁŘSKÁ 2
V BRNĚ**



Brno, září 2017

Vstupní údaje:

Zhotovitel : Průzkumy staveb, s.r.o.
Lísky 1000/44
624 00 BRNO

Řešitelé : Ing. Dušan Šponer, autorizovaný inženýr
Ing. Bronislav Šlapanský
Ing. Lukáš Ravčuk
Antonín Vebr
Lukáš Bernard
Vojtěch Bartoň

Kooperace : Ing. Jiří Habarta, CSc.
Pellicova 5d
602 00 BRNO

Objednatel : Projekční architektonická kancelář spol. s r.o.
ing. arch. V. Steinhauserová
Gorkého 61/11
602 00 BRNO

Počet výtisků : 4

Číslo výtisku : **4**

Obsah :

	strana
1.0 Úvod	4
2.0 Podklady	4
3.0 Stručný popis objektu	4
4.0 Cihelné klenby	5
5.0 ŽB monolitické trámové stropy	6
5.1 Pevnost betonu	6
5.2 Zjištění tvaru a výztuže	8
5.0 Krovová konstrukce	9
5.1 Zjištěné vady a poruchy	9
5.2 Návrhy opatření	10
10.0 Závěr	10
Příloha č.1 - Fotodokumentace	11
Příloha č.2 - Tabulka použitých ocelových válcovaných I profilů	13
Příloha č.3 - Vyhodnocení zkoušek pevnosti betonu Schmidtovým tvrdoměrem	14
Příloha č.4 - Zkoušky vlastností vývrtů z betonu	
Výkresová dokumentace	

1.0 Úvod

Na základě požadavku objednatele byl proveden stavebně technický průzkum objektu SO 02, v areálu Masarykovy univerzity na Kotlářské ulici 2 v Brně, z důvodu zjištění materiálové skladby vybraných konstrukcí a jejich stavu před uvažovanou rekonstrukcí.

Průzkum byl zaměřen na zjištění materiálu a stavu vodorovných nosných konstrukcí, podlah, a krovu. Dále byla provedena fotodokumentace sond a zjištěných vad a poruch.

2.0 Podklady

- [1] ústní nabídka prací z července 2017
- [2] ústní objednávka prací ze srpna 2017
- [3] zaměření stávajícího stavu půdorysy, zpracovatel Kovoprojekta Brno a.s., Brno, 2004
- [4] ČSN ISO 13822 Zásady navrhování konstrukcí - Hodnocení existujících konstrukcí
- [5] Průzkumy a opravy stavebních konstrukcí, Dimitrij Pume, František Čermák a kol., Praha 1993
- [6] ČSN 73 1373 Tvrdoměrné metody zkoušení betonu
- [7] ČSN EN 13791 Posuzování pevnosti betonu v tlaku v konstrukcích a v prefabrikovaných betonových dílcích
- [8] Zpráva č.2017*0901, Zkoušky vlastností vývrtů z betonu, Přírodovědecká fakulta Masarykovy univerzity, Brno, Kotlářská 267/2, objekt 02, zpracovatel Ing. Jiří Habarta, CSc., Peli-cova 5d, 602 00 Brno, září 2017
- [9] místní šetření konaná v srpnu a září 2017

3.0 Stručný popis objektu

Jedná se o samostatně stojící 3 podlažní podsklepený zděný objekt, který byl postaven začátkem 20. století, o několik let později byl pravděpodobně upravován. Poslední rekonstrukce byla provedena začátkem 21. století, viz foto č.0 na titulním listě.

Ze statického hlediska se jedná o objekt s kombinací podélného a příčného nosného systému, blíže viz výkresová dokumentace.

Svislé nosné konstrukce jsou z cihelného zdiva.

Vodorovné nosné konstrukce jsou nad zkoumaným 2.NP jednak z cihelných kleneb valených do zdiva či vynášených ocelovými I profily a jednak z ŽB monolitických trámových stropů s rovným podhledem ze škvárobetonu. Pod některými stropy byly ještě dodatečně provedeny i sádkartónové podhledy.

Nášlapné vrstvy podlah jsou na půdě z cihelných půdovek, nad kterými bylo dodatečně provedeno zateplení rohožemi z minerální vaty.

Střecha je provedena jako valbová s půdními nadezdívkami. Krov je vaznicové soustavy se stojatou stolicí a skládá se z vazných trámů, pozednic, krátkých sloupků ve zdivu, krokví, věšadel, středních vaznic, vzpěr, rozpěr, kleštín, pásků a komínových výměn, blíže viz foto č.5. Krytina je z keramických pálených tašek ukládaných na latění, pod kterým byla provedena difuzní folie.

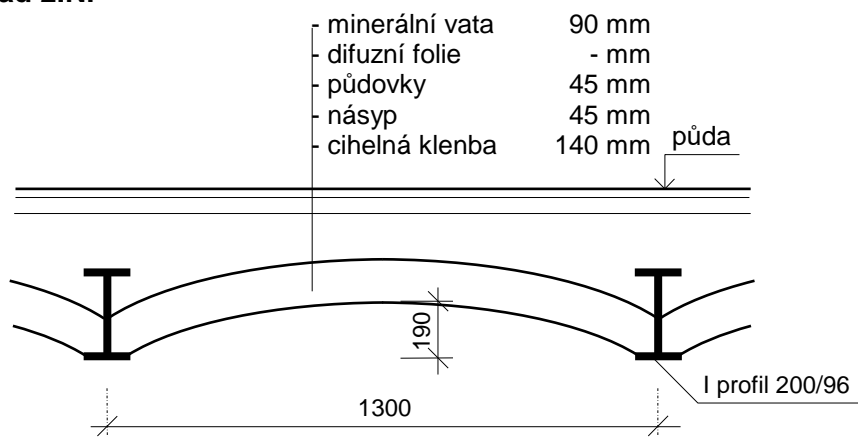
Ostatní konstrukce nebyly předmětem tohoto STP, a proto nejsou popisovány.

4.0 Cihelné klenby

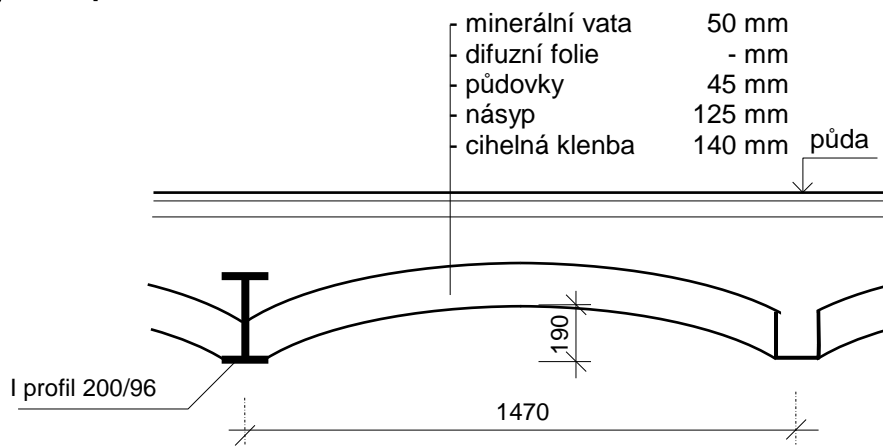
Z důvodu zjištění skladeb, dimenzí nosných prvků, fyzického stavu (koroze), orientace stropnic atd., byly ve stropních konstrukcích nad 2.NP (pod půdou) provedeny z horního i dolního líce kopané či vrtané sondy **V1** - **V5**. Umístění provedených sond, orientace stropnic a nosníků atd. jsou zřejmé z výkresové dokumentace.

Zjištěné skladby stropů i podlah na půdě, dimenze nosných prvků (výška profilu / šířka dolní pásnice - blíže viz i příloha č.2) jsou popsány na následujících schematických obrázcích.

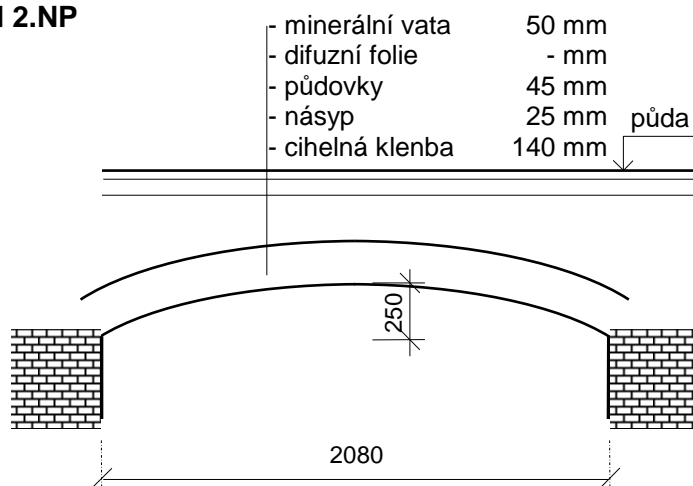
V1 Strop nad 2.NP



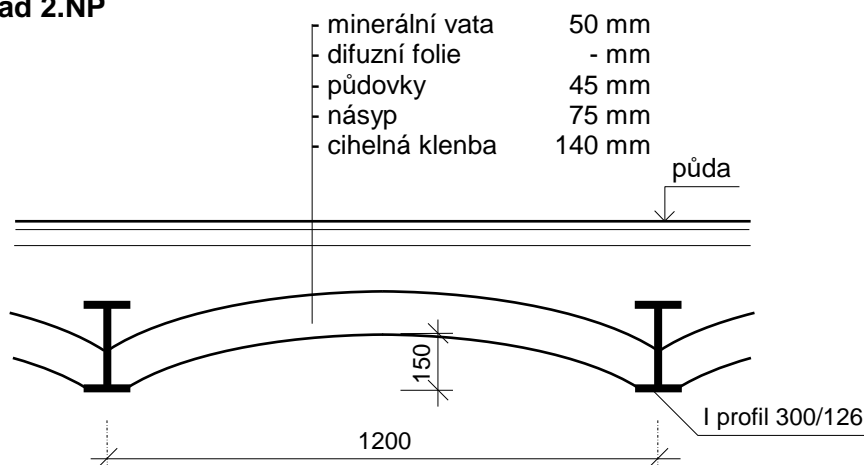
V2 Strop nad 2.NP



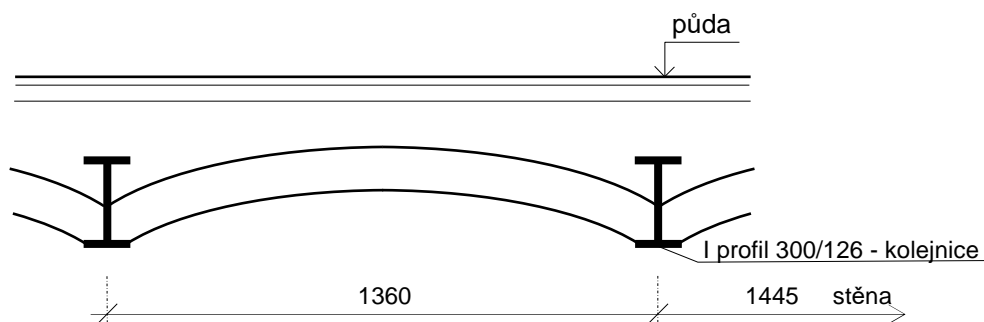
V3 Strop nad 2.NP



V4 Strop nad 2.NP



V5 Strop nad 2.NP



5.0 ŽB monolitické trámové stropy

V rámci tohoto STP byla u nosných prvků monolitické ŽB stropní konstrukce nad severozápadní částí 2.NP zjišťována pevnost betonu v tlaku pomocí nedestruktivních metod doplněných destruktivními zkouškami na vývrtech odebraných z konstrukce. Dále byl u ŽB monolitických trámů i desek zjišťován jejich tvar a způsob jejich vyztužení. Vzhledem k provozu školy byla většina prací prováděna z horního líce konstrukcí z půdního prostoru.

5.1 Pevnost betonu

V rámci STP byly provedeny nedestruktivní zkoušky pevnosti betonu ŽB žeber (dále značených Z) Schmidovým tvrdoměrem typu NR na celkem 18 zkušebních místech, jejich rozmístění viz výkresová dokumentace. Záznamy o zkouškách provedených v rámci tohoto průzkumu byly vyhodnoceny podle obecného kalibračního vztahu z ČSN 73 1373. Záznamy o vyhodnocení zkoušek Schmidovým tvrdoměrem jsou uloženy u zpracovatele této zprávy. Výsledkem jsou hodnoty pevností f_R , souhrnně uvedené v tabulce č.3, blíže viz příloha č.3. Zkoušky byly prováděny svisle směrem dolů.

Pro potřebu stanovení součinitele upřesnění nedestruktivních zkoušek pevnosti betonu v tlaku zkoumaných vodorovných ŽB konstrukcí byly provedeny 3 jádrové vývrty jmenovitého průměru cca 63 mm označené N1 - N3. Vývrty byly provedeny ve svislém směru a byly z konstrukce odlomeny. Bližší popis odebraných vzorků je uveden v příloze č.4.

Vývrty byly předány Ing. Jiřímu Habartovi, CSc., který zjistil jejich rozměry, hmotnost, stanovil objemovou hmotnost, provedl pevnostní zkoušku v lise, ultrazvukové měření, vyhodnotil dynamický modul pružnosti, sledoval karbonataci betonu vzorků atd., blíže viz příloha č.4 této zprávy.

Hodnoty pevností f_R byly upraveny součiniteli $\alpha_t = 0,90$ (stáří betonu) a $\alpha_w = 1,00$ (beton přirozeně vlhký a vlhký) se započtením součinitele upřesnění $\alpha = 0,535$; blíže viz tabulka č.2 v příloze č.3.

Hodnoty pevností zkoumaného betonu v tlaku f_c byly statisticky vyhodnoceny podle ČSN ISO 13822 jako 2 skupiny. Vzhledem k jeho velké nehomogenitě byly zjištěné výsledky z tabulky č.3 přílohy 3 rozděleny na beton s lepší kvalitou (Z1 - Z3, Z7 - Z12, Z16 - Z18) a na betony s podstatně horší kvalitou (Z4 - Z6, Z13 - Z15). Metodika vyhodnocení je následující:

$$f_{ck} = f_{m,(n)} - s_f \cdot k_n$$

- n - počet hodnot pevností
- $f_{m,(n)}$ - průměrná hodnota pevnosti
- s_f - výběrová směrodatná odchylka
- k_n - koeficient podle počtu měření
- f_{ck} - charakteristická krychelná pevnost betonu v tlaku

Tabulka č.1 - Statistické vyhodnocení zkoušek pevností betonu v tlaku

Brno, Kounicova 2, SO 02	Lepší beton (Z1-3, Z7-12, Z16-18)	Špatný beton (Z4-6, Z13-15)
n	12	6
$f_{m,(n)}$ [N/mm ²]	17,67	8,23
s_f [N/mm ²]	2,90	0,87
k_n	1,77	1,98
f_{ck} [N/mm ²]	12,54	6,51
pevnostní třída dle ČSN EN 13791	C 9/12,5	C 4/5
třída dle ČSN 73 1201	B 12,5	B 5

Jak již bylo uvedeno výše, v ŽB monolitické konstrukci stropu nad 2.NP byly zjištěny oblasti s relativně lepším betonem, ale i oblasti s betonem podstatně horší kvality.

Podle zjištěné hodnoty charakteristické krychelné pevnosti betonu $f_{ck} = 12,54$ N/mm² a tabulky 1 ČSN EN 13791, lze kvalitněji provedenému betonu zkoumaných konstrukcí přiřadit pevnostní třídu C 9/12,5. Podle zjištěné hodnoty charakteristické krychelné pevnosti betonu $f_{ck} = 6,51$ N/mm² a tabulky 1 ČSN EN 13791, je možno místům s velice nekvalitně provedeným betonem přiřadit pevnostní třídu jen C 4/5 ! Blíže viz tabulka č.1. **Beton konstrukce stropu je dle zjištěných pevností v tlaku tedy značně nehomogenní !**

Zjištěné objemové hmotnosti vzorků betonu byly od 2007 kg/m³ do 2343 kg/m³, blíže viz příloha č.4. Tyto hodnoty s velkým rozptylem svědčí o tom, že je beton značně nehomogenní !

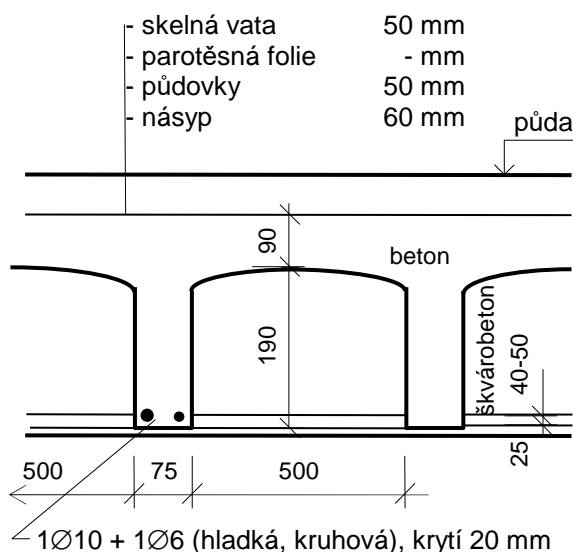
Na vzorcích bylo dále provedeno ultrazvukové měření - z objemových hmotností a rychlostí ultrazvuku byly vyhodnoceny dynamické moduly pružnosti betonu vzorků, které mají hodnoty od 14400 N/mm² do 22600 N/mm², blíže viz příloha č.4. I tyto hodnoty s velkým rozptylem svědčí o tom, že je beton značně nehomogenní !

Karbonatace betonu vývrtů byla sledována informativním fenolftaleinovým testem na betonu vzorků po rozdrčení a bylo zjištěno, že beton vývrtů N1 a N3 zkarbonatovaný nebyl, beton u vzorku N2 byl zkarbonatovaný do hloubky 40 mm, blíže viz příloha č.4.

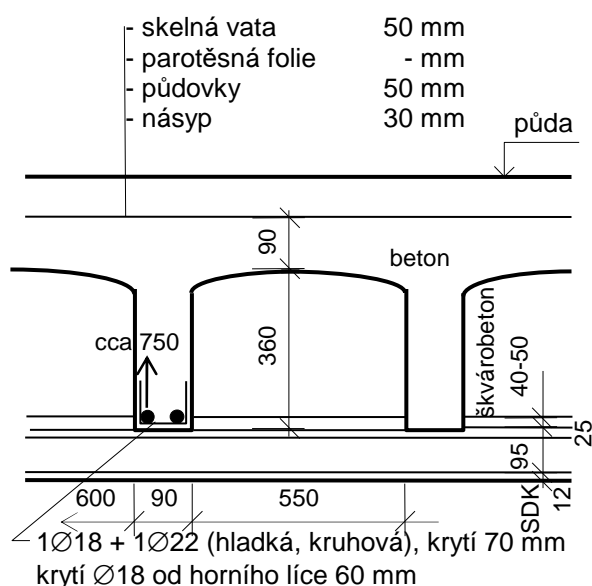
5.2 Zjištění tvaru a výztuže

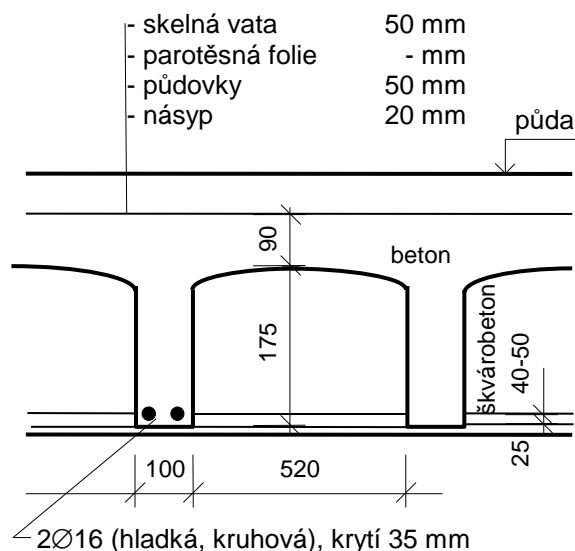
U vybraných železobetonových prvků byl zjišťován tvar i druh a množství použité výztuže magnetickým hledačem Profometr, Hilti a následným osekáním krycí vrstvy betonu. Umístění sond viz výkresová dokumentace. Pohledy na některé sondy jsou zachyceny ve fotodokumentaci.

A1 Strop nad 2.NP, foto č.1



A2 Strop nad 2.NP, foto č.2,3



A3**Strop nad 2.NP, foto č.4**

5.0 Krovová konstrukce

U krovu byla provedena podrobná prohlídka všech dostupných hlavních prvků doplněná poklepem ostrého tesařského kladiva a vpichy tenkého dláta. Zvláštní pozornost byla věnována prvkům s největším expozičním zatížením, tj. prvkům v blízkosti zdiva - pozednicím, dolním zhlavím krokví, zhlavím vazných trámů atd.

5.1 Zjištěné vady a poruchy

- Na nosných prvcích krovu byla prokázána destruktivní činnost následujících škůdců dřeva:
 - koniofora sklepní (Coniophora puteana) - v místě přímého zatékání
 - tesařík krovový (Hylotrupes bajulus) - způsobil nejvíce škod
 - červotoč umrlčí (Anobium pertinax) - mírné napadení
 - červotoč proužkovaný (Anobium punctatum) - mírné napadení

Na základě prohlídky lze konstatovat, že se u krovové konstrukce, i přes provedenou rekonstrukci začátkem 21.století, na několika místech vyskytují vady a poruchy, které jsou způsobeny napadením krovové konstrukce dřevokazným hmyzem i dřevokaznými houbami, mnohdy se jedná o jejich kombinaci. Prvky, které jsou oslabeny o cca 10 - 30% průřezové plochy jsou ve výkrese vyznačeny **modře**, prvky oslabené o více než cca 30% průřezové plochy jsou vyznačeny **červeně**. Popis zjištěných největších vad a poruch je uveden dále, jejich umístění viz výkres č.2. Nejvíce poškozené prvky jsou zachyceny i ve fotodokumentaci:

- Hnilobou a dřevokazným hmyzem jsou více či méně poškozeny některé prvky - několik krokví, části pozednice, zhlaví jednoho vazného trámu, foto č.6 - 11.
- Nejvážnější je vyhnití zhlaví jednoho vazného trámu, foto č.11.
- Výjimečně jsou uvolněné některé spoje, foto č.12.
- Dřevokazné houby (koniofora) ani hmyz nejsou, po opravě krytiny a po provedení chemického ošetření, v aktivním stádiu. Nebyly zjištěny žádné plodnice hub ani čerstvé požitky hmyzu.
- Většina vad a poruch byla odstraněna při poslední rekonstrukci krovu. Bohužel tehdy pravděpodobně nebyly zkontrolovány zazděné prvky v půdních nadezdívkách, u kterých byla zjištěna hniloba - především zhlaví vazných trámů.

- Střešní krytina z pálených tašek je zatím funkční, v době provádění tohoto STP byly prováděny průběžné opravy, především pak uvolněné hřebenače.

5.2 Návrhy opatření

Na základě zjištěných a výše uvedených skutečností doporučujeme krovovou konstrukci zachovat a po místních menších opravách i nadále využívat. Bude však nutno provést následující:

- V rámci rekonstrukce bude nutné u krovu provést výměnu všech prvků nebo jejich částí vyznačených červeně ve výkresové dokumentaci !
- Zesílení nebo výměnu částečně poškozených prvků nebo jejich částí, které jsou na výkresech vyznačeny modře. Je velice pravděpodobné, že se zjistí, že i tyto prvky bude nutno zcela vyměnit.
- Vysekání a kontrola zhlaví všech vazných trámů a jejich případné zesílení. Námi byla provedena kontrola cca ¼ všech zhlaví vazných trámů, při které bylo zjištěno jedno vyhnílé zhlaví.
- Ponechané dřevěné prvky krovové konstrukce bude nutno zbavit napadených částí (osekáním), důkladně očistit od starého prachu a v místech největšího napadení naimpregnovat prostředkem s účinností proti dřevokaznému hmyzu i houbám. Impregnaci bude nutno provést i u nového řeziva použitého při sanaci.
- Pravidelně provádět kontrolu a čištění dešťových žlabů a úžlabí.

6.0 Závěr

Poznatky zjištěné tímto STP budou využity v následných projekčních pracích rekonstrukce zkoumaného objektu včetně statického posouzení.

V Brně dne 13.09.2017

Příloha č.1 - Fotodokumentace

1.



2.



3.



4.



5.



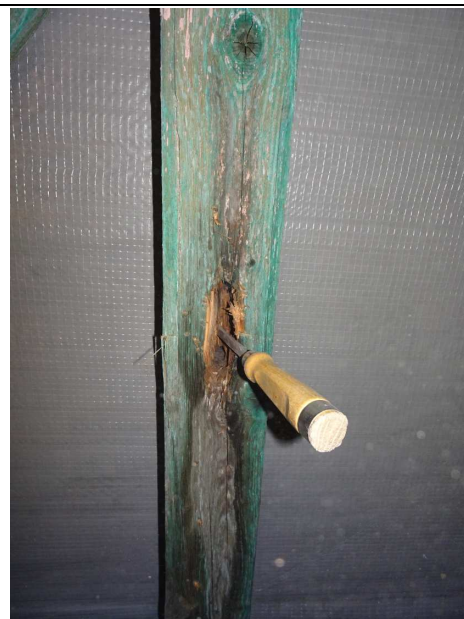
6.



7.



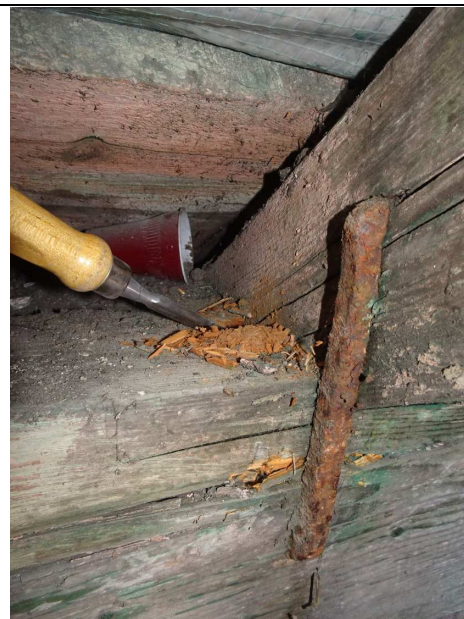
8.



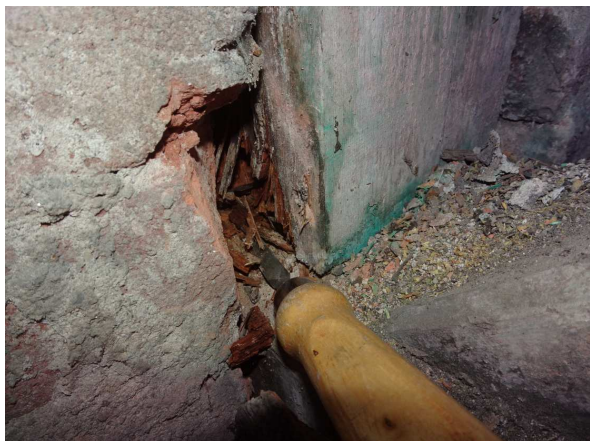
9.



10.



11.



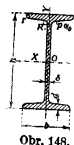
12.



Příloha č.2 - Tabulka použitých ocelových válcovaných I profilů

154

Statické tabulky.



Obr. 148.

78. Normální válcov-

Průřezy jsou označeny čísly odpovídajícími jejich výšce v cm. (Obr. 148.) Podle válcovního programu z r. 1937 „Prodejny sdružených železáren“, ako. spol. v Praze, váleční závody Prodejnou zastupované jen průřezy označené čísly silně vytisknutými.

Průřezy s příponou d (německé) jsou normovány podle DIN 1025.

Ostatní dosud normovány nejsou.

Průřez I čis.	Rozměry v mm						Sklon ‰	Průřez. plocha cm ²	Váha 1 dél. m v kg
	h	b	d	r	R	p			
6	60	44	4.0	5.5	2.4	4.8	8.0	6.92	5.43
8	80	52	4.0	6.0	2.4	4.8	8.6	9.08	7.13
8d	80	42	3.9	5.9	2.3	3.9	14.0	7.58	5.95
10	100	60	4.5	7.0	2.7	5.4	9.0	12.42	9.75
10d	100	50	4.5	6.8	2.7	4.5	14.0	10.6	8.32
12	120	68	5.0	8.0	3.1	6.2	9.4	16.28	12.78
12d	120	58	5.1	7.7	3.1	5.1	14.0	14.2	11.15
13	130	72	5.5	8.5	3.3	6.6	9.6	18.63	14.66
14d	140	66	5.7	8.6	3.4	5.7	14.0	18.3	14.37
15	150	80	6.0	9.0	3.6	7.2	10.0	22.58	17.73
15d	150	70	6.0	9.0	3.6	6.0	14.0	20.4	16.01
16d	160	74	6.3	9.5	3.8	6.3	14.0	22.8	17.90
18	180	90	7.0	11.0	4.2	8.4	10.6	31.21	24.50
18a	180	135	7.0	11.0	4.2	8.4	11.5	41.11	32.27
18d	180	82	6.9	10.4	4.1	6.9	14.0	27.9	21.90
20d	200	90	7.5	11.3	4.5	7.5	14.0	33.5	26.30
22	220	102	9.0	13.0	5.4	10.8	11.4	44.55	34.79
22a	220	135	9.0	13.0	5.4	10.8	11.4	53.13	41.71
22d	220	98	8.1	12.2	4.9	8.1	14.0	39.6	31.09
24a	240	135	9.5	14.5	5.7	11.4	11.8	59.83	46.97
24d	240	106	8.7	13.1	5.2	8.7	14.0	46.1	36.19
26d	260	113	9.4	14.1	5.6	9.4	14.0	53.4	41.92
28	280	120	11.0	17.0	6.6	13.2	12.6	68.70	53.93
28a	280	150	11.0	17.0	6.6	13.2	12.6	78.90	61.94
28d	280	119	10.1	15.2	6.1	10.1	14.0	47.96	37.96
30	300	126	12.0	18.0	7.2	14.4	13.0	78.02	61.25

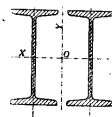
vané nosníky I.

Tloušťka d průřezu d se měří uprostřed mezi osou souměrnosti a hranou příruby; u ostatních uprostřed mezi stěnou a hranou příruby.

Váha se rozumí pro ocel o měrné váze 7.85 kg/dm³.

Úsečka a (obr. 149) udává vzdálenost os dvou stejných průřezů, při které jsou momenty J_x a J_y stejné.

Obvyklé (normální) délky nosníků jsou 4 až 14 m.



Obr. 149.

Moment setrvačnosti cm ⁴		Modul průřezový cm ³		Poměr modulů $\frac{W_x}{W_y}$	Poloměr setrvačnosti cm		Vzdál. v cm	Průřez I čis.
J_x	J_y	W_x	W_y		i_x	i_y		
40-50	7.15	13.50	3.25	4.15	2.42	1.02	4.39	6
97.13	12.74	24.28	4.90	4.96	3.27	1.18	6.10	8
77.8	6.29	19.5	3.00	6.50	3.20	0.91	6.14	8d
207.93	22.78	41.69	7.69	5.48	4.09	1.35	7.72	10
171	12.2	34.2	4.88	7.01	4.01	1.07	7.74	10d
392.69	37.76	65.45	11.11	5.89	4.91	1.52	9.34	12
328	21.5	54.7	7.41	7.38	4.81	1.23	9.29	12d
524.00	47.60	80.61	13.22	6.10	5.30	1.60	10.1	13
573	35.2	81.9	10.7	7.65	5.61	1.40	10.8	14d
840.34	68.50	112.05	17.12	6.54	6.10	1.74	11.8	15
735	43.9	98.0	12.5	7.84	6.00	1.47	11.6	15d
935	54.7	117	14.8	7.91	6.40	1.55	12.4	16d
1662.57	119.69	184.73	26.60	6.94	7.30	1.96	14.1	18
2363.74	380.65	262.64	56.39	4.66	7.58	3.04	13.9	18a
1446	81.3	161	19.8	8.13	7.20	1.71	14.0	18d
2142	117	214	26.0	8.23	8.00	1.87	15.6	20d
3434.05	205.50	312.19	40.29	7.75	8.78	2.15	17.0	22
4346.41	457.77	395.13	67.82	5.83	9.04	2.94	17.1	22a
3060	162	278	33.1	8.40	8.80	2.02	17.1	22d
5773.92	517.02	481.16	76.60	6.28	9.82	2.94	18.7	24a
4246	221	354	41.7	8.49	9.59	2.20	18.7	24d
5744	288	442	51.0	8.67	10.38	2.32	20.2	26d
8526.82	439.00	609.06	73.17	8.32	11.14	2.53	21.7	28
10278.65	831.16	734.19	110.82	6.63	11.41	3.25	21.9	28a
7587	364	542	61.2	8.86	11.14	2.45	21.8	28d
11002.47	537.20	733.50	85.27	8.60	11.88	2.62	23.2	30

156

Statické tabulky.

78. Normální válcov-

Průřez I čis.	Rozměry v mm						Sklon ‰	Průřez. plocha cm ²	Váha 1 dél. m v kg
	h	b	d	r	R	p			
30d	300	125	10.8	16.2	6.5	10.8	14.0	69.1	54.24
32	320	132	13.0	19.0	7.8	15.6	13.4	87.96	69.05
32d	320	131	11.5	17.3	6.9	11.5	14.0	77.8	61.07
34d	340	137	12.2	18.3	7.3	12.2	14.0	86.8	68.14
35	350	141	14.0	21.0	8.4	16.8	14.0	103.64	81.36
36d	360	143	13.0	19.5	7.8	13.0	14.0	97.1	76.22
38d	380	149	13.7	20.5	8.2	13.7	14.0	107	84.00
40	400	156	16.0	24.0	9.6	19.2	15.0	132.86	104.30
45	450	171	18.0	27.0	10.8	21.6	16.0	165.67	130.05
50	500	186	20.0	30.0	12.0	24.0	17.0	202.08	158.63

Průřezy, které se podle válcovního

9d	90	46	4.2	6.3	2.5	4.2	14.0	9.00	7.07
11d	110	54	4.8	7.2	2.9	4.8	14.0	12.3	9.66
13d	130	62	5.4	8.1	3.2	5.4	14.0	16.1	12.64
14	140	76	6.0	8.5	3.5	7.0	9.8	20.55	16.13
16	160	84	6.5	9.5	3.9	7.8	10.2	25.43	19.96
17d	170	78	6.6	9.9	4.0	6.6	14.0	25.2	19.78
19d	190	86	7.2	10.8	4.3	7.2	14.0	30.6	24.02
20	200	96	8.0	12.0	4.8	9.6	11.0	37.58	29.50
21d	210	94	7.8	11.7	4.7	7.8	14.0	36.4	28.67
23d	230	102	8.4	12.6	5.0	8.4	14.0	42.7	33.52
23.7	237	92	8.0	11.0	4.8	9.6	11.6	37.44	29.39
24	240	108	9.5	14.5	5.7	11.4	11.8	52.00	40.82
25	250	111	10.0	15.0	6.0	12.0	12.0	56.00	43.96
25d	250	110	9.0	13.6	5.4	9.0	14.0	49.7	39.01
26	260	114	10.5	15.5	6.3	12.6	12.2	60.15	47.22
27d	270	116	9.7	14.7	5.8	9.7	14.0	57.2	44.90
29d	290	122	10.4	15.7	6.2	10.4	14.0	64.9	50.95
40d	400	155	14.4	21.6	8.6	14.4	14.0	118	92.63
42.5d	425	163	15.3	23.0	9.2	15.3	14.0	132	103.62
45d	450	170	16.2	24.3	9.7	16.2	14.0	147	115.40
47.5d	475	178	17.1	25.6	10.3	17.1	14.0	163	127.96
50d	500	185	18.0	27.0	10.8	18.0	14.0	180	141.30
55d	550	200	19.0	30.0	11.4	19.0	14.0	213	167.21
60d	600	216	21.6	32.4	13.0	21.6	14.0	254	199.89

Statické veličiny.

157

vané nosníky I.

(Pokrač.)

Moment setrvačnosti cm ⁴		Modul průřezový cm ³		Poměr modulů $\frac{W_x}{W_y}$	Poloměr setrvačnosti cm		a	Průřez I čis.
J_x	J_y	W_x	W_y		i_x	i_y		
9800	451	653	72.2	9.04	11.91	2.56	23.3	30d
13981.56	650.90	873.85	98.62	8.86	12.61	2.72	24.6	32
12510	555	782	84.7	9.23	12.70	2.67	24.8	32d
15695	674	923	96.4	9.38	13.45	2.80	26.3	34d
19693.48	876.85	1125.34	124.38	9.05	13.79	2.91	26.9	35
19605	818	1089	114	9.55	14.21	2.90	27.8	36d
24012	975	1264	131	9.65	15.00	3.02	29.4	38d
32709.45	1354.09	1635.47	173.60	9.42	15.69	3.19	30.7	40
51283.95	2000.88	2279.29	234.02	9.74	17.59	3.48	34.5	45
76803.70	2852.19	3072.14	306.68	10.02	19.49	3.75	38.3	50

programu z r. 1937 nevalcovuji.

117	8.78	26.0	3.82	6.81	3.61	1.00	6.94	9d
239	16.2	43.5	6.00	7.25	4.41	1.15	8.52	11d
436	27.5	67.1	8.87	7.56	5.20	1.31	10.1	13d
659.55	55.58	94.22	14.62	6.44	5.67	1.64	10.8	14
1068.87	83.57	133.55	19.90	6.71	6.48	1.81	12.4	16
1166	66.6	137	17.1	8.01	6.80	1.63	13.2	17d
1763	97.4	186	22.7	8.19	7.60	1.80	14.8	19d
2429.25	158.31	242.92	32.98	7.37	8.04	2.05	15.5	20
2563	138	244	29.4	8.30	8.40	1.95	16.3	21d
3607	189	314	37.1	8.46	9.21	2.10	17.9	23d
3249.04	148.68	274.18	31.23	8.78	9.32	1.96	18.2	23.7
4785.12	272.87	398.76	50.53	7.89	9.59	2.29	18.6	24
5556.42	306.14	444.51	55.18	8.06	9.96	2.34	19.4	25
4966	256	397	46.5	8.64	10.00	2.27	19.5	25d
6417.33	342.56	493.64	60.10	8.21	10.33	2.39	20.1	26
6626	326	491	56.2	8.74	10.77	2.40	21.0	27d
8636	406	596	66.6	8.95	11.55	2.50	22.5	29d
92913	1168	1461	149	9.81	15.73	3.13	30.8	40d
36973	1437	1740	176	9.89	16.73	3.30	32.8	42.5d
45852	1725	2037	203	10.03	17.65	3.43	34.7	45d
56481	2088	2378	235	10.12	18.60	3.60	36.5	47.5d
63738	2478	2750	268	10.26	19.60	3.72	38.4	50d
99184	3488	3607	349	10.34	21.42	4.02	42.4	55d
139000	4670	4630	434	10.67	23.4	4.30	46.0	60d

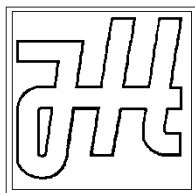
Příloha č.3 - Vyhodnocení nedestruktivních a destruktivních zkoušek betonu

Tabulka č.2 - Stanovení součinitele upřesnění nedestruktivních zkoušek pevností betonu

Podlaží	Zkušební místo	Označení vývrtu	Pevnost f_R [N/mm ²]	Pevnost $f_R \cdot \alpha_t \cdot \alpha_w$ [N/mm ²]	Pevnost f_c [N/mm ²]	Součinitel upřesnění α	
						jednotlivě	celkově
2.NP	6Z	N1	16,0	14,4	12,7	0,882	0,535
	11Z	N2	46,6	41,9	22,4	0,534	
	13Z	N3	18,5	16,7	3,9	0,234	

Tabulka č.3 - Upřesnění nedestruktivních a destruktivních zkoušek pevností betonu

Zkušební místo			Pevnost betonu		
			f_R	$f_R \cdot \alpha_t \cdot \alpha_w$	f_c
			[N/mm ²]		
nad 2.NP		1Z	31,4	28,3	15,1
		2Z	29,4	26,5	14,1
		3Z	30,8	27,7	14,8
		4Z	16,0	14,4	7,7
		5Z	16,0	14,4	7,7
		6Z	16,0	14,4	7,7
		7Z	30,8	27,7	14,8
		8Z	43,5	39,2	20,9
		9Z	38,4	34,6	18,5
		10Z	45,2	40,7	21,8
		11Z	46,6	41,9	22,4
		12Z	35,8	32,3	17,2
		13Z	18,5	16,7	8,9
		14Z	16,0	14,4	7,7
		15Z	20,2	18,2	9,7
		16Z	40,0	36,0	19,2
		17Z	32,7	29,4	15,7
		18Z	36,1	32,5	17,4



Ing. Jiří Habarta, CSc.

Autorizovaný inženýr v oboru Zkoušení a diagnostika staveb

Pellicova 5d, 602 00 Brno

Zkoušky vlastností vývrtů z betonu

**Přírodovědecká fakulta Masarykovy univerzity
Brno, Kotlářská 267/2, objekt 02**

Objednatel: Průzkumy staveb s.r.o., Brno

Zpráva č. 2017*0901

Brno, září 2017

Informace o zadání a zpracovateli

Objednatel:

Průzkumy staveb s.r.o.
Lísky 1000/44
624 00 Brno
IČO 29268125 DIČ CZ29268125

Zhotovitel:

Ing. Jiří Habarta, CSc.
Zkoušení a diagnostika staveb
Pellicova 5d, 602 00 Brno
IČO 680 99 576 DIČ CZ411128428

Předmět řešení:

Zkoušky fyzikálně mechanických vlastností betonu vývrtů, odebraných z železobetonových žeber objektu 02 přírodovědecké fakulty Masarykovy univerzity v Brně, Kotlářská 267/2.

Informace o zadání, použité podklady:

Na základě požadavku firmy Průzkumy staveb Brno byly provedeny materiálové zkoušky betonu vývrtů, odebraných z železobetonových žeber objektu 02 přírodovědecké fakulty Masarykovy univerzity v Brně, Kotlářská 267/2.

Bylo požadováno stanovení základních fyzikálně mechanických vlastností, zejména pevnosti v tlaku podle platných technických norem.

Pro zkoušky byly dodány tři vývrty. Vývrty byly provedeny shora svisle dolů.

Jmenovitý průměr vývrtů byl 63 mm.

Označení vývrtů ze stavby bylo doplněno označením z evidence laboratoře: písmenem V a pořadovým číslem:

V 197 ... N1

V 198 ... N2

V 199 ... N3

Popis vývrtů:

Vývrtky byly pro materiálové zkoušky dodány tak, jak byly odebrány jádrovou vrtačkou s diamantovým jádrovým vrtákem, bez dalších úprav.



Obr. 1.: Vývrtky z betonu žeber po dodání do laboratoře.

Vývrt V 197 (N1): výška 75 - 100 mm. Na horní ploše byly nerovnosti do 5 mm. Jako hrubé kamenivo byl použitý štěrkopísek se zrny do 30 mm. V betonu bylo málo hrubého kameniva. Na boční ploše vývrtu byla vylámaná zrna, což obvykle indikuje nízké pevnosti.

Vývrt V 198 (N2): výška 80 - 92 mm. Horní lícová plocha byla obroušena pro zkoušku Schmidtem. Jako hrubé kamenivo byl použitý štěrkopísek se zrny do 30 mm. Beton byl hutný.

Vývrt V 199 (N3): výška 58 - 65 mm. Horní lícová plocha byla obroušena pro zkoušku Schmidtem. Jako hrubé kamenivo byl použitý štěrkopísek se zrny do 25 mm. V betonu bylo málo hrubého kameniva. Na boční ploše vývrtu byla vylámaná zrna, což obvykle indikuje nízké pevnosti.

Konce vývrtů byly odlomeny v konstrukci.

Jmenovitý průměr vývrtů byl 63 mm.

Úprava vývrtů na zkušební tělesa

Z vývrtů byla zkušební tělesa pro zkoušku pevnosti vyrobena řezáním na speciální pile Vymyslicky SP 40 P s diamantovým pilovým listem a s vodním výplachem.

Byly odřezány nerovné začátky a konce vývrtů tak, aby délka zkušební tělesa byla pokud možno srovnatelná s jeho průměrem.

Stanovení rozměrů zkušebních těles bylo provedeno posuvným měřítkem s digitální indikací.

Hmotnost zkušebních těles byla zjištěna vážením na vahách s digitální indikací na 0,1g přesně.

Ultrazvukové měření bylo na zkušebních tělesech provedeno ultrazvukovou metodou podle ČSN 73 1371. Měření bylo provedeno ultrazvukovým přístrojem TICO se sondami s jmenovitým kmitočtem 54 kHz. Metrologicky bylo měření ošetřeno paralelním měřením na etalonu času a opravami podle tohoto měření. Měření doby průchodu ultrazvuku bylo provedeno na měřicích základnách ve směru rovnoběžném s podélnou osou vzorku. Na každém vzorku byly stanoveny dvě doby průchodu ultrazvuku.

Zkouška vzorků pro stanovení pevnosti v tlaku byly provedeny na zkušebním lisu WPM DrMB 60 při nastavení rozsahu působící síly do 150 kN.

Objemová hmotnost a pevnost v tlaku betonu vývrtů - vyhodnocení

Vyhodnocení bylo provedeno podle platných českých technických norem.

Vzhledem k tomu, že zkušební tělesa z betonu neměla základní rozměr, byly použity převodní součinitele podle ČSN EN 12390-3/Z1.

Válcová pevnost betonu $f_{c,cyl}$ byla vypočtena ze zjištěné maximální síly při rozdrčení zkušebních těles a ze skutečné plochy. Opravný součinitel $k_{c,cyl}$ byl odvozen z tabulky NA.2 podle poměru délky válce k jeho průměru.

Pro převod válcové pevnosti $f_{c,cyl}$ na krychelnou pevnost $f_{c,cube}$ byl použitý opravný součinitel $k_{cyl/cube}$ odvozený z tabulky NA.3 .

Pro převod krychelné pevnosti vyhodnocené na zkušebním tělese se jmenovitým průměrem 63 mm na pevnost zkušební tělesa základního rozměru byl použitý převodní součinitel $k_{c,cube} = 0,92$.

Výsledky jsou uvedeny v tabulce 1.

Ultrazvukové měření

Na zkušební tělese z betonu bylo provedeno měření doby průchodu ultrazvuku na základnách ve směru, který byl při pozdější pevnostní zkoušce označen jako výška. Z těchto hodnot byly vypočteny rychlosti šíření ultrazvuku. Z objemové hmotnosti a rychlosti ultrazvuku byl dále vyhodnocen dynamický modul pružnosti betonu zkušebních těles. Výsledky měření i vyhodnocené vlastnosti jsou sestaveny do tabulky 2.

Tab.1.: Vyhodnocení objemových hmotností a pevností betonu výv

označení zkušebního tělesa		N1	N2	N3
		V 197	V 198	V 199
tvar zkušebního tělesa		válec	válec	válec
průměr válce	mm	62,7	63,0	62,4
výška	mm	66,8	65,1	58,5
hmotnost	g	437,3	475,4	359,0
hmotnost oceli	g	0,0	0,0	0,0
objemová hmotnost	kg/m3	2120	2343	2007
Rozsah lisu		150	150	150
Indikace síly	promile	260	469	85
síla	kN	39,0	70,4	12,8
plocha vzorku	mm2	3088	3117	3058
poměr délky k průměru	1	1,065	1,033	0,938
koeficient $k_{c/cy}$	1	0,870	0,861	0,813
válcová pevnost	N/mm2	11,0	19,4	3,4
koeficient $k_{cy/cube}$	1	1,252	1,251	1,252
koeficient k_c , cube	1	0,92	0,92	0,92
krychelná pevnost f_c	N/mm2	12,7	22,4	3,9

Tab. 2.: Ultrazvukové měření zkušebních těles

označení zkušebního tělesa		N1	N2	N3
		V 197	V 198	V 199
měřicí základna	mm	66,8	65,1	58,5
objemová hmotnost	kg/m3	2120	2343	2007
doba průchodu UZ T1	us	23,4	20,4	20,2
doba průchodu UZ T2	us	22,7	19,8	21,7
mrtvý čas T0	us	0,2	0,2	0,2
rychlost UZ v_1	m/s	2879	3223	2925
rychlost UZ v_2	m/s	2969	3321	2721
rychlost UZ v_L	m/s	2924	3272	2823
modul Ebu	N/mm2	16300	22600	14400

Karbonatace betonu byla zjišťována informativním barevným testem s pomocí lihového roztoku fenolftaleinu. Pokud je pH betonu menší než 9,5, je beton nebezpečně zkarbonatovaný a beton se po nástřiku roztoku nezbarví. V tom případě ale pasivně nechrání výztuž proti korozi vlivem působení agresivního okolí. Je-li pH větší než 9,5 a beton tak výztuž chrání, zbarví se růžovofialově.

Hodnocení hloubky karbonatace betonu bylo provedeno po rozdrcení zkušebních těles. Pro spolehlivé stanovení hloubky karbonatace bylo posouzení provedeno i na rozlomených odřezaných začátcích a koncích vývrtů.

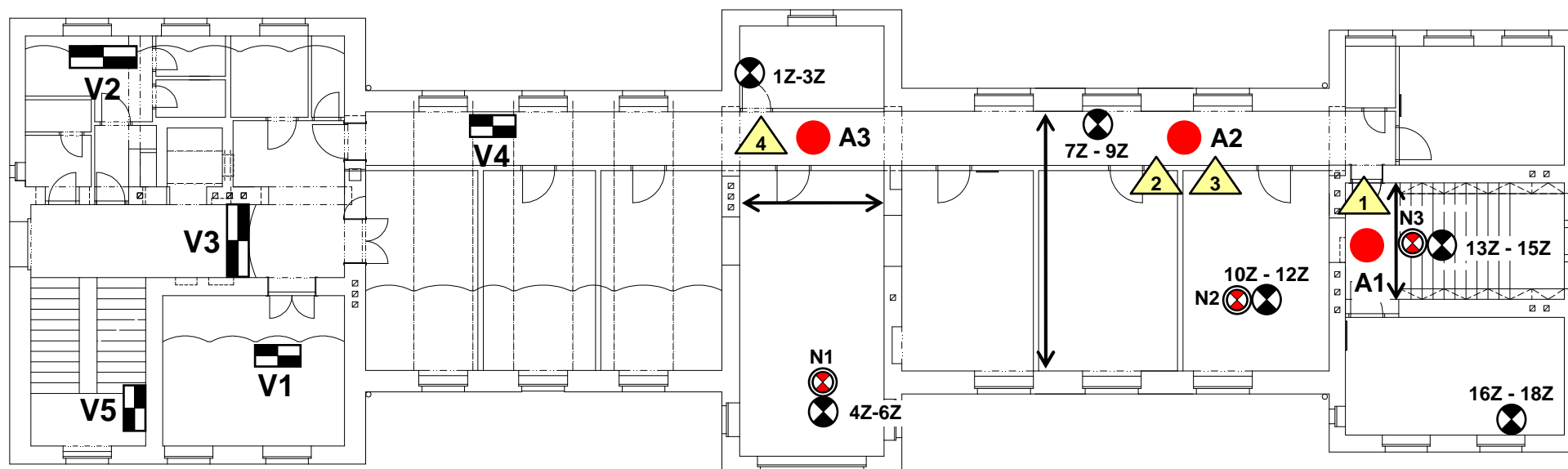
Beton vývrtů V 197 (N1) a V 199 (N3) nebyl zkarbonatovaný.

Beton vývrtu V 198 (N2) byl částečně zkarbonatovaný do hloubky 40 mm.

Zkoušky betonu vývrtů z železobetonových sloupů objektu 02 přírodovědecké fakulty Masarykovy univerzity v Brně, Kotlářská 267/2 provedl a vyhodnotil Ing. Jiří Habarta, CSc., autorizovaný inženýr v oboru Zkoušení a diagnostika staveb – číslo autorizace 1000407, držitel Průkazu o certifikaci způsobilosti pro specifickou činnost NDT zkoušení ve stavebnictví č. 201-0031/NZS.

Brno, 13. 9. 2017

Ing. Jiří Habarta, CSc.



LEGENDA:



Sondy do vodorovných nosných konštrukcií - určenie skladby, tvaru a stavu nosných prvků (V1 - V5). Sondy i fotodokumentace byly provedeny nad daným podlažím !



Sondy do nosných ŽB nosných konštrukcií - zjištění pevnosti Schmidovým tvrdoměrem N (Z - žebro), zkušební místa 1Z – 18Z.



Sondy do ŽB nosných konštrukcií - zjištění pevnosti betonu zkouškou v lise, zkušební místa N1 - N3.



Sondy do ŽB nosných konštrukcií - zjištění tvaru a výztuže nosných prvků, sondy A1 – A3.

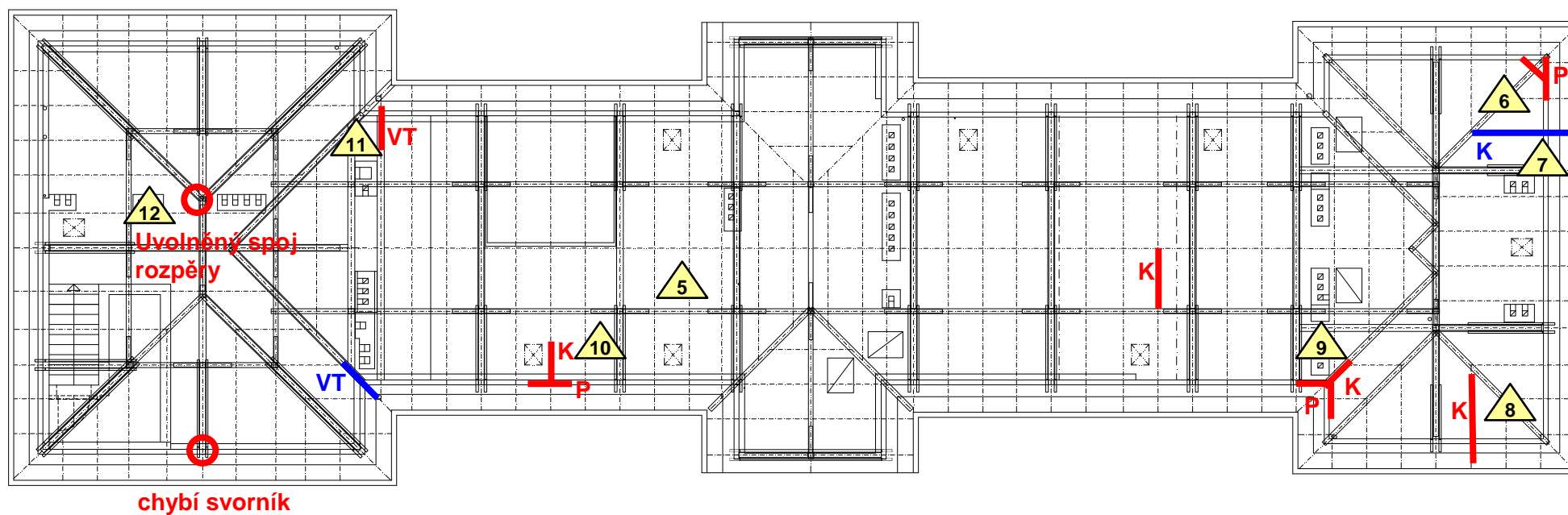


Zjištěná orientace ŽB monolitických žeber.



Fotodokumentace (foto č.0 viz titulní list).





LEGENDA POŠKOZENÝCH PRVKŮ:

K - krokev VT - vazný trám
P - pozednice RO - rozpěra

LEGENDA:

- Úplně zničené prvky krovu nebo jejich části (oslabení o více než cca 30% průřezu), nutná výměna.
- Částečně zničené prvky krovu nebo jejich části (oslabení do 30% průřezu).
- ▲ Fotodokumentace.



BRNO, KOTLÁŘSKÁ 2, SO 02
Půdorys krovu - vady a poruchy
Výkres č.2