



Číslo revize						
Číslo revize						
Číslo revize						

Hlavní architekt projektu	ING. ARCH. ZDENĚK JANSKÝ	 ATELIER AS BRO ŠUMAVSKÁ 15, BRNO 602 00 TEL/FAX :541 218 235		
Hlavní inženýr projektu	ING. VLADIMÍR NOHAVICA			
Zodpovědný projektant	ING. CHALIVOPULOS PARIS			
Kontroloval				
Zpracoval				
Kreslil	ING. TRENZ JAN	 EP ROŽNOV a.s. Boženy Němcové 1720 CZ 756 61 Rožnov pod Radhoštěm Tel: 571 664111, Fax: 571 664400 E-mail: ep@eproznov.cz		
Subdodavatel PD	HLADÍK A CHALIVOPULOS s.r.o. , PEKAŘSKÁ 398/4, BRNO 602 00			
Investor	NEMOCNICE ZNOJMO, PŘÍSPĚVKOVÁ ORGANIZACE		Formát	A4
Místo stavby	ZNOJMO, MUDr. Jana JANSKÉHO 11		Datum	08/2012
Stavba	NEMOCNICE ZNOJMO REKONSTRUKCE A DOSTAVBA, II.etapa – 2.část – akce II		Druh dok.	DSP, TDW
			Číslo zak.	P-05-12
			Soubor	
Objekt	SO 11 OBJEKT C2 – ORKO, lůžková jednotka SO 11.2 KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ		Profese	KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ
Název	TECHNICKÁ ZPRÁVA		Měřítko	Číslo výkresu 01

1. Identifikační údaje

Název stavby: NEMOCNICE ZNOJMO
Účel stavby: REKONSTRUKCE A DOSTAVBA, II.etapa- 2.část-akce II
Místo stavby: Znojmo
MUDr. Jana Janského 11
Objekt: SO 11 Objekt C2 – ORKO, lůžková jednotka
Dodavatel: Atelier AS s.r.o.
Šumavská 15, Brno 602 00
tel/fax.: 541 218 235

Projektant statiky: Hladík a Chalivopulos s.r.o.
Pekařská 398/4, 602 00 Brno

Zodpovědný projektant: Ing. Paris Chalivopulos
autorizovaný inženýr pro obor Statika a dynamika
konstrukcí pozemních staveb

2. Úvod

Projektová dokumentace pro výběr dodavatele řeší rekonstrukci ve stávajícím objektu C2 – ORKO, lůžková část. Konstrukce je řešena jako železobetonový skelet tvořený podélnými rámy, které jsou v příčném směru spojeny železobetonovými deskami tl. cca 180mm. Prováděné úpravy nemají podstatný vliv na napětí v základové spáře.

3. Podklady

Výkresy: Projekce Atelier AS, s.r.o. – Půdorysy a řezy nového a stávajícího stavu

Normy: - konstrukce jsou navrženy dle platných norem ČSN EN

Zatížení:	sníh (II.sněhová oblast)	1,0kN/m ²
	vítr - III. větrová oblast	
	užitné - sklady	7,5kN/m ²
	užitné - chodby, schodiště	3kN/m ²
	podvěsy	0,5kN/m ²
	příčky	1kN/m ²

4. Rekonstrukce

Část rekonstrukce lokalizuje místa a rozsah úprav ve stávající konstrukci objektu C2. V samostatné příloze této dokumentace jsou schématicky zakresleny jednotlivé úpravy. Technologické postupy k těmto bodům budou zpracovány v dalším stupni projektové dokumentace. V případě zásahů do nosných částí konstrukce je nutno vždy montážně podepřít stropní konstrukce. V dalším stupni projektové dokumentace je nutné ověřit tyto předpoklady:

-stávající nosná stropní konstrukce v místech s jádrovými vrty je provedena v tl. min. 180mm z betonu třídy min. C20/25 s výztuží při dolním líci V10/200.

Nové stropní konstrukce ve stávající výtahové šachtě u osy 5/C*:

- stropní konstrukce je navržena z nosných ocelových nosníků I160 a trapézového plechu přistřeleného v každé vlně k ocelovým nosníkům. Na trapézový plech bude provedena nadbetonávka 50mm nad vlnu plechu. Ocelové nosníky budou uloženy na jedné straně do stávající zděné stěny na betonové roznášecí podkladky. Druhý konec nosníku bude kotven do stávající žb. stěny pomocí chemických kotev do předvrtaných otvorů. Ocelové nosníky se budou pravděpodobně vkládat do předepsané polohy vybouranými kapsami ve zděné stěně.

Nové otvory ve stávající stropní desce u osy A/14:

- pro protažení instalací budou provedeny otvory do stávajících stropních desek. Otvory musí být provedeny pomocí jádrových vrtů. V dalším stupni projektové dokumentace je nezbytně nutné ověřit předpoklady uvedené viz. výše. Polohy a rozměry otvorů jsou uvedeny v samostatné příloze této dokumentace (příloha č. 02)

Zastřešení stávající výtahové šachty u osy C*/C3:

- stropní konstrukce je navržena z nosných ocelových nosníků I160 a trapézového plechu přistřeleného v každé vlně k ocelovým nosníkům. Na trapézový plech bude provedena nadbetonávka 50mm nad vlnu plechu. Ocelové nosníky budou kotveny do žb. věnce proměnné výšky pomocí chemických kotev do předvrtaných otvorů.

Odříznutí dvou stávajících balkónů ve stropě nad přízemím v ose A/2-4:

- stávající balkóny se před odříznutím nejdříve podbední. Odříznutá konstrukce balkónu se poté odstraní.

5. Zajištění prostorové tuhosti objektu

Pro zajištění prostorové tuhosti objektu v příčném směru slouží železobetonové příčné stěny a cihelné nosné stěny. V podélném směru je tuhost zajištěna vetknutými sloupy do podélných průvlaků.

6. Mechanická odolnost a stabilita

Nově budované konstrukce budou budovány s dostatečnou mechanickou odolností a zajištěnou stabilitou, aby vyhovovaly požadavkům norem z hlediska mezních stavů únosnosti a použitelnosti. Stabilita objektu je dána konstrukčním systémem – železobetonové sloupy s průvlakem v podélném směru a žb. stropní desky v příčném směru.

7. Povrchové úpravy

Všechny viditelné plochy betonu budou řešeny jako pohledové. Všechny viditelné hrany budou koseny 15/15. Plochy konstrukcí, které budou ponechány v povrchové úpravě pohledového betonu, určí architekt. U těchto konstrukcí bude rozmístění a vzhled bednicích dílců včetně způsobu zapravení montážních spojek určeno architektem.

Distanční prvky u konstrukcí z pohledového betonu budou provedeny z vláknobetonu, jinak dle zvyklostí dodavatele

Zakrývané konstrukce (např., horní líce betonu pod podlahou) musí být provedeny ve kvalitě vyhovující pro další povrchové úpravy. Ocelové konstrukce budou chráněny 1x základním a 2x vrchním syntetickým nátěrem. Ocelové konstrukce jsou požárně chráněny podhledem.

8. Dilatační spáry

- bez dilatačních spár

9. Použité materiály

viz. výkaz materiálu

Brno, 08/2012

Ing. Rudolf Kňourek
Hladík a Chalivopulos s.r.o.