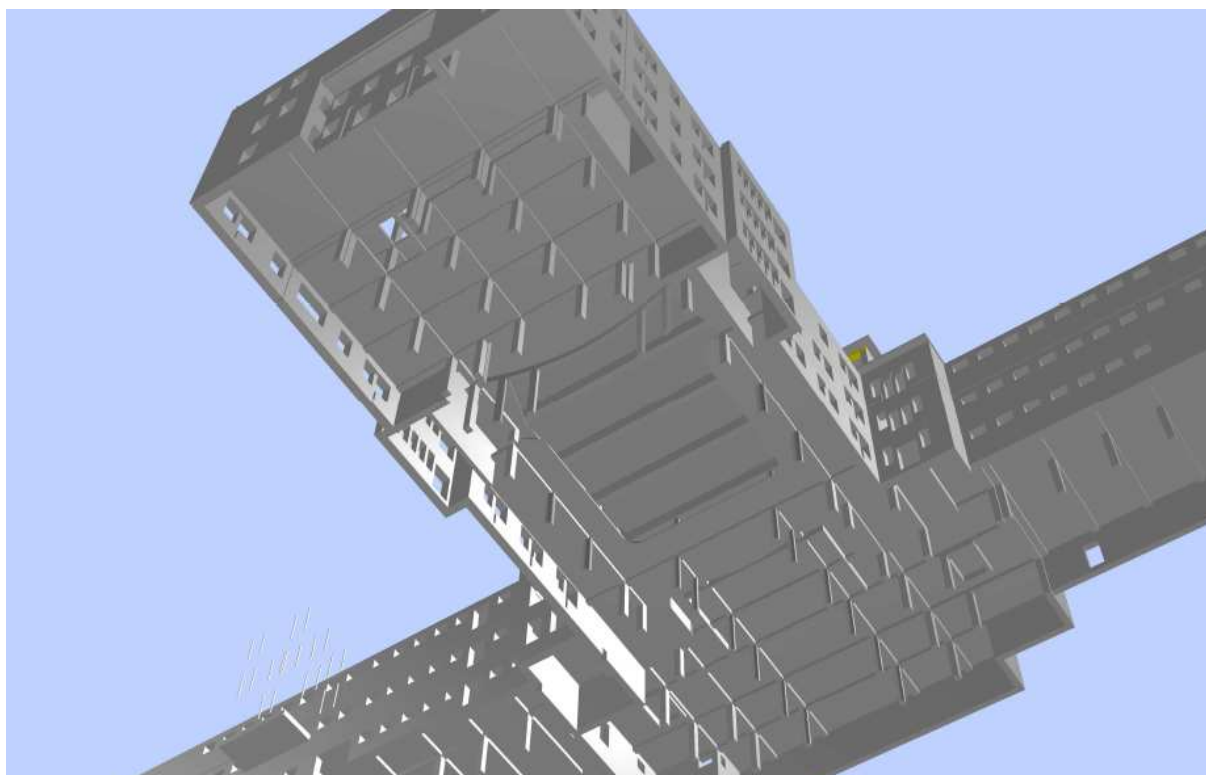


OBSAH ZPRÁVY

A	POPIS NOSNÝCH KONSTRUKCÍ A NÁVHR ÚPRAV.....	2
B	STAV KONSTRUKCÍ.....	3
C	HODNOTY UŽITNÝCH, KLIMATICKÝCH ZATÍŽENÍ	3
C.1	ZÁKLADNÍ UŽITNÉ V PŘILÉHAJÍCÍCH POSTORECH.....	3
D	NÁVRH VZLÁŠTNÍCH, NEOBVYKLÍCH KONSTRUKCÍ, KONSTRUKČNÍCH DETAILŮ, TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ	3
E	TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ, KTERÉ BY MOHLY OVLIVNIT STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE.....	3
F	ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ A PROSTUPŮ	4
G	SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ, ČSN, TECHNICKÝCH PŘEDPISŮ.....	4
G.1	IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE	4
G.2	VÝCHOZÍ ÚDAJE A PODKLADY.....	4
G.3	POUŽITÉ NORMY	4
H	ZÁVĚR	5

A POPIS NOSNÝCH KONSTRUKCÍ A NÁVHR ÚPRAV

Stávající budova kulturního domu Poklad je železobetonový skelet s obousměrnými průvlaky a monolitickou stropní deskou. Konstrukce projektovaná na přelomu 50-60 let minulého století je dokladem vyspělé technologie a maximálního využití v té době zaváděného stupně bezpečnosti, který je z hlediska historického vývoje jednou s norem s maximálním využitím materiálu. Konstrukce projektované s té doby vykazují minimální spotřebu materiálu. Jedinou nevýhodou je u železobetonových konstrukcí dlouhodobě zvýšené deformace a při tehdy používaných krytí výztuže problémy související s karbonatací krycích vrstev a následnou korozí výztuže.



Z hlediska konstrukcí je možné budovu rozdělit na dvě části, pravé a levé křídlo a střední část.

Pravé a levé křídlo je víceméně jednosměrný skelet s příčnými průvlaky a jednosměrně vyztuženou stropní deskou uloženou na těchto průvlacích. Ve střední části je do skeletu vložena schodiště. V pravé části, které je navíc ovlivněna probíhající stokou (shodně jako u střední části) je v zadním traktu vynechán část suterénu, kde v přízemí je zde proveden malý sál. Stropní deska je tloušťky 130 milimetrů, což je na spodní hraně únosnosti hlavně z hlediska 2 mezného stavu. Průvlaky až na výjimky jsou šíře 450 milimetrů, rozměr sloupů je 450*450 milimetrů. Jen u schodiště a drobných částí konstrukce je šíře průvlaku 300 milimetrů.

Střední část křídlo B, je konstrukčně zcela podřízeno využití, v zadní části je vložen divadelní (víceúčelový sál), v přední část je umístěn vstup a pomocné provozy související s provozem sálu. V zadní části na hlediště navazuje jeviště a zázemí. V celém rozsahu mimo zastřešení divadelního sálu, jsou stropní desky křížem vyztužené tloušťky 130 milimetrů. Průvlaky šíře 450 milimetrů a v přední části jsou čtvercové sloupy nahrazeny kruhovými sloupy. V přední části je navíc vložen malý sál, nad prostor foyer, kde je stropní deska v části půdorysu svažita a v mrtvém prostoru je umístěna promítací kabina. Prostor svým řešením zasahuje i do hlediště, kde stropní deska prvního pole vytváří šikminu pro akustiku sálu. Stropní deska

nad hledištěm je jednosměrné pnutá na vysoké průvlaky nad hlediště, V zadní části, prostor provaziště je střecha lomená vytváří i v konstrukci stanovou střechu, jako dominantu budovy.

B STAV KONSTRUKCÍ

Konstrukce stávajících konstrukcí, jsou v dobrém stavu. Nevykazují výrazné poruchy, mimo drobné poruchy související s deformací stropních desek. Mimo úpravy související s vložením nových konstrukcí, nejsou plánované razantní zásahy do konstrukcí.

C HODNOTY UŽITNÝCH, KLIMATICKÝCH ZATÍŽENÍ

C.1 ZÁKLADNÍ UŽITNÉ V PŘILÉHAJÍCÍCH POSTORECH

Provoz	Užitné zatížení (kNm ⁻²)	Poznámka
Místnosti v bočních křídlech, kanceláře	2,0	
Chodby a schodiště v křídlech	3,0	
Střední křídlo	5,0	
Chodby a schodiště	5,0	
Střecha, mimo stálé	0,81	

D NÁVRH VZLÁŠTNÍCH, NEOBVYKLÍCH KONSTRUKCÍ, KONSTRUKČNÍCH DETAILŮ, TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ

Hlavním statickým zásahem do konstrukce je ubourání části hlavního vstupu a vložením prosklené konstrukce jak k hlavnímu vstupu, tak u bočních vstupů. Protože dojde ke změně statického schématu konstrukcí, bude nutné zesílit průvlaky navazující na ubourané první pole konstrukce. Zesílení bude provedeno pomocí karbonových pásků, kdy na obroušený povrch budou lepeny karbonové pásky. Bude nutné provést odtrhovou zkoušku na kvalitu betonu a případně zesílit konstrukci betonu pomocí sanačních malt, nanesených na betonové konstrukce.

Vložení výtahů bude probíhat postupně, kdy konstrukce nových výtahových šachet budou provedeny pod stávající stropní konstrukci a po doklínování ke stropu budou stropní konstrukce odbourány v patřičném rozsahu pro vložení výtahu.

Další úpravy souvisejí s úpravou nestřešní části schodišť vycházející ze suterénu. Stropní konstrukce budou navázány na stávající konstrukce lepením kotevních trnů. Stávající konstrukce budou ubourány minimálně o 700 milimetrů dál, než je budoucí rozměr konstrukce s ponecháním výztuže. Shodná úprava bude provedena i v místě rozšíření nového otvoru, navazující na prostor pro spouštění kulis. Nová výztuž bude vlepena do stávající konstrukce a nové konstrukce budou vyztuženy a prostor po ošetření zabetonován.

E TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ, KTERÉ BY MOHLY OVLIVNIT STABILITU VLASTNÍ KONSTRUKCE.

Před započítáním bouracích prací je nezbytně nutné zajistit všechny navazující konstrukce pomocí těžkého lešení a zajistit tak stabilitu konstrukcí.

F ZÁSADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYCOVACÍCH PRACÍ A PROSTUPŮ

Před bouráním konstrukcí budou stávající konstrukce provizorně zajištěny pomocí podpůrných konstrukcí. Bude nutné zajistit konstrukce jak z hlediska svislé, tak vodorovné polohy. Po injektáži bude možné započít s pracemi souvisejících s podchycením konstrukcí.

Musí být provedena taková technická a organizační protihluková opatření, která zajistí, že hluk ze stavební činnosti v průběhu výstavby nepřesáhne ve venkovním prostoru 2 metry před obytnými a jinými chráněnými objekty v denní době od 7-21 hodin přípustné hladiny hluku $L_{AeqT}=65$ dB (A), a v době od 21- 7 hodin $L_{AeqT}= 40$ dB (A).

Vybourané materiály a suť budou průběžně odstraňovány, tříděny s ohledem na jejich možné využití. Ostatní nerecyklovatelné materiály budou odvezeny a uloženy na skládkách příslušných kategorií. Po ukončení demoličních prací bude zpracovaná zpráva o naložení s odpady, jejich množství a místu zneškodnění. Všichni zúčastnění pracovníci musí používat v celém prostoru staveniště ochranné přilby a další předepsané osobní ochranné pracovní prostředky dle směrnice dodavatele. Před zahájením prací musí být seznámeni s technologickým postupem a příslušnými bezpečnostními předpisy.

Při provádění prací pro podchycení konstrukcí bude probíhat i geodetické měření a výsledky budou vyhodnocovány na stavbě. V případě jakýchkoliv nenadálých jevů, budou práce okamžitě ukončeny a podle návrhu postupu prací budou seznámeni všichni odpovědní pracovníci, aby bylo možné provést následné úpravy konstrukcí.

G SEZNAM POUŽITÝCH PODKLADŮ, ČSN, TECHNICKÝCH PŘEDPISŮ

G.1 IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE

Stavba : Rekonstrukce a modernizace kulturního domu Poklad Ostrava Poruba

G.2 VÝCHOZÍ ÚDAJE A PODKLADY

Podklady:

- 1) 1) Řešení stavby ve stupni DUR zpracovala KANIA a.s.

G.3 POUŽITÉ NORMY

ČSN EN 1991-2-1 Zásady navrhování a zatížení konstrukcí

ČSN EN 1992-1-1 Navrhování betonových konstrukcí

ČSN EN 1993-1-1 Navrhování ocelových konstrukcí

ČSN EN 1994-1-1 Navrhování spřažených ocelobetonových konstrukcí

ČSN EN 1994-1-2 Navrhování spřažených ocelobetonových konstrukcí

ČSN EN 1996-1-1 Navrhování zděných konstrukcí

ČSN EN 1997-1 Navrhování geotechnických konstrukcí

H ZÁVĚR

Konstrukce jsou provedeny s dostatečnou mírou bezpečnosti a umožní provést plánované úpravy. Návrh podchycení je proveden v souladu s platnými normami.

Vypracoval L. Kubín