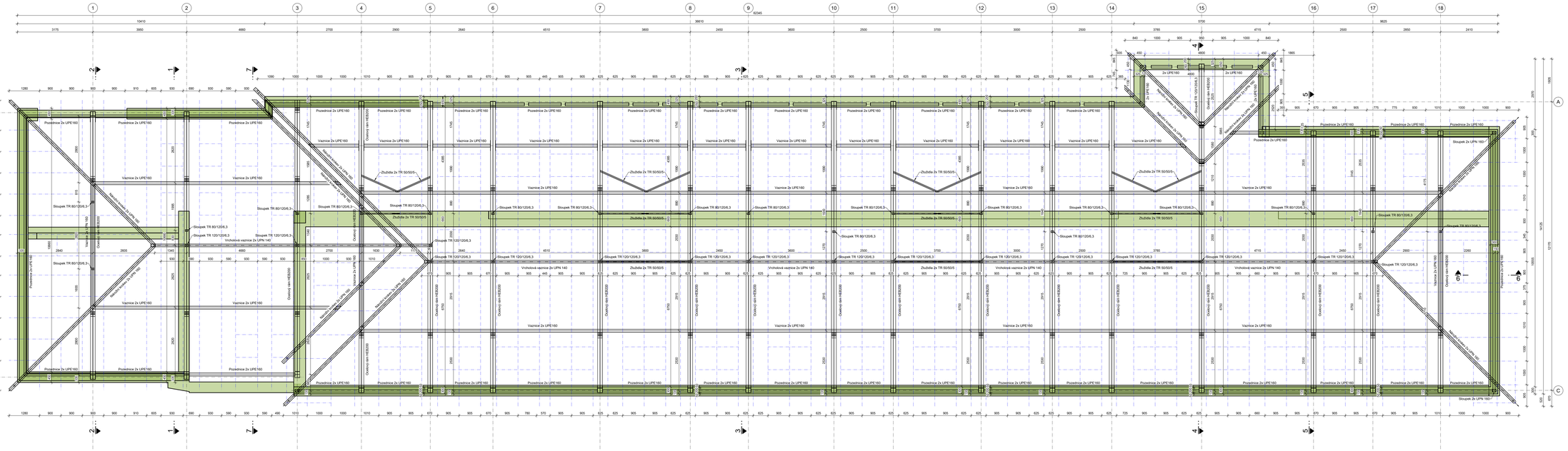
NOVÁ STŘECHA NAD 4.NP

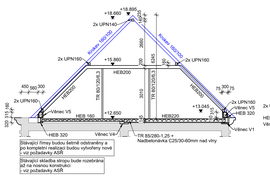
Výkres tvaru

M 1:50

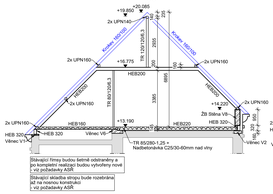


Řez 1-1
M 1:100

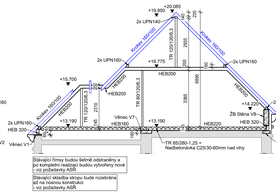
Řez 2-2
M 1:100



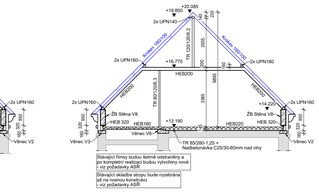
Řez 3-3
M 1:100



Řez 4-4
M 1:100



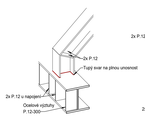
Řez 5-5
M 1:100



Detail 1-1
M 1:20

Napojení stěnového rámu HEB 200 na zbylující profil HEB 320

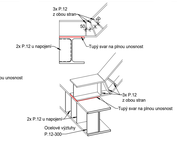
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 2-2
M 1:20

Napojení stěnového rámu HEB 200 zbylující profil HEB 320

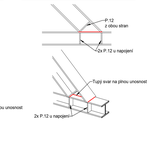
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 3-3
M 1:20

Napojení stěnového rámu HEB 200 stropní profil HEB 160

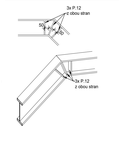
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 4-4
M 1:20

Napojení stěnového rámu HEB 200 s rohu

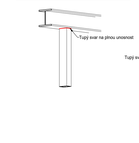
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 5-5
M 1:20

Napojení sloupu na konstrukci rámu střechy

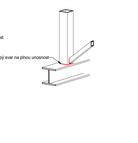
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 6-6
M 1:20

Napojení sloupu a ztužidla v místě paty sloupu

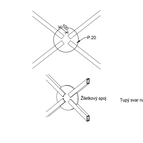
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 7-7
M 1:20

Závěsný spoj ztužidel do plechu P.20

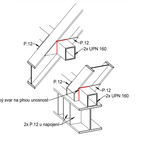
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 8-8
M 1:20

Napojení vaznic 2x UPN 160 na stropní rám a stropní nosník

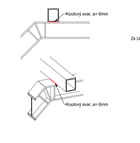
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 9-9
M 1:20

Napojení vaznic 2x UPN 160 na stropní rám HEB 200

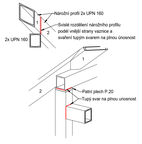
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 10-10
M 1:20

Napojení nárožních profilů krovu na pozednici 2x UPN 160 v místě rohu

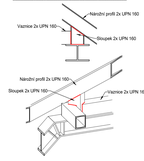
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 11-11
M 1:20

Napojení nárožních profilů krovu na vaznici 2x UPN 160 v místě rohu

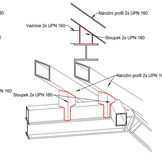
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 12-12
M 1:20

Napojení nárožních profilů krovu na vaznici 2x UPN 160 v místě rohu na ose A

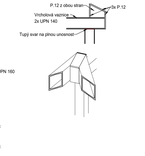
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 13-13
M 1:20

Napojení nárožních profilů krovu na vrcholovou vaznici 2x UPN 140

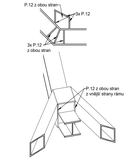
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 14-14
M 1:20

Napojení nárožních profilů krovu na rám HEB 200

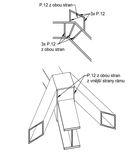
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 15-15
M 1:20

Napojení nárožních profilů krovu na rám HEB 200

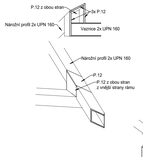
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 16-16
M 1:20

Napojení nárožních profilů krovu na vaznici 2x UPN 160

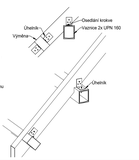
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 17-17
M 1:20

Napojení krokve na vaznici a v místě výměny

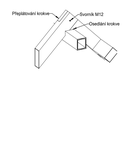
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 18-18
M 1:20

Napojení krokve na vrcholovou vaznici 2x UPN 140

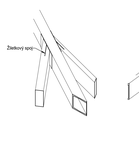
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 19-19
M 1:20

Napojení krokve na nárožní profil 2x UPN 160

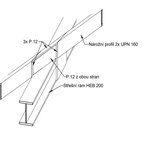
Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



Detail 20-20
M 1:20

Napojení nárožních profilů krovu na vaznici střední rám HEB 200

Ocelové výztuhy přivařeny typjm spojem na plnou únosnost



TABULKA KRYTÍ

Konstrukce	Beton	Povrch	Třída prostředí	Krytí
Věnec	C25/30	vše	XC1	25 mm
Beton nad trapézovým plechem	C25/30	vše	XC1	25 mm

Pokud není uvedeno v půdorysu jinak, platí výše uvedená tabulka!

VÝKAZ DŘEVĚNÝCH PRVKŮ

Typ	Označení	Délka (bm)
K1	Krokev 160/100, C24 (fmk = 24 MPa), KVH	1595
K2	Pozednice 130/100, C24 (fmk = 24 MPa), KVH	6

* Klimatizační jednotky budou uloženy na dvě samostatné krokve uložené mezi vrcholovou a středovou vaznici. Délka přibližně 13 bm. (není zahrnuta ve výkazu)

LEGENDA MATERIÁLŮ

- Nový stav železobetonové konstrukce v půdoryse
- Nový stav železobetonové konstrukce v řezu
- Stávající stav

OCEL: S235
VÝZTUŽ: B500B
DŘEVO C24 (fmk = 24 MPa), KVH

VYSVĚTLIVKY A POZNÁMKY

HH = horní hrana nosné konstrukce
SH = spodní hrana nosné konstrukce
- pracovní spára
- Dřevěný krov

1) Dokumentace je zpracována dle vyhlášky 131/2024 Sb.
2) Projekt je zpracován ve stupni dokumentace pro provádění stavby. Nejedná se o výrobní dokumentaci. Dodavatel stavby má povinnost zpracovat navazující stupeň projektové dokumentace (Výrobní dokumentace).
3) Stavba zajistí pravidelný autorský dozor statika (autorizované osoby v oboru statika a dynamika staveb) a pravidelné přestávky výztuže a všech nosných konstrukcí se zápisem do stavebního deníku. Zápisy do stavebního deníku za statiku nesmí provádět jiná osoba.
4) Maximální možné zatížení pro nové budovanou stropní konstrukci nad 3.NP je následující:
   gk1 = 1,51 kN/m2 skladba podlahy
   qk1 = 3,0 kN/m2 užitné zatížení
   qk2 = 1,0 kN/bm vlastní váha lehkých přemístitelných příček (na půdorysný běžný metr délky příčky)
   Výše uvedené hodnoty zatížení nesmějí být překročeny!
   Na nově budovanou stropní konstrukci nesmějí být umisťovány žádné zděné stěny!
5) Maximální možné zatížení pro nové budovanou střešní konstrukci nad 4.NP je následující:
   gk1 = 1,35 kN/m2 skladba stěsňního pláště
   qk1 = 0,75 kN/m2 užitné zatížení na střeše (kat. H) - nekombinuje se se sněhem
   qk2 = 0,70 kN/m2 maximální možné normové zatížení sněhem
   Majitel / správce objektu zajistí odklizení sněhu ze střechy v případě překročení uvedeného zatížení!
   Výše uvedené hodnoty zatížení nesmějí být překročeny!
6) S ohledem na velký zásah do stávající konstrukce objektu je nutné provádět pravidelné prohlídky stavby. Ve fázi provádění bude kontroly zajišťovat stavba, bude přítomen stavbyvedoucí a budou probíhat pravidelné autorské dozory.
   Po dokončení stavby proběhne finální prohlídka.
   Po jednom roce od ukončení výstavby proběhne 1. kontrolní prohlídka celého objektu. Prohlídku provede autorizovaná osoba v oboru statika a dynamika staveb. Ke kontrole bude vyzývat vždy majitel / správce objektu.
   V průběhu prvních pěti let od ukončení výstavby budou probíhat prohlídky objektu v intervalu 1x ročně. Po pěti letech bude interval prohlídek 1x za pět let.
   Neručíme za spolehlivost konstrukce, která nebude udržována v bezvadném technickém stavu!
   Neručíme za spolehlivost konstrukce, pokud nebudou dodrženy námi navržené intervaly prohlídek!
7) Nedílnou součástí výkresové dokumentace je:
   D.3.1 - Požadavky na konstrukční řešení
   D.3.2 - Popis konstrukčního řešení
   D.3.3 - Podrobný statický výpočet
8) Je zakázáno provádět změny oproti schválené a autorizované projektové dokumentaci. Veškeré změny musí být předběžně schváleny autorem statického návrhu (autorizovaná osoba v oboru statika a dynamika staveb). Dokladem o schválení změny je zápis do stavebního deníku autorem statického návrhu.
9) Je zakázáno provádět jakékoliv prostupy / drážky do nově budovaných i stávajících konstrukcí bez předchozího schválení statikem.
10) Veškeré dřevěné konstrukce musí být chráněny proti biologickým škůdcům, vlhkosti, požáru a mechanickému poškození.
11) Veškeré ocelové konstrukce musí být chráněny proti korozi, požáru a mechanickému poškození.
12) Veškeré materiály, které se zabudovávají do nosné konstrukce a stávají se tak součástí stavby, musí být před jejich zabudováním zkontrolovány.
    Bude zkontrolován dodávkový list a archivován.
13) Upozorňujeme, že provádění firma musí před realizací provést podrobné zaměření stávajícího objektu a o věřit platnost navržených rozměrů.
14) Na Železobetonové konstrukce nejsou kladeny požadavky na pohledovost.
15) Veškeré výkazy jsou pouze orientační a budou upřesněny v rámci dodavatelské výrobní dokumentace. Výkresy výztuže jsou zpracovány v podrobnosti dle vyhlášky 131/2024 Sb. (formou schémat). Pro možnost realizace zajistí dodavatel stavby výrobní výkresy výztuže pro monolitické konstrukce.
16) Stávající římsy okolo střechy je třeba odstranit, aby nedošlo k jejich zřícení v průběhu stavebních prací. Z hlediska bezpečnosti není možné zajistit jejich spolehlivé ponechání.
    V případě nutnosti vytvoření nové římsy bude nutno tuto vytvořit až po realizaci všech ostatních nosných konstrukcí. Návrh rozměrů a všech detailů pro novou římsu viz ASŘ.
17) Během stavebních prací nesmí být poškozeny stávající konstrukce.
    Před začátkem stavebních prací zajistí prováděcí firma detailní obhlídku stávajícího objektu se záznamem případných existujících trhlin / poruch a v průběhu celé výstavby musí zajistit, aby nedošlo k jakýmkoliv poškozením.
18) V případě jakýchkoliv nejasností neprodleně kontaktovat statika a hlavního projektanta stavby.
19) Veškeré podhledy je třeba realizovat jako zavěšené a nezávislé na nosné konstrukci, aby nedocházelo k propisování trhlin ve spojích při deformacích.
20) Veškeré ocelové konstrukce jsou uvažovány jako montážně svařované s tupými svary na plnou únosnost.
21) Povrchová úprava ocelí antikorozním nátěrem de souboru norem ČSN EN ISO 12944.
    Charakteristiky ochrany: agresivita prostředí C3 (střední, životnost nátěru H = vysoká s životností > 15 let), barevný odstín dle požadavků investora, platí i pro opravný nátěr po svařování. Zatížení ocelové konstrukce dle třídy provádění EXC2.

VÝKAZ OCELOVÝCH PRVKŮ

Typ	Označení	Délka (bm)
HEB 200	Ocelový válcovaný nosník HEB 200, S235	278
UPN 160	Ocelový válcovaný nosník UPN 160, S235	825
UPN 140	Ocelový válcovaný nosník UPN 140, S235	108
TR120	Ocelový válcovaný nosník TR 120/120/6,3 , S235	49
TR80	Ocelový válcovaný nosník TR 80/120/6,3 , S235	62
TR50	Ocelový válcovaný nosník TR 50/50/5 , S235	67

Typ	Označení	Hmotnost (kg)
P.12	Ocelový plech tl. 12mm	1170
P.20	Ocelový plech tl. 20mm	94

0,000 = 268,500 m n.m (B.p.V.)

generální projektant
A99 Atelier 99 s.r.o.
Purkyňova 71/399
612 00 Brno

projektant část
winningsteel
Křižíkova 2980/72, 612 00 Brno
Tel.: +420 511 160 830
info@winningsteel.cz

číslo pare

architekt	Ing. arch. Jiří Bettach	vypracoval	Tomáš Bueše
HIP	Ing. Ivana Ambrožová	BIM manažer	Ing. et Ing. Lukáš Ruber
HIP zástupce	Ing. Ivana Ambrožová	kontroloval	Ing. Ivo Hasala
ved. projektant	Ing. arch. Jiří Bettach	zodp. projektant	Ing. Ivo Hasala

stavebník MČ Praha 2, Havlíčkova nárožní 700/5, 130 00 Praha 3, IČ: 00063017

ZÁKLADNÍ ŠKOLA JAROV

název stavby	V ZAHRÁDKÁCH 48/1966, PRAHA 3, PŮDNÍ VESTAVBA	zakázka	A-39-113A
stupeň	1.2.0.4 - 101 - VESTAVBA POKROVÍ	datum	04/2025
část	D.3 - DOKUMENTACE STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍHO ŘEŠENÍ	stupeň	DPS
		měřítko	1:20, 1:50, 1:100
název dokumentu	NOVÁ STŘECHA NAD 4.NP	číslo přílohy	3.4 - 101

H/B = 841 / 1550 (1.30m²)

Allplan 2025