

SO.01 PŘÍSTAVBA

D.1.2 - STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

SEZNAM PŘÍLOH :

D.1.2a	TECHNICKÁ ZPRÁVA
D.1.2b-1	ZÁKLADY
D.1.2b-2	SKLADBA STROPU NAD 1.NP
D.1.2b-3	ŽB MONOLITICKÉ VĚNCE
-	NÁVRH PŘÍHRADOVÝCH VAZNÍKŮ

AKCE: SOFTBALOVÉ HRŠTĚ TJ JISKRA HB PŘÍSTAVBA ODPALIŠTĚ
PARC.Č.:1852/12 K.Ú.: HAVLÍČKŮV BROD

STAVEBNÍK: TJ JISKRA HB z.s.

OBEC: HAVLÍČKŮV BROD

KRAJ: KRAJ VYSOČINA

STUPEŇ PD: DSP

DATUM: 05 / 2025

VYPRACOVAL: Ing. IVAN DOLEJŠ

KONTROLOVAL: Ing. VLADIMÍR MATĚJKA

D.1.2. SO.01 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

D.1.2a - TECHNICKÁ ZPRÁVA

AKCE: SOFTBALOVÉ HŘIŠTĚ TJ JISKRA HB PŘÍSTAVBA ODPALIŠTĚ
PARC.Č.:1852/12 K.Ú.: HAVLÍČKŮV BROD

STAVEBNÍK: TJ JISKRA HB z.s.

OBEC: HAVLÍČKŮV BROD

KRAJ: KRAJ VYSOČINA

STUPEŇ PD: DSP

DATUM: 05 / 2025

VYPRACOVAL: Ing. IVAN DOLEJŠ

KONTROLOVAL: Ing. VLADIMÍR MATĚJKA

Obsah:

- **Identifikační údaje**
- **Podklady**
- **Předpisy navrhování**
- **Další použité pomůcky**
- **Mechanická odolnost a stabilita**
- **Technické řešení stavby**
 - Základové konstrukce
 - Vodorovné nosné konstrukce
 - Svislé nosné konstrukce
 - Pavlač, schodiště
 - Krov, střešní krytina

Identifikační údaje:

Stavba:	Softbalové hřiště TJ Jiskra HB přístavba odpaliště
Místo stavby:	Havlíčkův Brod
Pozemek:	parcel.č. 1852 / 12
Stavebník:	TJ Jiskra HB z.s.
Stupeň dokumentace:	DSP
Část dokumentace:	Konstrukční stavební řešení
Datum zpracování:	05 / 2025
Vypracoval:	Ing. Ivan Dolejš
Hlavní inženýr projektu:	Ing. Vladimír Matějka, Mahenova 3978, Havl.Brod, 580 01 ČKAIT 0700015

Podklady:

D.1.1 ARCHITEKTONICKO – STAVEBNÍ ŘEŠENÍ

Předpisy navrhování:

Nosná konstrukce byla navržena v souladu s těmito platnými normativními dokumenty:

ČSN EN 1990 - Zásady navrhování konstrukcí (2/2011)

ČSN EN 1991-1-1 – Zatížení konstrukcí – Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb (3/2010)

ČSN EN 1991-1-3 – Zatížení konstrukcí – Obecná zatížení – Zatížení sněhem (6/2013)

ČSN EN 1991-1-4 – Zatížení konstrukcí – Obecná zatížení – Zatížení větrem (6/2013)

ČSN EN 1993-1-1 - Navrhování ocelových konstrukcí – Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby (7/2011)

ČSN EN 1993-1-8 - Navrhování ocelových konstrukcí – Navrhování styčnicku (11/2013)

Další použité pomůcky:

TP 51 J. Hořejší, J. Šafka: Statické tabulky, SNTL, Praha 1987
RochlA Stavební tabulky, SNTL, Praha 1987
Studnička, Wald: Ocelové konstrukce, Ocelářské tabulky, Vydavatelství ČVUT, Praha, 1996

Mechanická odolnost a stabilita:

Stavba je navržena tak, aby zatížení na ni působící nemělo za následek:

- zřícení stavby nebo její části
- větší stupeň nepřípustného přetvoření
- poškození jiných částí stavby nebo technických zařízení anebo instalovaného vybavení v důsledku většího přetvoření konstrukce
- poškození v případě, kdy je rozsah neúměrný původní příčině

Stavebně konstrukční část:

Jedná se o novostavbu jednopodlažního rodinného domu

- základy tvoří monolitické pasy
- nosné svislé konstrukce z tvárníc ztraceného bednění prolité beton s výztuží
- ŽB prefa předpjaté panely se záhlvkovou výztuží
- zastřešení pultovým krovem z dřevěných příhradových sbíjených vazníků zatížení dle ČSN EN 1991-1-1, užité 2 kN/m², zatížení sněhem – 1,3 kN/m² se střešní folií na prkenné bednění
- při provádění nosných konstrukcí nutno dodržet veškerá ustanovení příslušných norem a pokynů výrobce.
- viz. kap 3.a 4.

Technické řešení stavby:

Základové konstrukce:

Před betonáží je třeba zabezpečit prohlídku a posouzení základové spáry statikem či autorem projektu.

Pod svislé nosné zděné konstrukce jsou navrženy ŽB monolitické základové pasy z betonu třídy C20/25 vyztužené stavební výztuží R 10 505 (\varnothing 14, třmínky \varnothing 8 po 300 mm) . Svislou výztuž zatáhnout do obvodové konstrukce.

Nadzemní části základových pasů budou provedeny z bednicích tvárníc ztraceného bednění tl. 500 mm např. Diton ZB 50 prolitých betonem C20/25 a doplněných o stavební výztuž R 10 505 (\varnothing 12 po 250 mm, 2 \varnothing 8 v každé ložné spáře)

Pavlač a schodiště budou založeny na základových patkách z prostého betonu třídy C 20/205.

Podkladní betonová deska tl. 150 mm (beton třídy C16/20) vyztužená svařovanou ocelovou sítí 150/150 – \varnothing 6 bude vybetonovaná na hutněném odvětrávaném štěrkovém podsypu tl. 250 mm (frakce 16-32 mm). Hutněná zemina se před zasypáním štěrkovým podsypem zakryje netkanou geotextilií (300 g/m²) např. Filtek 300.

Podkladní beton se opatří asfaltovou penetrační emulzí např. Dekprimer, po zaschnutí emulze se se provede natavení vodorovné a svislé izolace proti zemní vlhkosti a radonu navržené z živichých pásů např. Bituelast. Přechod na svislou izolaci u obvodových stěn se provede pomocí zpětného spoje vytaženým min. 300 mm nad UT.

Z podloží bude odvětráván radon pomocí systému skládajících se z perforovaných (drenážních) trubek PVC \varnothing 100, ležatého

páteřního rozvodu KG 125 (sklon min.0,5% od svislého potrubí), umístěných do šterkového podsypu a svislého páteřního potrubí KG 150, které bude vyvedeno nad střešní plášť a zakončeno odvětrávací střešní hlavicí.

Před samotnou betonáží nutno do základových rýh vložit zemnicí pásek FeZn včetně vývodů.

Před betonáží je třeba zabezpečit prohlídku a posouzení základové spáry statikem či autorem projektu.

Svislé nosné konstrukce:

Obvodové zdivo je navrženo z tvárnice ztraceného bednění tl. 300 mm prolitých betonem třídy C20/25 doplněné stavební výztuží R 10 505 (do každé ložné spáry 2x \varnothing 8, svislá výztuž \varnothing 12 \acute{a} =250 mm (4x pruty v každé tvarovce)). **Svislou výztuž nutno provázat s výztuží v základových pasech.** Nadpraží otvorů v nosném zdivu je řešeno z nosných ŽB prefa překladů např. Best 7/175-350 s vloženou tepelnou izolací XPS tl. 90 mm. Obvodové zdivo v úrovni stropu v 1.NP a pod dřevěnými vazníky bude staženo ŽB monolitickým věncem vyztuženým stavební výztuží R 10 505 7x \varnothing 12 a třmínky \varnothing 8, \acute{a} =300 mm a 4x \varnothing 12, třmínky \varnothing 8, \acute{a} =300 mm). **Výztuž nutno provázat se záhlívkovou výztuží ve stropních panelech a s výztuží v obvodové konstrukci.** Do každého rohu budou přidány 4 rohové příložky \varnothing 12. Při zdění nutno všechny stavební úkony provádět dle technologických postupů a ČSN.

Vodorovné nosné konstrukce:

Stropní konstrukce nad 1.NP je řešena z prefabrikovaných ŽB předpjatých panelů typu Spiroll tl. 320 mm, ukládaných na dvoustupňový ŽB monolitický věnec uložením 150 mm. Do každé spáry mezi panely nutno vložit záhlívkovou výztuž R10 505) tj. 2x \varnothing 10 provázanou s výztuží ŽB věnce.

Případné dobetonávky jsou řešeny betonem třídy C20/25 dle velikosti doplněny o výztuž R10 505 \varnothing 10 mm.

Při montáži stropu nutno všechny stavební úkony provádět dle technologických postupů dodavatele stropních prvků a ČSN.

Pavlač, schodiště:

Pavlač + schodiště:

2.NP bude přístupné z pavlače napojené na stávající pavlač hlavní budovy. Konstrukce je řešena jako otevřená ocelová svařovaná žárově zinkovaná. Nosný rám z jelek 100x140 bude vynesena soustavou sloupků \varnothing 100 uložených na základové patky či rozšířené základové pasy skrze navařené platle P10 300x300 M16 (do chemických kotev např. Hilty). Na nosný rám bude uložen rošt z jelek 50x100, s ocelovým porořostem tl. 30 mm. Součástí pavlače bude i schodnicové schodiště, které bude vyrovnávat výškový rozdíl mezi stávající pavlačí a 2.NP přístavby. Schodnice jsou tvořené jekly 100x140 0 tvořící rám konstrukce pavlače. Stupně o rozměrech 5x164/265 jsou řešeny ocel. porořostem kotveným ke schodnicím. Zábradlí výšky 1 000 mm je řešeno jako ocelové žárovězinkované z jelek 50x30 s tyčovou výplní \varnothing 10 \acute{a} = 120 mm.

Hlavní schodiště:

Hlavní přímé schodiště s mezi a hlavní podestou je navrženo ze svařovaných ocelových žárově zinkovaných prvků šířky 1 100 mm. Schodnice jsou tvořeny ocelovou pásovinou tl. 30 mm provařené s ocelovou konstrukcí pavlače. Schodiště bude vyneseno soustavou sloupků \varnothing 100 uložených na základové patky skrze navařené platle P10 300x300 + 4x M16 (do chemických kotev např. Hilty). Schodnice v místě nástupu budou rovněž uloženy na základovou patku skrze P 10 300x200

4x M16 (do chemických kotev např. Hilty). Stupně o rozměrech 25x184,5/265 jsou řešeny ocel. pororoštem kotveným ke schodnicím. Zábradlí výšky 1 000 mm je řešeno jako ocelové žárovězinkované z jechlů 50x30 s tyčovou výplní $\varnothing 10 \text{ á } = 120 \text{ mm}$.

Požární schodiště:

Požární dvouramenné schodiště je navrženo ze svařovaných ocelových žárovězinkovaných prvků o šířkách ramen 950 mm. Podesty jsou tvořeny rámy z ocel. jechlů 100x140 vynesných soustavou sloupků $\varnothing 100$ uložených na základové patky skrze navařené platle P10 300x300 + 4x M16 (do chemických kotev např. Hilty), rámy budou kotveny i do obvodového zdiva přístavby skrze závitové tyče M16 (do chemických kotev např. Hilty). Samotná ramena jsou tvořena pásovinou tl. 20 mm se stupni 2x 12x 186,3/265 z ocel. pororoštů tl. 30 mm. Zábradlí výšky 1 000 mm je řešeno jako ocelové žárovězinkované z jechlů 50x30 s tyčovou výplní $\varnothing 10 \text{ á } = 120 \text{ mm}$.

Krov, střešní krytina:

Pultový krov o konstantním sklonu 3,5% je tvořen soustavou dřevěných sbíjených vazníků kotvených do ŽB věnce, jejichž návrh, výrobu a montáž zajišťuje odborná firma. Na vazníky bude položeno prkenné bednění tl. 24 mm. Střešní krytina je navržena z mechanicky kotvené hydroizolační střešní folie z měkčeného PVC-P např. typu Fatrafol 810 se separačními vrstvami.

Přesahy krovu se opatří palubkovým podbitím, které bude ošetřené lazurovacím nátěrem.

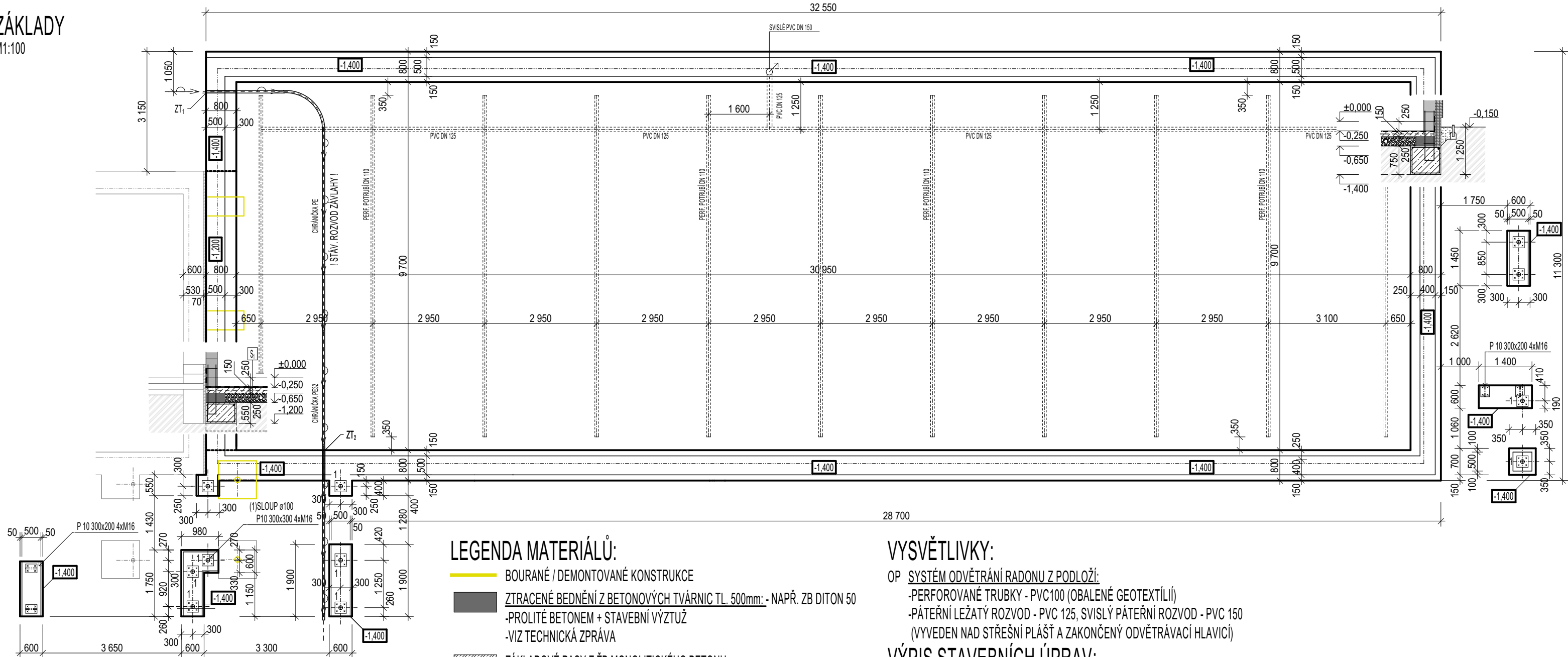
PŘÍLOHA – Skladby konstrukcí

S₁ – Skladba podkladní konstrukce na terénu:

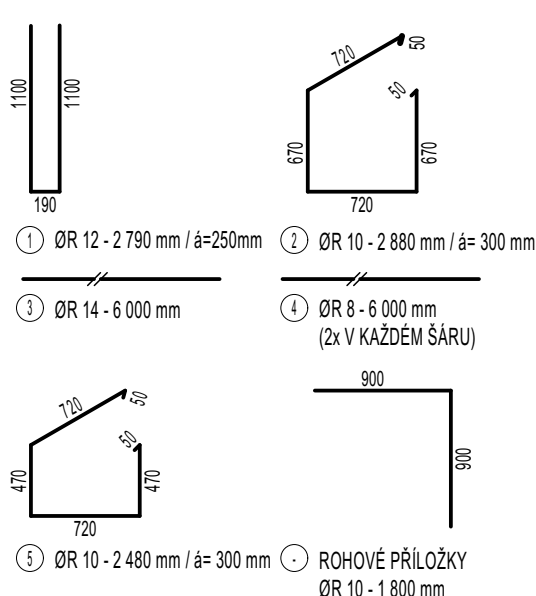
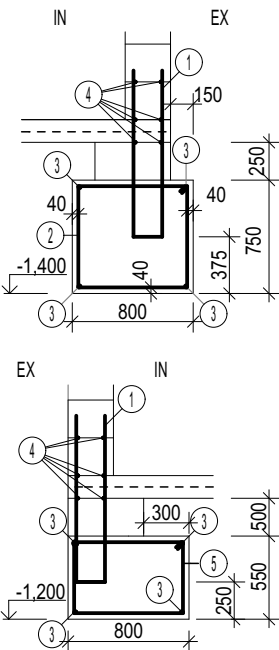
- | | |
|--|--------------|
| - Izolace proti zemní vlhkosti a radonu – živičné pásy např. Bituelast | - tl. 4 mm |
| (vytažena min. 300 mm nad terén , zpětný spoj) | - |
| - Asfaltová penetrační emulze např. Dekprimer | - |
| - Podkladní beton (C16/20) + Kari síť 150x150 - ø 6 mm | - tl.150 mm |
| - Podkladní hutněný štěrk | - tl. 250 mm |
| - Netkaná geotextilie (300 g/m ²) např. Filtek 300 | - |
| - Rostlý terén | - |

S₂ – Skladba střechy:

- | | |
|--|------------|
| -Hydroizolační střešní folie z měkčeného PVC-P | -tl.1,5mm |
| (včetně separačních vrstev, mechanicky kotvená) | |
| -Samolepící živičná parotěsná folie např. Glastekt | -tl.2 mm |
| -Prkenný záklop | -tl. 25 mm |
| -Sbíjené příhradové vazníky | - |



VÝZTUŽ ZÁKLADŮ / PATY ZDIVA:
VÝZTUŽ R 10 505



LEGENDA MATERIÁLŮ:

- BOURANÉ / DEMONTOVANÉ KONSTRUKCE
- ZTRACENÉ BEDNĚNÍ Z BETONOVÝCH TVÁRNIC TL. 500mm: - NAPŘ. ZB DITON 50
- PROLITÉ BETONEM + STAVEBNÍ VÝZTUŽ
- VIZ TECHNICKÁ ZPRÁVA
- ZÁKLADOVÉ PASY Z ŽB MONOLITICKÉHO BETONU
- VIZ TECHNICKÁ ZPRÁVA
- PODKLADNÍ BETON VYZTUŽENÝ
- VIZ TECHNICKÁ ZPRÁVA
- ZTRACENÉ BEDNĚNÍ Z BETONOVÝCH TVÁRNIC TL. 300 mm: - NAPŘ. ZB DITON 30
- PROLITÉ BETONEM + STAVEBNÍ VÝZTUŽ
- VIZ TECHNICKÁ ZPRÁVA
- PODKLADNÍ HUTNĚNÝ ŠTĚRKOVÝ PODSYP
- SVISLÁ A VODOROVNÁ IZOLACE PROTI ZEMNÍ VLHKOSTI A RADONU:
- VIZ TECHNICKÁ ZPRÁVA
- DODATEČNÝ KONTAKTNÍ ZATEPLOVACÍ FASÁDNÍ SYSTÉM ETICS:
- SPECIFIKACE VIZ TECHNICKÁ ZPRÁVA
- NASYPANÁ HUTNĚNÁ ZEMINA
- ÚNOSNÁ ZEMINA
- KAČÍREK (OKAPOVÝ CHODNÍK)

VYSVĚTLIVKY:

- OP SYSTÉM ODVĚTRÁNÍ RADONU Z PODLOŽÍ:
- PERFOROVANÉ TRUBKY - PVC100 (OBALENÉ GEOTEXTÍLIÍ)
- PÁTEŘNÍ LEŽATÝ ROZVOD - PVC 125, SVISLÝ PÁTEŘNÍ ROZVOD - PVC 150
- (VYVEDEN NAD STŘEŠNÍ PLÁŠŤ A ZAKONČENÝ ODVĚTRÁVACÍ HLAVICÍ)

VÝPIS STAVEBNÍCH ÚPRAV:

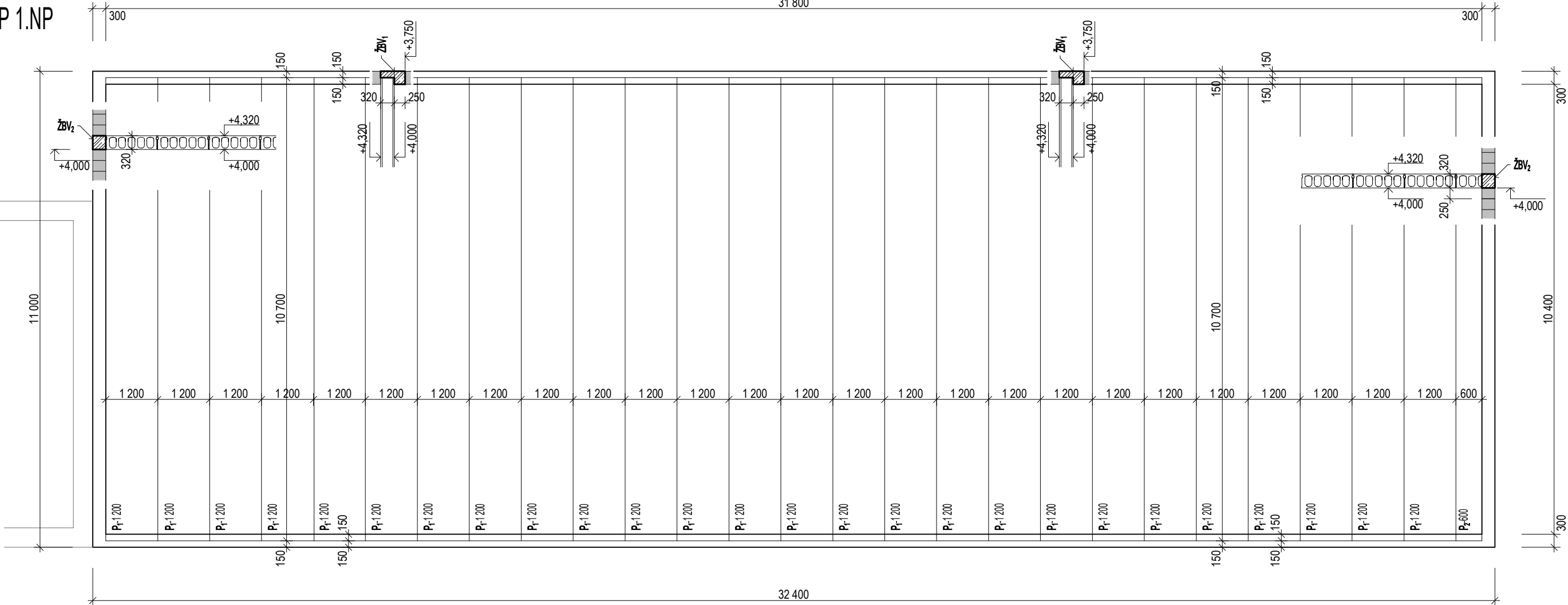
- OZNAČENÍ:POPIS: ZALOŽENÍ:
- ZT₁ PROSTUP -STÁV. ZÁVLAHOVÝ ROZVOD (CHRÁNÁNÍČKA PE64) (-1,350)
- ZT₂ PROSTUP -STÁV. ZÁVLAHOVÝ ROZVOD (CHRÁNÁNÍČKA PE64) (-1,350)

POZNÁMKY:

- ULOŽENÍ MUSÍ SPLŇOVAT DVĚ PODMÍNKY:
- MIN. HLOUBKLA ULOŽENÍ OD UT 1250mm A 500mm V RT (PO SEJMUJÍ ORNICE)
- PŘED BETONÁŽÍ DO ZÁKLADOVÝCH RÝH NUTNO VLOŽIT ZEMNÍ PÁSEK FeZn VČETNĚ VÝVODŮ NAD TERÉN
- VŠECHNY PRÁCE PROVÁDĚT DLE PLATNÝCH ČSN A TECHNOLOGICKÝCH PRAVIDELBEZPEČNOSTI PRÁCE
- VÝSTAVBU NUTNO KOORDINOVAT S OSTATNÍMI PROFESEMI
- SKLADBY JEDNOTLIVÝCH KONSTRUKCÍ JSOU KOMPLETNĚ VYPŠÁNY V PŘÍLOZE TECHNICKÉ ZPRÁVY

VYPRACOVAL:	Ing. IVAN DOLEJŠ, OSKAR ADAMEC	HLAVNÍ INŽENÝR:	Ing. VLADIMÍR MATĚJKA	KRAJ:	KRAJ VYSOČINA
AKCE:	SOFTBALOVÉ HRŠTĚ TJ JISKRA HB PŘÍSTAVBA ODPALIŠTĚ			DATUM:	05 / 2025
STAVEBNÍK:	TJ JISKRA HAVLÍČKŮV BROD z.s.			OBEČ:	HAVL. BROD
VÝKRES:	SO.01 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ ZÁKLADY			FORMÁT:	xA4
STUPEŇ PD:	DSP			MĚŘITKO:	ČÍSLO VÝKRESU: 1:100 D.1.2b-1

STROP 1.NP
M1:100



VÝPIS ŽB STROPNÍCH PANELŮ:

OZNAČENÍ	POPIS	ŠÍŘKA(mm)	DÉLKA(mm)	VÝŠKA(mm)	POČET(ks)
P ₁	ŽB PANEL (SPIROLL)	1 200	10 700	320	26x
P ₂	ŽB PANEL (SPIROLL)	600	10 700	320	1x

STAVEBNÍ PROSTUPY:

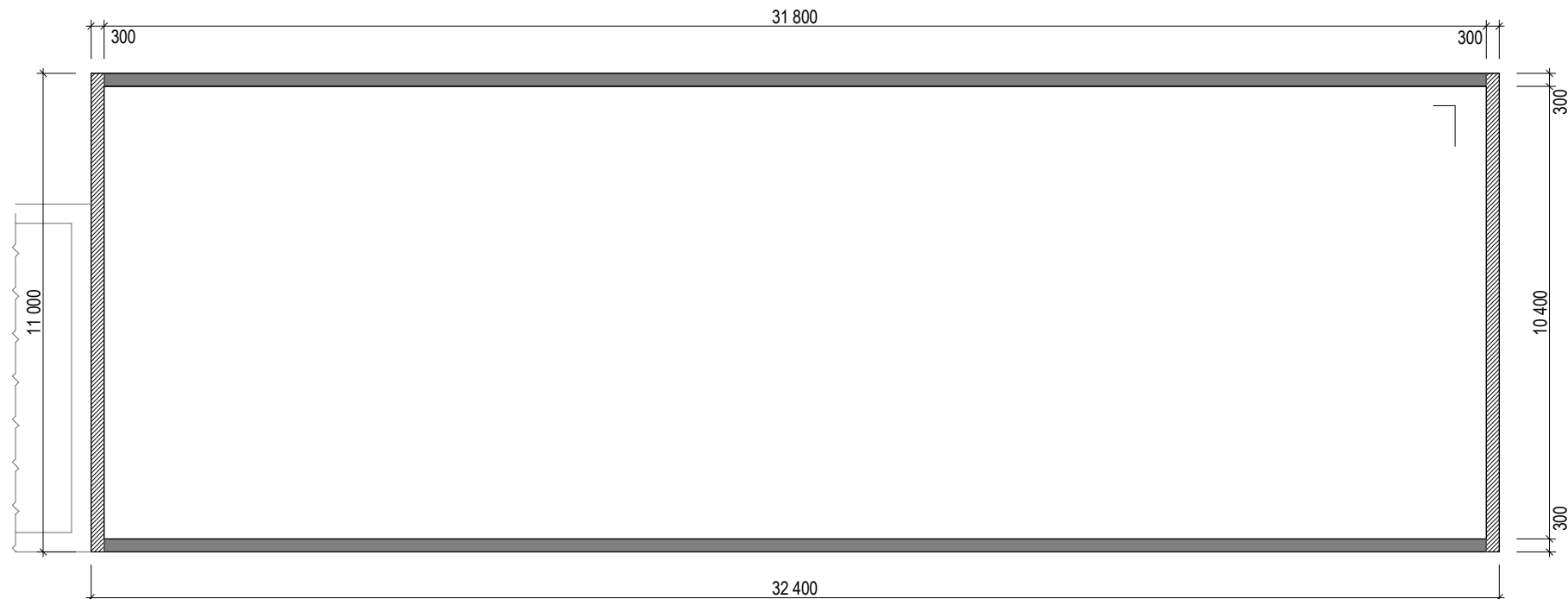
ZT ₁ PROSTUP Ø250mm	- ODVĚTRÁNÍ PODLOŽÍ
ZT ₂ PROSTUP OCEL DN 25	- ÚT

POZNÁMKY:

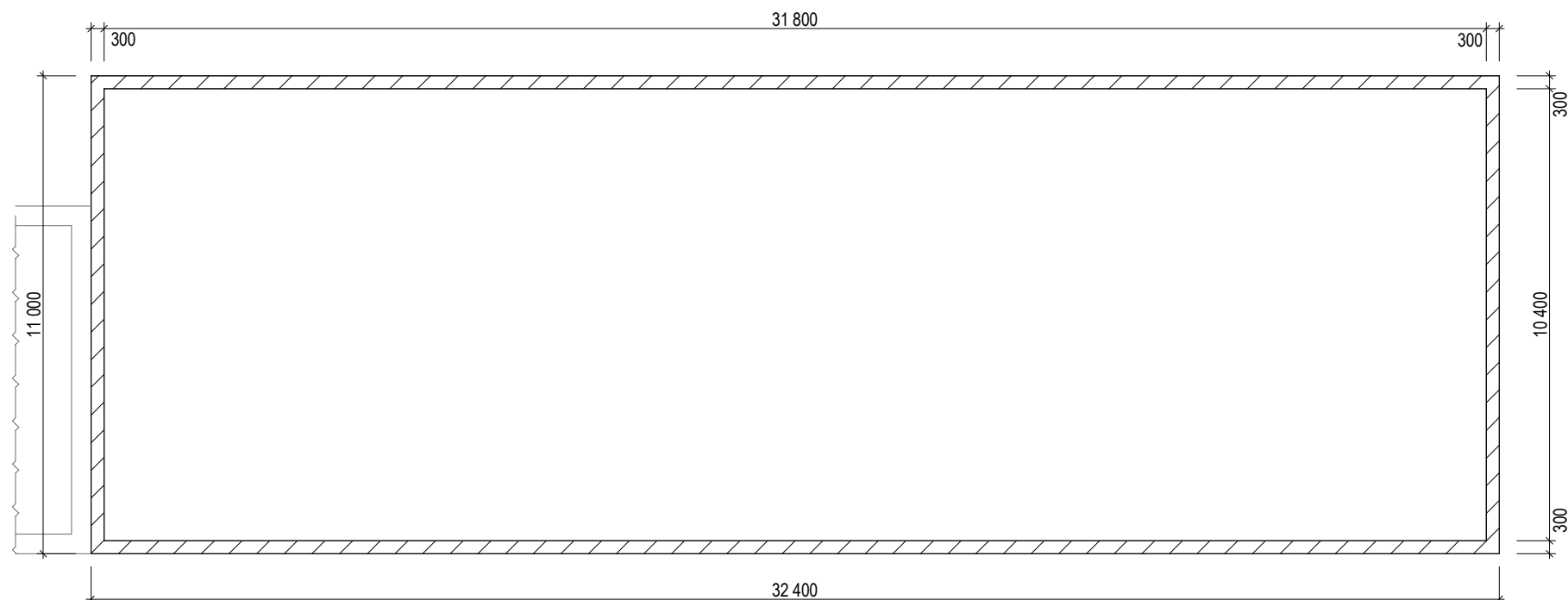
- STROP:** ŽB PŘEDPJATÉ PANE LY TYPU SPIROLL TL.320 mm (STROPSYSTEM)
- TECHNICKÉ PARAMETRY / ZÁSADY
- POŽÁRNÍ ODOLNOST DÍLCŮ: min. REI45
 - TRÍDA PROSTŘEDÍ: XC1
 - ULOŽENÍ 150 mm ČÁST ŽB MONOLITICKÉHO VĚNCE (C 20/25)
 - DO KAŽDÉ 2 SPÁRY VLOŽIT ZÁLIVKOVOU VÝYTUŽ:
 - 2x OCEL. PRUTY Ø10mm R10505 - (NUTNO PROVÁZAT S VÝYTUŽÍ ŽB VĚNCE)
 - ŽB MONOLITICKÉ VĚNCE JSOU ŘEŠENY V SAMOSTATNÉM VÝKRESE
 - VŠECHNY PRÁCE PROVÁDĚT DLE PLATNÝCH ČSN A TECHNOLOGICKÝCH PRAVIDELBEZPEČNOSTI PRÁCE
 - VÝSTAVBU NUTNO KOORDINOVAT S OSTATNÍMI PROFESEMI
 - SKLADBY JEDNOTLIVÝCH KONSTRUKCÍ JSOU KOMPLETNĚ VYPSÁNY V PŘÍLOZE TECHNICKÉ ZPRÁVY

VYPRACOVAL:	Ing. IVAN DOLEJŠ, OSKAR ADAMEC	HLAVNÍ INŽENÝR:	Ing. VLADIMÍR MATĚJKA	KRAJ:	KRAJ VYSOČINA
AKCE:	SOFTBALOVÉ HRŠTĚ TJ JISKRA HB PŘÍSTAVBA ODPALIŠTĚ	DATUM:	05 / 2025		
		OBE C:	HAVL. BROD		
STAVEBNÍK:	TJ JISKRA HAVLÍČKŮV BROD z.s.	FORMÁT:	xA4		
VÝKRES:	SO.01 STAVEBNÉ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ SKLADBA STROPU NAD 1.NP	MĚŘÍTKO:	1:100	ČÍSLO VÝKRESU: D.1.2b-2	
STUPEŇ PD:	DSP				

1.NP
M 1:150



2.NP
M 1:150



LEGENDA:

MONOLITICKÝ ŽB VĚNEC (ŽBV₁):

TECHNICKÉ PARAMETRY

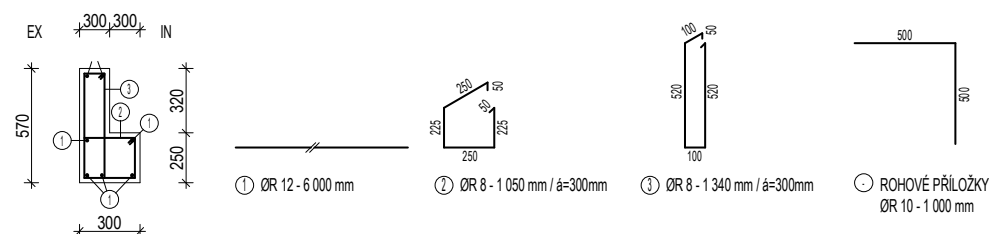
-NOSNÉ ZDIVO STAŽENO ŽB VĚNCEM V ÚROVNI (+3,75), h=570 mm

-BETON TŘÍDY (C20/25)

-7xO CEL.PRUTÝ (10505) Ø12 mm + OCEL.TŘMÍNKY Ø 8mm (10505) PO 300mm

+ ROHOVÉ PŘÍLOŽKY Ø12mm

-VÝZTUŽ ŽB VĚNCE PROVÁZAT SE ZÁLIVKOVOU VÝZTUŽÍ A VÝZTUŽÍ V NOSNÉM ZDIVU



MONOLITICKÝ ŽB VĚNEC (ŽBV₂):

TECHNICKÉ PARAMETRY

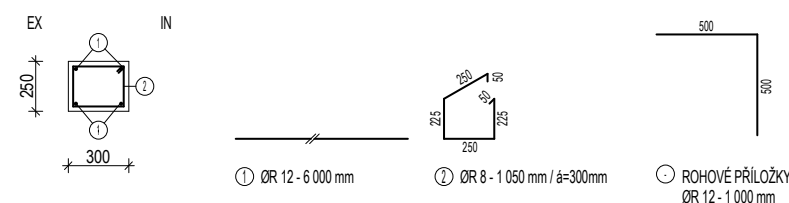
-NOSNÉ ZDIVO STAŽENO ŽB VĚNCEM V ÚROVNI (+4,00), h=250 mm

-BETON TŘÍDY (C20/25)

-4xO CEL.PRUTY (10505) Ø12 mm + OCEL.TŘMÍNKY Ø 8mm (10505) PO 300mm

+ ROHOVÉ PŘÍLOŽKY Ø12mm

-VÝZTUŽ ŽB VĚNCE PROVÁZAT SE ZÁLIVKOVOU VÝZTUŽÍ A VÝZTUŽÍ V NOSNÉM ZDIVU



MONOLITICKÝ ŽB VĚNEC (ŽBV₃):

TECHNICKÉ PARAMETRY

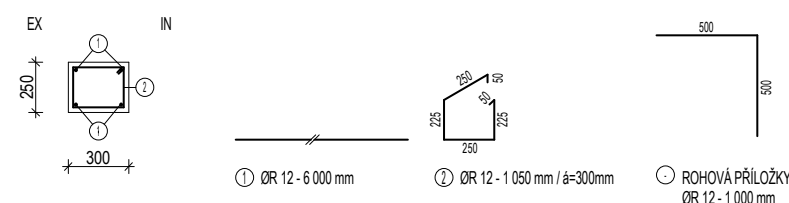
-NOSNÉ ZDIVO STAŽENO ŽB VĚNCEM V ÚROVNI (+9,07), h=250 mm

-BETON TŘÍDY (C20/25)

-4xO CEL.PRUTY (10505) Ø12 mm + OCEL.TŘMÍNKY Ø 8mm (10505) PO 300mm

+ ROHOVÉ PŘÍLOŽKY Ø12mm

-VÝZTUŽ ŽB VĚNCE PROVÁZAT SE ZÁLIVKOVOU VÝZTUŽÍ A VÝZTUŽÍ V NOSNÉM ZDIVU



POZNÁMKY:

- VŠECHNY PRÁCE PROVADEŤ DLE PLATNÝCH ČSN A TECHNOLOGICKÝCH PRAVIDEL BEZPEČNOSTI PRÁCE
- VÝSTAVBU NUTNO KOORDINOVAT S OSTATNÍMI PROFESEMI
- SKLADBY JEDNOTLIVÝCH KONSTRUKCÍ JSOU KOMPLETNĚ VYPSÁNY V PŘÍLOZE TECHNICKÉ ZPRÁVY

VYPRACOVAL: Ing. IVAN DOLEJŠ, OSKAR ADAMEC	HLAVNÍ INŽENÝR: Ing. VLADIMÍR MATĚJKA	KRAJ: KRAJ VYSOČINA
AKCE: SOFTBALOVÉ HRŠTĚ TJ JISKRA HB PŘÍSTAVBA ODPALIŠTĚ		DATUM: 05 / 2025
STAVEBNÍK: TJ JISKRA HAVLÍČKŮV BROD z.s.		OBEC: HAVL. BROD
VÝKRES: SO.01 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ ŽB MONOLITICKÉ VĚNCE		FORMÁT: xA4
STUPEŇ PD: DSP		MĚŘÍTKO: 1:150
		ČÍSLO VÝKRESU: D.2.1b-3

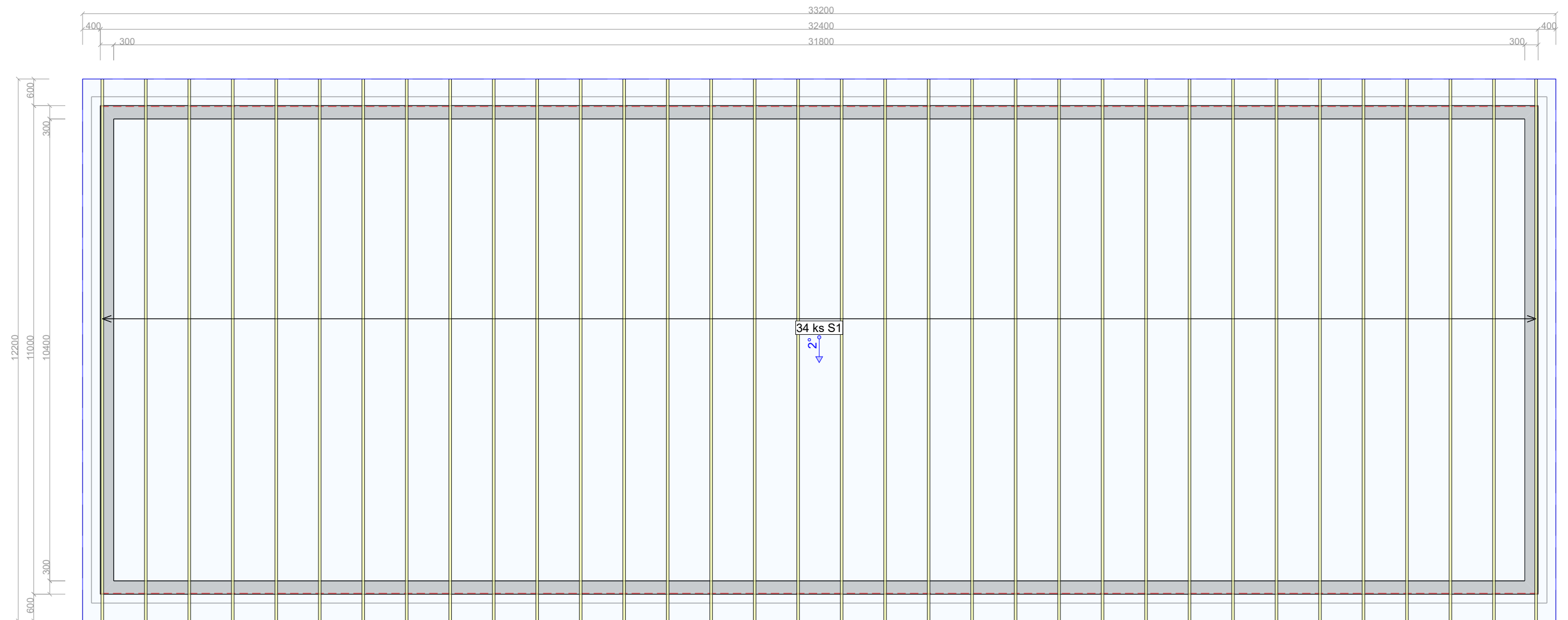
SO.01 STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

NÁVRH PŘÍHRADOVÝCH VAZNÍKŮ

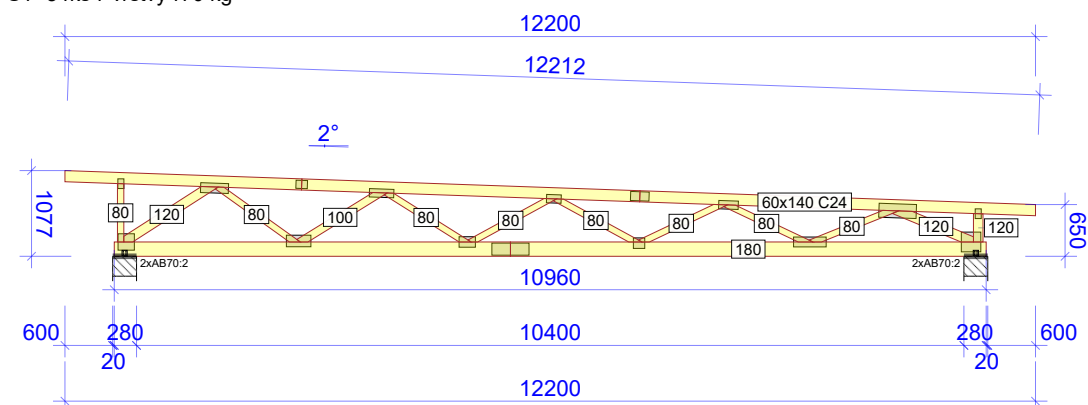
AKCE:	SOFTBALOVÉ HŘIŠTĚ TJ JISKRA HB PŘÍSTAVBA ODPALIŠTĚ PARC.Č.:1852/12 K.Ú.: HAVLÍČKŮV BROD
STAVEBNÍK:	TJ JISKRA HB z.s.
OBEC:	HAVLÍČKŮV BROD
KRAJ:	KRAJ VYSOČINA
STUPEŇ PD:	DSP
DATUM:	05 / 2025
VYPRACOVAL:	VAZNÍKY s.r.

SOFTBALOVÉ HŘIŠTĚ TJ JISKRA HB PŘÍSTAVBA ODPALIŠTĚ

Pozn. 1 Přetížení vazníků od instalace FVE panelů NEBYLO uvažováno.



S1 - 34ks 1-vrstvý 170 kg



Poznámka

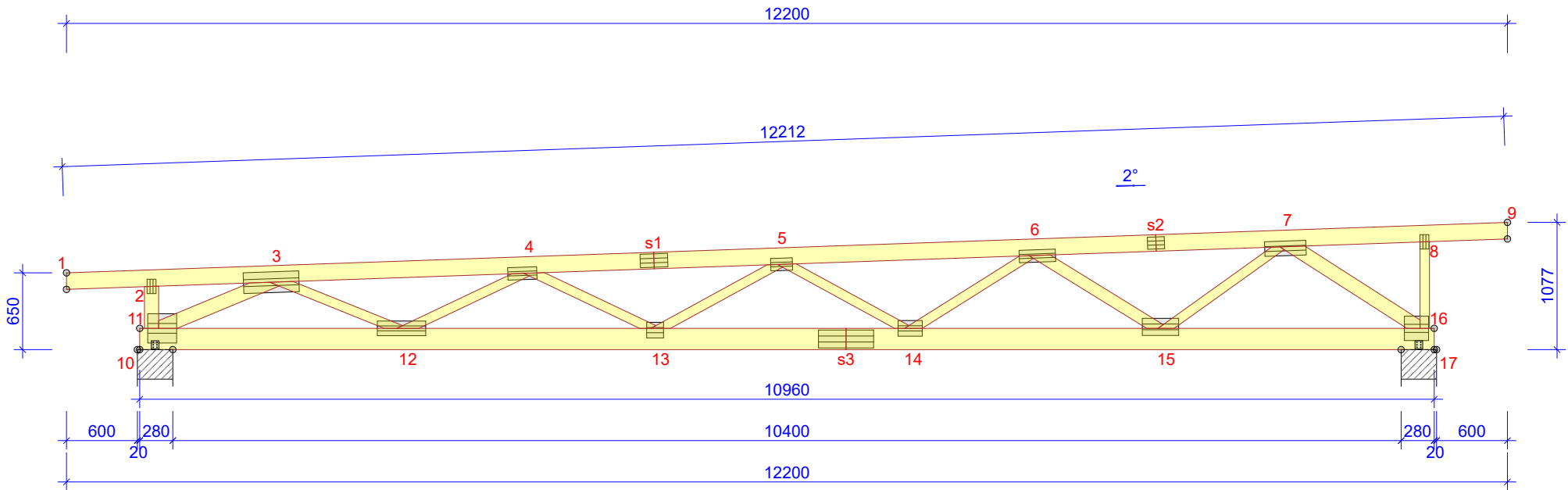
Ztužení konstrukce vazníků ze řeziva 25x100 mm (příčné ztužení ondřej. kříže);

Veškeré dřevěné prvky konstrukce vazníků ošetřeny impregnací máčením (bochemit QB);

NÁVRH KONSTRUKCE VAZNÍKŮ NEŘEŠÍ STATIKU PODPOR; PODPORY (překlady, průvlaky aj.)

MUSÍ BÝT DOSTATEČNĚ ÚNOSNÉ NA REAKCE OD VAZNÍKŮ;

Kotvení vazníků do ŽB věnce oboustr. úhelníky s výztuhou (pevná/posuv.); mechanická kotva; šroub + matice.



OBECNÉ NASTAVENÍ

ŠÍŘKA ŘEZIVA (mm):	60
HMOTNOST VAZNÍKU (kg/vrstvu):	170
ROZTEČ VAZNÍKŮ (mm):	1000
SERVISNÍ TŘÍDA:	2 = 65% <= RH < 85%

ZATÍŽENÍ (N/m²)

SNĚHOVÁ OBLAST:	III
ZATÍŽENÍ SNĚHEM (Sk, 420 m a.s.l):	1500
ZATÍŽENÍ VĚTREM (qp(z)):	684
STÁLÉ ZATÍŽENÍ NA STŘECHU:	350
STÁLÉ ZATÍŽENÍ NA STĚNU:	150
STÁLÉ ZATÍŽENÍ NA PŘESAHI ZESPOD:	250
STÁLÉ ZATÍŽENÍ NA STROP:	500
PŘIDÁNA VLASTNÍ TÍHA	

OBECNÉ POKYNY

MITEK software: PAMIR
Vazníky s.r.o. - LICENCE: 9059
NORMA: EN 1995 -1 -1:2004 + A2:2014 + CZ -NA

MAX. DEFORMACE (mm) (POUŽITELNOST)

STYČ. Č.	VER.	HOR.	ZK Č.
s1	31,3	2,1	1001:1:2 (WFIN)
s1-5	31,3	2,1	1001:1:2 (WFIN)
2-3	9	4,1	1001:1:2 (WFIN)

DEFORMACE V JINÝCH BODECH VIZ. VÝSLEDKY

PODPOROVÉ REAKCE (N) (MSU)

STYČ. Č.	SMĚR.	ZK S/D	ZK SD	ZK K	ZK O	ZK O	PRO KOVÁNÍ	ŠÍŘKA
		MAX	MAX	MAX	MAX	MIN	MAX / MIN	mm
10	HOR.	0	0	1081	0	-	1562 / -479	
10	VER.	7498	18550	17008	19285	7433	30143 / 2089	112
17	VER.	7597	18649	17077	19223	7532	30304 / 2157	112

© Výkres je chráněn autorským zákonem a nesmí být kopírován, šířen nebo jinak použit bez souhlasu autora.



KRESLIL
PRO

KONTR.

ČÍSLO ZAKÁZKY
2504HAVL

MĚŘÍTKO 1:50 STRANA 1/1

27.04.2025 - 12:06
2024.3c (1c003f2)

27.04.2025

OZNAČENÍ VAZNÍKU
S1

ČÍSLO VÝKRESU

REG.

