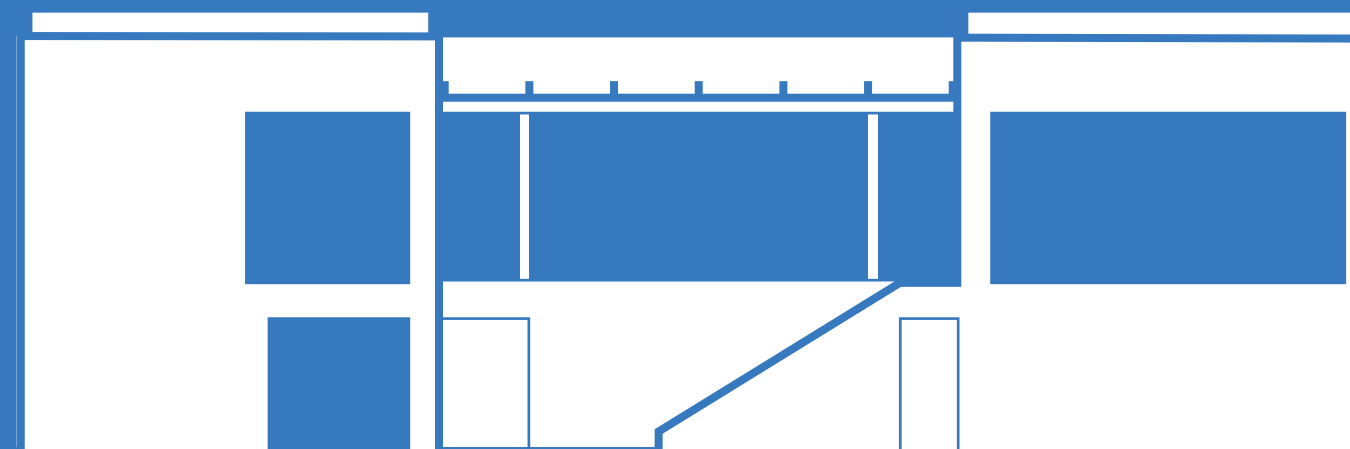




RD NUČNICKY

DOKUMENTACE PRO SPOLEČNÉ POVOLENÍ/OHLÁŠENÍ STAVBY
PARC. 45/104 K. Ú. NUČNICKY

ING. ARCH. MARTIN TOMÁŠ
02/2022



OBSAH DOKUMENTACE

A. Průvodní zpráva..... 004

B. Souhrnná technická zpráva..... 007

C. Situace

 C01 – Širší vztahy..... 018

 C02 – Katastrální situace..... 019

 C03 - Koordinační situace..... 020

 C04 - Územní plán..... 021

 C05 – Přípojky..... 022

 C06 – Příjezdová komunikace..... 023

 C07 – ZPF..... 024

D.1.1 – Architektonicko-stavební část

 D.1.1.a – Technická zpráva..... 027

 D.1.1.b.B01 – Púdorys 1.np.....028

 D.1.1.b.B02 – Púdorys 1.pp..... 029

 D.1.1.b.B03 – Púdorys střechy.....030

 D.1.1.b.C01 – Řez 1-1..... 031

 D.1.1.b.D01 – Pohled východní..... 032

 D.1.1.b.D02 – Pohled západní..... 033

 D.1.1.b.D03 – Pohled severní..... 034

 D.1.1.b.D02 – Pohled jižní..... 035

D1.2.- Konstrukční řešení

 D1.2.a. - technická zpráva..... 037

 D1.2.b.B01 – Výkres základů..... 038

 D1.2.b.B02 – Deska nad 1.pp..... 039

 D1.2.b.B03 – Nosná kce střechy..... 040

 D1.2.c. Výpočty a schemata..... 041

D1.3 – Požárně bezpečnostní řešení (vložena kopie + samostatná originální dokumentace)..... 060

D1.4.A1. - Zdravotechnické instalace - přípojky..... 066

D1.4.A1. - Zdravotechnické instalace – domovní rozvody..... 076

D1.4.B. - Vytápění a ventilace..... 081

D1.4.C. - Elektroinstalace..... 085

5. Geodetický podklad..... 093

7. Průkaz energetické náročnosti budovy (vložena kopie + samostatná originální dokumentace)..... 095

Pozn.
Dokumentace je zpracována jako jeden fyzický dokument reflektující všechny související dokumenty, které jsou zde uvedeny v kopii. Originály s otiskem razítka jsou samostatné dokumentace, které jsou pro účely legislativního projednání nedílnou součástí celkové dokumentace. Ve výše uvedeném obsahu dokumentace jsou tyto dokumenty uvedeny.





A.PRZ

PRŮVODNÍ ZPRÁVA



A.1 IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE

A.1.1 ÚDAJE O STAVBĚ

- a) *název stavby,*
RD Nučnický
- b) *místo stavby (adresa, čísla popisná, katastrální území, parcelní čísla pozemků),*
Parc. č. 45/104 k. ú. Nučnický
Nučnický
41201 Travčice

Pozemek	plocha	k. ú.	majitel
45/104	2522	Nučnický [768031]	Tomáš Martin, Nučnický 4, 41201 Travčice 1/2 Vafaeifakhr Marjan, Pod Kavalírkou 1300/3, Košíře, 15000 Praha 5 1/2

- c) *předmět projektové dokumentace - nová stavba nebo změna dokončené stavby, trvalá nebo dočasná stavba, účel užívání stavby.*
- Předmět dokumentace:

Účel užívání:

Nová stavba
Trvalá stavba
Rodinný dům

A.1.2 ÚDAJE O STAVEBNÍKOVĚ

- a) *jméno, příjmení a místo trvalého pobytu (fyzická osoba) nebo*
Tomáš Martin,
Nučnický 4,
41201 Travčice 1/2
a
Vafaeifakhr Marjan,
Pod Kavalírkou 1300/3,
Košíře, 15000 Praha 5 1/2
- b) *jméno, příjmení, obchodní firma, identifikační číslo osoby, místo podnikání (fyzická osoba podnikající, pokud záměr souvisí s její podnikatelskou činností) nebo*
- c) *obchodní firma nebo název, identifikační číslo osoby, adresa sídla (právnícká osoba)*

A.1.3 ÚDAJE O ZPRACOVATELI PROJEKTOVÉ DOKUMENTACE

- a) *jméno, příjmení, obchodní firma, identifikační číslo osoby, místo podnikání (fyzická osoba podnikající) nebo obchodní firma nebo název, identifikační číslo osoby, adresa sídla (právnícká osoba),*
ing. Arch. Martin Tomáš
Nučnický 4
412 01 Travčice
- b) *jméno a příjmení hlavního projektanta včetně čísla, pod kterým je zapsán v evidenci autorizovaných osob vedené Českou komorou architektů nebo Českou komorou autorizovaných inženýrů a techniků činných ve výstavbě, s vyznačeným oborem, popřípadě specializací jeho autorizace,*
ing. Arch. Martin Tomáš
ČKA 3328
- c) *jména a příjmení projektantů jednotlivých částí projektové dokumentace včetně čísla, pod kterým jsou zapsáni v evidenci autorizovaných osob vedené Českou komorou architektů nebo Českou komorou autorizovaných inženýrů a techniků činných ve výstavbě, s vyznačeným oborem, popřípadě specializací jejich autorizace.*

A.2 ČLENĚNÍ STAVBY NA OBJEKTY A TECHNICKÁ A TECHNOLOGICKÁ ZAŘÍZENÍ

Stavba není členěna na objekty a neobsahuje speciální technologická zařízení

A.3 SEZNAM VSTUPNÍCH PODKLADŮ

- Digitální katastrální mapa
- Obhlídka staveniště
- Požadavky investora
- Geodetické zaměření objektu
- Vyhláška č. 268/2009 Sb. o technických požadavcích na stavby





B. STZ

SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA



Ing. Arch. Martin Tomáš

02/2021

Obsah

B.1 Popis území stavby.....	3
B.2 Celkový popis stavby.....	4
B.2.1 Základní charakteristika stavby a jejího užívání.....	4
B.2.2 Celkové urbanistické a architektonické řešení.....	5
B.2.3 Celkové provozní řešení, technologie výroby.....	5
B.2.4 Bezbariérové užívání stavby.....	5
B.2.5 Bezpečnost při užívání stavby.....	5
B.2.6 Základní charakteristika objektů.....	5
B.2.7 Základní charakteristika technických a technologických zařízení.....	5
B.2.8 Zásady požárně bezpečnostního řešení.....	6
B.2.9 Úspora energie a tepelná ochrana.....	6
B.2.10 Hygienické požadavky na stavby, požadavky na pracovní a komunální prostředí.....	6
B.2.11 Zásady ochrany stavby před negativními účinky vnějšího prostředí.....	6
B.3 Připojení na technickou infrastrukturu.....	6
B.4 Dopravní řešení.....	6
B.5 Řešení vegetace a souvisejících terénních úprav.....	6
B.6 Popis vlivů stavby na životní prostředí a jeho ochrana.....	7
B.7 Ochrana obyvatelstva.....	7
B.8 Zásady organizace výstavby.....	7
B.9 Celkové vodohospodářské řešení.....	10



Stavba je umístěna na okraji zastavěného území. Jedná se o okraj obce, na pozemcích budoucí nové zástavby. Stavba je řešena jako jednopodlažní částečně podsklepený objekt s rovnou střechou, do půdorysného tvaru U obráceného k východu. Stavba svým tvarem a měřítkem zapadá do okolní zástavby.

b) údaje o souladu u s územním rozhodnutím nebo regulačním plánem nebo veřejnoprávní smlouvou územní rozhodnutí nahrazující anebo územním souhlasem,

Stavba je funkčním využitím je plně v souladu s funkčním územím, na kterém se vyskytuje. Viz výkres C04

c) údaje o souladu s územně plánovací dokumentací, v případě stavebních úprav podmiňujících změnu v užívání stavby,

Stavba je v souladu s územně plánovací dokumentací. Výpočty jsou součástí výkresu C04.

d) informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z obecných požadavků na využívání území,
Výjimky pro provedení stavby se nepředpokládají.

e) informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů,

Výpočet odpovídajících plošných nároků dle platného územního plánu je proveden na výkrese C04.

Dle vyjádření Městského úřadu Litoměřice, Odbor územního rozvoje č. j. MULTM/000511/21/ROZ/IPe ze 14.1.2021 je definováno, že oplocení nebude zasahovat do nezastavěného území, což projekt respektuje – viz výkres C03.

f) výčet a závěry provedených průzkumů a rozborů - geologický průzkum, hydrogeologický průzkum, stavebně historický průzkum apod.,

Na pozemku byly provedeny následující průzkumy:

Geodetické výškové a polohopisné zaměření

Zhodnocení možnosti likvidace dešťových vod

Závěr:

v hloubce 1,5-1,8 m se jedná o vhodné odtokové poměry při koeficientu však u $k_v = 1.10^{-4} \text{ ms}^{-1}$

Inženýrsko-geologický průzkum

Závěr:

Jednoduché základové poměry s možností založení na pasech v nezámrazné hloubce 800 mm pod upraveným terénem.

Stanovení radonového indexu

Závěr:

území se středním radonovým indexem

g) ochrana území podle jiných právních předpisů1),

Území zasahuje do ochranného pásma vedení VN. Dle vyjádření správce elektrické sítě ČEZ je možné objekt provést. Projektová dokumentace zohledňuje všechny podmínky dané vyjádřením ČEZ Distribuce č. 001112214510 z 31.12.2020.

B.1 Popis území stavby

a) charakteristika území a stavebního pozemku, zastavěné území a nezastavěné území, soulad navrhované stavby s charakterem území, dosavadní využití a zastavěnost území,



h) poloha vzhledem k záplavovému území, poddolovanému území apod.,

Stavba se nachází v záplavovém území. Objekt je řešen projektem tak, že veškeré obytné místnosti domu jsou umístěny nad úrovní Q100 (jak geodeticky změřené, tak výškové kóty poskytnuté Povodím Ohře) a současně nad úrovní povodně 2002. Přístup k objektu bude po navýšené úrovni terénu, která je nad hladinou Q100.

Objekt a jeho majitelé budou zařazeni do Povodňového plánu obce Travčice, jak je uvedeno ve vyjádření obce z 12.1.2021.

i) vliv stavby na okolní stavby a pozemky, ochrana okolí, vliv stavby na odtokové poměry v území,

Stavba je v dostatečné vzdálenosti od okolních staveb a nepředpokládá se jejich ovlivnění budoucí stavbou. Odtokové poměry v území nejsou stavbou zasaženy.

j) požadavky na asanace, demolice, kácení dřevin,

Nejsou požadovány

k) požadavky na maximální dočasné a trvalé zábory zemědělského půdního fondu nebo pozemků určených k plnění funkce lesa,

Stavba je umístěna na orné půdě v zastavěném území.

BPEJ daného pozemku je dle katastru nemovitostí 1.21.10 s rozlohou 380 m² a před bude vyjmuta ze zemědělského půdního fondu.

l) územně technické podmínky - zejména možnost napojení na stávající dopravní a technickou infrastrukturu, možnost bezbariérového přístupu k navrhované stavbě,

Pozemek stavby je umístěn na severovýchodním cípu obce. Územní plán obce Travčice předpokládá provedení místní komunikace na pozemcích 45/83 a 45/130 v k. ú. Nučnický jak je uvedeno ve vyjádření obce Travčice z 12.1.2021. Souhlas s napojením na danou místní komunikaci je součástí vyjádření.

m) věcné a časové vazby stavby, podmiňující, vyvolané, související investice,

Nepředpokládají se.

n) seznam pozemků podle katastru nemovitostí, na kterých se stavba provádí,

Pozemek	plocha	k. ú.	majitel
45/104	2522	Nučnický [768031]	Tomáš Martin, Nučnický 4, 41201 Travčice 1/2 Vafaeifakhr Marjan, Pod Kavalírkou 1300/3, Košíře, 15000 Praha 5 1/2
45/83	1062	Nučnický [768031]	Státní pozemkový úřad, Husinecká 1024/11a, Žižkov, 13000 Praha 3
45/130	492	Nučnický [768031]	Obec Travčice, č. p. 150, 41201 Travčice

o) seznam pozemků podle katastru nemovitostí, na kterých vznikne ochranné nebo bezpečnostní pásmo.

Nepředpokládají se.

B.2 Celkový popis stavby

B.2.1 Základní charakteristika stavby a jejího užívání

a) nová stavba nebo změna dokončené stavby; u změny stavby údaje o jejích současném stavu, závěry stavebně technického, případně stavebně historického průzkumu a výsledky statického posouzení nosných konstrukcí, Nová stavba.

b) účel užívání stavby,

Bydlení - individuální

c) trvalá nebo dočasná stavba,

Trvalá stavba.

d) informace o vydaných rozhodnutích o povolení výjimky z technických požadavků na stavby a technických požadavků zabezpečujících bezbariérové užívání stavby, Nejsou požadovány.

e) informace o tom, zda a v jakých částech dokumentace jsou zohledněny podmínky závazných stanovisek dotčených orgánů,

Projektová dokumentace je provedena v souladu se stanovisky dotčených orgánů.

f) ochrana stavby podle jiných právních předpisů1),

Nepředpokládají se.

g) navrhované parametry stavby - zastavěná plocha, obestavěný prostor, užitná plocha, počet funkčních jednotek a jejich velikosti apod.,

Zastavěná plocha	223 m ²
Užitná plocha	229,60 m ²
Obestavěný prostor	1009 m ³
Počet funkčních jednotek	1
Podlažnost	2
Výška stavby	4,20 m výška atiky

h) základní bilance stavby - potřeby a spotřeby médií a hmot, hospodaření s dešťovou vodou, celkové produkované množství a druhy odpadů a emisí, třída energetické náročnosti budov apod.,

Kanalizace		
Dešťové vody		Q _r = 1,3 l/s
Výpočtový průtok splaškové kanalizace		Q _{rw} = 2,00 l/s
Voda		
Výpočtový průtok		Q _d = 1,02 l/s

Elektrická energie		
Maximální soudobý příkon:		20,42 kW
Proudový odběr připojené zátěže:		31,1 A
Doporučená proudová hodnota jističe:		3 x 32 A



Celková tepelná ztráta Qcm = 6,861kW

i) základní předpoklady výstavby - časové údaje o realizaci stavby, členění na etapy,

Počátek stavby 06/2022

Ukončení stavby 06/2024

j) orientační náklady stavby.

Odhad stavebních nákladů 4 500 tis. Kč

B.2.2 Celkové urbanistické a architektonické řešení

a) urbanismus - územní regulace, kompozice prostorového řešení,

Stavba je umístěna v zastavěném stabilizovaném území, které tvoří rodinné domy se střechami sedlovými resp. stanovými. Řešená stavba samostatný rodinný dům na samostatném pozemku. Hmotově je přizpůsobena tvaru a měřítku okolních budov. Jedná se o stavbu půdorysného tvaru U otevřeného k východu s rovnou střechou rozměrů 18,8x12,28 m a výšky 4,2 m atiky nad upraveným terénem.

b) architektonické řešení - kompozice tvarového řešení, materiálové a barevné řešení.

Půdorysný tvar písmene U obrácený k východu je přístupný z kratší jižní strany. Objekt je částečně podsklepen na východní straně, kde je rozdíl budoucích nivelit pozemku největší.

Dispozice objektu je tvořena hlavní obytnou místností v západní polovině objektu, na kterou přímo navazuje severně pracovna dělená skleněnou příčkou. V křídlech objektu k východu jsou pokoje se sociálním zařízením a šatnou – pro hlavní ložnici na severovýchodě, pro hostinský pokoj na jihovýchodě. Mezi těmito křídly vzniká krytá terasa. Pod křídly a terasou je objekt podsklepen a v prostorech se nacházejí dílny a sklady.

Další informace viz dokumentace objektu.

B.2.3 Celkové provozní řešení, technologie výroby

Stavba je jeden provozní celek.

B.2.4 Bezbariérové užívání stavby

Zásady řešení přístupnosti a užívání stavby osobami se sníženou schopností pohybu nebo orientace včetně údajů o podmínkách pro výkon práce osob se zdravotním postižením.

Pro řešenou stavbu není požadavek pro pohyb osob se sníženou schopností pohybu.

B.2.5 Bezpečnost při užívání stavby

Stavba nemá jiné než standardní požadavky na bezpečnost při užívání.

B.2.6 Základní charakteristika objektů

a) stavební řešení,

Bude provedena novostavba jednopodlažního rodinného domu s rovnou střechou a se suterénem pod částí plochy přízemí.

b) konstrukční a materiálové řešení,

Konstrukčně se jedná se o podélný vyzdíváný systém.

Základové konstrukce Patky 800x800x200 mm z litého betonu C20/25 s armaturou kari sítě 4x100x100 doplněnou tyčemi prům 10 mm. Patky budou rozmístěny pod křížením os nosných zdí. Pasy pod stěnami suterénu, armaturou spojené s patkami (4x10 mm), budou profilu 400x200 mm.

V nepodsklepené části budou na patkách sloupy ze ztraceného bednění 500x500 mm, které ponesou betonový věnec z litého betonu C20/25 profilu 250x300 mm s armaturou 4x12 mm spojený s věncem suterénu ve stejné nivelitě.

Základová deska 120 mm beton C20/25 s kari sítí 6*100*100 mm a doplňkovou armaturou prům 10 mm a 12 á 150 mm dle konstrukčního řešení

Svislé konstrukce suterénu ztracené bednění tl. 250 mm s vyztužením betonářskou ocelí vnějškově izolované proti vodě ve 2 křížem provedených vrstvách asfaltovým pásem, kryté XPS a nopovou folií

Obvodové nosné konstrukce zdící tvárnice typu ES07 CSB firmy CS Beton nebo podobné tl. 190 mm s zateplovacím systémem 180 mm (vata nebo EPS dle požadavků PBŘ)

Stropní konstrukce suterénu Monolitické betonové konstrukce tl. 120 mm z betonu C25/30 s armaturou dle konstrukčního řešení

Střecha Dřevěný krov ze sbíjených nosníků opřený do věnce obvodových stěn krytý záklopem z OSB desek

Střešní plášť Dvojitý bitumenový pás, tepelná izolace XPS tl. 50mm krytý kačirkem na geotextílii

Výplně otvorů Plastová 7-ti komorová okna s trojsklem Uw < 0,8 W/m2K

Příčky vyzdívané v systému např. Porfix, nebo dle typu zdiva nosné konstrukce

Fasáda Kombinace hrubozrnné a jemnězrnné omítky na lepidlo s perlínkou na zateplovací systém

c) mechanická odolnost a stabilita.

Základní stabilitu zajišťuje železobetonová konstrukce suterénu, betonové pilíře v rámci tvárnic v průsečících osového systému stavby a vodorovných nosných konstrukcí.

B.2.7 Základní charakteristika technických a technologických zařízení

a) technické řešení,

Vytápění Předpokládá se vzduchový systém vytápění pomocí tepelného čerpadla vzduch-vzduch. Zdroj, tepelné čerpadlo vzduch-vzduch bude umístěné na severní stěně objektu nad úrovní Q100 i Q2002.

Doplňkovým zdrojem bude krb na pevná paliva
Elektroinstalace Předpokládá se provedení standardního systému elektroinstalace
Vodovod Objekt bude napojen na stávající uliční rozvod vodovodu.
Ohřev TUV bude prováděn ze elektrickým bojlerem se solárním dohřevem. Krb se předpokládá s vložkou pro ohřev TUV



Splašková kanalizace bude gravitačně svedena do nově budovaného napojení splaškové kanalizace.
Dešťová kanalizace bude svedena do samostatného vsakovacího objektu na pozemku investora. Předpokládá se umístění jímky dešťových vod před vsakovacím objektem.

b) výčet technických a technologických zařízení.

Objekt bude vytápěn teplým čerpadlem vzduch-vzduch. Vnější agregáty budou situovány na severovýchodním cípu objektu, tak aby akustický tlak neomezoval obytné části sousedních parcel.

B.2.8 Zásady požárně bezpečnostního řešení

Viz samostatná část dokumentace

B.2.9 Úspora energie a tepelná ochrana

informace viz dokumentace objektu.

B.2.10 Hygienické požadavky na stavby, požadavky na pracovní a komunální prostředí

Zásady řešení parametrů stavby - větrání, vytápění, osvětlení, zásobování vodou, odpadů apod., a dále zásady řešení vlivu stavby na okolí - vibrace, hluk, prašnost apod.

informace viz dokumentace objektu

B.2.11 Zásady ochrany stavby před negativními účinky vnějšího prostředí

a) ochrana před pronikáním radonu z podloží,

Izolační pásy s AL vložkou 2x – křížem natavené + odvětrání podloží

b) ochrana před bludnými proudy,

Nepředpokládá se

c) ochrana před technickou seizmicitou,

Není nutná

d) ochrana před hlukem,

Není nutná

e) protipovodňová opatření,

Obytné místnosti objektu jsou umístěny nad úrovní Q100 (jak zaměřenou nivelitou, tak nad nivelitou poskytnutou Povodím Ohře) a také nad nivelitou Q2002. Prostory suterénu, které jsou pouze skladovací jsou řešeny se vsakovací podlahou tak, aby po případném zaplavení bylo možno prostory bez nároků na zvláštní požadavky opět uvést do provozu. Veškeré elektrické instalace zde provedené budou nad úrovní Q100 a zapojené na samostatný jistič s proudovou ochranou.

Objekt bude zapojen do systému protipovodňové ochrany obce.

f) ostatní účinky - vliv poddolování, výskyt metanu apod.

Nejsou nutné

B.3 Připojení na technickou infrastrukturu

a) napojovací místa technické infrastruktury,

Splašková kanalizace bude napojena na řad splaškové obecní kanalizace do revizní šachty na pozemku 45/83 rourou KG DN 200. Vzdálenost napojení k pozemku je 32,45 bm. Na hranici pozemku bude vybudována revizní šachta DN 400. V bodech zlomu bude přípojka osazena revizními šachtami DN 400. upřesnění viz výkresy C03, C06 a hlavně C09

Pitná voda bude napojena na obecní rozvod v připojovacím bodě na pozemku 45/83. Napojení bude provedeno z PE 32. Na obecním pozemku 45/130 bude provedena vodoměrná šachta. Vzdálenost napojení k vodoměrné šachtě je cca 4 bm. upřesnění viz výkresy C03, C06 a hlavně C08

Napojení elektrické energie bude provedeno ze sloupu vedení NN na pozemku 1079/2. Vedení doporučeným kabelem CYKY 5cx16 + HDD 3x2,5 bude vedeno do nově vybudovaného antoničku na hraně pozemku, kde bude osazen jistič doporučené hodnoty 3x32A. upřesnění viz C03 a C06. Přípojku zajišťuje ČEZ.

b) připojovací rozměry, výkonové kapacity a délky.

Viz výše

B.4 Dopravní řešení

a) popis dopravního řešení včetně bezbariérových opatření pro přístupnost a užívání stavby osobami se sníženou schopností pohybu nebo orientace,

Stavba přímo sousedí na jihozápadním cípu pozemku s prostorem budoucí místní komunikace, ze které bude napojena. Předpokládá se napojení dvou kolmých parkovacích stání přímo ze silnice a pěší přístup do objektu.

b) napojení území na stávající dopravní infrastrukturu,

Stavba je napojena na budoucí místní komunikaci, se kterou má společnou hranici.

Napojení bude provedeno nájezdem do dvou parkovacích stání přímo z komunikace. Povrch parkovacích stání bude proveden z šedé zámkové dlažby tl. Min 60 mm na kufr tl. 200 mm provedený z kameniva fr. 32-64 a krycí vrstvou frakce 8-16 tl. 50 mm. Hutnění bude provedeno po max 100 mm.

Pěší přístup bude proveden samostatným chodníkem ze skládané betonové dlažby tl. Min 40 mm na kufr tl. 150 mm z kameniva fr. 8-16.

Předpoklad vybudování místní komunikace je definován ve vyjádření Obce Travčice z 12.1.2021 jako správce místních komunikací.

c) doprava v klidu,

Pro stavbu jsou na pozemku vyhrazena dvě parkovací stání přímo přístupná z komunikace.

Počet 2 parkovací stání plně odpovídá požadavkům pro rodinný dům.

d) pěší a cyklistické stezky.

Nejsou

B.5 Řešení vegetace a souvisejících terénních úprav

a) terénní úpravy,

dosypávky výšky max 1800 mm okolo stavby s vyspádováním k rostlému terénu. Zásypy budou prováděny postupně během provádění spodní stavby a hutněny po vrstvách max. 150 mm.

b) použité vegetační prvky,

travní porost okolo stavby, netřesky a jiné nenáročné rostliny na zelené střeše.

c) biotechnická opatření.

Nejsou použity



B.6 Popis vlivů stavby na životní prostředí a jeho ochrana

a) vliv na životní prostředí - ovzduší, hluk, voda, odpady a půda,

Hlukové zatížení z tepelného čerpadla vzduch-vzduch umístěného na severovýchodním rohu budované stavby se předpokládá malé. Akustický tlak převyšující normové hodnoty nepřekročí hranici pozemku a současně na řešeném pozemku neovlivňuje pobytové a obytné prostory.

b) vliv na přírodu a krajinu - ochrana dřevin, ochrana památných stromů, ochrana rostlin a živočichů, zachování ekologických funkcí a vazeb v krajině apod.,

Nejsou stavbou narušeny

c) vliv na soustavu chráněných území Natura 2000,

Není dotčena

d) způsob zohlednění podmínek závazného stanoviska posouzení vlivu záměru na životní prostředí, je-li podkladem,

Zatím není podkladem

e) v případě záměrů spadajících do režimu zákona o integrované prevenci základní parametry způsobu naplnění závěrů o nejlepších dostupných technikách nebo integrované povolení, bylo-li vydáno,

Není požadováno

f) navrhovaná ochranná a bezpečnostní pásma, rozsah omezení a podmínky ochrany podle jiných právních předpisů.

Na pozemku se nachází bezpečnostní pásmo VN šířky 14 m. Způsob výstavby výsledná stavba byla konzultována se správcem sítě ČEZ Distribuce a projekt zahrnuje veškeré požadavky vznesené dle vyjádření č. 001112214510 z 31.12.2021

V případě, že je dokumentace podkladem pro stavební řízení s posouzením vlivů na životní prostředí, neuvádí se informace k bodům a), b), d) a e), neboť jsou součástí dokumentace vlivů záměru na životní prostředí.

B.7 Ochrana obyvatelstva

Splnění základních požadavků z hlediska plnění úkolů ochrany obyvatelstva.

V rámci řešeného území je definována zóna havarijního plánování.

Projekt se nachází v záplavové zóně řeky Labe. Projekt bude integrován do protipovodňového plánu obce Travčice způsobem, že obyvatelé objektu budou zahrnuti do informačního systému protipovodňových opatření a budou seznámeni s protipovodňovým plánem obce.

- ukrytí obyvatelstva v důsledku mimořádné události

Kryt CO obce Travčice

- evakuace obyvatelstva a jeho ubytování

Není předpokládán vznik mimořádné události vyžadující evakuaci obyvatelstva. V ojedinělých případech menšího rozsahu je možno využít ubytovacích zařízení cestovního ruchu rozptýlených v území.

- skladování materiálu civilní ochrany a humanitární pomoci

V objektu Obecního úřadu.

B.8 Zásady organizace výstavby

a) potřeby a spotřeby rozhodujících médií a hmot, jejich zajištění,

Elektrická energie pro potřeby výstavby a zařízení staveniště bude zajištěna ze dočasného staveništního přívodu NN - Přípojný bod viz přípojný bod stavby, kde bude s dodavatelem energie dohodnut staveništní odběr – staveništní elektroměr.

Voda pro zajištění provozu stavby, dle jejich požadavku bude zajištěna do provedení přípojky dovozem vody v cisternách.

Bude osazeno kontejner pro zázemí stavby - sklad nářadí.

b) odvodnění staveniště,

Plochy staveniště budou odvodněny vsakem na pozemku, nepředpokládá se zhoršení stavu a vzhledem k výšce terénu vůči okolí nehrozí nebezpečí stékání dešťových vod na okolní pozemky.

c) napojení staveniště na stávající dopravní a technickou infrastrukturu,

Příjezd ke staveništi

Dopravní obsluha stavby bude zajišťována menšími nákladními automobily. Příjezd bude veden z přilehlé po pozemku 45/83 a 45/130 v místě budoucí místní komunikace.

Vjezd, přístup na staveniště

Bude z pozemku 45/130. Prostor bude oplocen mobilním staveništním drátěným plotem.

Elektrická energie

Elektrická energie pro potřeby výstavby a zařízení staveniště bude zajištěna ze dočasného staveništního přívodu NN - Přípojný bod viz přípojný bod stavby, kde bude s dodavatelem energie dohodnut staveništní odběr – staveništní elektroměr.

Voda

Voda pro zajištění provozu stavby, dle jejich požadavku bude zajištěna do provedené přípojky dovozem vody v cisternách.

d) vliv provádění stavby na okolní stavby a pozemky,

Hlučné procesy budou prováděny pouze v pracovních dnech od 7.00 do 17.00

Prašné procesy budou dle možností eliminovány a investor je zodpovědný za případné související úklidové práce na okolních pozemcích a komunikacích.

e) ochrana okolí staveniště a požadavky na související asanace, demolice, kácení dřevin,

Nepředpokládají se

f) maximální dočasné a trvalé zábory pro staveniště,

Zábor na pozemku 45/83 a 45/130 bude proveden dočasně během provádění přípojek inženýrských sítí. Daný zábor neovlivní provoz na místních komunikacích.

g) požadavky na bezbariérové obchozí trasy,

Nepředpokládají se

h) maximální produkovaná množství a druhy odpadů a emisí při výstavbě, jejich likvidace,

Řešení likvidace odpadů ze stavby



- a) Odpady ze stavební činnosti musí být zařazeny podle druhu a kategorií, tříděny a odstraněny vhodným způsobem ve smyslu ustanovení § 79 odst. 4 písm. b) zákona č. 185/2001 Sb., o odpadech, vyhlášky č. 381/2001 Sb., vyhlášky č. 383/2001 Sb., vyhlášky č. 93/2016 Sb., zákona č. 320/2002 Sb. ve znění pozdějších předpisů.
- b) Zhotovitel zajistí přednostní využití odpadů před jejich odstraněním. Materiálové využití má přednost před jiným využitím odpadů.
- c) Přebytečný výkopový materiál bude deponován na pozemku a následně využit pro zásypové práce.
- d) Stavební odpad zejména musí být ukládán do kontejnerů na stavební odpad, zajištěných na náklady zhotovitele stavby, pokud není tento odpad přímo nakládán a vyvážen z místa vzniku k využití nebo k odstranění.
- e) Stavební odpad musí být po celou dobu přistavení kontejneru na stavební odpad zajištěn proti nežádoucímu znehodnocení nebo úniku.
- f) Zhotovitel stavby zajistí, aby ze stavebního odpadu byly vytříděny nebezpečné složky odpadu a využitelné složky odpadu.
- g) Původce odpadu je povinen odpad třídit a nabídnout k využití provozovateli zařízení na úpravu stavebního odpadu.
- h) Stavební odpad bude předáván pouze osobám, které jsou k jejich převzetí oprávněny podle zák. č. 185/2001 Sb. ve znění pozdějších předpisů
- i) Shromažďovací místa a prostředky musí být označeny v souladu s požadavky vyhlášky MŽP č. 383/2001 Sb., vyhlášky č. 93/2016 Sb. Specifikace odpadů a jejich úložiště Zatřídění následně specifikovaných stavebních a demoličních odpadů je provedeno podle Katalogu odpadů, přílohy č. 1 k vyhlášce č. 93/2016 Sb.

Specifikace odpadů a jejich úložiště

Zatřídění následně specifikovaných stavebních a demoličních odpadů je provedeno podle Katalogu odpadů, přílohy č. 1 k vyhlášce č. 93/2016 Sb.

Katalogové č. odpadu	Specifikace odpadu	Kategorie	Způsob naložení s odpadem
170101	beton	O	skládka nebo recyklace
170102	cihly	O	skládka nebo recyklace
170106	směsi nebo oddělené frakce obsahující nebezpečné látky	N	skládka NO
170107	směsi nebo oddělené frakce neuvedené po č. 170106	O	skládka nebo recyklace
170201	dřevo	O	materiálové využití, skládka, spalovna
170202	sklo	O	recyklace
170203	plasty	O	materiálové využití
170204	sklo, plasty, dřevo obs. nebezpečné látky	N	spalovna NO nebo skládka NO
170401	měď, bronz, mosaz	O	materiálové využití

170402	hliník	O	materiálové využití
170403	olovo	O	materiálové využití
170404	zinek	O	materiálové využití
170405	železo a ocel	O	materiálové využití
170406	cín	O	materiálové využití
170407	směsné kovy	O	materiálové využití
170411	kabely neuvedené po č. 170410	O	spalovna NO, skládka NO, materiálové využití
170504	zemina a kamení neuvedené pod č. 170503	O	skládka nebo recyklace
170603	jiné izolační materiály, které jsou nebo obsahují nebezpečné látky	N	spalovna, skládka NO
170604	izolační materiály neuvedené pod č. 170601 a 170603	O	skládka nebo recyklace
170802	stavební materiály na bázi sádky neuvedené pod č. 170801	O	skládka nebo recyklace
170903	jiné stavební a demoliční odpady obsahující nebezpečné odpady	N	spalovna NO nebo skládka NO
170904	směsné stavební a demoliční odpady neuvedené pod č. 170901, 170902 170903	O	skládka nebo recyklace
150101	papírové a lepenkové obaly	O	materiálové využití
150102	plastové obaly	O	materiálové využití
150103	dřevěné obaly	O	spalovna nebo skládka
150110	obaly obsahující zbytky nebezpečných látek nebo obaly těmito látkami znečištěné	N	spalovna NO nebo skládka NO
203001	směsný komunální odpad	O	spalovna nebo skládka
200304	kal ze septiků a žump	O	splašková kanalizace, čistírna odpadních vod

i) *bilance zemních prací, požadavky na přísun nebo deponie zemin,*
skrývka ornice – 150 m3 (deponie na pozemku)

výkopy suterénu a základových pasů - 150 m3

výkopy celkem – 300 m3

zásypy:

zásyp stavební jámy – 40 m3

úprava terénu navýšení, ČTU – 900 m3



celkem zásypy, terénní úpravy – 940 m³

Materiál vytěžený ze stavby a stavební jámy bude okamžitě použit na pozemku nebo deponován na pozemku (ornice). Materiál pro zásypy a čisté terénní úpravy bude využit ze zeminy deponované na pozemku nebo bude přivezen z nedalekého štěrkopískového lomu.

j) ochrana životního prostředí při výstavbě,

Při provádění stavby nesmí být překročena nejvyšší hladina akustického tlaku A, prováděcí organizace musí dodržovat tato opatření:

- pro omezení hluku budou užity stroje a zařízení a mechanizované nářadí jejichž emisní hodnoty jsou nízké
- budou dodržovány předepsané doby nasazení strojů
- stroje, zařízení, mechanizované nářadí a dopravní prostředky budou udržovány v dobrém technickém stavu
- všechna vozidla, stavební stroje a výkopové mechanismy musí být řádně seřizeny a mít platný OTP. Jejich motory musí být vždy po skončení operace či po dojetí na stavbu vypnuty
- práce budou prováděny tak, aby zbytečně negenerovaly nadměrné hladiny hluku, pracovníci budou poučeni.

k) zásady bezpečnosti a ochrany zdraví při práci na staveništi,

Všechny části stavby byly navrženy v souladu s předpisy platnými v České republice. Veškeré stavební práce budou prováděny odbornou firmou k této činnosti způsobilou nebo budou vedeny a zaštitěny osobou odborně způsobilou. Vzhledem k provádění stavby v zastavěném území je nutné dbát především na ustanovení příslušných předpisů týkajících se hluku na pracovištích, prašnosti, zajištění vstupu na stavbu, apod. Během provozu stavby je nutno dodržovat všechny články platných ČSN a předpisů o bezpečnosti a ochraně zdraví, zejména vyhlášku č.48/1982 Sb. a vyhlášku ČÚBP a ČBÚ č.309/2006 Sb. o bezpečnosti práce a technických zařízení při stavebních pracích. Pro zajištění bezpečnosti práce na jednotlivých pracovištích je nutné, aby byly zpracovány provozní předpisy pro jednotlivá pracoviště. V předpisech budou bezpečnostní a hygienické pokyny pro veškerou činnost na pracovištích t.j. používání pracovních pomůcek, obsluha zařízení apod. Při provádění stavebních prací i během provozu stavby je nutno dodržovat všechny závazné články platných ČSN a předpisů BOZ.

Jedná se zejména o tyto předpisy:

- Vyhláška č. 309/2006 Českého úřadu bezpečnosti práce
- Vyhláška č. 48/82 Českého úřadu bezpečnosti práce
- Nařízení vlády 178/2001 Sb. – ochrana zdraví zaměstnanců při práci ve znění novel.
- Zákon 101/2005 Sb. O podrobnějších požadavcích na pracoviště a pracovní prostředí
- Vyhláška 269/2009 – vyhláška MMR o technických požadavcích na stavby
- ČSN 269030 – Manipulační jednotky. Zásady pro tvorbu, bezpečnou manipulaci a skladování.

Jednotliví dodavatelé musí mít zpracovány v rámci dodavatelské dokumentace technologické postupy ve vazbě na příslušná ustanovení platných ČSN a předpisů BOZ. Na pracovištích se nebudou používat jedy ani karcinogenní látky a na pracovištích nebudou vznikat škodliviny charakteru toxických látek, které by mohly mít vliv na bezpečnost a hygienu práce.

Při přípravných a výkopových pracích je nutno dodržet následující bezpečnostní opatření:

- před zahájením výkopových prací zajistit u všech správců vedení souběžných a křížujících vytýčení jejich zařízení v terénu
- na zahájení prací pozvat správce překládaného (chráněného, demontovaného) zařízení, aby ověřil vytýčení svého zařízení, potvrdit jeho totožnost a dal souhlas s manipulací na tomto svém zařízení. Dále, aby popř. zajistil vypnutí kabelů, na kterých budou prováděny montážní práce.

- poloha kabelů se ověří kopanými sondami. V případě, že budou práce zajištění stavební jámy zasahovat do ochranných pásem některé ze sítí, bude navržen speciální postup provádění a práce se provedou ve spolupráci se správcem příslušného vedení
- kopanou sondou, pokud se neprokáže jinak, se ověří rovněž hloubka vodovodního řadu
- z plochy staveniště se odstraní veškeré stávající provizorní, objekty, stromy a křoviny
- dle schváleného vytyčovacího výkresu se vytýčí a stabilizují modulové osy a obrysy objektu
- v případě, že dojde k obnažení stávajících inženýrských sítí nebo je nutno tyto sítě vyvěsit, musí být zajištěny nejen proti poškození pracovníky stavební organizace, ale i další osobou nebo působením vnějších vlivů
- výkopy mimo uzavřené staveniště je třeba řádně ohradit. V noci je nutno výkopy resp.komunikace u nich řádně osvětlovat . Případně nouzové elektrické osvětlení lze napájet jen bezpečným napětím (24V).

Jednotliví dodavatelé musí mít zpracovány v rámci dodavatelské dokumentace technologické postupy ve vazbě na příslušná ustanovení platných ČSN a předpisů BOZ. Na pracovištích se nebudou používat jedy ani karcinogenní látky a na pracovištích nebudou vznikat škodliviny charakteru toxických látek, které by mohly mít vliv na bezpečnost a hygienu práce.

l) úpravy pro bezbariérové užívání výstavbou dotčených staveb,

V rámci stavby nejsou požadována v daném rozsahu výstavby.

Výstavbou objektu rd nebudou dotčeny žádné bezbariérově užívané stavby a přístupy k nim. Stavba bude probíhat pouze v prostoru vymezeného dočasným zábořem stavby. V němž se ve smyslu ustanovení vyhlášky č. 398/2009 Sb. § 2 odst. 1) písm. d) nenacházejí stavby či zařízení pro výkon práce osob se zdravotním postižením.

m) zásady pro dopravní inženýrská opatření,

Dopravně inženýrská opatření budou v maximální možné míře zachovávat běžný automobilový i pěší provoz a přístup dopravní obsluhy ke stávajícím objektům. DIO bude provedeno následujícím způsobem:

Nejprve budou provedeny všechny přípojky a překopy v prostoru zeleně a vozovky. Většina sítí bude napojena v zeleni. Poté bude s lokálním zúžením provedena nová obruba na hraně pozemku.

Po celou dobu stavby bude silnice č. 233 osazena značka IP22 „Pozor výjezd vozidel stavby“. DIO bude spočívat v osazení značek A15 („Práce na silnici“) a A6b (Zúžená vozovka), zábor stavby bude oddělen od běžného automobilového provozu pomocí dopravních značek Z4a,b („Směrovací deska“). Dále bude osazena značka IP22 „Pozor výjezd vozidel stavby“.

Veškeré svislé dopravní značení bude osazeno v souladu se zákonem 361/2000 Sb., o provozu na pozemních komunikacích, TP 66 MDS a MV Zásady pro přechodné dopravní značení, ČSN EN 12899-1 Stálé svislé dopravní značení - Část 1: Stálé dopravní značky a ČSN EN 1436 Vodorovné dopravní značení - Požadavky na dopravní značení. Svislé dopravní značky provizorní budou plechové v reflexní úpravě, velikost základní, úprava vodorovného značení pomocí pásky GEFAFLEX.

Otevřené výkopy budou ohrazeny kovovými zábranami, v noci a za snížené viditelnosti označeny výstražným osvětlením. Výkopový ani stavební materiál se nesmí ukládat na tělese silnice, vozovku je nutné udržovat v čistotě, případné znečištění neodkladně odstraňovat.

n) stanovení speciálních podmínek pro provádění stavby - provádění stavby za provozu, opatření proti účinkům vnějšího prostředí při výstavbě apod.,

Během stavby musí být zachována dopravní obsluha dotčené oblasti, bezpečný průchod pro pěší v dotčené oblasti a příjezd a přístup k přilehlým objektům, jmenovitě pro pohotovostní vozidla. Při provádění stavby musí být dodrženy požadavky obsažené ve stanoviscích dotčených orgánů k dokumentaci pro stavební povolení. Během výstavby musí být umožněn příjezd těžké techniky provozovatele sítě ke vstupním šachtám veřejné kanalizace; rovněž zůstane zachován přístup k uličním hydrantům a armaturám stávajících vedení technického



vybavení. Během prací bude zachován přístup mobilní požární techniky ke všem okolním objektům. Realizací stavby nesmí dojít ke znečištění podzemních a povrchových vod.

o) postup výstavby, rozhodující dílčí termíny.

Zahájení stavby 06/2022

Hrubá stavba 06/2023

Dokončení 06/2024

B.9 Celkové vodohospodářské řešení

Dešťové vody budou likvidovány na pozemku ve vsakovacích tunelech dle objemu.

Spláskové vody budou napojeny do obecní kanalizace novou přípojkou.

Zdroj pitné vody bude novou přípojkou z obecního vodovodu.





C. SIT
SITUACE



Investor

Martin Tomáš
soukromá osoba
Nučnický 4
412 01 Travčice

Autor ----

HIP -----

Kreslil Tomáš

Akce

RD Nučnický
rodinný dům
p. č. 45/104 , k. ú. Nučnický
Travčice

Datum 26.02.2022

Fáze ----

Měřítka ####



Ing. arch. Martin. A. TOMÁŠ

Nº rev.	Nº změn	Změnil	Datum
Verze dokumentace		v001-r11-oploceno	

Nučníčky 4 | 412 01 Travčice | +420 736 757 766
m.a.tomas@seznam.cz | www.matomas.cz | ČKA № 3328
 www.formace.cz

Název výkresu

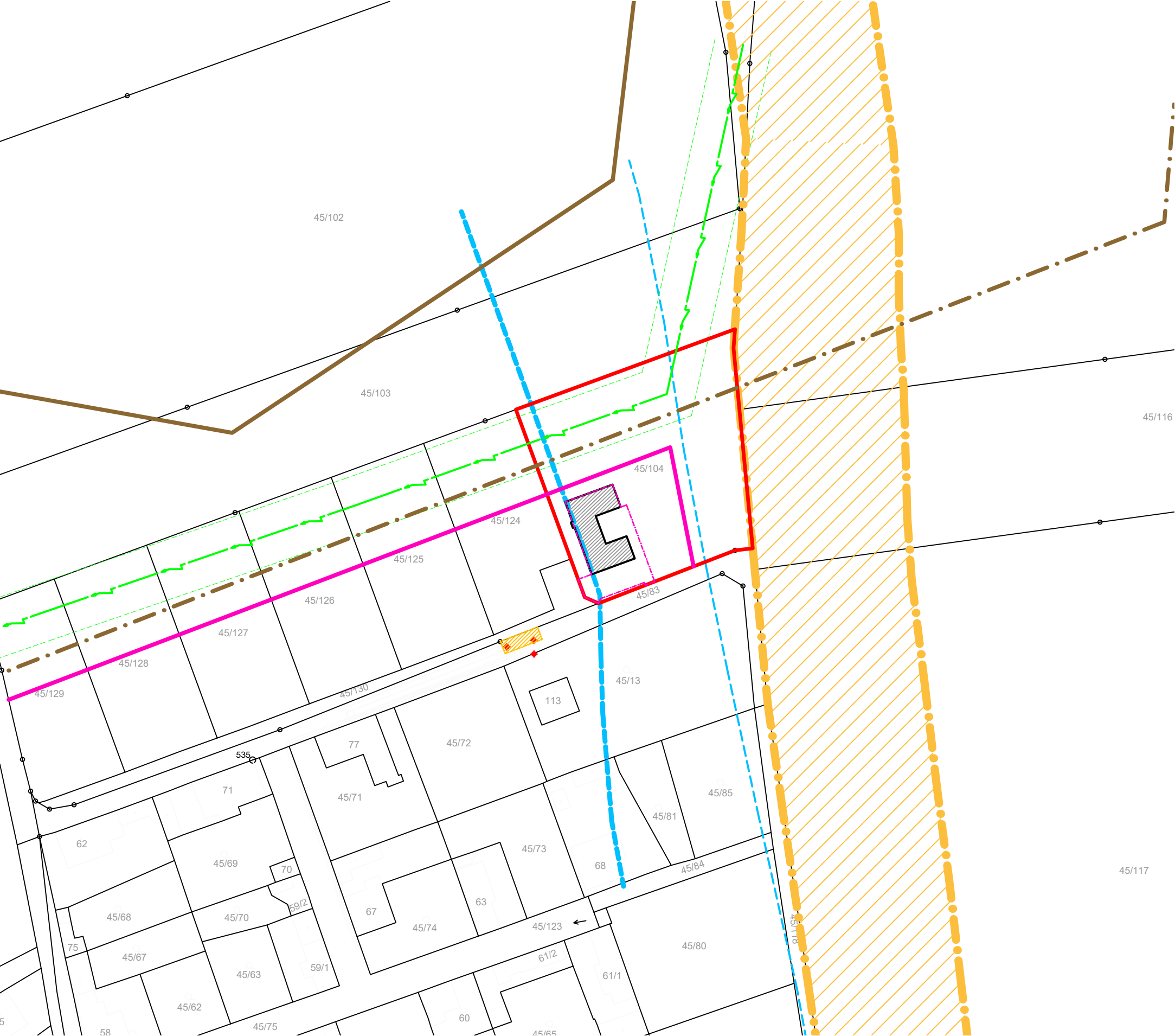
Číslo výkresu

Širší vztahy

C01

File v001-r11-oploceno

Sheet ----



- řešený objekt
±0,000 = 153,00 Bpv
- pozemek investora
- pozemek vyjmutý ze ZPF
- předpokládané napojovací body veřejných sítí
- Linie záplavového území Q5 dle UPn
- Linie záplavy Q100 dle UPn
- Chráněné ložiskové území dle UPn
- Výhradní ložisko dle UPn
- Nadregionální biokoridor dle UPn
- Zastavitelné území dle UPn
- Věcné břemeno na pozemku 45/83
- 146,74 Bpv

Výška hladiny Labe
(Mírně zvýšená)
- 150,90 Bpv

Výška Q20
Dle Povodí Labe
- 151,63 Bpv

Výška povodně 2013
Dle rysky na nučnickém přívozu
- 152,03 Bpv

Výška Q100
Dle Povodí Ohře (po korekci)
- 152,53 Bpv

Výška povodně 2002
Dle rysky na nučnickém přívozu

± 0,000 = 153,380 Bpv



Investor

Martin Tomáš
soukromá osoba
Nučnický 4
412 01 Travčice

Autor

Tomáš

HIP

Tomáš

Kreslil

Tomáš

Akce

RD Nučnický
rodinný dům
p. č. 45/104 , k. ú. Nučnický
Travčice

Datum

26.02.2022

Fáze

STS

Měřítko

1:1000.0000

Ing. arch. Martin. A. TOMÁŠ

Nučnický 4 | 412 01 Travčice | +420 736 757 766
m.a.tomas@seznam.cz | www.matomas.cz | ČKA № 3328
www.formace.cz

№ rev. № změn Změnil Datum

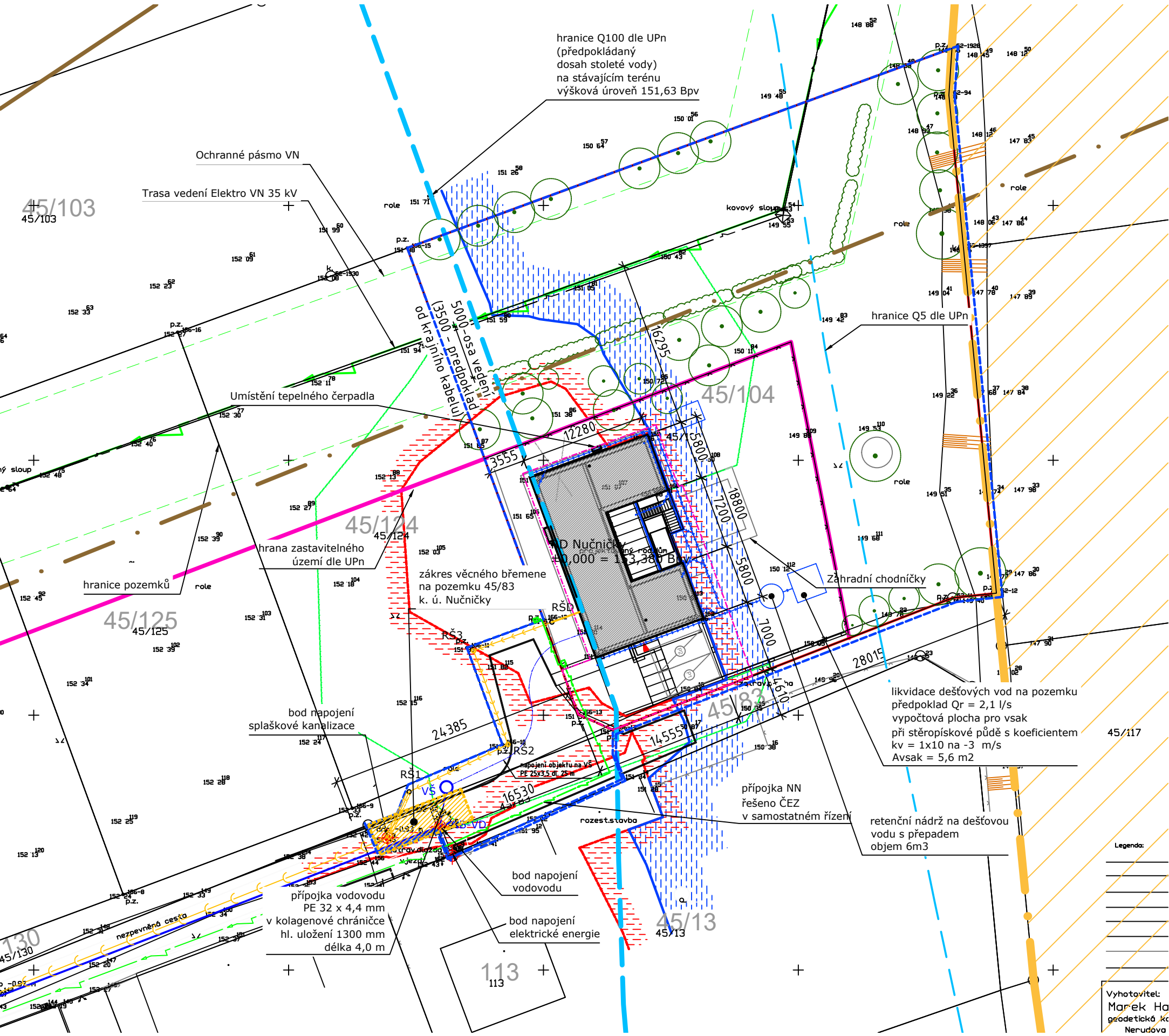
Verze dokumentace v001-r11-oploceni

Název výkresu

Katastr a ochranná pásma
situace

Číslo výkresu

C 02



- řešený objekt
- hranice řešeného území
- pozemek investora
- pozemek vyjmutý ze ZPF
- vodovod řad
- Kanalizační řad splaškové kanalizace
- Nadzemní vedení NN do 1kV
- plyn STL
- předpokládané napojovací body veřejných sítí
- Napojení objektu na veřejný vodovod
- Připojení splaškové kanalizace objektu
- Roury likvidace dešťových vod na pozemku
- Napojení objektu na el. energii
- Oplocení pozemku
- ST
niveleta stávajícího terénu
- UT
niveleta upraveného terénu
- Linie záplavového území Q5 dle UPn
- Linie záplavy Q100 dle UPn
- Chráněné ložiskové území dle UPn
- Výhradní ložisko dle UPn
- Nadregionální biokoridor dle UPn
- Zastavitelné území dle UPn
- Předpokládaná hranice záplavy 2002 po úpravě terénu
- Předpokládaná hranice záplavy 2013 - Q100 po úpravě terénu
- Hranice násypu
- Věcné břemeno na pozemku 45/83

146,74 Bpv Výška hladiny Labe (Mírně zvýšená)
150,90 Bpv Výška Q20 Dle Povodí Labe
151,63 Bpv Výška povodně 2013 Dle rysky na nučnickém přívozu
152,03 Bpv Výška Q100 Dle Povodí Ohře (po korekci)
152,53 Bpv Výška povodně 2002 Dle rysky na nučnickém přívozu

± 0,000 = 153,380 Bpv

Detail řešení přípojek objektu viz výkres C05, C08, C09

Legenda:

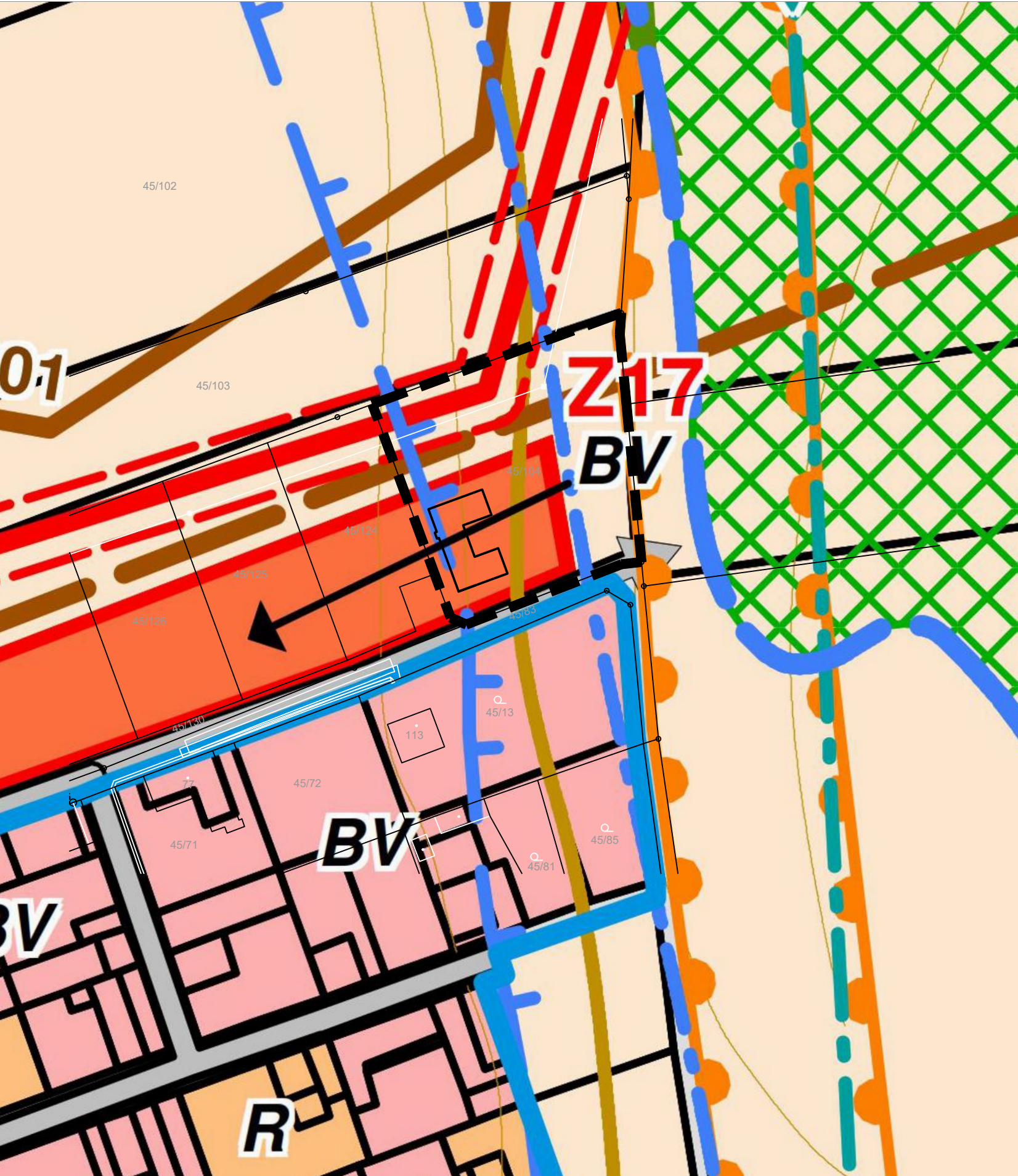
Vyhotovitel:
Marek Ha
geodetická k
Nerudova

Investor	Autor	Tomáš
Martin Tomáš	HIP	Tomáš
soukromá osoba	Kreslil	Tomáš
Nučnický 4		
412 01 Travčice		

Akce	Datum	26.02.2022
RD Nučnický	Fáze	STS
rodinný dům	Měřítko	1:400.0000
p. č. 45/104 , k. ú. Nučnický		
Travčice		

Nº rev.	Nº změn	Změnil	Datum	Nučníčky 4 412 01 Travčice +420 736 757 766
Verze dokumentace	v001-r11-oploceni			m.a.tomas@seznam.cz www.matomas.cz ČKA Nº 3328
				www.formace.cz

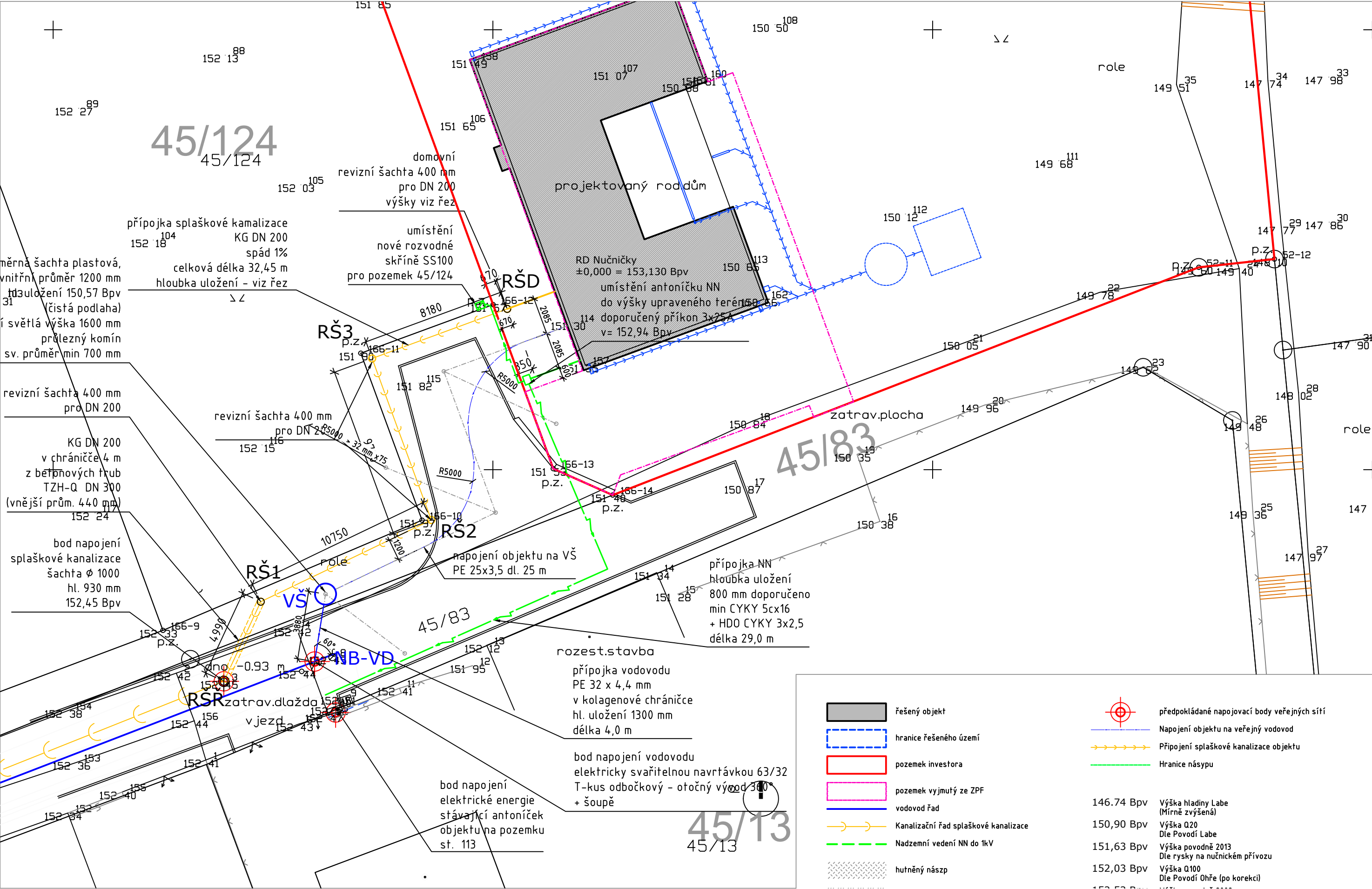
Název výkresu	Číslo výkresu
Koordinanční situace	C 03
coordinated site plan	

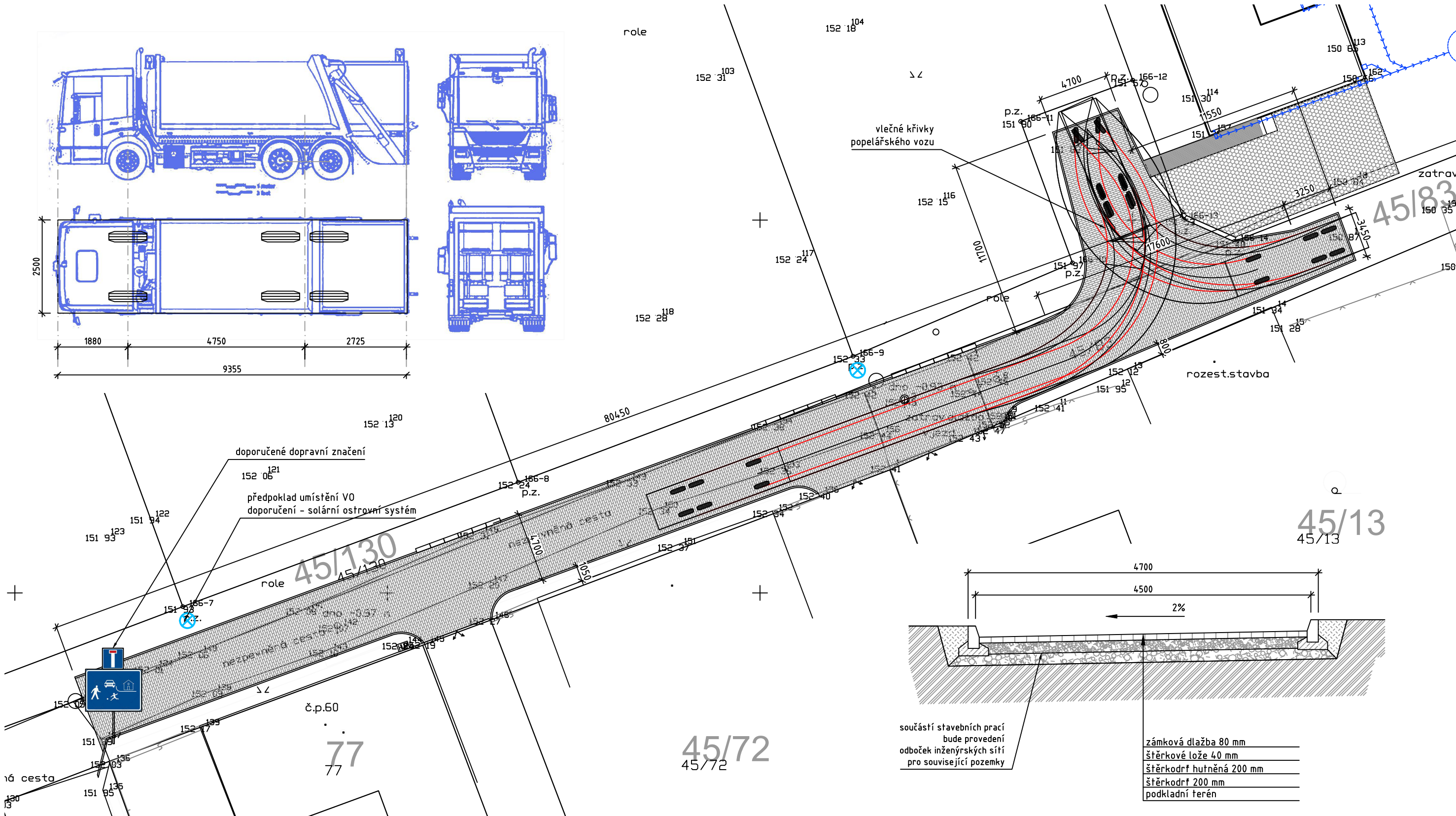


ZAKLADNÍ ČLENĚNÍ ÚZEMÍ		DOPRAVNÍ A TECHNICKÉ INFRASTRUKTURY	
STAV	NÁVRH	STAV	NÁVRH
	HRANICE ŘEŠENÉHO ÚZEMÍ (HRANICE OBCE)		SILNICE II. TŘÍDY
	HRANICE KATASTRÁLNÍHO ÚZEMÍ		SILNICE III. TŘÍDY MK SBERNĚ
	HRANICE ZASTAVĚNÉHO ÚZEMÍ K 31.8.2007		MK OBSLUŽNÉ VÝHYBNÁ
	ZASTAVITELNÉ PLOCHY		ROZŠÍŘENÍ MÍSTNÍCH KOMUNIKACÍ
	PLOCHY PŘESTAVBY		PARKOVIŠTĚ
	PLOCHY ASANACE		PĚŠÍ A CYKLISTICKÁ TRASA
	ZASTAVĚNÉ ÚZEMÍ OKOLNÍCH OBČÍ		PŘÍVOZ KOTVIŠTĚ
PLOCHY S ROZDÍLNÝM ZPŮSOBEM VYUŽITÍ			JEDNOTNÁ KANALIZACE
	PLOCHY BYDLENÍ - venkovského typu		VÝTLAK ODPADNÍCH VOD
	PLOCHY INDIVIDUÁLNÍ REKREACE		ČERPACÍ STANICE ODPADNÍCH VOD
	PLOCHY OBČANSKÉ VYBAVENOSTI		ČOV
	OBČANSKÁ VYBAVENOST - zázemí přívozu		PŘÍVODNÍ ŘAD VODOVODU
	OBČANSKÁ VYBAVENOST - plochy sportovní		UŽITKOVÝ VODOVOD (závlaha Vltava VIII)
	PLOCHY VÝROBY A SKLADOVÁNÍ		ČERPACÍ STANICE UŽITKOVÉHO VODOVODU
	VÝROBA A SKLADOVÁNÍ - plocha překladiště stérkopisku		VENKOVNÍ VEDENÍ VN TRAFOSTANICE
	PLOCHY SMÍŠENÉ VÝROBNÍ		VTL PLYNOVOD REDUKČNÍ STANICE STL PLYNOVOD
	PLOCHY ZEMĚDĚLSKÉ		DÁLK. TELEKOMUNIKAČNÍ KABEL TELEFONNÍ AUTOMAT
	SIDELNÍ ZELEN - plochy veřejné zeleně		RADIORELEOVÁ TRASA
	SIDELNÍ ZELEN - zelen ochranná a izolační	KONCEPCE A PLOCHY USPOŘÁDÁNÍ KRAJINY	
	PLOCHY VODNÍ A VODOHOSPODÁRSKÉ		NADREGIONÁLNÍ BIOKORIDOR
	PLOCHY SPECIFICKÉ - vojenský prostor		REGIONÁLNÍ BIOCENTRUM
			LOKÁLNÍ BIOCENTRUM funkční
			LOKÁLNÍ BIOKORIDOR navrženo k založení
			PLOCHY PŘÍRODNÍ
			POZEMKY URČENÉ K PLNĚNÍ FUNKCE LESA
			ORNÁ PŮDA
			TRVALÉ TRAVNÍ POROSTY
			OSTATNÍ NELESNÍ ZELEN
			DOPROVODNÁ ZELEN
			POLNÍ A PŘÍSTUPOVÉ CESTY

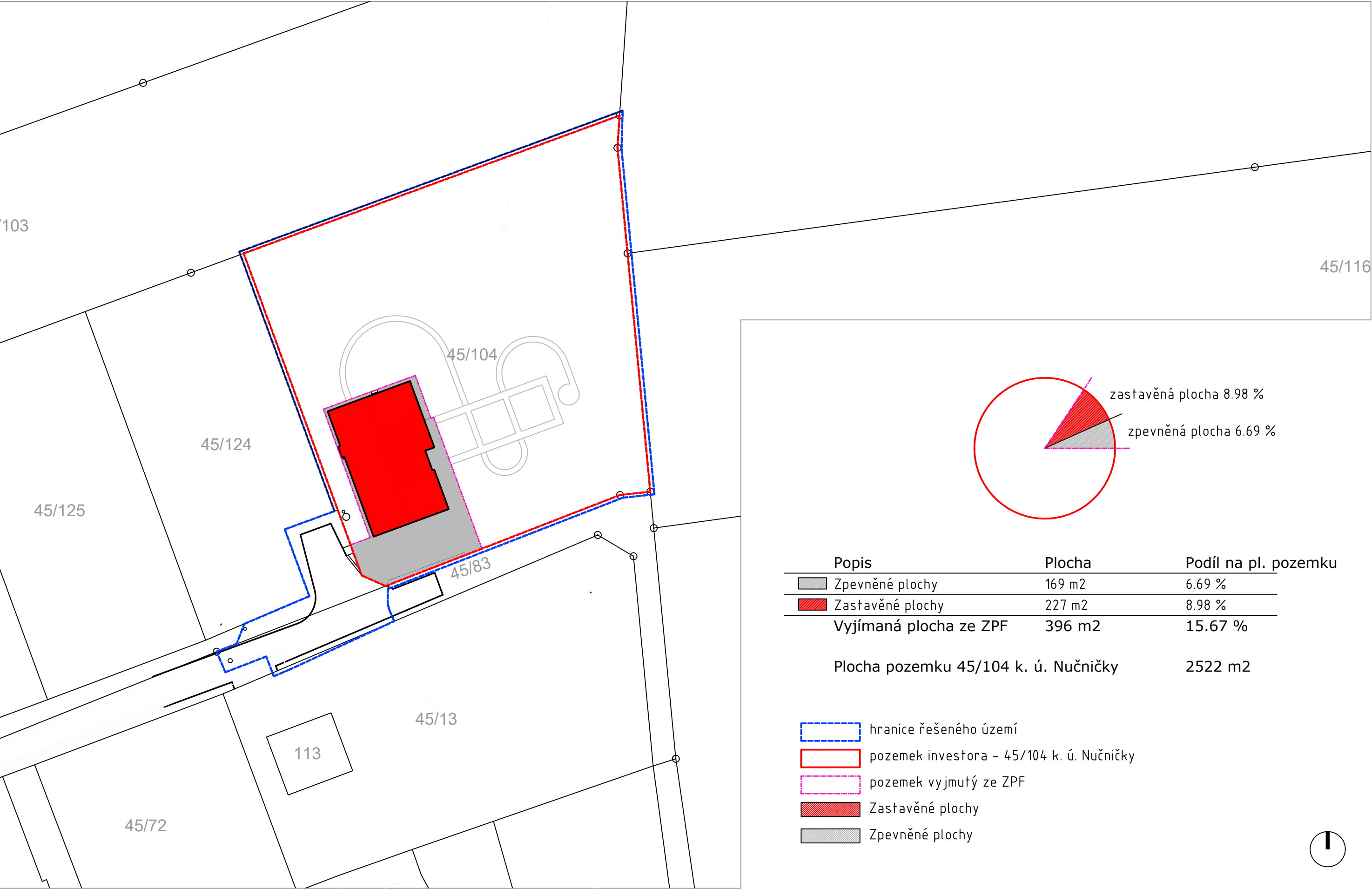
plochy bydlení venkovského typu

- hlavní využití
 - pozemky staveb pro rodinné bydlení
- přípustné využití
 - rodinné bydlení s odpovídajícím zázemím užitkových zahrad a s chovem drobného hospodářského zvířectva
 - maloobchodní zařízení, veřejné stravování, ubytování, služby a drobné živnostenské provozovny, hygienicky bezkonfliktní, sloužící pro uspokojení potřeb obyvatel území
 - nezbytné plochy technického vybavení
 - odstavná stání a parkoviště sloužící funkční potřebě území
 - příslušné komunikace motorové, pěší a cyklistické
 - zeleň liniová a plošná
- podmíněně přípustné využití (ojedinělý výskyt, malý plošný rozsah)
 - zařízení kulturní, školská, zdravotní, sociální péče
 - zařízení pro rodinnou rekreaci
- nepřípustné využití
 - vše ostatní





Pozn:
orientační studie provedeni
příjezdové komunikace
pro potřeby OU Travčice
jako oprávněného správce
místních komunikací

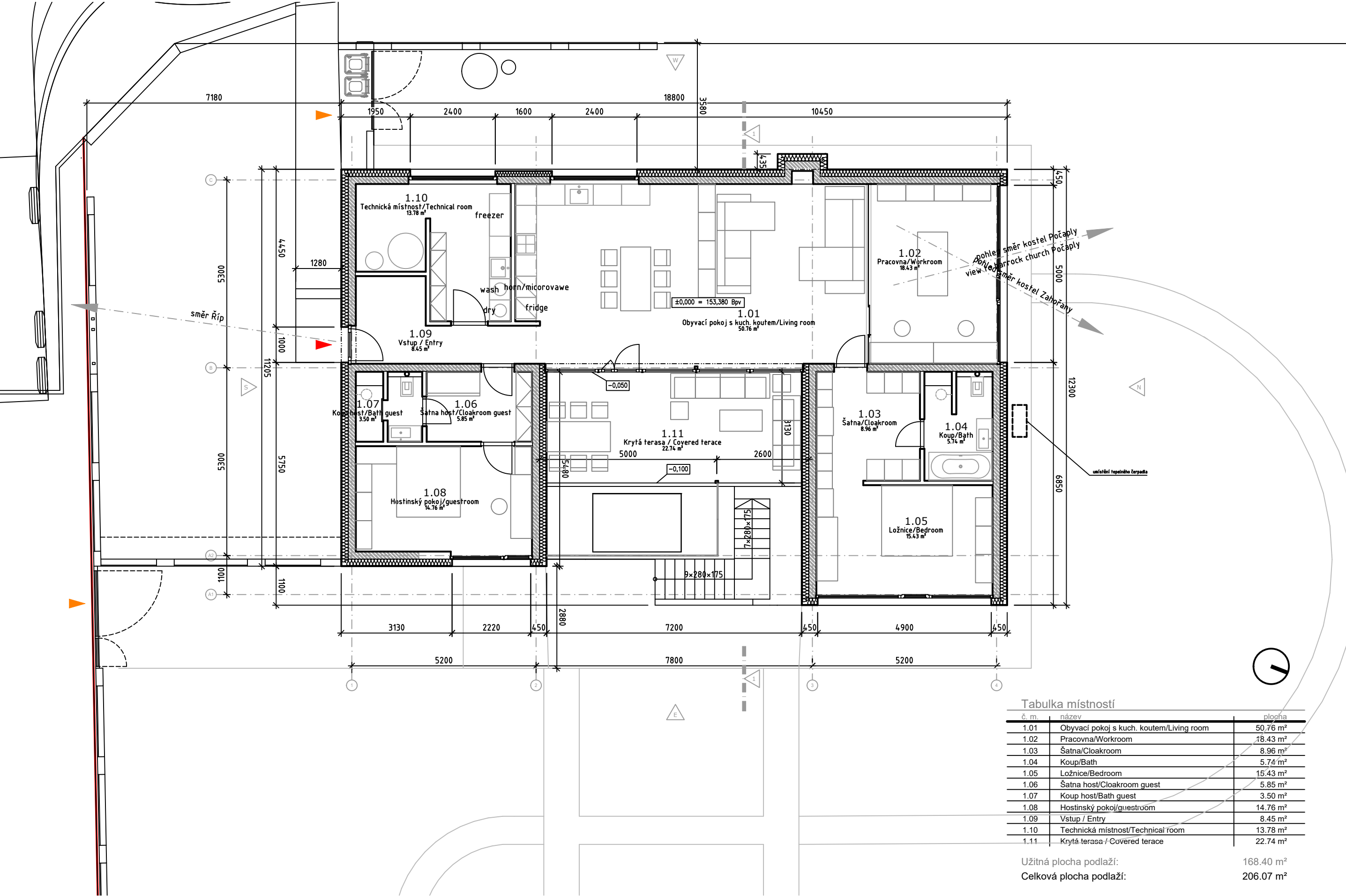


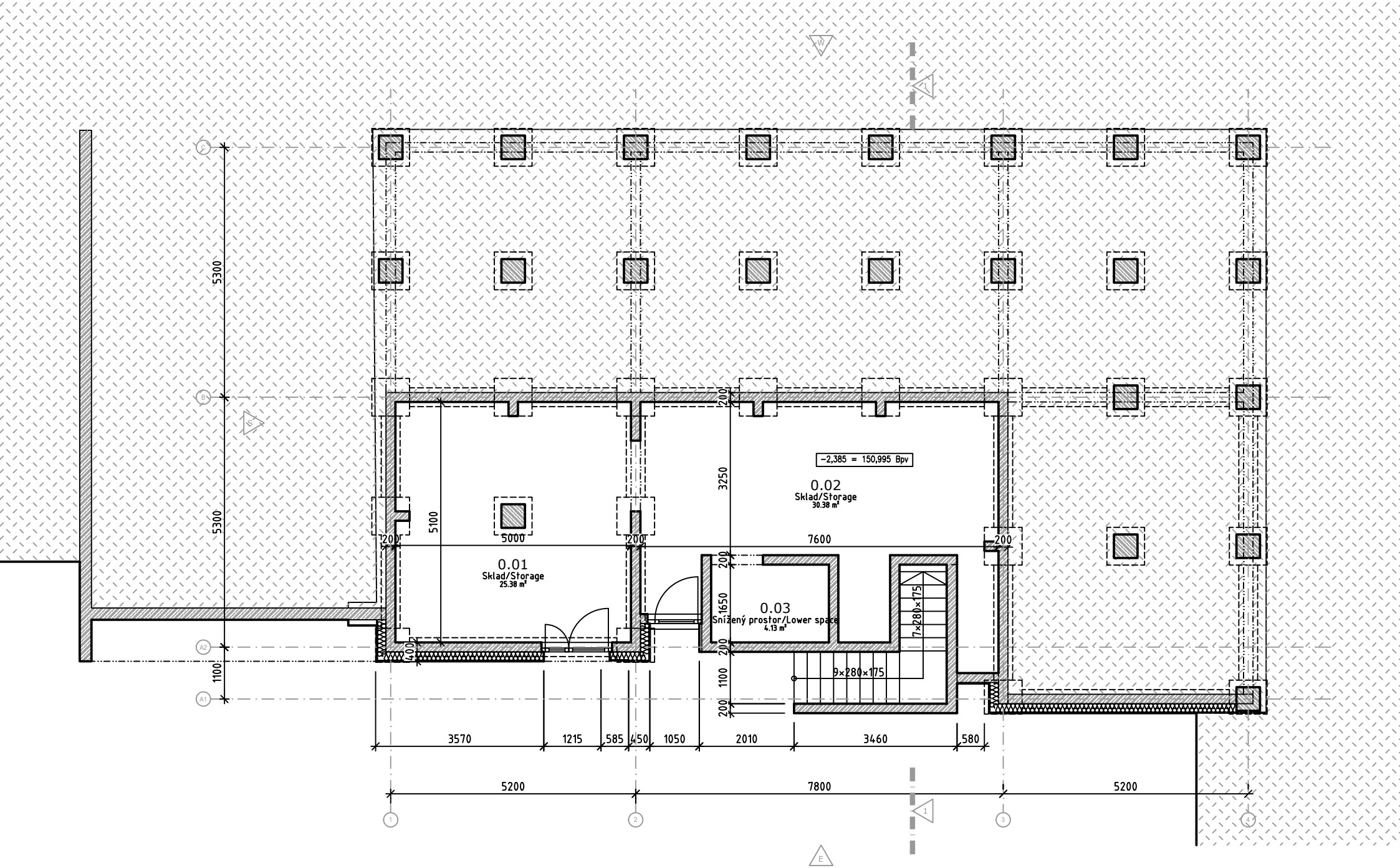


D.1.1. ARS

ARCHITEKTONICKO - STAVEBNÍ ŘEŠENÍ

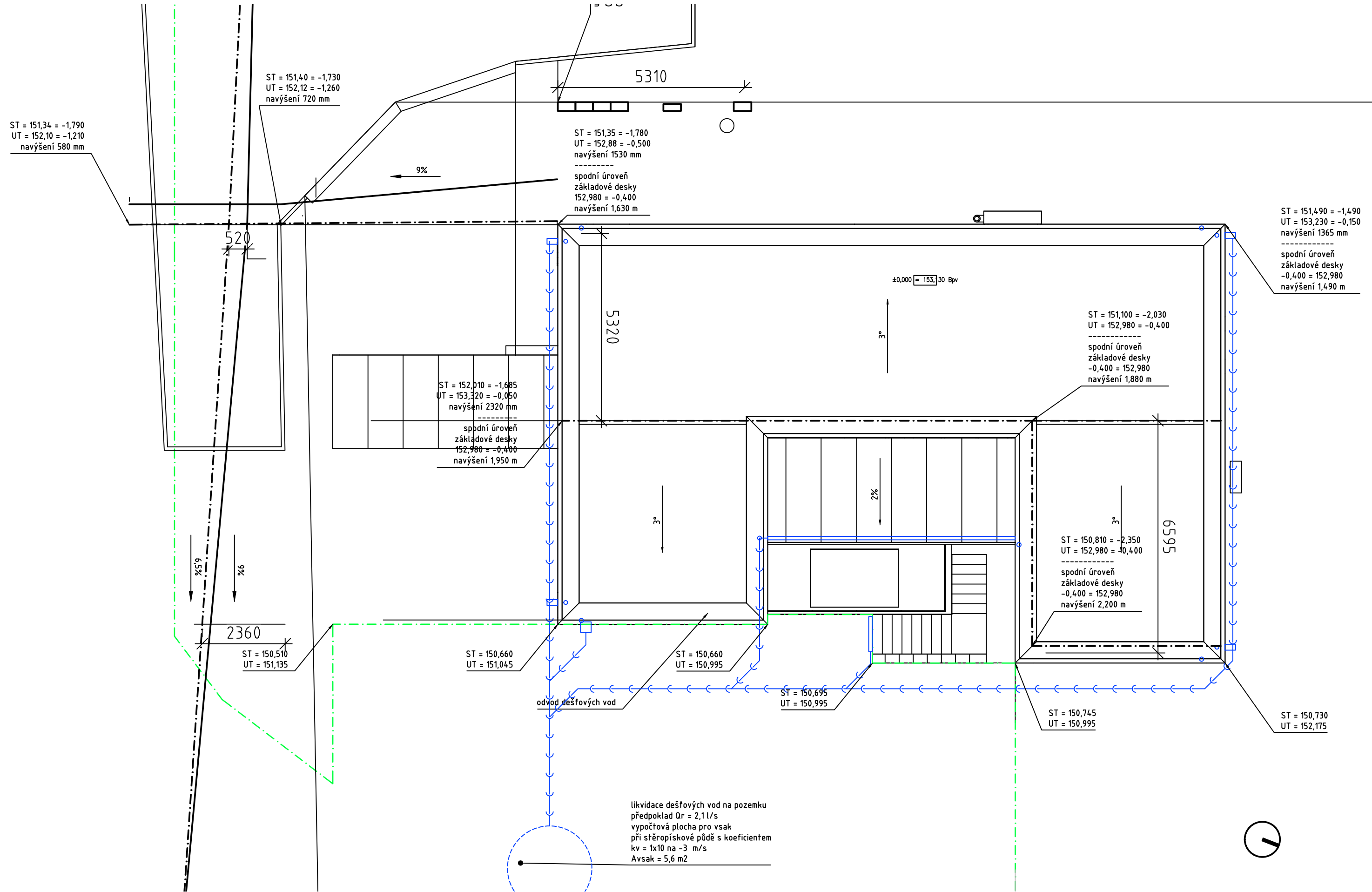
architektonické řešení	architektonicko-stavební řešení - zkrácená technická zpráva		
	Objekt je umístěn na JZ rohu pozemku v části definované územním plánem k zastavění. Objekt umístěn obytnými místnostmi (+/-0,000 = 153,130 Bpv) nad úrovní hladiny Q100 (151,630 Bpv) na hutněném zásypu. Založení provedeno do rostlého terénu. Rozměry objektu: • Zastavěná plocha: 223,00 m2 • Užitná plocha: 229,60 m2	Kategorie: 4+kk Obestavěný prostor: 1009 m3 půdorysný tvar U obrácený k východu rovná střecha jednopodlažní s podsklepením půdorysné rozměry: 18,8 x 12,3 m výška atiky: 4,2 m vzdálenost od nejbližších hranic pozemku: •• J hranice - 7 m Z hranice - 3,5 m	
materiálové řešení	Stavba z betonových tvárníc na betonových základech, strop mezi 1.pp a 1.np betonová deska, střešní konstrukce dřevěná ktyrá tepelnou izolací a svařovanou folií. Opláštění tepelnou izolací se strukturovanou omítkou.	Výplně otvorů - plastová okna a dveře. Vnitřní příčky probetonové, podlahy keramické, stěny lepený SDK, podhled SDK.	
dispoziční řešení	Vstup do 1.np z J strany, v hlavní hmotě u vstupu Technická místnost poté Obývací pokoj s kk navazující skleněnou stěnou na pracovnu. V křídlech na východní straně ložnice se šatnou a koupenou - JV křídlo hostinský pokoj, SV křídlo master ložnice.		
napojení na síť	Splašková kanalizace Gravitační přípojka splaškové kanalizace DN 200 z potrubí KG ve spádu 1% o délce 32,45 m do revizní šachty kanalizačního řadu. Na řadu provedeny 2x revizní šachty. Vedení trasováno mimo budoucí zpevněnou komunikaci. Více viz výkres C06 Vodovod Napojení na stávající vodovodní řad trubcí PE 32x4,4 mm do vodoměrné šachty umístěné na pozemku obce. Délka 4,0 bm.	Dále napojení do objektu trubcí PE 32x4,4 mm o délce 25 m. Více viz výkres C06 Elektrická energie Vybudování antoníčku s jističem 3x32A na hraně pozemku propojeného s distribuční sítí kabelem CYKY 5cx16 + HDO CYKY 3x2,5 v délce 29,1 bm. Více viz výkres C06 Plyn nepředpokládá se napojení.	
konstrukční a stavebně technické řešení	Založení na plošných ŽB pilonech 800x800 mm v rastru cca 3x3 m do rostlého terénu. V část objektu (suterén) založen na ŽB pasech tl. 400 mm. Pilony pod úrovní desky 1.np spojeny ŽB trámy PROFILO 250 X 300 mm s armováním 4x 12 mm + třmínky prům. 6 á 500 mm. Suterén proveden ze ztraceného bednění vylitého betonovou směsí C30 + armování 2x 10 mm á 250 mm horizontálně + 1x 10 mm á 500 mm vertikálně. Betonová deska (C35) 1.np samonosná na hutněném zásypu tl.	150 mm s armováním kari sítí 6x100x100 + doplňkové armování prům 10 a 12 mm. Svislé nosné kce 1.np - betonové tvárnice s ukončením věncem a ocelovými trámy (IPE 220 mm) nad okny. Doplňkové ocelové sloupy 80x80x4 mm. Krov dřevěný z trámů 220x80 mm á 625 mm kotvený do stěn.	
Vytápění	Vytápění tepelným čerpadlem vzduch - vzduch umístěným na severní fasádě nad úrovní Q2002. Distribuce tepla skrze vnitřní jednotky nad okny. Doplňkové topné kabely pod okny a otopné žebříky v koupelnách.	V objektu krb na pevná paliva. TUV elektrický bojler 200l se solárním dohřevem umístěným na střeše	objektu.
protipovodňová opatření	Veškeré obytné prostory umístěny na úrovni +/-0,000 = 153,130 Bpv, což je výrazně výše než úroveň Q100 (151,630 Bpv) a také nad úrovní Q2002 (152,530 Bpv). Prostory v suterénu budou použity pouze pro skladování bez umístění technologií.	Terén na západní straně objektu bude zvýšen nad úroveň Q2002. Více viz výkresy C05 a D11bC01.	





Tabulka místností		
č. m.	název	plocha
0.01	Sklad/Storage	25.90 m²
0.02	Sklad/Storage	31.17 m²
0.03	Snížený prostor/Lower space	4.13 m²

Užitná plocha podlaží: 61.20 m²
Celková plocha podlaží: 79.83 m²



Investor

Martin Tomáš
soukromá osoba
Nučnický 4
412 01 Trávčice

Autor Tomáš
HIP Novotný
Kreslil Tomáš

Akce

RD Nučnický
rodinný dům
p. č. 45/104, k. ú. Nučnický
Trávčice

Datum 26.02.2022
Fáze STS
Měřítko 1:100



Ing. arch. Martin. A. TOMÁŠ

Nº rev. Nº změn Změnil Datum
Verze dokumentace v001-r11-oplocenoi

Nučnický 4 | 412 01 Trávčice | +420 736 757 766
m.a.tomas@seznam.cz | www.matomas.cz | ČKA Nº 3328
www.formace.cz

Název výkresu

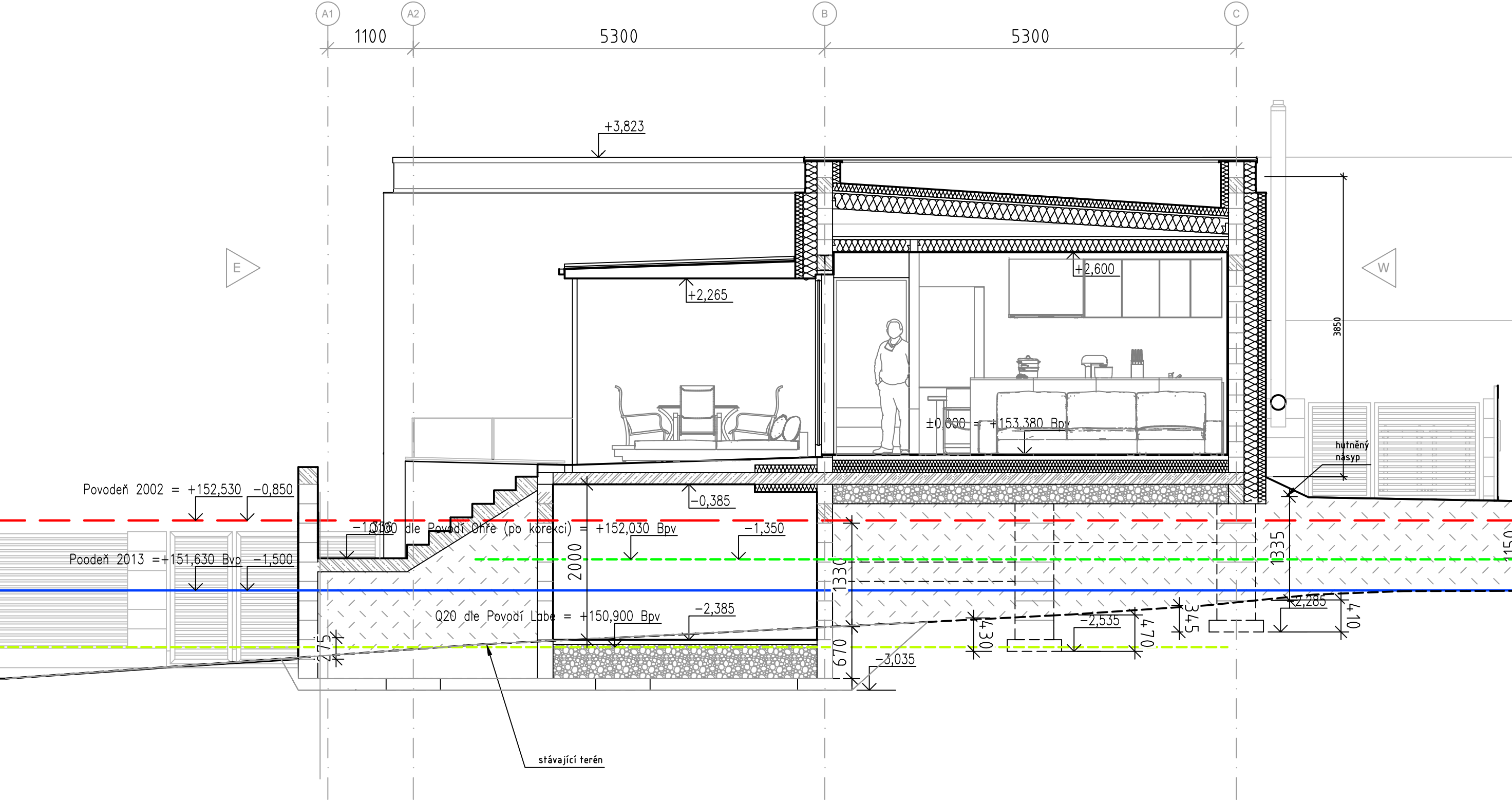
Půdorys střechy
roof plan

Číslo výkresu

D1.1.b.B03

File v001-r11-oplocenoi

Sheet



Investor

Martin Tomáš
soukromá osoba
Nučnický 4
412 01 Trávčice

Autor Tomáš

HIP Novotný

Kreslil Tomáš

Akce

RD Nučnický
rodinný dům
p. č. 45/104, k. ú. Nučnický
Trávčice

Datum 26.02.2022

Fáze STS

Měřítko 1:50

Nº rev. Nº změn Změnil Datum
Verze dokumentace v001-r11-oploceni



Ing. arch. Martin. A. TOMÁŠ

Nučnický 4 | 412 01 Trávčice | +420 736 757 766
m.a.tomas@seznam.cz | www.matomas.cz | ČKA Nº 3328
www.formace.cz

Název výkresu

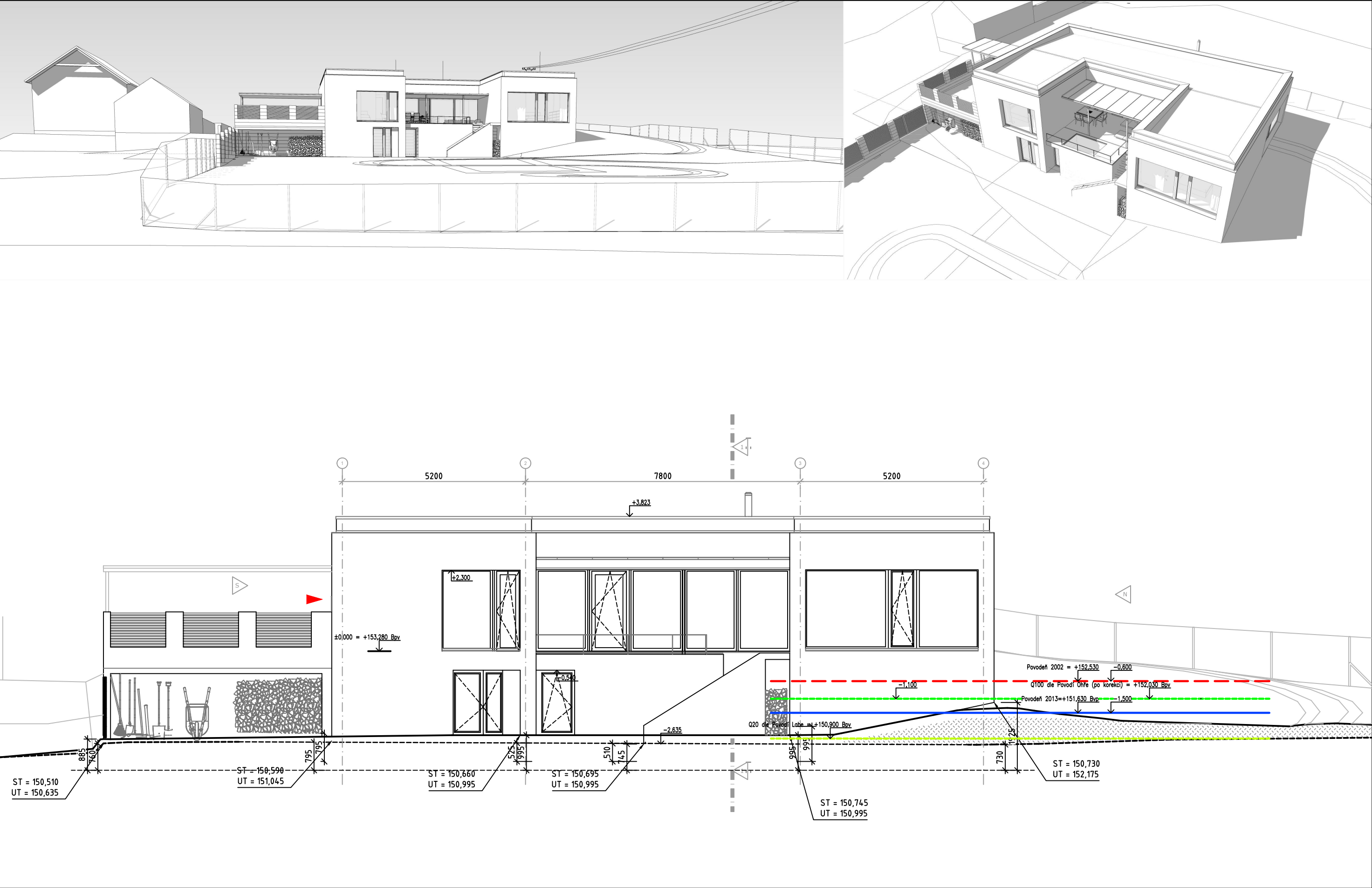
Řez 1-1
Section 1-1

Číslo výkresu

D1.1.b.C01

File v001-r11-oploceni

Sheet



Investor

Martin Tomáš
soukromá osoba
Nučnický 4
412 01 Travčice

Autor Tomáš

HIP Tomáš

Kreslil Tomáš

Akce

RD Nučnický
rodinný dům
p. č. 45/104, k. ú. Nučnický
Travčice

Datum 26.02.2022

Fáze STS

Měřítko 1:100

Nº rev. Nº změn Změnil Datum
Verze dokumentace v001-r11-oplocenoi



Ing. arch. Martin. A. TOMÁŠ

Nučnický 4 | 412 01 Travčice | +420 736 757 766
m.a.tomas@seznam.cz | www.matomas.cz | ČKA Nº 3328
www.formace.cz

Název výkresu

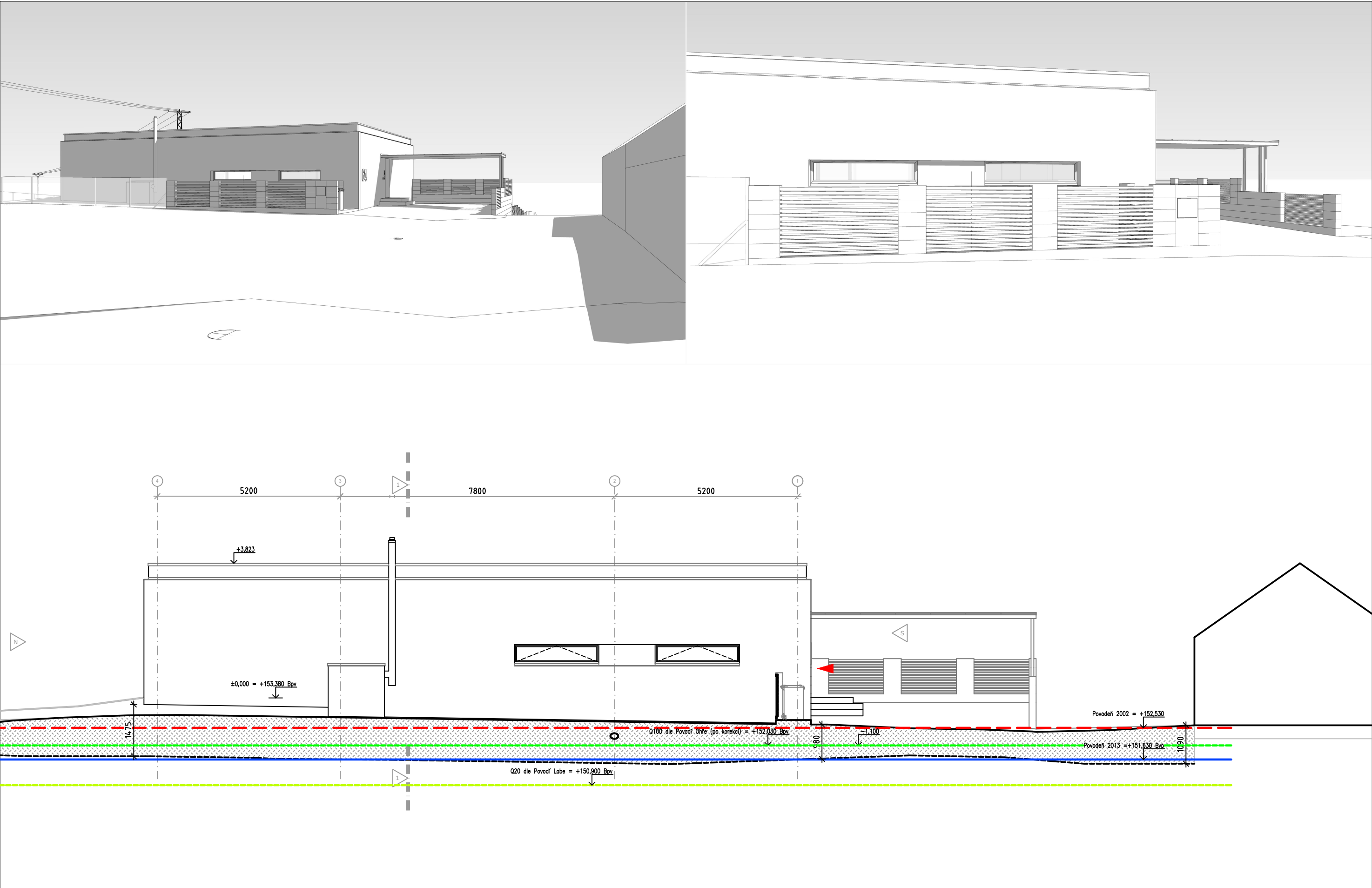
Pohled východní
East elevation

Číslo výkresu

D1.1.b.D01

File v001-r11-oplocenoi

Sheet



Investor

Martin Tomáš
soukromá osoba
Nučnický 4
412 01 Travčice

Autor Tomáš

HIP Tomáš

Kreslil Tomáš

Akce

RD Nučnický
rodinný dům
p. č. 45/104, k. ú. Nučnický
Travčice

Datum 26.02.2022

Fáze STS

Měřítko 1:100



Ing. arch. Martin. A. TOMÁŠ

Nučnický 4 | 412 01 Travčice | +420 736 757 766
m.a.tomas@seznam.cz | www.matomas.cz | ČKA № 3328

www.formace.cz

Název výkresu

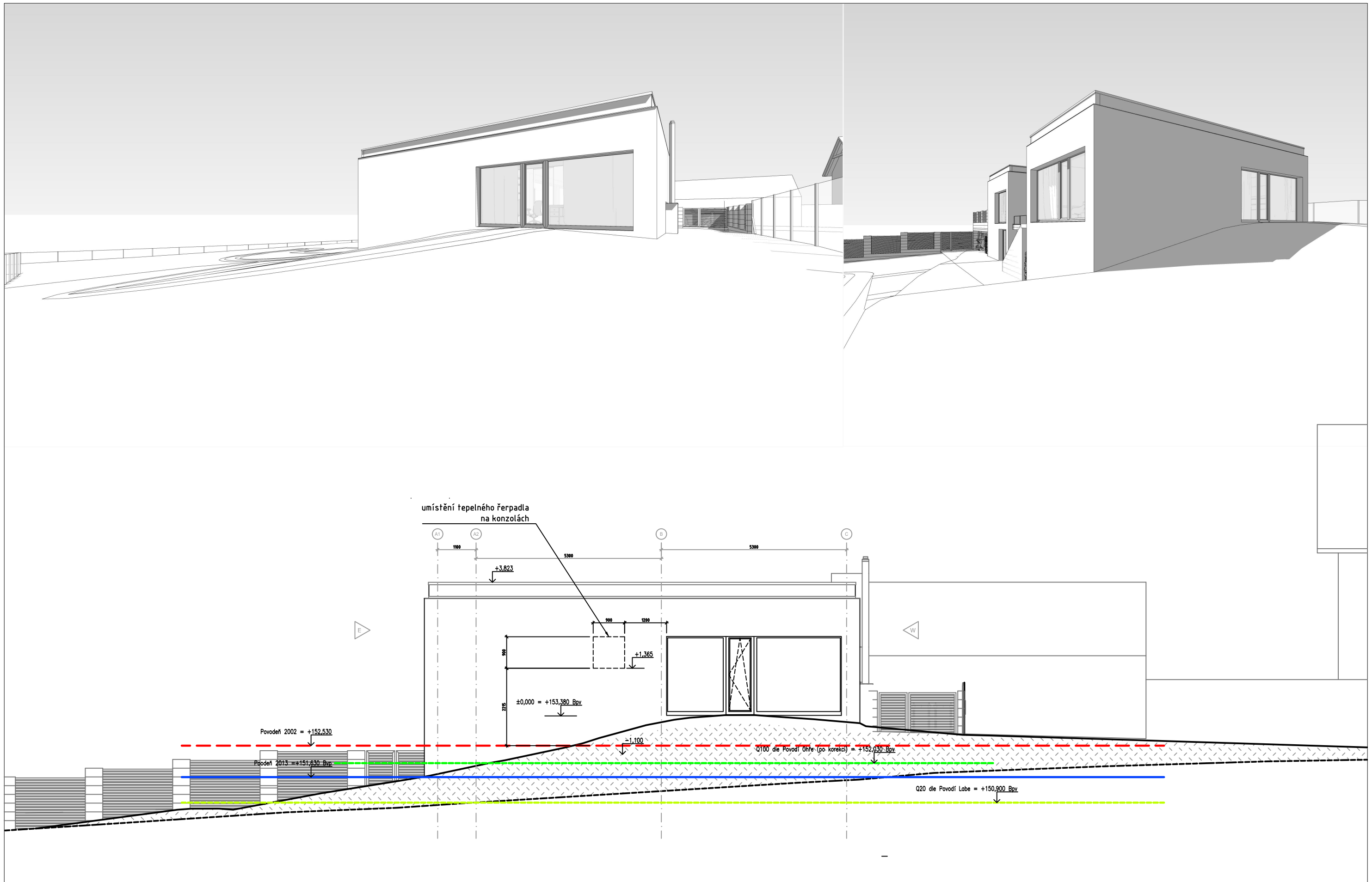
Pohled západní
West elevation

Číslo výkresu

D1.1.b.D02

File v001-r11-oplocenoi

Sheet



Investor

Martin Tomáš
soukromá osoba
Nučničky 4
412 01 Travčice

Autor Tomáš

HIP Tomáš

Kreslil Tomáš

Akce

RD Nučnický
rodinný dům
p. č. 45/104 , k. ú. Nučnický
Travčice

Datum 26.02.2022

Fáze	STS
------	-----

Měřítko 1:100

Nº rev. Nº změn Změnil Datum
Verze dokumentace v001-r11-oploceno

Ing. arch. Martin. A. TOMÁŠ

Nučníčky 4 | 412 01 Travčice | +420 736 757 766
 a.tomas@seznam.cz | www.matomas.cz | ČKA № 3328

 www.formace.cz

Název výkresu

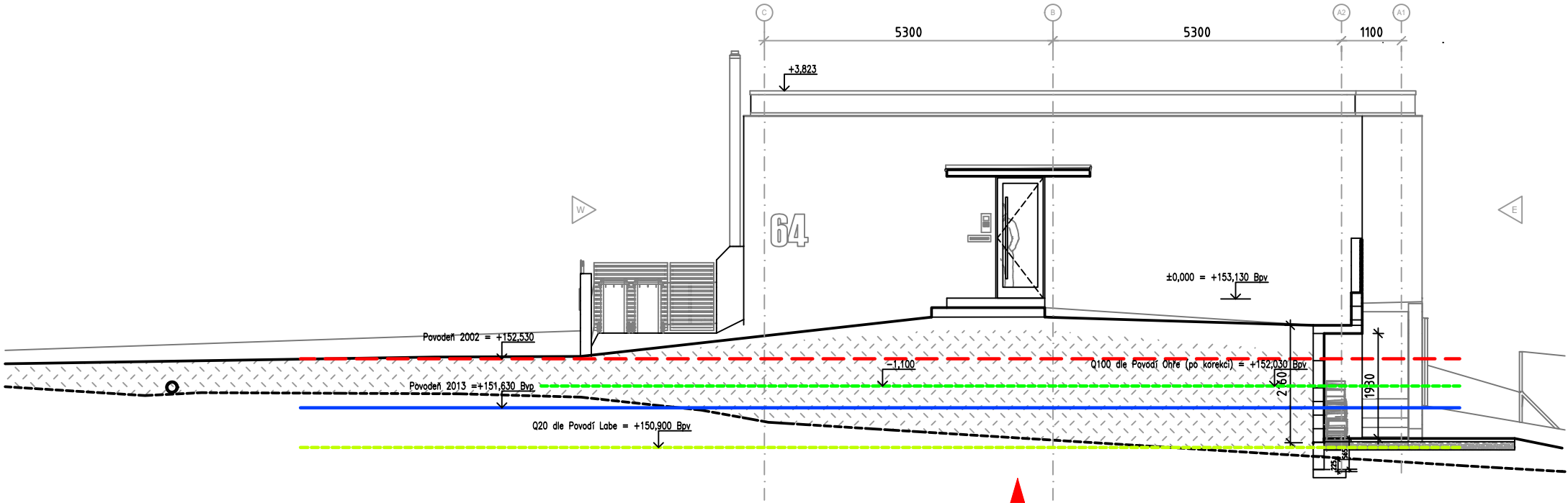
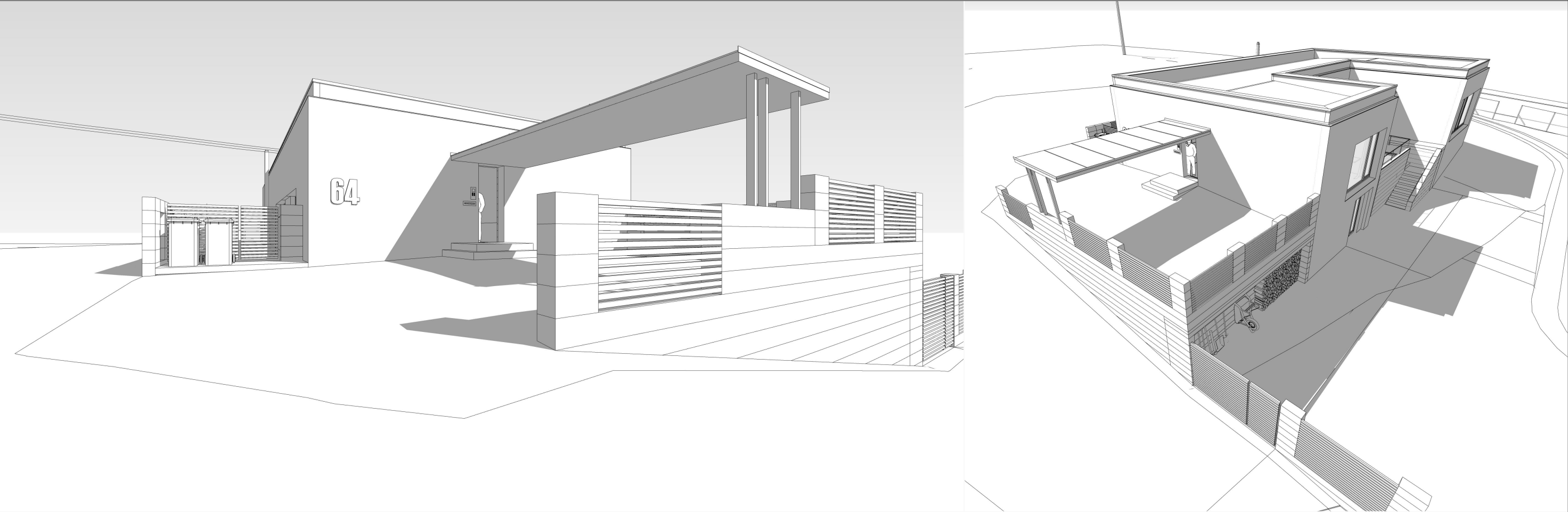
Pohled severní
North elevation

Číslo výkresu

D1.1.b.D03

File v001-r11-oplocenoi

Sheet -----



Investor	
Martin Tomáš	
soukromá osoba	
Nučnický 4	
412 01 Travčice	
Autor Tomáš	
HIP Tomáš	
Kreslil Tomáš	

Akce	
RD Nučnický	
rodinný dům	
p. č. 45/104 , k. ú. Nučnický	
Travčice	
Datum 26.02.2022	
Fáze STS	
Měřítko 1:100	

Nº rev. Nº změn Změnil Datum			
Verze dokumentace v001-r11-oplocenoi			
Ing. arch. Martin. A. TOMÁŠ			
Nučnický 4 412 01 Travčice +420 736 757 766			
m.a.tomas@seznam.cz www.matomas.cz ČKA Nº 3328			
www.formace.cz			

Název výkresu	
Pohled jižní	
South elevation	
Číslo výkresu	
D1.1.b.D04	



D.1.2. STA

KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

A. TECHNICKÁ ZPRÁVA

Konstrukční řešení

Akce: RD Nučnický

Zpracovatel: Ing. Arch. M. Tomáš

KONSTRUKČNÍ SYSTÉM

Jedná se o jednopodlažní částečně podsklepený objekt rodinného domu s rovnou střechou. Objekt půdorysného tvaru U obráceného k východu je řešen jako podélný stěnový systém ve rastru 3x2 pole – viz výkres.

VÝSLEDKY PRŮZKUMŮ

Geologické podklady vycházejí z geologických průzkumů provedených pro blízkou štěrkovnu. Profil hornin a podloží se předpokládá podobný. Viz výkres č. ...

NAVRŽENÉ MATERIÁLY A HLAVNÍ KONSTRUKČNÍ PRVKY

Založení bude provedeno na betonových pasech 400x200 mm pod souvislými zdmi a patkami 800x800x200 mm pod nosnými sloupy. Beton bude použity C20/25 s vyztužením kari sítí 4x100x100 mm na spodní hraně.

Suterén je proveden částečně – pouze pod východní částí objektu. Provedení z betonových stěn ze ztraceného bednění tl. 250 mm s výplní betonem C20/25 s výztuží 8 mm á 250 mm horizontálně resp. 2X10 mm á 250 mm a 1x10 mm á 250 mm vertikálně v částech, kde ke zdivu bude přiléhat nasypaá zemina. Zbylá část bude postavena na sloupech ze ztraceného bednění 500x500 mm vylitého betonem C20/25 s vyztužením 1x 10 mm v rastru cca 2600x2650 mm. Prostor mezi sloupy bude vysypán zeminou a hutněn po 150 mm.

Suterén bude kryt roznášecí betonovou deskou tl. 120 mm na trámech 350x200 mm v rastru cca 2600x2500 mm. Bude použit beton C20/25 s vyztužením dle výkresu č. ...

Nosné zdivo objektu bude provedeno z betonových cihel tl. 200 mm na vápenocementovou maltu. Ve rozích stěn, dále pak každé 3 m stěny a v napojení stěn na sebe bude proveden betonový sloup do tvarovek dle typu betonové cihly. Vyztužení sloupu (pokud nebude uvedeno jinak) bude 1x10 mm.

Ocelové prvky na podporu věnce a ztužujícího trámu budou z uzavřeného profilu min 80x80x5 mm s navařenými patlemi na obou koncích rozměru 200x200x5 mm.

Ztužující betonový věnec okolo budovy profilu min. 200X200 mm bude vyztužen min. 2X10 mm a provázán s překlady nad okny, které budou profilu 200x400 mm s vyztužením 6x10 mm + třmínky dle přiloženého výpočtu. Beton bude C25/30.

Nosná konstrukce střechy bude provedena ze sbíjených dřevěných vazníků v profilech a kvalitě materiálu dle přiložených výpočtů. V případě změny technologie je bezpodmínečně nutné provést statický přepočet, a to včetně přepočtu zatížení překladů nad okny.

HODNOTY UŽITNÝCH, KLIMATICKÝCH A DALŠÍCH ZATÍŽENÍ

Pro výpočet střechy bylo použito stále zatížení konstrukcí:

Stálé zatížení	Charakt.	Souč.	Návrh.
	[kN/m]	[-]	[kN/m]
Ostatní stálé zatížení			
OSB (6,20 × 0,036 × 0,625)	0,14	1,35	0,19
bitumenové pásy (12,00 × 0,010 × 0,625)	0,07	1,35	0,09
bitumenové pásy (12,00 × 0,010 × 0,625)	0,07	1,35	0,09
geotextilie (0,01 × 0,625)	0,01	1,35	0,01
geotextilie (0,01 × 0,625)	0,01	1,35	0,01
geotextilie (0,01 × 0,625)	0,01	1,35	0,01
štěrka (16,00 × 0,050 × 0,625)	0,50	1,35	0,68
extrudovaný polystyren (0,40 × 0,400 × 0,625)	0,10	1,35	0,14
Součet: Ostatní stálé zatížení	0,91	1,35	1,23
Součet: Stálé zatížení	0,91	1,35	1,23
Součet zatížení	0,91	1,35	1,23

Sněhová oblast I. - 0,7 kN/m2

Větrná oblast II. - qb = 0.39 kN/m2

NÁVRH NEOBVYKLÝCH KONSTRUKCÍ A TECHNOLOGICKÝCH POSTUPŮ

Specifickým prvkem je nesourodé založení objektu, které bude v místě napojení stropní desky suterénu mezi suterénem a zasypanou částí doplněno tažnou výztuží 10 mm á 250 mm

ZAJIŠTĚNÍ STAVEBNÍ JÁMY

S ohledem na mělké zahloubení (od 400 do 900 mm) není třeba speciální zajištění.

TECHNOLOGICKÉ PODMÍNKY POSTUPU PRACÍ

Před instalací ocelových sloupů je bezpodmínečně nutné zavést a zahutnit základové zdivo.

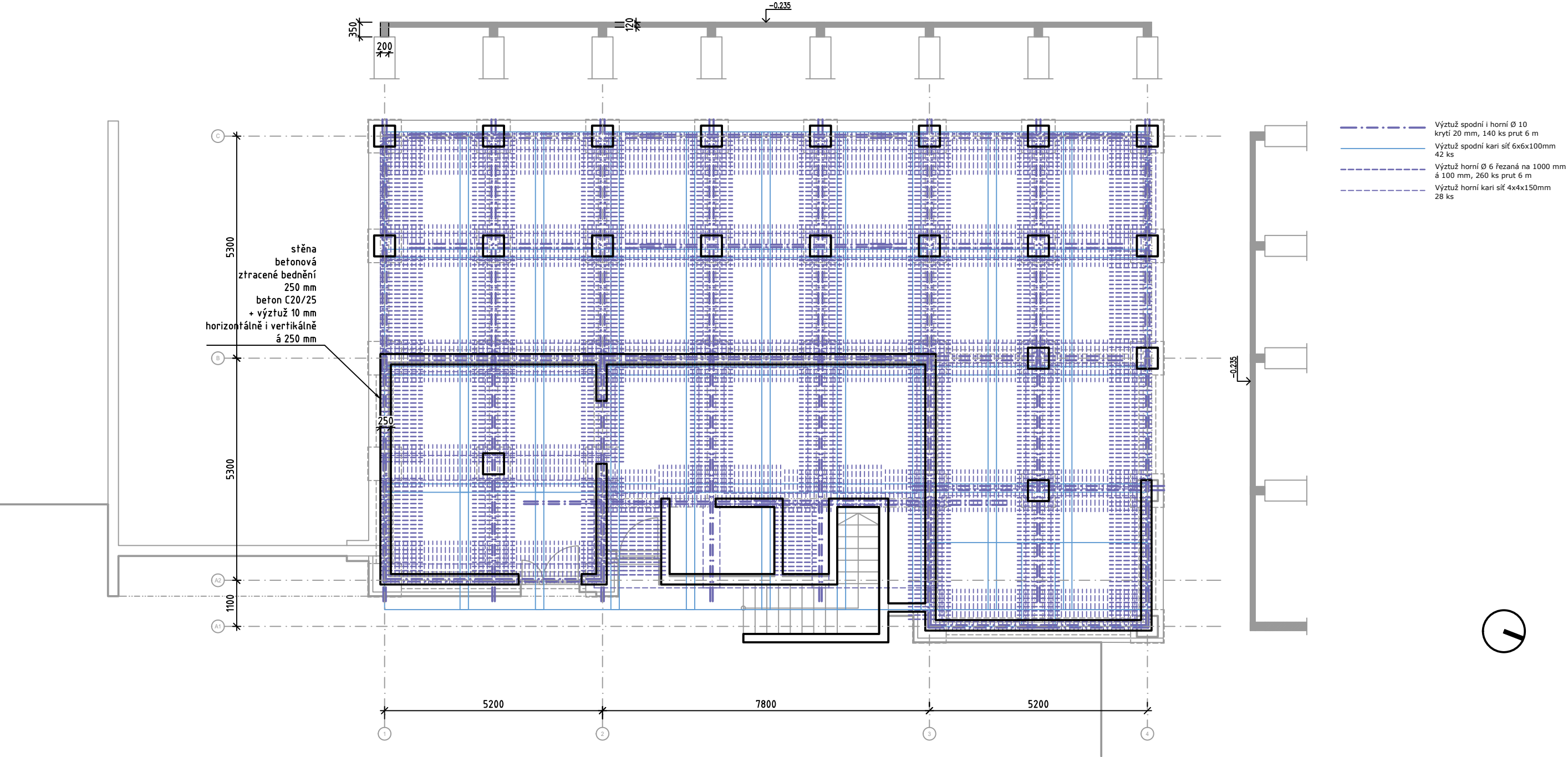
ZASADY PRO PROVÁDĚNÍ BOURACÍCH A PODCHYTÁVACÍCH PRACÍ NEBO

ZPEVNŮVÁNÍ KONSTRUKCÍ

Nenacházení se na stavbě.

SPECIFICKÉ POŽADAVKY NA ROZSAH A OBSAH DOKUMENTACE PRO PROVEDENÍ STAVBY

Nepředpokládají se.



Investor

Martin Tomáš
soukromá osoba
Nučnický 4
412 01 Travčice

Autor Tomáš
HIP Tomáš
Kreslil Tomáš

Akce

RD Nučnický
rodinný dům
p. č. 45/104, k. ú. Nučnický
Travčice

Datum 26.02.2022
Fáze STS
Měřítko 1:100



Ing. arch. Martin. A. TOMÁŠ

Nº rev. Nº změn Změnil Datum
Verze dokumentace v001-r11-oplocenoi

Nučnický 4 | 412 01 Travčice | +420 736 757 766
m.a.tomas@seznam.cz | www.matomas.cz | ČKA Nº 3328
www.formace.cz

Název výkresu

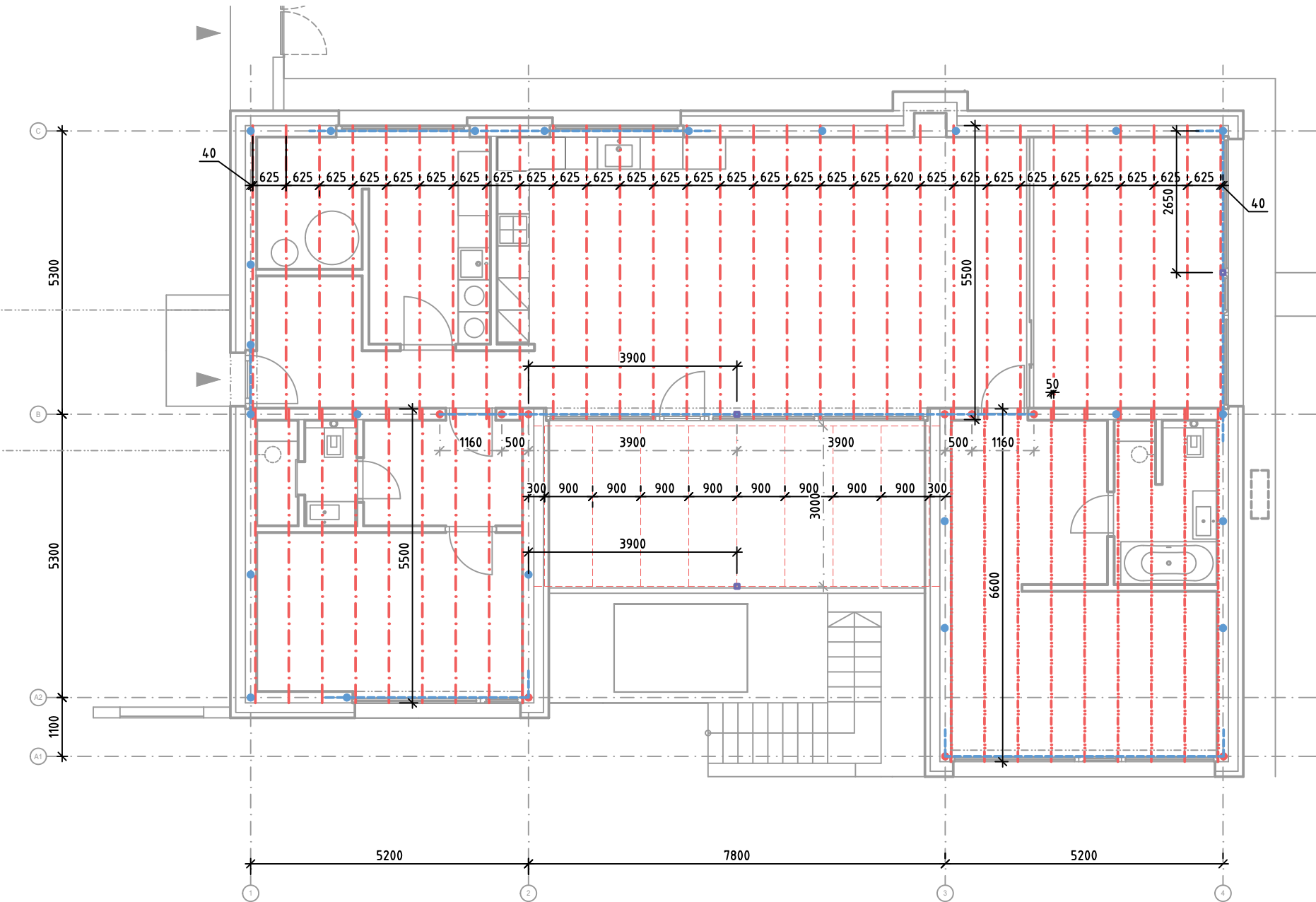
STA-deska nad 1.pp
půdorys 1.pp

Číslo výkresu

D1.2.b.B02

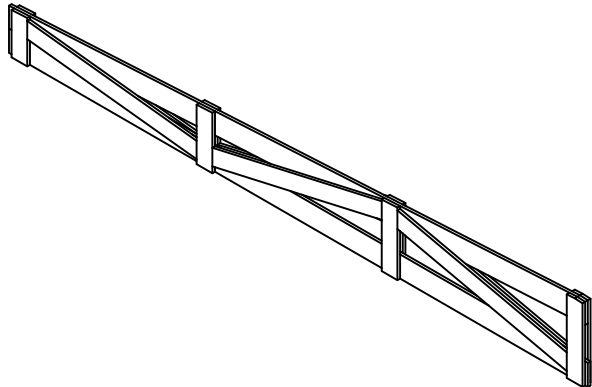
File v001-r11-oplocenoi

Sheet

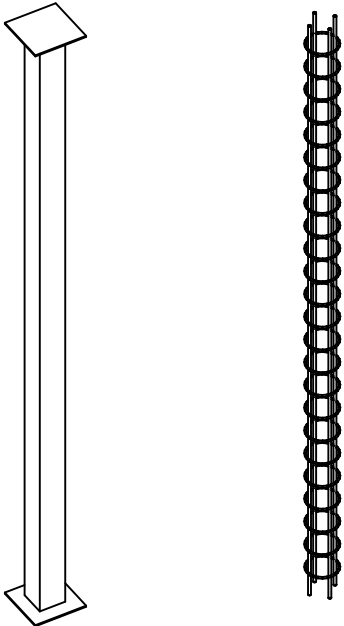


- Betonový trám 400x200 mm - 37 bm
- Dřevěný sbíjený vazník A - 39 ks
- Dřevěný sbíjený vazník B - 9 ks
- Betonový sloup ve zdivu - jednoduše vyztužený 22 ks
- Betonový sloup ve zdivu 9 ks - vyztužení: 4xØ10 mm + třmínky Ø4 á 150 mm
- Ocelový sloup 80x80x5 s platlemi 200x200x5 na obou stranách - 3x
- Dřevěný nosník 200x50 mm, 42,5 bm

Střešní vazník A



Nosný sloup Armování betonového sloupu



Investor	
Martin Tomáš	
soukromá osoba	
Nučnický 4	
412 01 Travčice	
Autor Tomáš	
HIP Tomáš	
Kreslil Tomáš	

Akce	
RD Nučnický	
rodinný dům	
p. č. 45/104 , k. ú. Nučnický	
Travčice	
Datum 26.02.2022	
Fáze STS	
Měřítko 1:100	

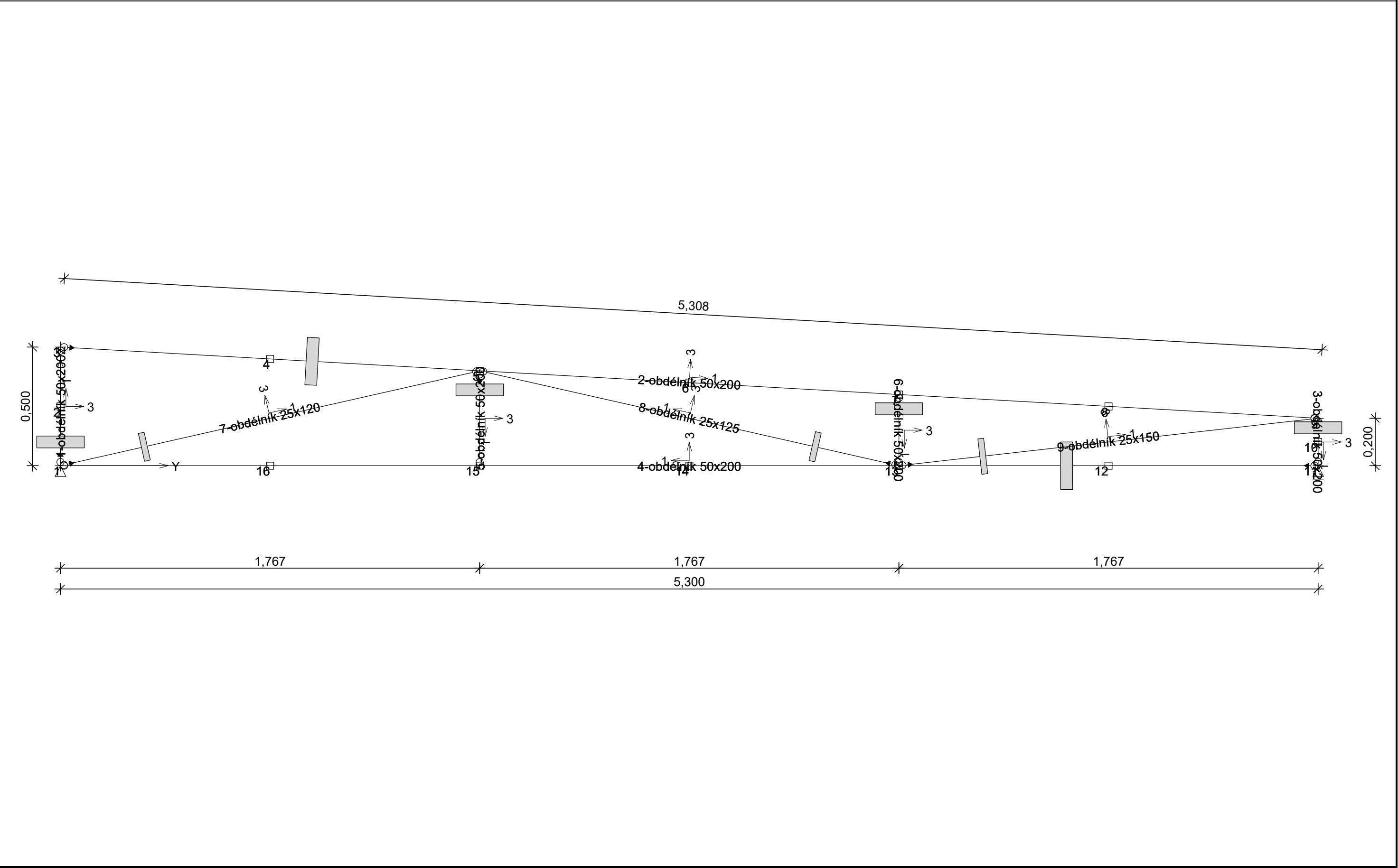
Nº rev. Nº změn	
Verze dokumentace	
Změnil	
v001-r11-oplocenoi	
Datum	



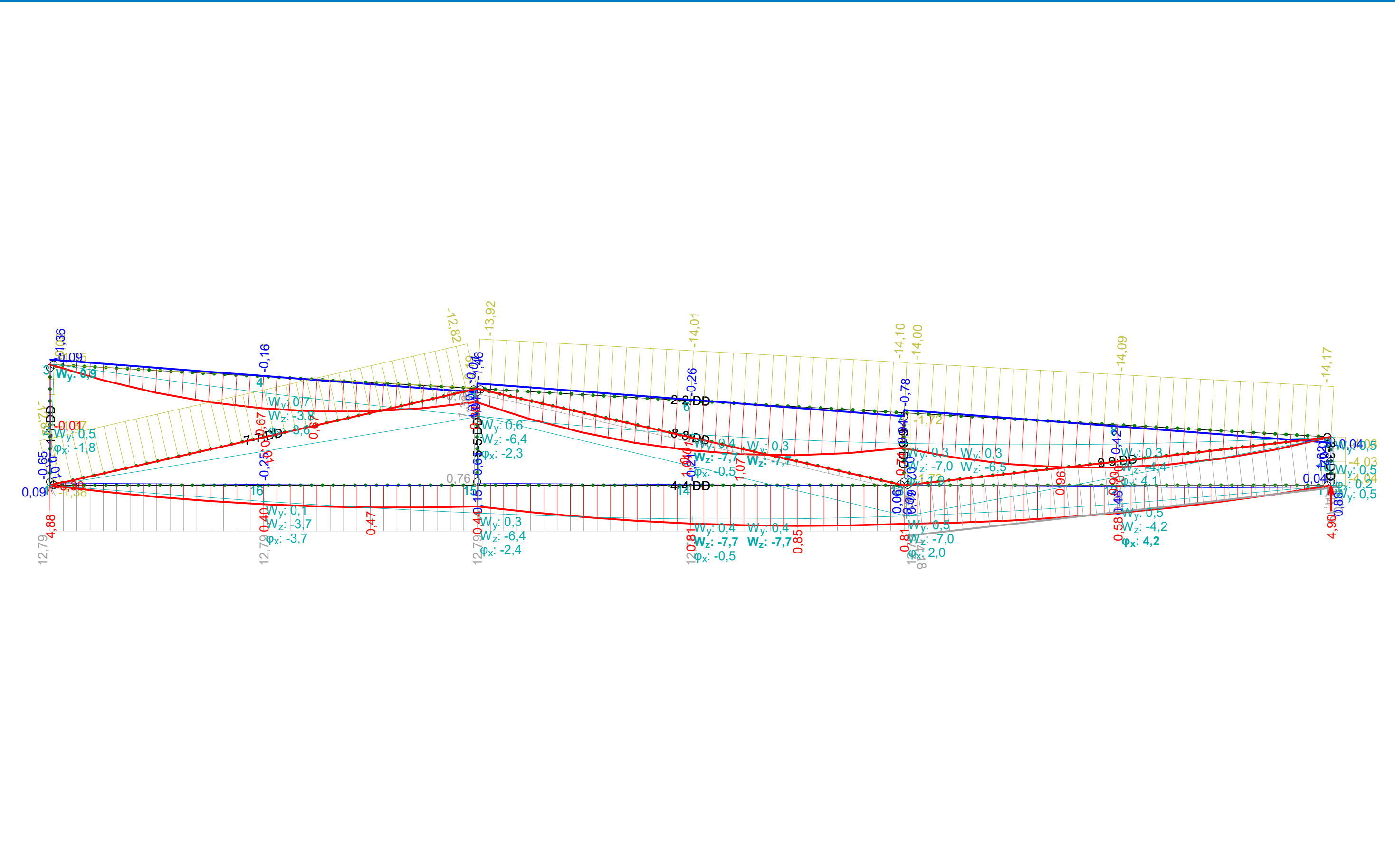
Ing. arch. Martin. A. TOMÁŠ

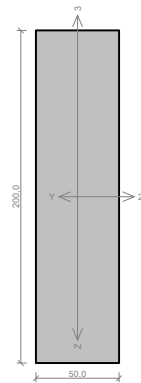
Nučnický 4 | 412 01 Travčice | +420 736 757 766
m.a.tomas@seznam.cz | www.matomas.cz | ČKA Nº 3328
www.formace.cz

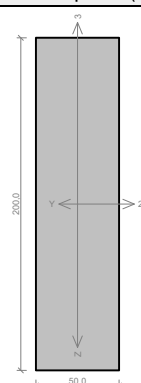
Název výkresu		Číslo výkresu	
STA-nosná kce střechy		D1.2.b.B03	
půdorys 1.np			
File	v001-r11-oplocenoi	Sheet	----

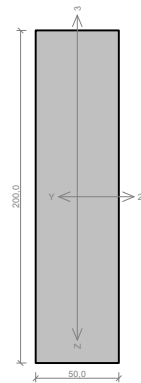


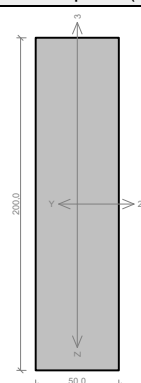
(N V3 M2 KN3 Rea Def/K I 2 W5:G1+G2+G4 MSÚ)

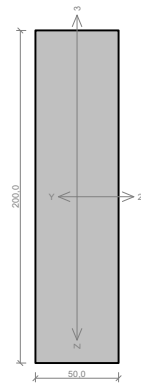


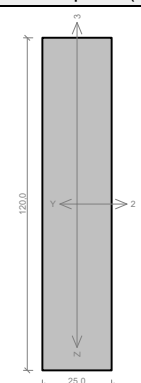
ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 001-StresníTram																															
Kritický řez dilce "1:DD" - průřez 1 (0,000m)																																	
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 50x200 Rozměry: Výška průřezu $h = 200,0$ mm Šířka průřezu $b = 50,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>Pevnost v ohybu</td><td>$f_{m,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 10,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku ve směru vláken</td><td>$f_{c,0,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku</td><td>$f_{v,k}$</td><td>: 3,4 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 2,2 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 0,4 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 9000 MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti</td><td>$E_{0,05}$</td><td>: 6000 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku</td><td>G_{mean}</td><td>: 560 MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty</td><td>ρ_k</td><td>: 320,0 kg/m³</td></tr></table> Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.		Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa	Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,2 MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa	Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa	5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa	Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa	Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa																															
Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa																															
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,2 MPa																															
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa																															
Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa																															
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa																															
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa																															
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³																															
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení <table><tr><td>N</td><td>= -1,730 kN</td><td></td><td></td></tr><tr><td>M_y</td><td>= 0,000 kNm</td><td>M_z</td><td>= 0,000 kNm</td></tr><tr><td>V_z</td><td>= 0,000 kN</td><td>V_y</td><td>= 0,000 kN</td></tr></table>		N	= -1,730 kN			M_y	= 0,000 kNm	M_z	= 0,000 kNm	V_z	= 0,000 kN	V_y	= 0,000 kN																				
N	= -1,730 kN																																
M_y	= 0,000 kNm	M_z	= 0,000 kNm																														
V_z	= 0,000 kN	V_y	= 0,000 kN																														
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá		Klopení: S klopením se nepočítá																															
Výsledky posouzení/ Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = -1,730$ kN; $M_y = 0,000$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,000$ kN; $V_y = 0,000$ kN Posudek prostého tlaku: Únosnost: $N_R = 83,077$ kN $-0,021 < 1$ Vyhovuje																																	
Štíhlost dilce: 34,6																																	
Průřez vyhovuje																																	
VYHOVUJE																																	
1																																	
[FIN EC - FIN 2D verze 11.2022.11.0 hardwarey MIE 30054 / 1 ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved www.fine.cz]																																	

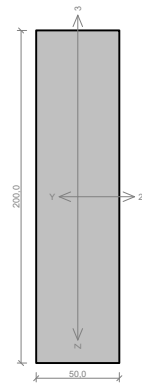
ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 001-StresníTram																															
Kritický řez dilce "5:DD" - průřez 1 (0,000m)																																	
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 50x200 Rozměry: Výška průřezu $h = 200,0$ mm Šířka průřezu $b = 50,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>Pevnost v ohybu</td><td>$f_{m,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 10,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku ve směru vláken</td><td>$f_{c,0,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku</td><td>$f_{v,k}$</td><td>: 3,4 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 2,2 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 0,4 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 9000 MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti</td><td>$E_{0,05}$</td><td>: 6000 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku</td><td>G_{mean}</td><td>: 560 MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty</td><td>ρ_k</td><td>: 320,0 kg/m³</td></tr></table> Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.		Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa	Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,2 MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa	Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa	5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa	Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa	Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa																															
Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa																															
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,2 MPa																															
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa																															
Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa																															
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa																															
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa																															
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³																															
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení <table><tr><td>$N = 0,765$ kN</td><td>$M_y = 0,000$ kNm</td></tr><tr><td>$M_z = 0,000$ kNm</td><td>$V_z = 0,000$ kN</td></tr><tr><td>$V_y = 0,000$ kN</td><td></td></tr></table>		$N = 0,765$ kN	$M_y = 0,000$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm	$V_z = 0,000$ kN	$V_y = 0,000$ kN		Klopení: S klopením se nepočítá																									
$N = 0,765$ kN	$M_y = 0,000$ kNm																																
$M_z = 0,000$ kNm	$V_z = 0,000$ kN																																
$V_y = 0,000$ kN																																	
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = 0,765$ kN; $M_y = 0,000$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,000$ kN; $V_y = 0,000$ kN Posudek dostředného tahu: Únosnost: $N_R = 46,154$ kN $0,017 < 1$ Vyhovuje Štíhlost dilce: 27,7 Průřez vyhovuje																																	
VYHOVUJE																																	
5																																	
[FIN EC - FIN 2D verze 11.2022.11.0 hardwarey MIE 30054 / 1 ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved www.fine.cz]																																	

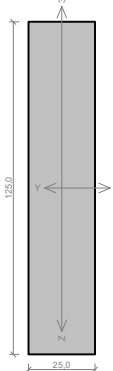
ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 001-StresníTram																															
Kritický řez dilce "2:DD" - průřez 1 (2,875m)																																	
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 50x200 Rozměry: Výška průřezu $h = 200,0$ mm Šířka průřezu $b = 50,0$ mm Materiál: S1 (C24) - jehličnaté Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>Pevnost v ohybu</td><td>$f_{m,k}$</td><td>: 24,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 14,5 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku ve směru vláken</td><td>$f_{c,0,k}$</td><td>: 21,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku</td><td>$f_{v,k}$</td><td>: 4,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 2,5 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 0,4 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 11000 MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti</td><td>$E_{0,05}$</td><td>: 7400 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku</td><td>G_{mean}</td><td>: 690 MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty</td><td>ρ_k</td><td>: 350,0 kg/m³</td></tr></table> Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.		Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 24,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 14,5 MPa	Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 21,0 MPa	Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 4,0 MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,5 MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa	Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 11000 MPa	5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 7400 MPa	Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 690 MPa	Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 350,0 kg/m ³
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 24,0 MPa																															
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 14,5 MPa																															
Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 21,0 MPa																															
Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 4,0 MPa																															
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,5 MPa																															
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa																															
Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 11000 MPa																															
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 7400 MPa																															
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 690 MPa																															
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 350,0 kg/m ³																															
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení $N = -16,867$ kN $M_y = 1,288$ kNm $V_z = 0,067$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN																																	
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá		Klopení: S klopením se nepočítá																															
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = -16,867$ kN; $M_y = 1,288$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,067$ kN; $V_y = 0,000$ kN Posudek kombinace tahu a ohybu: Únosnost: $N_R = 556,956$ kN; $M_{y,R} = -3,692$ kNm $ -0,030 + -0,349 + 0,000 = -0,379 < 1$ Vyhovuje																																	
Posudek smyku od posouvajících sil: Únosnost: $V_R = 8,246$ kN $0,008 < 1$ Vyhovuje																																	
Štíhlost dilce: 367,7																																	
Průřez vyhovuje																																	
VYHOVUJE																																	
2																																	
[FIN EC - FIN 2D verze 11.2022.11.0 hardwarey MIE 30054 / 1 ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved www.fine.cz]																																	

ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 001-StresníTram																															
Kritický řez dilce "6:DD" - průřez 1 (0,300m)																																	
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 50x200 Rozměry: Výška průřezu $h = 200,0$ mm Šířka průřezu $b = 50,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>Pevnost v ohybu</td><td>$f_{m,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 10,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku ve směru vláken</td><td>$f_{c,0,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku</td><td>$f_{v,k}$</td><td>: 3,4 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 2,2 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 0,4 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 9000 MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti</td><td>$E_{0,05}$</td><td>: 6000 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku</td><td>G_{mean}</td><td>: 560 MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty</td><td>ρ_k</td><td>: 320,0 kg/m³</td></tr></table> Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.		Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa	Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,2 MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa	Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa	5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa	Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa	Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m³
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa																															
Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa																															
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,2 MPa																															
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa																															
Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa																															
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa																															
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa																															
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m³																															
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení <table><tr><td>$N = -2,274$ kN</td><td></td></tr><tr><td>$M_y = 0,000$ kNm</td><td>$M_z = 0,000$ kNm</td></tr><tr><td>$V_z = 0,000$ kN</td><td>$V_y = 0,000$ kN</td></tr></table>		$N = -2,274$ kN		$M_y = 0,000$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm	$V_z = 0,000$ kN	$V_y = 0,000$ kN																										
$N = -2,274$ kN																																	
$M_y = 0,000$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm																																
$V_z = 0,000$ kN	$V_y = 0,000$ kN																																
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá		Klopení: S klopením se nepočítá																															
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = -2,274$ kN; $M_y = 0,000$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,000$ kN; $V_y = 0,000$ kN Posudek prostého tlaku: Únosnost: $N_R = 83,077$ kN $-0,027 < 1$ Vyhovuje																																	
Štíhlost dilce: 20,8																																	
Průřez vyhovuje																																	
VYHOVUJE																																	
6																																	
[FIN EC - FIN 2D verze 11.2022.11.0 hardwarey MIE 30054 / 1 ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved www.fine.cz]																																	

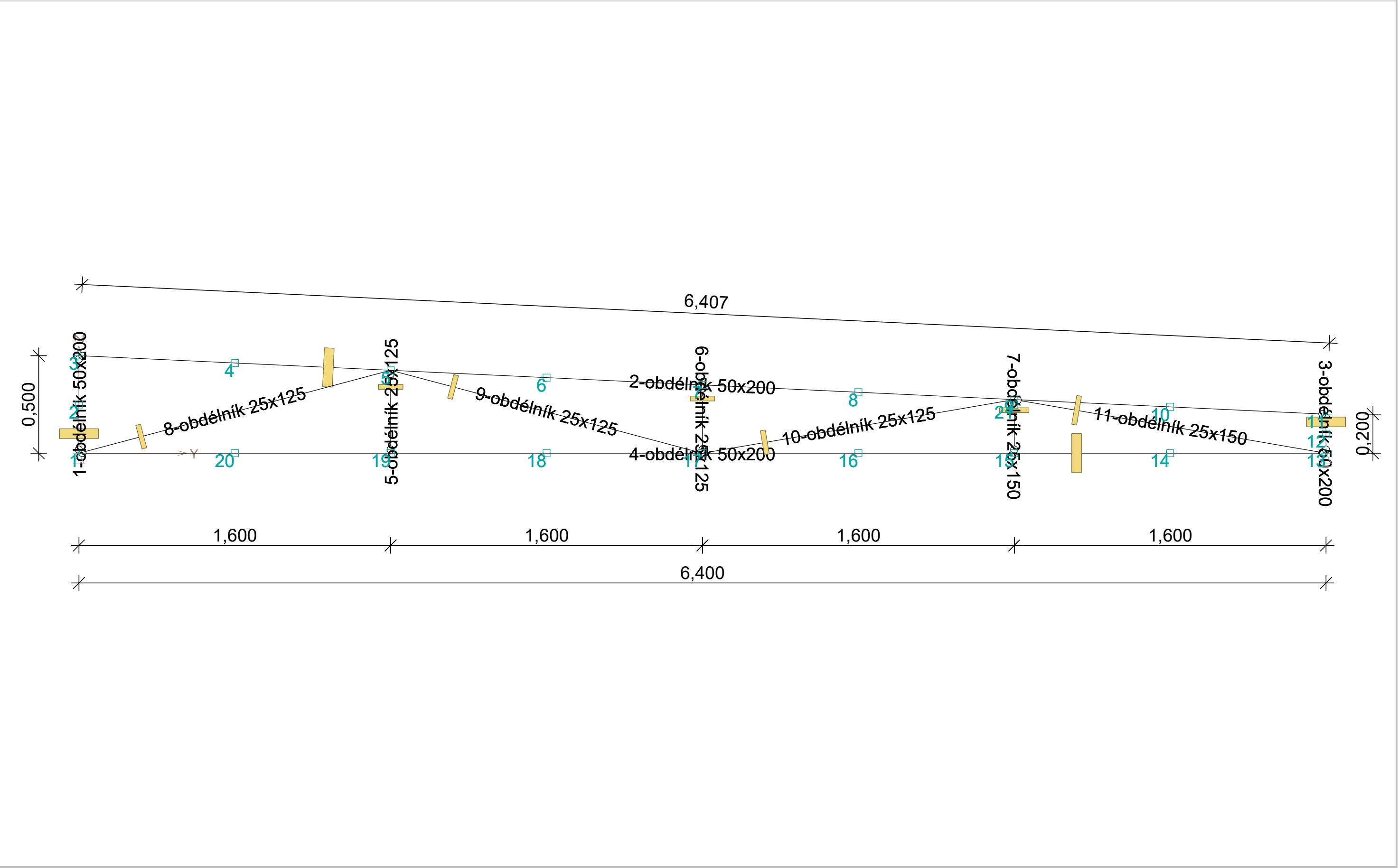
ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 001-StresníTram																															
Kritický řez dilce "3:DD" - průřez 1 (0,200m)																																	
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 50x200 Rozměry: Výška průřezu $h = 200,0$ mm Šířka průřezu $b = 50,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>Pevnost v ohybu</td><td>$f_{m,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 10,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku ve směru vláken</td><td>$f_{c,0,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku</td><td>$f_{v,k}$</td><td>: 3,4 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 2,2 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 0,4 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 9000 MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti</td><td>$E_{0,05}$</td><td>: 6000 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku</td><td>G_{mean}</td><td>: 560 MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty</td><td>ρ_k</td><td>: 320,0 kg/m³</td></tr></table> Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.		Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa	Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,2 MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa	Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa	5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa	Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa	Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m³
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa																															
Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa																															
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,2 MPa																															
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa																															
Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa																															
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa																															
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa																															
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m³																															
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení <table><tr><td>$N = -4,906$ kN</td><td></td></tr><tr><td>$M_y = 0,000$ kNm</td><td>$M_z = 0,000$ kNm</td></tr><tr><td>$V_z = 0,000$ kN</td><td>$V_y = 0,000$ kN</td></tr></table>		$N = -4,906$ kN		$M_y = 0,000$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm	$V_z = 0,000$ kN	$V_y = 0,000$ kN																										
$N = -4,906$ kN																																	
$M_y = 0,000$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm																																
$V_z = 0,000$ kN	$V_y = 0,000$ kN																																
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá		Klopení: S klopením se nepočítá																															
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = -4,906$ kN; $M_y = 0,000$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,000$ kN; $V_y = 0,000$ kN Posudek prostého tlaku: Únosnost: $N_R = 83,077$ kN $-0,059 < 1$ Vyhovuje																																	
Štíhlost dilce: 13,9																																	
Průřez vyhovuje																																	
VYHOVUJE																																	
3																																	
[FIN EC - FIN 2D verze 11.2022.11.0 hardwarey MIE 30054 / 1 ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved www.fine.cz]																																	

ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 001-StresníTram																															
Kritický řez dilce "7:DD" - průřez 1 (0,000m)																																	
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 25x120 Rozměry: Výška průřezu $h = 120,0$ mm Šířka průřezu $b = 25,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>Pevnost v ohybu</td><td>$f_{m,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 10,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku ve směru vláken</td><td>$f_{c,0,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku</td><td>$f_{v,k}$</td><td>: 3,4 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 2,2 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 0,4 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 9000 MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti</td><td>$E_{0,05}$</td><td>: 6000 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku</td><td>G_{mean}</td><td>: 560 MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty</td><td>ρ_k</td><td>: 320,0 kg/m³</td></tr></table> Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.		Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa	Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,2 MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa	Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa	5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa	Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa	Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa																															
Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa																															
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,2 MPa																															
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa																															
Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa																															
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa																															
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa																															
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³																															
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení <table><tr><td>$N = -15,530$ kN</td><td>$M_z = 0,000$ kNm</td></tr><tr><td>$M_y = 0,000$ kNm</td><td>$V_y = 0,000$ kN</td></tr><tr><td>$V_z = -0,014$ kN</td><td></td></tr></table>		$N = -15,530$ kN	$M_z = 0,000$ kNm	$M_y = 0,000$ kNm	$V_y = 0,000$ kN	$V_z = -0,014$ kN		Klopení: S klopením se nepočítá																									
$N = -15,530$ kN	$M_z = 0,000$ kNm																																
$M_y = 0,000$ kNm	$V_y = 0,000$ kN																																
$V_z = -0,014$ kN																																	
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá																																	
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = -15,530$ kN; $M_y = 0,000$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = -0,014$ kN; $V_y = 0,000$ kN Posudek prostého tlaku: Únosnost: $N_R = 24,923$ kN $-0,623 < 1$ Vyhovuje																																	
Posudek smyku od posouvajících sil: Únosnost: $V_R = 2,103$ kN $0,006 < 1$ Vyhovuje																																	
Štíhlost dilce: 250,9																																	
Průřez vyhovuje																																	
VYHOVUJE																																	
7																																	
[FIN EC - FIN 2D verze 11.2022.11.0 hardwarey MIE 30054 / 1 ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved www.fine.cz]																																	

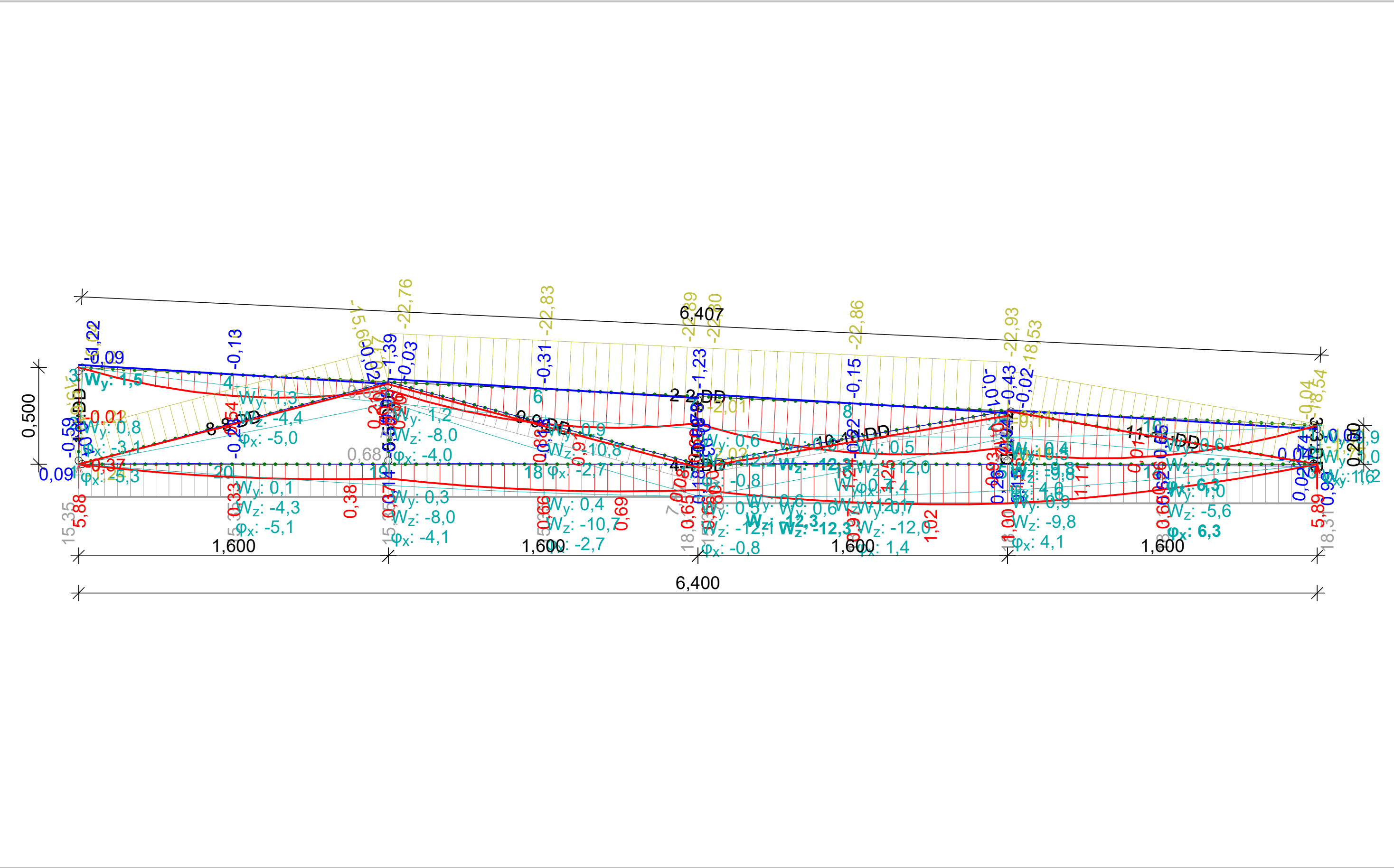
ing. arch. Martin Tomáš Tomáš	RD Nučnický 001-StresníTram																														
Kritický řez dilce "4:DD" - průřez 1 (1,987m)																															
	Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 50x200 Rozměry: Výška průřezu $h = 200,0$ mm Šířka průřezu $b = 50,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>Pevnost v ohybu</td><td>$f_{m,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 10,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku ve směru vláken</td><td>$f_{c,0,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku</td><td>$f_{v,k}$</td><td>: 3,4 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 2,2 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 0,4 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 9000 MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti</td><td>$E_{0,05}$</td><td>: 6000 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku</td><td>G_{mean}</td><td>: 560 MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty</td><td>ρ_k</td><td>: 320,0 kg/m³</td></tr></table> Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.	Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa	Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,2 MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa	Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa	5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa	Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa	Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m³
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa																													
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa																													
Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa																													
Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa																													
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,2 MPa																													
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa																													
Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa																													
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa																													
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa																													
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m³																													
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení <table><tr><td>$N = 15,143$ kN</td><td></td></tr><tr><td>$M_y = 1,027$ kNm</td><td>$M_z = 0,000$ kNm</td></tr><tr><td>$V_z = -0,049$ kN</td><td>$V_y = 0,000$ kN</td></tr></table>		$N = 15,143$ kN		$M_y = 1,027$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm	$V_z = -0,049$ kN	$V_y = 0,000$ kN																								
$N = 15,143$ kN																															
$M_y = 1,027$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm																														
$V_z = -0,049$ kN	$V_y = 0,000$ kN																														
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá	Klopení: S klopením se nepočítá																														
Výsledky posouzení/ Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = 15,143$ kN; $M_y = 1,027$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = -0,049$ kN; $V_y = 0,000$ kN Posudek kombinace tahu a ohybu: Únosnost: $N_R = 46,154$ kN; $M_{y,R} = 2,769$ kNm $0,328 + 0,371 + 0,000 = 0,699 < 1$ Vyhovuje Posudek smyku od posouvajících sil: Únosnost: $V_R = 7,009$ kN $0,007 < 1$ Vyhovuje Štíhlost dilce: 367,2 Průřez vyhovuje																															
VYHOVUJE																															
4																															
[FIN EC - FIN 2D verze 11.2022.11.0 hardwarey MIE 30054 / 1 ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved www.fine.cz]																															

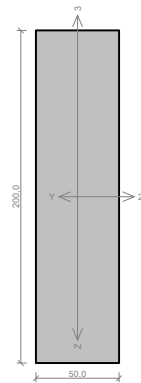
Ing. arch. Martin Tomáš		RD Nučnický																														
Tomáš		001-StresníTram																														
Kritický řez dilce "8:DD" - průřez 1 (0,906m)																																
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 25x125 Rozměry: Výška průřezu $h = 125,0$ mm Šířka průřezu $b = 25,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>Pevnost v ohybu</td><td>$f_{m,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 10,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku ve směru vláken</td><td>$f_{c,0,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku</td><td>$f_{v,k}$</td><td>: 3,4 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 2,2 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna</td><td>$f_{90,k}$</td><td>: 0,4 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 9000 MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti</td><td>$E_{0,05}$</td><td>: 6000 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 500 MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty</td><td>ρ_k</td><td>: 320,0 kg/m³</td></tr></table> Při výpočtu je zohledněn součinitel k_9 pro zveláčení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.	Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa	Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,2 MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{90,k}$	: 0,4 MPa	Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa	5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa	Modul pružnosti ve smyku	$E_{0,mean}$	: 500 MPa	Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa																														
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa																														
Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa																														
Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa																														
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 2,2 MPa																														
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{90,k}$	: 0,4 MPa																														
Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa																														
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa																														
Modul pružnosti ve smyku	$E_{0,mean}$	: 500 MPa																														
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³																														
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatížovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení <table><tr><td>$N = 1,736$ kN</td><td></td></tr><tr><td>$M_y = 0,006$ kNm</td><td>$M_z = 0,000$ kNm</td></tr><tr><td>$V_y = 0,000$ kN</td><td>$V_z = 0,000$ kN</td></tr></table>		$N = 1,736$ kN		$M_y = 0,006$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm	$V_y = 0,000$ kN	$V_z = 0,000$ kN	Klopění: S klopěním se nepočítá																								
$N = 1,736$ kN																																
$M_y = 0,006$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm																															
$V_y = 0,000$ kN	$V_z = 0,000$ kN																															
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá																																
Výsledky posouzení Rozhodující zatížovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = 1,736$ kN; $M_y = 0,006$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,000$ kN; $V_y = 0,000$ kN Posudek kombinace tahu a ohybu: $Únosnost N_k = 14,559$ kN; $M_{yk,pl} = 0,561$ kNm $0,116 + 0,011 \cdot 0,000 = 0,127 < 1$ Vyhovuje																																
Štítlou dilce: 250,9 Průřez vyhovuje																																
VYHOVUJE																																
8																																

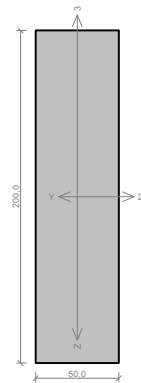
Ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 001-StresníTram																																									
Kritický řez dilce "9:DD" - průřez 1 (0,889m)																																											
		Norma EN 1995-1-1Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 25x150 Rozměry: Výška průřezu $h = 150,0$ mm Šířka průřezu $b = 25,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>Pevnost v ohybu</td><td>$f_{m,k}$</td><td>: 18,0</td><td>MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 10,0</td><td>MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku ve směru vláken</td><td>$f_{c,0,k}$</td><td>: 18,0</td><td>MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku</td><td>$f_{v,k}$</td><td>: 3,4</td><td>MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna</td><td>$f_{c,90,k}$</td><td>: 2,2</td><td>MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 0,4</td><td>MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 9000</td><td>MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti</td><td>$E_{0,05}$</td><td>: 6000</td><td>MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku</td><td>$G_{0,mean}$</td><td>: 560</td><td>MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty</td><td>ρ_k</td><td>: 320,0</td><td>kg/m³</td></tr></table> Při výpočtu je zohledněn součinitel k_1 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.		Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0	MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0	MPa	Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0	MPa	Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4	MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{c,90,k}$	: 2,2	MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4	MPa	Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000	MPa	5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000	MPa	Modul pružnosti ve smyku	$G_{0,mean}$	: 560	MPa	Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0	kg/m³
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0	MPa																																								
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0	MPa																																								
Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0	MPa																																								
Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4	MPa																																								
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{c,90,k}$	: 2,2	MPa																																								
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4	MPa																																								
Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000	MPa																																								
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000	MPa																																								
Modul pružnosti ve smyku	$G_{0,mean}$	: 560	MPa																																								
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0	kg/m³																																								
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším vyzdíím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení <table><tr><td>N</td><td>= 16,944</td><td>kN</td><td></td></tr><tr><td>M_y</td><td>= 0,008</td><td>kNm</td><td>M_z = 0,000 kNm</td></tr><tr><td>V_z</td><td>= 0,000</td><td>kN</td><td>V_y = 0,000 kN</td></tr></table>		N	= 16,944	kN		M_y	= 0,008	kNm	M_z = 0,000 kNm	V_z	= 0,000	kN	V_y = 0,000 kN	Klopení: S klopením se nepočítá																													
N	= 16,944	kN																																									
M_y	= 0,008	kNm	M_z = 0,000 kNm																																								
V_z	= 0,000	kN	V_y = 0,000 kN																																								
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = 16,944$ kN; $M_y = 0,008$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,000$ kN; $V_y = 0,000$ kN Posudek kombinace tahu a ohybu: Únosnost: $N_{Ed} = 17,308$ kN; $M_{y,Ed} = 0,779$ kNm $0,979 + 0,010 + 0,000 = 0,989 < 1$ Vyhovuje Štíhlost dilce: 246,4 Průřez vyhovuje																																											
VYHOVUJE																																											
9																																											

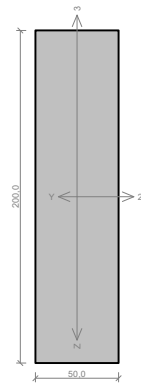


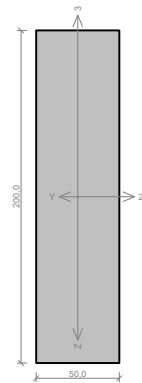
(N V3 M2 KN3 Rea Def/K I 2 W5:G1+G2+G4 MSÚ)

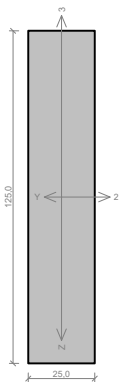


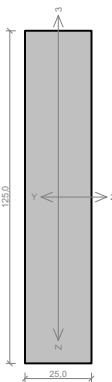
ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 002:StresniTramNadLoznici Prodloužené trámy nad ložnici á 625 mm	
Kritický řez dilce "1:DD" - průřez 1 (0,000m)			
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 50x200 Rozměry: Výška průřezu $h = 200,0$ mm Šířka průřezu $b = 50,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: Pevnost v ohybu $f_{m,k}$: 18,0 MPa Pevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 10,0 MPa Pevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 18,0 MPa Pevnost ve smyku $f_{v,k}$: 3,4 MPa Pevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 2,2 MPa Pevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 0,4 MPa Modul pružnosti $E_{0,mean}$: 9000 MPa 5% kvantil modulu pružnosti $E_{0,05}$: 6000 MPa Modul pružnosti ve smyku G_{mean} : 560 MPa Charakteristická hodnota hustoty ρ_k : 320,0 kg/m³ Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.	
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení $N = -1,549$ kN $M_y = 0,000$ kNm $V_z = 0,000$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN		Klopení: S klopením se nepočítá	
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá			
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = -1,549$ kN; $M_y = 0,000$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_y = 0,000$ kN Posudek prostého tlaku: Únosnost: $N_R = 83,077$ kN -0,019 < 1 Vyhovuje Štíhlost dilce: 34,6 Průřez vyhovuje			
VYHOVUJE			
1			
[FIN EC - FIN 2D verze 11.2022.11.0 hardwarey MIE 30054 / 1 ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved www.fine.cz]			

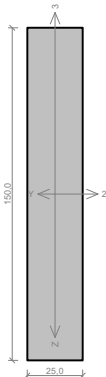
ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 002-StresniTramNadLoznici Prodloužené trámy nad ložnici á 625 mm	
Kritický řez dilce "2:DD" - průřez 1 (4,205m)			
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 50x200 Rozměry: Výška průřezu $h = 200,0$ mm Šířka průřezu $b = 50,0$ mm Materiál: S1 (C24) - jehličnaté Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: Pevnost v ohybu $f_{m,k}$: 24,0 MPa Pevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 14,5 MPa Pevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 21,0 MPa Pevnost ve smyku $f_{v,k}$: 4,0 MPa Pevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 2,5 MPa Pevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 0,4 MPa Modul pružnosti $E_{0,mean}$: 11000 MPa 5% kvantil modulu pružnosti $E_{0,05}$: 7400 MPa Modul pružnosti ve smyku G_{mean} : 690 MPa Charakteristická hodnota hustoty ρ_k : 350,0 kg/m³ Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.	
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení $N = -27,463$ kN $M_y = 1,502$ kNm $V_z = 0,174$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN		Klopení: S klopením se nepočítá	
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá			
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = -27,463$ kN; $M_y = 1,502$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_y = 0,174$ kN; $V_z = 0,000$ kN Posudek kombinace tlaku a ohybu: Únosnost: $N_R = 342,069$ kN; $M_{y,R} = -3,692$ kNm -0,080 + -0,407 + 0,000 = -0,487 < 1 Vyhovuje Posudek smyku od posouvajících sil: Únosnost: $V_R = 8,246$ kN 0,021 < 1 Vyhovuje Štíhlost dilce: 443,9 Průřez vyhovuje			
VYHOVUJE			
2			
[FIN EC - FIN 2D verze 11.2022.11.0 hardwarey MIE 30054 / 1 ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved www.fine.cz]			

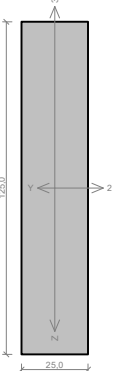
ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 002-StresniTramNadLoznici Prodloužené trámy nad ložnici á 625 mm	
Kritický řez dilce "3:DD" - průřez 1 (0,200m)			
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 50x200 Rozměry: Výška průřezu $h = 200,0$ mm Šířka průřezu $b = 50,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: Pevnost v ohybu $f_{m,k}$: 18,0 MPa Pevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 10,0 MPa Pevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 18,0 MPa Pevnost ve smyku $f_{v,k}$: 3,4 MPa Pevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 2,2 MPa Pevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 0,4 MPa Modul pružnosti $E_{0,mean}$: 9000 MPa 5% kvantil modulu pružnosti $E_{0,05}$: 6000 MPa Modul pružnosti ve smyku G_{mean} : 560 MPa Charakteristická hodnota hustoty ρ_k : 320,0 kg/m³ Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.	
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení $N = -2,166$ kN $M_y = 0,000$ kNm $V_z = 0,000$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN		Klopení: S klopením se nepočítá	
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá			
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = -2,166$ kN; $M_y = 0,000$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_y = 0,000$ kN Posudek prostého tlaku: Únosnost: $N_R = 83,077$ kN -0,026 < 1 Vyhovuje Štíhlost dilce: 13,9 Průřez vyhovuje			
VYHOVUJE			
3			
[FIN EC - FIN 2D verze 11.2022.11.0 hardwarey MIE 30054 / 1 ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved www.fine.cz]			

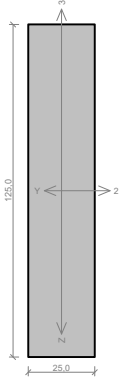
Ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 002-StresniTramNadLoznici Prodloužené trámy nad ložnici á 625 mm	
Kritický řez dilce "4:DD" - průřez 1 (1,800m)			
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 50x200 Rozměry: Výška průřezu $h = 200,0$ mm Šířka průřezu $b = 50,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: Pevnost v ohybu $f_{m,k}$: 18,0 MPa Pevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 10,0 MPa Pevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 18,0 MPa Pevnost ve smyku $f_{v,k}$: 3,4 MPa Pevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 2,2 MPa Pevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 0,4 MPa Modul pružnosti $E_{0,mean}$: 9000 MPa 5% kvantil modulu pružnosti $E_{0,05}$: 6000 MPa Modul pružnosti ve smyku G_{mean} : 560 MPa Charakteristická hodnota hustoty ρ_k : 320,0 kg/m³ Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.	
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení $N = 21,916$ kN $M_y = 1,237$ kNm $V_z = -0,005$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN			
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá		Klopení: S klopením se nepočítá	
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = 21,916$ kN; $M_y = 1,237$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_y = -0,005$ kN; $V_z = 0,000$ kN Posudek kombinace tahu a ohybu: Únosnost: $N_R = 46,154$ kN; $M_{y,R} = 2,769$ kNm $0,475 + 0,447 + 0,000 + 0,021 < 1$ Vyhovuje Posudek smyku od posouvajících sil: Únosnost: $V_R = 7,009$ kN $0,001 < 1$ Vyhovuje Štíhlost dilce: 443,4 Průřez vyhovuje			
VYHOVUJE			
4			

ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 002-StresniTramNadLoznici Prodloužené trámy nad ložnici á 625 mm																															
Kritický řez dilce "5:DD" - průřez 1 (0,000m)																																	
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 25x125 Rozměry: Výška průřezu $h = 125,0$ mm Šířka průřezu $b = 25,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>Pevnost v ohybu</td><td>$f_{m,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 10,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku</td><td>$f_{v,k}$</td><td>: 3,4 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna</td><td>$f_{c,90,k}$</td><td>: 2,2 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 0,4 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 9000 MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti</td><td>$E_{0,05}$</td><td>: 6000 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku</td><td>G_{mean}</td><td>: 560 MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty</td><td>ρ_k</td><td>: 320,0 kg/m³</td></tr></table> Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.		Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{c,90,k}$	: 2,2 MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa	Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa	5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa	Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa	Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa																															
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa																															
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{c,90,k}$	: 2,2 MPa																															
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa																															
Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa																															
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa																															
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa																															
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³																															
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení <table><tr><td>$N = 0,666$ kN</td><td></td></tr><tr><td>$M_y = 0,000$ kNm</td><td>$M_z = 0,000$ kNm</td></tr><tr><td>$V_z = 0,000$ kN</td><td>$V_y = 0,000$ kN</td></tr></table>		$N = 0,666$ kN		$M_y = 0,000$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm	$V_z = 0,000$ kN	$V_y = 0,000$ kN	Klopení: S klopením se nepočítá																									
$N = 0,666$ kN																																	
$M_y = 0,000$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm																																
$V_z = 0,000$ kN	$V_y = 0,000$ kN																																
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá																																	
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = 0,666$ kN; $M_y = 0,000$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_y = 0,000$ kN Posudek dotěsněného tahu: Únosnost: $N_R = 14,959$ kN 0,045 < 1 Vyhovuje Štíhlost dilce: 58,9 Průřez vyhovuje																																	
VYHOVUJE																																	
5																																	
[FIN EC - FIN 2D verze 11.2022.11.0 hardwarey MIE 30054 / 1 ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved www.fine.cz]																																	

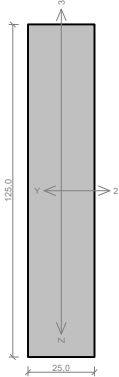
ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 002-StresniTramNadLoznici Prodloužené trámy nad ložnici á 625 mm	
Kritický řez dilce "6:DD" - průřez 1 (0,350m)			
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 25x125 Rozměry: Výška průřezu $h = 125,0$ mm Šířka průřezu $b = 25,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: Pevnost v tahu ve směru vláken $f_{m,k}$: 18,0 MPa Pevnost v tahu kolmo na vlákna $f_{t,0,k}$: 10,0 MPa Pevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 18,0 MPa Pevnost ve smyku $f_{v,k}$: 3,4 MPa Pevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 2,2 MPa Pevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 0,4 MPa Modul pružnosti $E_{0,mean}$: 9000 MPa 5% kvantil modulu pružnosti $E_{0,05}$: 6000 MPa Modul pružnosti ve smyku G_{mean} : 560 MPa Charakteristická hodnota hustoty ρ_k : 320,0 kg/m ³ Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.	
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení N = -2,574 kN M _y = 0,000 kNm V _z = 0,000 kN M _z = 0,000 kNm V _y = 0,000 kN			
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá		Klopení: S klopením se nepočítá	
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: N = -2,574 kN; M _y = 0,000 kNm; M _z = 0,000 kNm; V _y = 0,000 kN Posudek prostého tlaku: Únosnost: N _R = 25,962 kN -0,099 < 1 Vyhovuje Štíhlost dilce: 46,5 Průřez vyhovuje			
VYHOVUJE			
6			
[FIN EC - FIN 2D verze 11.2022.11.0 hardwarey MIE 30054 / 1 ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved www.fine.cz]			

ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 002-StresniTramNadLoznici Prodloužené trámy nad ložnicí á 625 mm																															
Kritický řez dilce "7:DD" - průřez 1 (0,275m)																																	
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 25x150 Rozměry: Výška průřezu $h = 150,0$ mm Šířka průřezu $b = 25,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>Pevnost v ohybu</td><td>$f_{m,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 10,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku</td><td>$f_{v,k}$</td><td>: 3,4 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna</td><td>$f_{c,90,k}$</td><td>: 2,2 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 0,4 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 9000 MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti</td><td>$E_{0,05}$</td><td>: 6000 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku</td><td>G_{mean}</td><td>: 560 MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty</td><td>ρ_k</td><td>: 320,0 kg/m³</td></tr></table> Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.		Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{c,90,k}$	: 2,2 MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa	Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa	5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa	Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa	Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa																															
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa																															
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{c,90,k}$	: 2,2 MPa																															
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa																															
Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa																															
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa																															
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa																															
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³																															
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.3 - S3;G1+G2+G4 Krátkodobé zatížení <table><tr><td>$N = -0,645$ kN</td><td>$M_y = 0,000$ kNm</td></tr><tr><td>$M_z = 0,000$ kNm</td><td>$V_z = 0,000$ kN</td></tr></table>		$N = -0,645$ kN	$M_y = 0,000$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm	$V_z = 0,000$ kN																												
$N = -0,645$ kN	$M_y = 0,000$ kNm																																
$M_z = 0,000$ kNm	$V_z = 0,000$ kN																																
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá		Klopení: S klopením se nepočítá																															
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.3 - S3;G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = -0,645$ kN; $M_y = 0,000$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,000$ kN; $V_y = 0,000$ kN Posudek prostého tlaku: Únosnost: $N_R = 46,731$ kN -0,014 < 1 Vyhovuje Štíhlost dilce: 38,1 Průřez vyhovuje																																	
VYHOVUJE																																	
7																																	
[FIN EC - FIN 2D verze 11.2022.11.0 hardwarey MIE 30054 / 1 ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved www.fine.cz]																																	

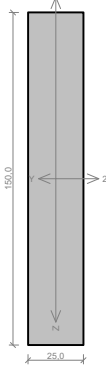
ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 002-StresniTramNadLoznici Prodloužené trámy nad ložnicí á 625 mm																					
Kritický řez dilce "8:DD" - průřez 1 (0,000m)																							
		Norma EN 1995-1-1/Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 25x125 Rozměry: Výška průřezu $h = 125,0$ mm Šířka průřezu $b = 25,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>$f_{m,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$</td><td>: 10,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku ve směru vláken $f_{t,0,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku $f_{v,k}$</td><td>: 3,4 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$</td><td>: 2,2 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna $f_{t,90,k}$</td><td>: 0,4 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti $E_{0,mean}$</td><td>: 9000 MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti $E_{0,05}$</td><td>: 6000 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku G_{mean}</td><td>: 560 MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty ρ_k</td><td>: 320,0 kg/m³</td></tr></table> PI výpočtu je zohledněn součinitel k_{90} pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.		$f_{m,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa	Pevnost v tlaku ve směru vláken $f_{t,0,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost ve smyku $f_{v,k}$	: 3,4 MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$	: 2,2 MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna $f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa	Modul pružnosti $E_{0,mean}$	: 9000 MPa	5% kvantil modulu pružnosti $E_{0,05}$	: 6000 MPa	Modul pružnosti ve smyku G_{mean}	: 560 MPa	Charakteristická hodnota hustoty ρ_k	: 320,0 kg/m ³
$f_{m,k}$	: 18,0 MPa																						
Pevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa																						
Pevnost v tlaku ve směru vláken $f_{t,0,k}$	: 18,0 MPa																						
Pevnost ve smyku $f_{v,k}$	: 3,4 MPa																						
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$	: 2,2 MPa																						
Pevnost v tahu kolmo na vlákna $f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa																						
Modul pružnosti $E_{0,mean}$	: 9000 MPa																						
5% kvantil modulu pružnosti $E_{0,05}$	: 6000 MPa																						
Modul pružnosti ve smyku G_{mean}	: 560 MPa																						
Charakteristická hodnota hustoty ρ_k	: 320,0 kg/m ³																						
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatížeovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení <table><tr><td>$N = -18,872$ kN</td><td>$M_Z = 0,000$ kNm</td></tr><tr><td>$M_Y = 0,000$ kNm</td><td>$V_Y = 0,000$ kN</td></tr><tr><td>$V_Z = -0,048$ kN</td><td></td></tr></table>		$N = -18,872$ kN	$M_Z = 0,000$ kNm	$M_Y = 0,000$ kNm	$V_Y = 0,000$ kN	$V_Z = -0,048$ kN																	
$N = -18,872$ kN	$M_Z = 0,000$ kNm																						
$M_Y = 0,000$ kNm	$V_Y = 0,000$ kN																						
$V_Z = -0,048$ kN																							
Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá		Klopení: S klopením se nepočítá																					
Výsledky posouzení Rozhodující zatížeovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = -18,872$ kN; $M_Y = 0,000$ kNm; $M_Z = 0,000$ kNm; $V_Z = -0,048$ kN; $V_Y = 0,000$ kN Posudek prostého tlaku: Únosnost: $N_R = 25,962$ kN $-0,727 < 1$ Vyhovuje Posudek smyku od osouvajících sil: Únosnost: $V_R = 2,190$ kN $0,022 < 1$ Vyhovuje Šířnost dilce: 229,3 Průřez vyhovuje																							
VYHOVUJE																							
8																							

Ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 002-StresníTramNadLoznici Prodloužené trámy nad ložnici á 625 mm																															
Kritický řez dilce "9:DD" - průřez 1 (1,655m)																																	
		Norma EN 1995-1-1Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 25x125 Rozměry: Výška průřezu $h = 125,0$ mm Šířka průřezu $b = 25,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>Pevnost v ohybu</td><td>$f_{m,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 10,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku ve směru vláken</td><td>$f_{c,0,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku</td><td>$f_{v,k}$</td><td>: 3,4 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna</td><td>$f_{c,90,k}$</td><td>: 2,2 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 0,4 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 9000 MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti</td><td>$E_{0,05}$</td><td>: 6000 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku</td><td>G_{mean}</td><td>: 560 MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty</td><td>ρ_k</td><td>: 320,0 kg/m³</td></tr></table> Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.		Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa	Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{c,90,k}$	: 2,2 MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa	Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa	5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa	Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa	Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa																															
Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa																															
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{c,90,k}$	: 2,2 MPa																															
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa																															
Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa																															
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa																															
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa																															
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³																															
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším vyútlím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení <table><tr><td>$N = 9,517$ kN</td><td></td></tr><tr><td>$M_y = 0,095$ kNm</td><td>$M_z = 0,000$ kNm</td></tr><tr><td>$V_z = -0,003$ kN</td><td>$V_y = 0,000$ kN</td></tr></table>		$N = 9,517$ kN		$M_y = 0,095$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm	$V_z = -0,003$ kN	$V_y = 0,000$ kN	Klopení: S klopením se nepočítá																									
$N = 9,517$ kN																																	
$M_y = 0,095$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm																																
$V_z = -0,003$ kN	$V_y = 0,000$ kN																																
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = 9,517$ kN; $M_y = 0,095$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = -0,003$ kN; $V_y = 0,000$ kN Posudek kombinace tahu a ohybu: Únosnost: $N_{Rk} = 14,959$ kN; $M_{y,Rk} = 0,561$ kNm $0,636 + 0,169 + 0,000 = 0,805 < 1$ Vyhovuje Posudek smyku od posouvajících sil: Únosnost: $V_{Rk} = 2,190$ kN $0,001 < 1$ Vyhovuje Štíhlost dilce: 229,3 Průřez vyhovuje																																	
VYHOVUJE																																	
9																																	

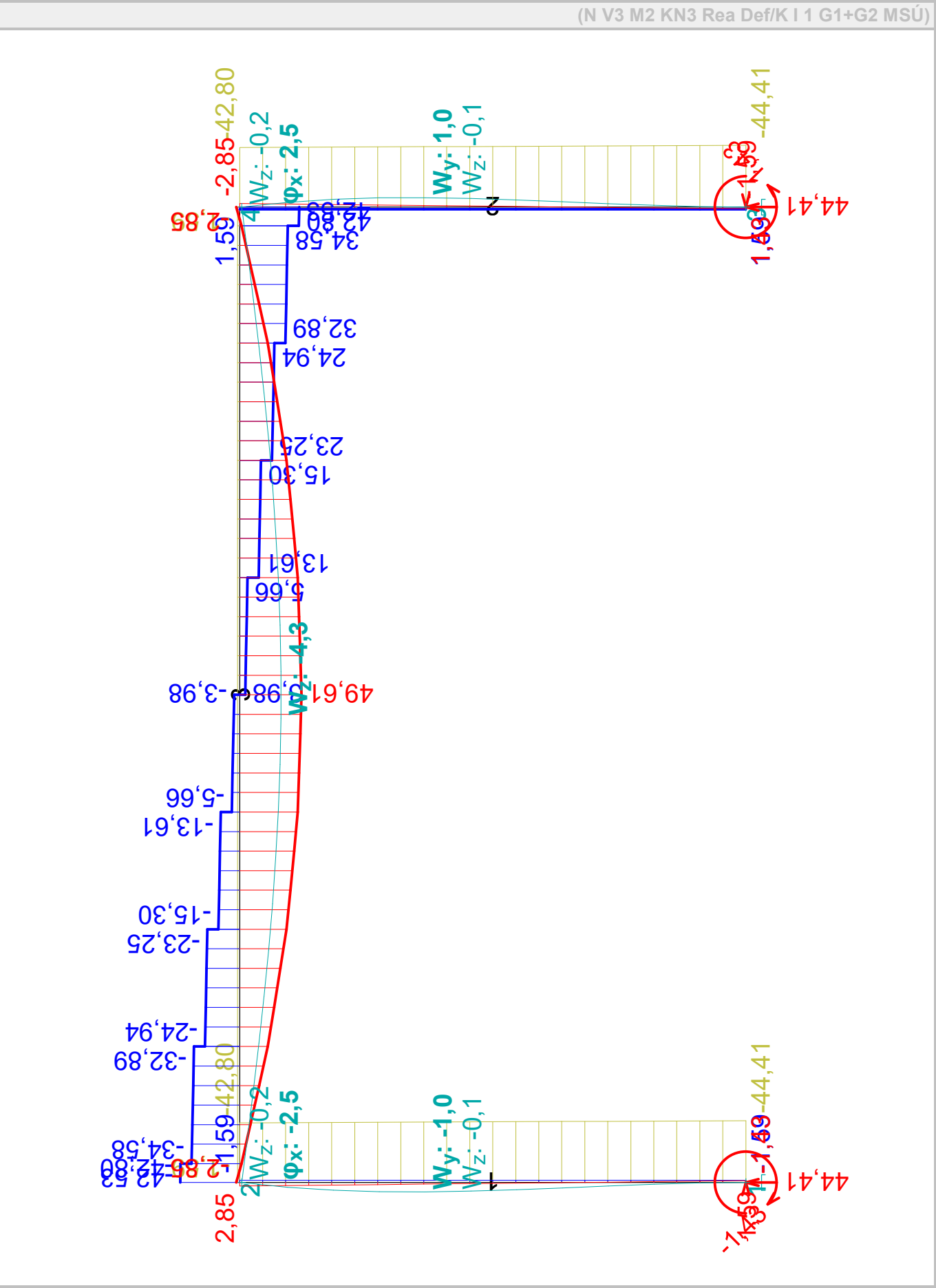
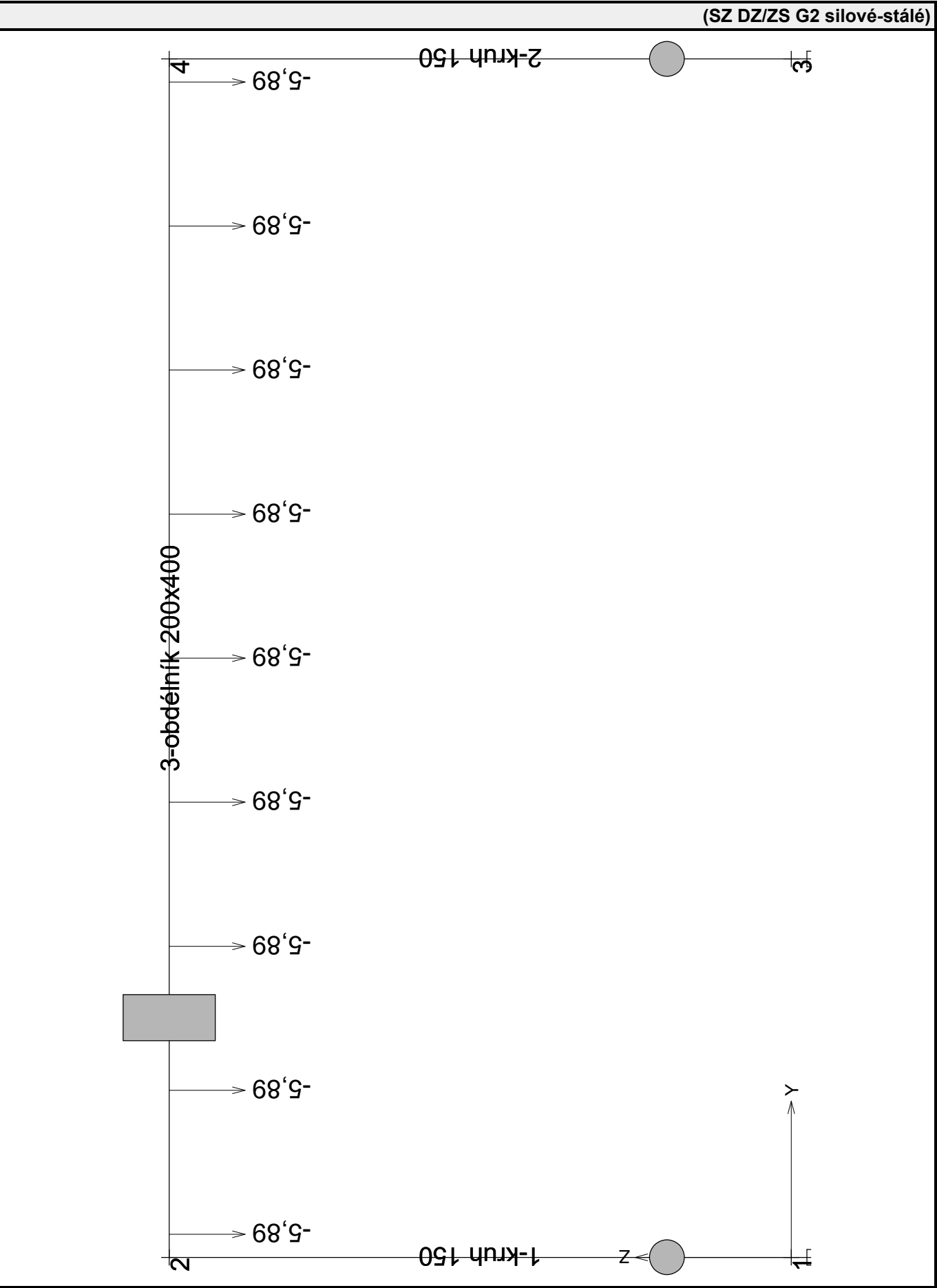
[FIN EC - FIN 2D | verze 11.2022.11.0 | hardwarový kóde 30054 / 1 | Ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. | Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]

Ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 002-StresníTramNadLoznici Prodloužené trámy nad ložnici á 625 mm																															
Kritický řez dilce "10:DD" - průřez 1 (1,623m)																																	
		Norma EN 1995-1-1Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 25x125 Rozměry: Výška průřezu $h = 125,0$ mm Šířka průřezu $b = 25,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>Pevnost v ohybu</td><td>$f_{m,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 10,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku ve směru vláken</td><td>$f_{c,0,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku</td><td>$f_{v,k}$</td><td>: 3,4 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna</td><td>$f_{c,90,k}$</td><td>: 2,2 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 0,4 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 9000 MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti</td><td>$E_{0,05}$</td><td>: 6000 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku</td><td>G_{mean}</td><td>: 560 MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty</td><td>ρ_k</td><td>: 320,0 kg/m³</td></tr></table> Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.		Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa	Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{c,90,k}$	: 2,2 MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa	Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa	5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa	Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa	Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa																															
Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa																															
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{c,90,k}$	: 2,2 MPa																															
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa																															
Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa																															
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa																															
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa																															
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³																															
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším využitím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení <table><tr><td>$N = 5,587$ kN</td><td></td></tr><tr><td>$M_y = 0,146$ kNm</td><td>$M_z = 0,000$ kNm</td></tr><tr><td>$V_z = -0,011$ kN</td><td>$V_y = 0,000$ kN</td></tr></table>		$N = 5,587$ kN		$M_y = 0,146$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm	$V_z = -0,011$ kN	$V_y = 0,000$ kN	Klopení: S klopením se nepočítá																									
$N = 5,587$ kN																																	
$M_y = 0,146$ kNm	$M_z = 0,000$ kNm																																
$V_z = -0,011$ kN	$V_y = 0,000$ kN																																
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = 5,587$ kN; $M_y = 0,146$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = -0,011$ kN; $V_y = 0,000$ kN Posudek kombinace tahu a ohybu: Únosnost: $N_{Rk} = 14,959$ kN; $M_{y,Rk} = 0,561$ kNm $0,374 + 0,260 + 0,000 = 0,634 < 1$ Vyhovuje Posudek smyku od posouvajících sil: Únosnost: $V_{Rk} = 2,190$ kN $0,005 < 1$ Vyhovuje Štíhlost dilce: 224,9 Průřez vyhovuje																																	
VYHOVUJE																																	
10																																	

[FIN EC - FIN 2D | verze 11.2022.11.0 | hardwarový kóde 30054 / 1 | Ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. | Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]

Ing. arch. Martin Tomáš Tomáš		RD Nučnický 002-StresníTramNadLoznici Prodloužené trámy nad ložnici á 625 mm																															
Kritický řez dilce "11:DD" - průřez 1 (1,623m)																																	
		Norma EN 1995-1-1Česko. Rostlé dřevo, základní kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,300$ Mimořádná kombinace zatížení : $\gamma_M = 1,000$ Třída provozu: 2 Průřez: obdélník 25x150 Rozměry: Výška průřezu $h = 150,0$ mm Šířka průřezu $b = 25,0$ mm Materiál: S7 (C18) - jehličnaté - smrk, borovice Druh dřeva: rostlé Materiálové charakteristiky: <table><tr><td>Pevnost v ohybu</td><td>$f_{m,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu ve směru vláken</td><td>$f_{t,0,k}$</td><td>: 10,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku ve směru vláken</td><td>$f_{c,0,k}$</td><td>: 18,0 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost ve smyku</td><td>$f_{v,k}$</td><td>: 3,4 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tlaku kolmo na vlákna</td><td>$f_{c,90,k}$</td><td>: 2,2 MPa</td></tr><tr><td>Pevnost v tahu kolmo na vlákna</td><td>$f_{t,90,k}$</td><td>: 0,4 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti</td><td>$E_{0,mean}$</td><td>: 9000 MPa</td></tr><tr><td>5% kvantil modulu pružnosti</td><td>$E_{0,05}$</td><td>: 6000 MPa</td></tr><tr><td>Modul pružnosti ve smyku</td><td>G_{mean}</td><td>: 560 MPa</td></tr><tr><td>Charakteristická hodnota hustoty</td><td>ρ_k</td><td>: 320,0 kg/m³</td></tr></table> Při výpočtu je zohledněn součinitel k_0 pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.		Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa	Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa	Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa	Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{c,90,k}$	: 2,2 MPa	Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa	Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa	5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa	Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa	Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 10,0 MPa																															
Pevnost v tlaku ve směru vláken	$f_{c,0,k}$	: 18,0 MPa																															
Pevnost ve smyku	$f_{v,k}$	: 3,4 MPa																															
Pevnost v tlaku kolmo na vlákna	$f_{c,90,k}$	: 2,2 MPa																															
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa																															
Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 9000 MPa																															
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 6000 MPa																															
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 560 MPa																															
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 320,0 kg/m ³																															
Vnitřní síly v souřadném systému průřezu: Zatěžovací případ s největším vyútlím Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Stálé zatížení <table><tr><td>$N = -22,240$ kN</td><td>$M_z = 0,000$ kNm</td></tr><tr><td>$M_y = 0,000$ kNm</td><td>$V_y = 0,000$ kN</td></tr><tr><td>$V_z = 0,015$ kN</td><td></td></tr></table>		$N = -22,240$ kN	$M_z = 0,000$ kNm	$M_y = 0,000$ kNm	$V_y = 0,000$ kN	$V_z = 0,015$ kN		Vzpěr: Se vzpěrem se nepočítá Klopení: S klopením se nepočítá																									
$N = -22,240$ kN	$M_z = 0,000$ kNm																																
$M_y = 0,000$ kNm	$V_y = 0,000$ kN																																
$V_z = 0,015$ kN																																	
Výsledky posouzení Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - G1+G2+G4 Vnitřní síly: $N = -22,240$ kN; $M_y = 0,000$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,015$ kN; $V_y = 0,000$ kN Posudek prostého tlaku: Únosnost: $N_R = 31,154$ kN $-0,714 < 1$ Vyhovuje Posudek smyku od posouvajících sil: Únosnost: $V_R = 2,628$ kN $0,006 < 1$ Vyhovuje Štíhlost dilce: 224,9 Průřez vyhovuje																																	
VYHOVUJE																																	
11																																	

[FIN EC - FIN 2D | verze 11.2022.11.0 | hardwarový kóde 30054 / 1 | Ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. | Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]



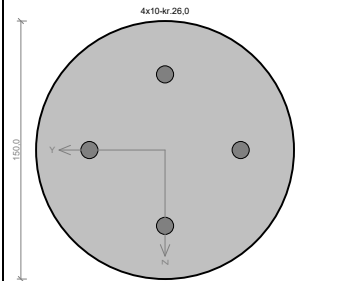
ing. arch. Martin Tomáš
Tomáš

RD Nučnický
003-PrekladŁoznice

Kritický řez dílce "1:DD" (2,700m)

4x10-Ar 26.0

150.0



Typ prvku: sloup
Prostředí: X0
Beton: C 25/30
 $f_{tk} = 25,0 \text{ MPa}$; $f_{ctm} = 2,6 \text{ MPa}$; $E_{cm} = 31000 \text{ MPa}$
Ocel podélná: B500B ($f_{yk} = 500,0 \text{ MPa}$; $E_s = 200000 \text{ MPa}$)
Ocel příčná: B500B ($f_{yk} = 500,0 \text{ MPa}$; $E_s = 200000 \text{ MPa}$)
Vzpěr
Vzpěr není uvažován
S tlačnou výztuží je počítáno.
Obvodové třmínky
Profil: 6 mm; Vzdálenost: 100,0 mm

Posouzení min. a max. stupně vyztužení

Sloup (celková výztuž):
 $\rho_s = 0,0179 \geq \rho_{s,min} = 0,002 \Rightarrow$ **Vyhovuje**
 $\rho_s = 0,0179 \leq \rho_{s,max} = 0,04 \Rightarrow$ **Vyhovuje**

Posouzení konstrukčních zásad třmínků

Minimální průměr třmínků $d = 6 \text{ mm} \Rightarrow$ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost třmínků $s_{d,max} = 150,0 \text{ mm} \geq 100,0 \text{ mm} \Rightarrow$ **Vyhovuje**

Posouzení mezního stavu únosnosti

č.	Název	N_{Ed} [kN]	N_{Rd} [kN]	M_{Edy} [kNm]	M_{Rdy} [kNm]	V_{Edz} [kN]	V_{Rdz} [kN]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	-42,80	-418,70	2,85	6,35	-1,59	-40,23	Vyhovuje

Mezní stav únosnosti VYHOVUJE

VYHOVUJE

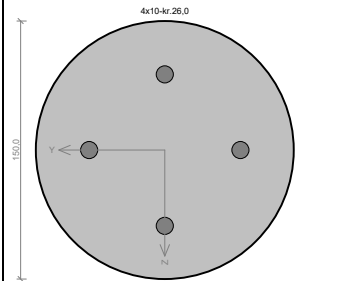
1

[FIN EC - FIN 2D | verze 11.2022.11.0 | hardwarový kóč 30054 / 1 | ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. | Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]

ing. arch. Martin Tomáš
Tomáš

RD Nučnický
003-PrekladŁoznice

Kritický řez dílce "2:DD" (2,700m)



Typ prvku: sloup
Prostředí: X0
Beton: C 25/30
f_{tk} = 25,0 MPa; f_{ctm} = 2,6 MPa; E_{cm} = 31000 MPa
Ocel podélná: B500B (f_{yk} = 500,0 MPa; E_s = 200000 MPa)
Ocel příčná: B500B (f_{yk} = 500,0 MPa; E_s = 200000 MPa)
Vzpěr
Vzpěr není uvažován
S tlačnou výztuží je počítáno.
Obvodové třmínky
Profil: 6 mm; Vzdálenost: 100,0 mm

Posouzení min. a max. stupně vyztužení

Sloup (celková výztuž):
ρ_s = 0,0179 ≥ ρ_{s,min} = 0,002 ⇒ Vyhovuje
ρ_s = 0,0179 ≤ ρ_{s,max} = 0,04 ⇒ Vyhovuje

Posouzení konstrukčních zásad třmínků

Minimální průměr třmínků d = 6 mm ⇒ Vyhovuje
Maximální vzdálenost třmínků s_{d,max} = 150,0 mm ≥ 100,0 mm ⇒ Vyhovuje

Posouzení mezního stavu únosnosti

č.	Název	N _{Ed} [kN]	N _{Rd} [kN]	M _{Edy} [kNm]	M _{Rdy} [kNm]	V _{Edz} [kN]	V _{Rdz} [kN]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	-42,80	-418,70	-2,85	-6,35	1,59	40,23	Vyhovuje

Mezní stav únosnosti VYHOVUJE

VYHOVUJE

2

[FIN EC - FIN 2D | verze 11.2022.11.0 | hardwarový kóč 30054 / 1 | ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. | Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]

ing. arch. Martin Tomáš
Tomáš

RD Nučnický
003-PrekladŁoznice

Kritický řez dílce "3:DD" (2,600m)

Typ prvku: nosník
Prostředí: X0
Beton: C 25/30
 $f_{tk} = 25,0 \text{ MPa}$; $f_{ctm} = 2,6 \text{ MPa}$; $E_{cm} = 31000 \text{ MPa}$
Ocel podélná: B500B ($f_{yk} = 500,0 \text{ MPa}$; $E_s = 200000 \text{ MPa}$)
Ocel příčná: B500B ($f_{yk} = 500,0 \text{ MPa}$; $E_s = 200000 \text{ MPa}$)
Vzpěr
Vzpěr není uvažován
S tlačnou výztuží je počítáno.
Obvodové třmínky
Profil: 6 mm; Vzdálenost: 250,0 mm

Posouzení min. a max. stupně vyztužení

Nosník (tažená výztuž - minimum, celková výztuž - maximum):
 $\rho_{s1} = 0,00426 \geq \rho_{s,min} = 0,00135 \Rightarrow$ **Vyhovuje**
 $\rho_{s1} = 0,00589 \leq \rho_{s,max} = 0,04 \Rightarrow$ **Vyhovuje**

Stupeň vyztužení smykovou výztuží

$\rho_{w,min} = 0,0008 \leq \rho_w = 0,00113 \Rightarrow$ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost třmínků $s_{d,max} = 276,8 \text{ mm} \geq 250,0 \text{ mm} \Rightarrow$ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost větví třmínků $s_{w,max} = 276,8 \text{ mm} \geq 154,0 \text{ mm} \Rightarrow$ **Vyhovuje**

Posouzení mezního stavu únosnosti

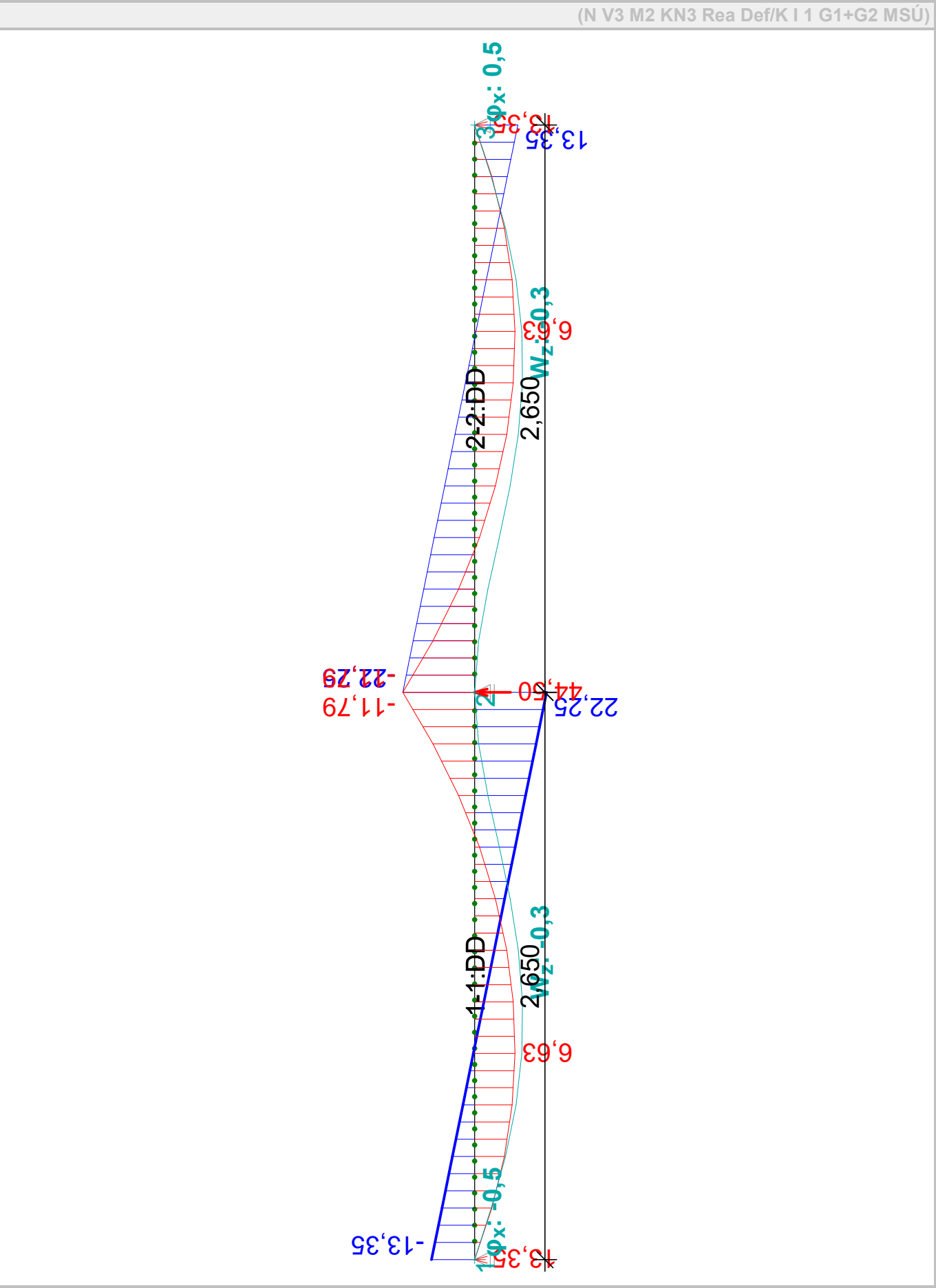
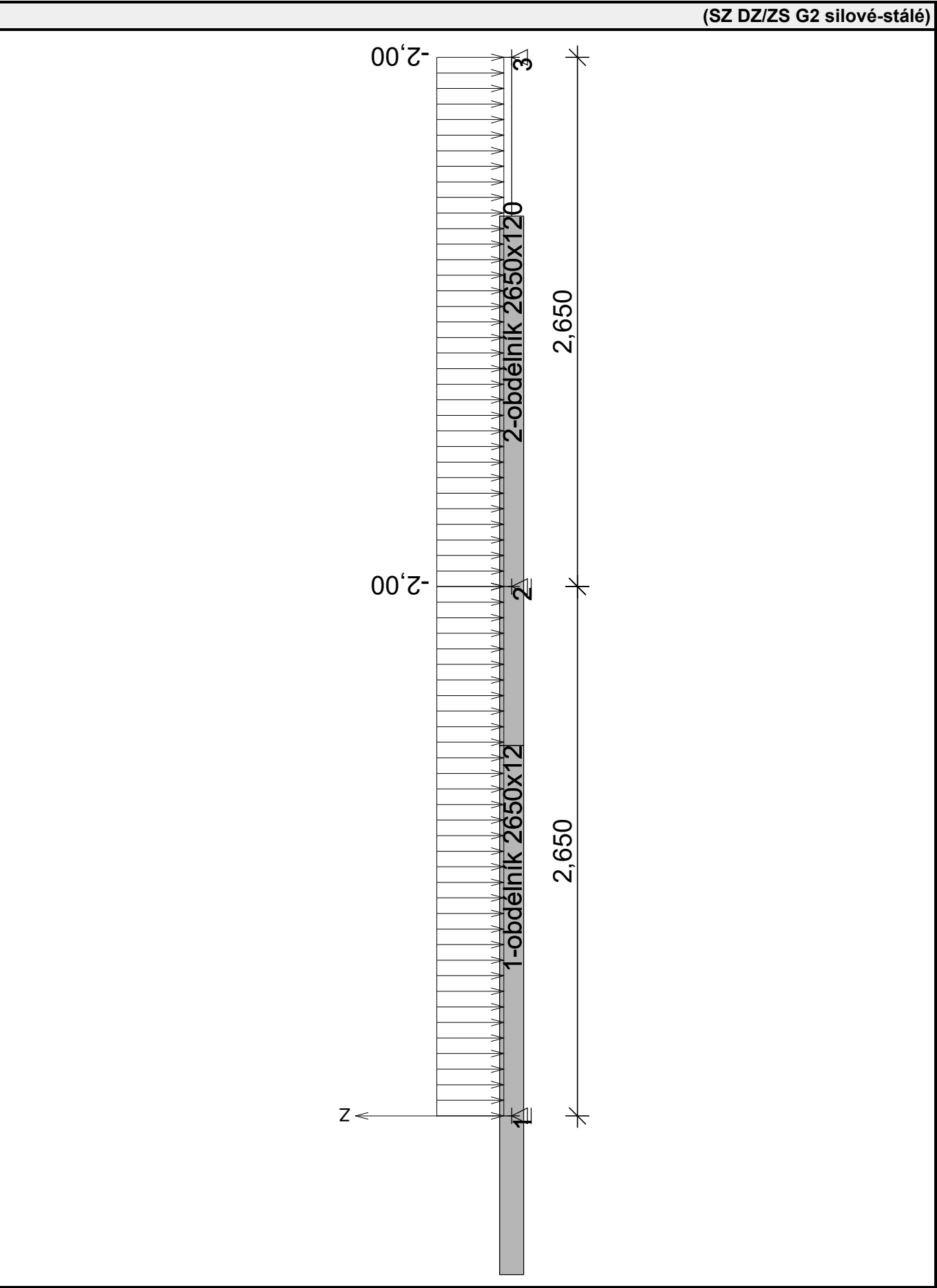
č.	Název	N_{Ed} [kN]	N_{Rd} [kN]	M_{Edy} [kNm]	M_{Rdy} [kNm]	V_{Edz} [kN]	V_{Rdz} [kN]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	-1,59	-1521,83	49,61	49,87	-3,98	-59,99	Vyhovuje

Mezní stav únosnosti VYHOVUJE

VYHOVUJE

3

[FIN EC - FIN 2D | verze 11.2022.11.0 | hardwarový kóč 30054 / 1 | ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. | Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]



Kritický řez dílce "1:DD" (2,650m)



Typ prvku: deska
Prostředí: X0
Beton: C 20/25
 $f_{ck} = 20,0$ MPa; $f_{ctm} = 2,2$ MPa; $E_{cm} = 30000$ MPa
Ocel podtláka: B500B ($f_{yk} = 500,0$ MPa; $E_s = 200000$ MPa)
Ocel příčka: B500B ($f_{yk} = 500,0$ MPa; $E_s = 200000$ MPa)
Vzpěr
Vzpěr není uvažován
S tlačnou výztuží je počítáno.

Posouzení min. a max. stupně vyztužení

Deska (tažená výztuž - minimum, celková výztuž - maximum):

$$\begin{aligned} \rho_{s,t} &= 0,00311 \geq \rho_{s,\min} = 0,0013 \\ \rho_{s,t,CSN} &= 0,00236 \geq \rho_{s,\min,CSN} = 0,0018 \Rightarrow \text{Vyhovuje} \\ \rho_s &= 0,00471 \leq \rho_{s,\max} = 0,04 \Rightarrow \text{Vyhovuje} \end{aligned}$$

Posouzení mezního stavu únosnosti

č.	Název	N_{Ed} [kN]	N_{Rd} [kN]	M_{Edy} [kNm]	M_{Rdy} [kNm]	V_{Edz} [kN]	V_{Rdz} [kN]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	0,00	0,00	-11,79	-32,34	22,25	106,76	Vyhovuje

Mezní stav únosnosti VYHOVUJE

Posouzení mezního stavu použitelnosti

Mezní stav omezení napětí

č.	Název	N_{Ed} [kN]	M_{Edy} [kNm]	σ_c [MPa]	$\sigma_{s,max}$ [MPa]	$\sigma_{s,min}$ [MPa]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	0,00	-8,73	4,81	131,60	-20,09	Vyhovuje
Limitní hodnoty $k_3 \times f_{yk}$					400,00		

Mezní stav použitelnosti VYHOVUJE

VYHOVUJE

Kritický řez dílce "2:DD" (0,000m)



Typ prvků: deska
Prostředí: X0
Beton: C 20/25
 $f_{ck} = 20,0$ MPa; $f_{ctm} = 2,2$ MPa; $E_{cm} = 30000$ MPa
Ocel podlažní: B500B ($f_{yk} = 500,0$ MPa; $E_s = 200000$ MPa)
Ocel příčná: B500B ($f_{yk} = 500,0$ MPa; $E_s = 200000$ MPa)
Vzpěr
Vzpěr není uvažován
S tlačnou výztuží je počítáno.

Posouzení min. a max. stupně vyztužení

Deska (tažená výztuž - minimum, celková výztuž - maximum):

$$\begin{aligned} \rho_{s,l} &= 0,00311 \geq \rho_{s,min} = 0,0013 \\ \rho_{s,l,CSN} &= 0,00236 \geq \rho_{s,min,CSN} = 0,0018 \Rightarrow \text{Vyhovuje} \\ \rho_s &= 0,00471 \leq \rho_{s,max} = 0,04 \Rightarrow \text{Vyhovuje} \end{aligned}$$

Posouzení mezního stavu únosnosti

č.	Název	N _{Ed} [kN]	N _{Rd} [kN]	M _{Edy} [kNm]	M _{Rdy} [kNm]	V _{Edz} [kN]	V _{Rdz} [kN]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	0,00	0,00	-11,79	-32,34	-22,25	-106,76	Vyhovuje

Mezní stav únosnosti VYHOVUJE

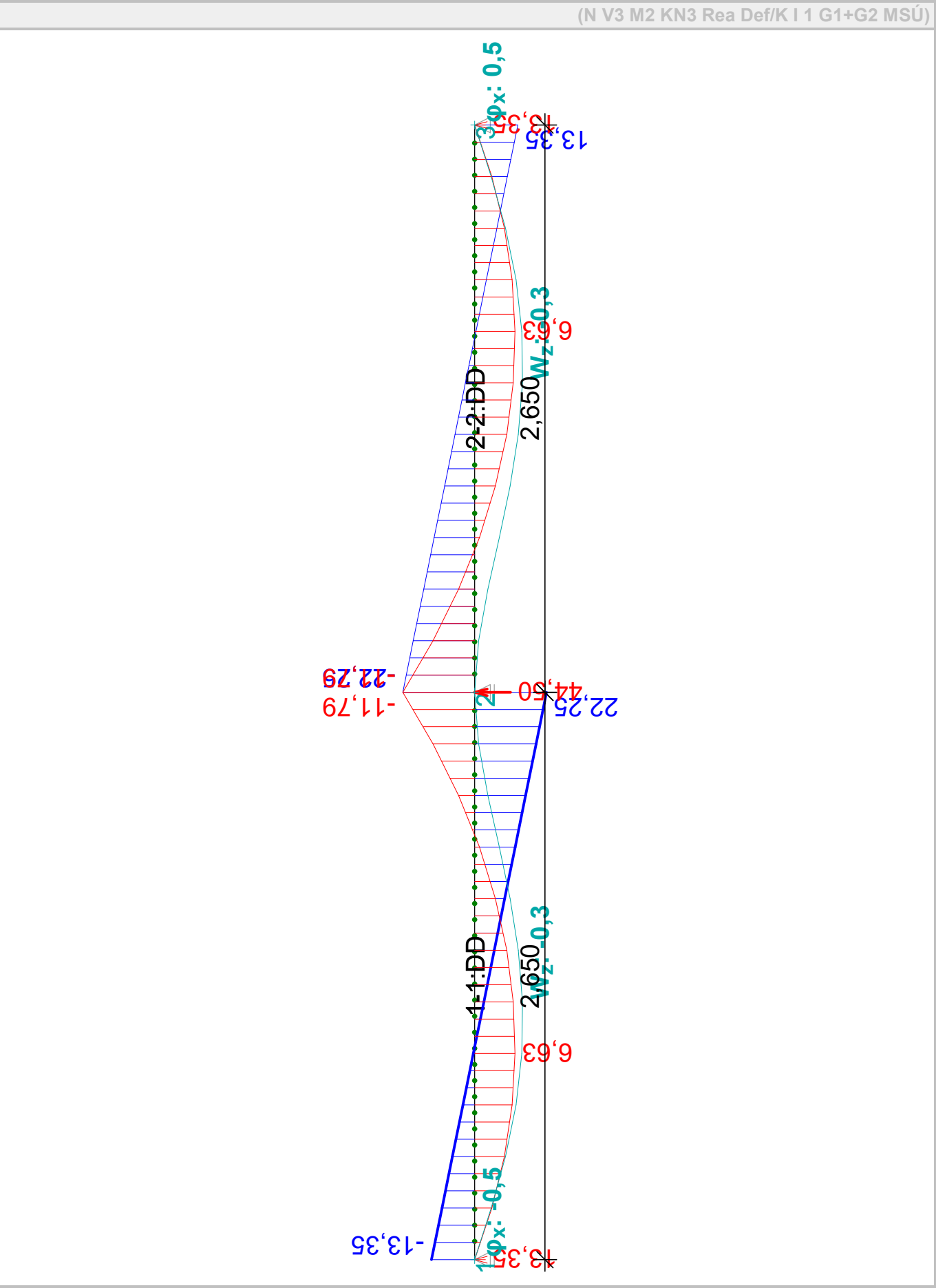
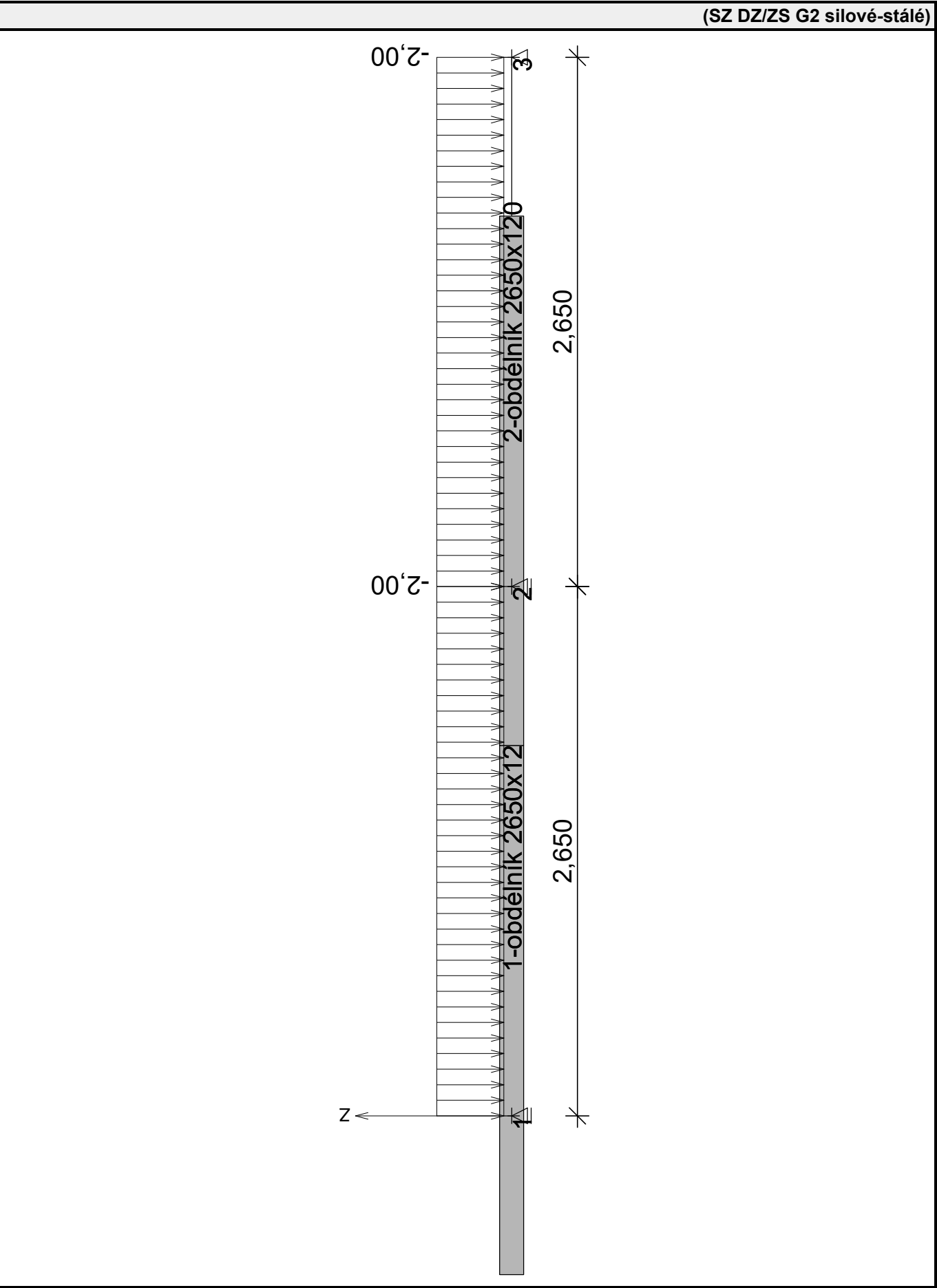
Posouzení mezního stavu použitelnosti

Mezní stav omezení napětí

č.	Název	N_{Ed} [kN]	M_{Edy} [kNm]	σ_c [MPa]	$\sigma_{s,max}$ [MPa]	$\sigma_{s,min}$ [MPa]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	0,00	-8,73	4,81	131,60	-20,09	Vyhovuje
Limitní hodnoty $k_3 \times f_{yk}$					400,00		

Mezní stav použitelnosti VYHOVUJE

VYHOVUJE



ing. arch. Martin Tomáš
Tomáš

RD Nučnický
005-podlahovyTram
Trám desky podlahy 1.np spřažený s deskou

Kritický řez dílce "1:DD" (2,650m)

350,0

200,0

2x10-kr.20,0

2x10-kr.20,0

Typ prvku: nosník
Prostředí: X0
Beton: C 20/25
f_{yk} = 20,0 MPa; f_{ctm} = 2,2 MPa; E_{cm} = 30000 MPa
Ocel podélná: B500B (f_{yk} = 500,0 MPa; E_s = 200000 MPa)
Ocel příčná: B500B (f_{yk} = 500,0 MPa; E_s = 200000 MPa)
Vzpěr
Vzpěr není uvažován
S tlačnou výztuží je počítáno.
Obvodové třmínky
Profil: 6 mm; Vzdálenost: 240,0 mm

Posouzení min. a max. stupně vyztužení

Nosník (tažená výztuž - minimum, celková výztuž - maximum):
ρ_{s1} = 0,00242 ≥ ρ_{s,min} = 0,0013 ⇒ **Vyhovuje**
ρ_s = 0,00449 ≤ ρ_{s,max} = 0,04 ⇒ **Vyhovuje**
Stupeň vyztužení smykovou výztuží
ρ_{w,min} = 0,000716 ≤ ρ_w = 0,00118 ⇒ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost třmínků s_{tr,max} = 243,8 mm ≥ 240,0 mm ⇒ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost větví třmínků s_{tr,max} = 243,8 mm ≥ 166,0 mm ⇒ **Vyhovuje**
Posouzení mezního stavu únosnosti

č.	Název	N _{Ed} [kN]	N _{Rd} [kN]	M _{Edy} [kNm]	M _{Rdy} [kNm]	V _{Edz} [kN]	V _{Rdz} [kN]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	0,00	0,00	-21,98	-22,49	41,48	55,78	Vyhovuje

Mezní stav únosnosti **VYHOVUJE**

Posouzení mezního stavu použitelnosti

Mezní stav omezení napětí

č.	Název	N _{Ed} [kN]	M _{Edy} [kNm]	σ _c [MPa]	σ _{s,max} [MPa]	σ _{s,min} [MPa]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	0,00	-16,28	9,41	337,39	31,97	Vyhovuje

Limitní hodnoty k₃ × f_{yk}

Mezní stav použitelnosti **VYHOVUJE**

VYHOVUJE

1

[FIN EC - FIN 2D | verze 11.2022.11.0 | hardwarey NIS 30054 / 1 | ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. | Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]

ing. arch. Martin Tomáš
Tomáš

RD Nučnický
005-podlahovyTram
Trám desky podlahy 1.np spřažený s deskou

Kritický řez dílce "2:DD" (0,000m)

350,0

200,0

2x10-kr.20,0

2x10-kr.20,0

Typ prvku: nosník
Prostředí: X0
Beton: C 20/25
f_{yk} = 20,0 MPa; f_{ctm} = 2,2 MPa; E_{cm} = 30000 MPa
Ocel podélná: B500B (f_{yk} = 500,0 MPa; E_s = 200000 MPa)
Ocel příčná: B500B (f_{yk} = 500,0 MPa; E_s = 200000 MPa)
Vzpěr
Vzpěr není uvažován
S tlačnou výztuží je počítáno.
Obvodové třmínky
Profil: 6 mm; Vzdálenost: 240,0 mm

Posouzení min. a max. stupně vyztužení

Nosník (tažená výztuž - minimum, celková výztuž - maximum):
ρ_{s1} = 0,00242 ≥ ρ_{s,min} = 0,0013 ⇒ **Vyhovuje**
ρ_s = 0,00449 ≤ ρ_{s,max} = 0,04 ⇒ **Vyhovuje**
Stupeň vyztužení smykovou výztuží
ρ_{w,min} = 0,000716 ≤ ρ_w = 0,00118 ⇒ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost třmínků s_{tr,max} = 243,8 mm ≥ 240,0 mm ⇒ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost větví třmínků s_{tr,max} = 243,8 mm ≥ 166,0 mm ⇒ **Vyhovuje**
Posouzení mezního stavu únosnosti

č.	Název	N _{Ed} [kN]	N _{Rd} [kN]	M _{Edy} [kNm]	M _{Rdy} [kNm]	V _{Edz} [kN]	V _{Rdz} [kN]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	0,00	0,00	-21,98	-22,49	41,48	55,78	Vyhovuje

Mezní stav únosnosti **VYHOVUJE**

Posouzení mezního stavu použitelnosti

Mezní stav omezení napětí

č.	Název	N _{Ed} [kN]	M _{Edy} [kNm]	σ _c [MPa]	σ _{s,max} [MPa]	σ _{s,min} [MPa]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	0,00	-16,28	9,41	337,39	31,97	Vyhovuje

Limitní hodnoty k₃ × f_{yk}

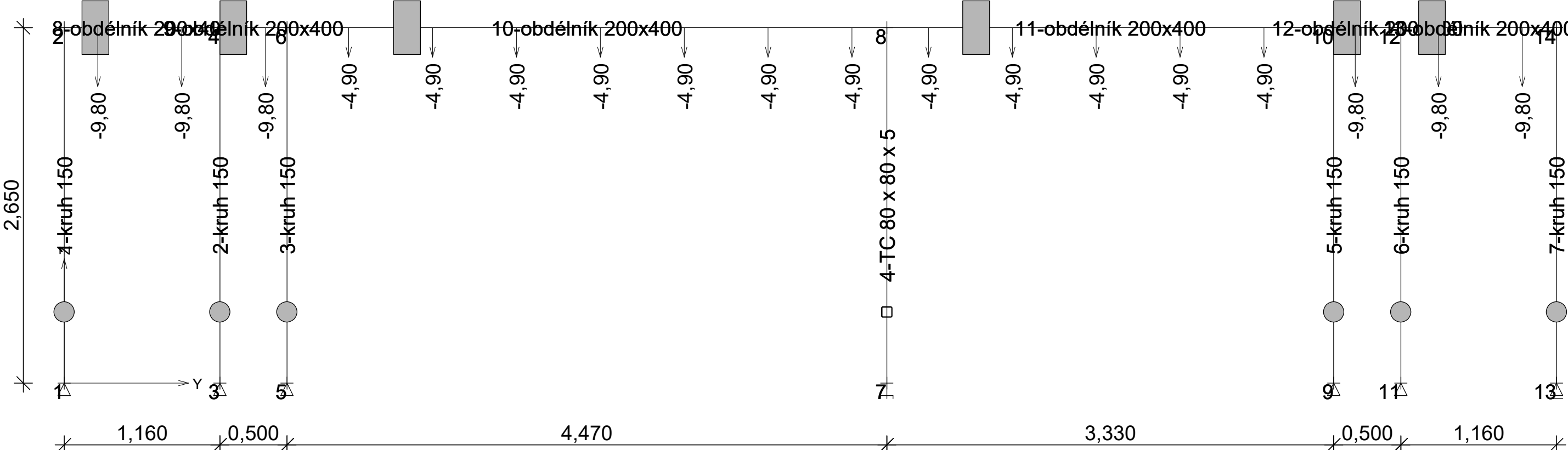
Mezní stav použitelnosti **VYHOVUJE**

VYHOVUJE

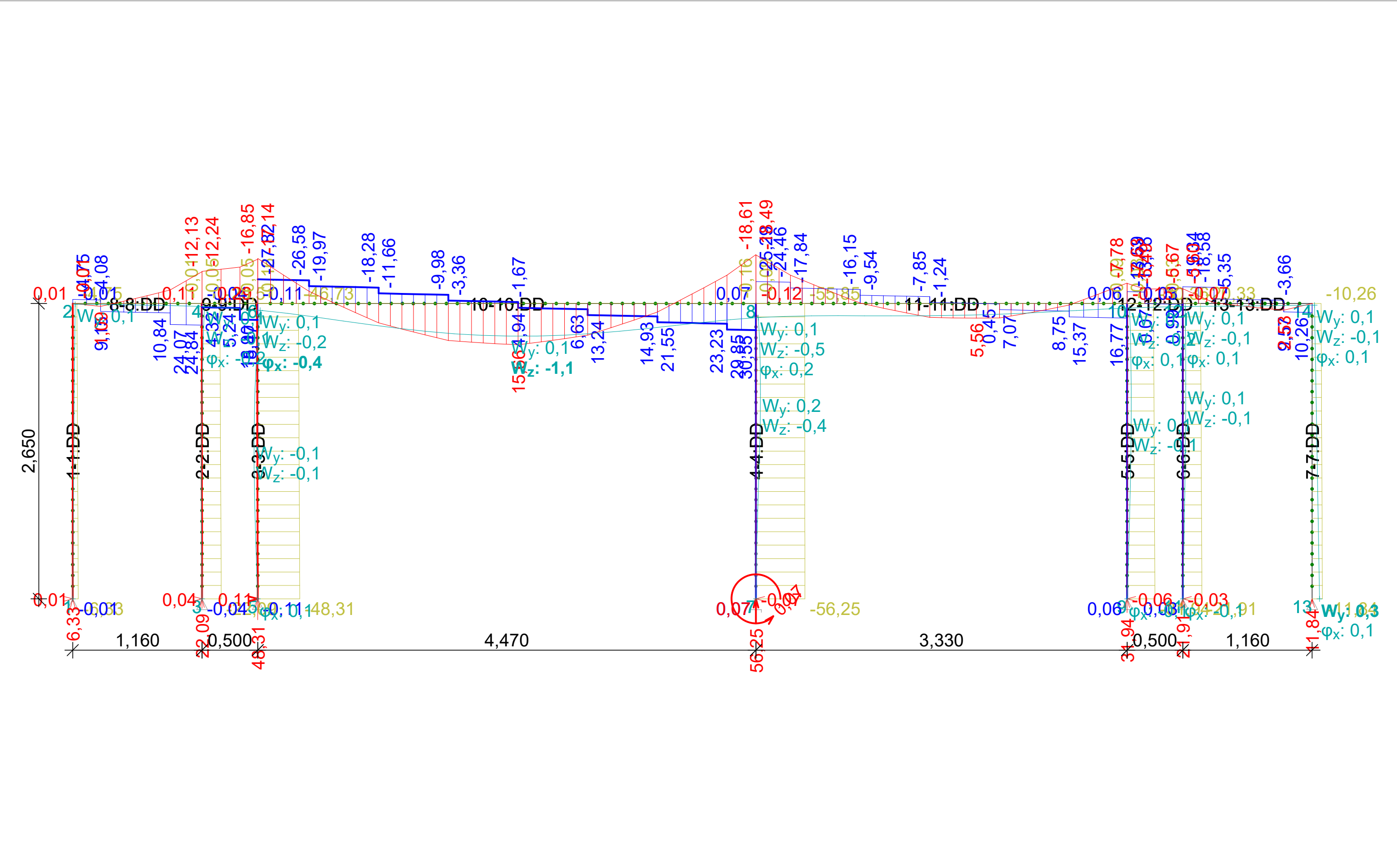
2

[FIN EC - FIN 2D | verze 11.2022.11.0 | hardwarey NIS 30054 / 1 | ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. | Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]

(SZ DZ/ZS G2 silové-stálé)



(N V3 M2 KN3 Rea Def/K I 1 G1+G2 MSÚ)

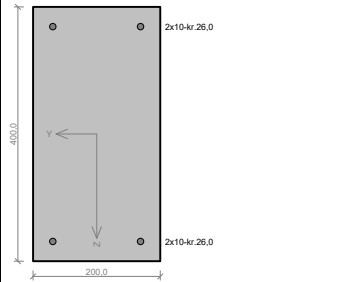


ing. arch. Martin Tomáš

RD Nučnický
006a-hlavníTramOP

Trám a sloupý v hlavním portále obývacího pokoje

Kritický řez dílce "10-DD" (4,470m)



Typ prvku: nosník

Prostředí: XO

Beton: C 20/25
f_{yk} = 20,0 MPa; f_{ctm} = 2,2 MPa; E_{cm} = 30000 MPa

Ocel podélná: B500B (f_{yk} = 500,0 MPa; E_s = 200000 MPa)

Ocel příčná: B500B (f_{yk} = 500,0 MPa; E_s = 200000 MPa)

Vzpěr
Vzpěr není uvažován
S tlačnou výztuží je počítáno.

Obvodové třmínky
Profil: 6 mm; Vzdálenost: 250,0 mm

Posouzení min. a max. stupně vyztužení

Nosník (tažená výztuž - minimum, celková výztuž - maximum):
ρ_{s1} = 0,00213 ≥ ρ_{s,min} = 0,0013 ⇒ **Vyhovuje**
ρ_s = 0,00393 ≤ ρ_{s,max} = 0,04 ⇒ **Vyhovuje**

Stupeň vyztužení smykovou výztuží

ρ_{sw,min} = 0,000716 ≤ ρ_{sw} = 0,00113 ⇒ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost třmínků s_{tr,max} = 276,8 mm ≥ 250,0 mm ⇒ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost větvi třmínků s_{tr,max} = 276,8 mm ≥ 154,0 mm ⇒ **Vyhovuje**

Posouzení mezního stavu únosnosti

č.	Název	N _{Ed} [kN]	N _{Rd} [kN]	M _{Edy} [kNm]	M _{Rdy} [kNm]	V _{Edz} [kN]	V _{Rdz} [kN]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	-0,16	-1192,33	-18,61	-25,67	30,55	61,02	Vyhovuje

Mezní stav únosnosti **VYHOVUJE**

Posouzení mezního stavu použitelnosti

Mezní stav omezení napětí

č.	Název	N _{Ed} [kN]	M _{Edy} [kNm]	σ _c [MPa]	σ _{s,max} [MPa]	σ _{s,min} [MPa]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	-0,12	-13,79	6,61	250,64	19,30	Vyhovuje

Limitní hodnoty k₃ × f_{yk}

Mezní stav použitelnosti **VYHOVUJE**

VYHOVUJE

9

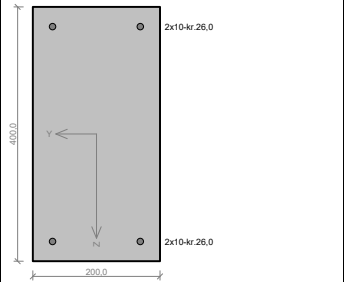
[FIN EC - FIN 2D | verze 11.2022.11.0 | hardwarový kóde 30054 / 1 | ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. | Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]

ing. arch. Martin Tomáš

RD Nučnický
006a-hlavníTramOP

Trám a sloupý v hlavním portále obývacího pokoje

Kritický řez dílce "11-DD" (0,000m)



Typ prvku: nosník

Prostředí: XO

Beton: C 20/25
f_{yk} = 20,0 MPa; f_{ctm} = 2,2 MPa; E_{cm} = 30000 MPa

Ocel podélná: B500B (f_{yk} = 500,0 MPa; E_s = 200000 MPa)

Ocel příčná: B500B (f_{yk} = 500,0 MPa; E_s = 200000 MPa)

Vzpěr
Vzpěr není uvažován
S tlačnou výztuží je počítáno.

Obvodové třmínky
Profil: 6 mm; Vzdálenost: 250,0 mm

Posouzení min. a max. stupně vyztužení

Nosník (tažená výztuž - minimum, celková výztuž - maximum):
ρ_{s1} = 0,00213 ≥ ρ_{s,min} = 0,0013 ⇒ **Vyhovuje**
ρ_s = 0,00393 ≤ ρ_{s,max} = 0,04 ⇒ **Vyhovuje**

Stupeň vyztužení smykovou výztuží

ρ_{sw,min} = 0,000716 ≤ ρ_{sw} = 0,00113 ⇒ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost třmínků s_{tr,max} = 276,8 mm ≥ 250,0 mm ⇒ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost větvi třmínků s_{tr,max} = 276,8 mm ≥ 154,0 mm ⇒ **Vyhovuje**

Posouzení mezního stavu únosnosti

č.	Název	N _{Ed} [kN]	N _{Rd} [kN]	M _{Edy} [kNm]	M _{Rdy} [kNm]	V _{Edz} [kN]	V _{Rdz} [kN]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	-0,09	-1192,33	-18,49	-25,66	-25,29	-61,02	Vyhovuje

Mezní stav únosnosti **VYHOVUJE**

Posouzení mezního stavu použitelnosti

Mezní stav omezení napětí

č.	Název	N _{Ed} [kN]	M _{Edy} [kNm]	σ _c [MPa]	σ _{s,max} [MPa]	σ _{s,min} [MPa]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	-0,06	-13,70	6,57	249,21	19,16	Vyhovuje

Limitní hodnoty k₃ × f_{yk}

Mezní stav použitelnosti **VYHOVUJE**

VYHOVUJE

10

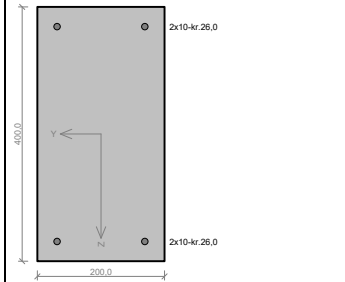
[FIN EC - FIN 2D | verze 11.2022.11.0 | hardwarový kóde 30054 / 1 | ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. | Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]

ing. arch. Martin Tomáš

RD Nučnický
006a-hlavníTramOP

Trám a sloupý v hlavním portále obývacího pokoje

Kritický řez dílce "12-DD" (0,000m)



Typ prvku: nosník

Prostředí: XO

Beton: C 20/25
f_{yk} = 20,0 MPa; f_{ctm} = 2,2 MPa; E_{cm} = 30000 MPa

Ocel podélná: B500B (f_{yk} = 500,0 MPa; E_s = 200000 MPa)

Ocel příčná: B500B (f_{yk} = 500,0 MPa; E_s = 200000 MPa)

Vzpěr
Vzpěr není uvažován
S tlačnou výztuží je počítáno.

Obvodové třmínky
Profil: 6 mm; Vzdálenost: 250,0 mm

Posouzení min. a max. stupně vyztužení

Nosník (tažená výztuž - minimum, celková výztuž - maximum):
ρ_{s1} = 0,00213 ≥ ρ_{s,min} = 0,0013 ⇒ **Vyhovuje**
ρ_s = 0,00393 ≤ ρ_{s,max} = 0,04 ⇒ **Vyhovuje**

Stupeň vyztužení smykovou výztuží

ρ_{sw,min} = 0,000716 ≤ ρ_{sw} = 0,00113 ⇒ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost třmínků s_{tr,max} = 276,8 mm ≥ 250,0 mm ⇒ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost větvi třmínků s_{tr,max} = 276,8 mm ≥ 154,0 mm ⇒ **Vyhovuje**

Posouzení mezního stavu únosnosti

č.	Název	N _{Ed} [kN]	N _{Rd} [kN]	M _{Edy} [kNm]	M _{Rdy} [kNm]	V _{Edz} [kN]	V _{Rdz} [kN]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	-0,03	-1192,33	-7,63	-25,65	-13,59	-61,02	Vyhovuje

Mezní stav únosnosti **VYHOVUJE**

Posouzení mezního stavu použitelnosti

Mezní stav omezení napětí

č.	Název	N _{Ed} [kN]	M _{Edy} [kNm]	σ _c [MPa]	σ _{s,max} [MPa]	σ _{s,min} [MPa]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	-0,02	-5,65	2,71	102,92	7,90	Vyhovuje

Limitní hodnoty k₃ × f_{yk}

Mezní stav použitelnosti **VYHOVUJE**

VYHOVUJE

11

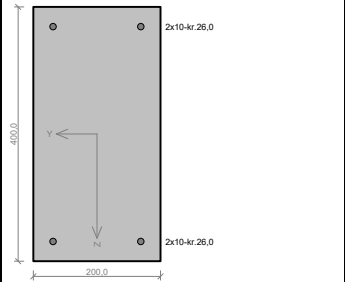
[FIN EC - FIN 2D | verze 11.2022.11.0 | hardwarový kóde 30054 / 1 | ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. | Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]

ing. arch. Martin Tomáš

RD Nučnický
006a-hlavníTramOP

Trám a sloupý v hlavním portále obývacího pokoje

Kritický řez dílce "13-DD" (0,000m)



Typ prvku: nosník

Prostředí: XO

Beton: C 20/25
f_{yk} = 20,0 MPa; f_{ctm} = 2,2 MPa; E_{cm} = 30000 MPa

Ocel podélná: B500B (f_{yk} = 500,0 MPa; E_s = 200000 MPa)

Ocel příčná: B500B (f_{yk} = 500,0 MPa; E_s = 200000 MPa)

Vzpěr
Vzpěr není uvažován
S tlačnou výztuží je počítáno.

Obvodové třmínky
Profil: 6 mm; Vzdálenost: 250,0 mm

Posouzení min. a max. stupně vyztužení

Nosník (tažená výztuž - minimum, celková výztuž - maximum):
ρ_{s1} = 0,00213 ≥ ρ_{s,min} = 0,0013 ⇒ **Vyhovuje**
ρ_s = 0,00393 ≤ ρ_{s,max} = 0,04 ⇒ **Vyhovuje**

Stupeň vyztužení smykovou výztuží

ρ_{sw,min} = 0,000716 ≤ ρ_{sw} = 0,00113 ⇒ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost třmínků s_{tr,max} = 276,8 mm ≥ 250,0 mm ⇒ **Vyhovuje**
Maximální vzdálenost větvi třmínků s_{tr,max} = 276,8 mm ≥ 154,0 mm ⇒ **Vyhovuje**

Posouzení mezního stavu únosnosti

č.	Název	N _{Ed} [kN]	N _{Rd} [kN]	M _{Edy} [kNm]	M _{Rdy} [kNm]	V _{Edz} [kN]	V _{Rdz} [kN]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	0,00	0,00	-5,60	-25,65	-19,34	-61,02	Vyhovuje

Mezní stav únosnosti **VYHOVUJE**

Posouzení mezního stavu použitelnosti

Mezní stav omezení napětí

č.	Název	N _{Ed} [kN]	M _{Edy} [kNm]	σ _c [MPa]	σ _{s,max} [MPa]	σ _{s,min} [MPa]	Posouzení
1	Kombinace č.1 - G1+G2	0,00	-4,15	1,99	75,48	5,79	Vyhovuje

Limitní hodnoty k₃ × f_{yk}

Mezní stav použitelnosti **VYHOVUJE**

VYHOVUJE

12

[FIN EC - FIN 2D | verze 11.2022.11.0 | hardwarový kóde 30054 / 1 | ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. | Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]

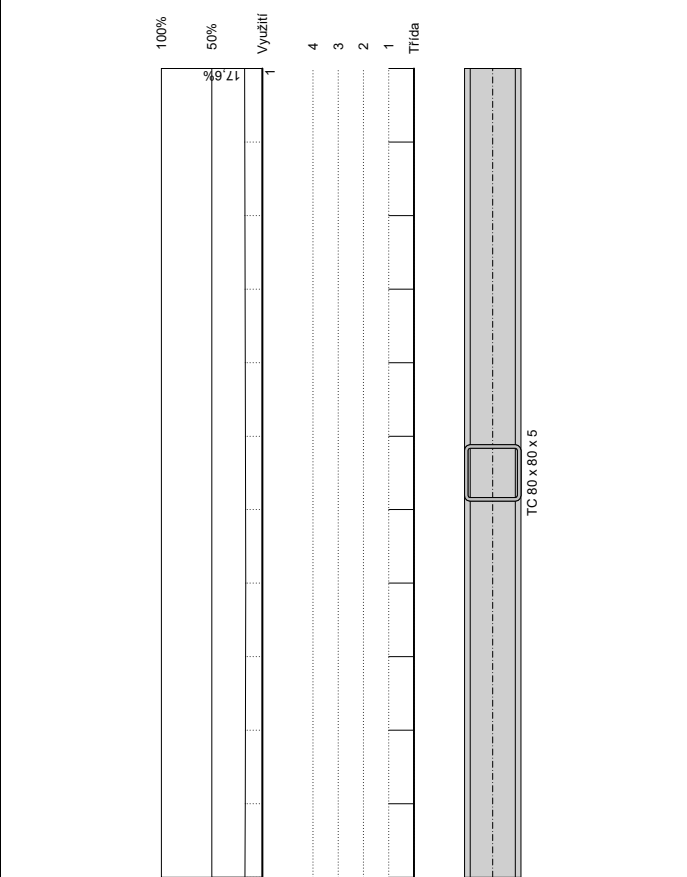
ing. arch. Martin Tomáš

RD Nučnický
006a-hlavníTramOP

Trám a sloupý v hlavním portále obývacího pokoje

4-DD

Posouzení



VYHOVUJE

[FIN EC - FIN 2D | verze 11.2022.11.0 | hardwarový kóde 30054 / 1 | ing. arch. Martin Tomáš s. r. o. | Copyright © 2022 Fine spol. s r.o. All Rights Reserved | www.fine.cz]



D.1.3. PBR

POŽÁRNĚ BEZPEČNOSTNÍ ŘEŠENÍ



AKCE: Novostavba rodinného domu parc. č. 45/104, k.ú. Nučnický Travčice		PROJEKTANT: Ing. arch. M. A. Tomáš ČKA 3328	
INVESTOR: Martin Tomáš Nučnický č.4 412 001 Travčice	VYPRACOVAL: ING. IRENA VOJÁČKOVÁ autorizovaný inženýr pro požární bezpečnost staveb ČKAIT 0013071		Č. PARE:
	STUPEŇ: DÚS + DOS		
	DATUM: ÚNOR 2022	Č. ZAKÁZKY: 1190/2022/2	
POŽÁRNĚ BEZPEČNOSTNÍ ŘEŠENÍ			Č. PŘÍLOHY: D.1.3

1. Seznam použitých podkladů pro zpracování

- Projektová dokumentace objektu zpracovaná Ing. arch. M. A. Tomášem v 2/2022,
- Zákon č. 133/1985 Sb., o požární ochraně, ve znění pozdějších předpisů,
- Vyhláška č. 246/2001 Sb., o stanovení podmínek požární bezpečnosti a výkonu státního požárního dozoru (vyhláška o požární prevenci), ve znění pozdějších předpisů,
- Vyhláška č. 23/2008 Sb., o technických podmínkách požární ochrany staveb, ve znění pozdějších předpisů,
- Vyhláška č. 460/2021 Sb., o kategorizaci staveb z hlediska požární bezpečnosti a ochrany obyvatelstva,
- ČSN 73 0833:2010 + Změna Z1:2013 + Změna Z2:2020 – Požární bezpečnost staveb – Budovy pro bydlení a ubytování,
- ČSN 73 0802, ed. 2: 2020 – Požární bezpečnost staveb – Nevýrobní objekty,
- ČSN 73 0810:2016 + Oprava Opr. 1:2020 – Požární bezpečnost staveb – Společná ustanovení,
- ČSN 73 0873:2003 – Požární bezpečnost staveb – Zásobování požární vodou.
- Roman Zoufal a kolektiv – Hodnoty požární odolnosti stavebních konstrukcí podle Eurokódů,
- Hodnoty požární odolnosti stavebních konstrukcí uvedené dodavatelem.

2. Stručný popis stavby z hlediska stavebních konstrukcí, výšky stavby, účelu použití, popřípadě popis a zhodnocení technologie a provozu, umístění stavby ve vztahu k okolní zástavbě

Předmětem tohoto požárně bezpečnostního řešení je posouzení novostavby rodinného domu.

Jedná se o přízemní, částečně podsklepený objekt umístěný ve svahu, s požární výškou objektu $h = 0$ m se zastavěnou plochou 223,0 m².

Rodinný dům bude ve smyslu ČSN 73 0833, čl. 3.5.a), budovou skupiny OB1 s jednou obytnou buňkou 4 + kk.

Stavební konstrukce celého objektu jsou v souladu s ČSN 73 0802, čl. 7.2.8 b) považovány za smíšené – jedná se o smíšený konstrukční systém.

Posouzení podle vyhlášky č. 460/2021 Sb., - využita tabulka zpracovaná HZS Plzeň a uvedená na stránkách www.mvcr.cz:

STANOVENÍ KATEGORIE STAVBY

Z HLEDISKA POŽÁRNÍ BEZPEČNOSTI A OCHRANY OBYVATELSTVA

KATEGORIE STAVBY: Stavba kategorie I
TŘÍDA VYUŽITÍ: Třetí třída využití

K I T3

Jedná se o stavbu kategorie 0 podle § 39 zákona o požární ochraně: NE

Základní údaje o stavbě			
Zastavěná plocha stavby:	223,00	m²	Počet nadzemních podlaží (NP): 1
Výška stavby:	0,00	m	Počet podzemních podlaží (PP): 1
Světlá výška podlaží:		m	<= vyplňuje se pouze u jednopodlažních obj.
Navrhovaný počet osob:	4	osob	
Počet ubytovaných osob:	0	osob	
Počet osob vyžadujících asistenci:	0	osob	
Stanovení třídy využití			
	Prostory určené ke spánku:	ANO	
	Prostory určené pro veřejnost:	NE	
	Prostory pro osoby vyžadující asistenci při evakuaci:	NE	
Další informace potřebné pro stanovení kategorie stavby			

Budova, která je kulturní památkou:	NE	
Stavba určena výhradně k bydlení:	ANO	
Pobytové místnosti v podzemním podlaží:	ANO	
Stavba splňující požadavky § 7 odst. 2 písm. a):	NE	
Stavba zdroje požární vody, nejedná-li se o budovu:	NE	
Přístupová komunikace nebo nástupní plocha:	NE	
Hořlavé kapaliny ve stavbě:	NE	Množství: m ³
Hořlavé nebo hoření podporující plyny:	NE	Objem: litrů
Zásobník hořlavých, hoření podporujících plynů:	NE	Objem: m ³
Stavba, ve které se skladují pyrotechnické výrobky:	NE	
Stavba, ve které se vyskytují látky s akutní toxicitou:	NE	Množství: kg
Stavba, ve které se nachází stálý úkryt:	NE	
Silniční nebo železniční tunel:	NE	Délka: m
Velkoobjemové skladovací nádrže pro HK:	NE	Množství: m ³
Tunel metra nebo stanice metra:	NE	
Sklad střeliva:	NE	Množství: ks
Stavba určená k nakládání s výbušninami:	NE	

v. 15.12.2021

3. Rozdělení stavby do požárních úseků

Rodinný dům bude tvořit v souladu s ustanovením vyhlášky č. 23/2008 Sb., ve znění pozdějších předpisů, § 15, odst. 2 a s ČSN 73 0833, čl. 4.1.1 jeden požární úsek jako celek.

4. Stanovení požárního rizika, popřípadě ekonomického rizika, stanovení stupně požární bezpečnosti a posouzení velikosti jednotlivých požárních úseků

Jedná se o rodinný dům s jednou obytnou buňkou 4 + kk, s požárním zatížením $p_v = 40 + 5,75 \text{ kg} \cdot \text{m}^{-2}$ (ČSN 73 0802, tab. B.1., pol. 10), zařazený v souladu s ČSN 73 0833, čl. 4.1.1, písm. a), do I. stupně požární bezpečnosti.

5. Zhodnocení navržených stavebních konstrukcí a požárních uzávěrů z hlediska jejich požární odolnosti

Požadavky ČSN 73 0802 pro I. stupeň požární bezpečnosti, jsou následující:

Položka	Stavební konstrukce	Stupeň požární bezpečnosti požárního úseku						
		I.	II.	III.	IV.	V.	VI.	VII.
		Požární odolnost stavební konstrukce a nejvyšší dovolený stupeň hořlavosti použitých hmot ³⁾						
1	Požární stěny a požární stropy, viz 8.2 a 8.3, a) v podzemních podlažích b) v nadzemních podlažích c) v posledním nadzemním podlaží d) mezi objekty	30DP1 15+ 15+ 30DP1						
2	Požární uzávěry otvorů v požárních stěnách a požárních stropech, viz 8.5.1, a) v podzemních podlažích b) v nadzemních podlažích c) v posledním nadzemním podlaží	15DP1 15DP3 15DP3						

Položka	Stavební konstrukce	Stupeň požární bezpečnosti požárního úseku						
		I.	II.	III.	IV.	V.	VI.	VII.
		Požární odolnost stavební konstrukce a nejvyšší dovolený stupeň hořlavosti použitých hmot ³⁾						
3	Obvodové stěny, viz 8.4.1 a 8.4.10, a) zajišťující stabilitu objektu nebo jeho části 1) v podzemních podlažích 2) v nadzemních podlažích 3) v posledním nadzemním podlaží b) nezajišťující stabilitu objektu nebo jeho části (bez ohledu na podlaží)	30DP1 15+ 15+ ¹⁾ 15+ ²⁾						
4	Nosné konstrukce střech, viz 8.7.2	15 ¹⁾						
5	Nosné konstrukce uvnitř požárního úseku, které zajišťují stabilitu objektu, viz 8.7.1 a 8.7.2 a) v podzemních podlažích b) v nadzemních podlažích c) v posledním nadzemním podlaží	30DP1 15 15 ¹⁾						
6	Nosné konstrukce vně objektu, které zajišťují stabilitu objektu (bez ohledu na podlaží), viz 8.7.3	15 ¹⁾						
7	Nosné konstrukce uvnitř požárního úseku, které nezajišťují stabilitu objektu, viz 8.7.5	15 ¹⁾						
8	Nenosné konstrukce uvnitř požárního úseku, viz 8.8.1	-						
9	Konstrukce schodišť uvnitř požárního úseku, které nejsou součástí chráněných únikových cest, viz 8.9	-						
10	Výtahové a instalační šachty, viz 8.10 až 8.13 a) šachty evakuačních a požárních výtahů a šachty ostatní (např. instalační), jejichž výška přesahuje 45 m 1) požární dělicí konstrukce 2) požární uzávěry otvorů v požárně dělicích konstrukcích b) šachty ostatní (výtahové, instalační apod.), jejichž výška je 45 m a menší 1) požárně dělicím konstrukce 2) požární uzávěry otvorů v požárně dělicích konstrukcích							
		podle položky 1						
		podle položky 2						
		30DP2						
		15DP2						
11	Střešní pláště, viz 8.15		-					
12	Jednopodlažní objekty, viz 8.1.1, a) požární stěny b) požární uzávěry otvorů v požárních stěnách c) svislé požární pásy v obvodových stěnách mezi objekty a obvodové stěny, pokud mají být bez požárně otevřených ploch	staticky nezávislé						
		30DP1 15DP1						
		15DP1						

Položka	Stavební konstrukce	Stupeň požární bezpečnosti požárního úseku						
		I.	II.	III.	IV.	V.	VI.	VII.
		Požární odolnost stavební konstrukce a nejvyšší dovolený stupeň hořlavosti použitých hmot ³⁾						
Hodnoty s označením:								
1) Musí být splněny v těch případech, kde se počítá se snižující součinitelem c2 až c4; v ostatních případech se jejich splnění pouze doporučuje podle 8.1.2. Pokud není dosaženo u položky 3a3) a položky 4 požární odolnost 15 minut, posuzují se tyto konstrukce jako zcela požárně otevřené plochy (požadavek se týká položky 4 jen v případě, že nosná konstrukce střechy je současně střešním pláštěm).								
2) Pouze se doporučují; pokud není dosaženo u položky 3b) požární odolnosti 15 minut, posuzují se tyto konstrukce jako zcela požárně otevřené plochy.								
3) Konstrukce označené křížkem (+) viz 8.1.3.								

Z výše uvedeného vyplývá, že požární odolnost pro jednotlivé stavební konstrukce je pouze doporučena.

6. Zhodnocení navržených stavebních hmot (stupeň hořlavosti, odkapávání v podmínkách požáru, rychlost šíření plamene po povrchu, toxicita zplodin hoření apod.)

Stavba bude založena na plošných železobetonových pilonech, třídy reakce na oheň A1, 800 * 800 mm, v rastru cca 3 * 3 metry do rostlého terénu. V suterénní části rodinného domu bude objekt založen na železobetonových pasech, třídy reakce na oheň A1, tl. 400 mm. Pilyony pod úrovní desky 1. nadzemního podlaží jsou spojeny železobetonovými trámy PROFILO 250 * 300 mm s armováním 4 * 12 mm + třmínky průměru 6 á 500 mm.

Suterén bude proveden ze ztraceného bednění vylitého betonovou směsí, vše třídy reakce na oheň A1, tl. nejméně 200 mm, s požární odolností nejméně REI 120 DP1.

Svislé konstrukce 1. nadzemního podlaží budou betonové tvárnice, třídy reakce na oheň A1, tl. nejméně 200 mm, s požární odolností nejméně REI 120 DP1. Obvodové konstrukce budou zatepleny polystyrénem EPS F, tl. 180 mm. Jedná se o rodinný dům s požární výškou h = 0 mm, tzn. v souladu s ČSN 73 0810 musí být splněn požadavek na tepelný izolant třídy reakce na oheň E – splněno pro polystyrén.

Obvodové konstrukce budou ukončeny věncem a ocelovými trámy (IPE 220 mm) nad okny, s požární odolností R 15 DP1.

Strop nad suterénem bude betonová deska, třídy reakce na oheň A1, tl. nejméně 200 mm, s požární odolností nejméně REI 120 DP1.

Krov bude dřevěný, třídy reakce na oheň D-s2, d0 z dřevěných trámů 220/80 mm, s požární odolností R 30 DP3. Trámy budou kotveny do stěn.

Střecha bude mít pod hydroizolační vrstvou 290 mm minerální vatu, třídy reakce na oheň A, nad hydroizolační vrstvou bude 50 mm XPS zatíženého štěrkem.

Komínové těleso bude systémové (nerez), z materiálu třídy reakce na oheň A1.
S využitím ČSN 73 0802, čl. 8.15.4 a 8.15.1 se střešní plášť nepovažuje za požárně otevřenou plochu, s ohledem na skutečnost, že v rodinném domě je p_v menší než 50 kg . m⁻² a požadavky pro I. stupeň požární bezpečnosti jsou nulové.

Navržené stavební konstrukce vyhovují normovým požadavkům.

7. Zhodnocení možnosti provedení požárního zásahu, evakuace osob, zvířat a majetku a stanovení druhů a počtu únikových cest, jejich kapacity, provedení a vybavení

Ze suterénních prostorů rodinného domu je možný únik přímo na volné prostranství před objektem, z přízemí rodinného domu je možný únik několika nechráněnými únikovými cestami dveřmi o šířce nejméně 900 mm přímo na volné prostranství před rodinným domem.

V souladu s ČSN 73 0833, čl. 4.3, se délky únikových cest neposuzují.

Únikové cesty vyhovují normovým požadavkům.

8. Stanovení odstupových, popřípadě bezpečnostních vzdáleností a vymezení požárně nebezpečného prostoru, zhodnocení odstupových, popřípadě bezpečnostních vzdáleností ve vztahu k okolní zástavbě, sousedním pozemkům a volným skladům

Odstupové vzdálenosti jsou stanoveny metodikou Ing. Františka Pelce v souladu s vyhláškou č. 23/2008 Sb., ve znění pozdějších předpisů, § 11, odst. 2 s přihlédnutím k ČSN 72 0802, čl. 10.4.8.1 následovně:

V severozápadní stěně jsou osazeny francouzské dveře o velikosti 5000 * 2350 mm, od kterých je odstupová vzdálenost 4,15 metru.

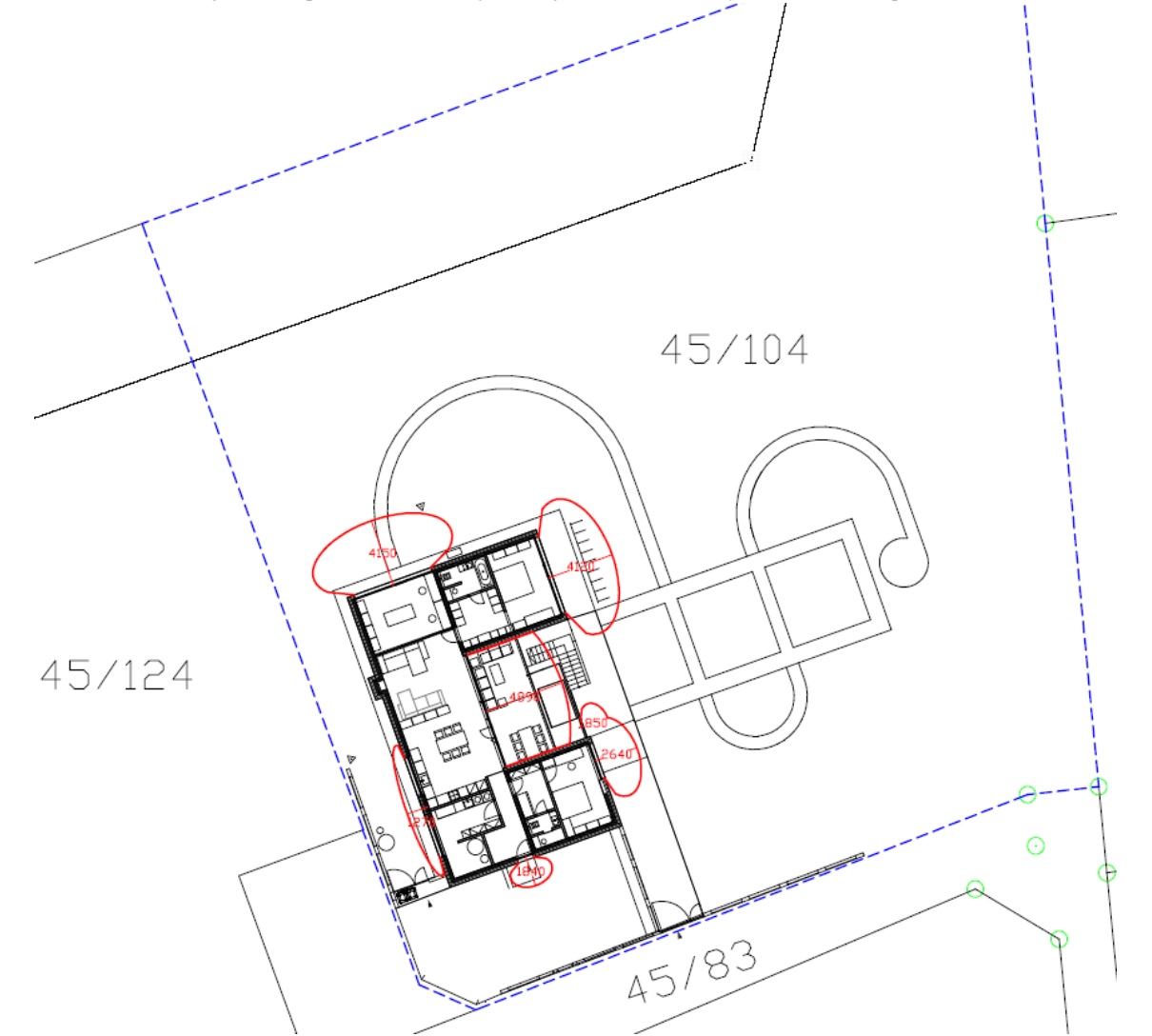
Jihozápadním směrem jsou ve stěně o velikosti 6400 * 600 mm osazena dvě okna o velikosti 2400 * 600 mm, tzn. požárně otevřené plochy zaujímají 75 % - odstupová vzdálenost je 1,27 metru.

Jihovýchodním směrem jsou ve stěně osazeny vstupní dveře o velikosti 1000 * 2350 mm, od kterých je odstupová vzdálenost 1,84 metru.

V jihovýchodní stěně je osazeno okno z ložnice o velikosti 4900 * 2350 mm, od kterého je odstupová vzdálenost 4,12 metru. Z obývacího pokoje na krytou terasu je osazeno okno o velikosti 7600 * 2350 mm, od kterého je odstupová vzdálenost 4,89 metru a v suterénu jsou osazeny dveře o velikosti 1050 * 2350 mm, od kterých je odstupová vzdálenost 1,85 metru. V další části jihovýchodní stěny jsou v suterénu osazeny dveře o velikosti 1215 * 2350 mm a v přízemí je okno o velikosti 2400 * 2350 mm, od kterých je odstupová vzdálenost 2,64 metru.

Všechny odstupové vzdálenosti zasahují pouze na pozemek stavebníka a není v nich umístěný žádný jiný stavební objekt.

Poznámka: na obrázku jsou odstupové vzdálenosti vyznačeny červeně, modře vyznačena hranice pozemku



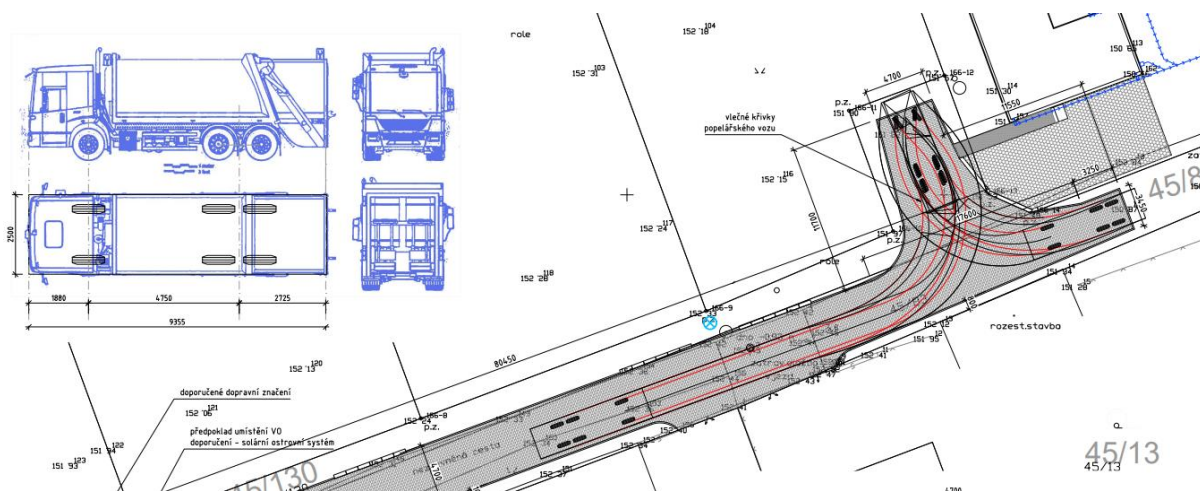
9. Určení způsobu zabezpečení stavby požární vodou, včetně rozmístění vnitřních a vnějších odběrních míst, popřípadě způsobu zabezpečení jiných hasebních prostředků u staveb, kde nelze použít vodu jako hasební látku

Ve vzdálenosti cca 200 metrů od navrhovaného objektu teče řeka Labe s průtokem větším než požadovaných 6 litrů/sec při rychlosti 0,8 m/sec – vyhovuje ČSN 73 0873.

Pro rodinný dům není požadavek na zřízení vnitřního odběrního místa.

10. Vymezení zásahových cest a jejich technického vybavení, opatření k zajištění bezpečnosti osob provádějících hašení požáru a záchranné práce, zhodnocení příjezdových komunikací, popřípadě nástupních ploch pro požární techniku

Až do těsné blízkosti pozemku, na kterém bude rodinný dům vystavěn, do vzdálenosti cca 8 metrů od vstupu do objektu, povede zpevněná komunikace o šířce 4,7 metru, která bude na svém konci zakončena ve smyslu vyhlášky č. 23/2008 Sb., ve znění pozdějších předpisů, obratištěm ve tvaru T s rameny dlouhými 11,7 m a 11,55 metrů (požadavek vyhlášky je délka ramene 10 metrů).



V případě požáru bude v navrhovaném objektu zasahovat jednotka požární ochrany HZS Ústeckého kraje.

Pro rodinný dům není požadavek na vytvoření nástupní plochy ani vnitřních či vnějších zásahových cest.

11. Stanovení počtu, druhů a způsobu rozmístění hasicích přístrojů, popřípadě dalších věcných prostředků požární ochrany nebo požární techniky

V souladu s vyhláškou č. 23/2008 Sb., v platném znění a ČSN 73 0833, čl. 4.5 bude v rodinném domě umístěn jeden přenosný hasicí přístroj s hasicí schopností nejméně 34 A.

Přenosný hasicí přístroj musí být v souladu s vyhláškou č. 246/2001 Sb., § 3, umístěn tak, aby byl snadno viditelný a volně dostupný. Výše uvedený přenosný hasicí přístroj se umísťuje na svislé stavební konstrukci tak, aby rukojeť hasicího přístroje byla nejvýše 1,50 m nad podlahou. V souladu s vyhláškou č. 246/2001 Sb., § 9, odst. 2, musí být nejméně jednou za rok provedena odbornou firmou kontrola provozuschopnosti přenosného hasicího přístroje.

12. Zhodnocení technických, popřípadě technologických zařízení stavby (rozvodná potrubí, vzduchotechnická zařízení, vytápění apod.) z hlediska požadavků požární bezpečnosti

Zdrojem pro vytápění rodinného domu bude tepelné čerpadlo vzduch/vzduch umístěným na severní fasádě. Lokálním zdrojem tepla bude krb na pevná paliva. Komínové těleso musí být provedeno v souladu s ČSN 73 4210. V souladu s vyhláškou č. 23/2008 Sb., ve znění pozdějších předpisů, příloha 8 musí být hořlavé předměty vzdáleny od krbu nejméně 800 mm v přímém směru sálání a 200 m v ostatních směrech. Před krbem musí být podlaha z materiálu třídy reakce na oheň A1 (nehořlavá) do vzdálenosti nejméně 800 mm ve směru hlavního sálání. Pro provoz komínového tělesa musí být dodrženy požadavky uvedené v zákoně č. 133/1985 Sb., o požární ochraně, ve znění pozdějších předpisů a vyhlášky č. 34/2016 Sb.

Větrání bude nucené přes rekuperaci.

Rozvodná skříň elektro je umístěna v elektrokiosku v oplocení. V případě nutnosti je možné bezpečně přerušit přívod elektrické energie do rodinného domu z této rozvodné skříně. Vzhledem ke skutečnosti, že v rodinném domě nejsou a ani nebudou instalována žádná požárně bezpečnostní zařízení, která by musela zůstat funkční v případě požáru, není nutné instalovat tlačítko total nebo central stop a navržené řešení je vyhovující.

13. Stanovení zvláštních požadavků na zvýšení požární odolnosti stavebních konstrukcí nebo snížení hořlavosti stavebních hmot

V tomto případě není nutno stanovovat zvláštní požadavky.

14. Posouzení požadavků na zabezpečení stavby požárně bezpečnostními zařízeními, následně stanovení podmínek a návrh způsobu jejich umístění a instalace do stavby

Rodinný dům vybaven 1 ks zařízením autonomní detekce a signalizace vyhovující ČSN EN 14 604, které bude umístěno v zádveři u vchodu do rodinného domu v 1. nadzemním podlaží.

15. Rozsah a způsob rozmístění výstražných a bezpečnostních značek a tabulek včetně vyhodnocení nutnosti označení míst, na kterých se nachází věcné prostředky požární ochrany a požárně bezpečnostní zařízení

Bezpečnostními značkami budou označeny hlavní uzávěry/vypínače jednotlivých médií.

16. Závěr

Při dodržení podmínek stanovených v tomto požárně bezpečnostním řešení lze konstatovat, že navrhovaná novostavba rodinného domu na parc. č. 45/104 v obci Nučnický - Travčice vyhovuje normovým a legislativním požadavkům platným v době zpracování tohoto požárně bezpečnostního řešení.

Zpracovala: Ing. Irena Vojáčková
autorizovaný inženýr pro požární bezpečnost staveb
ČKAIT 00 13071
Trojmezí 1206
250 92 Šestajovice
tel: 720 198 355
e-mail: irena.vojackova@post.cz



D.1.4.A1 ZTI

ZDRAVOTECHNICKÉ INSTALACE - PŘÍPOJKY

RD NUČNICKY

VODOVODNÍ A KANALIZAČNÍ PŘÍPOJKA

TECHNICKÁ ZPRÁVA

DSP – v001-r07



OBSAH TECHNICKÉ ZPRÁVY

Identifikační údaje..... 3

1.1 Identifikační údaje stavby..... 3

1.2 Identifikační údaje investora..... 3

1.3 Identifikační údaje projektanta..... 3

Základní údaje o stavbě..... 4

2.1 Všeobecně..... 4

2.2 Přehled výchozích podkladů..... 4

2.3 Členění stavby na objekty..... 4

2.4 Popis ochranných pásem a chráněných území..... 4

2.5 Inženýrsko geologický průzkum..... 4

2.6 Nakládání s odpady..... 4

2.6.1 Odpady vzniklé při výstavbě..... 4

2.6.2 Odpady vzniklé při provozu..... 4

2.7 Harmonogram výstavby..... 4

2.8 Bezpečnost práce..... 4

3. Souhrnná technická zpráva..... 5

3.1 Vodovodní přípojka, vnější části vnitřního vodovodu..... 5

3.1.1 Návrh vodovodní přípojky..... 5

3.1.2 Stanovení potřeby pitné vody..... 5

3.1.3 Kvalita vody..... 5

3.1.4 Měření spotřeby vody..... 5

3.1.5 Uvedení do trvalého užívání..... 5

3.1.6 Zkoušky potrubí..... 5

3.1.7 Tlaková zkouška potrubí..... 5

3.1.8 Zkouška nezávadnosti vody..... 5

3.2 Přípojka splaškové kanalizace, vnější splašková kanalizace..... 6

3.2.1 Návrh splaškové kanalizace..... 6

3.2.2 Množství splaškových vod..... 6

3.2.3 Obecné podmínky výstavby kanalizací..... 6

3.2.4 Směrové vedení stok..... 6

3.2.5 Výškové vedení stok..... 6

3.2.6 Revizní šachta Ø 425 mm..... 6

3.2.7 Zkoušky kvality díla..... 6

3.2.8 Zkoušky vodotěsnosti..... 6

3.2.9 Zásady návrhu kanalizačních přípojek..... 6

4. Termín zahájení a dokončení stavby..... 6



R D N U Č N I Č K Y

V O D O V O D N Í A K A N A L I Z A Č N Í P Ř Í P O J K A

- Vodovodní přípojka
- Přípojka splaškové kanalizace

KATASTRÁLNÍ ÚZEMÍ

Nučničky

MÍSTO STAVBY

p. č. 45/104 k. ú. Nučničky

Travčice – Nučničky, okr. Litoměřice

CHARAKTER STAVBY

novostavba

ÚČEL STAVBY

bydlení

1.2 IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE INVESTORA

INVESTOR :

Ing. Arch. Martin Tomáš

Nučničky 4

412 01 Travčice

1.3 IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE PROJEKTANTA

PROJEKTANT :

Ing. Arch. Martin Tomáš

Nučničky 4

412 01 Travčice

ČKA 3328

ZÁKLADNÍ ÚDAJE O STAVBĚ

2.1 VŠEOBECNĚ

Staveniště se nachází v katastrálním území Nučničky, na parcele č. 45/104, na okraji obce na ploše určené územním plánem k bydlení.

Plocha pro výstavbu rodinného domu je volná bez stávající zástavby a vzrostlé zeleně, kterou by bylo nutné před zahájením výstavby odstranit. Oblast staveniště je dopravně přístupná ze stávající místní pozemní komunikace, která je v jihozápadním cípu stavebního pozemku.

Na pozemku není samostatný zdroj vody (studna).

IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE

1.1 IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE STAVBY

NÁZEV STAVBY :

RD Nučničky



2.2 PŘEHLED VÝCHOZÍCH PODKLADŮ

- katastrální situace
- podklady stávajících podzemních a nadzemních inž. sítí
- souhrnná situace stavby
- dokumentace stavby ve stupni pro SP
- stanoviska orgánů státní zprávy a dotčených organizací k dokumentaci pro SP
- digitální výškopisný a polohopisný plán

2.3 ČLENĚNÍ STAVBY NA OBJEKTY

Stavba není členěna na objekty.

2.4 POPIS OCHRANNÝCH PÁSEM A CHRÁNĚNÝCH ÚZEMÍ

Inženýrské síť zakreslené v projektové dokumentaci jsou zakresleny dle informací získaných od jejich správců, které byly do doby vydání projektové dokumentace známy. V rámci inženýrské činnosti nutné k vydání stavebního povolení bylo jednáno s jednotlivými správci sítí. Dle jejich vyjádření byla aktualizována situace a sítě byly dle podkladu správců zakresleny.

Zakreslení inženýrských sítí v projektové dokumentaci je pouze orientační. Před započítím zemních prací je nutné provést vytyčení veškerých podzemních a nadzemních vedení dle informací jejich správců.

Výstavbou přípojek nedojde ke křížení nebo souběhu se stávajícími zařízeními a vedením ve správě cizích organizací.

2.5 INŽENÝRSKO-GEOLOGICKÝ PRŮZKUM

Pro stavbu nebyl proveden inženýrsko-geologický průzkum.

2.6 NAKLÁDÁNÍ S ODPADY

Veškeré nakládání s odpady produkovanými při výstavbě, v rámci provozu, případně při havarijních situacích musí být v souladu se zákonem c. 185/2001 Sb., o odpadech a s vyhláškou c. 383/2001 Sb., o podrobnostech nakládání s odpady v platném znění.

Odpady jsou zhodnoceny v rozdělení podle časového období jejich vzniku a klasifikovány podle vyhlášky č. 381/2001 Sb., kterou se stanoví Katalog odpadu. Odpady, které mohou vznikat v souvislosti s realizací záměru je možno rozdělit do 2 skupin:

- odpady vznikající z přípravy a realizace výstavby
- odpady vznikající při provozu (řeší provozovatel)

2.6.1 ODPADY VZNIKLÉ PŘI VÝSTAVBĚ

Odpady budou přechodně shromažďovány v odpovídajících shromažďovacích prostředcích nebo na určených místech (zabezpečených plochách), odděleně podle kategorií a druhu.

Podrobná specifikace druhu a množství vznikajících odpadu bude možná během realizace stavby. Odpady vznikající při výstavbě a provozu sítí budou zneškodněny odvozem na odpovídající skládku materiálu.

2.6.2 ODPADY VZNIKLÉ PŘI PROVOZU

Za nakládání s odpady po zahájení provozu odpovídá jejich původce, tedy provozovatel. Odpady budou zneškodňovány na zařízeních k tomu určených (skládkách, spalovnách), případně budou předány jiné odborné firmě k zneškodnění nebo přepracování (Zákon o odpadech c. 185/2001 Sb.).

2.7 HARMONOGRAM VÝSTAVBY

Časový harmonogram stavby bude upřesněn investorem po vydání stavebního povolení/ohlášení stavby.

2.8 BEZPEČNOST PRÁCE

POŽÁRNÍ BEZPEČNOST

Vlastní kanalizační přípojka a vodovod jsou stavby bez požárního rizika.

PÉČE O BEZPEČNOST PRÁCE

Veškeré stavební práce budou prováděny v souladu s nařízením vlády 591/2006 Sb.o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích , nař. vl. č.362/2005 Sb. bezpečnost práce na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky.

Práce na el. zařízeních mohou provádět jen osoby s ověřenou kvalifikací.

PŘÍPRAVA PRO STAVBU

Stavební práce budou probíhat dle projektové dokumentace stavby.

Před započítím prací musí být řádně vytyčena všechna podzemní zařízení nacházející se v pracovním pruhu. Práce v ochranných pásmech el. vedení budou prováděny jen se souhlasem provozovatelů těchto vedení a dle jejich pokynů. Zajištění bezpečnosti práce v ochranných pásmech inženýrských sítí musí být provedeno předem na základě písemné dohody s vlastníky, správci nebo provozovateli těchto sítí, pokud zvláštní předpisy nestanoví jinak.

ZEMNÍ PRÁCE

Zemní práce se budou provádět v souladu s ČSN EN 1610 a ostatními doplňujícími normami a předpisy (ČSN EN 1594). Zemní práce budou spočívat ve výkopech rýhy, ve zpětném záhozu rýhy a uvedení do původního stavu.

Dodavatel je povinen před zahájením stavebních prací zajistit vytyčení předpokládaných inženýrských sítí v trase výkopových prací. Před započítím výkopových prací musí být zaměstnanci seznámeni s místními podmínkami a upozorněni na výskyt jiných podzemních zařízení jako kabely, drenáže, vodovody a podobně. Při práci v blízkosti podzemních i nadzemních vedení je nutno řídit se pokyny příslušných provozovatelů těchto vedení. Zemní práce budou v místech křížení a souběhu prováděny ručně. Jakékoliv poškození inženýrských sítí musí být ihned ohlášeno jejich provozovateli a dodavatel stavebních prací musí vykonat opatření k zamezení vstupu nepovolaných osob do ohroženého prostoru do doby odstranění zdroje nebezpečí, pokud zvláštní předpisy nestanoví jinak.

Výkopy jakéhokoliv druhu musí směřovat vždy shora dolů, buď ve svahu s odpovídající pevností zeminy nebo stupňovitě. Ve výkopu pro propojovací práce musí být zřízeny dva výběhy. Podkopávání zeminy a tvoření převislých stěn je zakázáno. Vykopané zeminy se musí umísťovat tak, aby na obou stranách výkopu byla volná mezera 50 cm. Dlažební kostky, obrubníky, patníky apod. nesmí být ponechány v rýze. Výkopy v soudržné zemině se musí pažit od hloubky 1,3 m v zastavěném území a 1,5 m v nezastavěném území., v zemině nesoudržné již od menší hloubky. Je-li prováděn výkop v prostoru, kde doprava způsobuje otřesy, je nutno pažit i výkop prováděný v soudržné zemině. Jámy, výkopy a jiné prohlubně, jsou-li v blízkosti veřejných cest, obytných domů, musí být ohrazeny, opatřeny výstražnými dopravními značkami a v noci osvětleny.

Před započítím práce dalšího dne je každý pracovník povinen se přesvědčit o stavu výkopu, zda nehrozí nebezpečí sesutí zeminy a případné závady nejdříve odstranit. Za řádné zakrytí nebo ohrazení výkopu a za zřízení řádných přechodů přes výkopy zodpovídá vedoucí stavby nebo jím pověřený pracovník.

MONTÁŽNÍ PRÁCE

Pracovníci musí být vybaveni vhodným kompletním nářadím. Musí být vybaveni ochrannými pracovními prostředky a potřebnými přístroji.

Při změně podmínek v průběhu prací, které mohou nepříznivě ovlivnit bezpečnost práce (geologické, hydrogeologické, povětrnostní nebo provozní) jsou odpovědní pracovníci povinni zajistit bezpečnost práce. Se změnou technologických nebo pracovních postupů musí seznámit příslušné pracovníky. Kanalizace a vodovod může být uveden do provozu až po ukončení úspěšně vykonaných zkouškách těsnosti a pevnosti.



3. SOUHRNNÁ TECHNICKÁ ZPRÁVA

3.1 VODOVODNÍ PŘÍPOJKA, VNĚJŠÍ ČÁSTI VNITŘNÍHO VODOVODU

Pro objekt bytového domu bude provedena nová vodovodní přípojka, která bude napojena na stávající veřejný vodovod litina DN 80. Místo napojení na veřejný vodovod je pod parcelou č. 104/1. Před zahájením výstavby vodovodní přípojky bude ověřena hloubka uložení vodovodního řadu, na který má být přípojka napojena.

Napojení vodovodní přípojky na veřejný vodovod bude provedeno pomocí navrtávacího pasu se šoupátkem. K manipulaci se šoupátkem bude osazena teleskopická zemní souprava s podkladovou deskou a tuhým uličním poklopem. Dimenze vodovodní přípojky bude DN 32. Potrubí vodovodní přípojky bude provedeno z potrubí SDR11 PE 80 v dimenzi 32x 3,3 mm. Sklon potrubí vodovodní přípojky bude 0,3% směrem k vodovodnímu řadu. Potrubí vodovodní přípojky bude vyvedeno do vodoměrné šachty, která bude umístěna v nezpevněné ploše na pozemku stavby.

Je navržena plastová obetonovaná vodoměrná šachta prům. 1200 mm a vnitřní světlé výšky 1600 mm. Základová deska šachty bude tvořeno betonovou deskou tl. 120 mm. Zastropení šachty bude přebetonávkou s vyztužením. Ve dně šachty bude proveden prostup s vloženou drenážní trubkou, který bude vyveden do trativodu pod dnem šachty. Trativod bude vyplněný štěrkem. Dno šachty bude vyspádováno k drenážní trubce.

Šachta bude přístupná přes vstupní otvor s rozměry 600x 600 mm, který bude zakryt litinovým poklopem na panty. Ve stěně šachty budou pod vstupním otvorem zabetonována ocelová stupadla s poplastováním. Nad stropem šachty bude rozprostřena ornice a proveden travní výsev. Šachta je umístěna na pozemku stavby v nezpevněné ploše s volným přístupem.

Z vodoměrné šachty je vedeno potrubí do objektu. Zaústění potrubí do objektu bude ve vnitřní šachtě pod úrovní podlahy 1 NP. Dimenze potrubí bude shodná s dimenzí přípojky. Potrubí bude vedeno ve sklonu 0,3% směrem do vodoměrné šachty, kde bude umístěn vypouštěcí ventil pro možnost vypuštění. Části potrubí, které budou vedeny pod objektem budou uloženy do plastových chrániček, které budou na vnější straně přesahovat min 0,5 m před objekt.

Potrubí vodovodní přípojky a venkovního vodovodu do objektu bude provedeno z potrubí SDR11 PE 80 v dimenzi 32x 3,3 mm. Potrubí bude uloženo ve výkopu s úpravou dna pískovým podsypem tl. 100 mm.

Na povrchu bude provedena obnova stávajících a nebo provedení nových zpevněných ploch, případně bude povrch zatravněn. Vzorový příčný řez potrubím vodovodní přípojky je součástí výkresové dokumentace.

3.1.1 NÁVRH VODOVODNÍ PŘÍPOJKY

Trasa vodovodní přípojky bude vedena v nezpevněných a zpevněných plochách u objektu rodinného domu, je výškově uzpůsobena novým výškovým poměrům a je koordinována s ostatními nově navrženými inženýrskými sítěmi. Vodovodní potrubí bude opatřeno identifikačním vodičem.

Vodovodní přípojka bude provedena z lineárního polyetylénu PE80+ RC SDR11 v dimenzi 32/3,3 mm a délce 23,20 m.

3.1.2 STANOVENÍ POTŘEBY PITNÉ VODY

- Příloha 12 vyhl. 120/2011 Sb.

Směrné číslo potřeby vody na jednoho obyvatele bytu s tekoucí teplou vodou (teplá voda na kohoutku) za rok	 35 m3
počet obyvatel (1 byt/2 osoby)	 2 osob
Korekce pro rodinné domy	 1 m3/osoba
Roční potřeba vody	 72 m3/rok
průměrná denní potřeba vody	 0,197 m3/den
maximální denní potřeba vody (1,5 x 0,197)	 0,296 m3/den
Maximální hodinová potřeba vody (2,0 x 0,296/24)	 24,7 l/hod

3.1.3 KVALITA VODY

Voda v místním vodovodním systému dle provozovatele plně vyhovuje požadavkům platné vyhlášky č. 252/2004 Sb. Ministerstva zdravotnictví, kterou se stanoví požadavky na pitnou vodu a rozsah a četnost její kontroly. Po dostavbě tento systém garantuje dodávky vody v potřebném množství i tlaku dle potřeb navržených spotřebišť.

3.1.4 MĚŘENÍ SPOTŘEBY VODY

Spotřeba vody v objektu bytového domu bude měřena vodoměrem DN 32, Qn 6m3/hod umístěném v nové vodoměrné šachtě.

3.1.5 UVEDENÍ DO TRVALÉHO UŽÍVÁNÍ

Uvedení vodovodní přípojky do provozu bude provedeno po dezinfekci, propláchnutí tlakovou vodou, tlakové zkoušce.

Jednotlivé vrstvy zásypu budou zhutněny dle požadavku na únosnost pláně dle správce jednotlivých komunikací.

3.1.6 ZKOUŠKY POTRUBÍ

3.1.7 TLAKOVÁ ZKOUŠKA POTRUBÍ

Tlaková zkouška (ČSN 75 5911) prokazuje odolnost potrubí proti vnitřnímu přetlaku. Tlakovou zkoušku je možné provádět s osazenými armaturami, pokud tyto vyhovují zkušebnímu přetlaku. Před započítím zkoušky musí být na potrubí podle projektu vyrobeny betonové bloky a konce zkoušeného úseku musí být zabezpečeny proti vysunutí osovými silami vyvolanými zkušebním přetlakem. Použité tlakoměry musí umožňovat odečíst hodnotu 0,02 MPa. Tlakové zkoušky se nesmí provádět za vyšších teplot pod 0°C, pokud nejsou zabezpečena ochranná opatření proti poškození potrubí mrazem po dobu přípravy zkoušky, vlastní zkoušky a po ní.

Potrubí se plní pitnou vodou, splňující příslušné bakteriologické a biologické požadavky. Zkoušený úsek nesmí být delší než 1000 m. Pro potrubí z polyetylénu je zkušební přetlak pz = 1,3 pp max (max. provozního tlaku), pro potrubí litinové, ocelové a sklolaminátové pz = 1,5 pp max pro pp max ≤ 1,0 MPa a pz = pp max + 0,5 MPa pro pp max > 1,0 MPa.

V průběhu tlakové zkoušky musí být všechny spoje potrubí viditelné. Úseková tlaková zkouška vyhověla, pokud po 15 minutách od začátku měření není pokles zkušebního přetlaku větší než 0,02 MPa. V době zkoušky nesmí být zjištěn žádný viditelný únik vody.

3.1.8 ZKOUŠKA NEZÁVADNOSTI VODY

Z hygienického hlediska a z důvodu zajištění předepsané kvality vody, určené k zásobování obyvatelstva, je možno uvést nové potrubí do provozu jen po řádném posouzení jakosti vody dle vyhl. 376/2001 Sb. Pitnou vodou se rozumí voda zdravotně nezávadná, která ani při trvalém požívání nevyvolá onemocnění nebo poruchy zdraví přítomností mikroorganismů nebo látek ovlivňujících akutním, chronickým nebo pozdním působením zdraví spotřebitele a jeho potomstva.

Zdravotní nezávadnost pitné vody musí být prokázána mikrobiologickým, chemickým i fyzikálním rozbořem vzorku vody.

3.2 PŘÍPOJKA SPLAŠKOVÉ KANALIZACE, VNĚJŠÍ SPLAŠKOVÁ KANALIZACE

Splaškové vody z objektu rodinného domu budou odváděny novou přípojkou gravitační splaškové kanalizace, která bude napojena na stávající stoku splaškové kanalizace. Napojení přípojky splaškové kanalizace na veřejnou stoku splaškové kanalizace je pod parcelou č. 45/83. Uliční stoka je provedena z KG DN 200. Z objektu bude vedeno potrubí vnější části vnitřní kanalizace, které bude provedeno z PVC trub systému KG. Potrubí splaškové kanalizace bude vyvedeno do domovní revizní šachty DN 400 umístěné na začátku přípojky splaškové kanalizace. Z revizní šachty bude vedeno potrubí kanalizační přípojky splaškové kanalizace.

Nová přípojka splaškové kanalizace bude provedena z KG DN 200. Celková délka kanalizační přípojky bude 32,47 m. Potrubí bude uloženo ve výkopu s úpravou dna pískovým podsypem tl. 100 mm. Po celé délce kanalizační přípojky je navržen konstantní spád potrubí 1,0% směrem ke stoce splaškové kanalizace. Potrubí bude po uložení obsypáno jemnozrnnou zeminou s velikostí částic do 20 mm. Obsyp bude hutněn po obou stranách potrubí současně, aby nedošlo k vychýlení potrubí. Do výšky 200 mm nad horní líc potrubí bude proveden krycí zásyp jemnozrnnou zeminou s velikostí částic do 20 mm. Krycí zásyp



bude hutněn po stranách, část zásypu nad potrubím nebude hutněna. Další zásyp bude proveden vytěženou zeminou bez částic s velikostí větší než 150 mm, hutněnou po vrstvách na $I_d = 0,90$. Na povrchu bude provedena navržená skladba stávající komunikace, nových zpevněných nebo zatravněných ploch.

Nové revizní šachty na přípojce splaškové kanalizace budou provedeny dle výkresové dokumentace z plastových šachtových dílců. Šachta bude opatřena poklopem bez odvětrání.

3.2.1 N Á V R H S P L A Š K O V É K A N A L I Z A C E

Účelem stavby splaškové kanalizace je odvedení splaškových vod z objektu rodinného domu. Vzhledem ke konfiguraci terénu, výškovému uspořádání a svažitosti upravovaného terénu a ploch je kanalizační přípojka i venkovní větev splaškové kanalizace navržena jako gravitační.

Nová přípojka splaškové kanalizace bude provedena z plastových trub KG DN 200, vnitřní splašková kanalizace je navržena z plastových trub systému KG (PVC), dimenze DN 160.

3.2.2 M N O Ž S T V Í S P L A Š K O V Ý C H V O D

Roční produkce splaškových vod	 72 m3/rok
průměrná denní produkce splaškových vod	 0,197 m3/den
maximální denní produkce splaškových vod (1,5 x 0,197)	 0,296 m3/den
maximální hodinová produkce splaškových vod (2,0 x 0,296/24)	 24,7 l/hod

3.2.3 O B E C N É P O D M Í N K Y V Ý S T A V B Y K A N A L I Z A C Í

Navržené objekty musí splňovat všeobecné požadavky při návrhu a realizaci kanalizačních řadů pro veřejnou potřebu, přípojek a objektů na stokové síti, jejich oprav, přeložek a rekonstrukcí, provozovaných na území města.

3.2.4 S M Ě R O V É V E D E N Í S T O K

Při směrovém vedení stok je nutné dodržovat následující zásady:

1. U stok neprůlezných a průlezných je nutné dodržet vzdálenost mezi revizními šachtami 60 m. Větší vzdálenost je nutné projednat s vlastníkem a provozovatelem kanalizace.
2. Úseky mezi šachtami u stok neprůlezných a průlezných se navrhují v přímé trase.
3. Spojné šachty dvou stok se navrhují podle zásady, aby průtok v jedné stoce nemohl zbrzdit odtok odpadních vod z druhé stoky. V případě velkého rozdílu sklonu jednotlivých stok se volí napojení tangenciální, pokud je to možné, nebo napojení s rozdílným výškovým zaústěním.
4. Určení prostorové polohy stok musí být provedeno v systému jednotné trigonometrické sítě katastrální (S-JTSK) a v baltském výškovém systému po vyrovnání (Bpv). To se týká zejména určení osy stok a osy vstupních poklopu.
5. V území s oddílnou stokovou soustavou se navrhují trasy dešťových a splaškových stok souběžně, pokud možno ve společné rýze. Osová vzdálenost obou stok je dána možností vybudovat vstupní šachty.

3.2.5 V Ý Š K O V É V E D E N Í S T O K

1. Sklon nivelety stok má být pokud možno plynulý, bez výškových rozdílů na přítoku a odtoku ve vstupních, spojných a lomových šachtách.
2. Mezi dvěma sousedními šachtami se navrhuje jednotný sklon dna stoky.
3. Hloubkové uložení stok musí zaručovat spolehlivé odvedení vod z jejich povodí a možnost umístění ostatních podzemních vedení technického vybavení nad stokami.
4. Zmírňování sklonu v případech velkých rychlostí (nad 5 m/s) je třeba navrhovat ve spádištích. Návrh skluzu je možný pouze po projednání s provozovatelem kanalizace.
5. Při souběhu splaškové a dešťové stoky se splašková stoka umísťuje hlouběji, aby bylo umožněno napojení všech přípojek oddílné stokové soustavy.
6. Návrh min. sklonu stok jednotné stokové soustavy a dešťových stok oddílné soustavy se provede dle ČSN 756101, čl. 4.4.2.5.

3.2.6 R E V I Z N Í Š A C H T A Ř 4 2 5 M M

Revizní šachty $\varnothing 425$ mm jsou typové objekty v požadované hloubce. Materiálem šachet je plast. Dna šachet a potřebné lomové úhly budou objednány u výrobce dle situace projektové dokumentace. Hloubka šachet je dle projektové dokumentace.

Šachty budou opatřeny kanalizačním poklopem třídy dle umístění šachet, u dešťové kanalizace v provedení s odvětráním, u jednotné a splaškové kanalizace bez odvětrání.

3.2.7 Z K O U Š K Y K V A L I T Y D Í L A

Pro každou novou stavbu kanalizace je nutné v úrovni projektové dokumentace pro stavební (vodoprávní) řízení projednat s vlastníkem a provozovatelem této kanalizace nutný rozsah prováděných zkoušek kvality díla.

3.2.8 Z K O U Š K Y V O D O T Ě S N O S T I

Zkoušky těsnosti se provádí vodou nebo vzduchem (u výtlačných radu jsou prováděny tlakové zkoušky) dle platných norem. Způsob provádění zkoušek, včetně rozsahu, musí být stanoven v rámci projektu pro stavební (vodoprávní) povolení.

3.2.9 Z Á S A D Y N Á V R H U K A N A L I Z A Č N Í C H P Ř Í P O J E K

1. nejmenší DN přípojky je 125 mm, nad DN 200 je nutné doložit výpočtem nutnost navrhovaného profilu
2. napojení přípojek do DN 200 na kanalizační stoku musí být mimo vstupní šachty s obloukem po směru toku, s výjimkou přípojek o DN > než 200
3. zaústění proti toku vody v uliční stoce je nepřípustné
4. u oddílného systému stokové sítě (budovaného i dodatečně) musí být prokázáno, že odpadní vody jsou odváděny z nemovitosti (objektu) odděleně
5. napojování kanalizačních přípojek je nutné řešit pomocí odboček. V případě dodatečného napojení na kanalizační stoku napojení provádí provozovatel sítě pomocí jádrového vrtání a vysazení odbočky.
6. Spádové poměry návrhu kanalizačních přípojek

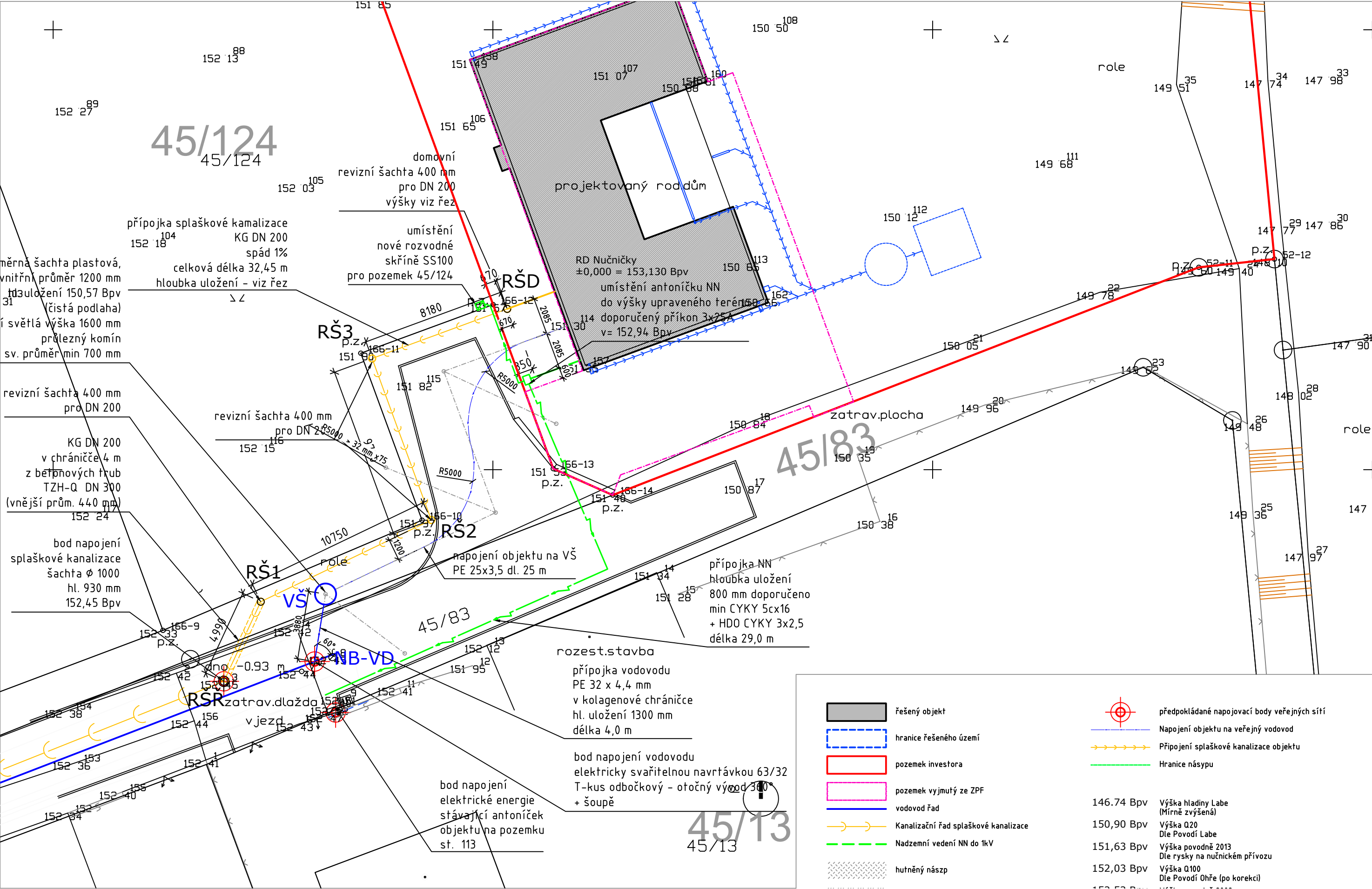
$I_{min} = 1 \text{ ‰}$ pro DN 200 $I_{max} = 40 \text{ ‰}$

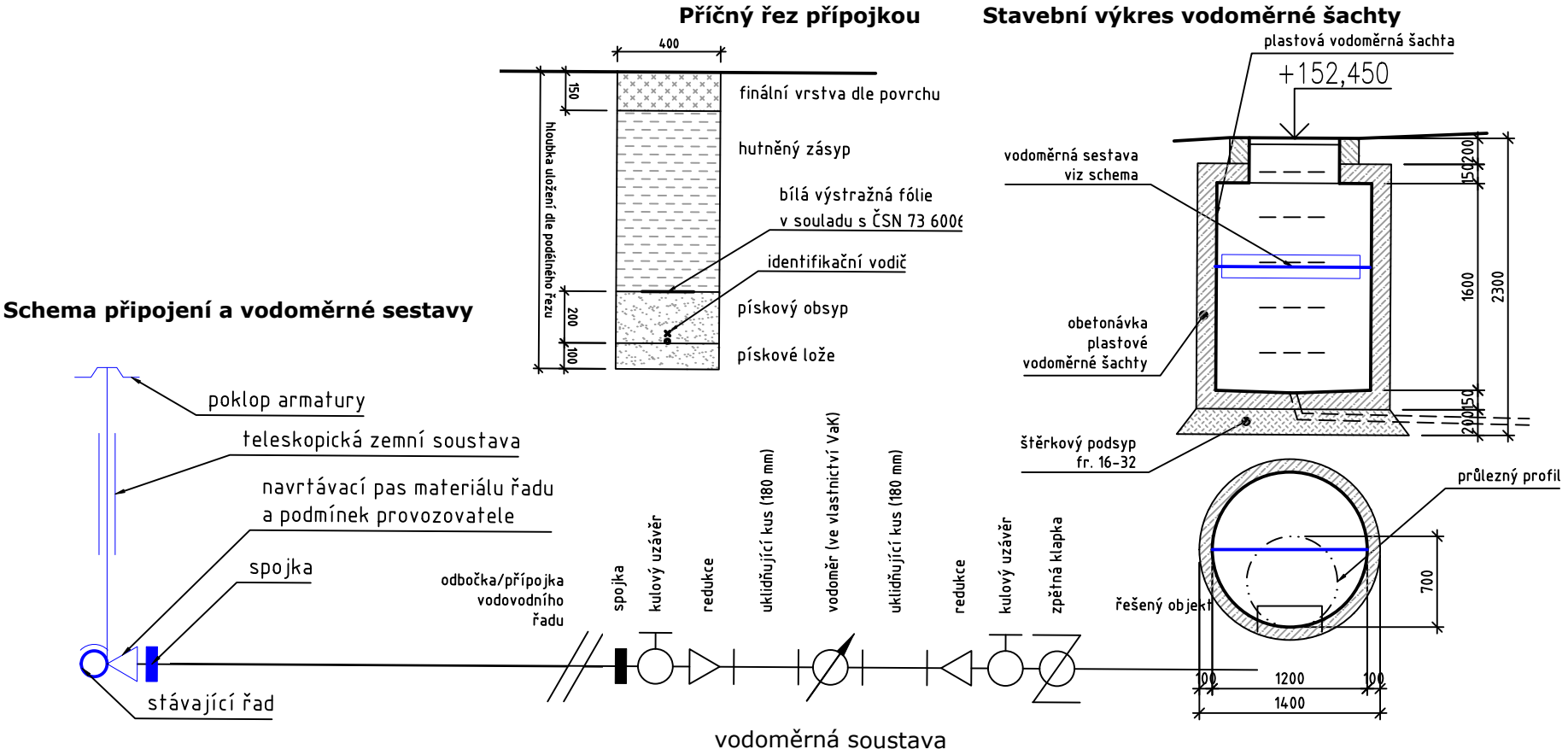
2 ‰ pro DN 150

4. T E R M Í N Z A H Á J E N Í A D O K O N Č E N Í S T A V B Y

Předpokládané zahájení stavby 09/2021

Předpokládané ukončení stavby 06/2022





**Podélný řez přípojkou vodovodu
1/250 - 1/50**

Výkres vytvořil program pp_vod
KATASTRY
PARCELNÍ ČÍSLO
DRUH POVRCHU
VZDÁL. OBJEKTŮ A VRCHOL. BODŮ
OZNAČENÍ VRCHOLOVÝCH BODŮ

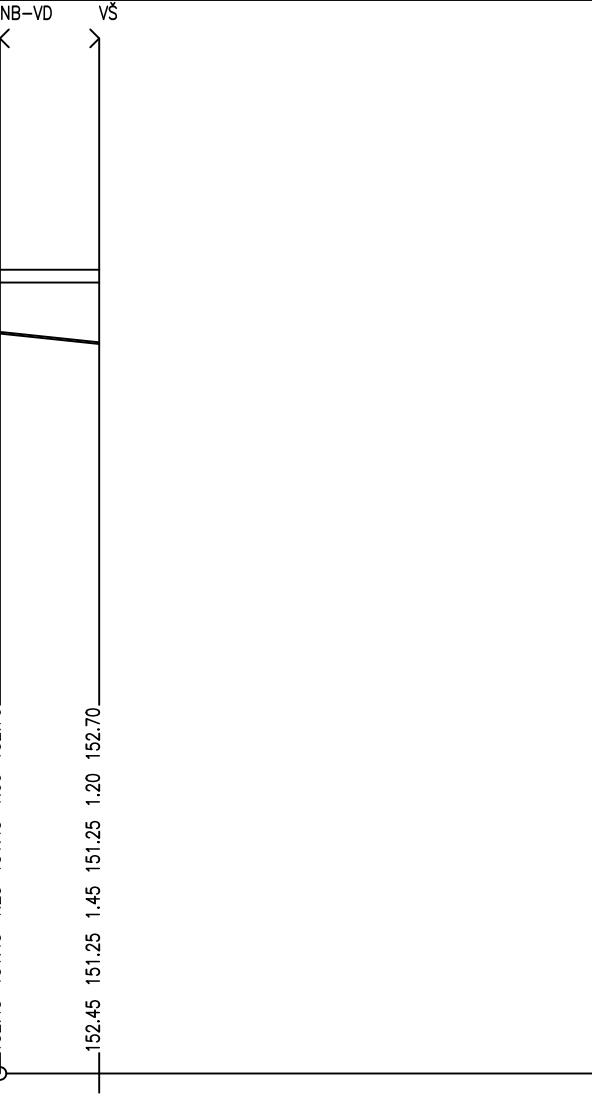
MĚŘITKA 1:200/100

LEGENDA TYPŮ ČAR
PŮVODNÍ TERÉN
HRUBÉ TERÉNNÍ ÚPRAVY

RD Nučnický
Přípojka vodovodu

(c)AutoPEN Liberec, tel:481120160, autopen@volny.cz

Nučnický	768031
45/83	45/130
tróvník	mk.dl.
3.88	



SOUBĚH

KÓTA UPRAVENÉHO TERÉNU

KÓTA HRUBÝCH TERÉNNÍCH ÚPRAV

HLOUBKA VÝKOPU

KÓTA VÝKOPU

HLOUBKA DNA POTRUBÍ

KÓTA DNA POTRUBÍ

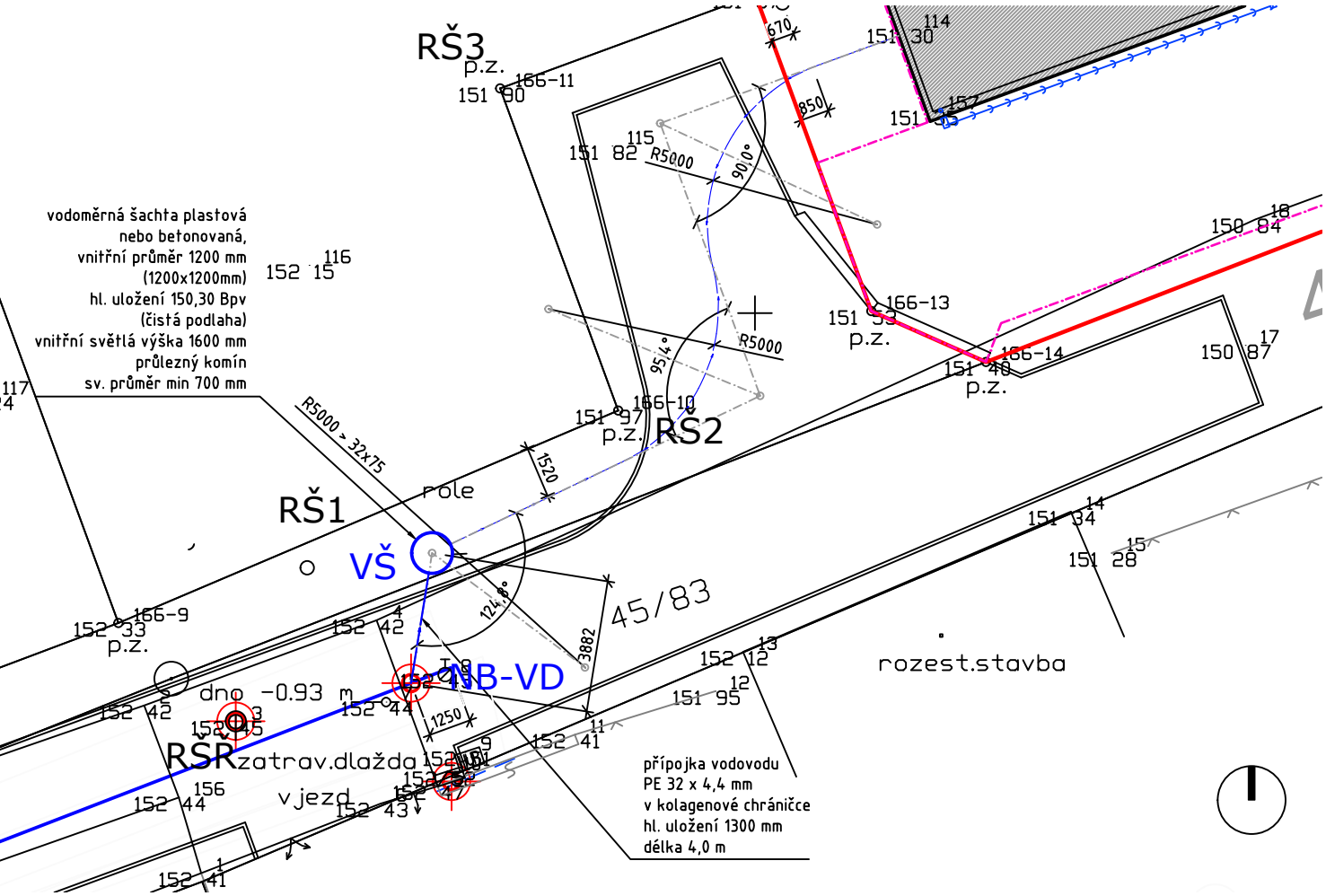
KÓTA PŮVODNÍHO TERÉNU

SROVNÁVACÍ ROVINA

STANIČENÍ [km/m]
DN(PN)[mm]–MATERIÁL–DĚLKA[m]
SKLON[?]-DĚLKA[m]
ULOŽENÍ
PRŮTOK[l/s]–RYCHLOST[m/s]
MĚR.ZTRÁTA[m/m]–[kPa/m]

23,20 bm PE 32x4,4 mm v kolagenové chráničce

0.0	DN32–WAVIN SDR11 PE100 DL VODA–3.88
–52.3–3.88	
1.0–1.27	
0.1005–0.9861	



Investor	Autor	Tomáš
Martin Tomáš	HIP	Tomáš
soukromá osoba	Kreslil	Tomáš
Nučnický 4		
412 01 Travčice		

Akce	Datum	26.02.2022
RD Nučnický	Fáze	STS
rodinný dům	Měřítko	1:200.0000
p. č. 45/104 , k. ú. Nučnický		
Travčice		

Nº rev.	Nº změn	Změnil	Datum
Verze dokumentace		v001-r11-oploceni	



Ing. arch. Martin. A. TOMÁŠ

Nučnický 4 | 412 01 Travčice | +420 736 757 766
m.a.tomas@seznam.cz | www.matomas.cz | ČKA Nº 3328
www.formace.cz

Název výkresu	Číslo výkresu
---------------	---------------

Přípojka vodovodu
net connections

C 08

Schema připojení a vodoměrné sestavy

Výkres vytvořil program pp_kan
KATASTRY
PARCELNÍ ČÍSLA
DRUH POVRCHU
VZDÁLENOSTI ŠACHET
OZNAČENÍ ŠACHET

SMĚROVÉ POMĚRY

MĚŘÍTKA 1:200/100

LEGENDA TYPŮ ČAR
PŮVODNÍ TERÉN
HRUBÉ TERÉNNÍ ÚPRAVY
RD Nučnický
schéma splaškové kanalizace
2.3.2021

SOUBĚH

KÓTA UPRAVENÉHO TERÉNU

KÓTA HRUBÝCH TERÉNNÍCH ÚPRAV

HLOUBKA VÝKOPU

KÓTA VÝKOPU

HLOUBKA DNA POTRUBÍ

KÓTA DNA POTRUBÍ

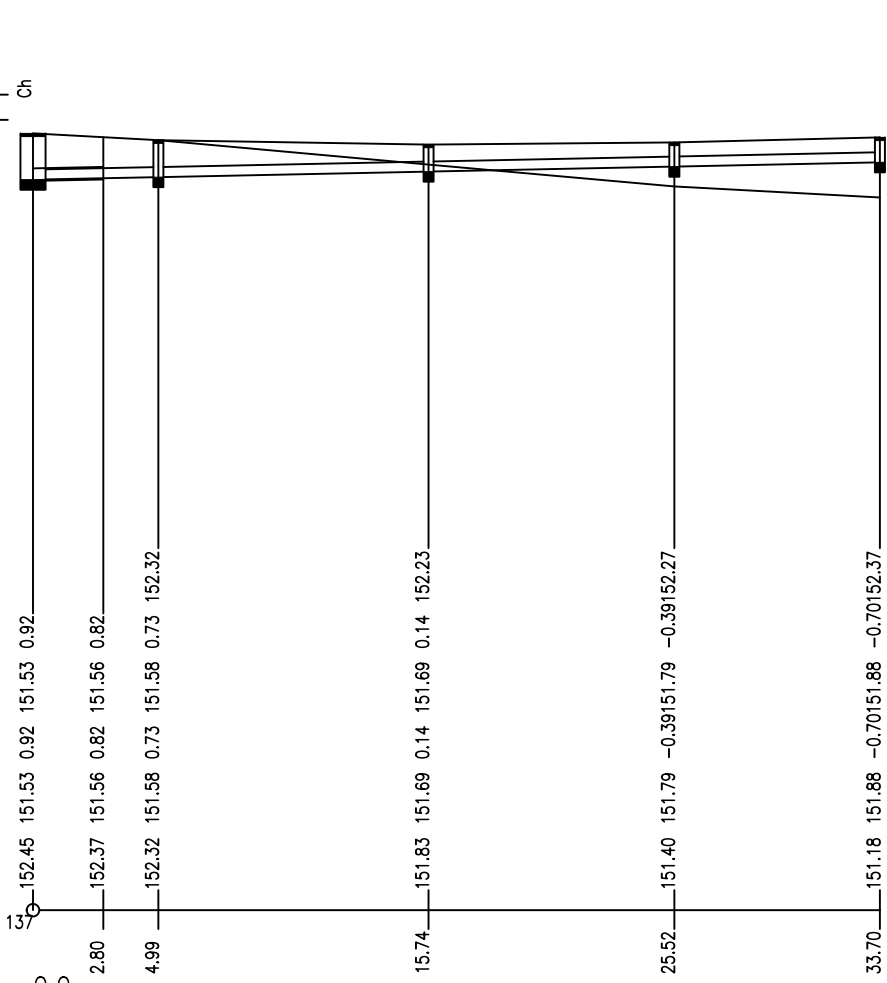
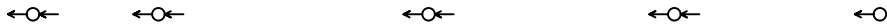
KÓTA PŮVODNÍHO TERÉNU

SROVNÁVACÍ ROVINA

STANIČENÍ [km/m]
PROFIL[mm]–MATERIÁL–DÉLKA[m]
SKLON[promile]–DÉLKA[m]
ULOŽENÍ
KAPACITNÍ PRŮTOK[l/s]–RYCHLOST[m/s]
SKUTEČNÝ PRŮTOK[l/s]–RYCHLOST[m/s]

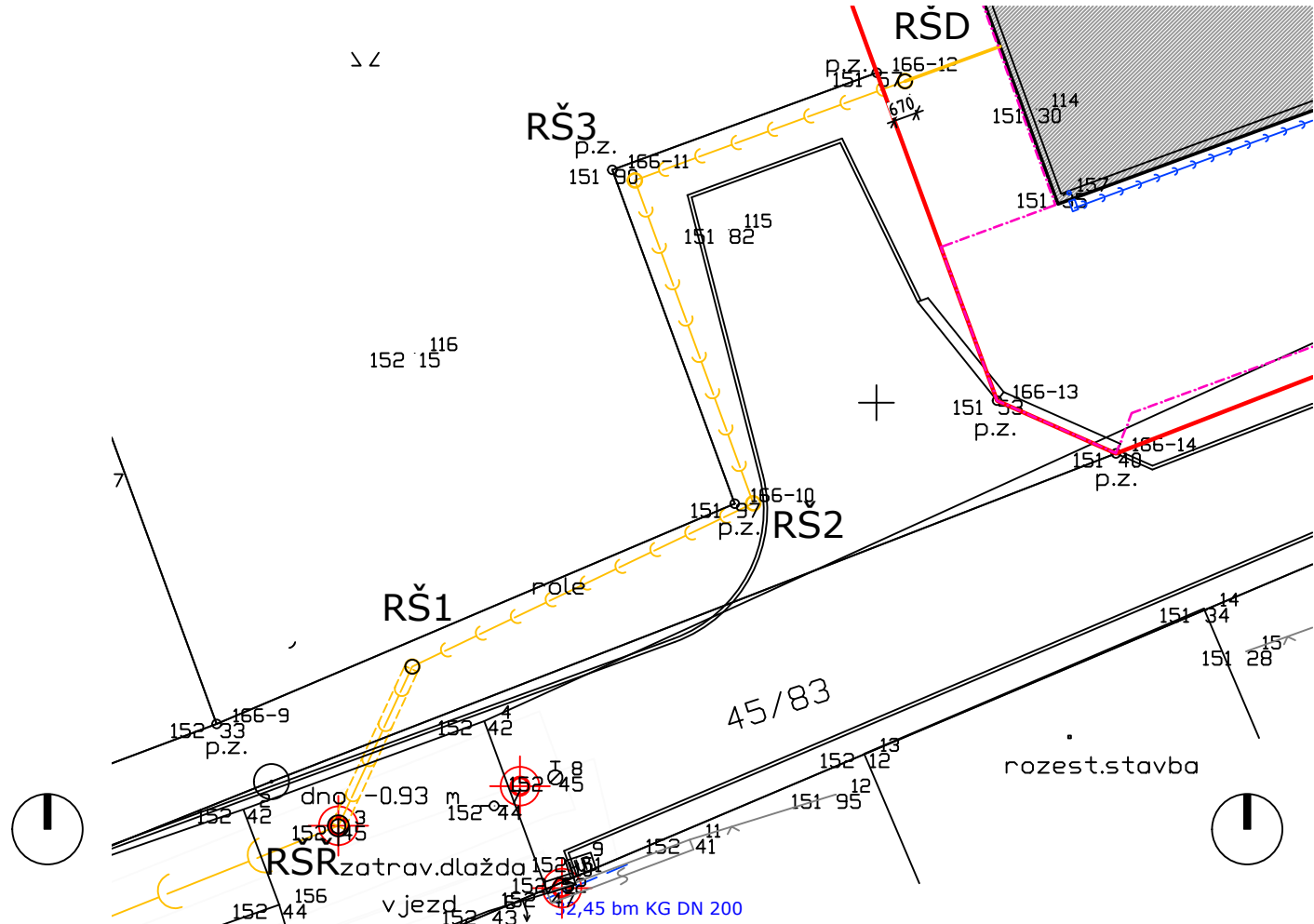
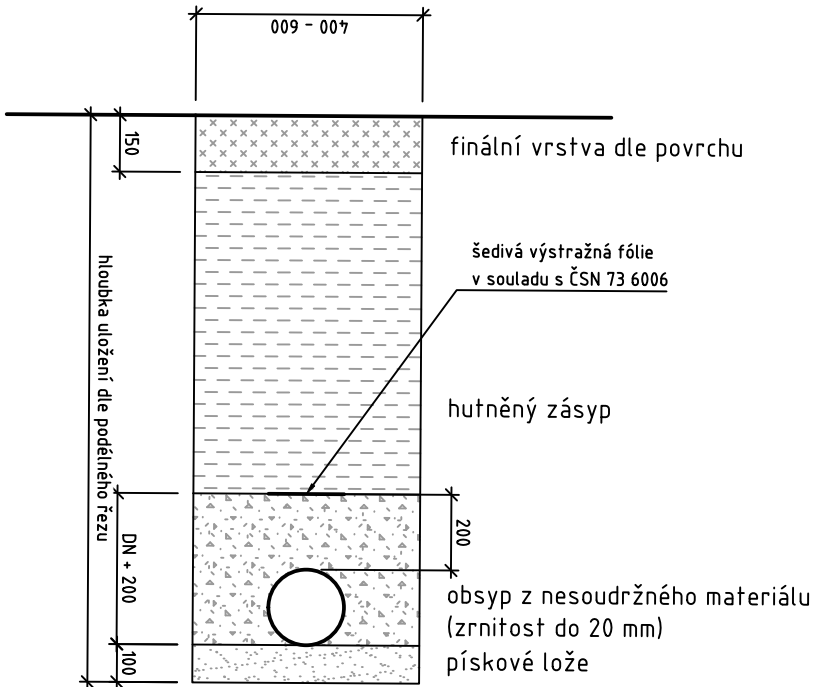
(c)AutoPEN Liberec, tel:481120160, autopen@volny.cz

Nučnický [768031]				
45/83	45/130			45/104
Zámk. dřevník				
4.99	10.75	9.78	8.18	
RŠ–Řad	RŠ1	RŠ2	RŠ3	RŠ–Domovní
WAVIN TEGRA–1000 NG	WAVIN 400	WAVIN 400	WAVIN 400	WAVIN 400



DN200–WAVIN KG PVC–33.70		
10.0–4.99	10.2–20.53	10.4–8.18
ULOŽENÍ		
48.1–1.53	48.7–1.55	49.1–1.56
2.0–0.78		2.0–0.79

Příčný řez přípojkou



Investor

Martin Tomáš
soukromá osoba
Nučnický 4
412 01 Travčice

Autor Tomáš

HIP Tomáš

Kreslil Tomáš

Akce

RD Nučnický
rodinný dům
p. č. 45/104 , k. ú. Nučnický
Travčice

Datum 26.02.2022

Fáze STS

Měřítko 1:300.7813

Ing. arch. Martin. A. TOMÁŠ

Nº rev. Nº změn Změnil Datum
Verze dokumentace v001-r11-oplocenoi

Nučnický 4 | 412 01 Travčice | +420 736 757 766
m.a.tomas@seznam.cz | www.matomas.cz | ČKA Nº 3328
www.formace.cz

Název výkresu

Přípojka splašková kanalizace
net connections

Číslo výkresu

C 09

File v001-r11-oplocenoi

Sheet



D.1.4.A2 ZTI

ZDRAVOTECHNICKÉ INSTALACE
- DOMOVNÍ ROZVODY



R D N U Č N I Č K Y

Dokumentace pro společné povolení

Parc. č. 45/104 k. ú. Nučnický

412 01 Travčice

D1.4.A - ZTI

Technická zpráva – domovní rozvody

V001-r11

TECHNICKÉ ŘEŠENÍ

SPLAŠKOVÁ KANALIZACE

DOMOVNÍ ROZVODY SPLAŠKOVÉ KANALIZACE

Splašková kanalizace je od jednotlivých zařizovacích předmětů vedena v příčkách, přizdívkách nebo v izolační vrstvě podlahy ve sklonu 2% k prostupům základovou deskou potrubím HT.

Pod základovou deskou bude kanalizace vedena v trubkách KG DN 125 a větší na závěsech spojených s deskou v rozpalu 500 mm a na každém spoji. Jedná se o opatření proti usazení zeminy a případnému propadu potrubí a tím změně sklonu vedení.

Splašková kanalizace bude zaústěna do šachty RŠD.

WC, umývadla, umývatka, dřezy a další zařízení kuchyní, koupelen a WC jsou ponechána na výběru stavebníka, rovněž tak baterie, ventily a kohouty u zařizovacích předmětů.

VODOVOD

DOMOVNÍ ROZVODY VODOVODU

NAPOJENÍ

Potrubím PE 32x4,4 bude provedeno napojení vodoměrné šachty na pozemku 45/130 k. ú. Nučnický do objektu. Na patě objektu bude osazen domovní uzavírací ventil. Napojení bude vedeno do technické místnosti objektu.

OBECNÉ POŽADAVKY

Veškeré rozvody budou ukončeny uzavíratelnými roháčky. Pokud to řešení nedovoluje bude pro danou větev umístěn uzavírací ventil.

Rozvody vody pro zahradu na fasádě objektu budou osazeny uzavíracími ventily na vnitřní straně obvodového zdiva pro možnost zimního vypuštění.

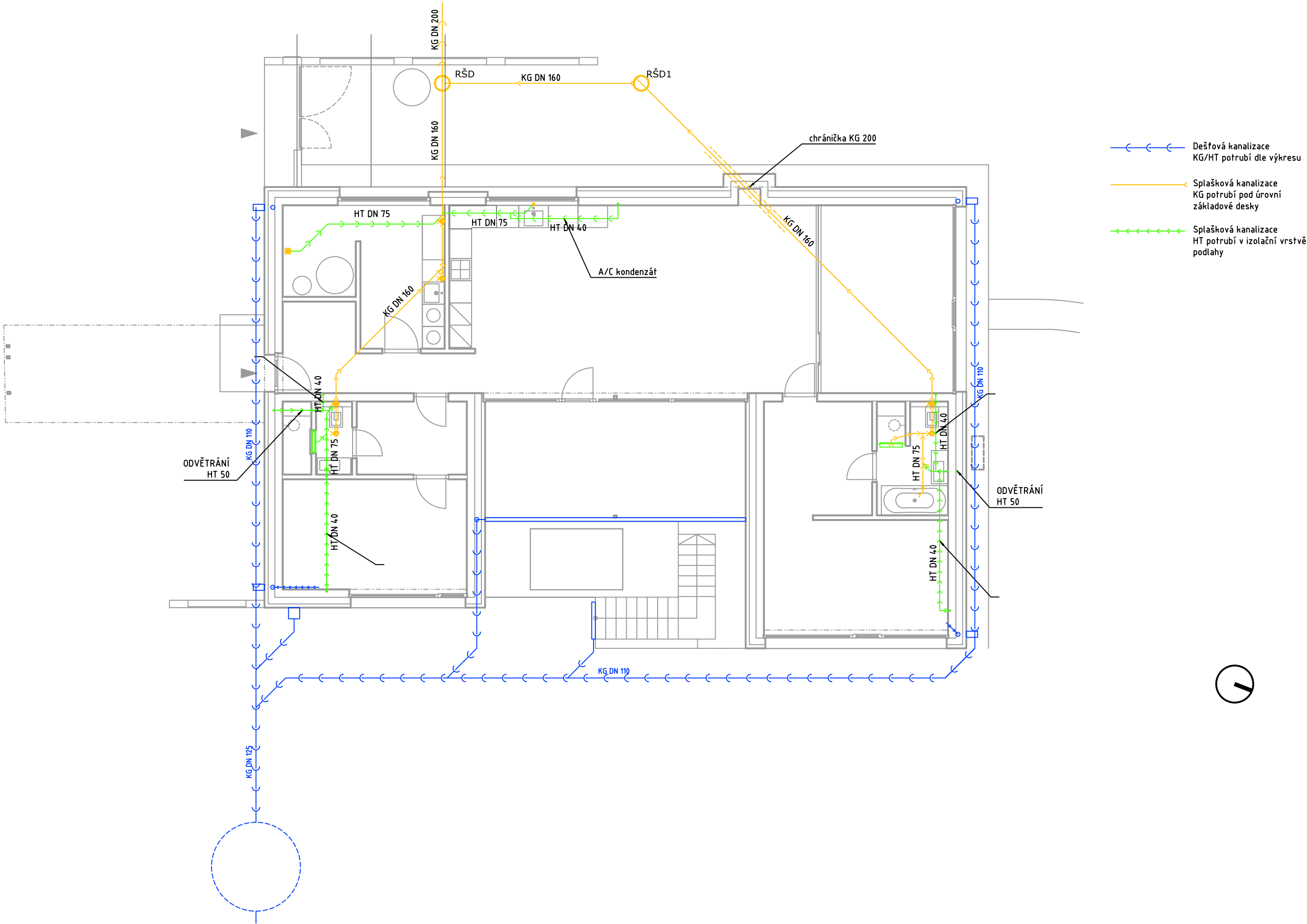
ROZVODY STUDENÉ VODY

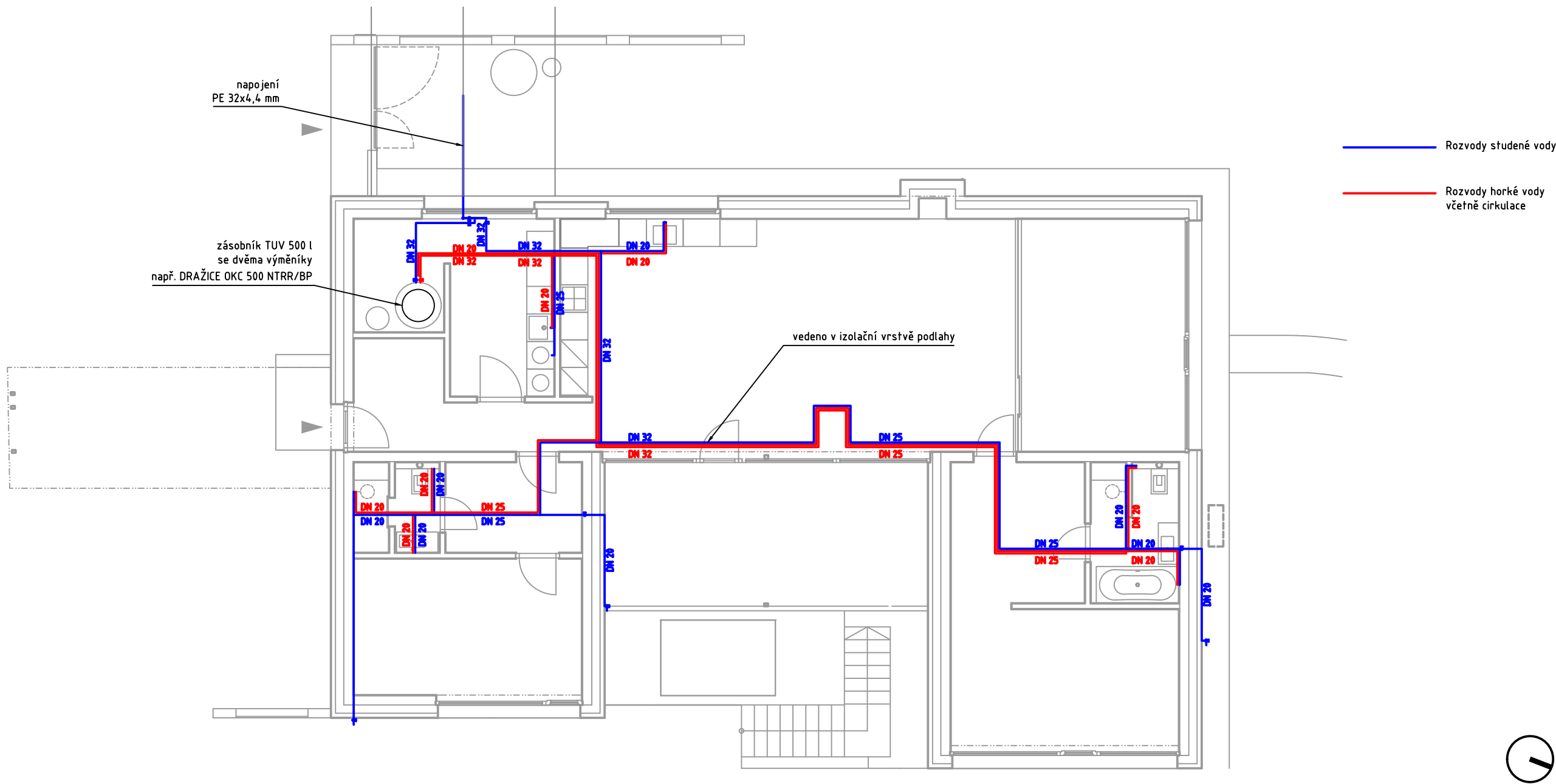
Za domovním uzavíracím ventilem se doporučuje osadit redukční ventil pro redukci tlaku vody z řadu. Následuje rozdělení na větev PPR 32 směřující do zdroje/zásobníku TUV a PPR 32 pro domovní rozvod UV. Voda bude za použití trubek PPR 32, PPR 25 a PPR 20 dovedena k zařizovacím předmětům dle výkresu. Umístění rozvodů bude provedeno v izolační tloušťce podlahy. Pro rozvody studené vody budou použity trubky min. PN 10.

ROZVODY TUV

Od zdroje TUV bude rozvod proveden v izolační vrstvě podlahy souběžně s rozvody studené vody. Pro rozvody teplé vody budou použity trubky PPR 32, PPR 25 a PPR 20 s minimálním PN 20.

Rozvod TUV bude proveden se zpětným vedením, které bude napojeno na čerpadlo s časovačem.





Tabulka místností

č. m.	název	plocha
1.01	Obyvací pokoj s kuch. koutem/Living room	50.76 m²
1.02	Pracovna/Workroom	18.43 m²
1.03	Šatna/Cloakroom	8.96 m²
1.04	Koup/Bath	5.74 m²
1.05	Ložnice/Bedroom	15.43 m²
1.06	Šatna host/Cloakroom guest	5.85 m²
1.07	Koup host/Bath guest	3.50 m²
1.08	Hostinský pokoj/guestroom	14.76 m²
1.09	Vstup / Entry	8.45 m²
1.10	Technická místnost/Technical room	13.78 m²
1.11	Krytá terasa / Covered terrace	22.74 m²

Užitná plocha podlaží: 168.40 m²
Celková plocha podlaží: 206.07 m²



D.1.4.B VYT / VEN

VYTÁPĚNÍ A VENTILACE

TECHNICKÉ ŘEŠENÍ

Objekt bude vytápěn pouze v 1.np. Suterénní prostory budou bez zdroje tepla. Hlavním zdrojem vytápění bude tepelné čerpadlo vzduch-vzduch s doplňkovým zdrojem vytápění krbem na pevná paliva (dřevo).

V objektu bude instalována rekuperace vzduchu.

IZOLACE OBJEKTU

Návrh izolace je proveden pro:

- Podlahu 1.np – 20 cm EPS
- Zdivo – 18 mm EPS
- Střecha – 40 cm kombinace EPS a minerální vata

Okna se předpokládají trojsklenná s $U_w = \text{min. } 0,7 \text{ W/m}^2\text{K}$.

Bude dbáno na provedení řádných detailů napojení s minimálním únikem tepla.

Celková tepelná ztráta objektu je 6,87 kW.

ZDROJE VYTÁPĚNÍ

Zdrojem vytápění bude tepelné čerpadlo vzduch – vzduch s min. topným výkonem 10 kW. Doplňkový zdroj vytápění bude krb na dřevo s předpokládaným výkonem min. 8 kW.

DISTRIBUCE TEPLA

Teplo bude po objektu distribuováno splity umístěnými v obytných místnostech a u vstupu.

Doplňkový zdroj – krb – bude doplněn výměníkem pro ohřev TUV, ale distribuce tepla po objektu se u něj nepředpokládá.

ZDROJ TUV

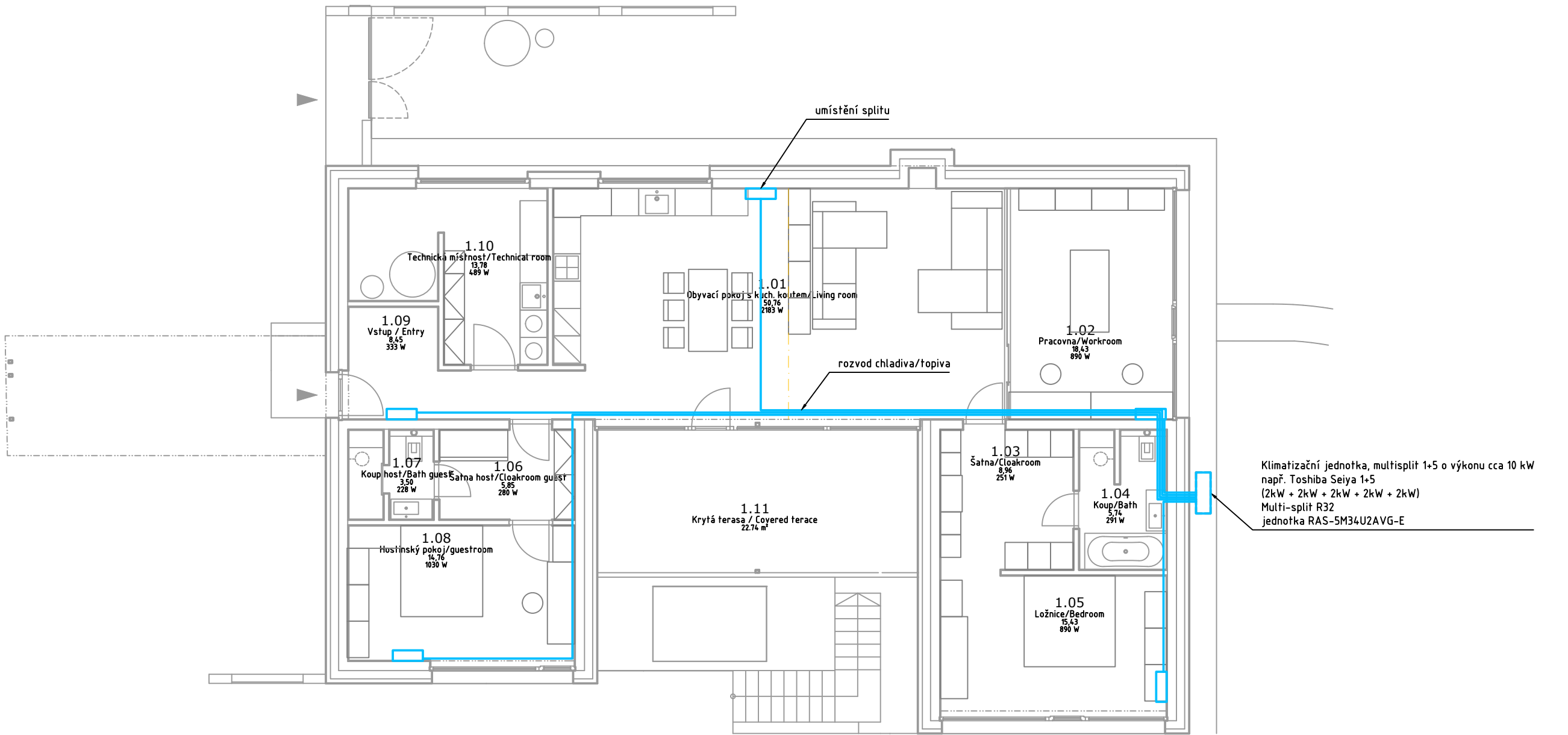
Hlavním zdrojem TUV bude elektrický bojler, který bude v zásobníku doplněn spirálou topného média z krbu. Předpokládá se rezerva spirály pro další topné médium ze solárních panelů, které budou v budoucnu instalovány na střechu objektu.

Zásobník na TUV bude mít objem 400 l a bude umístěn v technické místnosti.

REKUPERACE VZDUCHU

Rekuperační jednotka o min. objemu 450 m³/h bude umístěna v technické místnosti. Nasávání vzduchu bude ze severu, výdechy na západní stranu objektu.

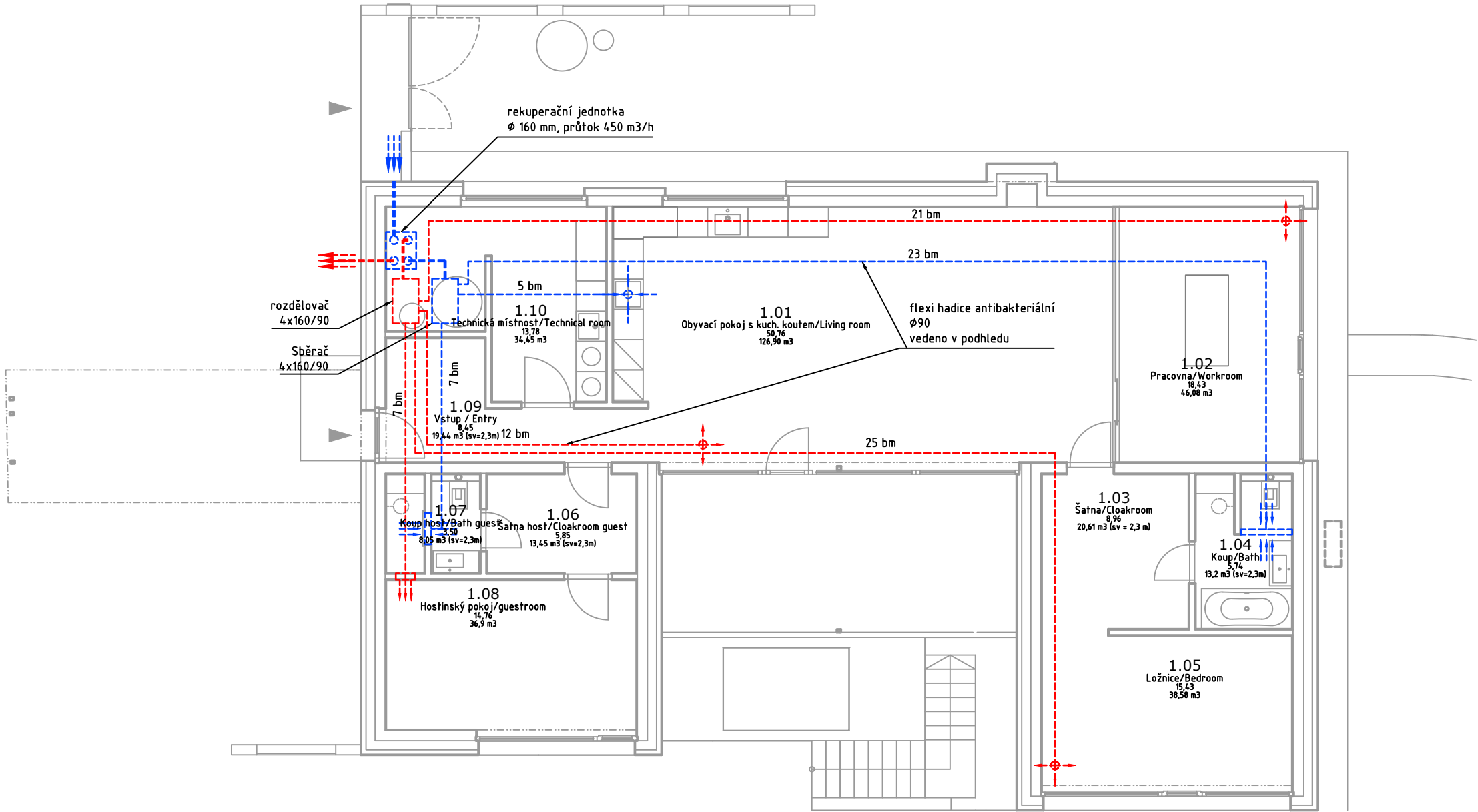
Čerstvý predehřátý vzduch bude distribuován antibakteriálními trubkami prům. 90 mm do obytných místností a zpětně sbírán v místnostech WC/koupelen a kuchyně zpět do rekuperační jednotky. Potrubí bude osazeno sběračem a rozdělovačem a bude vedeno v podhledech s výústky do stropu místností.



Tabulka místností

č. m.	název	plocha	tepelná ztráta místnosti
1.01	Obyvací pokoj s kuch. koutem/Living room	50.76 m ²	2183 W
1.02	Pracovna/Workroom	18.43 m ²	890 W
1.03	Šatna/Cloakroom	8.96 m ²	251 W
1.04	Koup/Bath	5.74 m ²	291 W
1.05	Ložnice/Bedroom	15.43 m ²	890 W
1.06	Šatna host/Cloakroom guest	5.85 m ²	280 W
1.07	Koup host/Bath guest	3.50 m ²	228 W
1.08	Hostinský pokoj/guestroom	14.76 m ²	1030 W
1.09	Vstup / Entry	8.45 m ²	333 W
1.10	Technická místnost/Technical room	13.78 m ²	489 W
1.11	Krytá terasa / Covered terrace	22.74 m ²	

Užitná plocha podlaží: 168.40 m²
Celková plocha podlaží: 206.07 m² 6 865 W



Tabulka místností

č. m.	název	plocha	objem místnosti/m3
1.01	Obyvací pokoj s kuch. koutem/Living room	50.76 m²	126,90
1.02	Pracovna/Workroom	18.43 m²	46,08
1.03	Šatna/Cloakroom	8.96 m²	20,61
1.04	Koup/Bath	5.74 m²	13,20
1.05	Ložnice/Bedroom	15.43 m²	38,58
1.06	Šatna host/Cloakroom guest	5.85 m²	13,45
1.07	Koup host/Bath guest	3.50 m²	8,05
1.08	Hostinský pokoj/guestroom	14.76 m²	39,90
1.09	Vstup / Entry	8.45 m²	8,45
1.10	Technická místnost/Technical room	13.78 m²	34,45
1.11	Krytá terasa / Covered terrace	22.74 m²	

Užitná plocha podlaží:168.40 m²

Celková plocha podlaží:206.07 m²349,67 m3





D.1.4.C ELE

ELEKTROTECHNICKÉ INSTALACE

TECHNICKÁ ZPRÁVA
ELEKTROINSTALACE

Technická zpráva je zpracována k projektové dokumentaci elektroinstalace ke stavebnímu povolení na „Rodinný dům v obci Nučnický na parcele č. 45/104, k.ú. Nučnický“.

<u>1. Napěťová soustava:</u>	3 + PEN	50 Hz	230/400 V	(TN-C)
	3 + PEN (PE + N)	50 Hz	230/400 V	(TN-C-S)
	3 + PE + N	50 Hz	230/400 V	(TN-S)

- 2. Použité normy:**
ČSN 33 2000-4-41, ed.2 část 4-Bezpečnost
kapitola 41-Ochrana před úrazem elektrickým proudem
ČSN 33 2000-5-54, ed.3 část 5-Výběr a stavba EZ
kapitola 54-Uzemňovací soustava a ochranné vodiče
ČSN 33 2000-5-51, ed.2/ed.3 Elektrotechnické předpisy, Elektrická zařízení
ČSN 33 2000-7-701, ed.2 Elektrotechnické předpisy, Elektrická instalace nízkého napětí, část 7-701: zařízení jednoúčelová a ve zvláštních objektech-prostory s vanou nebo sprchou

3. Ochrana před nebezpečným dotykovým napětím:

Bude provedena dle ČSN 332000-4.41, ed.3 automatickým odpojením od zdroje nadproudovými jisticími prvky. Bude zvýšena proudovými chrániči umístěnými v rozvaděči RH.
V koupelnách bude ochrana doplněna dle ČSN 332130, ed.3 místním pospojováním, které bude provedeno vodiči CYY 4 uloženými pod omítkou (pod obklady, př. v podlaze).
Pod rozvaděčem RH bude ve výši 0,2 m nad podlahou umístěna krabice KO 125 s hlavní ochrannou přípojnící objektu (HOP), která bude vodičem CYY 10 mm² spojena s ochrannou přípojnící rozvaděče a drátem FeZn d 10,0 mm připojena na základovou zemnicí pásku FeZn 30x4 mm.

4. Připojovaný výkon:

osvětlení	2,0 kW
příprava pokrmů	8,0 kW
myčka, pračka, sušička	7,0 kW
tepelné čerpadlo	9,0 kW
el. ohřev vody	2,2 kW
<u>ostatní</u>	<u>7,0 kW</u>
celkem	35,2 kW
soudobost	0,7
max. soudobý výkon	24,64 kW

hlavní jištění před elektroměrem 3/B/32A

5. Měření spotřeby elektrické energie:

Měření bude provedeno v elektroměrové rozvodnici RE, která bude osazena v pilíři elektro na hranici parcely investora. Rozvodnice bude plastová „Z“ s náplní – jeden dvousazbový elektroměr RE, hlavní jistič – 3/B/32A a ovladač HDO.

6. Přípojka NN:

Objekt RD bude napájen z pojistkové skříně SS100, která je umístěná v pilíři elektro na parcele č. 45/124. Z této pojistkové skříně bude kabelem CYKY 4Bx16 napájen elektroměrový rozvaděč RE umístěný v pilíři elektro na parcele č. 45/104.

V pojistkové skříně SS100 budou osazeny pojistky PH00-3/40A.

Měření bude 3f dvousazbové.

Z elektroměrového rozvaděče bude kabelem CYKY 4Bx10 napájen hlavní bytový rozvaděč RH osazený v technické místnosti 1.10.

Souběžně s napájecím kabelem CYKY 4Bx10 bude z rozvaděče RE veden ovládací kabel CYKY 3Jx1,5 mm² pro blokování elektrického ohřevu vody a vytápění.

Oba kabely CYKY budou uloženy v zemi v hl. 0,7 m v kabelovém loži z kopaného písku (prosívky, prosáté zeminy, ..) tl. 10 (min. 8) cm. Při záhozu kabelové rýhy bude ve výši 0,3 m nad kabely položena výstražná fólie z PVC š. 33 cm. Kabely lze uložit do pískem obsypané plastové trubky Kopoflex 90 mm, bez nutnosti budovat pískové kabelové lože na celou šířku výkopu.

Připojení do pojistkové skříně bude součástí přípojky a její připojení bude sděleno v technických podmínkách v odpovědi na žádost o připojení nového odběrného místa.

7. Vnější vlivy:

V rodinném domě jsou dle ČSN 332000-5.51,ed.3 stanoveny vnější vlivy :

AA5 - normální - obytné místnosti

AB8 - venkovní - vstup do domu, terasa

V koupelnách jsou dle ČSN 332130, ed.3 stanoveny zóny 0,1,2 (3).

8. Rozvaděče:

Rozvaděč RE pro elektroměr bude proveden jako typový pro zapuštěnou montáž, s krytím IP 44/20 (např. DCK Holoubkov, Elplast Rokycany, Esta Ivančice) a bude umístěn v pilíři elektro na hranici pozemku investora.

Rozvaděč RH bude proveden jako plastová rozvodnice na povrchu s krytím IP 43 a bude umístěna v technické místnosti č. 1.10 . Pro jištění světelných a zásuvkových okruhů v RD je navržen rozvaděč pro 96 modulů.

9. Rozvod silnoprůdý:

Vnitřní světelné, 1-fázové a 3-fázové obvody budou provedeny silovými kabely CYKY, uloženými pod omítkou, v konstrukcích zdí, přiček a v podlaze.

Jištění veškerých okruhů bude provedeno v rozvaděči RH osazeným v technické místnosti.

Ochranný vodič CYY 10 mm², vedený z rozvaděče RE souběžně s napájecím kabelem, bude připojen na svorkovnici HOP (hlavní ochranná přípojnice na vyrovnání potenciálu), umístěné v krabici KO 125 pod rozvaděčem RH. Na tuto svorkovnici bude ochranným vodičem CYY 4

mm² připojeno doplňující ochranné pospojování v umývacích prostorách (koupelny) a ochranná přípojnice PEN rozvaděče RH. Pro ochranu počítačových zásuvek bude do hlavního rozvaděče nainstalována přepětová ochrana 2. a 3.stupně.

Vypínače budou instalovány ve výši 1,5 m nad podlahou. Zásuvky budou umístěny ve výši 0,2 až 1,5 m, jejich výška bude volena podle místa jejich umístění a podle způsobu používání. Všechny vypínače a jednoduché zásuvky budou osazeny ve sdružených rámečkách.

K osvětlení budou použita přisazená stropní, nástěnná, závěsná nebo vestavná žárovková a LED svítidla typového, př. atypického provedení (lustry, nástěnky, bodová svítidla).

Nad umyvadly v koupelnách budou připraveny vývody pro svítidla, která budou součástí atyp. koupelnových skříněk, př. se zhotoví vývody pro svítidla, která budou umístěná nad nebo vedle zrcadel. K osvětlení pracovní plochy v kuchyni budou na spodních stranách závěsných kuchyňských skříněk upevněny LED pásy. Osvětlení bude rovněž součástí odsavače par, který bude umístěn nad varnou deskou.

Na terase budou umístěna nástěnná venkovní svítidla provedená v krytí IP 43 .

Spotřebiče s vyšším příkonem (2,0 kW a více) jako je el. varná deska, el. trouba, myčka, automatická pračka, sušička, budou zapojeny do samostatných obvodů. Samostatný obvod bude napájet anténní zesilovač TV a serverový rozvaděč (minirack). Samostatně bude napájena i ústředna elektrické zabezpečovací signalizace (EVS).

Světelné okruhy budou provedeny kabely CYKY 3Jx1,5, zásuvkové okruhy kabely CYKY 3J/5Jx2,5. Přívod pro el. varnou desku bude proveden kabelem CYKY 5Jx2,5 mm², ukončený v krabici KR 97. Z ní bude přívod pokračovat šňůrou CGSG 5Jx 2,5 mm², ukončeným na svorkovnici ovládacího panelu. Samostatný obvod pro myčku bude ukončen 1-fázovou zásuvkou umístěnou v prostoru pod dřezem.

Vývody pro vestavné spotřebiče v kuchyni se upřesní podle požadavků plynoucích z předem vypracovaného návrhu kuchyně (od výrobce, prodejce nebo dodavatele kuchyně).

Veškeré zásuvky v rodinném domě budou chráněny proudovými chrániči FI do 30mA.

Kabely pro venkovní rozvody, jako je napájení čerpadla pro DV, venkovní osvětlení chodníku, budou provedeny kabely CYKY uloženými v zemi v hloubce 0,7m v kabelových chráničkách KOPOFLEX pr.40.

Odvětrání WC bude řešeno pomocí ventilátoru 230V s doběhem. Ventilátor bude napájen ze světelného okruhu WC a ovládán spínačem společně s osvětlením. V koupelnách budou ventilátory na 230V napájeny na světelné okruhy koupelen a spínány samostatnými spínači.

10. Vytápění:

Pro napájení tepelného čerpadla vzduch/vzduch bude přiveden do technické místnosti č.1.10 kabel CYKY 5Jx2,5 se samostatným jištěním 3/25A.

Ohřev vody bude proveden pomocí elektrického ohřevače vody o výkonu 2,2 kW, umístěný v technické místnosti, napájený kabelem CYKY 5Jx2,5 se samostatným jištěním v RH jističem 1/B/16A.

11. Rozvod slaboprůdý:

V rodinném domě se počítá s rozvodem domácího telefonu, stanice DT bude umístěna u vstupní branky. Účastnická stanice bude umístěna na chodbě.

Dále bude v RD proveden datový rozvod ze serverového rozvaděče se signálem od WIFI antény bezdrátového internetu a rozvod TV signálu. Rozvody budou ukončeny v místech, kde se počítá s umístěním PC a TV přístrojů, účastnickými datovými a TV zásuvkami.

12. Ochrana před bleskem:

Ochrana rodinného domu před úderem blesku bude provedena dle ČSN EN 62305-3, ed.2.

Rodinný dům je zařazen do skupiny objektů, u kterých se zřizuje ochrana před bleskem se třídou spolehlivosti LPS III, zajišťující hladinu ochrany LPL.

Na střeše bude zhotovena jímací soustava, provedená drátem AlMgSi d 8,0 mm, která bude doplněna pomocnými jímači. Jímací vedení bude upevněno v podpěrách na ploché střechy PV 21 a ukončeno bude ve zkušebních svorkách skrytého svodu. V nich bude svodové vedení spojeno se zemnicím vedením FeZn d 10,0 mm, které sem bude přivedeno od základové zemnicí pásky FeZn 30x4 mm. Páska bude uložena do betonové směsi při betonování základů.

Zemnicí vedení FeZn d 10,0 mm budou v označených místech vždy 2 svorkami SR 03 připojená k pásce FeZn 30x4 mm. Svody budou u zkušebních svorek SZ označeny číselnými štítky z umělé hmoty.

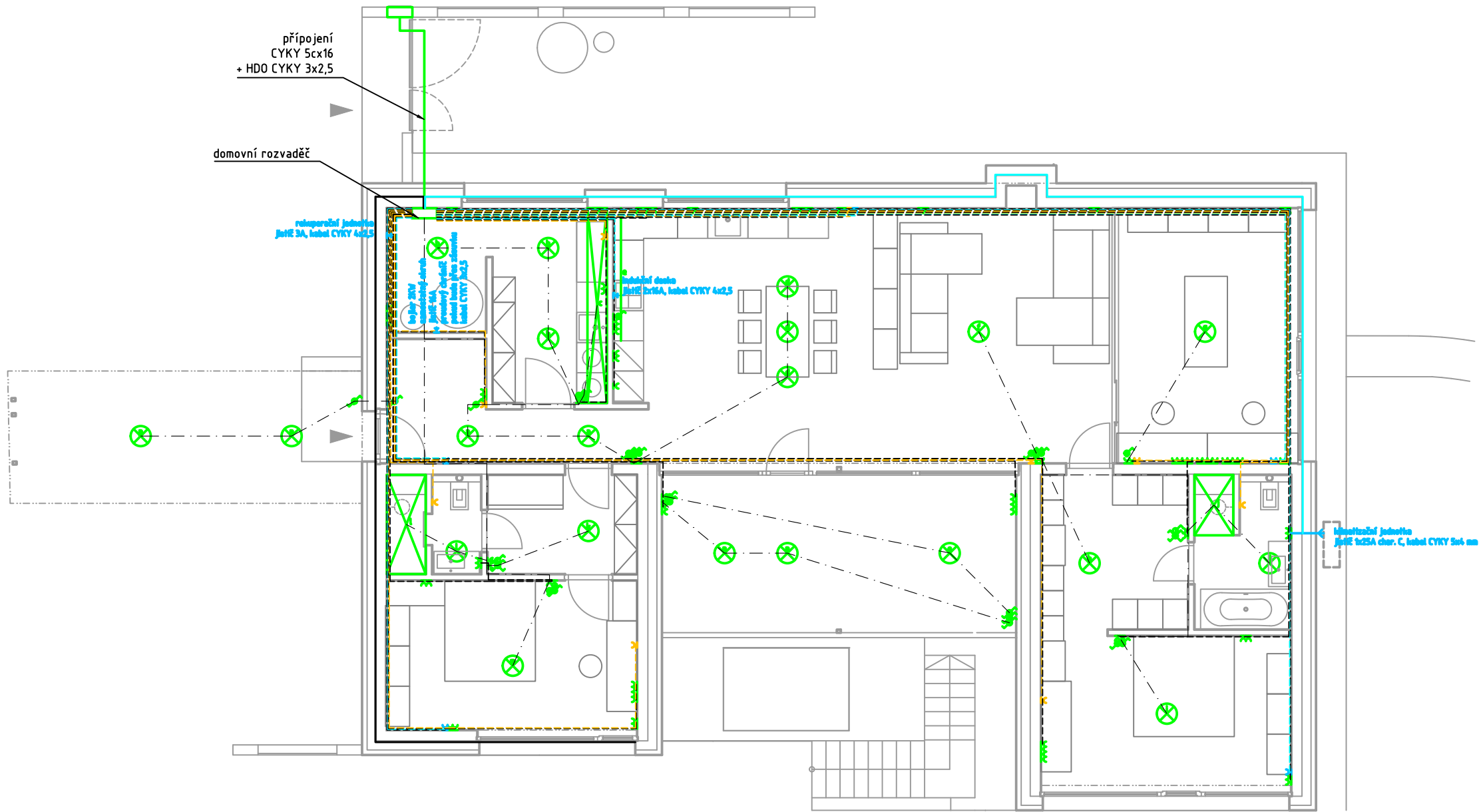
Označené zemnicí vedení FeZn d 10 mm bude zatažené do krabice KO125 a zde bude připojena na hlavní ochrannou přípojnicí objektu (HOP), která bude umístěna pod hlavním bytovým rozvaděčem.

13. Závěr:

Veškeré realizační práce na el. zařízení musí provést pracovníci s elektrotechnickou kvalifikací dle vyhl.50/78Sb.

Před uvedením do provozu se musí vyhotovit na veškerém el. zařízení výchozí revize pracovníkem s elektrotechnickou kvalifikací dle vyhl.50/78Sb paragraf 9.

Práce a údržbu na el. zařízení smějí vykonávat pouze pracovníci s elektrotechnickou kvalifikací dle vyhl. 50/78Sb., obsluhu pracovníci seznámeni dle vyhlášky 50/78Sb.

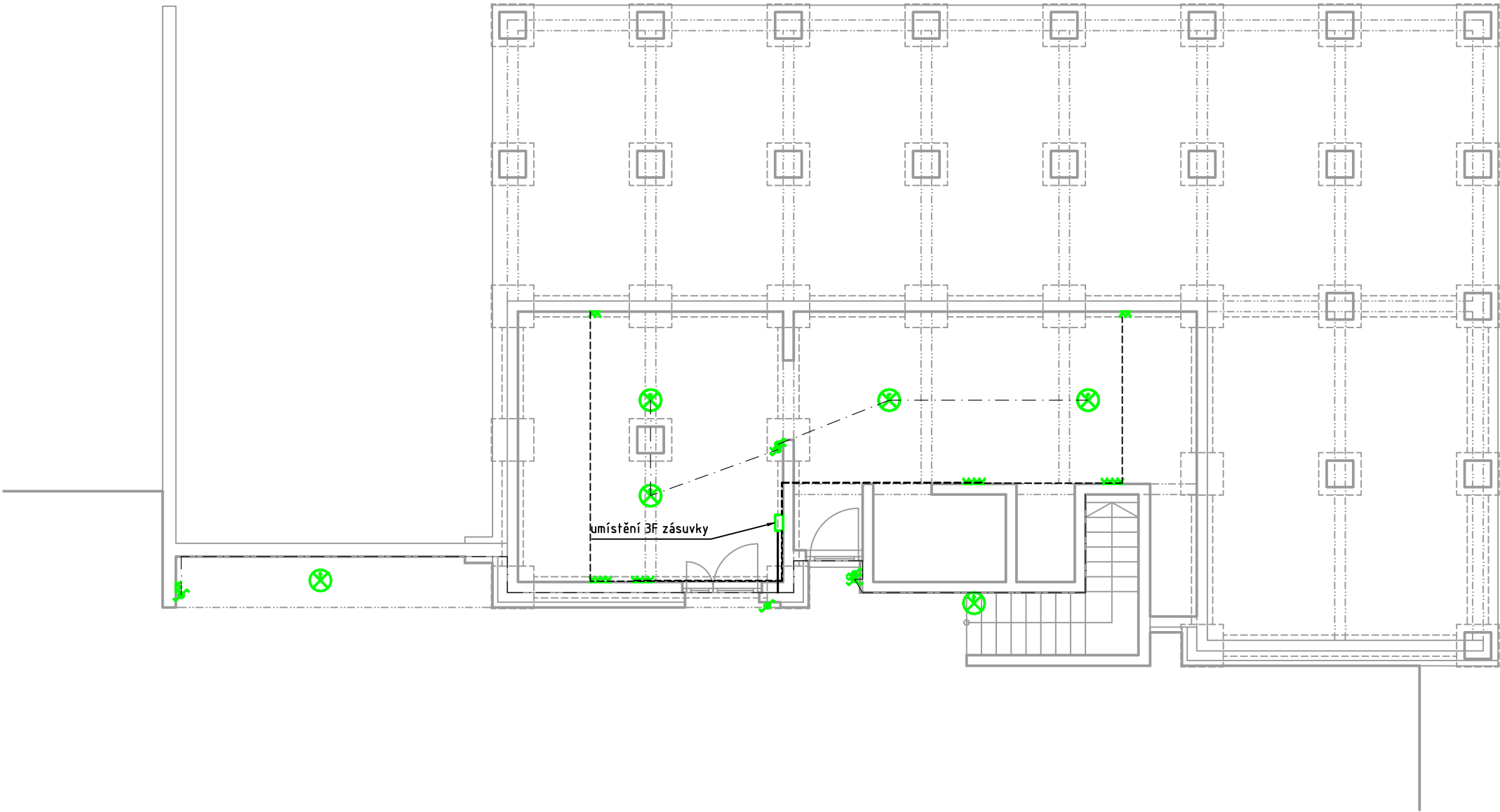


Tabulka místností

č. m.	název	plocha
1.01	Obyvací pokoj s kuch. koutem/Living room	50.76 m²
1.02	Pracovna/Workroom	18.43 m²
1.03	Šatna/Cloakroom	8.96 m²
1.04	Koup/Bath	5.74 m²
1.05	Ložnice/Bedroom	15.43 m²
1.06	Šatna host/Cloakroom guest	5.85 m²
1.07	Koup host/Bath guest	3.50 m²
1.08	Hostinský pokoj/guestroom	14.76 m²
1.09	Vstup / Entry	8.45 m²
1.10	Technická místnost/Technical room	13.78 m²
1.11	Krytá terasa / Covered terrace	22.74 m²

Užitná plocha podlaží: 168.40 m²
Celková plocha podlaží: 206.07 m²

Veškerá elektrika 1500 mm nad úrovní podlahy



Tabulka místností

č. m.	název	plocha
0.01	Sklad/Storage	25.90 m²
0.02	Sklad/Storage	31.17 m²
0.03	Snížený prostor/Lower space	4.13 m²

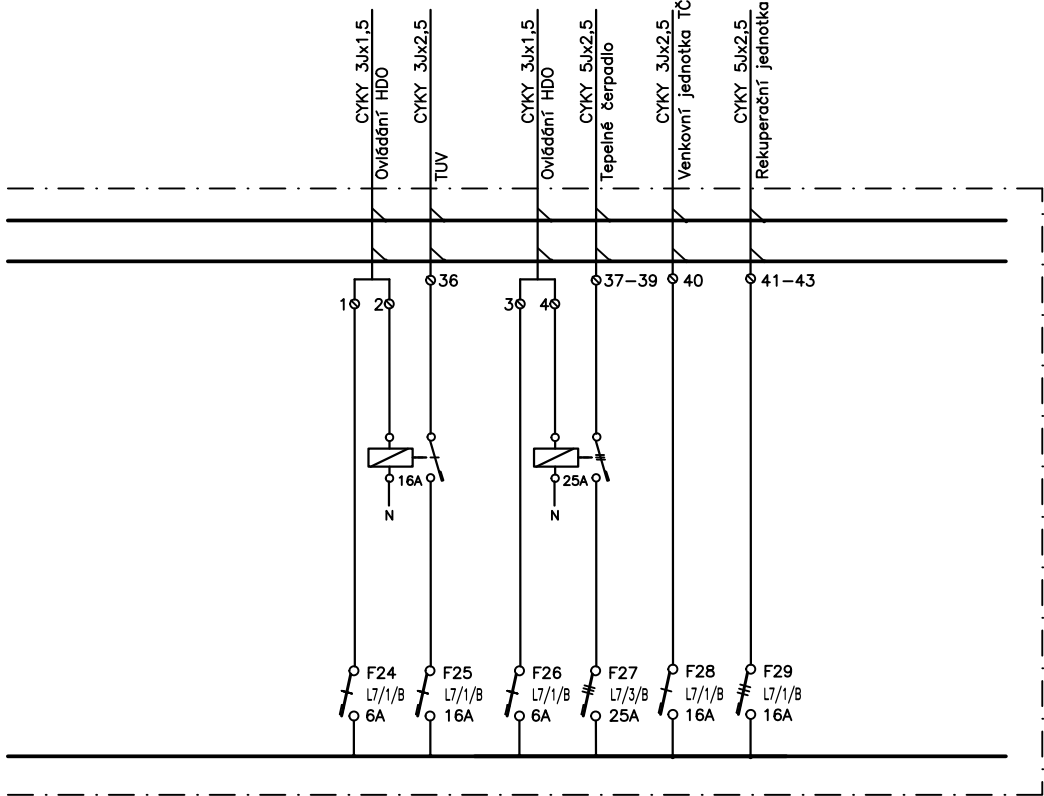
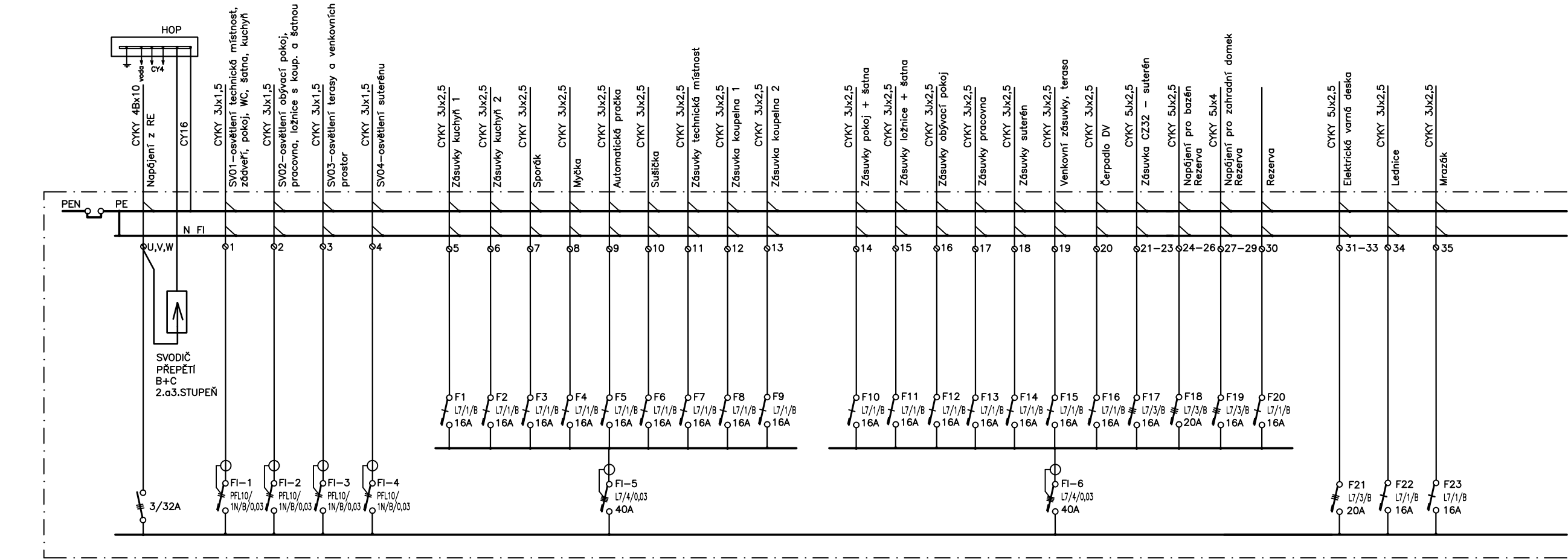
Užitná plocha podlaží: 61.20 m²
Celková plocha podlaží: 79.83 m²



- | | |
|------|---------------------------------|
| SS | svorka spojovací |
| SK | svorka křížová |
| SO | svorka okapová |
| SZ | svorka skrytého svodu |
| SR03 | svorka uzemňovací |
| PV21 | podpěra vedení na ploché střeše |
| JR1 | jímací tyč JR PV 15 – 1m |
| ① | číselné označení svodu |

Odpor společné uzemňovací soustavy nesmí přestoupit hodnotu 10 ohmů.





Rozvodnice RH

Provedení: domovní rozvodnice na povrch

ABB Elsynn 4/96 modulů (4 x 24)

Rozměry rozvodnice: v.674 x š.574 x hl.140

Tř. izolace II, krytí IP 43

Systém napětí: 3 + PE + N 3x400/230V, 50Hz

Ochrana před nebezpečným dotykovým napětím: automatickým odpojením od zdroje dle ČSN 332000-4-41, ed.3

Investor

Martin Tomáš
soukromá osoba
Nučnický 4
412 01 Travčice

Autor Tomáš

HIP Tomáš

Kreslil Tomáš

Akce

RD Nučnický
rodinný dům
p. č. 45/104 , k. ú. Nučnický
Travčice

Datum 26.02.2022

Fáze STS

Měřitko Custom



Ing. arch. Martin. A. TOMÁŠ

Nº rev. Nº změn Změnil Datum
Verze dokumentace v001-r11-oplocenoi

Nučníčky 4 | 412 01 Travčice | +420 736 757 766
m.a.tomas@seznam.cz | www.matomas.cz | ČKA Nº 3328
www.formace.cz

Název výkresu

Rozvaděč
elektro

Číslo výkresu

D1.4.c.B04

File

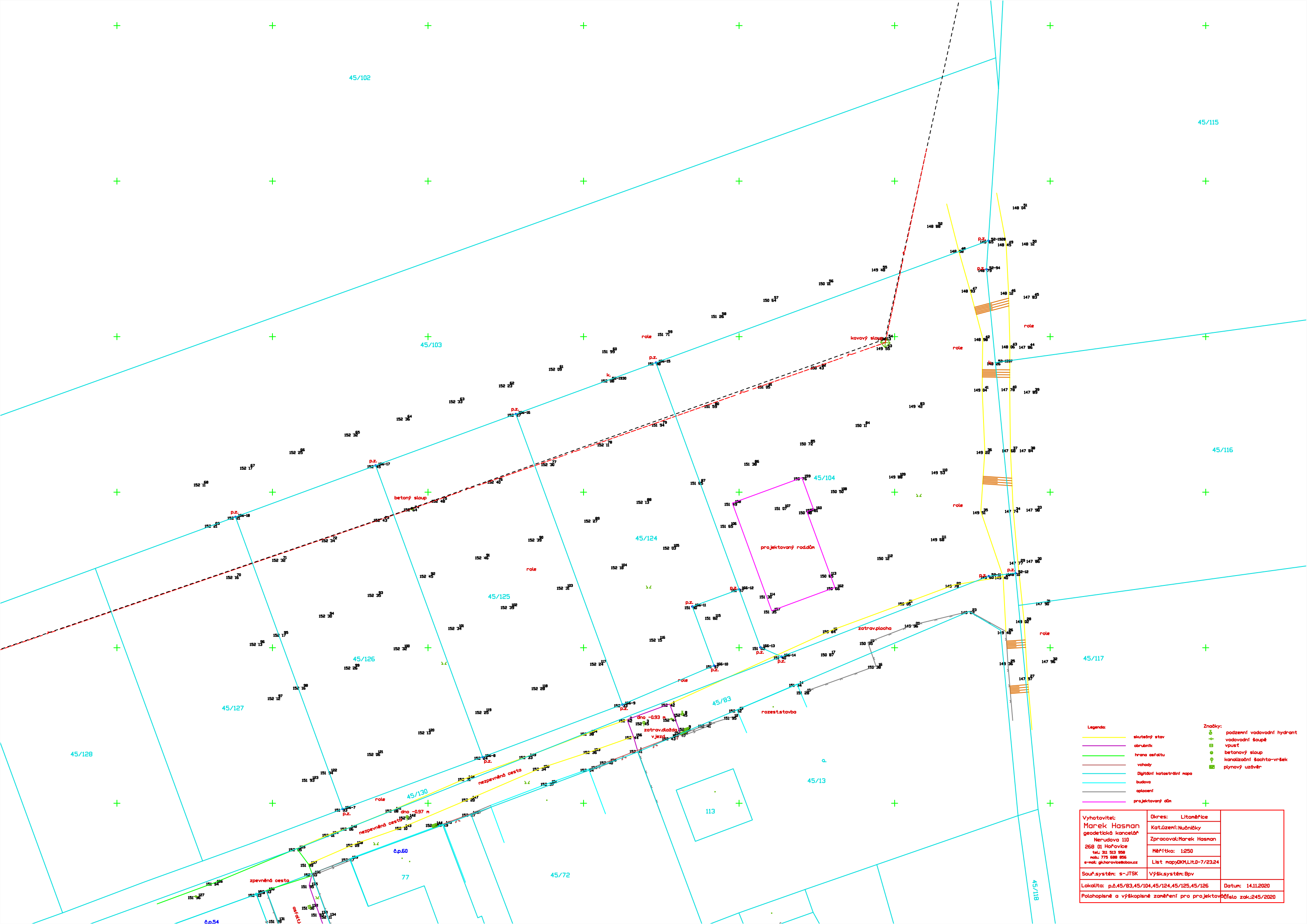
v001-r11-oplocenoi

Sheet



5 GEOD

GEODETICKÝ PODKLAD



Vyhovotitel: Marek Hasman geodetická kancelář Nerudova 110 268 01 Hořovice tel.: 313 513 958 mob.: 775 686 856 e-mail: gkhorovice@seznam.cz	Dkres: Litoměřice Kat.úzení:Nučníčnice Zpracoval:Marek Hasman Měřítko: 1:250 List mapyOKM.Lit.0-7/23,24
Soft.systém: s-UTSK Souř.systém: Bpv	
Lokalita: p.č.45/83,45/104,45/124,45/125,45/126	Datum: 14.11.2020
Položím se a výškopisné zameřeni pro projektování úseku zak.245/2020	



7. PENB

PRŮKAZ ENERGETICKÉ NÁROČNOSTI BUDOVY

PRŮKAZ ENERGETICKÉ NÁROČNOSTI BUDOVY

vydaný podle zákona č. 406/2000 Sb., o hospodaření energií, a vyhlášky č. 264/2020 Sb., o energetické náročnosti budov

Ulice, č.p./č.o.:

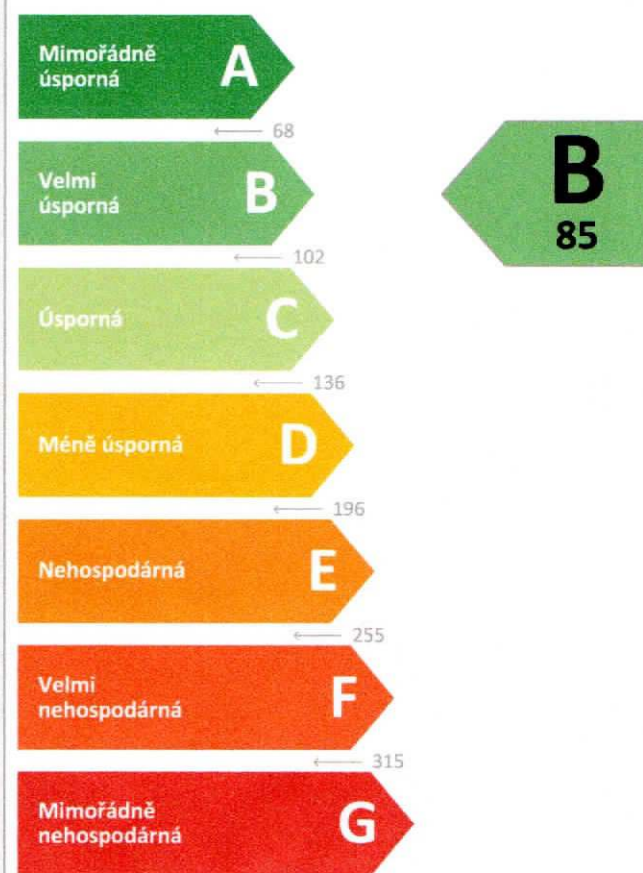
PSČ, obec: 412 01 Travčice

K.ú., parcelní č.: Nučnický, 45/104

Typ budovy: Rodinný dům

Celková energeticky vztažná plocha: 177,3 m²

KLASIFIKAČNÍ TŘÍDA

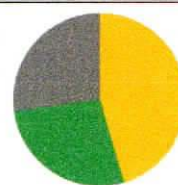
Primární energie z neobnovitelných zdrojů
kWh/(m².rok)Požadavky pro výstavbu
nové budovy od 1.1.2022

jsou SPLNĚNY

ROZDĚLENÍ DODANÉ ENERGIE

MWh/rok

- Energie prostředí - 9,2 (45 %)
- Kusové dřevo a štěpka - 5,6 (27 %)
- Elektřina - 5,6 (27 %)



UKAZATELE ENERGETICKÉ NÁROČNOSTI

Průměrný součinitel prostupu tepla budovy	0,25 W/(m ² .K)	B
Měrná potřeba tepla na vytápění	57 kWh/(m ² .rok)	
Celková dodaná energie	115 kWh/(m ² .rok)	A
Vytápění	78 kWh/(m ² .rok)	A
Chlazení	-	
Nucené větrání	2 kWh/(m ² .rok)	A
Úprava vlhkosti	-	
Příprava teplé vody	33 kWh/(m ² .rok)	C
Osvětlení	2 kWh/(m ² .rok)	A

Energetický specialista: Ing. Hana Paulová

Osvědčení č.: 1575

Kontakt: paul.hana@seznam.cz

Ev. č. průkazu: 417858.0

Vyhотовeno dne: 17. 3. 2022

Podpis:



PRŮKAZ ENERGETICKÉ NÁROČNOSTI BUDOVY

vydaný podle zákona č. 406/2000 Sb., o hospodaření energií, a vyhlášky č. 264/2020 Sb., o energetické náročnosti budov

A IDENTIFIKAČNÍ ÚDAJE

ÚDAJE O BUDOVĚ / MÍSTĚ STAVBY

Obec:	Travčice	Část obce:	Nučnický
Ulice:		Č.p / č. or. (č.ev.):	
Katastrální území:	Nučnický	Převládající typ využití:	Rodinný dům
Parcelní číslo pozemku:	45/104	Památková ochrana budovy:	Bez památkové ochrany
Orientační období výstavby:	2022-24	Památková ochrana území:	Bez památkové ochrany

POPIS HODNOCENÉ BUDOVY

Základní členění budovy a zónování, typický profil užívání, popis konstrukcí obálky budovy a jejích technických systémů, významné renovace, apod.

Rodinný dům, obdélníkový půdorys 12,3x18,8m, jednopodlažní, částečně podsklepený.
Nosný systém z betonových zdí s rvárníkem zateplených EPS 180mm a opatřených strukturovanou omítkou.
Střecha plochá, dřevěná nosná konstrukce z lepených vazníků, zateplená MV 290mm, SDK podhled.
Obývací pokoj navazuje na krytou terasu. Pod hostinským pokojem a terasou suterénní prostory určené pro skladování.
Vytápění pomocí tepelného čerpadla vzduch-vzduch, distribuce tepla zajištěna vnitřními jednotkami nad okny.
Doplňkový zdroj tvoří topné kabely pod okny a krb na dřevo s uzavřeným topeništěm a teplovodním výměníkem.
Ohřev TV elektrickým boilerem 500l, ohřev doplněn solárními panely na střeše objektu, orientace na jižní stranu, sklon 35°.
Větrání nucené pomocí VZT jednotky se zpětným získáváním tepla.
Osvětlení LED.

GEOMETRICKÉ CHARAKTERISTIKY

Parametr	Jednotky	Hodnota
Objem budovy s upraveným vnitřním prostředím	m ³	578,1
Celková plocha hodnocené obálky budovy	m ²	611,1
Objemový faktor tvaru budovy	m ² /m ³	1,06
Celková energeticky vztažná plocha budovy	m ²	177,3
Podíl průsvitných konstrukcí v ploše svislých konstrukcí	%	20,2

VÝPOČTOVÉ ZÓNY

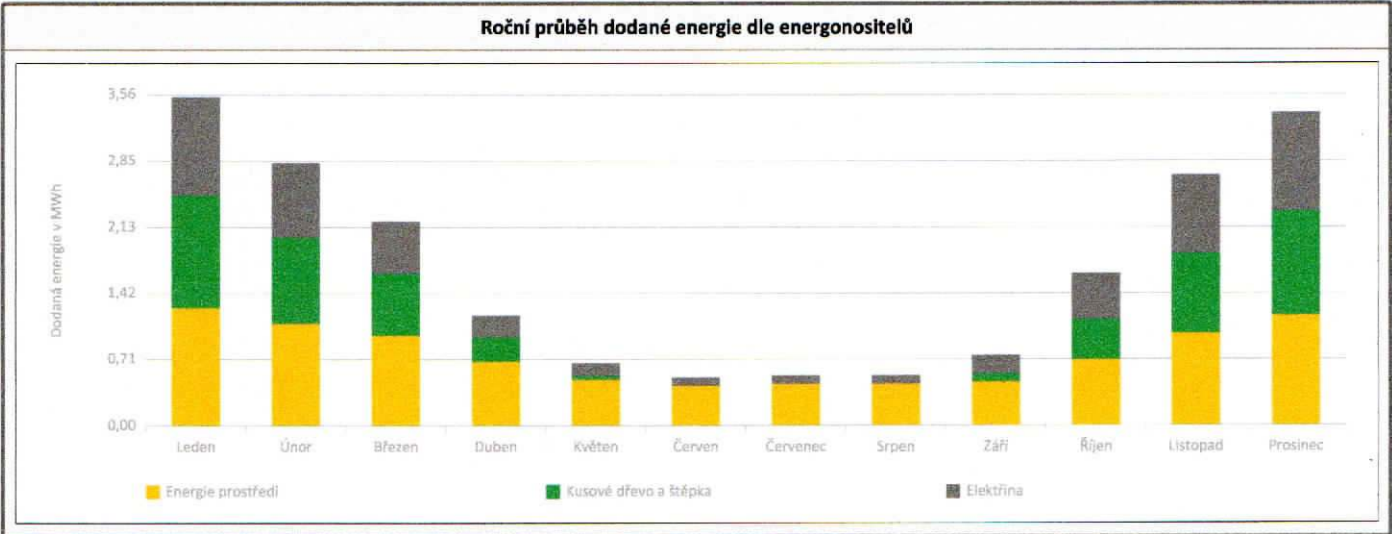
Energetická náročnost budovy a hodnocení obálky je vypočteno pro budovu jako celek, která se při výpočtu může členit do dílčích zón. Budova je členěna na zóny s upraveným vnitřním prostředím (vytápění, chlazení), které mají definovanou návrhovou vnitřní teplotu dle ČSN 730540-3 a na zóny nevytápěné. Zónám jsou přiřazeny profily typického užívání.

Ozn.	Označení zóny	Typ zóny dle ČSN 73 0331-1	Úprava vnitřního prostředí		Návrhová vnitř. teplota pro vytápění °C	Energeticky vztažná plocha m ²
			Vytápění	Chlazení		
Z1	Zóna č. 1: Obytná zóna	Obytné zóny - RD - byt	☒	☐	20,0	177,3
NZ1	Suterén	-	☐	☐	-	-

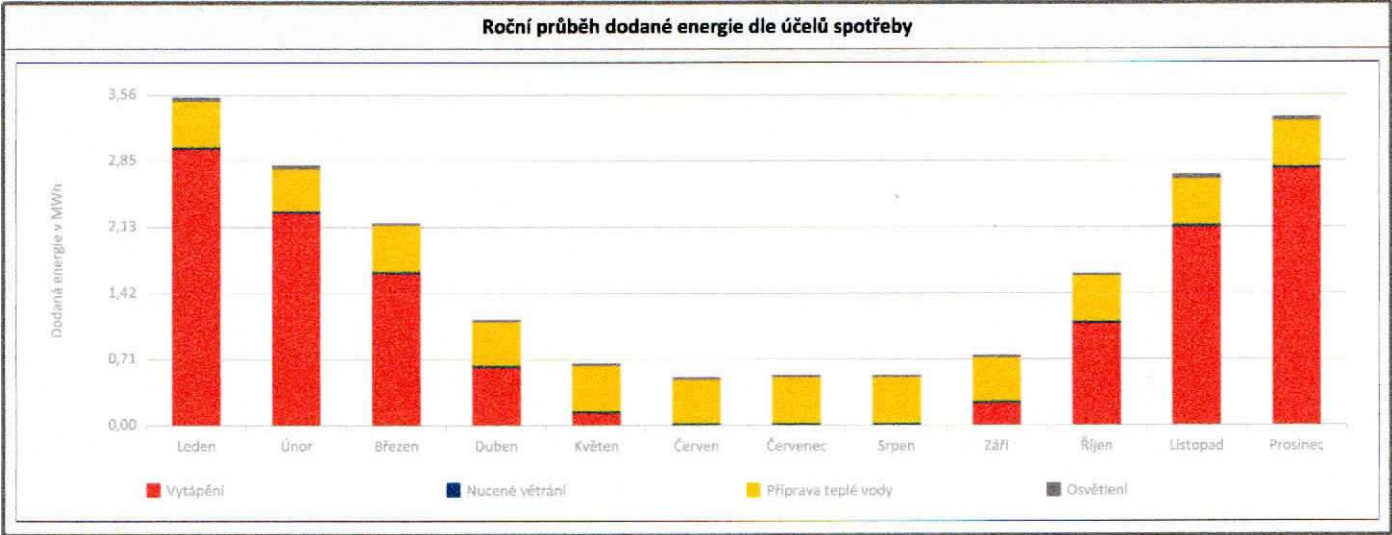
B CELKOVÁ DODANÁ ENERGIE								
Dodaná energie je dle §4 Vyhlášky součtem vypočtené spotřeby energie a pomocné energie (čerpadla, regulace apod.) pro daný účel. Vypočtená spotřeba energie vychází z potřeby energie pro zajištění typického užívání budovy se zahrnutím účinností technického systému. Do dodané energie se v souladu s Vyhláškou neuvažují technologie nesouvisející se zajištěním uvedených účelů, ale vstupují do výpočtu ve formě tepelných zisků.								
Energonositel	Vytápění	Chlazení	Nucené větrání	Úprava vlhkosti	Příprava teplé vody	Osvětlení	Ostatní	Celkem
	% pokrytí							
	Dodaná energie v MWh/rok							
PALIVA								
Za paliva jsou pro účely průkazu považovány elektrická energie odebíraná z veřejné distribuční sítě, paliva pro spalování (uhlí, dřevo, zemní plyn apod.) a energie dodaná ve formě tepla nebo chladu ze soustavy zásobování tepelnou energií (SZTE).								
Kusové dřevo, dřevní štěpka	27,5 %	-	-	-	-	-	-	27,5 %
	5,62	-	-	-	-	-	-	5,62
Elektřina	14,0 %	-	1,4 %	-	10,2 %	1,9 %	-	27,4 %
	2,86	-	0,29	-	2,08	0,38	-	5,61
ENERGIE OKOLNÍHO PROSTŘEDÍ								
Za energii okolního prostředí je pro účely průkazu považována energie získaná ze Slunce, Země, vody, vzduchu nebo větru dodaná pomocí technického zařízení (solární kolektory, tepelné čerpadlo apod.). Dále je sem zařazeno využití odpadního tepla z technologie.								
Energie okolního prostředí	26,5 %	-	-	-	18,6 %	-	-	45,1 %
	5,42	-	-	-	3,80	-	-	9,22
CELKOVÁ DODANÁ ENERGIE								
procentuelní podíl	68,0 %	-	1,4 %	-	28,8 %	1,9 %	-	100,0 %
kWh/m².rok	78	-	2	-	33	2	-	115
MWh/rok	13,90	-	0,29	-	5,89	0,38	-	20,46
Podíl dodané energie dle účelu								
Vytápění (68,0 %) Nucené větrání (1,4 %) Příprava teplé vody (28,8 %) Osvětlení (1,9 %)								
Podíl dodané energie dle energonositele								
Energie prostředí (45,1 %) Kusové dřevo a štěpka (27,5 %) Elektřina (27,4 %)								

C PRIMÁRNÍ ENERGIE Z NEOBNOVITELNÝCH ZDROJŮ ENERGIE									
Primární energie z neobnovitelných zdrojů zobrazuje ekologickou stopu provozu budovy z pohledu spotřeby energie v primárních zdrojích (např. elektrárny, teplárny apod.) se zohledněním účinnosti výroby a distribuce pro užití v hodnocené budově. Faktorem primární energie z neobnovitelných zdrojů energie se násobí složky dodané energie po jednotlivých energonositelích.									
Energonositel	Faktor primární energie z neob. zdrojů energie	Vytápění	Chlazení	Nucené větrání	Úprava vlhkosti	Příprava teplé vody	Osvětlení	Ostatní	Celkem
		% pokrytí							
		Primární energie z neobnovitelných zdrojů energie v MWh/rok							
ENERGONOSITELE									
Energie okolního prostředí	0,0	-	-	-	-	-	-	-	-
		-	-	-	-	-	-	-	-
Kusové dřevo, dřevní štěpka	0,1	3,7 %	-	-	-	-	-	-	3,7 %
		0,56	-	-	-	-	-	-	0,56
Elektřina	2,6	49,1 %	-	4,9 %	-	35,8 %	6,5 %	-	96,3 %
		7,44	-	0,74	-	5,42	0,99	-	14,59
PRIMÁRNÍ ENERGIE Z NEOBNOVITELNÝCH ZDROJŮ ENERGIE									
procentuelní podíl		52,8 %	-	4,9 %	-	35,8 %	6,5 %	-	100,0 %
kWh/m².rok		45	-	4	-	31	6	-	85
MWh/rok		8,01	-	0,74	-	5,42	0,99	-	15,16
Podíl primární energie z neobnovitelných zdrojů dle účelu					Podíl primární energie z neobnovitelných zdrojů dle energonositele				
Vytápění (52,8 %) Nucené větrání (4,9 %) Příprava teplé vody (35,8 %) Osvětlení (6,5 %)					Kusové dřevo a štěpka (3,7 %) Elektřina (96,3 %)				

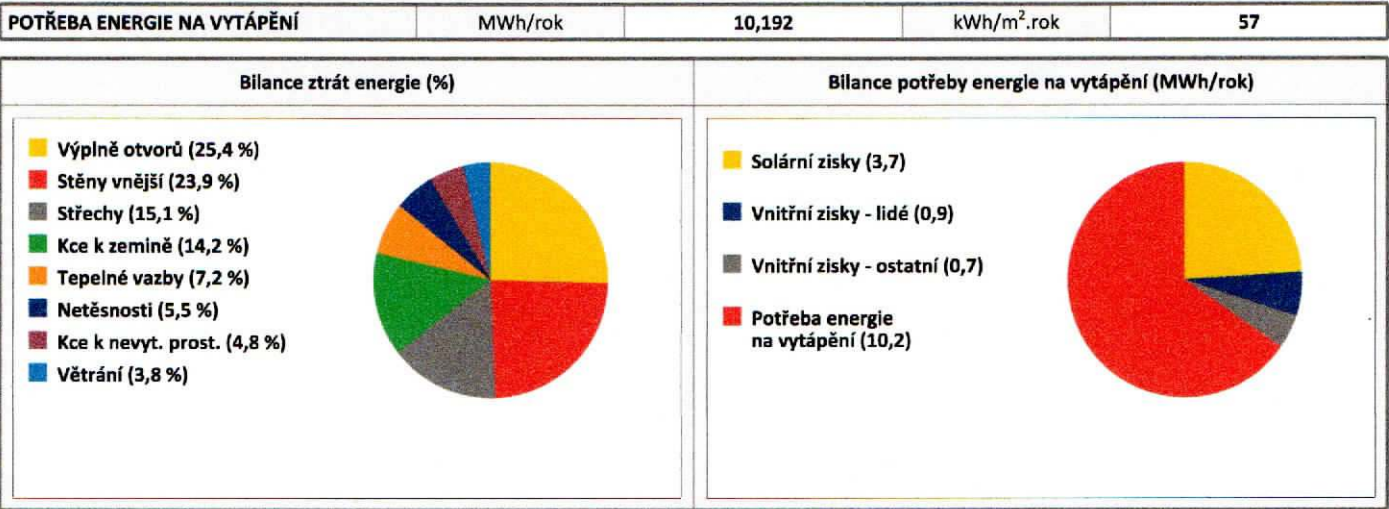
D	ROČNÍ PRŮBĚH DODANÉ ENERGIE											
BILANCE DLE ENERGOSONITELŮ												
	Dodaná energie v MWh/rok											
	Leden	Únor	Březen	Duben	Květen	Červen	Červenec	Srpen	Září	Říjen	Listopad	Prosinec
Celkem	3,56	2,80	2,19	1,17	0,67	0,53	0,55	0,55	0,77	1,65	2,69	3,34
Energie okolního prostředí	1,28	1,09	0,97	0,68	0,50	0,44	0,45	0,45	0,47	0,72	0,99	1,18
Kusové dřevo, dřevní štěpka	1,21	0,93	0,66	0,25	0,05	0,00	0,00	0,00	0,09	0,44	0,87	1,12
Elektřina	1,06	0,79	0,56	0,23	0,12	0,09	0,09	0,09	0,20	0,49	0,84	1,05



BILANCE DLE ÚČELŮ SPOTŘEBY												
	Dodaná energie v MWh/rok											
	Leden	Únor	Březen	Duben	Květen	Červen	Červenec	Srpen	Září	Říjen	Listopad	Prosinec
Celkem	3,56	2,80	2,19	1,17	0,67	0,53	0,55	0,55	0,77	1,65	2,69	3,34
Vytápění	2,98	2,29	1,63	0,63	0,12	0,00	0,00	0,00	0,23	1,09	2,14	2,77
Chlazení	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Nucené větrání	0,02	0,02	0,02	0,02	0,02	0,02	0,02	0,02	0,02	0,02	0,02	0,02
Úprava vlhkosti	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Příprava teplé vody	0,50	0,45	0,50	0,48	0,50	0,48	0,50	0,50	0,48	0,50	0,49	0,50
Osvětlení	0,05	0,04	0,03	0,03	0,02	0,02	0,02	0,02	0,03	0,03	0,04	0,05
Ostatní	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-



E		BILANCE TEPELNÝCH TOKŮ			
BILANCE PRO REŽIM VYTÁPĚNÍ					
<i>Celkové ztráty energie budovy jsou tvořeny prostupem tepla přes konstrukce obálky budovy, cíleným větráním a neřízeným větráním netěsnostmi - infiltrací. Ztráty energie jsou z části pokryty využitelnými solárními a vnitřními zisky. Výsledná bilance představuje potřebu energie na vytápění budovy, kterou je nutné dodat soustavou vytápění.</i>					
ZTRÁTY ENERGIE			VYUŽITELNÉ ZISKY ENERGIE PRO REŽIM VYTÁPĚNÍ		
Prostup tepla obálkou budovy	MWh/rok	14,140	Solární zisky	MWh/rok	3,737
Větrání		0,595	Vnitřní zisky - lidé		0,943
Netěsnosti obálky - infiltrace		0,862	Vnitřní zisky - osvětlení a technologie		0,726
Celkem		15,598	Celkem		5,406



BILANCE PRO REŽIM CHLAZENÍ	
Budova neobsahuje technický systém chlazení, není proto sestavena bilance pro režim chlazení. V rámci průkazu není prováděn výpočet tepelné stability v letním období, existuje tedy riziko přehřívání budovy.	

F OBÁLKA BUDOVY								
Obálkou budovy je soubor všech teplosměnných konstrukcí na systémové hranici celé budovy, které jsou vystaveny přilehlému prostředí, jež tvoří venkovní vzduch (EXT), přilehlá zemina (ZEM), vnitřní vzduch v přilehlém nevytápěném prostoru (NEVYT) nebo sousední budově (SOUS). Budova může být rozdělena na teplotní zóny o různých návrhových vnitřních teplotách s různými požadavky na obalové konstrukce. Hodnocené konstrukce jsou porovnávány s referenční hodnotou, která odpovídá platnému požadavku pro novostavby.								
Přehled stavebních prvků a konstrukcí na obálce budovy		Návrhová vnitřní teplota zóny	Přiléhající prostředí	Plocha konstrukce	Součinitel prostupu tepla konstrukce			
					Vypočtená hodnota	Požadavek ČSN 73 0540-2	Referenční hodnota	Dosažená úroveň vypočtená / referenční hodnota
Ozn.	Název	°C	---	m²	W/m².K			
STĚNY VNĚJŠÍ				204,5				
SV1	SO1 - Stěna obvodová	20,0	EXT	165,6	0,192	0,30	0,21	91 %
SV2	SO2 - Stěna obvodová - stíněná J	20,0	EXT	21,5	0,192	0,30	0,21	91 %
SV3	SO3 - Stěna obvodová - stíněná S	20,0	EXT	10,5	0,192	0,30	0,21	91 %
SV4	SO4 - Stěna obvodová - stíněná V	20,0	EXT	6,9	0,192	0,30	0,21	91 %
STŘECHY				177,3				
ST1	SCH1 - Střecha	20,0	EXT	177,3	0,140	0,24	0,17	83 %
KONSTRUKCE K ZEMINĚ				145,4				
PZ1	PDL1 - Podlaha na zemině	20,0	ZEM	145,4	0,219	0,45	0,32	70 %
KONSTRUKCE K NEVYTÁPĚNÝM PROSTORŮM				31,9				
KN1	PDL2 - Podlaha nad sklepem	20,0	NEVYT	31,9	0,240	0,60	0,42	57 %
VÝPLNĚ OTVORŮ				51,9				
VO1	DO1 - D1	20,0	EXT	2,3	0,870	1,70	1,19	73 %
VO2	OJT1 - O1	20,0	EXT	2,6	0,970	1,50	1,05	92 %
VO3	OJT2 - O2	20,0	EXT	11,5	0,750	1,50	1,05	71 %
VO4	OJT3 - O3	20,0	EXT	5,5	0,880	1,50	1,05	84 %
VO5	OJT4 - O4	20,0	EXT	7,8	0,780	1,50	1,05	74 %
VO6	OJT5 - O5	20,0	EXT	5,5	0,750	1,50	1,05	71 %
VO7	OJT6 - O6	20,0	EXT	3,5	0,790	1,50	1,05	75 %
VO8	OJT7 - O7	20,0	EXT	2,8	0,910	1,50	1,05	87 %
VO9	OJT8 - O8	20,0	EXT	3,5	0,790	1,50	1,05	75 %
VO10	OJT9 - O9	20,0	EXT	3,5	0,790	1,50	1,05	75 %
VO11	OJT10 - O10	20,0	EXT	3,5	0,790	1,50	1,05	75 %
TEPELNÉ VAZBY								
Vliv tepeelných vazeb vyjadřuje úroveň tepelně technické kvality řešení napojení jednotlivých konstrukcí (např. vnější stěny na střechu, popř. na výplň otvoru) a případný průnik tyčového prvku stavební konstrukci, které mohou při řešení přinášet zeslabení tloušťky tepelněizolační vrstvy, narušení její souvislosti a narušení vodivějšími prvky.								
Vliv tepeelných vazeb					0,020		0,014	143 %

G TECHNICKÉ SYSTÉMY BUDOVY									
VYTÁPĚNÍ									
V případě, že je zdrojem tepla zařízení pro kombinovanou výrobu tepla a elektřiny nebo solární systém, jsou bilance uvedeny v samostatné tabulce.									
Ozn.	Zdroj tepla	Soustava vytápění uvnitř budovy							
		Celkový jmenovitý tepelný výkon	Palivo	Spotřeba energie na vytápění v palivu	Sezónní účinnost výroby tepla		Sezónní účinnost distribuce a akumulace tepla	Sezónní účinnost sdílení tepla	Potřeba tepla na vytápění
					kW	MWh/rok			%
ZT1	Multi split - venkovní jednotka	10,0	elektřina	1,8	-	4,0	91,0	93,0	60,0 %
									6,1
ZT2	Topné kabely	1,8	elektřina	0,6	100,0	-	100,0	90,0	5,0 %
									0,5
ZT3	Krbová kamna	8,0	kusové dřevo a štěpka	5,6	75,0	-	92,0	92,0	35,0 %
									3,6
NUCENÉ VĚTRÁNÍ									
Ozn.	Systém nuceného větrání	Jmenovitý objemový průtok větracího vzduchu	Průměrný objemový průtok při provozu systému	Spotřeba energie pro provoz systému nuceného větrání	Časový podíl provozu systému nuceného větrání	Sezónní účinnost zařízení zpětného získávání tepla	Jmenovitý měrný příkon systému nuceného větrání	Váhový čísel regulace systému nuceného větrání	
		m³/hod	m³/hod	MWh/rok	%	%	W.s/m³	%	
VT1	Rekuperace	177,6	124,3	0,2	100,0	85,0	1000,0	51,0	
PŘÍPRAVA TEPLÉ VODY									
V případě, že je zdrojem tepla zařízení pro kombinovanou výrobu tepla a elektřiny nebo solární systém, jsou bilance uvedeny v samostatné tabulce.									
Ozn.	Zdroj pro přípravu teplé vody	Soustava přípravy teplé vody uvnitř budovy							
		Celkový jmenovitý tepelný výkon	Palivo	Spotřeba energie na přípravu teplé vody v palivu	Sezónní účinnost výroby tepla		Sezónní účinnost distribuce a akumulace teplé vody	Sezónní potřeba teplé vody	Potřeba tepla na ohřev teplé vody
					kW	MWh/rok			%
TV1	Boiler	2,2	elektřina	1,6	99,0	-	57,1	16,9	28,9 %
									0,9
SK1	Solární termický systém	-	-	-	-	-	57,1	41,5	71,1 %
									2,2
OSVĚTLENÍ									
Ozn.	Osvětlovací soustava / zóna	Převažující typ světelných zdrojů	Odpovídající energeticky vztázná plocha	Průměrná požadovaná osvětlenost	Průměrné korekční činitele soustavy				
		---	m²	lux	Typ světelných zdrojů	Řízení soustavy	Konstantní osvětlenost	Závislost na denním světle	
OS1	Zóna č. 1: Obytná zóna	LED	177,3	100,0	0,86	1,00	1,00	0,50	
ON1	Suterén		-	75,0	-	1,00	1,00	1,00	

SOLÁRNÍ TERMICKÝ SYSTÉM								
Ozn.	Solární termická soustava	Využití solární soustavy	Typ solárních termických kolektorů	Celková plocha apertury /počet ks	Objem solárního zásobníku	Celkový roční zisk soustavy	Celkový roční využitý zisk soustavy	Měrný využitý zisk k ploše apertury
				m²				
				ks				
SK1	Solární termický systém	příprava TV		4,48	-	4,2	3,8	848,8

H

DOPORUČENÍ PRO SNÍŽENÍ ENERGETICKÉ NÁROČNOSTI A ZVÝŠENÍ VYUŽITÍ ALTERNATIVNÍCH SYSTÉMŮ DODÁVEK ENERGIE

Je navržen soubor opatření, která oproti hodnocenému stavu budovy dále snižují její energetickou náročnost a zvyšují podíl alternativních systémů dodávky energie. V postupných krocích jsou navržena jednotlivá opatření, která jsou následně hodnocena jako soubor opatření včetně zahrnutí synergických vlivů (úsporná opatření se navzájem ovlivňují).

SNÍŽENÍ CELKOVÉ DODANÉ ENERGIE

V prvním kroku návrhu je doporučeno snížení potřeby energie. Typicky se jedná o snížení tepelných ztrát obálkou budovy zateplením nebo snížení tepelné zátěže v letním období instalací stínících prvků. Následně je vyhodnocena možnost zpětného získávání energie (odpadní vody nebo vzduchu, odpadní teplo z chlazení) a možnost využití odpadního tepla z technologií. V kroku tři jsou navržena opatření ke zvýšení energetické účinnosti výroby, distribuce, akumulace a sdílení energie technickými systémy.

Úsporné opatření		Popis návrhu
KROK 1	Zlepšení konstrukcí a prvků obálky budovy vč. stínění	-
KROK 2	Využití zařízení pro zpětné získávání tepla	Je doporučena instalace zařízení pro zpětné získávání tepla z odpadní vody.
KROK 3	Zlepšení účinnosti technických systémů budovy	-

POSOUZENÍ PROVEDITELNOSTI ALTERNATIVNÍCH SYSTÉMŮ DODÁVEK ENERGIE					
Hodnocení alternativních systémů dodávek energie je provedeno na stavu budovy po realizaci navržených kroků 1-3, tedy po snížení celkové dodané energie.					
Alternativní systém dodávky energie		Proveditelnost			Popis návrhu
		Technická	Ekonomická	Ekologická	
KROK 4	Místní systémy využívající energie z OZE	ANO	ANO	ANO	Pro snížení množství neobnovitelné energie je doporučena instalace fotovoltaických panelů.
	Kombinovaná výroba elektřiny a tepla	NE	NE	NE	
	Soustava zásobování tepelnou energií	NE	NE	NE	
	Tepelná čerpadla	NE	NE	NE	Již v původním návrhu.

NAVRŽENÝ SOUBOR OPATŘENÍ				
Popis souboru opatření		Je doporučena instalace zařízení pro zpětné získávání tepla z odpadní vody. Pro snížení množství neobnovitelné energie je doporučena instalace fotovoltaických panelů.		
	Potřeba energie na vytápění, chlazení a přípravu teplé vody	Celková dodaná energie	Primární energie z neobnovitelných zdrojů energie	Klasifikační třída primární energie z neobnovitelných zdrojů energie
	kWh/m².rok	kWh/m².rok	kWh/m².rok	
	MWh/rok	MWh/rok	MWh/rok	
Hodnocená budova	75	115	85	
	13,2	20,5	15,2	
Soubor navržených opatření	75	102	42	
	13,2	18,1	7,5	
Dosažená úspora energie	0	13	43	
	0,0	2,4	7,7	

I PŘEHLED PLNĚNÍ ZÁVAZNÝCH POŽADAVKŮ VYHLÁŠKY									
CELKOVÉ HODNOCENÍ PLNĚNÍ POŽADAVKŮ VYHLÁŠKY									
Požadavek vyhlášky dle:		§ 6 odst. 1			Splněno:		ANO		
REFERENČNÍ BUDOVA									
Úroveň referenční budovy:		Nová budova s téměř nulovou spotřebou energie od 1.1.2022							
Snížení referenční hodnoty primární energie z neobnovitelných zdrojů energie	Druh budovy nebo zóny		Energeticky vztažná plocha	Měrná potřeba na vytápění referenční budovy	Míra snížení				
			m²	KWh/m².rok	%				
	Obytná		177,3	95	60,0				
PŘEHLED PLNĚNÍ ZÁVAZNÝCH POŽADAVKŮ VYHLÁŠKY									
V případě, že pro danou oblast vyhláška nestanovuje požadavek, tabulka se nevyplňuje - symbol X.									
Hodnocený parametr	Jednotka	Ozn.	Hodnocený prvek budovy	Návrhová vnitřní teplota zóny	Příslušající prostředí	Vypočtená hodnota	Referenční hodnota	Splněno	
MĚNĚNÉ/NOVÉ STAVEBNÍ PRVKY A KONSTRUKCE									
Hodnocení splnění požadavku je vyžadováno u změny dokončené budovy při plnění požadavku na energetickou náročnost budovy podle § 6 odst. 2 písm. c)									
X	-	-	-	-	-	-	-	-	
MĚNĚNÉ/NOVÉ TECHNICKÉ SYSTÉMY									
Hodnocení splnění požadavku je vyžadováno u změny dokončené budovy při plnění požadavku na energetickou náročnost budovy podle § 6 odst. 2 písm. c)									
X	-	-	-	-	-	-	-	-	
OBÁLKA BUDOVY									
Hodnocení splnění požadavku je vyžadováno u nové budovy a u změny dokončené budovy při plnění požadavku na energetickou náročnost budovy podle § 6 odst. 2 písm. a) a písm. b)									
Průměrný součinitel prostupu tepla budovy	W/m².K	Budova jako celek				0,25	0,30	ANO	
CELKOVÁ DODANÁ ENERGIE									
Hodnocení splnění požadavku je vyžadováno u nové budovy a u změny dokončené budovy při plnění požadavku na energetickou náročnost budovy podle § 6 odst. 2 písm. b)									
Celková dodaná energie	kWh/m².rok	Budova jako celek				115	185	ANO	
PRIMÁRNÍ ENERGIE Z NEOBNOVITELNÝCH ZDROJŮ ENERGIE									
Hodnocení splnění požadavku je vyžadováno u nové budovy a u změny dokončené budovy při plnění požadavku na energetickou náročnost budovy podle § 6 odst. 2 písm. a)									
Primární energie z neobnovitelných zdrojů energie	kWh/m².rok	Budova jako celek				85	85	ANO	

J OSTATNÍ ÚDAJE			
METODA VÝPOČTU			
Použitý software:	ENERGIE (Svoboda Software)	Verze software:	verze 2021.0
Klimatická data:	Jednotná pro ČR - ČSN 73 0331-1	Metoda výpočtu:	Měsíční krok podle EN ISO 52016-1
ÚDAJE O PROJEKTOVÉ DOKUMENTACI STAVBY			
Název stavby:	RD Nučnický	Stupeň PD:	STS
Stavebník:	Martin Tomáš	IČ:	
Generální projektant:	Ing. Arch. Martin Tomáš	IČ:	
Zodpovědný projektant:	Ing. Arch. Martin Tomáš	Č. autorizace:	ČKA 3328
DALŠÍ ZDROJE INFORMACÍ			
Bezplatná poradenská služba:	https://www.mpo-efekt.cz/cz/ekis		
Katalog úspor energie:	http://www.kataloguspor.cz/		
K ENERGETICKÝ SPECIALISTA			
ENERGETICKÝ SPECIALISTA			
Jméno / obchodní firma:	Ing. Hana Paulová	Číslo oprávnění:	1575
Telefon:	728 432 447	E-mail:	paul.hana@seznam.cz
URČENÁ OSOBA			
V případě, že je energetickým specialistou právnická osoba, musí být v souladu s §10 odst. 2 písm. b) určena fyzická osoba, která je držitelem oprávnění k výkonu činnosti energetického specialisty.			
Jméno a příjmení:	-	Číslo oprávnění:	-
PLATNOST PRŮKAZU			
Dle zákona č. 406/2000 Sb. §7a odst. 4 je platnost průkazu 10 let ode dne jeho vyhotovení nebo do větší změny dokončené budovy anebo do změny způsobu vytápění, chlazení nebo přípravy teplé vody.			
Evidenční číslo průkazu:	417858.0	Podpis energetického specialisty:	
Datum vyhotovení průkazu:	17. 3. 2022		
Platnost průkazu do:	17. 3. 2032		