

CENOVÁ NABÍDKA

Nema - Bohumír Bahenský

CENOVÁ NABÍDKA Č.

312411371



NEMA, spol. s r.o.

Olešnice 107; 373 31 Olešnice

IČ: 49062905; DIČ: CZ49062905

OR: Krajský soud v Českých budějovicích, oddíl C, vložka 3389

ZAKÁZKA:

2024-1481

ZE DNE : 03.05.2024

NÁZEV ZAKÁZKY:

K - Vítkův Hrádek

ZÁKAZNÍK:

Obec Přední Výtoň, Přední Výtoň, ,

KONTAKTNÍ OSOBA ZÁKAZNÍKA:

Pavel Gabriš, 736 705 555, starosta@prednivyton.cz

KONTAKTNÍ OSOBA DODAVATELE

Bohumír Bahenský, + 420 720 967 494, bahensky.bohumir@nema.cz

Vážený zákazníku,
velice si vážíme Vašeho zájmu o naše produkty a služby. Na základě Vámi zaslaných podkladů jsme vytvořili cenovou nabídku (CN).
V jednotlivých přílohách najdete položkový rozpis Vaší dodávky. V případě, že se vyskytly jakékoliv nesrovnalosti s Vašimi
požadavky nebo některé položky nejsou dostatečně srozumitelné, neváhejte se obrátit na výše uvedenou kontaktní osobu spravující
Vaši zakázku. Velmi rádi se Vám budeme věnovat.

KONEČNÁ CENA DODÁVKY PODROBNĚ ROZEPSANÉ V TÉTO CN

ZÁKLAD DPH: 1 354 603,27 CZK

DPH: 284 466,69 CZK

KONEČNÁ CENA VČ. DPH: 1 639 069,96 CZK

Položkový rozpočet cenové nabídky

Popis položky	Výměra MJ	JC	Cena bez DPH
Konstrukce tesařské	1,00 ks	1 054 203,27	1 054 203,27
BSH š. 120 mm	8,20 m3	18 971,10	155 563,02
BSH š. 160 mm	18,50 m3	19 757,30	365 510,05
REMMERS 1	85,00 l	296,70	25 219,50
CNC výroba dřevěných prvků	26,00 m3	4 300,00	111 800,00
Nátěr konstrukce na dílně 2x	500,00 m2	130,00	65 000,00
KVH 60/100	1,50 m3	12 420,00	18 630,00
KVH 80/180	3,60 m3	12 420,00	44 712,00
REMMERS 1	51,00 l	296,70	15 131,70
CNC výroba dřevěných prvků	5,00 m3	4 300,00	21 500,00
Nátěr konstrukce na dílně 2x	300,00 m2	130,00	39 000,00
PATKA PILÍŘE STAVITELNÁ 330 mm - M24	20,00 ks	280,60	5 612,00
SPOJOVACÍ MATERIÁL - KROVY KPL	30,00 m3	1 417,50	42 525,00
Montáž tesařské konstrukce na stavbě	30,00 m3	4 800,00	144 000,00
Vedlejší rozpočtové náklady	1,00 ks	300 400,00	300 400,00
Obecná položka konfigurátoru - 3D Scanování	1,00 KPL	12 000,00	12 000,00
Obecná položka konfigurátoru - Zpracování výrobní dokumentace	1,00 KPL	40 000,00	40 000,00
Přesun hmot	1,00 KPL	130 000,00	130 000,00
Jeřábnické práce	64,00 hod	1 500,00	96 000,00

Doprava	2,00 KPL	11 200,00	22 400,00
Celkem cena bez DPH			1 354 603,27

Cena montáže zvažuje využití jeřábu do AD 28, který je dostačující pro většinu staveb. V případě komplikované dostupnosti a manipulace na Vašem staveništi mohou být po konkrétním zjištění jeřábnické práce aktualizovány. Současně musí Vaše stavba být dostupná pro nákladní dopravu. Případné komplikace s dopravou mohou být řešeny aktualizací nákladů za dopravu, vždy však po předchozím projednání.

Při zajištění montáže vlastními silami Vám nabídku rádi o tuto položku ponížíme.

ZDARMA Vaši střechu uskladníme do termínu stavby

ZDARMA Vaši stavbu zaměříme

ZDARMA vytvoříme 3D model Vaší budoucí střešní konstrukce

ZDARMA pro Vás vypracujeme statický posudek vazníkové konstrukce

Nabídka je platná do: 03.06.2024

Tým NEMA spol. s r.o.
se těší na případnou spolupráci
V Olešnici dne: 17.05.2024

SMLOUVA O DÍLO Č.2024-1481

uzavřená podle § 2586 a násl. zákona č. 89/2012 Sb., občanského zákoníku (dále jen „občanský zákoník“)
(dále jen „smlouva“)



SMLUVNÍ STRANY

NEMA, spol. s r.o., IČ 49062905

právnícká osoba zapsaná ve Veřejném rejstříku u Krajského soudu v Českých Budějovicích, odd.C, vložka 3389, se sídlem č.p. 107 Olešnice, PSČ 373 31
jednající jednatelem Ing. Tomášem Nemravou,

Česká spořitelna, a.s., číslo účtu: 7011642/0800

jako prodávající na straně jedné (dále jen „zhotovitel“)

a

Obec Přední Výtoň
Přední Výtoň 30
382 73 Vyšší Brod
IČO: 00246085
DIČ: CZ 00246085

(dále jen „objednatel“)

společně také „smluvní strany“

I . článek

Úvodní ustanovení

1. Smluvní strany deklarují výslovně svůj zájem uzavřít tuto smlouvu o zhotovení konstrukce specifikované v článku II. - Předmět smlouvy a společně prohlašují, že jim není známa žádná právní ani faktická překážka, která by jim v jejím uzavření bránila.



II . Článek

Předmět smlouvy

1. Zhotovitel se zavazuje zhotovit a dodat dílo:

„Dřevěná konstrukce vyhlídkové plošiny na hradě Vítkův kámen“,
příčemž součástí díla je kompletní montáž konstrukce vyhlídkové plošiny a venkovního vstupního schodiště a další podpůrné prvky, jsou-li vyžadovány projektem stavby.

2. Rozsah dodávky a rozpis prováděných prací je vymezen touto smlouvou a podrobně specifikován cenovou nabídkou zhotovitele vč. technické specifikace díla, která tvoří nedílnou součást této smlouvy jakožto Příloha č. 1 k této smlouvě (dále jen „předmět díla“ nebo „dílo“). Dále Příloha č. 1 obsahuje statický výpočet a kladečský plán vazníků.

3. Smluvní strany jsou si vědomy, že při zhotovování díla se mohou objevit okolnosti vyžadující úpravu specifikace popsané ve výše uvedené příloze č. 1. Pro tento případ se smluvní strany zavazují vypracovat a písemně potvrdit změnu specifikace, stvrzenou podpisy obou smluvních stran. Dále se smluvní strany dohodly, že bude-li rozpor mezi údaji ve výše uvedené příloze a touto smlouvou, platí ustanovení Přílohy č. 1 – položkový rozpis ceny.

4. Zhotovitel se zavazuje provést dílo podle smlouvy, řádně a v dohodnuté době v termínu uvedeném v této smlouvě níže.

5. Objednatel se zavazuje řádně provedené dílo převzít a zaplatit za jeho provedení cenu sjednanou v čl. IV. této smlouvy.

III. Článek

Způsob a lhůty plnění

Lhůta plnění

1. Zhotovitel se zavazuje k dodržení následujících termínů:

Zahájení stavby: 16.9.2024

Dokončení stavby: 30.9.2024

Zhotovitel je oprávněn zhotovit dílo ještě před sjednanou dobou dle tohoto bodu po předchozí dohodě s objednatelem. Zhotovitel se zavazuje informovat objednatele písemně o případném dřívějším termínu zhotovení díla a domluvit se s ním na dřívějším předání díla dle časových možností obou smluvních stran.

2. Objednatel se zavazuje k dodržení následujících termínů:

Zajištění stavební připravenosti pro zahájení montáže: 16.9.2024



3. V případě prodlení objednatele s dodržáním termínu stavební připravenosti se o dobu prodlení objednatele prodlužují termíny zhotovitele definované čl. III odstavcem 1. této smlouvy. V případě prodlení objednatele delším jak 10 pracovních dní si objednatel vyhrazuje právo na úpravu termínů zhotovitele formou dodatku k této smlouvě.

Způsob plnění

4. Zhotovitel splní svou povinnost zhotovit dílo řádnou výrobou konstrukce ve výrobní hale v areálu firmy zhotovitele v Jílovicích či Olešnici a, pokud je uvedeno v rozpisu ceny, dopravením konstrukce na místo stavby a následnou montáží. Montáž konstrukce bude zahájena na základě stavební připravenosti objednatele. O předání díla a jeho montáži bude sepsán předávací protokol. Místem stavby je Vítkův kámen stojící na pozemku parc. č. st. 140/1 – zastavěná plocha a nádvoří, o výměře 2 737 m², jehož součástí je stavba bez č. p. nebo ev. č. – objekt občanské vybavenosti a pozemku parc. č. st. 140/2 – zastavěná plocha a nádvoří, o výměře 32 m², jehož součástí je stavba bez č. p. nebo ev. č. – objekt občanské vybavenosti; vše zapsáno v katastru nemovitostí vedeném Katastrálním úřadem pro Jihočeský kraj, Katastrálním pracovištěm Český Krumlov, pro katastrální území Pasečná, na listu vlastnictví č. 10001, obec Přední Výtoň, okres Český Krumlov (dále jen „místo stavby“).
5. Stavební připraveností se pro účely této smlouvy rozumí zajištění potřebných povolení od státních orgánů ke stavbě díla na místě stavby.
6. Vlastníkem zhotovovaného díla je zhotovitel až do úplného zaplacení díla objednatelem. Nebezpečí škody na zhotovovaném díle nese zhotovitel, a to až do okamžiku předání díla objednateli.
7. Výroba předmětu díla bude zahájena až po úhradě faktury dle čl. IV. 4. této smlouvy objednatelem na účet zhotovitele.
8. V případě, že objednatel nepředloží zhotoviteli nejpozději do termínu zahájení montáže dle čl. III/1 platné stavební povolení pro realizaci předmětu díla, bude zhotoviteli dodán a vyfakturován veškerý materiál v rozsahu a cenách dle cenové nabídky – viz přílohu 1 Smlouvy. Místem dodání materiálu je místo stavby.

IV. Článek Cena díla a platební podmínky

Cena díla

1. Objednatel se zavazuje zaplatit zhotoviteli celkovou cenu díla, která byla sjednána ve výši:

1 354 603,27 Kč bez DPH
1 639 069,96 Kč s DPH

2. Rozpis ceny je blíže uveden v cenové nabídce, která tvoří Přílohu č. 1 k této smlouvě.

Platební podmínky

3. Smluvní strany se dohodly, že celková cena díla bude zaplacená bezhotovostně na účet zhotovitele uvedený v záhlaví této smlouvy následovně:



4. Částku ve výši 50% z částky uvedené v čl. IV. odst. 1 této smlouvy se objednatel zavazuje uhradit na základě faktury vystavené zhotovitelem, a to do 5 pracovních dní po jejím obdržení.
5. Doplatek do konečné ceny díla uvedené v této smlouvě včetně DPH dle platných právních předpisů se objednatel zavazuje uhradit na základě faktury vystavené zhotovitelem po řádném předání díla zhotovitelem objednateli. Splatnost této faktury bude činit 14 dnů od jejího doručení objednateli.
6. Pro případ prodlení se zaplacením ceny má zhotovitel právo požadovat vedle zaplacení ceny též úroky z prodlení ve výši 0,05% z dlužné částky za každý den prodlení, avšak pouze v případě, že k úhradě dlužné částky nedojde ani po písemném upozornění objednatele zaslaném zhotovitelem s dodatečnou lhůtou k úhradě v délce 3 dnů.

Rozšíření předmětu díla

7. Smluvní strany se mohou po uzavření této smlouvy dohodnout na rozšíření díla (tzv. vícepráce). Tato dohoda musí být uzavřena ve formě písemného dodatku k této smlouvě a musí obsahovat předmět a rozsah víceprací a cenu za tyto vícepráce. Cena za vícepráce bude objednateli zhotovitelem fakturována se splatností do 14 dnů od provedení víceprací. Pro vzájemná práva a povinnosti smluvních stran vyplývající z dohody o vícepracích se užije tato smlouva.

V. Článek

Práva a povinnosti smluvních stran

Úkony před zahájením provedení díla

1. Objednatel se zavazuje nejpozději do tří pracovních dnů ode dne uzavření této smlouvy určit oprávněnou osobu, která bude oprávněna jednat jménem objednatele, zejména provádět kontrolu provádění díla. Pokud tato osoba nebude do tří pracovních dnů ode dne uzavření této smlouvy určena, je touto osobou: starosta obce Přední Výtoň.
2. Zhotovitel se zavazuje nejpozději do tří pracovních dnů ode dne uzavření této smlouvy ustanovit osobu oprávněnou zastupovat zhotovitele v jednání s objednatelem a k provádění a potvrzování zápisů o provedených kontrolách. Pokud tato osoba nebude do tří pracovních dnů ode dne uzavření této smlouvy určena, je touto osobou Ing. Tomáš Nemrava.

Úkony během zhotovování díla

3. Objednatel se zavazuje:
 - a) účinně spolupracovat se zhotovitelem a poskytnout mu veškerou nutnou součinnost,
 - b) sdělovat mu řádně a včas potřebu dalších prací a jiné nutné informace.



4. Zhotovitel se zavazuje:

- a) provést dílo řádně a včas v souladu s platnými právními předpisy a správnými rozhodnutími, technickými normami a technickou dokumentací předanou objednatelem. Při provádění díla je zhotovitel povinen postupovat v souladu s pokyny objednatele a se závěry provedených kontrol díla, pokud nejsou v rozporu se stavební dokumentací.
- b) umožnit oprávněné osobě objednatele kontrolovat provádění díla;
- c) používat pro zhotovení smlouveného díla jen výrobky a výrobní postupy nejlépe vyhovující stanoveným a smlouveným požadavkům na předmět díla;
- d) včas informovat objednatele o všech nedostacích a závadách technického a právního charakteru, které by mohly ohrozit plnění jeho povinností vyplývajících z této smlouvy;
- e) vrátit po dokončení díla bez zbytečného odkladu objednateli ty podklady a věci, které mu byly předány k provedení díla a nebyly při provádění díla zpracovány.

Kontrola plnění

5. Smluvní strany se dohodly, že průběh provádění díla a plnění této smlouvy je objednatel oprávněn kontrolovat prostřednictvím oprávněné osoby (čl. V. odst. 1. smlouvy).
6. Oprávněná osoba objednatele je oprávněna zejména sledovat, zda je dílo realizováno dle smlouvených podmínek, technických norem, certifikace a jiných právních předpisů, pokynů a požadavků objednatele. Dále bude oprávněna vystupovat jménem objednatele a zastupovat objednatele při jednáních se zhotovitelem; není však oprávněna měnit nebo doplňovat obsah této smlouvy, může však udělovat zhotoviteli písemné pokyny upřesňující požadavky na dílo v rozsahu sjednaném touto smlouvou.
7. O průběhu kontroly bude vždy pořízen zápis, který bude obsahovat zejména tyto náležitosti:
- a) datum kontroly;
 - b) předmět a průběh kontroly;
 - c) shledané vady;
 - d) připomínky a pokyny oprávněné osoby objednatele;
 - e) vyjádření oprávněné osoby zhotovitele;
 - f) závěry kontroly;
 - g) podpisy oprávněné osoby objednatele a oprávněné osoby zhotovitele.

Předání předmětu díla

8. Zhotovitel nejpozději 2 pracovní dny před plánovaným předáním díla vyzve objednatele k převzetí díla. Objednatel, zástupce objednatele je povinen se ve stanovený termín předání díla, který se bude konat v rámci pracovních dnů, dostavit k převzetí díla. O předání, převzetí díla bude vypracován předávací protokol. Pokud dílo nebude vykazovat zjevné vady a nedodělky, je objednatel povinen k převzetí díla. V případě, že objednatel nepřevzme dílo s ohledem na zjištěné vady a nedodělky, je povinen tyto vady a nedodělky specifikovat do přílohy předávacího protokolu včetně termínu požadovaného odstranění vad a nedodělků.

Prohlídka díla

9. Objednatel je povinen nejpozději do tří pracovních dnů po předání předmětu díla jej s odbornou péčí prohlédnout nebo zařídit jeho prohlídku osobou k tomu odborně způsobilou. V případě vad zjištěných



na základě této prohlídky je objednatel povinen je oznámit bez zbytečného odkladu, nejpozději do 7 dnů od předání díla.

VI. Článek

Záruka a reklamace

Záruka

1. Zhotovitel poskytuje objednateli na zhotovené dílo záruku za jakost. Záruční doba je 60 měsíců a počíná běžet dnem převzetí díla objednatelem zcela bez vad a nedodělků.
2. Zhotovitel neodpovídá za vady díla a nedodržení smlouveného termínu vzniklé nedodržením podmínek při provozu díla nebo provozem v nevhodných podmínkách, nevhodnou vlastní údržbou příp. manipulací ze strany objednatele nebo třetích osob nebo při zásahu třetí osoby či vyšší moci.
3. Záruční doba uvedená v odst. 1. tohoto článku se prodlužuje o dobu počítanou od řádně učiněné reklamace zjištěné vady, v důsledku níž je předmět díla vyřazen z provozu nebo v provozu podstatně omezen, do odstranění takové vady díla.

Postup při reklamaci

4. Objednatel je povinen vady díla, které nebyly zjištěny při prohlídce dle čl. V bodu 8 smlouvy, písemně reklamovat ve lhůtě 7 dnů ode dne zjištění vady.
5. V reklamaci musí být zejména uvedeno:
 - a) o jakou vadu se jedná;
 - b) jak se zjištěná vada projevuje;
 - c) uplatňované nároky objednatele z odpovědnosti za vady.
6. Zhotovitel projedná reklamaci a písemně sdělí objednateli, zda reklamaci uznává nebo neuznává, včetně důvodů neuznání reklamace, a to nejpozději do 7 dnů od doručení reklamace. Objednatel je povinen poskytnout zhotoviteli nezbytnou součinnost k projednání reklamace, zejména zhotoviteli umožnit dílo prohlédnout a seznámit se s reklamovanou vadou.

Nároky z odpovědnosti za vady

7. Objednatel má v případě řádné reklamace vad díla nároky z vad díla stanovené občanským zákoníkem.
8. V případě, že objednatel bude v reklamaci požadovat odstranění vad díla opravou díla nebo dodáním chybějících částí, je zhotovitel povinen reklamované vady odstranit, popř. dodat chybějící části díla v přiměřené lhůtě po doručení reklamace, nejpozději však do 20 dnů od doručení reklamace. Vyžádá-li si odstraňování vady, popř. dodání chybějících částí díla lhůtu delší, je zhotovitel povinen ve sdělení o projednání reklamace uvést přiměřenou náhradní lhůtu pro odstranění vady; po dobu přiměřené náhradní lhůty není zhotovitel v prodlení s odstraňováním vady.



VII. Článek

Sankční ujednání

1. Bude-li zhotovitel v prodlení se splněním díla, zavazuje se uhradit objednateli smluvní pokutu ve výši 0,05 % z ceny díla za každý den prodlení. Nárok objednatele na náhradu škody není tímto ujednáním o smluvní pokutě dotčen.
2. Náhrada škody a smluvní pokuta je splatná do 15 dnů od doručení výzvy k zaplacení.

VIII. Článek

Odstoupení od smlouvy

1. Kterákoliv ze smluvních stran je oprávněna odstoupit od smlouvy pro podstatné porušení smluvních povinností druhou smluvní stranou, jestliže to oznámí druhé smluvní straně bez zbytečného odkladu poté, kdy se o tomto porušení dověděla.
2. Smluvní strany se dohodly, že za podstatné porušení smlouvy považují zejména:
 - a) prodlení zhotovitele se splněním díla v termínu shora sjednaném po dobu delší než 21 dnů,
 - b) prodlení zhotovitele s odstraněním vad díla ve sjednaném termínu po dobu delší než 21 dnů,
 - c) prodlení objednatele s úhradou faktury po dobu delší než 21 dnů.
3. Oznámení o odstoupení musí být učiněno písemně a účinnosti nabývá dnem doručení druhé smluvní straně.

IX. Článek

Ochrana osobních údajů

1. Podmínky a vztahy ochrany osobních údajů se řídí právním řádem České republiky především příslušnými ustanoveními právních předpisů: zákon na ochranu osobních údajů, občanský zákoník, nařízení Evropského parlamentu a Rady (EU) 2016/679 o ochraně fyzických osob v souvislosti se zpracováním osobních údajů a o volném pohybu těchto údajů.

X. Článek

Závěrečná ustanovení

1. Tato smlouva se řídí příslušnými ustanoveními občanského zákoníku. Práva a povinnosti z této smlouvy přecházejí na právní nástupce smluvních stran.
2. V případě, že by některé ustanovení této smlouvy bylo z jakýchkoliv důvodů neplatné/neúčinné, nezpůsobuje neplatnost/neúčinnost ostatních částí smlouvy. Smluvní strany se zavazují nahradit po vzájemné dohodě toto ustanovení jiným, odpovídajícím svým obsahem účelu neplatného/neúčinného ustanovení.



3. Tato smlouva může být měněna a doplňována na základě vzájemné dohody stran pouze formou písemných a vzestupně očíslovaných dodatků. Písemnou formu musí mít také veškeré jiné dohody smluvních stran související s touto smlouvou.
4. Tato smlouva je vyhotovena ve dvou stejnopisech, každý s platností originálu, přičemž každá smluvní strana obdrží po jednom vyhotovení.
5. Nedílnou součástí této smlouvy je cenová nabídka zhotovitele včetně technické specifikace díla přiložená k této smlouvě jakožto Příloha č. 1.
6. Smluvní strany výslovně prohlašují, že si smlouvu před jejím podpisem řádně přečetly, s jejím obsahem sjednaným na základě jejich pravé a svobodné vůle souhlasí, což stvrzují svými podpisy.
7. Objednatel se zavazuje, že veškerá certifikace výrobků, včetně prohlášení o shodě jsou v jeho kompetenci a odpovědnosti a že výrobce vyrábí prvky dle jeho přesného zadání.
8. Osoby oprávněné jednat ve věcech této smlouvy

Za Zhotovitele:

- ve věcech smluvních: Ing. Tomáš Nemrava,
- ve věcech technických: Bohumír Bahenský

Za Objednatele:

- Starosta obce
Dipl. – Ing. Pavel Gabriš
mobil: +420 736 705 555
email: starosta@prednivyton.cz

V Olešnici dne 3.6.2024



Digitálně podepsal
Dipl.- Ing. Pavel Gabriš
Datum: 01.07.2024
09:14:24 CEST

Ing.
Tomáš
Nemrava

Digitálně podepsal
Ing. Tomáš Nemrava
Datum: 2024.07.02
09:15:57 +02'00'

.....
Za stranu kupujícího:
Dipl.- Ing. Pavel Gabriš

.....
Za stranu prodávajícího:
NEMA, spol. s r.o.
Ing. Tomáš Nemrava, jednatel společnosti





D 1.2 – STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ

Název stavby:	Stavba vyhlídkové plošiny „Vítkův Hrádek“
Místo stavby:	st.p.č. 140/1, k.ú. Pasečná (635286)
Charakter stavby:	Novostavba
Investor:	Obec Přední Výtoň Přední Výtoň 30 382 73 Vyšší Brod
Stupeň dokumentace:	DSP
Vypracoval:	Jan Kořenský - KOŘENProjekt Jan Kořenský, DiS., Fibichova 357, 390 02 Tábor
Zodpovědný projektant:	Ing. Václav Müller, ČKAIT – 0001772 Klokotská 104, 390 05 Tábor

TECHNICKÁ ZPRÁVA

Identifikační údaje

Název stavby	:	Stavba vyhlídkové plošiny „Vítkův Hrádek“
Místo stavby	:	k.ú. Pasečná (635286), obec Přední Výtoň
Charakter stavby	:	novostavba
Investor	:	Obec Přední Výtoň Přední Výtoň 30 382 73 Vyšší Brod
Zodpovědný projektant	:	Ing. Václav Müller, ČKAIT – 0001772 Klokotská 104, 390 05 Tábor
Stupeň dokumentace	:	DSP
Číslo zakázky	:	24059

a) popis navrženého konstrukčního systému stavby

- Jedná se o konstrukci vyhlídkové plošiny uvnitř kamenné věže Vítkova Hrádku. Celková výška dřevěné konstrukce je 12,315m. Dřevěná konstrukce bude v určených místech kotvena do kamenného zdiva pomocí chemických kotev.

b) navržené výrobky, materiály a hlavní konstrukční prvky

- Konstrukce je navržena z dřevěných sloupů 160/160 a průvlaků 160/200.
- Pochozí podlahové fošny jsou navrženy o tloušťce 60mm.
- Ve výpočtech bylo počítáno s řezivem třídy S10 (C24).

c) hodnoty užitných, klimatických a dalších zatížení uvažovaných při návrhu nosné konstrukce

- Konstrukce je počítána na užitné zatížení $f_n=4,00 \text{ KN/m}^2$.

d) návrh zvláštních, neobvyklých konstrukcí, konstrukčních detailů, technologických postupů

- Svislé konstrukce budou prováděny dle technologických předpisů výrobce stavebního systému.

e) technologické podmínky postupu prací, které by mohly ovlivnit stabilitu vlastní konstrukce, případně sousední stavby

- V projektu se předpokládá kotvení do stávajících kamenných konstrukcí.

f) zásady pro provádění bouracích a podchycovacích prací a zpevňovacích konstrukcí či prostupů

- V této části projektu se s bourací práce neřeší.

g) požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí

- Reakce od uložení navrhovaných konstrukcí budou započteny ve statické posouzení základových patek pod sloupy.

h) seznam použitých podkladů, ČSN, technických předpisů, odborné literatury, software

- Statický posudek je zpracován dle ČSN EN v programu FIN EC – FIN 2D, verze 11.3.16.0, Balíček programů MS Office.

i) specifické požadavky na rozsah a obsah dokumentace pro provádění stavby, případně dokumentace zajišťované jejím zhotovitelem

- Posouzení únosnosti stávajících betonových a zděných konstrukcí není předmětem tohoto posudku.

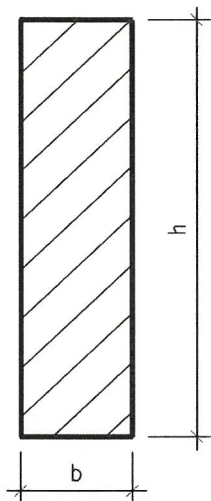
V Táboře, duben 2024

Vypracoval: Jan Kořenský, DiS.

STROPNÍ KONSTRUKCE - vyhlídková plošina

Zatěžovací šířka: **0,600** m
 Délka nosníku l = **1,56** m

Zatížení		Šířka	Tloušťka	Obj. tíha(kN/m ³)	fn	χ	fd
Užitné		0,600	4,0		2,400 kN/m	1,5	3,600 kN/m
Terasová prkna		0,600	0,06	6,5	0,234 kN/m	1,35	0,316 kN/m
Vlastní tíha	0,12	0,600	0,12	5	0,043 kN/m	1,35	0,058 kN/m
					fn= 2,677 kN/m		fd= 3,974 kN/m



Rozměry nosníku: **120** / **120** mm

STATICKÉ VELIČINY

$$\text{Ohybový moment } M_d = f_d \times l^2 / 8 = \mathbf{1,21 \text{ kNm}}$$

$$\text{Posouvající síla } Q_d = f_d \times l / 2 = \mathbf{3,10 \text{ kN}}$$

$$\text{Ohybový moment } I_x = b \times h^3 / 12 = \mathbf{0,0000173 \text{ m}^4}$$

$$\text{Průřez. Modul } W_x = b \times h^2 / 6 = \mathbf{0,0002880 \text{ m}^3}$$

POSOUZENÍ

$$\text{Normal. napětí } \sigma = M_d / W_x = 4197,8 < 12000 \text{ kPa} \quad \text{Využití: } 35\%$$

$$\text{Tang. napětí } \tau = 1,5 \times Q_d / b \times h = 322,9 < 1200 \text{ kPa} \quad \text{Využití: } 27\%$$

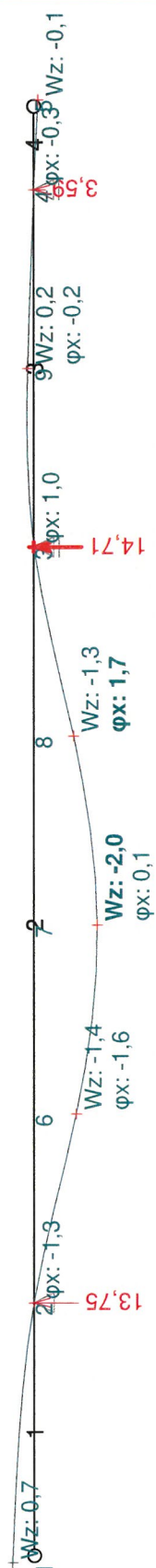
PRŮHYB

$$\text{Průhyb } W = (5 \times f_n \times l^4) / (384 \times E \times I_x) = \mathbf{0,0012 \text{ m}}$$

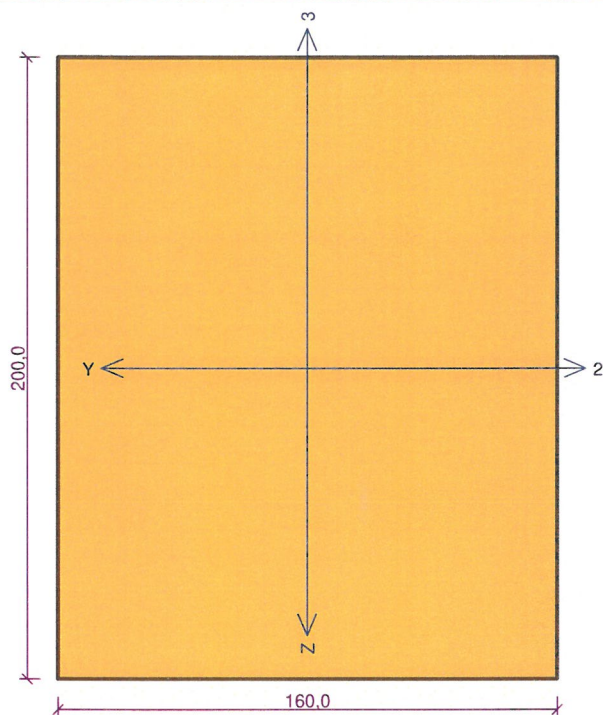
$$\text{Dovol. Průhyb } W_{\text{dov}} = l / 350 = \mathbf{0,0045 \text{ m}}$$

Nosník o rozměrech **120** / **120** mm vyhovuje.

(Rea Def/K I 2 Q3:G1+G2 MSÚ)



1:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 160x200**Rozměry:**Výška průřezu $h = 200,0$ mmŠířka průřezu $b = 160,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**

Modul pružnosti	$E_{0,mean}$:	11000 MPa
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean} :	690 MPa
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$:	24,0 MPa
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$:	14,0 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	$f_{c,90,k}$:	2,5 MPa
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$:	0,4 MPa
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$:	7400 MPa
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k :	350,0 kg/m ³

Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.2 - Q3:G1+G2

Krátkodobé zatížení

 $N = 0,000$ kN $M_y = -3,047$ kNm $M_z = 0,000$ kNm $V_z = 5,696$ kN $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 1,070$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 0,700$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 1,070$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 0,700$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 0,749$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 0,749$ m**Klopení:**

S klopením se nepočítá

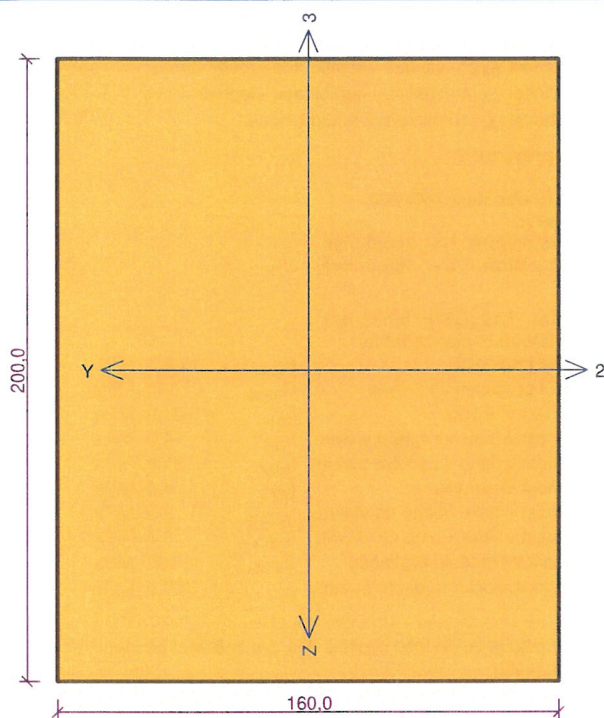
Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.2 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = 0,000$ kN; $M_y = -3,047$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 5,696$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek ohybu:**Únosnosti: $M_{y,R} = 17,723$ kNm $|-0,172 + 0,000| = |-0,172| < 1$ **Vyhovuje****Posudek smyku od posouvajících sil:**Únosnost: $V_R = 39,582$ kN $0,144 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 23,2

Průřez vyhovuje

17,2 % VYHOVUJE

2:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 160x200**Rozměry:**Výška průřezu $h = 200,0$ mmŠířka průřezu $b = 160,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**

Modul pružnosti	$E_{0,mean}$: 11000 MPa
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean} : 690 MPa
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$: 24,0 MPa
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$: 14,0 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	$f_{c,90,k}$: 2,5 MPa
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$: 0,4 MPa
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$: 7400 MPa
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k : 350,0 kg/m ³

Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.2 - Q3:G1+G2

Krátkodobé zatížení

 $N = 0,000$ kN $M_y = -3,738$ kNm $V_z = 8,499$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 3,110$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 0,500$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 3,110$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 0,500$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 1,555$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 1,555$ m**Klopení:**

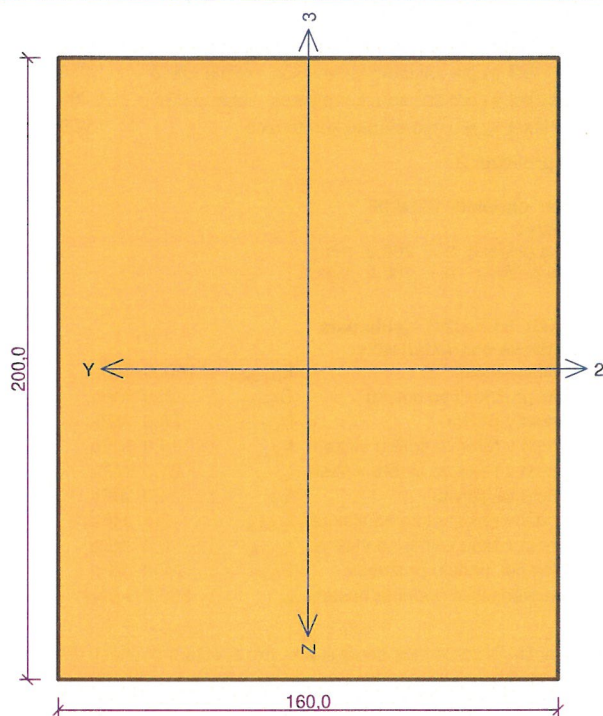
S klopením se nepočítá

Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.2 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = 0,000$ kN; $M_y = -3,738$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 8,499$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek ohybu:**Únosnost: $M_{y,R} = 17,723$ kNm $|-0,211 + 0,000| = |-0,211| < 1$ **Vyhovuje****Posudek smyku od posouvajících sil:**Únosnost: $V_R = 39,582$ kN $0,215 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 67,3

Průřez vyhovuje**21,5 % VYHOVUJE**

3:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 160x200**Rozměry:**Výška průřezu $h = 200,0$ mmŠířka průřezu $b = 160,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**

Modul pružnosti	$E_{0,mean}$:	11000 MPa
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean} :	690 MPa
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$:	24,0 MPa
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$:	14,0 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	$f_{c,90,k}$:	2,5 MPa
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$:	0,4 MPa
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$:	7400 MPa
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k :	350,0 kg/m ³

Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.2 - Q3:G1+G2

Krátkodobé zatížení

 $N = 0,000$ kN $M_y = -3,738$ kNm $M_z = 0,000$ kNm $V_z = -6,208$ kN $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 1,470$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 0,500$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 0,735$ mDélka úseku pro vzpěr $L_y = 1,470$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 0,500$ Vzpěrná délka $L_{cr,y} = 0,735$ m**Klopení:**

S klopením se nepočítá

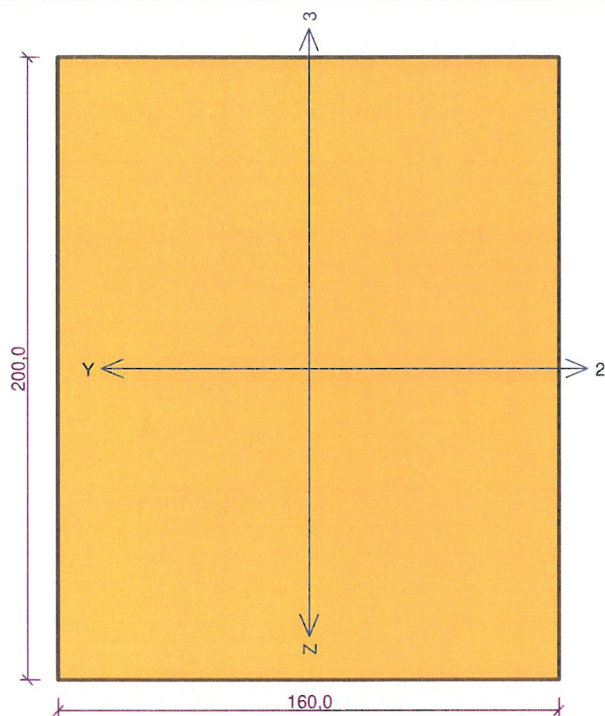
Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.2 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = 0,000$ kN; $M_y = -3,738$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = -6,208$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek ohybu:**Únosnost: $M_{y,R} = 17,723$ kNm $|-0,211 + 0,000| = |-0,211| < 1$ **Vyhovuje****Posudek smyku od posouvajících sil:**Únosnost: $V_R = 39,582$ kN $0,157 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 31,8

Průřez vyhovuje

21,1 % VYHOVUJE

4:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 160x200**Rozměry:**Výška průřezu $h = 200,0$ mmŠířka průřezu $b = 160,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**

Modul pružnosti	$E_{0,mean}$: 11000 MPa
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean} : 690 MPa
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$: 24,0 MPa
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$: 14,0 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	$f_{c,90,k}$: 2,5 MPa
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$: 0,4 MPa
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$: 7400 MPa
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k : 350,0 kg/m ³

Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.2 - Q3:G1+G2

Krátkodobé zatížení

 $N = 0,000$ kN $M_y = -0,364$ kNm $V_z = -1,969$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 0,370$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 0,700$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 0,370$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 0,700$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 0,259$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 0,259$ m**Klopení:**

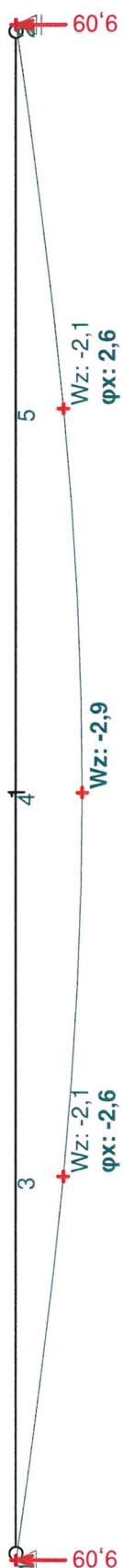
S klopením se nepočítá

Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.2 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = 0,000$ kN; $M_y = -0,364$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = -1,969$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek ohybu:**Únosnosti: $M_{y,R} = 17,723$ kNm $|-0,021 + 0,000| = |-0,021| < 1$ **Vyhovuje****Posudek smyku od posouvajících sil:**Únosnost: $V_R = 39,582$ kN $0,050 < 1$ **Vyhovuje**

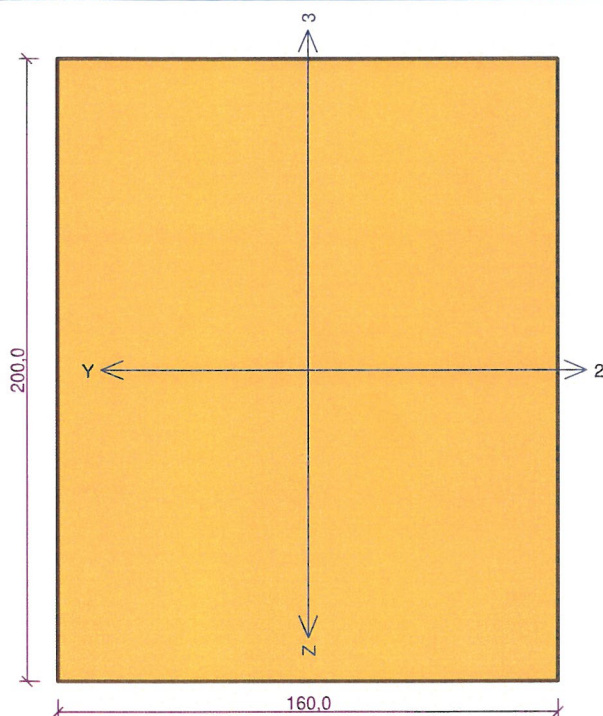
Štíhlost dílce: 8,0

Průřez vyhovuje**5,0 % VYHOVUJE**

(Rea Def/K I 2 Q3:G1+G2 MSÚ)



1:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 160x200**Rozměry:**Výška průřezu $h = 200,0$ mmŠířka průřezu $b = 160,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**Modul pružnosti $E_{0,mean}$: 11000 MPaModul pružnosti ve smyku G_{mean} : 690 MPaPevnost v ohybu $f_{m,k}$: 24,0 MPaPevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 14,0 MPaPevnost v tlaku ve směru vláken $f_{c,0,k}$: 21,0 MPaPevnost ve smyku $f_{v,k}$: 4,0 MPaPevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 2,5 MPaPevnost v tahu kolmo na vlákna $f_{t,90,k}$: 0,4 MPa5% kvantil modulu pružnosti $E_{0,05}$: 7400 MPaCharakteristická hodnota hustoty ρ_k : 350,0 kg/m³Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.2 - Q3:G1+G2

Krátkodobé zatížení

 $N = 0,000$ kN $M_y = 5,523$ kNm $V_z = 0,000$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 2,430$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 1,000$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 2,430$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 1,000$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 2,430$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 2,430$ m**Klopení:**

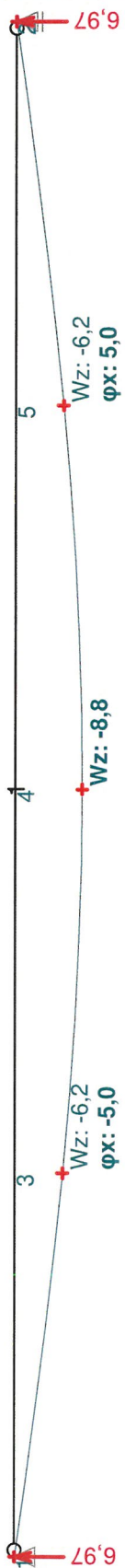
S klopením se nepočítá

Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.2 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = 0,000$ kN; $M_y = 5,523$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,000$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek ohybu:**Únosnosti: $M_{y,R} = 17,723$ kNm $0,312 + 0,000 = 0,312 < 1$ **Vyhovuje**

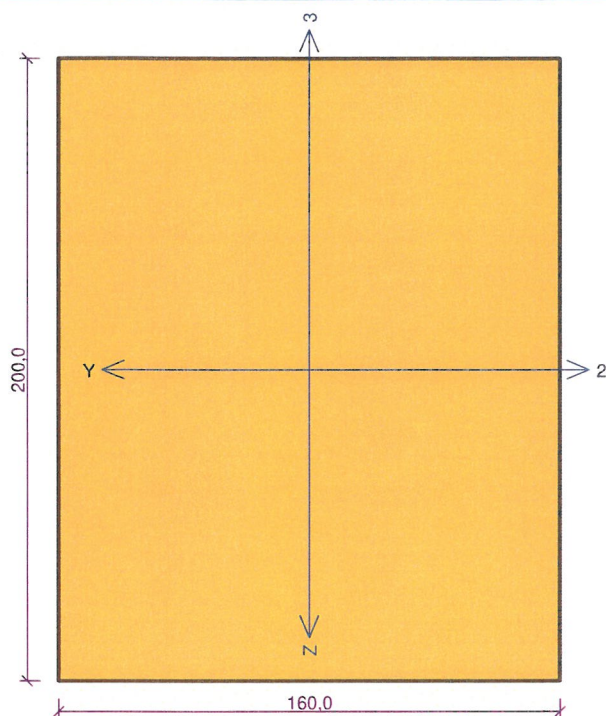
Štíhlost dílce: 52,6

Průřez vyhovuje**31,2 % VYHOVUJE**

(Rea Def/K I 2 Q3:G1+G2 MSÚ)



1:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 160x200**Rozměry:**Výška průřezu $h = 200,0$ mmŠířka průřezu $b = 160,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**

Modul pružnosti	$E_{0,mean}$:	11000 MPa
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean} :	690 MPa
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$:	24,0 MPa
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$:	14,0 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	$f_{c,90,k}$:	2,5 MPa
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$:	0,4 MPa
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$:	7400 MPa
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k :	350,0 kg/m ³

Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.2 - Q3:G1+G2

Krátkodobé zatížení

 $N = 0,000$ kN $M_y = 6,693$ kNm $V_z = 0,000$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 3,840$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 1,000$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 3,840$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 1,000$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 3,840$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 3,840$ m**Klopení:**Klopení M_y : $l_{z1} = 1,920$ m

Typ nosníku a zatížení: Nosník se spojitým zatížením

Poloha zatížení: Nahore

Klopení M_z : $l_{y1} = 1,920$ m

Typ nosníku a zatížení: Nosník se spojitým zatížením

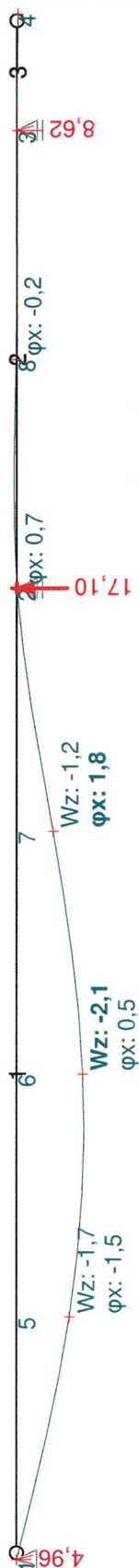
Poloha zatížení: Uprostřed výšky

Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.2 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = 0,000$ kN; $M_y = 6,693$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,000$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek ohybu:**Únosnosti: $M_{y,R} = 17,723$ kNm $0,378 + 0,000 = 0,378 < 1$ **Vyhovuje**

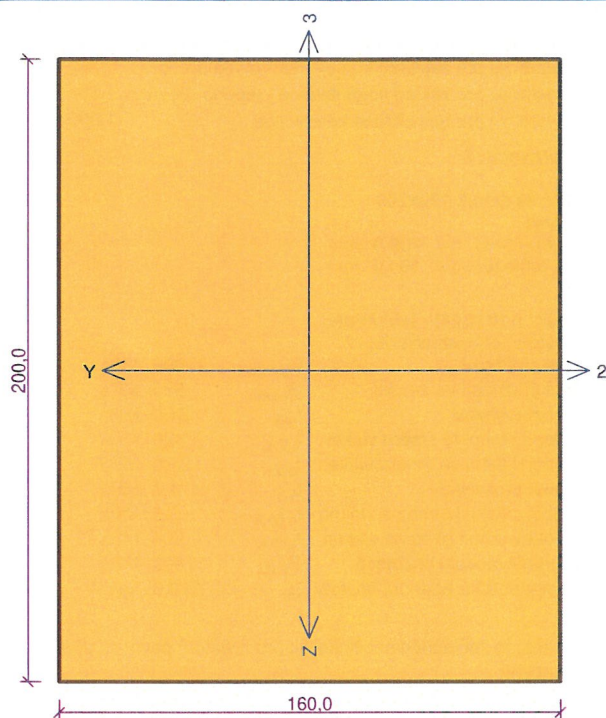
Štíhlost dílce: 83,1

Průřez vyhovuje**37,8 % VYHOVUJE**

(Rea Def/K I 2 Q3:G1+G2 MSÚ)



1:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 160x200**Rozměry:**Výška průřezu $h = 200,0$ mmŠířka průřezu $b = 160,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**Modul pružnosti $E_{0,mean}$: 11000 MPaModul pružnosti ve smyku G_{mean} : 690 MPaPevnost v ohybu $f_{m,k}$: 24,0 MPaPevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 14,0 MPaPevnost v tlaku ve směru vláken $f_{c,0,k}$: 21,0 MPaPevnost ve smyku $f_{v,k}$: 4,0 MPaPevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 2,5 MPaPevnost v tahu kolmo na vlákna $f_{t,90,k}$: 0,4 MPa5% kvantil modulu pružnosti $E_{0,05}$: 7400 MPaCharakteristická hodnota hustoty ρ_k : 350,0 kg/m³Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.2 - Q3:G1+G2

Krátkodobé zatížení

 $N = 0,000$ kN $M_y = -4,076$ kNm $V_z = 7,567$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 3,130$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 0,700$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 3,130$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 0,700$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 2,191$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 2,191$ m**Klopení:**

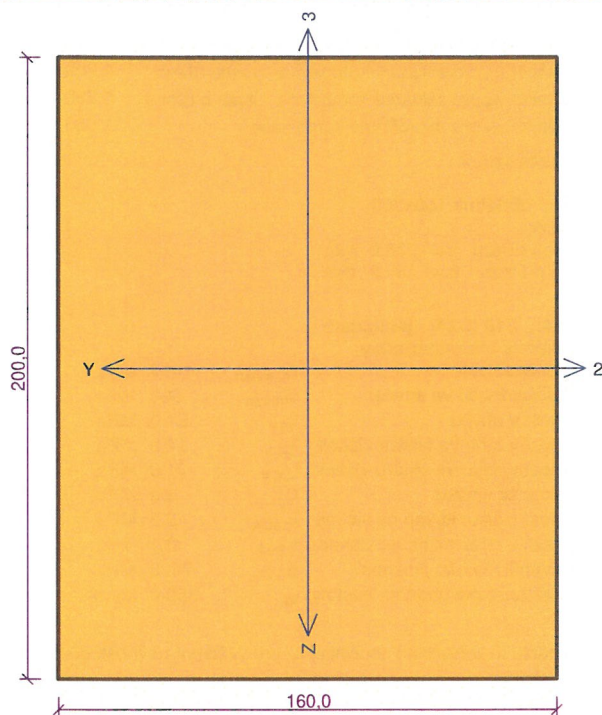
S klopením se nepočítá

Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.2 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = 0,000$ kN; $M_y = -4,076$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 7,567$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek ohybu:**Únosnosti: $M_{y,R} = 17,723$ kNm $|-0,230 + 0,000| = |-0,230| < 1$ **Vyhovuje****Posudek smyku od posouvajících sil:**Únosnost: $V_R = 39,582$ kN $0,191 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 67,8

Průřez vyhovuje**23,0 % VYHOVUJE**

2:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 160x200**Rozměry:**Výška průřezu $h = 200,0$ mmŠířka průřezu $b = 160,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**

Modul pružnosti	$E_{0,mean}$:	11000 MPa
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean} :	690 MPa
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$:	24,0 MPa
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$:	14,0 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	$f_{c,90,k}$:	2,5 MPa
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$:	0,4 MPa
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$:	7400 MPa
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k :	350,0 kg/m ³

Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.2 - Q3:G1+G2

Krátkodobé zatížení

 $N = 0,000$ kN $M_y = -4,076$ kNm $M_z = 0,000$ kNm $V_z = -9,531$ kN $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 1,475$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 0,500$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 1,475$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 0,500$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 0,738$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 0,738$ m**Klopení:**

S klopením se nepočítá

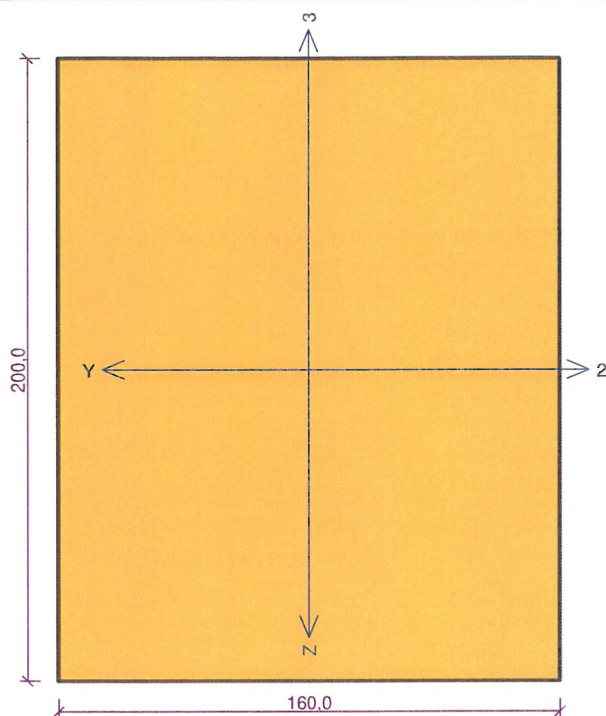
Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.2 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = 0,000$ kN; $M_y = -4,076$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = -9,531$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek ohybu:**Únosnosti: $M_{y,R} = 17,723$ kNm $|-0,230 + 0,000| = |-0,230| < 1$ **Vyhovuje****Posudek smyku od posouvajících sil:**Únosnost: $V_R = 39,582$ kN $0,241 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 31,9

Průřez vyhovuje

24,1 % VYHOVUJE

3:DD



Norma výpočtu EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000

Třída provozu: 2

Průřez: obdélník 160x200

Rozměry:

Výška průřezu $h = 200,0$ mmŠířka průřezu $b = 160,0$ mm

Materiál: S10 (C24) - jehličnaté

Materiálové charakteristiky:

Modul pružnosti	$E_{0,mean}$: 11000 MPa
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean} : 690 MPa
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$: 24,0 MPa
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$: 14,0 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	$f_{c,90,k}$: 2,5 MPa
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$: 0,4 MPa
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$: 7400 MPa
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k : 350,0 kg/m ³

Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.

Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.2 - Q3:G1+G2

Krátkodobé zatížení

 $N = 0,000$ kN $M_y = -0,690$ kNm $V_z = -3,679$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN

Vzpěr:

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 0,375$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 0,700$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 0,375$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 0,700$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 0,262$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 0,262$ m

Klopení:

S klopením se nepočítá

Výsledky posouzení

Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.2 - Q3:G1+G2

Vnitřní síly: $N = 0,000$ kN; $M_y = -0,690$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = -3,679$ kN; $V_y = 0,000$ kN

Posudek ohybu:

Únosnosti: $M_{y,R} = 17,723$ kNm $|-0,039 + 0,000| = |-0,039| < 1$ **Vyhovuje**

Posudek smyku od posouvajících sil:

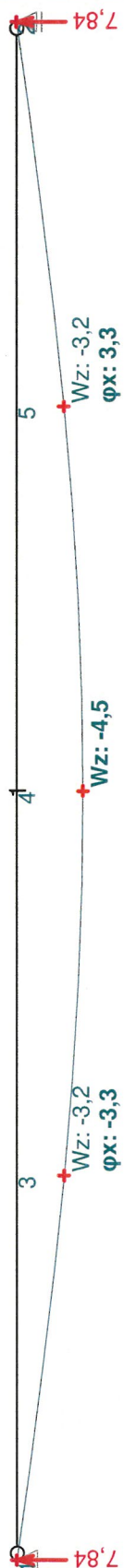
Únosnost: $V_R = 39,582$ kN $0,093 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 8,1

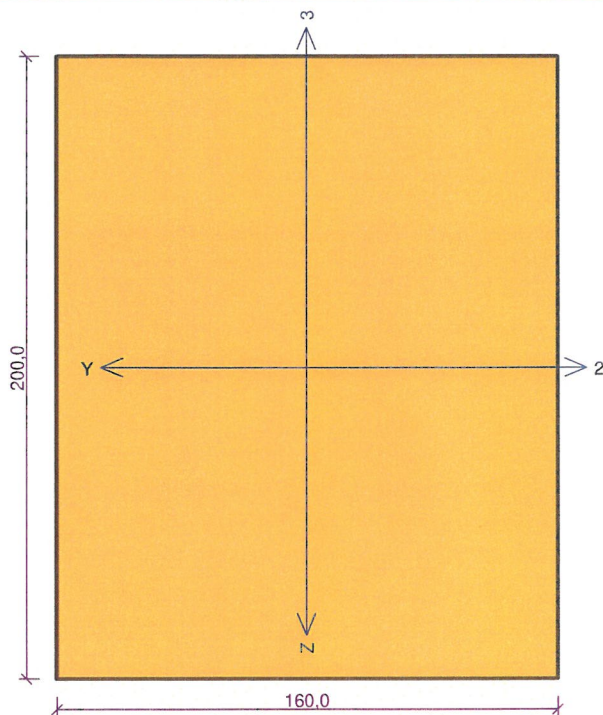
Průřez vyhovuje

9,3 % VYHOVUJE

(Rea Def/K I 2 Q3:G1+G2 MSÚ)



1:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 160x200**Rozměry:**Výška průřezu $h = 200,0$ mmŠířka průřezu $b = 160,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**Modul pružnosti $E_{0,mean}$: 11000 MPaModul pružnosti ve smyku G_{mean} : 690 MPaPevnost v ohybu $f_{m,k}$: 24,0 MPaPevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 14,0 MPaPevnost v tlaku ve směru vláken $f_{c,0,k}$: 21,0 MPaPevnost ve smyku $f_{v,k}$: 4,0 MPaPevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 2,5 MPaPevnost v tahu kolmo na vlákna $f_{t,90,k}$: 0,4 MPa5% kvantil modulu pružnosti $E_{0,05}$: 7400 MPaCharakteristická hodnota hustoty ρ_k : 350,0 kg/m³Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.2 - Q3:G1+G2

Krátkodobé zatížení $N = 0,000$ kN $M_y = 5,781$ kNm $V_z = 0,000$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 2,950$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 1,000$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 2,950$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 1,000$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 2,950$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 2,950$ m**Klopení:**Klopení M_y : $l_{z1} = 1,475$ m

Typ nosníku a zatížení: Nosník se spojitým zatížením

Poloha zatížení: Nahore

Klopení M_z : $l_{y1} = 1,475$ m

Typ nosníku a zatížení: Nosník se spojitým zatížením

Poloha zatížení: Uprostřed výšky

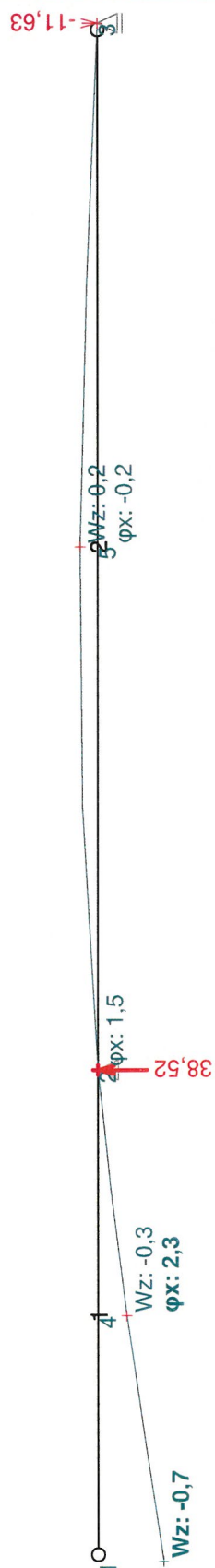
Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.2 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = 0,000$ kN; $M_y = 5,781$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,000$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek ohybu:**Únosnosti: $M_{y,R} = 17,723$ kNm $0,326 + 0,000 = 0,326 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 63,9

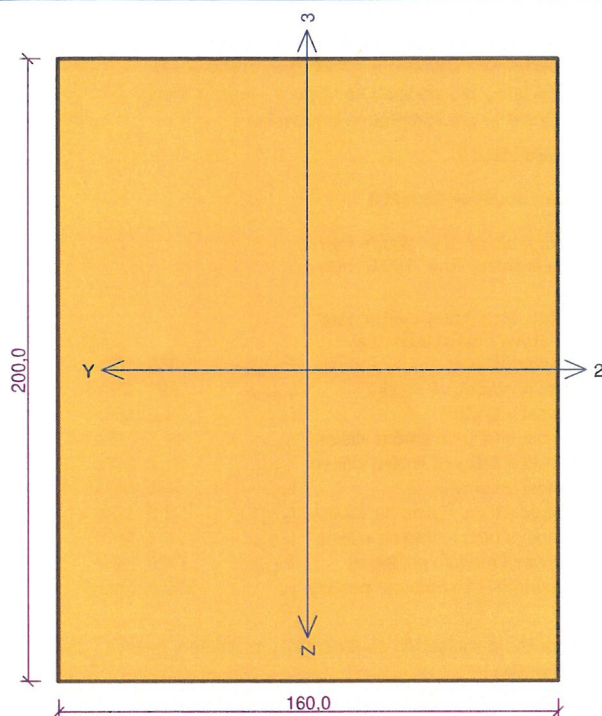
Průřez vyhovuje

32,6 % VYHOVUJE

(Rea Def/K I 2 Q3:G1+G2 MSÚ)



1:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 160x200**Rozměry:**Výška průřezu $h = 200,0$ mmŠířka průřezu $b = 160,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**Modul pružnosti $E_{0,mean}$: 11000 MPaModul pružnosti ve smyku G_{mean} : 690 MPaPevnost v ohybu $f_{m,k}$: 24,0 MPaPevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 14,0 MPaPevnost v tlaku ve směru vláken $f_{c,0,k}$: 21,0 MPaPevnost ve smyku $f_{v,k}$: 4,0 MPaPevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 2,5 MPaPevnost v tahu kolmo na vlákna $f_{t,90,k}$: 0,4 MPa5% kvantil modulu pružnosti $E_{0,05}$: 7400 MPaCharakteristická hodnota hustoty ρ_k : 350,0 kg/m³Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.2 - Q3:G1+G2

Krátkodobé zatížení $N = 0,000$ kN $M_y = -7,982$ kNm $V_z = 25,965$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 0,310$ m

Vzpěr kolmo k ose z není zadán

Délka úseku pro vzpěr $L_y = 0,310$ m

Vzpěr kolmo k ose y není zadán

Klopení:Klopení M_y : $l_{z1} = 0,330$ m

Typ nosníku a zatížení: Nosník se spojitým zatížením

Poloha zatížení: Nahoře

Klopení M_z : $l_{y1} = 0,330$ m

Typ nosníku a zatížení: Nosník se spojitým zatížením

Poloha zatížení: Uprostřed výšky

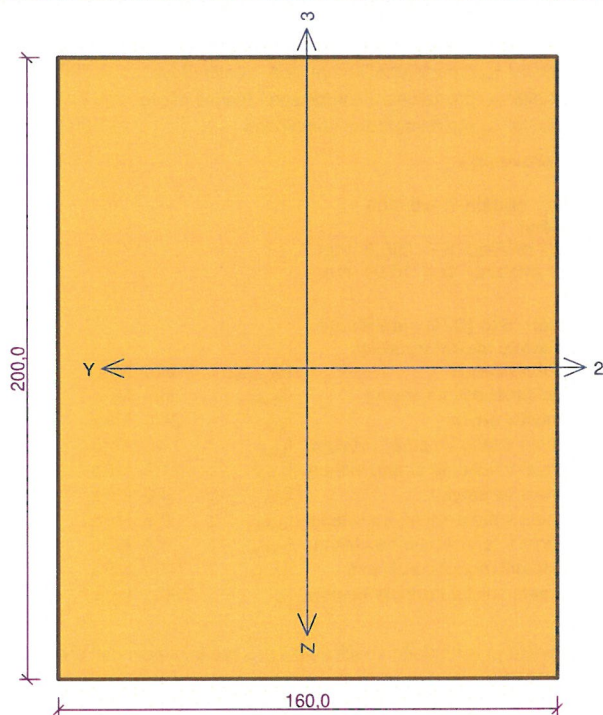
Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.2 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = 0,000$ kN; $M_y = -7,982$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 25,965$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek ohybu:**Únosnosti: $M_{y,R} = 17,723$ kNm $|-0,450 + 0,000| = |-0,450| < 1$ **Vyhovuje****Posudek smyku od posouvajících sil:**Únosnost: $V_R = 39,582$ kN $0,656 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 6,7

Průřez vyhovuje

65,6 % VYHOVUJE

2:DD



Norma výpočtu EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000

Třída provozu: 2

Průřez: obdélník 160x200

Rozměry:

Výška průřezu $h = 200,0$ mmŠířka průřezu $b = 160,0$ mm

Materiál: S10 (C24) - jehličnaté

Materiálové charakteristiky:

Modul pružnosti	$E_{0,mean}$:	11000 MPa
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean} :	690 MPa
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$:	24,0 MPa
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$:	14,0 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	$f_{c,90,k}$:	2,5 MPa
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$:	0,4 MPa
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$:	7400 MPa
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k :	350,0 kg/m ³

Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.

Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.2 - Q3:G1+G2

Krátkodobé zatížení

 $N = 0,000$ kN $M_y = -7,982$ kNm $M_z = 0,000$ kNm $V_z = -12,556$ kN $V_y = 0,000$ kN

Vzpěr:

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 0,660$ m

Vzpěr kolmo k ose z není zadán

Délka úseku pro vzpěr $L_y = 0,660$ m

Vzpěr kolmo k ose z není zadán

Klopení:

Klopení M_y : $l_{z1} = 0,330$ m

Typ nosníku a zatížení: Nosník se spojitým zatížením

Poloha zatížení: Nahore

Klopení M_z : $l_{y1} = 0,330$ m

Typ nosníku a zatížení: Nosník se spojitým zatížením

Poloha zatížení: Uprostřed výšky

Výsledky posouzení

Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.2 - Q3:G1+G2

Vnitřní síly: $N = 0,000$ kN; $M_y = -7,982$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = -12,556$ kN; $V_y = 0,000$ kN

Posudek ohybu:

Únosnosti: $M_{y,R} = 17,723$ kNm $|-0,450 + 0,000| = |-0,450| < 1$ **Vyhovuje**

Posudek smyku od posouvajících sil:

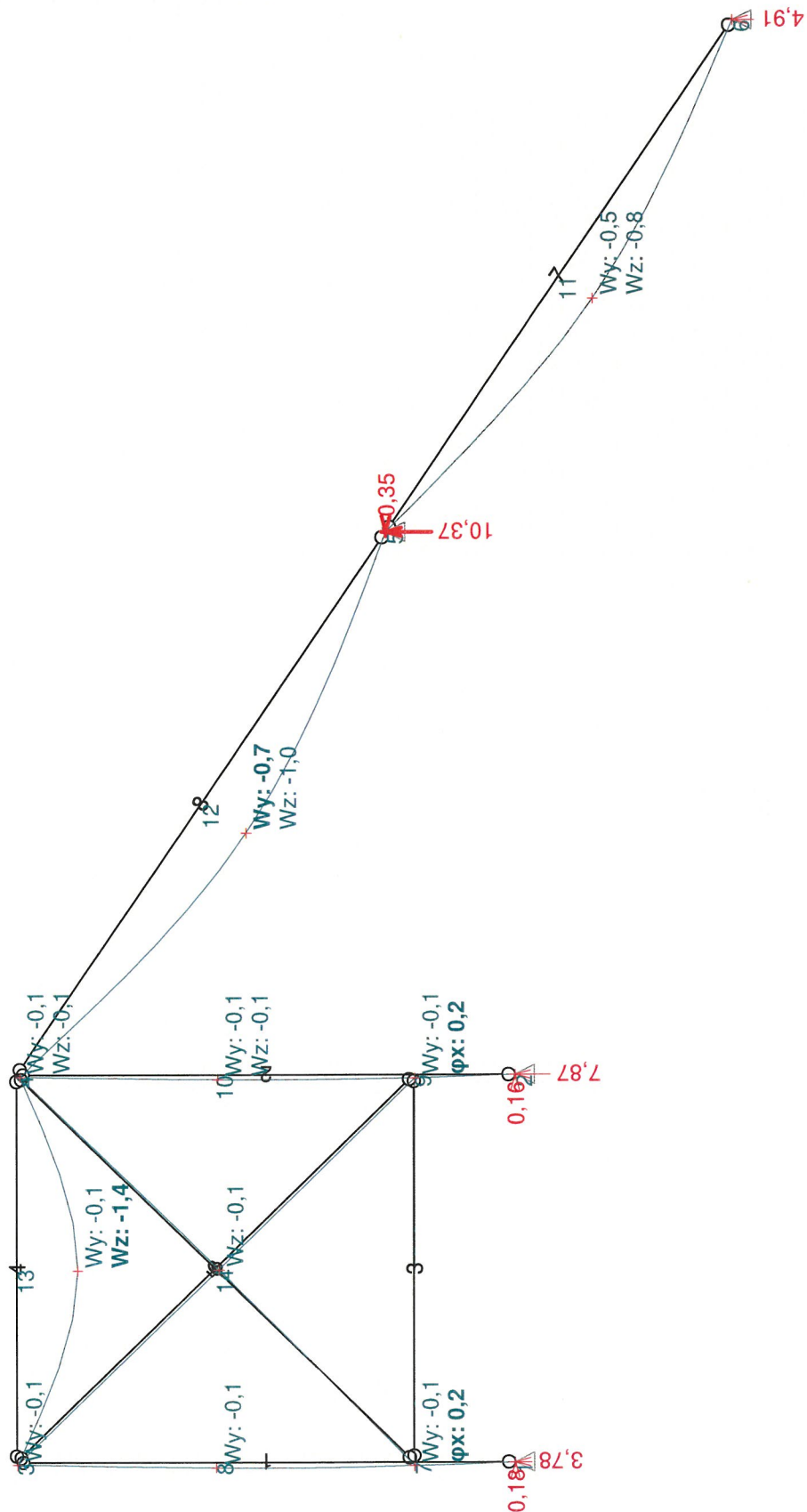
Únosnost: $V_R = 39,582$ kN $0,317 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 14,3

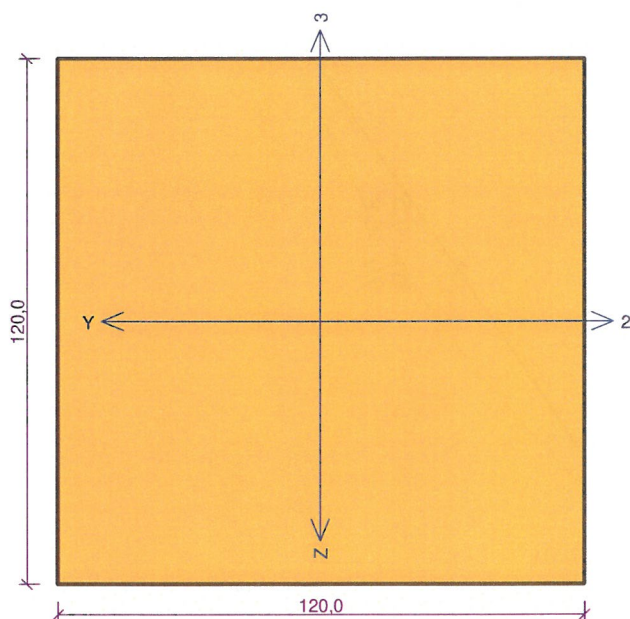
Průřez vyhovuje

45,0 % VYHOVUJE

(Rea Def/K I 1 Q3:G1+G2 MSÚ)



1:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 120x120**Rozměry:**Výška průřezu $h = 120,0$ mmŠířka průřezu $b = 120,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**

Modul pružnosti	$E_{0,mean}$: 11000 MPa
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean} : 690 MPa
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$: 24,0 MPa
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$: 14,0 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	$f_{c,90,k}$: 2,5 MPa
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$: 0,4 MPa
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$: 7400 MPa
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k : 350,0 kg/m ³

Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.1 - Q3:G1+G2

Dlouhodobé zatížení

 $N = -3,758$ kN $M_y = 0,072$ kNm $M_z = 0,000$ kNm $V_z = -0,185$ kN $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 1,910$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 1,000$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 1,910$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 1,000$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 1,910$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 1,910$ m**Klopení:**

S klopením se nepočítá

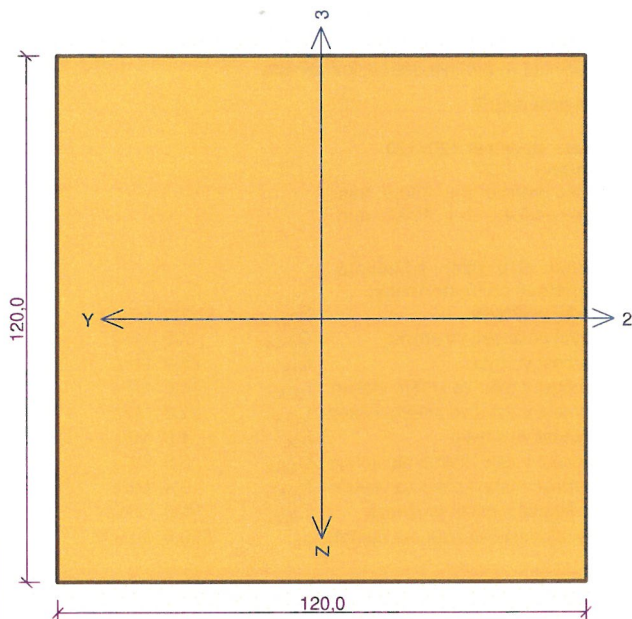
Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.1 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = -3,758$ kN; $M_y = 0,072$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = -0,185$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek kombinace tlaku a ohybu:**Únosnost: $N_R = 120,001$ kN; $M_{y,R} = -3,892$ kNm $|-0,031 + -0,019 + 0,000| = |-0,050| < 1$ **Vyhovuje****Posudek smyku od posouvajících sil:**Únosnost: $V_R = 13,854$ kN $0,013 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 55,1

Průřez vyhovuje

5,0 % VYHOVUJE

2:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 120x120**Rozměry:**Výška průřezu $h = 120,0$ mmŠířka průřezu $b = 120,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**

Modul pružnosti	$E_{0,mean}$: 11000 MPa
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean} : 690 MPa
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$: 24,0 MPa
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$: 14,0 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	$f_{c,90,k}$: 2,5 MPa
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$: 0,4 MPa
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$: 7400 MPa
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k : 350,0 kg/m ³

Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace 6.1 - Q3:G1+G2

Dlouhodobé zatížení

 $N = -7,848$ kN $M_y = 0,063$ kNm $V_z = -0,162$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 1,910$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 1,000$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 1,910$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 1,000$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 1,910$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 1,910$ m**Klopení:**

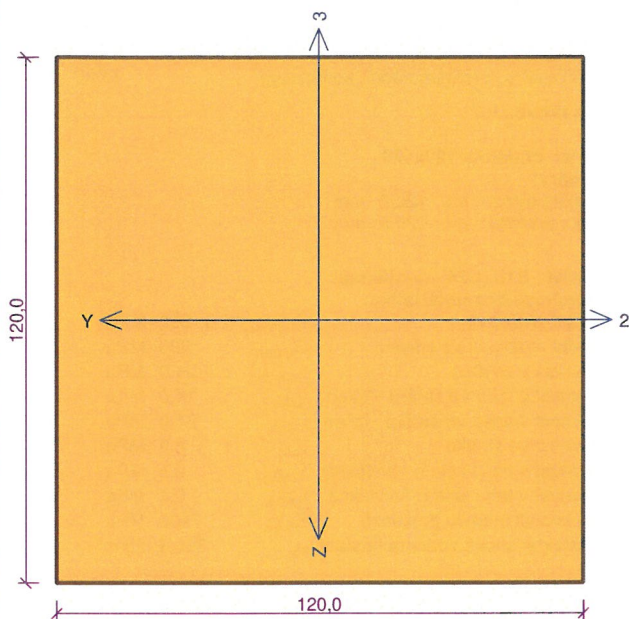
S klopením se nepočítá

Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace 6.1 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = -7,848$ kN; $M_y = 0,063$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = -0,162$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek kombinace tlaku a ohybu:**Únosnosti: $N_R = 120,001$ kN; $M_{y,R} = -3,892$ kNm $|-0,065 + -0,016 + 0,000| = |-0,082| < 1$ **Vyhovuje****Posudek smyku od posouvajících sil:**Únosnost: $V_R = 13,854$ kN $0,012 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 55,1

Průřez vyhovuje**8,2 % VYHOVUJE**

3:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 120x120**Rozměry:**Výška průřezu $h = 120,0$ mmŠířka průřezu $b = 120,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**

Modul pružnosti	$E_{0,mean}$	: 11000 MPa
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean}	: 690 MPa
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$	: 24,0 MPa
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$	: 14,0 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	$f_{c,90,k}$	: 2,5 MPa
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$	: 0,4 MPa
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$	: 7400 MPa
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k	: 350,0 kg/m ³

Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.1 - Q3:G1+G2

Dlouhodobé zatížení

 $N = 1,188$ kN $M_y = 0,015$ kNm $M_z = 0,000$ kNm $V_z = 0,000$ kN $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 1,490$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 1,000$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 1,490$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 1,000$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 1,490$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 1,490$ m**Klopení:**

S klopením se nepočítá

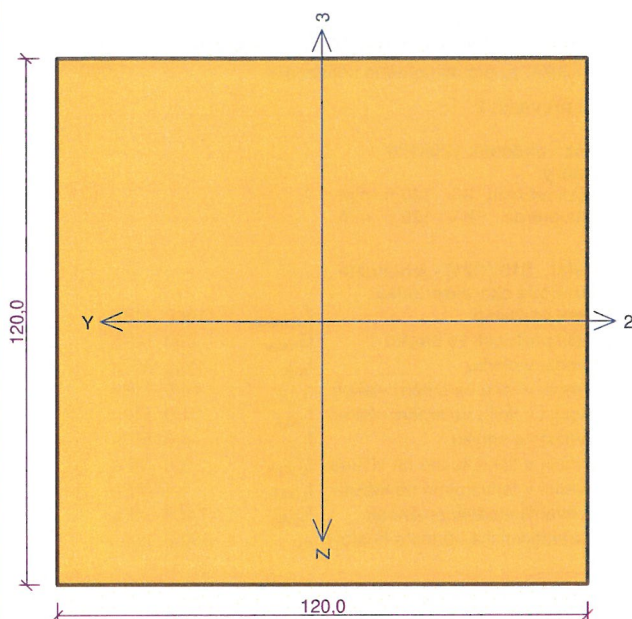
Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.1 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = 1,188$ kN; $M_y = 0,015$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,000$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek kombinace tahu a ohybu:**Únosnosti: $N_R = 113,508$ kN; $M_{y,R} = 3,892$ kNm $0,010 + 0,004 + 0,000 = 0,014 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 43,0

Průřez vyhovuje

1,4 % VYHOVUJE

4:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 120x120**Rozměry:**Výška průřezu $h = 120,0$ mmŠířka průřezu $b = 120,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**

Modul pružnosti	$E_{0,mean}$: 11000 MPa
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean} : 690 MPa
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$: 24,0 MPa
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$: 14,0 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	$f_{c,90,k}$: 2,5 MPa
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$: 0,4 MPa
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$: 7400 MPa
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k : 350,0 kg/m ³

Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.1 - Q3:G1+G2

Dlouhodobé zatížení

 $N = 1,032$ kN $M_y = 1,145$ kNm $V_z = 0,000$ kN $M_z = 0,000$ kNm $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 1,490$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 1,000$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 1,490$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 1,000$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 1,490$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 1,490$ m**Klopení:**

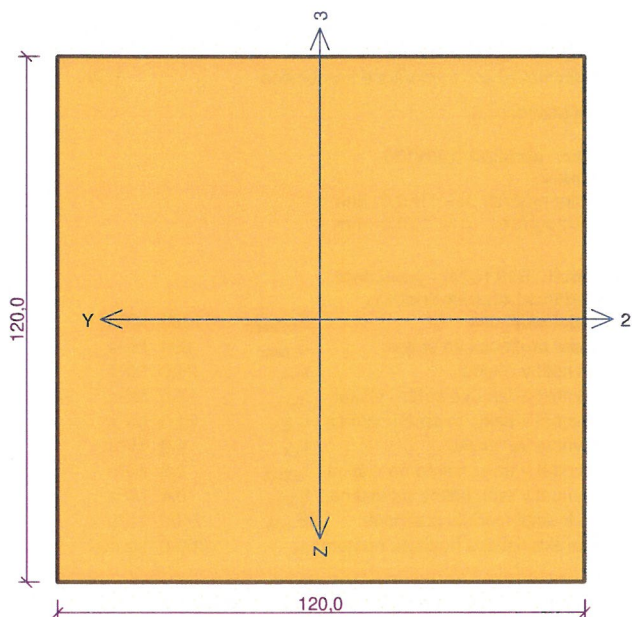
S klopením se nepočítá

Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.1 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = 1,032$ kN; $M_y = 1,145$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,000$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek kombinace tahu a ohybu:**Únosnosti: $N_R = 113,508$ kN; $M_{y,R} = 3,892$ kNm $0,009 + 0,294 + 0,000 = 0,303 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 43,0

Průřez vyhovuje**30,3 % VYHOVUJE**

5:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 120x120**Rozměry:**Výška průřezu $h = 120,0$ mmŠířka průřezu $b = 120,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**

Modul pružnosti	$E_{0,mean}$:	11000 MPa
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean} :	690 MPa
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$:	24,0 MPa
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$:	14,0 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	$f_{c,90,k}$:	2,5 MPa
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$:	0,4 MPa
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$:	7400 MPa
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k :	350,0 kg/m ³

Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.1 - Q3:G1+G2

Dlouhodobé zatížení

 $N = -2,038$ kN $M_y = 0,022$ kNm $M_z = 0,000$ kNm $V_z = -0,008$ kN $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 2,128$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 1,000$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 2,128$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 1,000$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 2,128$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 2,128$ m**Klopení:**

S klopením se nepočítá

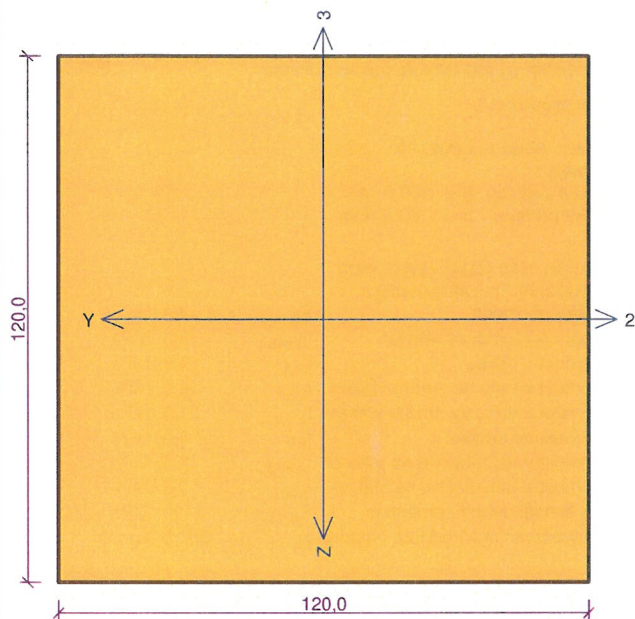
Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.1 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = -2,038$ kN; $M_y = 0,022$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = -0,008$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek kombinace tlaku a ohybu:**Únosnost: $N_R = 107,188$ kN; $M_{y,R} = -3,892$ kNm $|-0,019 + -0,006 + 0,000| = |-0,025| < 1$ **Vyhovuje****Posudek smyku od posouvajících sil:**Únosnost: $V_R = 13,854$ kN $0,001 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 61,4

Průřez vyhovuje

2,5 % VYHOVUJE

6:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 120x120**Rozměry:**Výška průřezu $h = 120,0$ mmŠířka průřezu $b = 120,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**

Modul pružnosti	$E_{0,mean}$: 11000 MPa
Modul pružnosti ve smyku	G_{mean} : 690 MPa
Pevnost v ohybu	$f_{m,k}$: 24,0 MPa
Pevnost v tahu ve směru vláken	$f_{t,0,k}$: 14,0 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	$f_{c,90,k}$: 2,5 MPa
Pevnost v tahu kolmo na vlákna	$f_{t,90,k}$: 0,4 MPa
5% kvantil modulu pružnosti	$E_{0,05}$: 7400 MPa
Charakteristická hodnota hustoty	ρ_k : 350,0 kg/m ³

Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.1 - Q3:G1+G2

Dlouhodobé zatížení

 $N = -1,411$ kN $M_y = 0,021$ kNm $M_z = 0,000$ kNm $V_z = 0,005$ kN $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 2,128$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 1,000$ Délka úseku pro vzpěr $L_y = 2,128$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 1,000$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 2,128$ mVzpěrná délka $L_{cr,y} = 2,128$ m**Klopení:**

S klopením se nepočítá

Výsledky posouzení

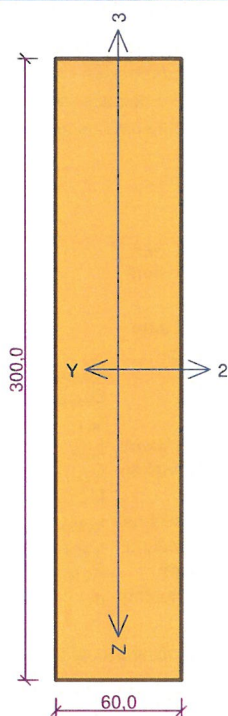
Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = -1,411$ kN; $M_y = 0,021$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 0,005$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek kombinace tlaku a ohybu:**Únosnost: $N_R = 107,188$ kN; $M_{y,R} = -3,892$ kNm $|-0,013 + -0,005 + 0,000| = |-0,019| < 1$ **Vyhovuje****Posudek smyku od posouvajících sil:**Únosnost: $V_R = 13,854$ kN $0,000 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 61,4

Průřez vyhovuje

1,9 % VYHOVUJE

7:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 60x300**Rozměry:**Výška průřezu $h = 300,0$ mmŠířka průřezu $b = 60,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**Modul pružnosti $E_{0,mean}$: 11000 MPaModul pružnosti ve smyku G_{mean} : 690 MPaPevnost v ohybu $f_{m,k}$: 24,0 MPaPevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 14,0 MPaPevnost v tlaku ve směru vláken $f_{c,0,k}$: 21,0 MPaPevnost ve smyku $f_{v,k}$: 4,0 MPaPevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 2,5 MPaPevnost v tahu kolmo na vlákna $f_{t,90,k}$: 0,4 MPa5% kvantil modulu pružnosti $E_{0,05}$: 7400 MPaCharakteristická hodnota hustoty ρ_k : 350,0 kg/m³Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.1 - Q3:G1+G2

Dlouhodobé zatížení

 $N = -2,757$ kN $M_y = 0,000$ kNm $M_z = 0,000$ kNm $V_z = -4,069$ kN $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 2,375$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 1,000$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 2,375$ mDélka úseku pro vzpěr $L_y = 2,375$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 1,000$ Vzpěrná délka $L_{cr,y} = 2,375$ m**Klopení:**

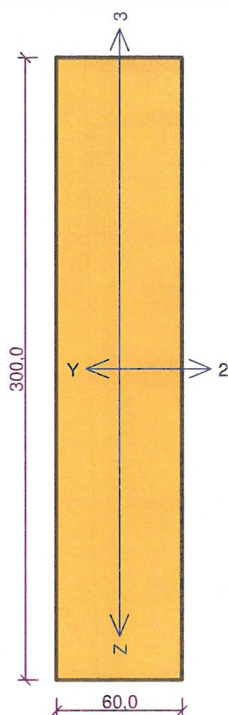
S klopením se nepočítá

Výsledky posouzení**Rozhodující zatěžovací případ:** Kombinace č.1 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = -2,757$ kN; $M_y = 0,000$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = -4,069$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek vzpěrného tlaku:**Únosnost: $N_R = 34,533$ kN $|-0,080| < 1$ **Vyhovuje****Posudek smyku od posouvajících sil:**Únosnost: $V_R = 17,317$ kN $0,235 < 1$ **Vyhovuje**

Štíhlost dílce: 137,1

Průřez vyhovuje**23,5 % VYHOVUJE**

8:DD

**Norma výpočtu** EN 1995-1-1

Výpočet je proveden podle České národní přílohy.

Součinitel γ_M pro základní kombinace - rostlé dřevo : 1,300Součinitel γ_M pro základní kombinace - lepené dřevo : 1,250Součinitel γ_M pro mimořádné kombinace : 1,000**Třída provozu:** 2**Průřez:** obdélník 60x300**Rozměry:**Výška průřezu $h = 300,0$ mmŠířka průřezu $b = 60,0$ mm**Materiál:** S10 (C24) - jehličnaté**Materiálové charakteristiky:**Modul pružnosti $E_{0,mean}$: 11000 MPaModul pružnosti ve smyku G_{mean} : 690 MPaPevnost v ohybu $f_{m,k}$: 24,0 MPaPevnost v tahu ve směru vláken $f_{t,0,k}$: 14,0 MPaPevnost v tlaku ve směru vláken $f_{c,0,k}$: 21,0 MPaPevnost ve smyku $f_{v,k}$: 4,0 MPaPevnost v tlaku kolmo na vlákna $f_{c,90,k}$: 2,5 MPaPevnost v tahu kolmo na vlákna $f_{t,90,k}$: 0,4 MPa5% kvantil modulu pružnosti $E_{0,05}$: 7400 MPaCharakteristická hodnota hustoty ρ_k : 350,0 kg/m³Při výpočtu je zohledněn součinitel k_h pro zvětšení pevnosti dřeva v tahu a ohybu.**Vnitřní síly v souřadném systému průřezu:**

Zatěžovací případ s největším využitím

Kombinace č.1 - Q3:G1+G2

Dlouhodobé zatížení

 $N = 2,507$ kN $M_y = 0,000$ kNm $M_z = 0,000$ kNm $V_z = 4,317$ kN $V_y = 0,000$ kN**Vzpěr:**

Počítá se se vzpěrem

Délka úseku pro vzpěr $L_z = 2,520$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_z = 1,000$ Vzpěrná délka $L_{cr,z} = 2,520$ mDélka úseku pro vzpěr $L_y = 2,520$ mSoučinitel vzpěrné délky $k_y = 1,000$ Vzpěrná délka $L_{cr,y} = 2,520$ m**Klopení:**

S klopením se nepočítá

Výsledky posouzení

Rozhodující zatěžovací případ: Kombinace č.1 - Q3:G1+G2Vnitřní síly: $N = 2,507$ kN; $M_y = 0,000$ kNm; $M_z = 0,000$ kNm; $V_z = 4,317$ kN; $V_y = 0,000$ kN**Posudek dostředného tahu:**Únosnost: $N_R = 162,983$ kN $0,015 < 1$ **Vyhovuje****Posudek smyku od posouvajících sil:**Únosnost: $V_R = 17,317$ kN $0,249 < 1$ **Vyhovuje**

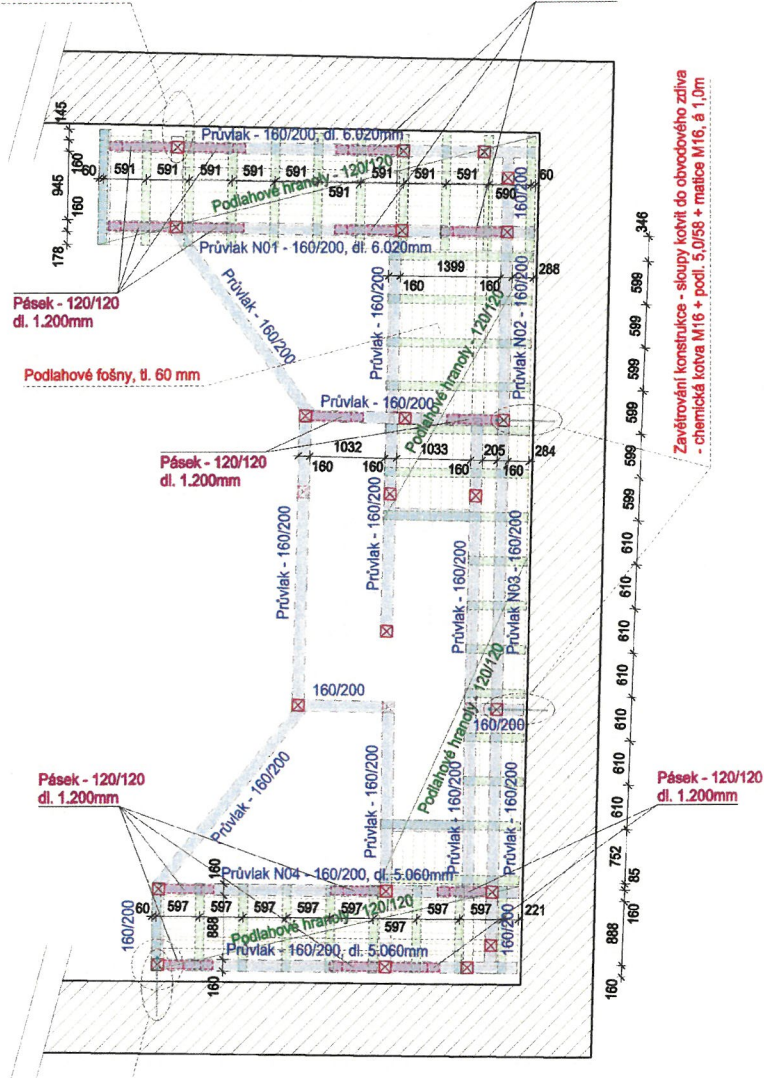
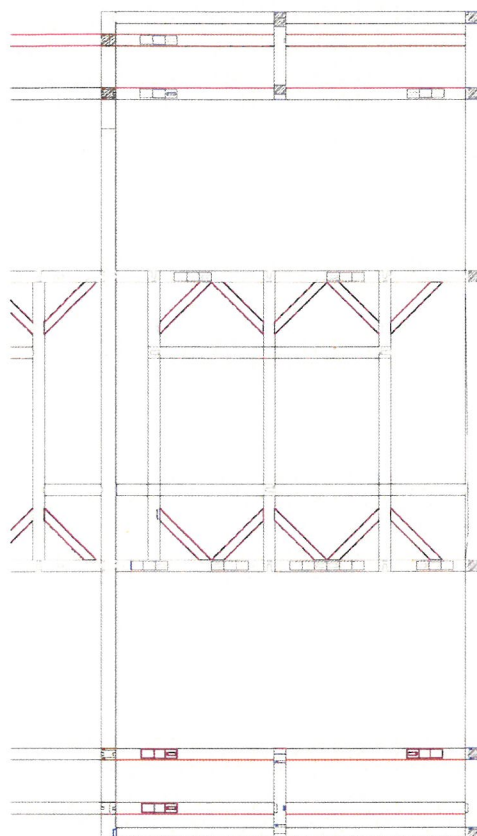
Štíhlost dílce: 145,5

Průřez vyhovuje

24,9 % VYHOVUJE



Pásek - 120/120
dl. 1.200mm



Zavětrování konstrukce - sloupky kotvit do obvodového zdiva
- chemická kotva M16 + podl. 5,0/58 + matice M16, á 1,0m

ZODP. PROJEKTANT:	VYPRACOVAL:	KRESLIL:	KOŘENPROJEKT FIBICHOVA 357, 390 02 TÁBOR +420 775 599 921 www.korenprojekt.cz	
ING. VÁCLAV MÜLLER	JAN KOŘENSKÝ, DiS.	JAN KOŘENSKÝ, DiS.		
INVESTOR: OBEC PŘEDNÍ VÝTOŇ				
PŘEDNÍ VÝTOŇ 30			DATUM	04/2024
382 73 VYŠŠÍ BROD			ČÍSLO ZAK.:	24059
NÁZEV AKCE: STAVBA VYHLÍDKOVÉ PLOŠINY VÍTKŮV HRÁDEK			STUP. DOK.	DSP
st.p.č. 140/1, k.ú. PASEČNÁ (635286)			MĚŘÍTKO:	1:100
NÁZEV VÝKRESU: STATICKÉ SCHÉMA PŮDORYS 3.N.P.			ČÍSLO VÝKRESU:	PARÉ:
			03	

Stavebník: Obec Přední Výtoň
Přední Výtoň 30
382 73 Vyšší Brod

D.1. Technická zpráva

Dle vyhlášky 405/2017 Sb. ve znění pozdějších předpisů.

projektová dokumentace pro stavebná povolení

Dřevěná vyhlídková plošina Vítkův hrádek
Přední Výtoň, katastrální území Pasečná,
číslo parcelní 140/1

V Českých Budějovicích

31. 05. 2024

Vypracoval:

Ing. Petr Kolbaba

Zodp. projektant:

Ing. arch. Filip Dubský

a). Architektonické, výtvarné, materiálové, dispoziční a provozní řešení, bezbariérové užívání stavby.

a.1) Architektonické řešení

Na pozemku č. parc. st. 140/1 bude provedena nová otevřená dřevěná vyhlídková terasa uvnitř věže Vítkova hrádku. Jedná se o konstrukci vyhlídkové plošiny uvnitř kamenné věže Vítkova hrádku. Celková výška dřevěné konstrukce je 12,315m.

a.2) Výtvarné řešení

Dřevěná konstrukce vyhlídkové plošiny bude opatřena bezbarvým nátěrem k ochraně dřeva před napadením dřevokaznými houbami, plísněmi a hmyzem.

a.3) Materiálové řešení

Dřevěná konstrukce bude v určených místech kotvena do kamenného zdiva pomocí chemických kotev. Vzhledem k tomu že nově navržená dřevěná plošina je stejná jako plošina původní, je využito stávajících kotevních bodů ve stěnách i v podlaze.

Konstrukce je navržena z dřevěných sloupů 160/160 a průvlaků 160/200, pochozí podlahové fošny jsou navrženy o tloušťce 60mm. Ve výpočtech bylo počítáno s řezivem třídy S10 (C24).

a.4) Dispoziční a provozní řešení

Uvnitř věže bude postavena dřevěná vyhlídková plošina se schodištěm o 61 schodech, která bude sloužit jako rozhledna, z níž je kruhový výhled na šumavské hřebeny.

a.5) Bezbariérové užívání stavby

Neřeší se. Stavba neovlivňuje přiléhající veřejné plochy a komunikace. Nejedná se o objekt s požadavky na bezbariérové užívání stavby dle vyhlášky č. 398/2009 sb.

b). Konstrukční a stavebně technické řešení a technické vlastnosti stavby.

b.1) Výkopy

Vzhledem k charakteru stavby není potřeba řešit.

b.2) Základy

Vzhledem k charakteru stavby není potřeba řešit. Nová dřevěná vyhlídková plošina je navržena stejná jako původní a využívá v plném rozsahu stávající kotevní body.

b.3) Svislé a vodorovné nosné konstrukce

Konstrukce vyhlídkové plošiny je navržena z dřevěných sloupů 160/160mm, 120/120mm a průvlaků 160/200mm, pochozí podlahové fošny jsou navrženy o tloušťce 60mm. Ve výpočtech bylo počítáno s řezivem třídy S10 (C24).

b.4) Schodiště

Je navrženo dřevěné dvouramenné schodiště, které součástí konstrukce vyhlídkové plošiny. Celková výška dřevěné konstrukce je 12,315m.

b.5) Izolace proti radonu

Novostavba dřevěné vyhlídkové plošiny není uzavřená, je trvale provětraná, takže není nutno radon posuzovat.

b.6) Izolace tepelné a zvukové

Vzhledem k charakteru stavby není potřeba řešit.

b.7) Anténní stožáry

Z původní konstrukce plošiny byli sejmuty stávající anténní stožáry. Na novou konstrukci plošiny budou znovu nainstalovány na stejná místa. Bude pouze upraveno jejich ukotvení ke konstrukci plošiny, aby co nejméně narušovalo pohled na konstrukci.

c). Stavební fyzika – tepelná technika, osvětlení, oslunění, akustika / hluk, vibrace – popis řešení, výpis použitých norem.

c.1) Tepelná technika

Vzhledem k charakteru stavby není potřeba řešit.

c.2) Osvětlení a oslunění

Denní osvětlení a oslunění

Vzhledem k charakteru stavby není potřeba řešit.

Umělé osvětlení

Vzhledem k charakteru stavby není potřeba řešit.

c.3) Akustika, hluk, vibrace

Budova jako celek musí splňovat nařízení vlády č. 272 / 2011 Sb. O ochraně zdraví před nepříznivými účinky hluku a vibrací.

c.4) Výpis použitých norem

Veškeré stavební práce je nutné provést podle příslušných ČSN, technologických pravidel dodavatelů a v souladu s vyhláškami Českého úřadu bezpečnosti práce.

SEZNAM PLATNÝCH ČESKÝCH TECHNICKÝCH NOREM A VYHLÁŠEK A ZÁKONŮ SOUVISEJÍCÍCH

1.	ČSN 73 0802	Požární bezpečnost staveb. Nevýrobní objekty: 2000
2.	ČSN 73 0834	Požární bezpečnost staveb. Změny staveb: 2000
3.	ČSN 73 0810	Požární bezpečnost staveb. Požadavky na požární odolnost stavebních konstrukcí: 1996
4.	ČSN 73 4108	Hygienická zařízení a šatny: 2003
5.	ČSN 73 0580	Denní osvětlení budov- Část 1 základní požadavky: 2007
6.	ČSN 73 0580	Denní osvětlení budov- Část 2 denní osvětlení obytných budov: 2007
7.	ČSN 36 0020	Sdružené osvětlení: 2015
7.	ČSN EN 12464-1	Světlo a osvětlení – osvětlení pracovních prostorů – část 1: Vnitřní pracovní prostory
8.	ČSN EN 12464-2	Světlo a osvětlení – osvětlení pracovních prostorů – část 1: Venkovní pracovní prostory
9.	ČSN 73 4301	Obytné budovy: 2004
10.	ČSN 73 0540-1	Tepelná ochrana budov- Část 1: Terminologie: 2005
11.	ČSN 73 0540-2	Tepelná ochrana budov- Část 2: Požadavky: 2011
12.	ČSN 73 0540-3	Tepelná ochrana budov- Část 3: Návrhové hodnoty veličin: 2005
13.	ČSN 73 0540-4	Tepelná ochrana budov- Část 4: Výpočtové metody: 2005
14.	ČSN 73 0532	Akustika. Ochrana proti hluku v budovách a posuzování akustických vlastností stavebních výrobků- Požadavky: 2010
15.	ČSN 73 4130	Schodiště a šikmé rampy. Základní ustanovení: 2010
16.	ČSN 73 4201	Komíny a kouřovody- Navrhování provádění a připojování spotřebičů paliv: 2010
17.	ČSN 74 3305	Ochranná zábradlí: 2008
18.	ČSN 731901	Navrhování střech- Základní ustanovení: 2011
19.	ČSN 73 3610	Navrhování klempířských konstrukcí: 2008
20.	ČSN P ISO 21 542	Pozemní stavby – Přístupnost a využitelnost vybudovaného prostředí: 2013
21.	ČSN 73 4055	Výpočet obestavěného prostoru pozemních staveb
22.	ČSN EN 1443	Komíny- všeobecné požadavky
23.	ČSN 73 4301	Obytné budovy: 2004
24.	ČSN 73 4305	Zařiditelnost bytů: 1989
25.	ČSN 73 6005	Prostorové uspořádání sítí technického vybavení: 1994
26.	TNI 360450	Rušivé oslunění při osvětlení vnitřních prostor 2004
27.	Zákon č. 22/1997 Sb	
28.	Zákon č. 71/2000 Sb	
29.	Zákon č. 205/2001 Sb	
30.	Vyhláška MMR č. 137/1998 Sb.	
31.	NV 591/2006 Sb., NV 362/2005 Sb.	

Výpis

usnesení ze zasedání zastupitelstva obce Přední Výtoň konaného dne 5.6.2024

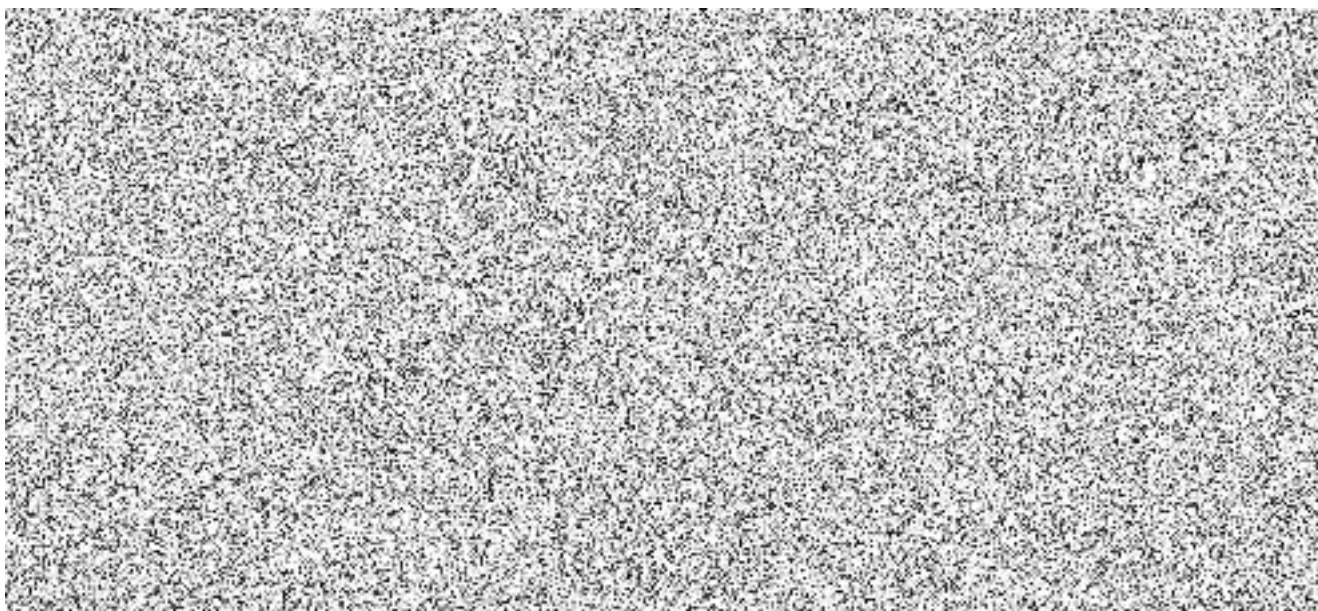
Usnesení č. 33/2024

Zastupitelstvo obce Přední Výtoň určuje ověřovatele zápisu paní Alenu Štikovou, a pana Jana Zdechovana st., zapisovatelkou zápisu paní Reginu Houškovou.

Výsledek hlasování: pro: 6 proti: - zdržel se: - Návrh byl přijat

Program:

Vyvěšený program zasedání.



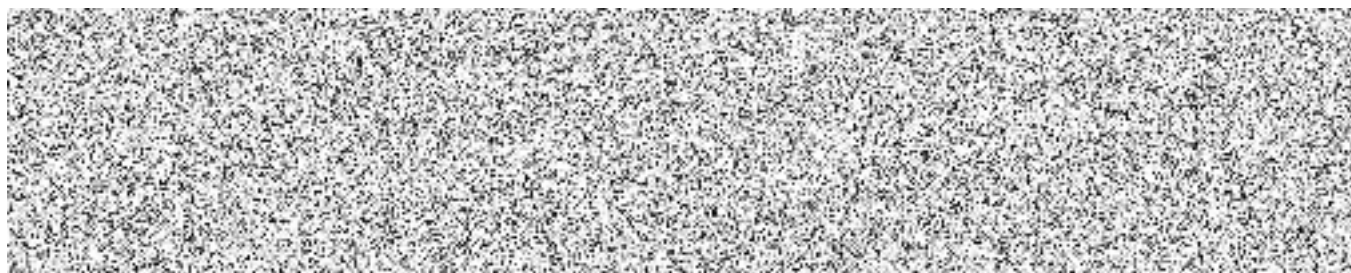
a. Smlouva o dílo- výroba a montáž dřevěné plošiny na Vítkově kameni

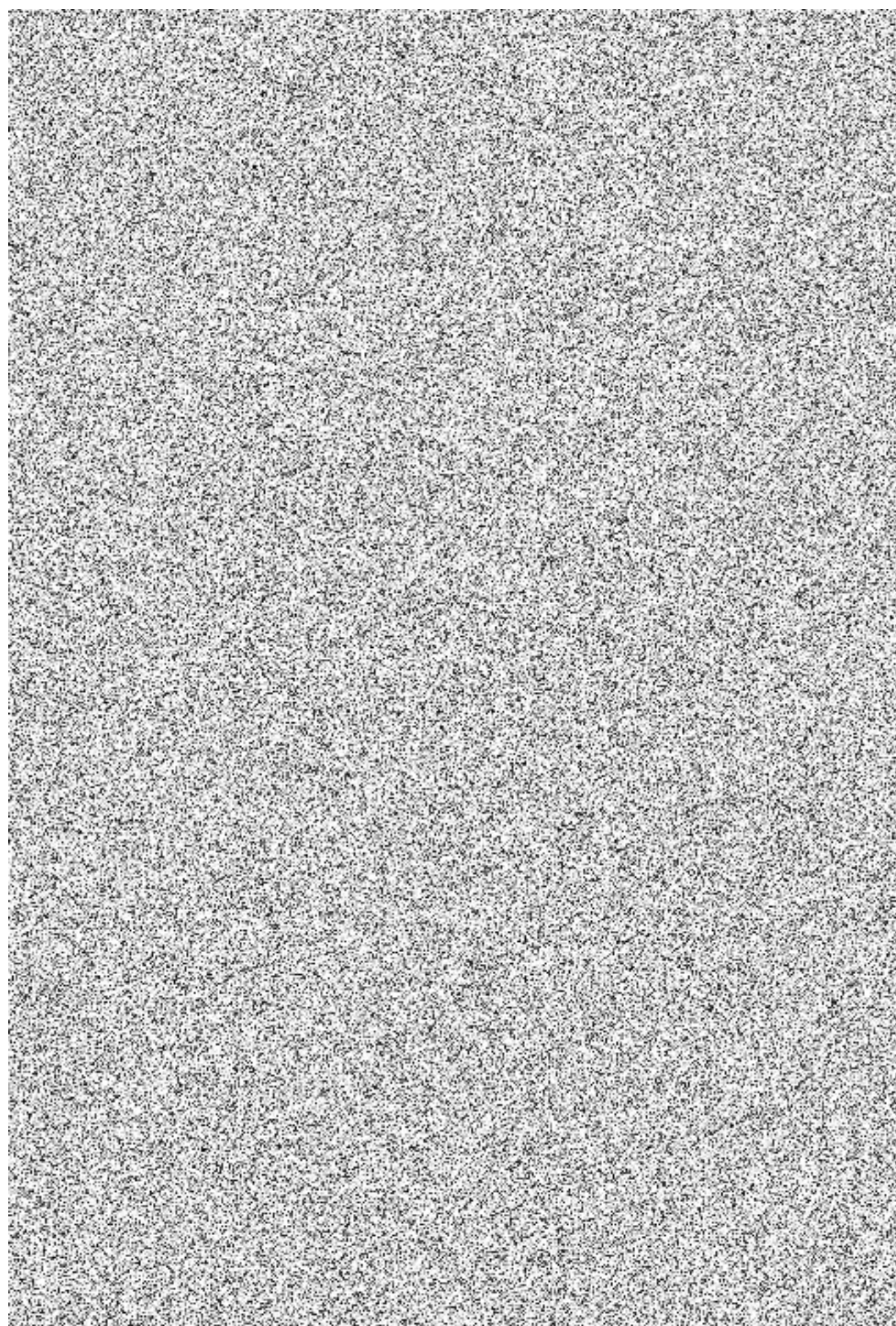


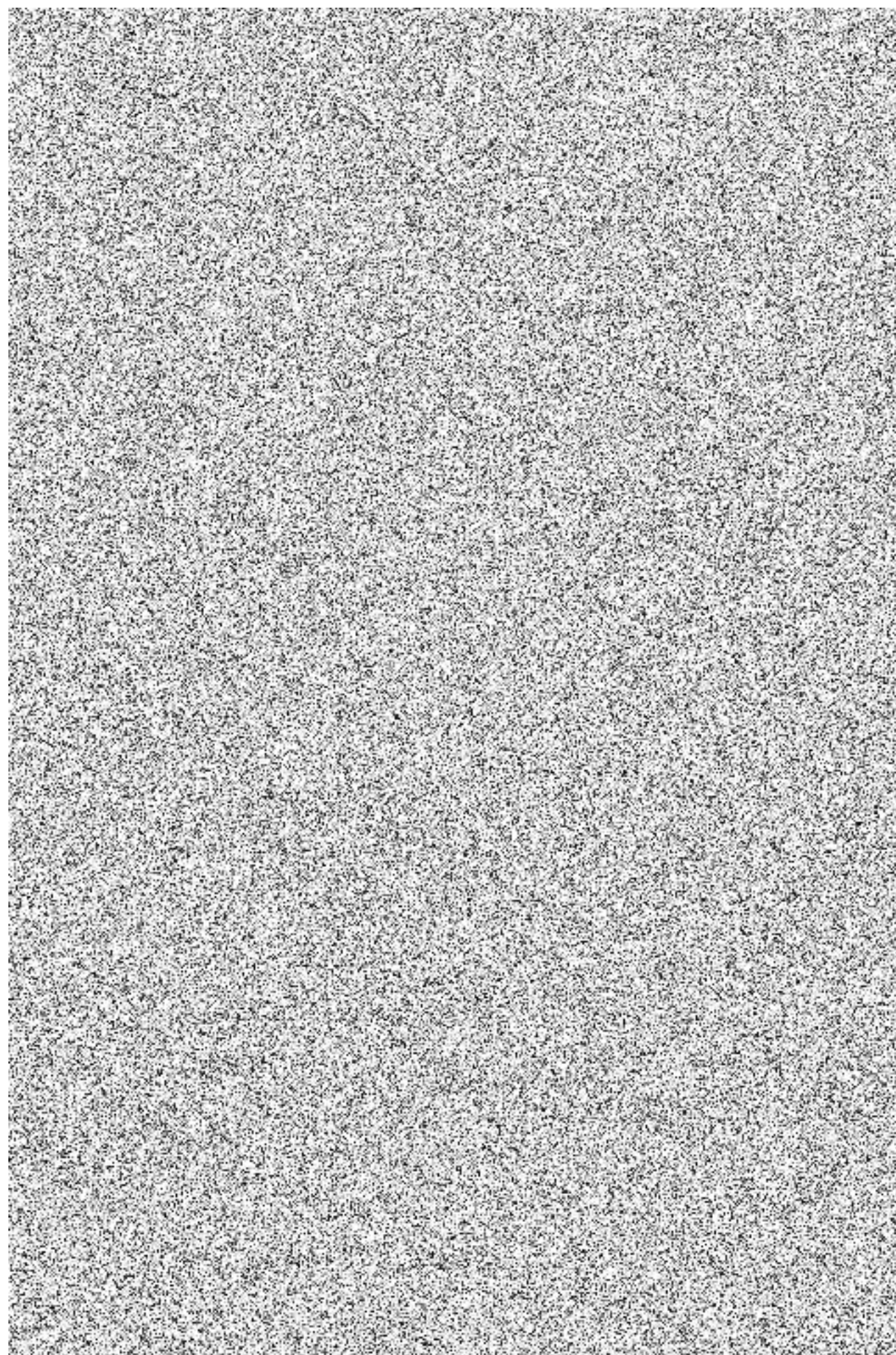
Usnesení č. 34/2024

Zastupitelstvo obce Přední Výtoň schvaluje program zasedání v navrženém znění:

Výsledek hlasování: pro: 6 proti: - zdržel se: - Návrh byl přijat









Usnesení č. 45/2024

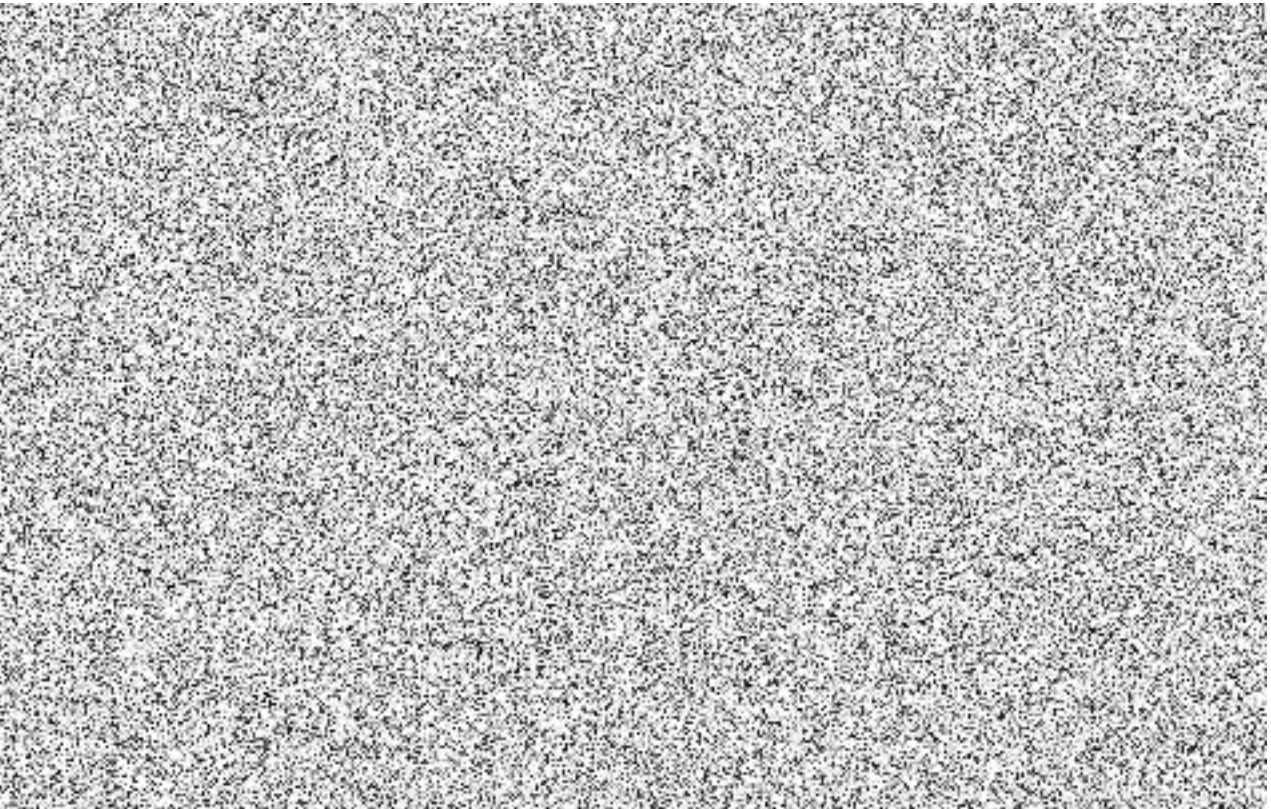
Zastupitelstvo obce Přední Výtoň schvaluje uzavření smlouvy na výrobu, dodání a montáž dřevěné vyhlídkové plošiny na Vítkově hrádku s firmou NEMA spol. s r.o., Olešnice 107, 373 31 Olešnice, IČ:49062905, DIČ:CZ49062905 za nabídnutou částku 1 354 603,27 Kč bez DPH. Uzavřením smlouvy pověřuje starostu obce.

Výsledek hlasování: pro: 6

proti: -

zdržel se: -

Návrh byl přijat



Poznámka

Úplný zápis je ve smyslu § 95 odst. 2 zákona 128/2000 Sb., o obcích (obecní zřízení), uložen na Obecním úřadu Přední Výtoň k nahlédnutí.

PROTOKOL O PŘEDÁNÍ A PŘEVZETÍ STAVENIŠTĚ, PRACOVÍŠTĚ

pořízený dne 11.9.2024, dle smlouvy o dílo č. 2024-1481 ze dne 1.7.2024 uzavřené mezi Předávajícím a Přebírajícím, jak jsou tyto strany specifikovány níže.

Předávající: Obec Přední Výtoň (IČ: 002 46 085)

zastoupen: Dipl.- Ing. Pavlem Gabrišem, starostou

Přebírající : NEMA, spol. s r.o. (IČ: 490 62 905)

zastoupen: Bc. Bohumírem Bahenským, obchodním zástupcem

1.) Předmět plnění

Předmětem plnění je provedení díla „Dřevěná konstrukce vyhlídkové plošiny na hradě Vítkův kámen“, přičemž součástí díla je kompletní montáž konstrukce vyhlídkové plošiny a venkovního vstupního schodiště a dalších podpurných prvků, jsou-li vyžadovány projektem stavby a poskytnutí dalších plnění, jak jsou uvedena ve výše specifikované smlouvě o dílo uzavřené mezi Předávajícím a Přebírajícím.

2.) Předané plochy a ostatní prostory staveniště:

Předmětem předání jsou prostory pozemku p.č. st. 140/1 včetně objektu hradu Vítkův kámen (dále jen „pracoviště“).

3.) Předání klíče od objektu donjonu

Dnešního dne byl předávajícím předán 1ks klíče a přebírajícím převzat 1 ks klíče od vstupu do objektu hradu Vítkův kámen.

4.) Předání přípojných míst:

Přípojně místo bylo/ nebylo* požadováno – je/ není* předmětem předání.

Stav elektroměru ke dni předání: 5901

5.) Podmínky předání:

- Přebírající byl upozorněn a obeznámen s technickými a technologickými zařízeními třetích stran, které se nachází na pracovišti.
- Přebírající si před převzetím pracoviště prohlédl a seznámil se s jeho stavem.
- Předávající upozorňuje přebírajícího na zákaz výměny zámků do objektu hradu Vítkův kámen.
- Předávající byl seznámen s majetkoprávními vazbami, zejména pak na přístupovou cestu v majetku Lesů ČR, a objekt na pozemku p.č. st. 140/2 v k.ú. Pasečná, obec Přední Výtoň, které nejsou předmětem předání.
- Předávající zajistí na pracovišti pořádek a čistotu. Odpady a zbytky materiálů, nečistoty a komunální odpad vzniklé jeho pracemi a činnostmi bude průběžně odstraňovat a veškeré nakládání s odpady bude provádět v souladu se zákonem o odpadech.
- Přebírající prohlašuje, že nebude odebírat elektrickou energii ze sítě prostřednictvím odběrného místa Předávajícího bez jeho písemného souhlasu a stanovení podmínek odběru. Náklady na energii nese Přebírající.
- Přebírající umožní vstup na pracoviště (vč. vstupu do objektu hradu Vítkův kámen) zástupcům Předávajícího.
- Přebírající umožní vstup na pracoviště (vč. vstupu do objektu hradu Vítkův kámen) osobám určeným Předávajícím a umožní těmto osobám vykonávat na pracovišti (vč. vnitřku objektu hradu Vítkův kámen) stavební a jiné práce; pokud bude nutná koordinace těchto prací nebo plnění podmínek

stanovených právními předpisy, zavazuje se Přebírající koordinaci nebo plnění podmínek stanovených právními předpisy zajistit.

6.) Zajištění staveniště:

- a) Přebírající se zavazuje, že při plnění díla bude dodržovat platné právní předpisy a pravidla bezpečné a zdravé neohrožující práce, požární ochrany a životního prostředí dle platných právních předpisů.
- b) Přebírající zajistí pracoviště proti vstupu nepovolaných osob na své náklady.

7.) Závady zjištěné při předání a převzetí pracoviště:

ŽADNE

V případě potřeby bude přílohou další list podepsaný oběma stranami.

8.) Objednatel předal zhotoviteli tyto telefonní linky:

Za předávajícího:

František Soukup	602 620 065	soukup.frant@seznam.cz
Dipl.- Ing. Pavel Gabriš	736 705 555	starosta@prednivyton.cz

Za přebírajícího:

Bc. Bohumír Bahenský	720 967 494	bahensky.bohumir@nema.cz
Ing. Tomáš Nemrava	720 051 396	nemrava.tomas@nema.cz

7.) Předávající dne 11.9.2024 předává pracoviště Přejímacímu a tento pracoviště

PŘEBÍRÁ - NEPŘEBÍRÁ

na základě tohoto protokolu dle uzavřené smlouvy o dílo.

Tento protokol je zpracován ve dvou vyhotoveních, z nichž jedno náleží Předávajícímu a jedno náleží Přebírajícímu.

Za objednatele:

Dipl.- Ing. Pavel Gabriš

podpis

Za zhotovitele:

Bc. Bohumír Bahenský

podpis