

STAVEBNĚ-KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ
D.11a.02.01. TECHNICKÁ ZPRÁVA



www.asproject.eu

E

AS PROJECT CZ s.r.o.

architektura, projekce, engineering, dodavatelská činnost a prodej
tel.: 565 323 249, 565 326 870, fax.: 565 324 584
asproject@asproject.eu

TOTO DÍLO JE DUŠEVNÍM VLASTNICTVÍM SPOLUAUTORŮ FIRMY AS PROJECT CZ s.r.o. PELHŘÍMOV. O NAKLÁDÁNÍ S DÍLEM ROZHODUJÍ SPOLUAUTOŘI AS PROJECT CZ s.r.o. JE PŘEDMĚTEM PRÁVA AUTORSKÉHO A JE CHRÁNĚNO JAKO CELEK AUTORSKÝM ZÁKONEM č.121/2000 Sb. V PLATNÉM ZNĚNÍ.

P:\ZS - Trebic\60 Příprava\10 Provedení stavby\60 Data\90 Vykresy Texty\D\11a - I11a - Teren\11a-02 - SK\11a-02-01 - Technická zprava.docx

Obsah:

a)	Identifikace stavby	3
b)	Technické požadavky	3
c)	Popis navrženého nosného systému.....	5
d)	Zatížení ve statickém výpočtu.....	6
e)	Požadovaná jakost navržených materiálů.....	7
f)	Netradiční technologické postupy a zvláštní požadavky na provádění.....	7
g)	Požární ochrana konstrukce	7
h)	Zajištění stavební jámy a geotechnické zhodnocení zeminy	7
i)	Technologické podmínky postupu prací, které by mohly ovlivnit stabilitu vlastní konstrukce, případně sousední stavby	8
j)	Zásady pro provádění bouracích a podchycovacích prací a zpevňovacích konstrukcí či prostupů.....	8
k)	Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí a případných kontrolních měření a zkoušek	8
l)	Specifické požadavky na rozsah a obsah dokumentace pro provádění stavby, případně dokumentace zajištěné jejím zhotovitelem	9
m)	Upozornění	12

a) Identifikace stavby

Stavba:	REVITALIZACE ZIMNÍHO STADIONU V TŘEBÍČI
Místo stavby:	parc. č. 2695, 2692, 7305, 150/1, 2456, 150/5, k.ú. Třebíč, obec Třebíč, kraj Vysočina
Investor:	Město Třebíč, Karlovo náměstí 104/55, 674 01 Třebíč, IČO 002 90 629
Projektant stavebně konstrukční části:	Ing. Jiří Žížka, Ing. Šimon Slavětínský Ing. Jiří Žížka Ostašovská 96 Liberec 10 46010 tel.: +420 603 570 329 e-mail: agralplast@agralplast.cz IČO: 017 78 293, ČKAIT 0500180 (IP00, IS00) Ing. Šimon Slavětínský AS PROJECT CZ s.r.o. Humpolecká 2122, 393 01 Pelhřimov tel.: +420 602 440 246 e-mail: simon.slavetinsky@asproject.eu

b) Technické požadavky

O požadavcích a popisu obecně platí, že veškeré konstrukce jsou v souladu s platnými českými normami a právními předpisy a nařízeními platnými v době jeho zpracování.

Zhotovitel stavby je povinen dodržet všechna následující ustanovení, prováděcí předpisy, technická pravidla a normy včetně jejich nezávazných částí. V případě jakéhokoliv rozporu této dokumentace provádění stavby s uvedenými dokumenty je nutné upozornění zhotovitele části statika staveb na tuto skutečnost a sjednání nápravy před zahájením výstavby. Obecně platí, že uvedené technické požadavky mají přednost před skutečnostmi znázorněnými na výkresech, v technické zprávě či statickém výpočtu.

Beton – technologie

ČSN EN 206-1 Beton – část 1: Specifikace, vlastnosti, výroba a shoda
+A+ (2.2005); +A2 (10.2005); +Z1 (1.2002); +Z2 (12.2003); +Z3(4.2008); +Z4 (10.2013)

ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí + opr.1 (7.2011)

ČSN 73 0202 Geometrická přesnost ve výstavbě. Základní ustanovení (3.1995)

ČSN 42 0139 Ocel pro výztuž do betonu – Svařitelná žebříková betonářská ocel. Všeobecně (6.2011)

ČSN 73 0210-1 Geometrická přesnost ve výstavbě. Podmínky provádění. Část 1: Přesnost osazení (12.1992)

ČSN 0212-1 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 1: Základní ustanovení

ČSN 0212-3 Geometrická přesnost ve výstavbě. Kontrola přesnosti. Část 3: Pozemní stavební objekty

ČSN 73 6180 Hmoty pro ošetřování povrchu čerstvého betonu

Zásady navrhování konstrukcí

ČSN EN 1990 ed.2 Zásady navrhování konstrukcí (2.2011)

Zatížení stavebních konstrukcí

ČSN EN 1991-1-1 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-1: Obecná zatížení – Objemové tíhy, vlastní tíha a užitná zatížení pozemních staveb +opr.1 (2.2010); +Z1 (2.2010); +Z2 (3.2010)

ČSN EN 1991-1-2 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-2: Obecná zatížení – Zatížení konstrukcí vystavených účinkům požáru +opr.1 (12.2006); +opr.2 (2.2010); +opr.3 (5.2013)

ČSN EN 1991-1-3 ed.2 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-3: Obecná zatížení – Zatížení sněhem (6.2013)

ČSN EN 1991-1-4 ed.2 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-4: Obecná zatížení – Zatížení větrem (4.2013)

ČSN EN 1991-1-5 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-5: Obecná zatížení – Zatížení teplotou +opr.1 (2.2010); +opr.2 (6.2011); +Z1 (2.2010); +Z2 (3.2010)

ČSN EN 1991-1-6 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-6: Obecná zatížení – Zatížení během provádění +opr.1 (9.2009); +opr.2 (6.2013); +Z1 (2.2010); +Z2 (3.2010); +Z3 (3.2010); +Z3 (7.2011); +Z4 (4.2012)

ČSN EN 1991-1-7 Eurokód 1: Zatížení konstrukcí – Část 1-7: Obecná zatížení – Mimořádná zatížení +opr.1 (2.2011); +Z1 (3.2010)

Betonové konstrukce– navrhování

ČSN EN 1992-1-1 ed.2 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí. Část 1-1: Obecná pravidla a pravidla pro pozemní stavby (7.2011)

ČSN EN 1992-1-2 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí. Část 1-2: Obecná pravidla – Navrhování konstrukcí na účinky požáru +NA ed.A (7.2007); +opr.1 (10.2009)

ČSN 73 1201 Navrhování betonových konstrukcí pozemních staveb (1.9.2010) (doplňující ustanovení s přihlédnutím k ČSN EN 1992-1-1)

Zakládání konstrukcí

ČSN EN 1997-1 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí – Část 1: Obecná pravidla

ČSN EN 1997-2 Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí – Část 1: Průzkum a zkoušení základové půdy

ČSN 73 0037 Zemní tlak na stavební konstrukce +opr.1 (5.1998); +Z1 (7.2010)

ČSN 72 1006 Kontrola hutnění zemin a sypanin +Z1 (9.2013)

Ocelové konstrukce

ČSN EN 1993-1-1 Navrhování ocelových konstrukcí – Obecná pravidla pro pozemní stavby

ČSN EN 1993-1-2 Navrhování ocelových konstrukcí – Obecná pravidla – Navrhování konstrukcí na účinky požáru

ČSN EN 1993-1-3 Navrhování ocelových konstrukcí – Obecná pravidla – Doplnující pravidla pro tenkostěnné za studena tvarované prvky a plošné profily

ČSN EN 1993-1-5 Navrhování ocelových konstrukcí – Boulení stěn

ČSN EN 1993-1-8 Navrhování ocelových konstrukcí – Navrhování styčníků

ČSN EN 1993-1-9 Navrhování ocelových konstrukcí – Únava

ČSN EN 1993-1-11 Navrhování ocelových konstrukcí – Navrhování ocelových tažených prvků

ČSN EN 1991-3 Zatížení konstrukcí – Zatížení konstrukcí – Zatížení od jeřábu a strojního vybavení

ČSN EN 1993-6 Navrhování ocelových konstrukcí – Jeřábové dráhy

ČSN EN 10027-1 Systém označování ocelí. Stavba značek ocelí

Použité výpočetní programy

Advance Design 2022

Geo5 – Patky, Úhlová stěna

c) Popis navrženého nosného systému

Z důvodu výškově nesourodého terénu je navržen na západě systém opěrných stěn, který tyto nerovnosti vyrovnává. Systém se napojuje na stávající opěrné stěny. Jelikož stávající západní část je těžko přístupná a nebyly předány žádné podklady od založení stávajících stěn, byly stěny půdorysně vyneseny dle provedeního laserskenu a hloubky založení odhadnuty dle založení do nezámrazné hloubky a předpokládaného průběhu skály R2. Nicméně po demolici stávajícího technického zázemí na západě je nutné tyto hloubky založení ověřit na místě (případně tomu přizpůsobit založení nových opěrných stěn). V rámci provádění žb

stěn je uvažováno s využitím záporového pažení pro zajištění stability stávajících okolních objektů. Při projektování bylo uvažováno s předpokladem, že všechny stávající nosné konstrukce jsou založeny do únosné vrstvy horniny R3 (nebo do jejích nestlačitelných zvětralých vrstev).

U východní části budovy je navržena menší opěrná stěna, která bude založena do nezámrazné hloubky.

Podrobnější informace o geometrii objektu a použitých prvcích viz výkresová dokumentace.

d) Zatížení ve statickém výpočtu

Konstrukce je dimenzovaná na zatížení uvažováno podle platných norem ČSN EN a podle zadání. Velikost zatížení je do všech zatěžovacích stavů zadána v charakteristických hodnotách. Uvažovaná zatížení a jejich součinitele jsou následující:

Vlastní tíha nosných konstrukcí (součinitel 1,35)

Stálé zatížení (součinitel 1,35)

Nad rámec vlastní tíhy železobetonových konstrukcí je konstrukce dimenzovaná na vlastní tíhu střešní konstrukce, stropní konstrukce, obvodového zdiva. Hodnoty jednotlivých zatížení viz statický výpočet.

Užitné zatížení (součinitel 1,50)

Užitné zatížení je ve statickém výpočtu rozděleno na stropní konstrukce, oblast schodišť a střešních ploch. Hodnoty jednotlivých zatížení viz statický výpočet.

Zatížení sněhem (součinitel 1,50)

Objekt se podle „ČSN EN 1991-1-3 Zatížení konstrukcí – část 1-3: Zatížení sněhem, včetně změn“ nachází v II. Sněhové oblasti. Případné překročení hodnoty dovoleného zatížení pro výšku sněhové vrstvy je nutné monitorovat. Pro vyšší hodnoty zatížení je třeba přijmout ochranná opatření a přikročit k odstranění části sněhové vrstvy.

Zatížení větrem (součinitel 1,50)

Objekt se podle „ČSN EN 1991-1-4 Zatížení konstrukcí – část 1-4: Zatížení větrem“ nachází ve větrové oblasti III a kategorii terénu III. Výchozí základní rychlost větru: 27,5 m/s

Zatížení deštěm (součinitel 1,50)

Z hlediska zatížení se na střeše uvažuje plošné zatížení 75 mm vodního sloupce, v úžlabích pak s klínovým zatížením vodního sloupce o maximální výšce 100 mm od krytiny. Toto zatížení se uvažuje pouze v letním období a není v kombinaci se zatížením sněhem.

Dynamické zatížení technologií a technická seizmicita

Investor neuvažuje o instalaci takovýchto typů zařízení, zatížení tedy není uvažováno.

Chemická agresivita vnitřního prostředí související s provozem objektu

Není uvažováno.

Statický výpočet.

Bylo provedeno posouzení celkového prutového modelu objektu.

e) Požadovaná jakost navržených materiálů

C 25/30	XC2, XA1 – CL 0,20- D_{MAX} 22 – MONOLITICKÉ ZÁKLADY, PATKY
C 25/30	XC4, XF1, XA1 – CL 0,20- D_{MAX} 22 – VENKOVNÍ OPĚRNÉ STĚNY
C 12/15	X0 – CL 1,00- D_{MAX} 22 – PROSTÝ BETON

Betonářská ocel B 500B.

Krytí základových konstrukcí v tl. 35–40 mm s betony bez zvýšeného množství záměsové vody.

f) Netradiční technologické postupy a zvláštní požadavky na provádění

Objekty venkovních opěrných stěn budou založeny do předpokládaného průběhu horniny R3 (Předpoklad $R_{df} = 800$ kPa).

g) Požární ochrana konstrukce

Venkovní vyrovnávací opěrné stěny nemusí splňovat požární odolnost.

h) Zajištění stavební jámy a geotechnické zhodnocení zeminy

Uvažovaná únosnost základové spáry (únosnost zeminy dle IGP/HGP) je minimálně 800 kPa (skalní hornina R3). Vycházíme z předpokladu, že stávající základové konstrukce jsou založeny do této únosné vrstvy, tudíž s novými základovými konstrukcemi se snažíme zakládat do stejné hloubky.

Je uvažováno s podchycením stávajících základů pomocí tryskové injektáže (jednotlivá místa vyznačena v půdorysu základových konstrukcí – viz dokumentace D.01.02a).

V rámci zajištění stability svahu a stávajících okolních objektů u západní přístavby je uvažováno s využitím záporového pažení. V ose G v rozsahu z.6 až 1 je uvažováno s využitím záporového pažení délky 27,5 m a výšky 6 m. Dále je uvažováno se záporovým pažením o délce 17 m a výšce 2 m při stávající kamenné zídce, až k zdím objektu č.p.1 (osa z.4.). Nicméně při realizaci je nutno provést doplňující průzkum (IGP) tohoto místa (počty sond stanoví geolog).

Způsob zajištění stavební jámy při provádění je zodpovědností vybraného dodavatele.

i) Technologické podmínky postupu prací, které by mohly ovlivnit stabilitu vlastní konstrukce, případně sousední stavby

Pro tuto stavbu platí obvyklé podmínky jako pro běžné monolitické konstrukce, podle příslušných norem.

j) Zásady pro provádění bouracích a podchycovacích prací a zpevňovacích konstrukcí či prostupů

Při vlastní výstavbě nového objektu západní přístavby je nutné provést kompletní demolici zděných stávajících objektů v tomto prostoru. Pro stavební úpravy uvnitř stadionu je nutné zdemolovat stávající tribunu a očistit většinu ocelových nosných konstrukcí.

Je uvažováno s podchycením stávajících základů pomocí tryskové injektáže (jednotlivá místa vyznačena v půdorysu základových konstrukcí – viz dokumentace D.01.02a).

V rámci zajištění stability svahu a stávajících okolních objektů u západní přístavby je uvažováno s využitím záporového pažení. V ose G v rozsahu z.6 až 1 je uvažováno s využitím záporového pažení délky 27,5 m a výšky 6 m. Dále je uvažováno se záporovým pažením o délce 17 m a výšce 2 m při stávající kamenné zídce, až k zdím objektu č.p.1 (osa z.4.). Nicméně při realizaci je nutno provést doplňující průzkum (IGP) tohoto místa (počty sond).

k) Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí a případných kontrolních měření a zkoušek

Přesto budou nosné svařované styky průběžně kontrolovány a případně doporučuji provádět průběžnou fotodokumentaci těchto nosných svařovaných spojů sloup-sloup a sloup-ztužující stěny, případně stěny vzájemně spojované.

Všechny zakrývané části konstrukcí musí být převzaty TDI s tím, že odchylky od tohoto projektu musí být zaznamenány v dokumentaci skutečného stavu.

- kvalitu základové spáry je nutné porovnat s předpoklady projektu geologem a stav zapsat oprávněnou osobou do stavebního deníku + fotodokumentaci
- výškovou polohu základové spáry nutno provádět individuálně za účasti geologa do úrovně zeminy, jejíž únosnost odpovídá požadavku projektu a různé výškové úrovně zdokumentovat a dorovnat podkladním betonem
- pokud by stav zemin neodpovídal předpokladům, nutno kontaktovat projektanta za účelem vypracování změny

-
- zeminy do konstrukčních násypů musí odpovídat předpokladům zatížení a po zhutnění vykazovat parametry dle části HTÚ,
 - zemní plochy musí být výškově zaměřeny a kvalitativně převzaty se zadokumentováním stavu před dalším zakrýváním
 - použité zeminy do násypů musí být zdokumentovány, protokoly o zkouškách archivovány

l) Specifické požadavky na rozsah a obsah dokumentace pro provádění stavby, případně dokumentace zajištěné jejím zhotovitelem

Tato dokumentace je zpracována na úrovni pro provedení stavby a obsahuje tuto technickou zprávu, včetně výkresů založení a tvarů monolitických konstrukcí.

Vybraný zhotovitel stavby zajistí dílenskou PD na veškeré venkovní monolitické železobetonové konstrukce.

m) Plán kontroly spolehlivosti konstrukce

Všeobecně:

Plán kontroly spolehlivosti konstrukcí (stanovení kontrol spolehlivosti konstrukcí stavby z hlediska jejich budoucího využití) vychází z platných norem, zejména pak z ČSN EN 1990 dle klasifikace konstrukcí.

V rámci stavby se předpokládá pravidelná kontrola stavby investorem dle managementu spolehlivosti, kontrolní prohlídky stavby stavebním úřadem definovaném v dokumentaci pro stavební povolení. Před uvedením stavby do provozu je třeba provést tzv. výchozí prohlídku konstrukce tak, aby bylo ověřeno konstrukční provedení stavby, soulad s projektem a ověřeny použité materiály a postupy (certifikace, prohlášení shody apod.).

V rámci následného využití stavby s odkazem na plánovanou a návrhovou životnost je třeba definovat rozsah a četnost pravidelných kontrol stavby tak, aby byla zajištěna její plná funkčnost, stabilita a spolehlivost. Návrh těchto termínů, rozsah a evidence prohlídek musí být definován majitelem stavby/provozovatelem v tzv. provozním řádu stavby, tyto prohlídky musí být v souladu s platnými předpisy.

Kontroly stavby pro zajištění spolehlivosti konstrukce:

Vychází se ze zařazení stavby dle následujících parametrů:

Tabulka 2.1 – Informativní návrhové životnosti

Kategorie návrhové životnosti	Informativní návrhová životnost (v letech)	Příklady
1	10	dočasné konstrukce ⁽¹⁾
2	10 až 25	vyměnitelné konstrukční části, např. jeřábové nosníky, ložiska
3	15 až 30	zemědělské a obdobné stavby
4	50	budovy a další běžné stavby
5	100	monumentální stavby, mosty a jiné inženýrské konstrukce

⁽¹⁾ Konstrukce nebo jejich části, které mohou být demontovány s předpokladem dalšího použití, se nemají považovat za dočasné.

B.5 Kontrola během provádění

(1) Mohou být zavedeny tři úrovně kontroly provádění (IL – *inspection levels*), tak jak je uvedeno v tabulce B.5. Úrovně kontroly se mohou vztahovat ke třídám managementu jakosti, které jsou vybrané a zavedené pomocí vhodných opatření managementu jakosti. Viz 2.5. Další pokyny jsou dostupné v příslušných normách pro provádění, na které se odkazují EN 1992 až EN 1996 a EN 1999.

Tabulka B.5 – Úrovně kontroly (IL)

Úrovně kontroly	Charakteristika	Požadavky
IL3 souvisí s RC3	zvýšená kontrola	kontrola třetí stranou
IL2 souvisí s RC2	běžná kontrola	kontrola v souladu s postupy organizace
IL1 souvisí s RC1	běžná kontrola	vlastní kontrola

B.3.2 Diferenciace prostřednictvím indexu spolehlivosti β

- (1) Třídy spolehlivosti (RC – *reliability classes*) mohou být definovány na základě indexu spolehlivosti β .
- (2) Tři třídy spolehlivosti RC1, RC2 a RC3 souvisí se třemi třídami následků CC1, CC2 a CC3.
- (3) Doporučené minimální hodnoty indexu spolehlivosti související s třídami spolehlivosti jsou uvedeny v tabulce B.2 (viz také příloha C).

Tabulka B.2 – Doporučené minimální hodnoty indexu spolehlivosti β (mezní stavy únosnosti)

Třída spolehlivosti	Minimální hodnoty β	
	referenční doba 1 rok	referenční doba 50 let
RC3	5,2	4,3
RC2	4,7	3,8
RC1	4,2	3,3

POZNÁMKA Obvykle se předpokládá, že návrhem podle EN 1990 s dílčími součiniteli podle přílohy A1 a podle EN 1991 až EN 1999 má konstrukce index spolehlivosti β vyšší než 3,8 pro 50letou referenční dobu. Vyšší třídy spolehlivosti než RC3 nejsou pro prvky konstrukce v této příloze dále uvažovány, protože každá taková konstrukce vyžaduje individuální posouzení.

B.3.3 Diferenciace prostřednictvím dílčích součinitelů

(1) Jedním ze způsobů, jak dosáhnout diferenciace spolehlivosti, je rozlišení tříd součinitelů γ_F , které se mají použít v základních kombinacích zatížení pro trvalé návrhové situace. Např. pro stejné úrovně kontroly při navrhování a při provádění mohou být dílčí součinitele násobeny součinitelem K_{FI} podle tabulky B.3.

Tabulka B.3 – Součinitel K_{FI} pro zatížení

Součinitel K_{FI} pro zatížení	Třída spolehlivosti		
	RC1	RC2	RC3
K_{FI}	0,9	1,0	1,1

POZNÁMKA Zejména pro třídu RC3 se obvykle místo použití K_{FI} dává přednost jiným opatřením, tak jak je popsáno v této příloze. K_{FI} je vhodné použít pouze pro nepříznivá zatížení.

Definice dle materiálu a konstrukce:

A, Nosné základové a betonové konstrukce

Nosné základové betonové konstrukce budou provedeny dle ČSN EN 13670 Provádění betonových konstrukcí.

ŽB nosné konstrukce budou kontrolovány dle zařídění konstrukce v intervalu 5/10let; kontroluje se soulad konstrukce a předpokladů statického výpočtu (statické schéma, zatížení, změny v průběhu životnosti) a stav konstrukce (trhliny, karbonatace betonu, porušení a koroze výztuže apod.).

B, Nosné zděné konstrukce

Nosné zděné konstrukce budou provedeny dle ČSN EN 1996-2 Eurokód 6: Navrhování zděných konstrukcí – Část 2: Volba materiálů, konstruování a provádění zdiva.

Zděné nosné konstrukce budou kontrolovány dle zařídění konstrukce v intervalu 5/10let; kontroluje se soulad konstrukce a předpokladů statického výpočtu (statické schéma, zatížení, změny v průběhu životnosti) a stav konstrukce (trhliny zdiva, vydrolení malty, rozpad zdiva apod.).

C, Ocelové konstrukce

Ocelové konstrukce budou provedeny dle ČSN EN 1090-2 –Provádění ocelových konstrukcí a hliníkových konstrukcí – Část 2: Technické požadavky na ocelové konstrukce. V rámci návrhu, výroby a montáže ocelových konstrukcí musí být tyto zařazeny do skupin dle tzv. tříd následků, kritérií použitelnosti a kritérií výrobní kategorie. Před uvedením konstrukce do provozu musí být provedena v souladu s ČSN 73 2604 tzv. výchozí prohlídka. Ocelové konstrukce budou po dobu své životnosti kontrolovány dle ČSN 732604 –Ocelové konstrukce –Kontrola a údržba ocelových konstrukcí pozemních a inženýrských staveb. Četnost kontrol, jejich způsob a evidence je definován platnou normou, kontroly musí „navazovat“ na tzv. výchozí prohlídku konstrukce.

V dalším stupni dokumentace je nutné vyznačit prvky ke kontrole ocelové prvky, které vytipoval průzkum provedený firmou Excon.

n) Upozornění

Je nutné brát na zřetel poznámky a upozornění na jednotlivých výkresech.

Zákresy podzemních zařízení (sítí) ve výkresu situace neslouží jako vytyčovací výkres. Před zahájením stavebních prací je nutné zajistit jejich vytýčení a označení podle platných předpisů.

Pro zachování architektonických a technických kvalit je vhodné veškeré změny konzultovat s autorem a zpracovatelem projektu.

Tato projektová dokumentace je zpracována pro provedení stavby, nemá povahu projektu pro realizaci stavby. Projektant nepřebírá zodpovědnost za realizaci stavby na základě této projektové dokumentace. Je nutné vytvořit dílenskou dokumentaci, pro realizaci stavby!!!

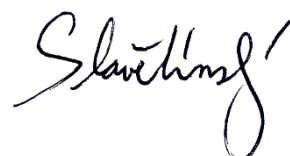
Pro zachování architektonických a technických kvalit objektu je nutné veškeré změny konzultovat s projektantem. Především pak při samotné realizaci stavby.

– v případě, že budou v projektové dokumentaci zjištěny rozpory, u nichž není jasné správné řešení, a dále v případě, že budou odborným zaměstnancem dodavatele (autorizovaný zástupce, stavbyvedoucí, mistr apod.) během provádění stavby odhaleny nedostatky v PD nebo chybějící informace, je třeba před provedením sporných prací kontaktovat projektanta a vyžádat si jeho vysvětlení nebo stanovisko.

– dodavatel stavby si před aplikací technologií konkrétních výrobců vyžádá písemný doklad, že za navržené technologie uznávají záruku, a to zvláště v případě kombinace technologií od různých výrobců. V případě negativního výsledku – tj. neuznání záruk se dodavatel obrátí na projektanta, který určí technologii jinou.

– dodavatel je povinen řídit se technologickými předpisy a postupy udanými výrobcem nebo distributory konkrétních výrobků a materiálů platnými v době realizace a je-li to vhodné, přizvat zástupce těchto subjektů ke konzultacím případně k převzetí prací souvisejících s těmito výrobky a materiály.

– tam, kde jsou v projektu popsány finální nebo převažující úpravy povrchů, rozumí se tím aplikace ucelených technologických postupů spojených s těmito úpravami (tzn. např. navíc základní nátěr pod email nebo následná výmalba) doporučených příslušnými výrobcem konkrétních materiálů nebo vyplývajících z odborných znalostí pracovníků prováděcí firmy včetně řádně vyschlého podkladu.



V Pelhřimově	2020-2022
Vypracoval	Ing. Šimon Slavětinský