

A	01	02	03	04	05	06	07	08	09	
	10			20			30			

AUTORIZACE	ČKAIT – 1400609, Ing. Jan Kovářů, Nad Borovinkou 367/8, 586 01, Jihlava
------------	---



AS PROJECT s.r.o.

ARCHITEKTURA, PROJEKCE, ENGINEERING, DODAVATELSKÁ ČINNOST A PRODEJ  
HUMPOLECKÁ 2122, 393 01 PELHŘÍMOV, TEL.: 565 326 870, WWW.ASPROJECT.CZ

HLAVNÍ ARCHITEKT	HLAVNÍ PROJEKTANT	ZODPOVĚDNÝ PROJEKTANT	VYPRACOVAL
Ing. Jiří Žák	Ing. Jiří Žák	Ing. Šimon Slavětínský	Ing. Šimon Slavětínský

## TRÉNINKOVÁ HALA, TAJOVSKÉHO

INVESTOR:	MĚSTO HAVÍŘOV; SVORNOSTI 2, HAVÍŘOV – MĚSTO, 736 01; IČO: 00297488	FORMÁT	14 × A4
MÍSTO STAVBY:	par.č. st. 315/12, 315/11 k.ú. BLUDOVICE, KRAJ MORAVSKOSLEZSKÝ	DATUM	07/2025
CHARAKTER STAVBY:	NOVOSTAVBA	STUPEŇ DOK.	DSP
DOKUMENTACE:	D-DOKUMENTACE OBJEKTŮ – D.2, S01 – ZIMNÍ STADION, D.2.03 – STAVEBNĚ KONSTRUKČNÍ ŘEŠENÍ	Č. ZAKÁZKY	1193/25
		Č. ARCHIVNÍ	1193/CZ
OBSAH:	Technická zpráva	MĚŘÍTKO:	ČÍS. VÝKRESU:
		/	D.2.03.01

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

22.07.2025 16:04:03

P:\ZS - Havirov treninkova hala - mestska hala\50 Povoleni\60 Data\30 Vyrk Texty\D-2-03 - SK\D2-3 Celni TZ+SV.dwg



---

**Obsah:**

a)	Identifikace stavby.....	4
b)	Technické požadavky .....	4
c)	Popis navrženého nosného systému .....	6
d)	Zatížení ve statickém výpočtu .....	7
e)	Požadovaná jakost navržených materiálů .....	8
f)	Netradiční technologické postupy a zvláštní požadavky na provádění .....	9
g)	Požární ochrana konstrukce.....	9
h)	Zajištění stavební jámy a geotechnické zhodnocení zeminy .....	10
i)	Technologické podmínky postupu prací, které by mohly ovlivnit stabilitu vlastní konstrukce, případně sousední stavby .....	10
j)	Zásady pro provádění bouracích a podchycovacích prací a zpevňovacích konstrukcí či prostupů.....	10
k)	Požadavky na kontrolu zakrývaných konstrukcí a případných kontrolních měření a zkoušek.....	10
l)	Specifické požadavky na rozsah a obsah dokumentace pro provádění stavby, případně dokumentace zajištěné jejím zhotovitelem.....	11
m)	Plán kontroly spolehlivosti konstrukce.....	11
n)	Upozornění .....	14

---

## a) Identifikace stavby

Stavba:	TRÉNINKOVÁ HALA, TAJOVSKÉHO
Místo stavby:	parc. č. st. 315/12, 315/11, k.ú. Bludovice, Kraj Moravskoslezský
Investor:	Město Havířov, Svornosti 2, Havířov – Město 736 01 Havířov, IČO: 00297488
Projektant stavebně konstrukční části:	Ing. Jan Kovářů, Ing. Šimon Slavětínský  Ing. Jan Kovářů ( <b>kontroloval</b> ) Nad Borovinkou 367/8, 586 01, Jihlava tel.: +420 721 835 540 e-mail: kovaru.jan@seznam.cz IČO: 017 78 293, ČKAIT 1400609  Ing. Šimon Slavětínský ( <b>odpovědný projektant</b> ) AS PROJECT 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 jakéhokoli 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 2026

Fine – Beton, GEO – Piloty

## **c) Popis navrženého nosného systému**

Hlavní nosnou konstrukci tvoří železobetonový skelet, který je založen na pilotách s kalichy, který je podpořen pilotami. Piloty pod hlavními konstrukcemi jsou průměru 750 mm. Piloty pod vedlejšími konstrukcemi jsou průměru 600 mm. Veškeré založení je navrženo dle průběhů jednotlivých vrstev, které jsou patrné z IGP/HGP. Nicméně je nutné po započetí hrubých terénních úprav přivolat odpovědného geologa, který upřesní reálný průběh vrstev. V návaznosti na tento průzkum IGP a znalost původního založení byly navrženy délky nových pilot.

Mezi kalichy jsou po obvodě kladeny prefabrikované železobetonové soklové prahy š. 250 mm. V rámci stavby bude vytvořena nová deska ledové plochy a přiléhající obruby. Rozvody těchto technologií budou vedeny ve voděnepropustných betonových konstrukcích s typovými těsnicími prvky. Bude vytvořena nová sněžná jáma taktéž z voděnepropustného betonu. Veškeré tyto konstrukce jsou založeny plošně na desce. V rámci stavby bude nutné provést vápennou stabilizaci zeminy (v poměru 4 %, nicméně finální poměr je nutné stanovit laboratorní zkouškou).

Železobetonový skelet se dále skládá z prefabrikovaných sloupů o průřezu 400×650 mm (hlavní sloupy) a o průřezu 400×400 mm (vedlejší sloupy). Na tyto sloupy navazují prefabrikované průvlaky. Prostor nad ledovou plochou je zastřešen pomocí profilů HEB 1000, které budou logicky děleny. Střešní konstrukci vynáší trapézový plech TR 160/250/1,25 mm, který bude kladen vždy minimálně přes dvě pole. Stropní konstrukci u haly tvoří prefabrikovaný předpjatý panel tloušťky 250 mm. Panely budou vynášet prefabrikované žb průvlaky. V objektu se nachází žb jádro z prefabrikovaných stěn (včetně výtahové šachty), které vynáší prefabrikované schodiště. Tyto jádra jsou obecně založena na desce, která je podpořena piloty.

Na obvodovém plášti se nachází ocelová konstrukce pro vynesení architektonických lamel. Ta se skládá ze svařených rámců z profilů jácklů 120/120/8 mm. Mezi těmito rámy je i pochozí lávka, která je tvořena z pororoštů, které jsou vynášeny profily kolmo na rámy. Všechny spoje jsou řešeny jako tuhé.

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 I. 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 I. a kategorii terénu III. Výchozí základní rychlost větru: 22,5 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**

### **Beton:**

C 25/30	XC2, XA1 – CL 0,20-DMAX 22 – PILOTY, KALICHY, MONOLITICKÉ ZÁKLADY
C 35/45	XC3, XA1 – CL 0,20-DMAX 22 – ZÁKLADOVÉ PREFABRIKOVANÉ PRAHY
C 30/37	XC1 – CL 0,20-DMAX 22 – SLOUPY, ZTUŽIDLA, ŠTÍTOVÉ PRŮVLAKY, PREFABRIKOVANÉ STĚNY, SCHODIŠTĚ
C 45/55	XC1 – CL 0,20-DMAX 22 – ŽB STŘEŠNÍ VAZNÍK (TVAR T), PŘEDPJATÉ ŽB PANELY
C 30/37	XC4, XF3 – CL 0,20-DMAX 22 – VODĚNEPROPUSTNÉ KANÁLY A JÍMKY
C 12/15	X0 – CL 1,00-DMAX 22 – PROSTÝ BETON (PODKLADNÍ BETON)

- KRYTÍ PRŮVLAKŮ A NOSNÝCH ŽB STĚN NAD  $\pm 0,000$  V TL. MIN 30 MM
- KRYTÍ ZÁKLAD. KONSTRUKCÍ V TL. 40 MM S BETONY BEZ ZVÝŠENÉHO MNOŽSTVÍ ZÁMĚSOVÉ VODY
- KRYTÍ PILOTOVÝCH ZÁKLADŮ V TL. 100 MM



## Ocel:

B 500B - VÝZTUŽ ŽELEZOBETONU

Y1860S7\_R1 ( $f_{pk} = 1860 \text{ MPa}$ ,  $f_{p0,1k} = 1600 \text{ MPa}$ ) - PŘEDPÍNACÍ OCEL

S 355 - VÁLCOVANÉ PROFILY - HEB 1000

S 235 - VÁLCOVANÉ PROFILY - OSTATNÍ PROFILY

- SKUPINA OCELOVÉ KONSTRUKCE **EXC 2**

- ALKYDOVÁ NÁTĚROVÁ HMOTA - 1x ZÁKLADNÍ + 1x ZÁKLADNÍ/VRCHNÍ (LZE PROBARVIT, BARVA DLE INVESTORA), CELKOVÁ TL. NÁTĚROVÉ HMOTY =  $200 \mu\text{m}$  ( $100+100 \mu\text{m}$ )

- STUPEŇ KOROZNÍ AGRESIVITY PROSTŘEDÍ (ISO 12944) - **C2**

- POŽADOVANÁ ŽIVOTNOST NÁTĚROVÉHO SYSTÉMU - **VELMI VYSOKÁ (VH)**

- ŠROUBOVANÉ SPOJE BUDOU VZDUCHOTĚSNĚ TMELENÉ; POZINKOVANÉ ŠROUBY PEVNOST 8.8;

PŘÍPADNÉ SVARY DLE SÍLY PŘIPOJOVANÝCH MATERIÁLŮ

TRAPÉZOVÝ PLECH OCEL S320 GD

### **f) Netradiční technologické postupy a zvláštní požadavky na provádění**

Veškeré nosné prefabrikované konstrukce jsou vždy vyvazovány na kotevní trny z předchozí sousedící konstrukce. Všechny sousedící konstrukce jsou navzájem provázané kotevními trny a kováními, tak aby v každém okamžiku byla konstrukce stabilní. Každý vzniklý vyvázaný roh musí mít zavlečenou vnitřní závlačovou výztuž. Veškeré dodatečné kotvení musí být předem odsouhlaseno projektantem prováděcí části dokumentace. Dodatečné kotvení se bude provádět pomocí navrtání a vlepené výztuže. Osazování výztuže se řídí technologickými předpisy výrobce. Dodavatel si sám určí dělení montovaných dílců dle svých možností. Stejně tak vypracuje technologické postupy pro vlastní provádění. Smršťovací pásy, jejich polohu, velikost apod., si určuje technolog stavby před zahájením prací v souladu s technologickými předpisy.

### **g) Požární ochrana konstrukce**

Nové prvky konstrukce jsou navrženy tak, že splňují minimální požární odolnost danou na základě řešení PBR.

Primárně je požární odolnost prefabrikovaných prvků řešena dostatečnou krycí vrstvou výztuž, případně u stropních předejatých panelů zvýšeným vyztužením.

## **h) Zajištění stavební jámy a geotechnické zhodnocení zeminy**

Zajištění stavební jámy je povinností vybraného zhotovitele. Geotechnické zhodnocení zeminy je shrnuto v příloženém průzkumu IGP/HGP.

Pod zpevněnými plochami na úrovni HTÚ musí násyp dosahovat deformačního modulu min.  $E_{def2} = 45$  MPa (poměr  $E_{def,2}/E_{def,1}$  musí být menší nebo roven 2,5) a pod objektem min.  $E_{def2} = 80$  MPa (garáže). Vzhledem k deformačním modulům stávajících zemin je nutné provést sanaci podloží, a to buď výměnou zeminy, nebo vápněním.

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

Pro tuto stavbu platí obvyklé podmínky, podle příslušných norem (pro vrchní stavbu).

Montáž bude postupovat horizontálně vždy po jednotlivých podlažích a vždy s namontováním všech ztužujících prvků.

V každém podlaží tak bude zajištěna montážní tuhost po řádném ovaření všech navržených styků sloupů a stěnových prvků.

Při kompletaci stropních panelů v každém podlaží je nutné řádně osadit zálivkovou výztuž a provést zmonolitnění všech spár panelů před výstavbou dalších konstrukcí vyššího podlaží.

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

V rámci výstavby objektu se nepředpokládá s bouracími ani podchycovacími pracemi.

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

Nosné svařované styky budou 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 **povolení stavby** a obsahuje tuto technickou zprávu, statický výpočet a výkresovou část.

Vybraný zhotovitel stavby zajistí dílenskou PD na veškeré monolitické/prefabrikované železobetonové konstrukce, ocelové konstrukce, kladečský výkres trapézového plechu kotvení sendvičových panelů.

### **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 <sup>(1)</sup>
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

<sup>(1)</sup> 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 $\beta$

- (1) Třídy spolehlivosti (RC – *reliability classes*) mohou být definovány na základě indexu spolehlivosti  $\beta$ .
- (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  $\beta$  (mezni stavy únosnosti)**

Třída spolehlivosti	Minimální hodnoty $\beta$	
	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  $\beta$  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  $\gamma_F$ , 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.

## 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 tech. kvalit je vhodné veškeré změny konzultovat s zpracovatelem projektu.

**Tato projektová dokumentace je zpracována pro povolení 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	07/2025
Vypracoval	Ing. Šimon Slavětínský