

**Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí –  
Část 2: Betonové mosty –  
Navrhování a konstrukční zásady****ČSN  
EN 1992-2  
OPRAVA 1  
73 6208**

idt EN 1992-2:2005/AC:2008

## Corrigendum

Tato oprava ČSN EN 1992-2:2007 je českou verzí opravy EN 1992-2:2005/AC:2008. Překlad byl zajištěn Úřadem pro technickou normalizaci, metrologii a státní zkušebnictví. Má stejný status jako oficiální verze.

This Corrigendum to ČSN EN 1992-2:2007 is the Czech version of the Corrigendum EN 1992-2:2005/AC:2008. It was translated by Czech Office for Standards, Metrology and Testing. It has the same status as the official version.

**ČSN EN 1992-2 Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí – Část 2: Betonové mosty – Navrhování a konstrukční zásady** z května 2007 se opravuje takto:

*Národní předmluva se doplňuje takto:*

**Upozornění na opravené články**

Opravy článků 6.3.2(102), 6.3.2(104), 7.4.2, B.105(103), J.104.1(104), KK.2(101), KK.6(102), LL.(112), PP.(101) a PP.(102), obsažené v EN 1992-2:2005/AC:2008, byly již zohledněny při vydání ČSN EN 1992-2:2007. Opravy zbývajících článků jsou uvedeny dále.

*Text vysvětlivky C u obrázku 6.103 v článku 6.2.3*

C – Tažený pás příhradoviny (externí předpínací výztuž)

*se nahrazuje textem*

C – Tažený pás příhradoviny (vnější nebo vnitřní nesoudržná předpínací výztuž)

*Výraz (6.106) v článku 6.8.7 (101)*

$$N_i = 10 \exp \left( 14 \left( 1 - \frac{E_{cd, \max, i}}{\sqrt{1 - R_i}} \right) \right)$$

*se nahrazuje takto:*

$$N_i = 10 \left( 14 \frac{1 - E_{cd, \max, i}}{\sqrt{1 - R_i}} \right)$$

*Text článku 7.3.2, odst. (105)*

(105) U mostů se má při výpočtu minimální výztuže, s ohledem na smršťování, použít do vztahu (7.1) EN 1992-1-1 pro  $f_{ct,eff}$  větší z hodnot 2,9 MPa nebo  $f_{ctm(t)}$ .

*se nahrazuje textem*

(105) U mostů se má při výpočtu minimální výztuže, s ohledem na smršťování, použít do vztahu (7.1) pro  $f_{ct,eff}$  větší z hodnot 2,9 MPa nebo  $f_{ctm(t)}$ .

## **Příloha J (informativní)**

*Text článku J 104.2, odst. (102), poslední věta čtvrtého odstavce*

Hranoly přidružené různým kotvám se smí překrývat (k tomu může docházet, pokud nejsou kabely rovnoběžné), ale mají zůstat uvnitř betonu.

*se nahrazuje textem*

Hranoly přidružené různým kotvám se smí překrývat, pokud nejsou kabely rovnoběžné, ale mají zůstat uvnitř betonu.

## **Příloha KK (informativní)**

*V článku KK.5 (104) se výraz (KK.109)*

$$D(t) = D_{ei}(t_0)$$

*nahrazuje výrazem*

$$D(t) = D_{ei}(t) \tag{KK.109}$$

*V článku KK.6, odst. (102) se výraz (KK.118)*

$$„ \int_{\tau=t_0}^t [1 + \varphi(t, \tau)] d\sigma(\tau) = [1 + \chi(t, t_0) \varphi(t, t_0)] \Delta\sigma_{t_0 \rightarrow t} “$$

*nahrazuje výrazem*

$$\int_{\tau=t_0}^t \left[ \frac{E_c(28)}{E_c(\tau)} + \varphi_{28}(t, \tau) \right] d\sigma(\tau) = \left[ \frac{E_c(28)}{E_c(t_0)} + \chi(t, t_0) \varphi_{28}(t, \tau) \right] \Delta\sigma_{t_0 \rightarrow t}$$

*V článku KK.7, odst. (101) se výraz (KK.119)*

$$„ S_{\infty} = S_0 + (S_c - S_0) \frac{\varphi(\infty, t_0) - (t_c, t_0)}{1 + \chi\varphi(\infty, t_c)} “$$

*nahrazuje výrazem*

$$S_{\infty} = S_0 + (S_1 - S_0) \frac{E_c(t_1)}{E_c(t_0)} \left[ \frac{\varphi(\infty, t_0) - \varphi(t_1, t_0)}{1 + \chi\varphi(\infty, t_1)} \right]$$

*V článku KK.7, odst. (101) se text*

$S_c$  představuje vnitřní síly, které jsou získány na konstrukci budované na skruži

*nahrazuje textem*

$S_1$  představuje vnitřní síly na definitivní statické soustavě

*V článku KK.7, odst. (101) se text*

$t_0$  stáří betonu při vyvození zatížení

*nahrazuje textem*

$t_0$  stáří betonu při vyvození konstantního stálého zatížení

*V článku KK.7, odst. (101) se text*

$t_c$  stáří betonu při změně podmínek uložení

*nahrazuje textem*

$t_1$  stáří betonu, kdy dochází ke změně podmínek působení soustavy

### **Příloha LL (informativní)**

*V článku LL, odst. (113) pod vztahem (LL.133) se text*

Rozdíl mezi  $z_n$  a  $z_t$  lze obvykle zanedbat, pokud tloušťka vnějších vrstev je dvojnásobek krycí vrstvy betonu; pak:

*nahrazuje textem*

Rozdíl mezi  $z_n$  a  $z_t$  lze obvykle zanedbat, pokud předpokládaná tloušťka vnějších vrstev je dvojnásobkem vzdálenosti těžiště výztuže od okraje, pak:

### **Příloha OO (informativní)**

*V článku OO.2, odst. (105) se text*

(105) Kromě výztuže navržené na základě modelů uvedených výše, je nutné nosnou výztuž soustředit do oblasti podepření.

*nahrazuje textem*

(105) Kromě výztuže navržené podle shora uvedených modelů má být, s ohledem na soustředěné podporové síly, navržena výztuž zachycující příčné tahy.

### **Vypracování opravy normy**

Zpracovatel: IČ 41441541, Doc. Ing. Vladislav Hrdoušek, CSc.

Technická normalizační komise: TNK 36 Betonové konstrukce

Pracovník Úřadu pro technickou normalizaci, metrologii a státní zkušebnictví: Ing. Tomáš Fejgl

U p o z o r n ě n í : Změny a doplňky, jakož i zprávy o nově vydaných normách jsou uveřejňovány ve Věstníku Úřadu pro technickou normalizaci, metrologii a státní zkušebnictví.

**ČSN EN 1992-2 OPRAVA 1**

Vydal Úřad pro technickou normalizaci, metrologii a státní zkušebnictví, Praha  
Rok vydání 2009, 4 strany

**83808** Cenová skupina 998

