

Necíkává-li se vznik trhlin, bude ohybová tuhost  $B = 0,85 E_b I_b$  - tedy k vlivu vystužení se nepřihlídá.

U obdélníkového průřezu získáme

$$B = 0,85 E_b \frac{1}{12} b h^3 = 0,07085 E_b b h^3.$$

### O B S A H

	Strana:
Předmluva . . . . .	1
Dimenzování průřezů železobetonových prvků . . . . .	3
K odst. 2.5.2.3 Prostý ohyb . . . . .	4
K odst. 2.5.2.3.1 Obecné vztahy . . . . .	5
K odst. 2.5.2.3.2 Obdélníkový průřez . . . . .	7
K odst. 2.5.2.3.3 Průřez T - obdélníkový průřez se spolupůsobící tlačenou deskou . . . . .	11
K odst. 2.5.2.3.4 Průřesy s tlačenou plochou ve tvaru trojúhelníka . . . . .	13
K odst. 2.5.2.3.5 Tangenciální napětí při prostém ohybu . . . . .	14
Krátké konzoly přímo uložené . . . . .	18
K odst. 2.5.2.5.1 Mimoštřední tlak s velkou výstředností . . . . .	21
K odst. 2.5.2.5.2 Mimoštřední tlak s malou výstředností . . . . .	25
K odst. 2.5.2.5.3 Mimoštřední tah . . . . .	29
K odst. 2.5.3 Výpočet podle mezního stavu přetvoření	
K odst. 2.5.3.1 Stanovení velikosti přetvoření . . . . .	32
Zvětšení přetvoření vyvolané posouvajícimi silami	
Přetvoření $\omega_{sh}$ vyvolané smršťováním betonu . . . . .	49
Zvětšení počátečních přetvoření dotvarováním betonu . . . . .	51
Ohybová štíhlost prvku . . . . .	52
Přetvoření desek působících ve dvou směrech . . . . .	52