# 7 PARAMETRICKÁ TEPLOTNÍ KŘIVKA (řešený příklad)

Stanovte teplotu plynu při prostorovém požáru parametrickou teplotní křivkou v obytné místnosti o rozměrech 4 x 6 m a výšce 2,8 m s jedním oknem velikosti 1,4 x 2,4 m s parapetem 1,1 m, viz obr. 1. Podlaha a strop jsou ze železobetonu, stěna s oknem z lehkého betonu a ostatní stěny jsou vyzděny. Aktivní požární ochrana není zajištěna. Bezpečná evakuace osob a odvodu kouře z únikových cest jsou umožněny. Technické hasící prostředky jsou k disposici.



Obr. 1 Vyšetřovaný požární úsek

## Požární zatížení

Součinitel hoření *m* lze uvažovat pro převážně celulosové hořlavé materiály, které se vyskytují v bytech, viz <u>ČSN EN 1991-1-2 čl. E.3(2)</u>, hodnotou

m = 0.8

nebezpečí vzniku požáru v závislosti na velikosti požárního úseku, viz ČSN EN 1991-1-2 tab. E.2,

 $\delta_{q1} = 1,1 + (1,5 - 1,1) \cdot (40 - 25) / (250 - 25) = 1,13$ 

nebezpečí vzniku požáru vlivem druhu provozu

 $\delta_{q2} = 1,0$ 

Požární úsek bytu je zajištěn běžnými prostředky požární ochrany, jako je bezpečná evakuace osob včetně odvodu kouře z únikových cest a technickými hasícími prostředky, a součinitel aktivní požární ochrany může být uvažován hodnotou, viz ČSN EN 1991-1-2 tab. E.2,

 $\delta_{\rm n} = 1,00$ 

Návrhová hustota požárního zatížení se spočte pro 80% kvantit hustoty požárního zatížení podle <u>ČSN</u> <u>EN 1991-1-2 tab. E.4 j</u>ako

 $q_{\rm f,d} = q_{f,k} \ m \ \delta_{a1} \ \delta_{a2} \ \delta_{n} = 948 \cdot 0.8 \cdot 1.13 \cdot 1.0 \cdot 1.0 = 857 \ \rm MJm^{-2}$ 

#### Ventilace

Plocha podlahy

 $A_{\rm f} = 4 \cdot 6 = 24 \, {\rm m}^2$ 

Plocha ohraničujících konstrukcí úseku

 $A_{\rm t} = 2 \cdot (24 + (4 + 6) \cdot 2,8) = 104 \text{ m}^2$ 

Celková plocha svislých otvorů ve všech ohraničujících konstrukcích

$$A_{\rm v} = 1,4 \cdot 2,4 = 3,36 \,{\rm m}^2$$

Koeficient otvorů, viz ČSN EN 1991-1-2 čl A.3 rov. (A.2a), (v rozsahu  $0,02 \le O \le 0,20$ ) lze vyjádřit jako

$$O = A_v \sqrt{h_{eq}} / A_t = 3,36 \cdot \sqrt{1,4} / 104 = 0,0382 \text{ m}^{1/2}$$

Koeficienty povrchů jsou stanoveny v tab. 1.

Tab. 1 Koeficienty povrchů

Pol.	Materiál	Hustota $\rho$ kg/m <sup>3</sup>	Specifické teplo C J kg <sup>-1</sup> K <sup>-1</sup>	Tepelná vodivost $\lambda$ W m <sup>-1</sup> K <sup>-1</sup>	Koef. povrchu $b_i = \sqrt{(\rho c \lambda)}$ J m <sup>-2</sup> s <sup>-1/2</sup> K <sup>-1</sup>	Plocha povrchu $A_i \\ m^2$
1	Stěna – 1 - lehký beton	1 600	840	0,80	1 037	4 · 2,8 - 3,36 = 7,84
2	Stěna – 2 - cihelné zdivo	1 600	840	0,70	970	$4 \cdot 2,8 + 2 \cdot 6 \cdot 2,8 = 44,8$
3	Strop 1. vrstva - ocel	7 850	440	58,00	14 154	$4 \cdot 6 = 24$
4	Strop 2. vrstva - beton	2 300	900	2,00	2 035	$2 \cdot 4 \cdot 6 = 2 \cdot 24$

Pro povrch stropu s různými vrstvami materiálů pro  $b_1 = 14154 > b_2 = 2035$  J m<sup>-2</sup> s<sup>-1/2</sup> K<sup>-1</sup> se počítá se střední rychlostí rozvoje požáru, viz <u>ČSN EN 1991-1-2 čl. A.10</u> a <u>tab. E.5</u>, která je pro byt

 $t_{\rm lim} = 20 \text{ min} = 0,25 \text{ hod}$ 

Hustota požárního zatížení, vztažená k celé ploše povrchu, viz ČSN EN 1991-1-2 čl. A.7, se počítá jako

$$q_{\rm t,d} = q_{\rm f,d} A_{\rm f} / A_{\rm t} = 857 \cdot 24 / 104 = 197,8 \text{ MJ/m}^2$$

Nejvyšší teplota  $\theta_{\text{max}}$ , viz <u>ČSN EN 1991-1-2 čl. A.7</u>, bude v čase

$$t_{\text{max}} = \max [t_{\text{lim}}; (0, 2 \cdot 10^{-3} q_{\text{t,d}} / O)] = \max [20; (0, 2 \cdot 10^{-3} 197, 8 / 0, 0382)] = 1,035 \text{ hod}$$

Mezní tloušťka materiálu vystaveného požáru, viz ČSN EN 1991-1-2 čl. A.5, je

$$s_{\text{lim}} = \sqrt{\frac{3\,600\,t_{\text{max}}\,\lambda_1}{c_1\,\rho_1}} = \sqrt{\frac{3\,600\cdot 1,035\cdot 58}{440\cdot 7850}} = 0,250\,\text{m} < s_1 = 0,001\,\text{m}$$
$$b = \frac{s_1}{s_{\text{lim}}}\,b_1 + \left(1 - \frac{s_1}{s_{\text{lim}}}\right)b_2 = \frac{0,001}{0,25}\,14154 + \left(1 - \frac{0,001}{0,25}\right)2035 = 2083\,\text{J}\,\text{m}^{-2}\,\text{s}^{-1/2}\,\text{K}^{-1}$$

Tepelnou charakteristiku povrchů ohraničujících konstrukcí lze uvažovat v rozsahu  $100 \le b \le 2200$ , , viz <u>ČSN EN 1991-1-2 čl. A.6. rov. (A.5)</u>,

$$b = \sum (b_j A_j) / (A_t - A_v) = (1037 \cdot 7,84 + 970 \cdot 44,8 + 24 \cdot 2035 + 24 \cdot 2083) / (104 - 3,36) =$$
  
= 1495 J m<sup>-2</sup> s<sup>-1/2</sup> K<sup>-1</sup>

Vypočte se součinitel, viz ČSN EN 1991-1-2 čl. A.3 rov (A.2a),

 $\Gamma = (O / b)^2 / (0,04/1\ 160)^2 = (0,0382 / 1495)^2 / (0,04/1160)^2 = 0,549$ 

V přírůstcích po 5 s se tabulkovým procesorem stanoví náhradní čas. Např. v čase 30 min bude podle <u>ČSN EN 1991-1-2 čl. A.3 (A.2a)</u>,

 $t^* = t \Gamma = 0.5 \cdot 0.549 = 0.2745$  hod

#### Teplota plynů v požárním úseku

Teplota plynů v požárním úseku se počítá v přírůstcích 5 sekund podle <u>ČSN EN 1991-1-2 čl. A.3 rov</u> (A.1), např. v čase 30 min se vypočte jako

 $\theta_{\rm g} = 1325 \ (1 - 0.324 \ e^{-0.2 \ t^*} - 0.204 \ e^{-1.7 \ t^*} - 0.472 \ e^{-19 \ t^*}) + 20 = 765.7 \ ^{\circ}{\rm C}$ 

## Nejvyšší teplota

Pro byt je střední rychlost rozvoje požáru, viz ČSN EN 1991-1-2 čl. E.4(2) a tab. E.5,

 $t_{\rm lim} = 20 \text{ min} = 0,25 \text{ hod}$ 

Nejvyšší teplota  $\theta_{\text{max}}$  bude v čase, viz <u>ČSN EN 1991-1-2 čl. A.7 rov. (A.7)</u>,

 $t_{\text{max}} = \max [t_{\text{lim}}; (0,2 \cdot 10^{-3} q_{t,d} / O)] = \max [0,25; (0,2 \cdot 10^{-3} 197,8 / 0,0382)] = 1,035 \text{ hod}$ Náhradní čas nejvyšší teploty se vypočte jako, viz <u>ČSN EN 1991-1-2 čl. A.7 rov. (A.6)</u>,

 $t^*_{max} = t_{max} \Gamma = 1,035 \cdot 0,549 = 0,568$  hod

Nejvyšší teplota se stanoví, viz ČSN EN 1991-1-2 čl. A.3 rov. (A.1),

$$\theta_{g} = 1325 (1 - 0.324 e^{-0.2 t^{*}} - 0.204 e^{-1.7 t^{*}} - 0.472 e^{-19 t^{*}}) + 20 = 859.0 ^{\circ}C$$

$$1000 \int_{0}^{0} \frac{841.8 ^{\circ}C}{765.7 ^{\circ}C} + \frac{959.0 ^{\circ}C}{76.7 ^{\circ}C} + \frac{959.0 ^$$

Obr. 2 Porovnání vypočtené parametrické teplotní křivky s křivkou nominální

### Chladnutí

Pro chladnutí je  $t^*_{\text{max}}$ , viz <u>ČSN EN 1991-1-2 čl. A.11 rov. (A.11b)</u>, 0,5 <  $t^*_{\text{max}} = 0,6 < 2$  hod se uvažuje chladnutí 250 (3 –  $t^*_{\text{max}}$ ) ( $t^* - t^*_{\text{max}} x$ )° C za hod. Pro  $t_{\text{max}} = 1,035 > t_{\text{lim}} = 0,25$  hod se počítá s x = 1,0, viz <u>ČSN EN 1991-1-2 čl. A.11 rov. (A.12)</u>. Např. pro 90 min požáru,  $t^* = t \Gamma = 1,5 \cdot 0,549 = 0,8235$  hod bude teplota, viz <u>ČSN EN 1991-1-2 čl.</u> A.11 rov (A.11b),

$$\theta_{g} = \theta_{max} - 250 (3 - t_{max}^{*}) (t^{*} - t_{max}^{*} \cdot x) = 859, 0 - 250 (3 - 0, 6) (0, 8235 - 0, 6 \cdot 1, 0) = 829, 0 \circ C$$

Teplota plynu 20 °C bude v požárním úseku v čase, viz ČSN EN 1991-1-2 čl. A.11 rov. (A.11b),

$$t = [(\theta_{\max} - \theta_g) / (250 \cdot [3 - t^*_{\max}]) + t^*_{\max} \cdot x] / \Gamma =$$

 $= [(859, 0 - 20) / (250 \cdot [3 - 0, 6]) + 0, 6 \cdot 1, 0] / 0,549 = 3,55 \text{ hod} = 212,97 \text{ min}$ 

Na obr. 2 je teplotní křivka, výsledek řešeného příkladu, porovnána s nominální normovou teplotní křivkou. Je vidět, že pro celulózové hoření je popis nárůstu teploty podle nominální normové křivky poměrně výstižný, rozdíl pro maximální teplotu je pod 100°C.

#### Porovnání s experimentem

Požární úsek v řešeném příkladě, je obdobný úseku při zkoušce ČVUT v Praze na objektu koksovny Mittal Steel Ostrava dne 16.5.2006, viz obr. 3 a 4. Hlavním cílem pokusu bylo prohloubení poznatků o teplotě styčníků a vnitřních silách v konstrukci při jejím zahřívání a chladnutí. Naměřené hodnoty teplot jsou dokumentovány na obr. 5. Pro tento poměr stran požárního úseku s otvorem pouze v přední části (6:4) byly do asi 30 min teploty blíže k otvoru vyšší o až 200 °C. Při plném rozvinutí požáru, viz obr. 6, byly vyšší teploty vzadu v požárním úseku o až 160°C. Při chladnutí se teploty vyrovnaly. Porovnání vypočítané, pomocí parametrické teplotní křivky a programem Ozone, a střední naměřené teploty plynů 300 mm pod stropem požárního úseku při zkoušce je ukázáno na obr. 7. Výpočet odpovídá naměřeným geometrickým a materiálovým charakteristikám. Je vidět, že předpověď průměrné teploty plynu je výstižná a konzervativní.



Obr. 3 Poloha termočlánků při zkoušce



Obr. 4 a) Požární zatížení dřevěnými hranoly 50 x 50 x 1000, b) Mechanické zatížení barely s vodou



Obr. 5 Naměřené hodnoty teploty plynu 300 mm pod stropem požárního úseku



br. 6 Porovnání teploty plynu vypočítané parametrickou křivkou, programem Ozon se středu změřenou teplotou plynu



Obr. 7 a) Omezení hoření ventilací v 15 min požáru b) Plně rozvinutý požár v 60 min požáru

## QUALITY RECORD

Název	Parametrická teplotní křivka - řešený příklad
Popis	Řešený příklad dokumentuje výpočet parametrické teplotní křivky a ukazuje přesnost výpočtu porovnáním s experimentem na skutečném objektu.
Kategorie	Požární zatížení
Název souboru	1-7_Priklad_Parametricka_teplotni_krivka.pdf
Datum vytvoření	30. 4. 2007
Autor	Prof. Ing. František Wald, CSc. Katedra ocelových a dřevěných konstrukcí, Fakulta stavební, ČVUT v Praze
Klíčová slova	Parametrická teplotní křivka; Rychlost uvolňování energie; Požární zatížení; Součinitel hoření; Plocha podlahy; Ohraničující konstrukce, Součinitele nebezpečí vzniku požáru; Hustota požárního zatížení; Čistá výhřevnosti materiálů, Hustota požárního zatížení; Pohltivost; Vliv otvorů; Nejvyšší teplota; Chladnutí; Experiment; Porovnání s experimentem.
Eurokódy	ČSN EN 1991-1-2: Zatížení konstrukcí, Obecná zatížení, Zatížení konstrukcí vystavených účinkům požáru, ČSNI, Praha 2004. ČSN EN 1993-1-2: Navrhování ocelových konstrukcí, Obecná pravidla, Navrhování konstrukcí na účinky požáru, ČSNI, Praha 2006.
Literatura	<ul> <li>Fontana M., Favre J.P., Fetz: A survey of 40 000 building fires in Switzerland,</li> <li>Fire Safety Journal, 32, 1999, s. 137-158.</li> <li>Kallerová P., Wald F.: Požární zkouška na skutečném objektu, Dílčí výzkumná zpráva, CIDEAS, ČVUT v Praze, Praha 2006, 18 s., URL: www.cideas.cz.</li> <li>Rázl R., Wald F.: Teplota konstrukce při lokálním požáru, Dílčí výzkumná zpráva,</li> <li>CIDEAS, ČVUT v Praze, Praha 2006, 23 s., URL: www.cideas.cz.</li> <li>Wald F. a kol.: Výpočet požární odolnosti stavebních konstrukcí, České vysoké učení technické v Praze, Praha 2005, 336 s., ISBN 80-0103157-8.</li> </ul>