コンクリートの区分	熱特性係数
普通コンクリート (設計基準強度が一平方ミリメートルにつき	0.111
六〇ニュートン以下のものに限る。以下同じ。)	0.111
一種軽量コンクリート(粗骨材が軽量骨材であり、かつ、細骨	0.11111

- c 次の表に掲げる熱特性係数
- でつきこまげられき生気女
- t_{fr} 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)
- $t_{fr} = \min[\max\{\frac{16772(cd)^{2}}{\mathbf{a}^{3/2} \left(\log_{e} \frac{0.673}{(cd)^{1/3}}\right)^{2}}, \left(\frac{480}{\mathbf{a}}\right)^{6}\}, \frac{118.4c_{D}D^{2}}{\mathbf{a}^{3/2}}]$

① 屋内火災保有耐火時間を次の式によって計算すること。

メートル以上のもの 次に定めるところにより屋内火災保有耐火時間を求めること。ものに限る。第四第一号イにおいて同じ。)で、鉄筋に対するコンクリートのかぶり厚さが三センチイ 鉄筋コンクリート造(コンクリートの設計基準強度が一平方メートルにつき六〇ニュートン以下の

この式において、tfr、c、d、a、cD及びDは、次の数値を表すものとする。

材が砂であるものをいう。以下同じ)

d 次の式によって計算した熱劣化深さ(単位 ミリメートル)

$$d = \min\{D - \frac{3P}{2F_c}, 2d_s\}$$

、この式において、d、D、P、F.及びd、は、次の数値を表すものとする。

- d 製劣化深さ(単位 ミリメートル)
- D 壁の厚さ (単位 ミリメートル)
- P 壁に作用する壁の長さ一ミリメートル当たりの荷重(単位 一ミリメートルに

つきニュートン)

Fc コンクリートの常温時の設計基準強度(単位 一平方ミリメートルにつきニュ

$$-\tau \rangle$$

- d。 加熱を受ける部分の鉄筋に対するかぶり厚さの最小値 (単位 ミリメートル)
- a 火災温度上昇係数
- c^D 次の表に掲げる遮熱特性係数

Ac 当該室の壁、床及び天井の部分ごとの表面積(単位 平方メートル)

位 メガワット)

火災温度上昇係数

今第百八条の三第二項第一号に規定する当該室内の可燃物の一秒間当たりの発熱量(単

この式において、、 qb、 Ac、 Ib 及び fop は、それぞれ次の数値を表すものとする。

第五名号において同じ。)。

壁の厚さ(単位 ミリメートル)

コンクリートの区分 **虛熟特性係数** 普通コンクリー ト $I \cdot O$ 種軽量 コンクリート | • | |

①の火災温度上昇係数は、次の式によって計算するものとする(ロ、第二号から第七号まで及び

- k 当該室の壁、床及び天井の部分ごとの熱伝導率(単位 一メートルケルビンにつ
- っきキロワット秒^{1/2}) Iⁿ 当該室の壁、床及び天井の部分ごとの熱情性(単位 一平方メートルケルビンに

この表において、I_k、k、r及びcは、次の数値を表すものとする。

華 担	蒸慣性
造られたもの 鉄筋コンクリート、コンクリートブロックその他これらに類する材料で	1・九田
繊維混入ケイ酸カルシウム板その他これらに類する材料で造られたもの	•
軽微な間仕切り壁その他これに類するもの	0.111
金属板屋根、膜構造その他これらに類するもの	11.<
その他のもの	$I_h = \sqrt{k \mathbf{r} c}$

シーシ1/2)

Iⁿ 次の表に掲げる式によって計算した数値(単位 一平方メートルケルビンにつきキロワ

きキロワット)

- ラム) ト 当該室の壁、床及び天井の部分ごとの密度(単位 一立方メートルにつきキログ
- キロジュール)。 当該室の壁、床及び天井の部分ごとの比熱(単位 一キログラムケルビンにつき
- food 次の表の式によって計算した有効開口因子(単位 メートル5/2)

$$f_{op} = \max\{\sum (A_{op} \sqrt{H_{op}}, \frac{A_r \sqrt{H_r}}{70})\}$$

この式において、fop、Aop、Hop、Ar及びHiは、次の数値を表すものとする。

Au 当該室の壁、床及び天井に設けられた各開口部の面積(単位 平方メートル)

H_{op} 当該室の壁、床及び天井に設けられた各関口部の上端から下端までの垂直距離

(単位 メートル)

- A. 当該室の床面積(単位 平方メートル)
- H. 当該室の床面から天井までの平均高さ(単位 メートル)

- **イ 鉄筋コンクリート造 屋内火災保有耐火時間を次の式によって計算すること。**
- り屋内火災保有耐火時間を求めること。
- 二 間仕切壁(非耐力壁に限る。) 当該構造の構造方法の区分に応じ、それぞれ次に定めるところによ
- a 火災温度上昇係数

という。) (単位 公)

受けた時間(今第百七条各号に掲げる時間のうち、最も短いものをいい、以下「耐火時間」

- t^x 耐火構造として通常の火災による火熱に対して耐えるべき時間として定められ又は認定を
- t, 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)
- この式において、t゚、ta及びaは、次の数値を表すものとする。

$$t_{fr} = t_A \left(\frac{460}{\mathbf{a}}\right)^{3/2}$$

177)°

ロ イに掲げるもの以外の耐火構造である構造方法 次の式によって屋内火災保有耐火時間を計算する

$$t_{fr} = t_A \left(\frac{460}{\mathbf{a}}\right)^{3/2}$$

IJIJ°

- ロ イに掲げるもの以外の耐火構造である構造方法 屋内火災保有耐火時間を次の式によって計算する
- a 火災温度上昇係数
- D 壁の厚さ (単位 ミリメートル)

コンクリートの区分	迪熱特性係数
普通コンクリート	1.0
一種軽量コンクリート	•

- cp 次の表に掲げる遮熱特性係数
- tf 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)

この式において、tf、、cD、D及びaは、次の数値を表すものとする。

$$t_{fr} = \frac{118.4c_D D^2}{\mathbf{a}^{3/2}}$$

- tfrl 次の表に掲げる式によって計算した数値
- tf 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)
- この式において、たゲ、たケール及びたケヒ2は、次の数値を表すものとする。

$$t_{fr} = \max \left\{ t_{fr1}, \ t_{fr2} \right\}$$

① 屋内火災保有耐火時間を、次の式によって計算すること。

カ。

イ 鉄骨造(防火被覆したものを除く。) 次に定めるところにより屋内火災保有耐火時間を求めるこ

有耐火時間を求めること。

- 三 柱 当該構造の構造方法の区分に応じ、それぞれ次のイからホまでに定めるところにより屋内火災保
- a 少分活度工具传教
- a 火災温度上昇係数
- t_A 耐火時間(単位 分)
- tf 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)
- この式において、tf、、tA及びaは、次の数値を表すものとする。

$\frac{987}{h} \left\{ \frac{1}{\log_e \left\{ h^{1/6} (T_{cr} - 20)/1250 \right\}} \right\}^2$ $\mathbf{a}_l^{3/2}$ 会型体	$t_{fr1} = \frac{19732}{\mathbf{a}^{3/2}h} \left\{ \frac{1}{\log_e \left\{ h^{1/6} (T_{cr} - 20)/1250 \right\}} \right\}^2$
$\frac{987}{h} \left\{ \frac{1}{\log_{e} \left\{ h^{1/6} (T_{cr} - 20) / 1250 \right\}} \right\}^{2} < \mathbf{a}_{l}^{3/2} $ 公式	$t_{fr1} = 0$

この表において、a、a、h及びTctは、次の数値を表すものとする。

- a 火災温度上昇係数
- a 部材近傍火災温度上昇係数
- h 部村温度上昇係数
- T_{cr} 限界部村温度 (単位 度)

 $t_{t_{1}}$ 次の式によって計算した数値(単位 分)

$$t_{fr2} = \left(\frac{T_{cr} - 20}{\max\{\boldsymbol{a}, \boldsymbol{a}_l\}}\right)^6$$

この式において、a、a、及びT。は、次の数値を表すものとする。

- a 火災温度上昇係数
- a 部材近傍火災温度上昇係数

華	部材温度上昇係数	
ト 型 調 柱	$h = 0.00089(H_s / A_s)$	
角型鍋管又は円形鍋管柱	$h = 0.00116(H_s/A_s)$	

③ ①の部材温度上昇係数は、次の表に掲げる式によって計算するものとする。

a 部材近傍火災温度上昇係数

z 当該部材の床面からの高さ(単位 メートル)

当交でオクに配いらり高さ(当と マー・レ)

この表において、2及びa/は、次の数値を表すものとする。

z 2 6 野 何	$a_{i} = 500$
2 <z 4="" 6="" 7="" td="" 型="" 日<=""><td>$a_{l} = 500 - 100(z - 2)$</td></z>	$a_{l} = 500 - 100(z - 2)$
z>7 6 野仙	$\mathbf{a}_{l} = 0$

ものとする(二並びに第六号イ①及び二において同じ。)。

③ ①の部材近傍火災温度上昇係数は、床面からの高さに応じて次の表に掲げる式によって計算する

T_{cr} 限界部材温度 (単位 度)

この表において、h、H。及びA。は、次の数値を表すものとする。

- H。 部材の加熱周長(単位 メートル)
- A。 部材の断面積(単位 平方メートル)
- ④ ○の限界部材温度は、次の式によって計算するものとする(八○において同じ。)。

$$T_{cr} = \min\{T_B, T_{LB}, T_{DP}, 550\}$$

- この式において、T゚、T゚、Δ゚及びT゚とは、それぞれ次の数値を表すものとする。
 - T_c 限界部村温度 (単位 度)
 - T_B 次の表に掲げる式によって計算した柱の全体座屈に対する上限温度 (単位 度)

無次元化有効細長比	柱の全体座屈に対する上限温度
1<0.16緊仰	$T_{\rm B} = 700 - 375 p$
0.1 1≤16點個	$T_{B} = \max \left\{ 700 - 375 p - 55.8 \left(p + 30 p^{2} \right) \left(\mathbf{I} - 0.1 \right), 500 \sqrt{1 - \frac{p(1 + 0.267 \mathbf{I}^{2})}{1 - 0.24 \mathbf{I}^{2}}} \right\}$

この表において、1、TR及びpは、次の数値を表すものとする。

1 次の式によって計算した無次元化有効細長比

$$\boldsymbol{I} = \frac{l_e/i}{3.14\sqrt{E/F}}$$

この式において、l、i、E及びFは、次の数値を表すものとする。

- 1。 柱の長さ(単位 ミリメートル)
- i 柱の断面の最小二次率半径(単位 ミリメートル)
- E 鋼材の常温時の弾性係数(単位 一平方ミリメートルにつきニュートン)
- F 鋼材の常温時の基準強度(単位 一平方ミリメートルにつきニュートン)
- T_B 柱の全体座屈に対する上限温度(単位 度)
- p 次の式によって計算した柱の常温時における軸力比

$$p = \frac{P}{FA_c}$$

この式において、p、P、F及びA。は、次の数値を表すものとする。

- p 柱の常温時における軸力比
- P 当該柱が負担する圧縮力(単位 ニュートン)

F 鋼材の常温時の基準強度(単位 一平方ミリメートルにつきニュートン)

A。 当該柱の断面積(単位 平方ミリメートル)

T^{IB} 次の式によって計算した柱の局部座屈に対する上限温度 (単位 度)

$$T_{LB} = 700 - \frac{375 \ p}{\min(R_{LBO}, 0.75)}$$

この式において、Tus、p及びRLBOは、それぞれ次の数値を表すものとする。

Tub 柱の局部座屈に対する上限温度 (単位 度)

RIBO次の表に掲げる式によって計算した数値

$R_{\scriptscriptstyle LBO}$
$R_{LBO} = \min \left\{ \frac{7}{0.72 \frac{B_f}{t_f} + 0.11 \frac{B_w}{t_w}}, 21 \frac{t_w}{B_w} \right\}$
$R_{LBO} = 21 \frac{t}{B}$

正方形中空断面(冷間成形部材に限る。)	$R_{LBO} = 17 \frac{t}{B}$
日形中空附面	$R_{LBO} = \frac{35.6}{D/t_{cy} + 10.6}$

とする。 この表において、 B^t 、 B^w 、 t^t 、 t^w 、B、t、D及び t^{ch} は、次の数値を表すもの

- B^r 鋼材のフランジ幅に〇・五を乗じたもの(単位 ミリメートル)
- B. 鶴材のウェブ幅 (単位 ミリメートル)
- た。 錦材のウェブ厚 (単位 ミリメートル)
- B 鋼材の断面の小径(単位 ミリメートル)
- t 鋼材の板厚 (単位 ミリメートル)
- D 鋼材の断面の外径 (単位 ミリメートル)
- t_{cy} 鋼材の管厚 (単位 ミリメートル)

この式において、 t_{fr} 、 \mathbf{a} 、 \mathbf{a} , \mathbf{a} , \mathbf{h} 、 \mathbf{t}_{w} 、 a_{w} 、 \mathbf{H}_{i} 、 \mathbf{A}_{i} 及び \mathbf{T}_{cr} は、次の数値を表すものとする。

$$t_{fr} = \max \left[\frac{9866}{\mathbf{a}^{3/2}} \left\{ \frac{2}{h} \left\{ \frac{1}{\log_{e} \left\{ h^{1/6} \left(T_{cr} - 20 \right) / 1250 \right\}} \right\}^{2} + \frac{a_{w}}{\left(H_{i} / A_{i} \right)^{2}} \right\}, \left(\frac{T_{cr} - 20}{\mathbf{a}} \right)^{6} \right]$$

屋内火災保有耐火時間を次の式によって計算すること。

二十ミリメートル以上の繊維混入ケイ酸カルシウム板(比重が○・三五以上であるものに限る。以下 同じ。)で被覆したもの、次に定めるところにより屋内火災保有耐火時間を求めること。

かつ、ロックウールのセメントに対する重量比が一・五以上のものに限る。以下同じ。)又は厚さが

ロ(鉄骨造で、吹付け厚さが二十五ミリメートル以上の吹付け口ックウール(比重が〇・二八以上で、

S 当該柱が面する室の床面積(単位 平方メートル)

TDP 柱の熱変形に対する上限温度(単位 度)

この式において、TDP及びSは、それぞれ次の数値を表すものとする。

$$T_{DP} = 20 + \frac{18000}{\sqrt{S}}$$

Too 次の式によって計算した数値(単位 度)

- a. 次の表に掲げる温度上昇遅延時間係数

防火被覆の区分	御材の区分	温度上昇遅延時間係数
吹付けロックウール(H型鍋にあって	工型體	1111, 000
は、ラス吹き工法のものを除く。)	角型銅管又は円形鍋管	一九、六〇〇
繊維混入ケイ酸カルシウム板(箱貼り	工型體	11<' 11100
工法のものに限る。)	角型銅管又は円形鍋管	11111, 000

Hi 被覆材の加熱周長(単位 メートル)

Tcr 限界部材温度(単位 度)

Ai 被覆材の断面積(単位 平方メートル)

② 部材温度上昇係数は、次の式によって計算するものとする。

- 火災温度上昇係数
- 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)

$\mathbf{f} K_0(H_s/A_s)$		
$n - \frac{1}{1}$	$1 + \frac{\mathbf{f}R}{H_i/A_i}$	$\left\{1+\frac{\mathbf{f}C(H_s/A_s)}{2(H_i/A_i)}\right\}$

部材温度上昇係数

 $\mathbf{f} = \frac{H_i}{H_s}$

K° 次の表に掲げる基本温度上昇速度(単位 一分につきメートル)

この式において、f、Hi及びHi及びは、次の数値を表すものとする。

この式において、h′f′K₀′H₅′A₅′R′H₁′A₁及びCは、次の数値を表すものとする。

H。 部材の加熱周長 (単位 メートル)

f 加熱 同長 比

よ 次の式によって計算した加熱周長比

H 被覆材の加熱周長(単位 メートル)

調材の区分 基本温度上昇速度 工型窟 ○・○○○八九

防火被覆の区分	禁容量出
---------	------

- C 次の表に掲げる熱容量比
- Ai 被覆材の断面積(単位 平方メートル)
- Hi 被覆材の加熱周長(単位 メートル)

防火被覆の区分	錦材の区分	熱抵抗係数
吹付けロックウール(H型銅にあっては	工型응	IIIIO
、ラス吹き工法のものを除く。)	角型銅管又は円形鍋管	三九〇
繊維混入ケイ酸カルシウム板(箱貼り工	工型體	< □
法のものに限る。)	角型鍋管又は円形鍋管	004

- R 次の表に掲げる熱抵抗係数
- A。 部材の断面積(単位 平方メートル)
- H^s 部材の加熱周長(単位 メートル)

角型銅管又は円形鍋管

コンクリートの区分	熱特性係数
普通コンクリート	0.111

c	次の表に掲げる熱特性係数
•	

- a 火災温度上昇係数
- tfr 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)
- この式において、tfr、a、c及びdは、次の数値を表すものとする。
- $t_{fr} = \max\{\frac{16772(cd)^{2}}{\mathbf{a}^{3/2} \left(\log_{e} \frac{0.673}{(cd)^{1/3}}\right)^{2}}, \left(\frac{480}{\mathbf{a}}\right)^{3}\}$

チメートル以上のもの 屋内火災保有耐火時間を次の式によって計算すること。ルにつき六〇ニュートン以下のものに限る。)で、鉄筋に対するコンクリートのかぶり厚さが三センハ 小径と長さの比が十以下の鉄筋コンクリート造(コンクリートの設計基準強度が一平方ミリメート

吹付け口ックウール	0.0<1
繊維混入ケイ酸カルシウム板	O · 1 IIIK

一種軽量コンクリート

 $\bigcirc \cdot ||||$

a 次の式によって計算した熱劣化深さ(単位 ミリメートル)

$$d = \min\left\{\frac{A_c - \frac{3P}{2F_c}}{H_c}, 2d_s\right\}$$

この式において、d、A、P、F、H。及びd。は、次の数値を表すものとする。

- d 熱劣化深さ(単位 ミリメートル)
- A. 柱の断面積(単位 平方ミリメートル)
- P 当該柱が負担する圧縮力(単位 ニュートン)
- トン) F。 コンクリートの常温時の設計基準強度(単位 一平方ミリメートルにつきニュー
- H。 柱の断面の加熱を受ける部分の周長 (単位 ミリメートル)
- d。 加熱を受ける部分の鉄筋に対するかぶり厚さの最小値 (単位 ミリメートル)
- 二 小径が二十センチメートル以上の木造 屋内火災保有耐火時間を次の式によって計算すること。

- t_A 耐火時間 (単位 分)
- tf 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)
- この式において、tf、、tA及びaは、次の数値を表すものとする。

$$t_{fr} = t_A \left(\frac{460}{\mathbf{a}}\right)^{3/2}$$

て計算すること。

- ホ イからニまでに掲げるもの以外の耐火構造である構造方法 屋内火災保有耐火時間を次の式によっ
- a 部材近傍火災温度上昇係数
- a 火災温度上昇係数
- t。 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)
- この式において、た、、a及びaは、次の数値を表すものとする。

$$t_{fr} = \left(\frac{240}{\max(\mathbf{a}, \mathbf{a}_l)}\right)^6$$

熱特性係数

- a 火災温度上昇係数
- t^{fr} 屋内火災保有耐火時間(単位 分)

この式において、 t_{fr} 、 \mathbf{a} 、 \mathbf{c} 、 \mathbf{d} 、 \mathbf{c}_{D} 及Dびは、次の数値を表すものとする。

$$t_{fr} = \min[\max\{\frac{16772(cd)^{2}}{\mathbf{a}^{3/2} \left(\log_{e} \frac{0.673}{(cd)^{1/3}}\right)^{2}}, \left(\frac{480}{\mathbf{a}}\right)^{6}\}, \frac{118.4c_{D}D^{2}}{\mathbf{a}^{3/2}}]$$

のに限る。) 屋内火災保有耐火時間を次の式によって計算すること。

センチメートル以上のもの(床の断面が長方形のものであって、水平各方向について等断面形状のも

ィ(釣合い鉄筋比以下の鉄筋比の鉄筋コンクリート造で、鉄筋に対するコンクリートのかぶり厚さが二)

火時間を求めること。

四 床 当該構造の構造方法の区分に応じ、それぞれ次のイ及び口に定めるところにより屋内火災保有耐

a 火災温度上昇係数

	一種軽量コンクリート	0 ·
		0 11111
l	次の式によって計算した熱劣化深さ(単位 ミリメートル)	

$$d = \min\left\{\frac{\left(M_{xp1} + M_{xp2} + 2M_{xp3}\right) + \left(M_{yp1} + M_{yp2} + 2M_{yp3}\right) \left(\frac{l_x}{l_y}\right)^2 - 1000wl_x^2}{\left(\frac{M_{xp1}}{D_{x1}} + \frac{M_{xp2}}{D_{x2}} + \frac{M_{xp3}}{d_{x3}}\right) + \left(\frac{M_{yp1}}{D_{y1}} + \frac{M_{yp2}}{D_{y2}} + \frac{M_{yp3}}{d_{y3}}\right) \left(\frac{l_x}{l_y}\right)^2}, 2d_{x3}, 2d_{y3}\right\}$$

リら出じもこと、d、M_{xp1}、M_{xp2}、M_{xp3}、M_{yp1}、M_{yp2}、M_{yp3}、l、l、l、w、D_{x1}、D_{x2}、d_{x3}、D_{y1}

、D_{v2}及びd_{v3}は、次の数値を表すものとする。

熱劣化深さ(単位 ミリメートル)

Mxp1、Mxp2 床の短辺方向の材端部の拘束条件に応じ、それぞれ次の表に掲げる式に

よって計算した数値

普通コンクリー ト

当該材端部が隣接する部材に剛接合されている場合	$M_{xpi} = 0.9 F_{xi} A_{xi} D_{xi} \ (i = 1, 2)$
その他の場合	$M_{xpi} = 0 \ (i = 1, 2)$

この表において、Mxni、Fxi、Axi及びDxiは、次の数値を表すものとする。

げモーメント(単位 一メートルにつきニュートンミリメートル) M_*pi 床の短辺方向の材端部における床の長辺方向の長さ一メートル当たりの曲

の基準強度(単位 一平方ミリメートルにつきニュートン) F_{xi} 床の材端部において短辺方向に配する主筋のうち引張り力を負担するもの

につき一平方ミリメートル) の床の長辺方向の長さ一メートル当たりの断面積の総計(単位 一メートルAxi 床の材端部において短辺方向に配する主筋のうち引張り力を負担するもの

ル) の重心から当該断面の圧縮側最外縁までの長さの最小値(単位 ミリメート Dxi 床の材端部において短辺方向に配する主筋のうち引張り力を負担するもの

M゙ス 次の式によって計算した数値

 $M_{xp3} = 0.9 F_{x3} A_{x3} D_{x3}$

、この式において、M_{xp3}、F_{x3}、A_{x3}及びD_{x3}は、次の数値を表すものとする。

当該村端部が隣接する部村に剛接合されている場

 $M_{vpi} = 0.9 F_{vi} A_{vi} D_{vi} \ (i = 1, 2)$

計算した数値

M゚゚、M゚゚。長辺方向の材端部の拘束条件に応じ、それぞれ次の表に掲げる式によって

るものの重心から当該断面の圧縮側最外縁までの長さの最小値(単位)三 **ンメー** 下弓)

D. 床の中央部において床の短辺方向に配する主筋のうち引張り力を負担す

るものの床の長辺方向の長さ一メートル当たりの断面積の総計(単位 メートルにつき 子グミリメートル)

A. 床の中央部において床の短辺方向に配する主筋のうち引張り力を負担す

F. 床の中央部において床の短辺方向に配する主筋のうち引張り力を負担す るものの基準強度(単位 一平方ミリメートルにつきニュートン)

曲げモーメント (単位 一メートルにつきニュートンミリメートル)

M_{xp3} 床の中央部における床の長辺方向の長さ一メートル当たりの短辺方向の

⟨п	
その他の場合	$M_{ypi} = 0 \ (i = 1, 2)$

この表において、Mypi、Fyi、Ayi及びDyiは、次の数値を表すものとする。

げモーメント(単位 一メートルにつきニュートンミリメートル) Mypi 床の長辺方向の材端部における床の短辺方向の長さ一メートル当たりの曲

- の基準強度(単位 一平方ミリメートルにつきニュートン) F_{yi} 床の材端部において長辺方向に配する主筋のうち引張り力を負担するもの
- につき一平方ミリメートルにつきニュートン) の床の短辺方向の長さ一メートル当たりの断面積の総計(単位 一メートルAvi 床の材端部において長辺方向に配する主筋のうち引張り力を負担するもの
- トル) ものの重心から当該断面の圧縮側最外縁までの長さの最小値(単位 ミリメD^{yi} 床の材端部において床の長辺方向に配する主筋のうち引張り力を負担する

Mvn3次の式によって計算した数値

$$M_{yp3} = 0.9 F_{y3} A_{y3} D_{y3}$$

- 、この式において、M_{yp3}、F_{y3}、A_{y3}及びD_{y3}は、次の数値を表すものとする。
 - M_{xp3} 床の中央部における床の短辺方向の長さ一メートル当たりの辺方向の曲

げモーメント (単位 一メートルにつきニュートンミリメートル)

- Fx3 床の中央部において床の短辺方向に配する主筋のうち引張り力を負担す
 - るものの基準強度(単位 一平方ミリメートルにつきニュートン)
- A. 床の中央部において床の短辺方向に配する主筋のうち引張り力を負担す

 - るものの床の長辺方向の長さ一メートル当たりの断面積の総計(単位 一
 - メートルにつき平方ミリメートル)
- Dx3 床の中央部において床の短辺方向に配する主筋のうち引張り力を負担す
 - るものの重心から当該断面の圧縮側最外縁までの長さの最小値(単位 三
 - コメー ヤラ)
- 1. 床の短辺方向の長さ(単位 メートル)
- l, 床の長辺方向の長さ(単位 メートル)

ロンクリートの区分	遊熱特性係数
普通 コンクリート	1.0
一種軽量コンクリート	•

cp 次の表に掲げる遮熱特性係数

ンクリートのかぶり厚さの最小値 (単位 ミリメートル) dy3 床の長辺方向に配する主筋のうち床中央部で引張り力を負担するものに対するコ

の重心から当該断面の圧縮側最外縁までの長さ(単位 ミリメートル) D^{y1}、D^{y2} 床の長辺方向に配する主筋のうち材端部において引張り力を負担するもの

ンクリートのかぶり厚さの最小値 (単位 ミリメートル)

dx3 床の短辺方向に配する主筋のうち床中央部で引張り力を負担するものに対するコ

の重心から当該断面の圧縮側最外線までの長さ(単位 ミリメートル) Dx1、Dx2 床の短辺方向に配する主筋のうち材端部において引張り力を負担するもの

w 床に作用する等分布床荷重(単位 一平方メートルにつきニュートン)

は、次に定めるところにより屋内火災保有耐火時間を求めること。

イ 鉄骨造(はりの長さ方向について等断面形状のものに限り、防火被覆したものを除く。) にあって

保有耐火時間を求めること。

五 はり 当該構造の構造方法の区分に応じ、それぞれ次のイからホまでに定めるところにより屋内火災

- a 火災温度上昇係数
- tf 屋内火災保有耐火時間(単位 分)

この式において、tf、、tA及びaは、次の数値を表すものとする。

$$t_{fr} = t_A \left(\frac{460}{\mathbf{a}}\right)^{3/2}$$

177)°

ロ イに掲げるもの以外の耐火構造である構造方法 屋内火災保有耐火時間を次の式によって計算する

D 床の厚さ (単位 ミリメートル)

39

① 屋内火災保有耐火時間を、次の式によって計算すること。

$$t_{fr} = \max \left\{ t_{fr1}, \ t_{fr2} \right\}$$

この式において、た、、たら及びたは、次の数値を表すものとする。

t, 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)

t₁₇₁ 次の表に掲げる式によって計算した数値

$\frac{987}{h} \left\{ \frac{1}{\log_{e} \left\{ h^{1/6} (T_{cr} - 20) / 1250 \right\}} \right\}^{2} \boldsymbol{a}_{l}^{3/2} $ 公 學如	$t_{fr1} = \frac{19732}{\mathbf{a}^{3/2}h} \left\{ \frac{1}{\log_{e} \left\{ h^{1/6} (T_{cr} - 20) / 1250 \right\}} \right\}^{2}$
$\frac{987}{h} \left\{ \frac{1}{\log_{e} \left\{ h^{1/6} (T_{cr} - 20) / 1250 \right\}} \right\}^{2} < \mathbf{a}_{t}^{3/2} $	$t_{fr1} = 0$

この表において、a、a、h及びTorは、次の数値を表すものとする。

- a 火災温度上昇係数
- a 部材近傍火災温度上昇係数
- T_a 限界部村温度(単位 度)

部材温度上昇係数

この表において、h、H。及びA。は、次の数値を表すものとする。

華 垇	部材温度上昇係数
、三面から加熱されるもの上フランジが床スラブに密着した構造のH型鍋はりで	$h = 0.00067(H_s/A_s)$
その他のH型鍋はり	$h = 0.00089(H_s/A_s)$

①の部材温度上昇係数は、次の表に掲げる式によって計算するものとする。

この式において、a、a゚及びT゚゚は、次の数値を表すものとする。

$$t_{fr2} = \left(\frac{T_{cr} - 20}{\max\{\boldsymbol{a}, \boldsymbol{a}_l\}}\right)^6$$

a 火災温度上昇係数

t_{fr2} 次の式によって計算した数値(単位 分)

a 部材近傍火災温度上昇係数

Tcr 限界部材温度(単位 度)

- H』部材の加熱周長(単位 メートル)
- A。 部材の断面積(単位 平方メートル)
- ③ ①の限界部材温度は、次の式によって計算するものとする。(八①において同じ。)

$$T_{cr} = \min \left(T_{Bcr}, \ T_{DP}, 550 \right)$$

この式において、Tcr、TBcr及びTDPは、それぞれ次の数値を表すものとする。

T_c 限界部村温度 (単位 度)

T_{Rev} 次の式によって計算したはりの高温耐力によって定まる上限温度(単位 度)

$$T_{Bcr} = 700 - \frac{750l^2(w_1 + w_2)}{M_{pB}(\sqrt{R_{B1} + R_{B3}} + \sqrt{R_{B2} + R_{B3}})^2}$$

すものとする。 この式において、T_{Bcr}、w₁、w₂、1、M_{pB}、R_{B1}、R_{B2}及びR_{B3}は、それぞれ次の数値を表

T_{Bcr} はりの高温耐力によって定まる上限温度(単位)度)

wi 当該はりに作用している分布荷重と同等の効果を与えるはりの長さ一メートル

の数を表すものとする。

この表において、nは、当該はりに作用している集中荷重の加力点

n=1 6 型 (I	11.0
$n=2$ S \P	一・柱
n 36野仙	1 • 11

る数値

当該はりに作用している集中荷重の加力点の数に応じて次の表に掲げ

メートル当たりの荷重(単位 一メートルにつきニュートン)

w. 当該はりに作用している集中荷重と同等の効果を与えるはりの長さ一

この式において、w²、a、Qi、l及びnは、それぞれ次の数値を表すものとする。

 $w_2 = a \sum_{i=1}^n \frac{Q_i}{2l}$

w。 次の式によって計算した数値

当たりの荷重(単位 一メートルにつきニュートン)

て計算した数値

Rn、Rn 当該はりの各対端部の支持状態に応じ、それぞれ次の表に掲げる式によっ

 Z^{bBx} 当該はりの断面の強軸周りの塑性断面係数(単位 立方ミリメートル)

鋼材の基準強度(単位 一平方ミリメートルにつきニュートン)

M_{PB} 常温時の全型性モーメント (単位 ニュートンメートル)

この式において、MpB、F及びZpBxは、それぞれ次の数値を表すものとする。

M_{PB} 次の式によって計算した常温時の全塑性モーメント(単位 ニュートンメート

 $M_{pB} = \frac{FZ_{pBx}}{1000}$

$$M_{rp} = \frac{FZ_{pBx}}{}$$

 \Rightarrow)

当該はりの長さに〇・五を乗じた数値(単位 メートル)

- 当該はりに作用している集中荷重の加力点の数
- 当該はりの長さに〇・五を乗じた数値(単位 メートル)

当該はりに作用している集中荷重(単位 ニュートン)

トの他の場合 $R_{Bi}=1 \ (i=1,2)$ 出版技術部が整体を認定と同じ接合されている場合 $R_{Bi}=0 \ (i=1,2)$

Rm はり上端の拘束条件に応じて、次の表に掲げる式によって計算した数値

はり上端が床スラブに緊結されている場合	$R_{B3}=1$
その他の場合	$R_{B3} = \frac{Z_{pBy}}{Z_{pBx}}$

この表において、ZpBx及びZpByは、次の数値を表すものとする。

Z_{pBx} 部材の断面の強軸周りの塑性断面係数(単位 立方ミリメートル)

Z_{PBy} 部材の断面の弱軸周りの塑性断面係数(単位 立方ミリメートル)

Too 次の式によって計算したはりの熱変形に対する上限温度(単位 度)

$$T_{DP} = 20 + \frac{18000}{\sqrt{S}}$$

この式において、TDP及びSは、それぞれ次の数値を表すものとする。

TDP はりの熱変形に対する上限温度 (単位 度)

S 当該はりが面する室の床面積(単位 平方メートル)

防火被覆の区分	網材の区分	温度上昇遅延時間係数
吹付け口ックウール	上フランジが床スラブに密着した構造の	H⊀′ 000

a 次に表に掲げる温度上昇遅延時間係数

部材温度上昇係数

火災温度上昇係数

めること。

tim 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)

この式において、 t_{fr} 、 \mathbf{a} 、 \mathbf{h} 、 \mathbf{t}_{w} 、 a_{w} 、 \mathbf{H}_{i} 、 \mathbf{A}_{i} 及び \mathbf{T}_{cr} は、次の数値を表すものとする。

① 屋内火災保有耐火時間を、次の式によって計算すること。

 $t_{fr} = \max \left[\frac{9866}{\mathbf{a}^{3/2}} \left\{ \frac{2}{h} \left\{ \frac{1}{\log_{e} \left\{ h^{1/6} (T_{cr} - 20) / 1250 \right\}} \right\}^{2} + \frac{a_{w}}{\left(H_{i} / A_{i} \right)^{2}} \right\}, \left(\frac{T_{cr} - 20}{\mathbf{a}} \right)^{6} \right]$

- ロ(鉄骨造で、吹付け厚さが二十五ミリメートル以上のロックウール又は厚さが二十ミリメートル以上 の繊維混入ケイ酸カルシウム板で被覆したもの、次に定めるところにより屋内火災保有耐火時間を求

h 部材温度上昇係数

この式において、h´f´Ko´Hs´As´R、Hi´Ai及びCは、次の数値を表すものとする。

$$h = \frac{\mathbf{fR}}{\left\{1 + \frac{\mathbf{fR}}{(H_i/A_i)}\right\} \left\{1 + \frac{\mathbf{fC}(H_s/A_s)}{2(H_i/A_i)}\right\}}$$

③ ①の部材温度上昇係数は、次の式によって計算するものとする。

T_{cr} 限界部材温度 (単位 度)

Ai 被覆材の断面積(単位 平方メートル)

Hi 被覆材の加熱周長(単位 メートル)

(ラス吹き工法のも	ト型鍋はりで、 三面から加熱されるもの	
のを除く。)	その他のH型鍋はり	1111, 000
シウム板(箱貼り工繊維混入ケイ酸カル		110′ 11100
法のものに限る。)	その他のH型舗はり	H<, ⊪00

f 次の式によって計算した加熱周長比

$$\mathbf{f} = \frac{H_i}{H_s}$$

この式において、f、Hi及びHi及びは、次の数値を表すものとする。

- f 加熱 同長 比
- H. 被覆材の加熱周長 (単位 メートル)
- Hs 部材の加熱周長(単位 メートル)

K° 次に表に掲げる基本温度上昇速度(単位 一分につきメートル)

御材の区分	基本温度上昇速度
から加熱されるもの上フランジが床スラブに密着した構造のH型鍋はりで、三面	0・000代七
その他のH型舗はり	0・000<九

- H』 部村の加熱周長(単位 メートル)
- A。 部材の断面積(単位 平方メートル)

R 次の表に掲げる熱抵抗係数

防火被覆の区分	調材の区分	熱抵抗係数
吹き工法のものを除く。)吹付け口ックウール(ラス	型鍋はりで、三面から加熱されるもの上フランジが床スラブに密着した構造のH	HIIII
	その他のH型鍋はり	IIIIO
板(箱貼り工法のものに限繊維混入ケイ酸カルシウム	型鍋はりで、三面から加熱されるもの上フランジが床スラブに密着した構造のH	ШКH
№°)	その他のH型舗はり	< □

- Hi 被覆材の加熱周長(単位 メートル)
- Ai 被覆材の断面積(単位 平方メートル)
- C 次の表に掲げる熱容量比

防火被覆の区分	整容量
吹付けロックウール	0.0<1

コンクリートの区分	款特性係数
普通 コンクリート	0.111
一種軽量コンクリート	0 • 1 111

- c 次の表に掲げる熱特性係数
- a 火災温度上昇係数
- tf 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)
- この式において、tfr、a、c及びdは、次の数値を表すものとする。

$$t_{fr} = \max\{\frac{16772(cd)^{2}}{\mathbf{a}^{3/2} \left(\log_{e} \frac{0.673}{(cd)^{1/3}}\right)^{2}}, \left(\frac{480}{\mathbf{a}}\right)^{6}\}$$

て等断面形状のものに限る。) 屋内火災保有耐火時間を次の式によって計算すること。センチメートル以上のもの(はりの材軸の直行方向の断面が長方形のもので、かつ、長さ方向につい

八(釣合い鉄筋比以下の鉄筋比の鉄筋コンクリート造で、鉄筋に対するコンクリートのかぶり厚さが三

繊維混入ケイ酸カルシウム板
〇・一三六

d 次の式によって計算した熱劣化深さ(単位 ミリメートル)

$$d = \min \{ \frac{M_{p1} + M_{p2} + 2M_{p3} - 1000(w_1 + w_2)l^2}{\frac{M_{p1}}{D_1} + \frac{M_{p2}}{D_2} + \frac{M_{p3}}{d_3}}, 2d_3 \}$$

とする。 この式において、d、 M_{p1} 、 M_{p2} 、 M_{p3} 、 w_1 、 w_2 、l、 D_1 、 D_2 及び d_3 は、次の数値を表すもの

d 熱劣化深さ(単位 ミリメートル)

 $\mathbf{M}^{\mathtt{p}_1}$ 、 $\mathbf{M}^{\mathtt{p}_2}$ 当該はりの各材端部の支持状態に応じ、それぞれ次の表に掲げる式によっ

て計算した数値

隣接する部材に剛接合されている場合	$M_{pi} = 0.9 F_{ri} A_{ri} D_i, (i = 1,2)$
その他の場合	$M_{pi} = 0, (i = 1,2)$

この表において、Mpi、Fi、An及びDiは、次の数値を表すものとする。

ルン Mpi 当該はりの材端部における曲げモーメント(単位 ニュートンミリメート

- メートルにつきニュートン) Fi 当該はりの材端部における引張り側の主筋の基準強度(単位 一平方ミリ
- リメートル) A-i 当該はりの材端部における引張り側の主筋の断面積の合計(単位 平方ミ
- 最外縁までの長さの最小値(単位 ミリメートル) Di 当該はりの材端部における、引張り側の主筋の重心から当該断面の圧縮側
- M゚゚ 次の式によって計算した当該はりの中央部における曲げモーメントの値

 $M_{p3} = 0.9 F_{r3} A_{r3} D_3$

この式において、Mp3、Fr3、Ar3及びD3は、次の数値を表すものとする。

メートル) M_{p3} 当該はりの中央部における曲げモーメントの値(単位 ニュートンミリ

方ミリメートルにつきニュートン) Frs 当該はりの中央部における引張り側の主筋の設計基準強度(単位 一平

A:3 当該はりの中央部における引張り側の主筋の断面積(単位 平方ミリメ

_	_	\Rightarrow)

- 側最外縁までの長さ(単位 ミリメートル)D3 当該はりの中央部における、引張り側の主筋の重心から当該断面の圧縮
- たりの荷重(単位 一メートルにつきニュートン)w^ 当該はりに作用している分布荷重と同等の効果を与えるはりの長さ一メートル当
- w, 次の式によって計算した数値

$$w_2 = a \sum_{i=1}^n \frac{Q_i}{2l}$$

この式において、w,、a、Q,、l及びnは、それぞれ次の数値を表すものとする。

w, 当該はりに作用している集中荷重と同等の効果を与えるはりの長さ一メ

- トル当たりの荷重(単位 一メートルにつきニュートン)
- ートル当ないの存員(単位・一ノートルはこうニュートン)
- a 当該はりに作用している集中荷重の加力点の数に応じて次の表に掲げる

数值

- n=2 6 弊 仰 一・日 n 3 6 野仙 | • | |
- 数を表すものとする。

この表において、nは、当該はりに作用している集中荷重の加力点の

- 当該はりに作用している集中荷重(単位 ニュートン) Q,
- 当該はりの長さに〇・五を乗じた数値(単位 メートル)
- 当該はりに作用している集中荷重の加力点の数 n
- 当該はりの長さに〇・五を乗じた数値(単位(メートル)
- 当該はりの材端部における主筋のうち引張り力を負担するものの重心から当該断
 - 面の圧縮側最外縁までの長さの最小値(単位 ミリメートル)
- 当該はりの材端部以外の部分における主筋のうち引張り力を負担するものに対す
 - るかぶり厚さの最小値(単位 ミリメートル)
- 二 小径が二十センチメートル以上の木造 屋内火災保有耐火時間を次の式によって計算すること。

t_A 耐火時間 (単位 分)

t, 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)

この式において、tf、、tA及びaは、次の数値を表すものとする。

 $t_{fr} = t_A \left(\frac{460}{\mathbf{a}}\right)^{3/2}$

て計算すること。

a 部材近傍火災温度上昇係数

t。 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)

この式において、tf、a及びatは、次の数値を表すものとする。

ホ イからニまでに掲げるもの以外の耐火構造である構造方法 屋内火災保有耐火時間を次の式によっ

$$t_{fr} = \left(\frac{240}{\max(\mathbf{a}, \mathbf{a}_l)}\right)^6$$

tf 屋内火災保有耐火時間(単位 分)

この式において、tpペta及びaは、次の数値を表すものとする。

$$t_{fr} = t_A \left(\frac{460}{\mathbf{a}}\right)^{3/2}$$

- 七 階段のうち耐火構造であるもの 屋内火災保有耐火時間を次の式によって計算すること。
- a 火災温度上昇係数
- t_A 耐火時間 (単位 分)
- tf 屋内火災保有耐火時間 (単位 分)
- この式において、tfr、tA及びaは、次の数値を表すものとする。

$$t_{fr} = t_A \left(\frac{460}{\mathbf{a}}\right)^{3/2}$$

- 六 屋根のうち耐火構造であるもの 屋内火災保有耐火時間を次の式によって計算すること。
- a 火災温度上昇係数

- a 火災温度上昇係数

第四

造部にあっては、自重、積載荷重及び積雪荷重。)の合計により計算するものとする。荷重(今第八十六条第二項ただし書の規定により特定行政庁が指定する多雪区域における建築物の主要構2 前項各号において主要構造部に作用している力を計算する場合にあっては、当該建築物の自重及び積載

築物の部分に応じ、それぞれ当該各号に定めるところによるものとする。

屋外火災保有耐火時間を次の式によって計算すること。

今第百八条の三第二項第三号に規定する屋外火災保有耐火時間を求める方法は、次の各号に掲げる建

外壁(耐力壁に限る。) 当該構造の構造方法の区分に応じ、それぞれ次のイ及び口に定めるところ

イ(鉄筋コンクリート造で、鉄筋に対するコンクリートのかぶり厚さが三センチメートル以上のもの

t_A 耐火時間(単位 分)

により屋外火災保有耐火時間を求めること。

 $t_{fr} = \min[\max\{\frac{1.7(cd)^2}{\left(\log_e \frac{0.673}{(cd)^{1/3}}\right)^2}, 1.29\}, 0.012c_D D^2]$

この式において、tf、c、d、cD及びDは、次の数値を表すものとする。

- t_f 屋外火災保有耐火時間 (単位 分)
- c 次の表に掲げる熱特性係数

コンクリートの区分	熱特性係数
普通 コンクリート	0.111
種軽量コンクリート	0 • 1 111

d 次の式によって計算した熱劣化深さ(単位 ミリメートル)

$$d = \min\{\frac{A_c - \frac{3P}{2F_c}}{H_c}, 2d_s\}$$

この式において、d、D、P、F、及びd。は、次の数値を表すものとする。

- d 熱劣化深さ(単位 ミリメートル)
- D 壁の厚さ (単位 ミリメートル)
- P 壁に作用する壁の長さ一ミリメートル当たりの荷重(単位 一ミリメートルにつ

この式において、tf 及びtAは、次の数値を表すものとする。

 $t_{fr} = t_A$

177)°

ローイに掲げるもの以外の耐火構造である構造方法 屋外火災保有耐火時間を次の式によって計算する

壁の厚さ(単位 ミリメートル)

コンクリートの区分	遮熱特性係数
普通 コンクリート	1.0
一種軽量コンクリート	•

c² 次の表に掲げる遮熱特性係数

d。 鉄筋に対するかぶり厚さの最小値 (単位 ミリメートル)

マン)

Fc コンクリートの常温時の設計基準強度(単位 一平方ミリメートルにつきニュー

4011ロートン)

D 壁の厚さ (単位 ミリメートル)

コンクリートの区分	遮熱特性係数
普通 コンクリー ト	1.0
一種軽量コンクリート	•

c_D 次の表に掲げる遮熱特性係数

tf 屋外火災保有耐火時間 (単位 分)

この式において、tf、cD及びDは、次の数値を表すものとする。

 $t_{fr} = 0.012c_D D^2$

イ 鉄筋コンクリート造 屋外火災保有耐火時間を次の式によって計算すること。

ろにより屋外火災保有耐火時間を算出すること。

- 二 外壁(非耐力壁に限る。) 当該構造の構造方法の区分に応じ、それぞれ次のイ及び口に定めるとこ
- t_A 耐火時間 (単位 分)
- t_f 屋外火災保有耐火時間 (単位 分)

$$t_{fs} = 20 \left(\frac{460}{\mathbf{a}}\right)^{3/2}$$

よって計算すること。

法第二条第九号の二口に規定する防火設備(防火戸に限る。) であるもの 保有遮炎時間を次の式に

区分に応じ、それぞれ当該各号に定めるところによるものとする。

第五 今第百八条の三第五頃第二号に規定する保有遮炎時間を求める方法は、次の各号に掲げる構造方法の

第三第二頃の規定は、前頃各号において主要構造部に作用している力を計算する場合について準用する。

耐火時間(単位 分)

屋外火災保有耐火時間(単位 分)

この式において、tra及びtaは、次の数値を表すものとする。

 $t_{fr} = t_A$

17*7*0°

ローイに掲げるもの以外の耐火構造である構造方法 屋外火災保有耐火時間を次の式によって計算する

この告示は、平成十二年六月一日から施行する。

图图

- a 火災温度上昇係数
- t_{fs} 保有 選 次 計 (単 分)

この式において、trs及びaは、次の数値を表すものとする。

$$t_{fs} = 60 \left(\frac{460}{\mathbf{a}}\right)^{3/2}$$

- 二 特定防火設備(防火戸に限る。)であるもの 保有遮炎時間を次の式によって計算すること。
- a 火災温度上昇係数
- t_{rs} 保有遮炎時間 (単位 分)
- この式において、tfs及びaは、次の数値を表すものとする。