

原子力発電所耐震設計技術規程 (JEAC4601-2015) 正誤表

頁	誤	正
468	<p>c) 地震応答解析による方法 建屋・機器連成系で弾性設計用地震動 S_d を用いて線形の地震応答解析を行い、式(附 4.2-6)より A_i を算出する。</p> $A_i = \frac{Q_i}{\sum_{S=j}^N M_S} \bigg/ \frac{Q_1}{M_t} \dots\dots\dots \text{(附 4.2-6)}$ <p>Q_i : i 点の応答せん断力 Q_1 : 基準となる建屋下層応答せん断力 M_S : S 点の質量 M_t : 全質量 N : 建屋の層数 i : 当該箇所の層数 ($i=1 \sim N$)</p>	<p>c) 地震応答解析による方法 建屋・機器連成系で弾性設計用地震動 S_d を用いて線形の地震応答解析を行い、式(附 4.2-6)より A_i を算出する。</p> $A_i = \frac{Q_i}{\sum_{S=i}^N M_S} \bigg/ \frac{Q_1}{M_t} \dots\dots\dots \text{(附 4.2-6)}$ <p>Q_i : i 点の応答せん断力 Q_1 : 基準となる建屋下層応答せん断力 M_S : S 点の質量 M_t : 全質量 N : 建屋の層数 i : 当該箇所の層数 ($i=1 \sim N$)</p>
507	<p>(e) σ_b, σ_c を求め、(a)にて仮定した値と十分に近似していることを確認する。</p> $\sigma_b = \frac{2F_t}{t_1 D_c C_t} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.1-71)}$ $\sigma_c = \frac{2F_c}{(t_2 - s \cdot t_1) D_c C_c} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.1-72)}$	<p>(e) σ_b, σ_c を求め、(a)にて仮定した値と十分に近似していることを確認する。</p> $\sigma_b = \frac{2F_t}{t_1 D_c C_t} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.1-71)}$ $\sigma_c = \frac{2F_c}{(t_2 + s \cdot t_1) D_c C_c} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.1-72)}$
515	<p>(c) 地震力のみによる一次+二次応力の変動値 【絶対値和】 i) 組合せ引張応力</p> $\sigma_{2\phi} = \sigma_{\phi 2} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.2-28)}$ $\sigma_{2xt} = \sigma_{x3} + \sigma_{x4} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.2-29)}$ $\sigma_{2t} = \sigma_{2\phi} + \sigma_{2xt} + \sqrt{(\sigma_{2\phi} - \sigma_{2xt})^2 + 4\tau^2} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.2-30)}$ <p>ii) 組合せ圧縮応力</p> $\sigma_{2\phi} = -\sigma_{\phi 2} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.2-31)}$ $\sigma_{2xt} = \sigma_{x3} + \sigma_{x4} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.2-32)}$ $\sigma_{2c} = \sigma_{2\phi} + \sigma_{2xc} + \sqrt{(\sigma_{2\phi} - \sigma_{2xc})^2 + 4\tau^2} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.2-33)}$	<p>(c) 地震力のみによる一次+二次応力の変動値 【絶対値和】 i) 組合せ引張応力</p> $\sigma_{2\phi} = \sigma_{\phi 2} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.2-28)}$ $\sigma_{2xt} = \sigma_{x3} + \sigma_{x4} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.2-29)}$ $\sigma_{2t} = \sigma_{2\phi} + \sigma_{2xt} + \sqrt{(\sigma_{2\phi} - \sigma_{2xt})^2 + 4\tau^2} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.2-30)}$ <p>ii) 組合せ圧縮応力</p> $\sigma_{2\phi} = -\sigma_{\phi 2} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.2-31)}$ $\sigma_{2xc} = \sigma_{x3} + \sigma_{x4} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.2-32)}$ $\sigma_{2c} = \sigma_{2\phi} + \sigma_{2xc} + \sqrt{(\sigma_{2\phi} - \sigma_{2xc})^2 + 4\tau^2} \dots\dots\dots \text{(附 5.2.2-33)}$
1085	<p>2.ディープビーム式</p> $V_{yda} = V_{cda} + V_{sda} \dots\dots\dots \text{(附 5.3-2)}$ <p>ここに、</p> <p>V_{cda} : せん断補強筋を用いないディープビームの設計せん断耐力で、以下式による</p> $V_{cda} = \beta_d \cdot \beta_p \cdot \beta_a \cdot f_{da} \cdot b_w \cdot d / \gamma_b$ <p>$\beta_d = \sqrt[4]{1/d}$ (d: mm) ただし、$\beta_d > 1.5$ となる場合は 1.5 とする。 $\beta_p = \sqrt[3]{100p_w}$ ただし、$\beta_p > 1.5$ となる場合は 1.5 とする。</p>	<p>2.ディープビーム式</p> $V_{yda} = V_{cda} + V_{sda} \dots\dots\dots \text{(附 5.3-2)}$ <p>ここに、</p> <p>V_{cda} : せん断補強筋を用いないディープビームの設計せん断耐力で、以下式による</p> $V_{cda} = \beta_d \cdot \beta_p \cdot \beta_a \cdot f_{da} \cdot b_w \cdot d / \gamma_b$ <p>$\beta_d = \sqrt[4]{1/d}$ (d: m) ただし、$\beta_d > 1.5$ となる場合は 1.5 とする。 $\beta_p = \sqrt[3]{100p_w}$ ただし、$\beta_p > 1.5$ となる場合は 1.5 とする。</p>