

頁	行数		誤（現行）	正	作成年月
	上から	下から			
43	記号の変更		<p>(赤○で囲んだ下記5カ所のPを、pに変更する。)</p> <p style="text-align: center;">2-4 設計荷重 43</p> <p>(2) 地震時動水圧 地震時に扉体に働く動水圧は扉体との接触面に対して垂直に作用するものとし、上流面が鉛直であるとの条件のもとに求められた次のウェスタガード (Westergaard) の簡易式によって求める。</p> <div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <div style="width: 60%;"> $P_d = \frac{7}{8} W_0 \cdot K \cdot \sqrt{H \cdot h} \dots\dots\dots (2.4-9)$ <p>ここに P_d : 水深 h の点での動水圧 (Pa) W_0 : 水の単位体積重量 (N/m³) K : 設計震度 H : 水面から基礎地盤までの水深 (m) h : 水面から動水圧の作用する点までの水深 (m)</p> <p>ウェスタガードの簡易式において、全動水圧 $P_d (= \sum P_d)$ および全動水圧の作用点の基礎地盤からの高さ H_d は次のように表される (図2.4-10)。</p> $P_d = \sum P_d = \frac{7}{12} W_0 \cdot K \cdot H^2 \dots\dots\dots (2.4-10)$ $H_d = 0.4 \cdot H \dots\dots\dots (2.4-11)$ </div> <div style="width: 35%; text-align: center;"> <p>図2.4-10 ウェスタガードの式の記号説明</p> </div> </div> <p>(3) 地震時慣性力</p>		H24.4
46		9行目	また、水門・樋門用ゲートでラック式を用いて押下げる場合は、...	また、水門・樋門用ゲートで押下げができる開閉装置形式の場合は、...	H28.1
107	式(3.1.4-1)		$t_f \leq \frac{b_f}{16}$	$t_f \geq \frac{b_f}{16}$	H24.8
210		5~7行目	M : ドラム係数 1 モータ 2 ドラム又は1 モータ 1 ドラム場合 M=1 2 モータ 2 ドラムの場合 M=1/2	M : 1/ (1 ドラムあたりのワイヤロープ本数) 一般的に、1 モータ 2 ドラム、2 モータ 2 ドラムおよび1 モータ 1 ドラムで、1 ドラムあたりのワイヤロープ本数が1 本の場合 M=1 1 モータ 1 ドラムで1 ドラムあたりのワイヤロープ本数が2 本の場合 M=1/2	H30.6
227		2行目	したがって、損失圧力の算定に使用する油圧シリンダの無負荷作動圧力は、図4.3.4-1から読み取るものとする。	しかしながら、油圧シリンダの無負荷作動圧力は、圧力供給方向、パッキン形状・枚数、使用圧力等により図4.3.5-1に示す値より大きくなることがあるため、損失圧力の算定に使用する無負荷作動圧力は、実状にあった無負荷作動圧力を検討し、設定するものとする。	H28.1
229	式(4.3.5-4) Reの式		$Re = \frac{v \cdot D}{\nu \times 10^3}$	$Re = \frac{10^3 \cdot v \cdot D}{\nu}$	R8.2.6
342		9行目	スキャンプケート	スキンプレート	H24.8

頁	行数		誤 (現行)	正	作成年月
	上から	下から			
347	4 行目		$= 42907.6 \times 10^4(\text{mm}^4)$	$= 42939.0 \times 10^4(\text{mm}^4)$	H28. 1
347	6 行目		$Z_t = \frac{I}{e_1} = \frac{42907.6 \times 10^4}{243.8} = 1760.0\dots$	$Z_t = \frac{I}{e_1} = \frac{42939.0 \times 10^4}{243.8} = 1761.2\dots$	H28. 1
347	7 行目		$Z_c = \frac{I}{e_2} = \frac{42907.6 \times 10^4}{255.2} = 1681.3\dots$	$Z_c = \frac{I}{e_2} = \frac{42939.0 \times 10^4}{255.2} = 1682.6\dots$	H28. 1
348		7 行目	$\sigma_t = \frac{40.164 \times 10^6}{1760.0 \times 10^3} = 23\dots$	$\sigma_t = \frac{40.164 \times 10^6}{1761.2 \times 10^3} = 23\dots$	H28. 1
348		5 行目	$\sigma_c = \frac{40.164 \times 10^6}{1681.3 \times 10^3} = 24\dots$	$\sigma_c = \frac{40.164 \times 10^6}{1682.6 \times 10^3} = 24\dots$	H28. 1
349	6 行目		$\tau = \frac{S}{A_w} = \frac{159.962 \times 10^3}{27.4 \times 10^2} = 58\dots$	$\tau = \frac{S}{A_w} = \frac{159.962 \times 10^3}{27.2 \times 10^2} = 59\dots$	H28. 1
349		11 行目	$\sigma_g = \sqrt{24^2 + 3 \times 58^2}$	$\sigma_g = \sqrt{24^2 + 3 \times 59^2}$	H28. 1
349		10 行目	$= 103(\text{N/mm}^2)\dots$	$= 105(\text{N/mm}^2)\dots$	H28. 1
355	13~16 行目		最大曲げモーメント M $M = \frac{p_2 \cdot \ell_b}{2} (2\ell_1 - 2\ell_a - \ell_b) + 2S_1 \cdot \ell_1$ $= \frac{1.550 \times 9.81 \times 1.0}{2} \times (2 \times 2.550 - 2 \times 1.000 - 1.550) + 2 \times 3.581 \times 2.550$ $= 30.047(\text{kN} \cdot \text{m})$	最大曲げモーメント M $M = \frac{p_2 \cdot a \cdot \ell_b}{2} (2\ell_1 - 2\ell_a - \ell_b) + 2S_1 \cdot \ell_1$ $= \frac{0.775 \times 9.81 \times 1.0 \times 1.550}{2} \times (2 \times 2.550 - 2 \times 1.000 - 1.550) + 2 \times 3.581 \times 2.550$ $= 27.396(\text{kN} \cdot \text{m})$	H30. 5
358		1 行目	$\sigma_t = \frac{M}{Z_1} = \frac{30.047 \times 10^6}{1716.9 \times 10^3}$ $= 18(\text{N/mm}^2) < \sigma_a = 120(\text{N/mm}^2)$	$\sigma_t = \frac{M}{Z_1} = \frac{27.396 \times 10^6}{1716.9 \times 10^3}$ $= 16(\text{N/mm}^2) < \sigma_a = 120(\text{N/mm}^2)$	H30. 5
359		2 行目	$\sigma_c = \frac{M}{Z_2} = \frac{30.047 \times 10^6}{2463.3 \times 10^3}$ $= 12(\text{N/mm}^2) < \sigma_a = 88(\text{N/mm}^2)$	$\sigma_c = \frac{M}{Z_2} = \frac{27.396 \times 10^6}{2463.3 \times 10^3}$ $= 11(\text{N/mm}^2) < \sigma_a = 120(\text{N/mm}^2)$	H30. 5

頁	行数		誤 (現行)	正	作成年月
	上から	下から			
389	図 4.3		<p>図4.3 コンクリートのせん断強度模式図</p>	<p>(現行図の天地を逆にする)</p> <p>図4.3 コンクリートのせん断強度模式図</p>	H24.4
408	9行目		M: 1 モータ 1 ドラムの場合は 1/2, 1 モータ 2 ドラムの場合は 1	M: 1 モータ 2 ドラムの場合は 1	H30.6
415		1行目	M: 1 モータ 1 ドラムの場合は 1/2, 1 モータ 2 ドラムの場合は 1	M: 1 モータ 1 ドラムの場合は 1/2	H30.6
444	式(3.1.2-5)		$M = \frac{p \cdot \ell^3}{2}$	$M = \frac{p \cdot m}{2} \cdot \ell^2$	H20.7
444	8行目		$M_4 = \frac{7.345 \times 9.81 \times 0.310^2}{2}$ $= 3.462(\text{kN} \cdot \text{m})$	$M_4 = \frac{7.345 \times 9.81 \times 0.470 \times 0.310^2}{2}$ $= 1.627(\text{kN} \cdot \text{m})$	H20.7
479	1~3行目		合成応力度 $\tau = \tau_x + \tau_y$ $= 42 + 7 = 49(\text{N}/\text{mm}^2) < \tau_a = 60(\text{N}/\text{mm}^2)$	合成応力度 $\tau = \sqrt{\tau_x^2 + \tau_y^2}$ $= \sqrt{42^2 + 7^2} = 43(\text{N}/\text{mm}^2) < \tau_a = 60(\text{N}/\text{mm}^2)$	H29.6