

土地改良事業計画設計基準・設計「頭首工」（令和6年3月版）の正誤内容

頁・行	誤	正
技術書 p. 117 16 行目	$\Delta f(d_i) = \frac{\left\{ \Delta Q_{Bi} - f_0(d_i)t \cdot \Delta Q_B \right\}}{a(1-\lambda)B_m} \cdot \frac{\angle \Delta}{\Delta X} \dots\dots\dots (5. 4-18)$	$\Delta f(d_i) = \frac{\left\{ \Delta Q_{Bi} - f_0(d_i)t \cdot \Delta Q_B \right\}}{a(1-\lambda)B_m} \cdot \frac{\underline{\Delta t}}{\Delta X} \dots\dots\dots (5. 4-18)$
p . 264 8～10 行目	$P_{EP} = (1-k_v) \left\{ \frac{1}{2} \gamma_t h^2 K_{EP} + \frac{q \cos \alpha}{\cos(\alpha - \beta)} h K_{EP} \right\} \dots\dots\dots (12. 3-29)$ ここに、$\underline{P_e}$: 地震時受働土圧強度 (kN/m²) $\underline{P_E}$: 地震時受働土圧 (kN/m) $\underline{K_E}$: 地震時受働土圧係数	$P_{EP} = (1-k_v) \left\{ \frac{1}{2} \gamma_t h^2 K_{EP} + \frac{q \cos \alpha}{\cos(\alpha - \beta)} h K_{EP} \right\} \dots\dots\dots (12. 3-29)$ ここに、$\underline{P_{ep}}$: 地震時受働土圧強度 (kN/m²) $\underline{P_{EP}}$: 地震時受働土圧 (kN/m) $\underline{K_{EP}}$: 地震時受働土圧係数
p . 374 21 行目	$T_2 = \sum_{j=1}^{n_s} \Delta A_{ss} \cdot \sigma_{ssj} \quad (\text{N}) \dots\dots\dots (14. 2-50)$ ここに、ΔA_{ss} : 細片の面積 (mm²) σ_{ssj} : 細片の中心での応力度 (N/mm²)	$T_2 = \sum_{j=1}^{n_s} \Delta A_{ss} \cdot \sigma_{ssj} \quad (\text{N}) \dots\dots\dots (14. 2-50)$ ここに、ΔA_{ss} : 細片の面積 (mm²) σ_{ssj} : 細片の中心での応力度 (N/mm²) $\underline{n_s}$: 側鉄筋の分割数
p . 375 8 行目	$P_s = S_c + S_s$ $S_c = C_c C_e C_{pt} \tau_c b d \dots\dots\dots (14. 2-53)$ $S_s = \frac{A_w \cdot \sigma_{sy} \cdot \underline{\quad} (\sin \theta + \cos \theta)}{1.15 a}$	$P_s = S_c + S_s$ $S_c = C_c C_e C_{pt} \tau_c b d \dots\dots\dots (14. 2-53)$ $S_s = \frac{A_w \cdot \sigma_{sy} \cdot \underline{d} (\sin \theta + \cos \theta)}{1.15 a}$

頁・行	誤	正
技術書 p.402 22 行目	土砂吐き流入口の限界水深 h_c 、単位幅流量 q_e は $h_c = 20d_\ell / \underline{g}$ 、 $q_e = \sqrt{(20d_\ell)^3 / g^2}$ であり、 $d_\ell = 0.30 \text{ m}$ 、 $g = 9.8 \text{ m/s}^2$ を代入すれば、 $h_c = 0.612 \text{ m}$ 、 $q_e = 1.4$ みた導流壁の高さは $H = 1.5 \text{ m}$ 、 $h_c = 0.918 \text{ m}$ である。	土砂吐き流入口の限界水深 h_c 、単位幅流量 q_e は、 $h_c = 20d_\ell / \underline{g}$ 、 $q_e = \sqrt{(20d_\ell)^3 / g^2}$ であり、 $d_\ell = 0.30 \text{ m}$ 、 $g = 9.8 \text{ m/s}^2$ を代入すれば、 $h_c = 0.612 \text{ m}$ 、 $q_e = 1.5 \text{ m}^3/\text{s/m}$ となる。また導流壁の高さは $H = 1.5 \text{ m}$ 、 $h_c = 0.918 \text{ m}$ である。
p.517 33 行目	$\phi_y' = \left(\frac{M_p}{M_y} \right) \cdot \underline{M_{p0}} \dots\dots\dots (18.7-29)$	$\phi_y' = \left(\frac{M_p}{M_y} \right) \cdot \underline{\phi_y} \dots\dots\dots (18.7-29)$
p.519 27 行目	$\phi_c = \frac{M_c}{E_c \underline{A_e}} \dots\dots\dots (18.7-31)$ ここに、M_c : ひび割れモーメント (N・mm) $\underline{A_e}$: コンクリートの換算断面二次モーメント (mm⁴)	$\phi_c = \frac{M_c}{E_c \underline{I_e}} \dots\dots\dots (18.7-31)$ ここに、M_c : ひび割れモーメント (N・mm) $\underline{I_e}$: コンクリートの換算断面二次モーメント (mm⁴)
p.582 21 行目	$h = 1.53 \sqrt{\frac{Q^2}{g^2 B}} - h_a \dots\dots\dots (20.9-2)$	$h = 1.53 \sqrt{\frac{Q^2}{g B^2}} - h_a \dots\dots\dots (20.9-2)$
p.602 12 行目	図-21.4-3 段落 <u>高さ</u> W と単位幅当たり最大後方取水量 $\underline{q_{\max}}$ との関係*13	図-21.4-3 段落 <u>斜面高さ</u> $\underline{W}$ と単位幅当たり最大後方取水量 $\underline{q_{\max}}$ との関係*13