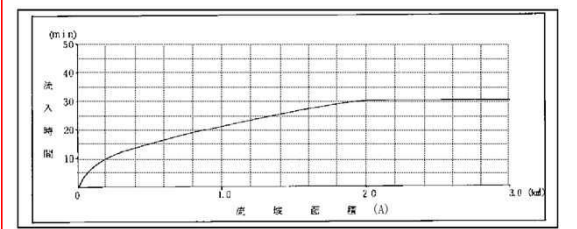


正誤表

| NO. | 項 | 現行 | 改訂後 |
|-----|------|--|--|
| 1 | Ⅲ-8 | 1-3-3-1 計画流出土砂量 解説 計画流出土砂量は、第Ⅱ編第2章第2節2-2-2の方法に基づき算出する。ただし、算出した計画流出土砂量が1,000m ³ 以下の場合は、計画流出土砂量を1,000m ³ とする。 | 1-3-3-1 計画流出土砂量 解説 計画流出土砂量は、第Ⅱ編第2章第2節2-2-2の方法に基づき算出する。ただし、算出した計画流出土砂量が1,000m ³ 以下の場合は、計画流出土砂量を1,000m ³ とする。 なお、補助基準点においても、計画流出土砂量は、1,000m³を下限とする。 |
| 2 | Ⅲ-20 | 1) 土石流・流木捕捉工の場合 (T_f): 計算例を、PⅢ-23に示す。 | 1) 土石流・流木捕捉工の場合 (T_f): 計算例を、 PⅢ-22 に示す。 |
| 3 | Ⅲ-20 | (2) 洪水到達時間 合理式法において用いる洪水到達時間は、原則として雨水が流域から河道に至る流入時間と河道の洪水伝播時間(流下時間)の和とするが、土石流・流木捕捉工においては(Ⅲ-19)式により求めることとし、洪水到達時間が30分に達しない場合は、30分とする。 なお、洪水到達時間は砂防施設の種別、河床勾配の条件により算定式を使い分けて求める。 | (2) 洪水到達時間 合理式法において用いる洪水到達時間は、原則として雨水が流域から河道に至る流入時間と河道の洪水伝播時間(流下時間)の和とするが、土石流・流木捕捉工においては(Ⅲ-19)式により求めることとする。 |
| 4 | Ⅲ-20 | 2) 河床勾配 $i \leq 1/20$ (1/20より緩い) の溪流保全工の場合 ① 流入時間 (T_1) 河川砂防技術基準(河.計P35)による基準値(特に急傾斜面積流域)を準用し、20分を使用する。 | 2) 土石流・流木捕捉工以外の施設の場合 ① 流入時間 (T_1) 流入時間は、流域の排水路の整備状況によって異なるが、将来の整備状況を推定して定めるものとする。本県においては図Ⅲ-1-Aを用いるものとするが、流入時間 (T_1) が20分に満たない場合は、流入時間 (T_1) = 20分とする。 <div data-bbox="1420 820 1995 1118" style="border: 1px solid red; padding: 10px; margin: 10px 0;">  <p style="text-align: center;">(流入時間 T_1 (分) = $\sqrt{A} / \sqrt{2} \cdot 30$)</p> <p style="text-align: center;">図Ⅲ-1-A 流域面積と流入時間</p> </div> |

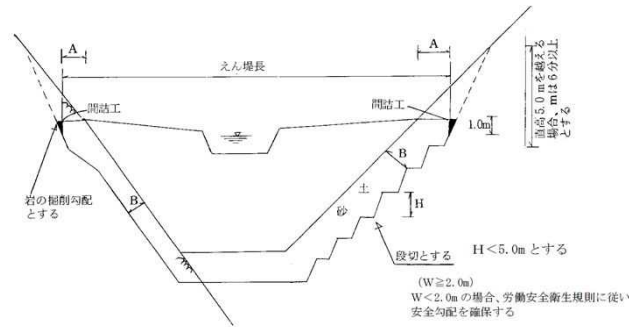
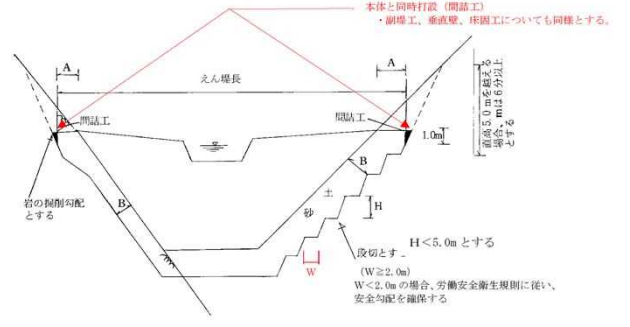
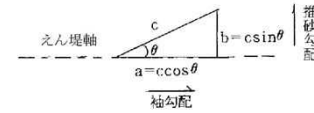
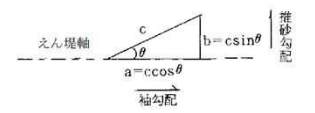
正誤表

| NO. | 項 | 現行 | 改訂後 | | | | | | | | | | | | | | | | |
|------------|----------|---|--|----------|-------------|----------|------------|----------|----------|----------|---|----------|----------|-------------|----------|------------|----------|----------|----------|
| 5 | Ⅲ-21 | <p>②流下時間(T_o) Kraven</p> $T_o = \frac{L}{W} \quad \dots \dots \dots \text{(Ⅲ-20)}$ <p>T_o: 洪水流下時間 (sec) L: 常時河谷の形をなす最上流地点から流量を求めようとする地点までの水平距離 (流域概要図から求める) W: 洪水流出速度 (m/sec)</p> <p style="text-align: center;">表Ⅲ-1-3 Kraven式における流速</p> <table border="1" style="margin-left: auto; margin-right: auto;"> <tr> <td>I 流路勾配</td> <td>1/100 以上</td> <td>1/100~1/200</td> <td>1/200 以下</td> </tr> <tr> <td>W 洪水流出速度</td> <td>3.5m/sec</td> <td>3.0m/sec</td> <td>2.1m/sec</td> </tr> </table> <p style="text-align: right; font-size: small;">河 調 (第3章) P14、砂P86、88</p> | I 流路勾配 | 1/100 以上 | 1/100~1/200 | 1/200 以下 | W 洪水流出速度 | 3.5m/sec | 3.0m/sec | 2.1m/sec | <p>②流下時間(T_o) 流下時間は、流路平均勾配が1/20より緩い場合はKraven(クラーヘン)式を用い、1/20より急な場合はRziha(ルチーハ)式を用いる。</p> <p>【Kraven式】(河床勾配$i \leq 1/20$(1/20より緩い)の場合)</p> $T_o = \frac{L}{W} \quad \dots \dots \dots \text{(Ⅲ-20)}$ <p>T_o: 洪水流下時間 (sec) L: 常時河谷の形をなす最上流地点から流量を求めようとする地点までの水平距離 (流域概要図から求める) W: 洪水流出速度 (m/sec) I: 流路勾配</p> <p style="text-align: center;">表Ⅲ-1-3 Kraven式における流速</p> <table border="1" style="margin-left: auto; margin-right: auto;"> <tr> <td>I 流路勾配</td> <td>1/100 以上</td> <td>1/100~1/200</td> <td>1/200 以下</td> </tr> <tr> <td>W 洪水流出速度</td> <td>3.5m/sec</td> <td>3.0m/sec</td> <td>2.1m/sec</td> </tr> </table> <p style="text-align: right; font-size: small;">河 調 (第3章) P14、砂P86、88</p> | I 流路勾配 | 1/100 以上 | 1/100~1/200 | 1/200 以下 | W 洪水流出速度 | 3.5m/sec | 3.0m/sec | 2.1m/sec |
| I 流路勾配 | 1/100 以上 | 1/100~1/200 | 1/200 以下 | | | | | | | | | | | | | | | | |
| W 洪水流出速度 | 3.5m/sec | 3.0m/sec | 2.1m/sec | | | | | | | | | | | | | | | | |
| I 流路勾配 | 1/100 以上 | 1/100~1/200 | 1/200 以下 | | | | | | | | | | | | | | | | |
| W 洪水流出速度 | 3.5m/sec | 3.0m/sec | 2.1m/sec | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 6 | Ⅲ-22 | <p>③洪水到達時間(T_f)</p> $T_f = \frac{T_o}{60} + T_1 \quad \dots \dots \dots \text{(Ⅲ-21)}$ | <p>削除 (別の「③洪水到達時間(T_f)」に合わせました。)</p> | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 7 | Ⅲ-22 | <p>3) 河床勾配$i > 1/20$(1/20より急)の溪流保全工の場合 ①流入時間(T_1) 河川砂防技術基準(河.計P35)による基準値(特に急傾斜面流域)を準用し、20分を使用する。 ②流下時間(T_o) Rziha(ルチーハ)式</p> $T_o = \frac{L}{W} \quad \dots \dots \dots \text{(Ⅲ-22)}$ $W = 2.0 \left(\frac{H}{L} \right)^{0.6} \quad \dots \dots \dots \text{(Ⅲ-23)}$ <p>T_o: 洪水流下時間 (sec) L: 常時河谷の形をなす最上流地点から流量を求めようとする地点までの水平距離 (流域概要図から求める) W: 洪水流出速度 (m/sec) H: 常時河谷の形をなす最上流地点から流量を求めようとする地点まで高低差 (流域概要図から求める)</p> | <p>【Rziha式】: 河床勾配$i > 1/20$(1/20より急勾配)の場合</p> $T_o = \frac{L}{W} \quad \dots \dots \dots \text{(Ⅲ-21)}$ $W = 2.0 \left(\frac{H}{L} \right)^{0.6} \quad \dots \dots \dots \text{(Ⅲ-22)}$ <p>T_o: 洪水流下時間 (sec) L: 常時河谷の形をなす最上流地点から流量を求めようとする地点までの水平距離 (流域概要図から求める) W: 洪水流出速度 (m/sec) H: 常時河谷の形をなす最上流地点から流量を求めようとする地点まで高低差 (流域概要図から求める)</p> | | | | | | | | | | | | | | | | |

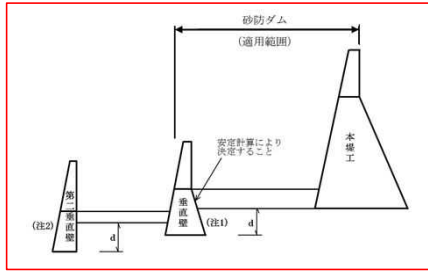
正誤表

| NO. | 項 | 現行 | 改訂後 |
|-----|------|--|--|
| 8 | Ⅲ-22 | <p>③洪水到達時間 (T_f)</p> $T_f = \frac{T_0}{60} + T_1 \quad \dots \dots \dots \text{(Ⅲ-24)}$ | <p>③洪水到達時間 (T_f)</p> $T_f = \frac{T_0}{60} + T_1 \quad \dots \dots \dots \text{(Ⅲ-23)}$ <p>T_f: 洪水到達時間 (min) T_1: 洪水流入時間 (min) T_0: 洪水流下時間 (sec)</p> <p>なお、T_fの値が30minに達しない場合は、$T_f=30\text{min}$とする。</p> |
| 9 | Ⅲ-27 | <p>1-4-6 土石流の単位体積重量の算出</p> <p>土石流の単位体積重量は、実測値、経験、理論的研究等により推定する。 <small>策定針 P50</small></p> <p>解説 土石流の単位体積重量 γ_d (kN/m³) は、(Ⅲ-32) 式で求められる。</p> $\gamma_d = \{\sigma \times C_d + \sigma \times (1 - C_d)\} \times g \quad \dots \dots \dots \text{(Ⅲ-32)}$ <p>g: 重力加速度 (9.8m/s²)</p> <p>なお、γ_dの単位が kN/m³であることに注意する。C_dは、(Ⅲ-28) 式により求める。</p> | <p>1-4-6 土石流の単位体積重量の算出</p> <p>土石流の単位体積重量は、実測値、経験、理論的研究等により推定する。 <small>策定針 P50</small></p> <p>解説 土石流の単位体積重量 γ_d (kN/m³) は、(Ⅲ-32) 式で求められる。</p> $\gamma_d = \{\sigma \times C_d + \rho \times (1 - C_d)\} \times g \quad \dots \dots \dots \text{(Ⅲ-32)}$ <p>g: 重力加速度 (9.8m/s²)</p> <p>なお、γ_dの単位が kN/m³であることに注意する。C_dは、(Ⅲ-28) 式により求める。</p> |
| 10 | Ⅲ-32 | <p>えん堤型式の検討</p> <p>①えん堤位置から直近の保全対象(※1)まで概ね100m以上離れている ②最大粒径が透過型えん堤の適用範囲である</p> <p>[YES] 透過型えん堤を採用 えん堤高H<15mで土砂整備率100%以上 → 2基目を検討※2 [YES] 流木整備率100%以上 → 透過型えん堤 + 流木対策 [YES] 透過型えん堤 + 流木対策 → 除石・除木・点検計画の策定</p> <p>[NO] 不透過型えん堤を採用 えん堤高H<15mかつ堆積量を除く容量で土砂整備率100%以上 → 2基目を検討※2 [YES] 不透過型えん堤 堆積量を除く容量で流木整備率100%以上 → 不透過型えん堤 + 流木対策 → 点検計画の策定</p> <p>不透過型えん堤(管理型)又は2基目を検討※2 不透過型えん堤(管理型)の場合 [YES] 堆積量を除く容量で流木整備率100%以上 → 不透過型えん堤 + 流木対策 → 除木・点検計画の策定 [NO] 不透過型えん堤(管理型) + 流木対策 → 不透過型えん堤 + 流木対策 → 除木・点検計画の策定</p> <p>※1 保全対象には、人家、公共施設(鉄道、道路を除く)を設定すること ※2 2基計画とする際には、砂防壁と協議すること</p> | <p>えん堤型式の検討</p> <p>①えん堤位置から直近の保全対象(※1)まで概ね100m以上離れている ②最大粒径が透過型えん堤の適用範囲である</p> <p>[YES] 透過型えん堤を採用 えん堤高H<15mで土砂整備率100%以上 → 2基目を検討※2 [YES] 流木整備率100%以上 → 透過型えん堤 + 流木対策 [YES] 透過型えん堤 + 流木対策 → 除石・除木・点検計画の策定</p> <p>[NO] 不透過型えん堤を採用 えん堤高H<15mかつ堆積量を除く容量で土砂整備率100%以上 → 2基目を検討※2 [YES] 不透過型えん堤 堆積量を除く容量で流木整備率100%以上 → 不透過型えん堤 + 流木対策 → 点検計画の策定</p> <p>不透過型えん堤(管理型)又は2基目を検討※2 不透過型えん堤(管理型)の場合 [YES] 堆積量を除く容量で流木整備率100%以上 → 不透過型えん堤 + 流木対策 → 除木・点検計画の策定 [NO] 不透過型えん堤(管理型) + 流木対策 → 不透過型えん堤 + 流木対策 → 除木・点検計画の策定</p> <p>※1 保全対象には、人家、公共施設(鉄道、道路を除く)を設定すること ※2 2基計画とする際には、砂防壁と協議すること</p> |
| 11 | Ⅳ-34 | $Q_{max} = \frac{V}{B} \left(1 + \frac{6e}{B}\right) \leq q_u \quad \dots \dots \dots \text{(Ⅳ-24)}$ | $Q_{max} = \frac{V}{B} \left(1 + \frac{6e}{B}\right) \leq q_u \quad \dots \dots \dots \text{(Ⅳ-24)}$ |

正誤表

| NO. | 項 | 現行 | 改訂後 |
|-----|-------|---|---|
| 12 | IV-44 |  <p>図IV-3-17 袖部の嵌入形状</p> |  <p>図IV-3-17 袖部の嵌入形状</p> |
| 13 | IV-49 | <p>袖折部の袖勾配 I' は、えん堤軸方向の袖勾配 I と えん堤軸に直角方向堆砂勾配との合成勾配として考える。</p>  <p>図IV-3-22 袖折れ部における袖勾配の設定</p> | <p>袖折部の袖勾配 I' は、えん堤軸方向の袖勾配 I と えん堤軸に直角方向堆砂勾配 ($\frac{1}{2}$) の合成勾配として考える。</p>  <p>図IV-3-22 袖折れ部における袖勾配の設定</p> |
| 14 | IV-50 | <p>(例) 一般地域の土石流・流木捕捉工では</p> $\text{高低差は } a \times \frac{1}{I} + b \times \frac{1}{2I} = \frac{2a+b}{2I} = \frac{c(2\cos\theta + \sin\theta)}{2I}$ $\therefore \frac{1}{I} = \frac{\frac{c(2\cos\theta + \sin\theta)}{2I}}{c} = \frac{2\cos\theta + \sin\theta}{2I}$ $\therefore I' = \frac{2I}{2\cos\theta + \sin\theta}$ <p>同様に考えるとマサ土地帯の土石流・流木捕捉工では $\therefore I' = \frac{3I}{3\cos\theta + \sin\theta}$</p> | <p>(例) 一般地域の土石流・流木捕捉工では</p> $\text{高低差は } a \times \frac{1}{I} + b \times \frac{1}{2I} = \frac{2a+b}{2I} = \frac{c(2\cos\theta + \sin\theta)}{2I}$ $\therefore \frac{1}{I'} = \frac{\frac{c(2\cos\theta + \sin\theta)}{2I}}{c} = \frac{2\cos\theta + \sin\theta}{2I}$ $\therefore I' = \frac{2I}{2\cos\theta + \sin\theta}$ |
| 15 | IV-50 | <p>(イ) コンクリート</p> $V' = \ell_2 b H_0 + \frac{1}{3} n H_0^2 \cdot (2\ell_2 + \ell_1) \cdot \frac{1}{3} \ell_3 m H^2 \dots \dots \dots (IV-34)$ | <p>(イ) コンクリート</p> $V' = \ell_2 b H_0 + \frac{1}{3} n H_0^2 \cdot (2\ell_2 + \ell_1) - \frac{1}{3} \ell_3 m H^2 \dots \dots \dots (IV-34)$ |

正誤表

| NO. | 項 | 現行 | 改訂後 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
|--------------|------------------|--|--|--------------------|---------|-----|-------|-----|-------------|------------------|--------------------|---------|--------------------|---------|--------------|---|---------|---|---------|-----------|---|---------|---|---------|--|--|-----|---------|-----|-------|-----|-------------|------------------|--------------------|---------|--------------------|---------|--------------|---|---------|---|---------|-----------|---|---------|---|---------|
| 16 | IV-52 | $L = (1.5 \sim 2.0)(H_1 - h_3) \dots \dots \dots (IV-36)$ <p>L: 本、副堤間の長さ (本堤天端下流端から副堤下流端までの長さ) (m) H_1: 水叩き天端または基礎岩盤面からの本堤の高さ (m) h_3: 本堤の越流水深 (m)</p> | $L = (1.5 \sim 2.0)(H_1 + h_3) \dots \dots \dots (IV-36)$ <p>L: 本、副堤間の長さ (本堤天端下流端から副堤下流端までの長さ) (m) H_1: 水叩き天端または基礎岩盤面からの本堤の高さ (m) h_3: 本堤の越流水深 (m)</p> | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 17 | IV-58 | <p>表IV-3-14 垂直壁の場合の水叩厚基準表</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th></th> <th>土 砂</th> <th>軟岩 I、II</th> <th>min</th> <th>中軟岩以上</th> <th>min</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>$H \geq 5m$</td> <td rowspan="3">経 験 式 (T)</td> <td>$T \times 60\%$以上</td> <td>0.5m 以上</td> <td>$T \times 40\%$以上</td> <td>0.3m 以上</td> </tr> <tr> <td>$H \leq 10m$</td> <td>"</td> <td>0.7m 以上</td> <td>"</td> <td>0.5m 以上</td> </tr> <tr> <td>$H < 15m$</td> <td>"</td> <td>1.0m 以上</td> <td>"</td> <td>0.6m 以上</td> </tr> </tbody> </table> <p>※極めて良質で洗掘の恐れのないもので上記によりがたい場合は別途考慮する。</p> | | 土 砂 | 軟岩 I、II | min | 中軟岩以上 | min | $H \geq 5m$ | 経 験 式 (T) | $T \times 60\%$ 以上 | 0.5m 以上 | $T \times 40\%$ 以上 | 0.3m 以上 | $H \leq 10m$ | " | 0.7m 以上 | " | 0.5m 以上 | $H < 15m$ | " | 1.0m 以上 | " | 0.6m 以上 | <p>表IV-3-14 垂直壁の場合の水叩厚基準表</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th></th> <th>土 砂</th> <th>軟岩 I、II</th> <th>最小厚</th> <th>中軟岩以上</th> <th>最小厚</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>$H \geq 5m$</td> <td rowspan="3">経 験 式 (T)</td> <td>$T \times 60\%$以上</td> <td>0.5m 以上</td> <td>$T \times 40\%$以上</td> <td>0.3m 以上</td> </tr> <tr> <td>$H \leq 10m$</td> <td>"</td> <td>0.7m 以上</td> <td>"</td> <td>0.5m 以上</td> </tr> <tr> <td>$H < 15m$</td> <td>"</td> <td>1.0m 以上</td> <td>"</td> <td>0.6m 以上</td> </tr> </tbody> </table> <p>※極めて良質で洗掘の恐れのないもので上記によりがたい場合は別途考慮する。</p> | | 土 砂 | 軟岩 I、II | 最小厚 | 中軟岩以上 | 最小厚 | $H \geq 5m$ | 経 験 式 (T) | $T \times 60\%$ 以上 | 0.5m 以上 | $T \times 40\%$ 以上 | 0.3m 以上 | $H \leq 10m$ | " | 0.7m 以上 | " | 0.5m 以上 | $H < 15m$ | " | 1.0m 以上 | " | 0.6m 以上 |
| | 土 砂 | 軟岩 I、II | min | 中軟岩以上 | min | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| $H \geq 5m$ | 経 験 式 (T) | $T \times 60\%$ 以上 | 0.5m 以上 | $T \times 40\%$ 以上 | 0.3m 以上 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| $H \leq 10m$ | | " | 0.7m 以上 | " | 0.5m 以上 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| $H < 15m$ | | " | 1.0m 以上 | " | 0.6m 以上 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 土 砂 | 軟岩 I、II | 最小厚 | 中軟岩以上 | 最小厚 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| $H \geq 5m$ | 経 験 式 (T) | $T \times 60\%$ 以上 | 0.5m 以上 | $T \times 40\%$ 以上 | 0.3m 以上 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| $H \leq 10m$ | | " | 0.7m 以上 | " | 0.5m 以上 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| $H < 15m$ | | " | 1.0m 以上 | " | 0.6m 以上 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 18 | IV-67 | <p>3-8-4 間詰工</p> <div style="border: 1px solid black; padding: 5px; width: fit-content; margin: 10px auto;"> <p>不透過型砂防えん堤におけるの上下流の余堀部は、所定の高さまで基礎部及び 嵌入部を間詰により保護しなければならない。</p> </div> | <p>3-8-4 間詰工</p> <div style="border: 1px solid black; padding: 5px; width: fit-content; margin: 10px auto;"> <p>不透過型砂防えん堤におけるの上下流の余堀部は、所定の高さまで基礎部及 び嵌入部を間詰により保護しなければならない。</p> </div> | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 19 | V-11 | | <p>5. 砂防ダムに係わるコンクリートスラブについて 建設工事積算基準 第II編共通工 第4章コンクリート工 の「設計基準強度に対する 呼び強度表」に記載されている砂防ダムのコンクリートスラブの適用範囲については、 下記のとおりとする。 ただし、現場条件によりこれによりがたい場合は、別途検討すること。 (1) 砂防ダムのコンクリートスラブの適用範囲 ・えん堤工、水叩工、側壁工、副堤工(垂直壁)、単独床固工</p>  | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |

正誤表

| NO. | 項 | 現行 | 改訂後 |
|-----|------|---|---|
| 20 | V-11 | <p>5. 残存型枠の使用にあたっての留意事項</p> <p>発注時において、残存型枠の使用を見込んでいる場合には、「残存型枠工に関する特記仕様書(案)」を設計書に添付すること。</p> <p>【留意事項】</p> <p>(1) 型枠にひび割れ等の有害な損傷を与えないようにしなければならない。</p> <p>(2) 型枠のひび割れや変位等を防ぐため、適切な支持材の取り付けをしなければならない。</p> <p>(3) コンクリート打ち込み前にあらかじめ型枠裏面を湿潤状態にした上で、構造物内部および型枠裏面に十分にコンクリートが回り込むように締め固めなければならない。</p> <p>(4) 継目を設ける際には継目位置表面の型枠の縁を切らなければならない。また、収縮継目材を用いる際には継目材を型枠で挟み込み、表面に露出させなければならない。</p> <p>(5) 残存型枠を切断した場合、補強部材が露出しないように切断面を保護すること。</p> <p>(6) コンクリート打設高さは、製品に応じた高さを限度とする。</p> <p>(7) 使用する製品に応じた安全対策を講じること。</p> <p>(8) 上記(1)～(7)の項目について、十分検討のうえ、施工計画書に記載すること。</p> | <p>6. 残存型枠の使用にあたっての留意事項</p> <p>発注時において、残存型枠の使用を見込んでいる場合には、「残存型枠工に関する特記仕様書(案)」を設計書に添付すること。</p> <p>【留意事項】</p> <p>(1) 型枠にひび割れ等の有害な損傷を与えないようにしなければならない。</p> <p>(2) 型枠のひび割れや変位等を防ぐため、適切な支持材の取り付けをしなければならない。</p> <p>(3) コンクリート打ち込み前にあらかじめ型枠裏面を湿潤状態にした上で、構造物内部および型枠裏面に十分にコンクリートが回り込むように締め固めなければならない。</p> <p>(4) 継目を設ける際には継目位置表面の型枠の縁を切らなければならない。また、収縮継目材を用いる際には継目材を型枠で挟み込み、表面に露出させなければならない。</p> <p>(5) 残存型枠を切断した場合、補強部材が露出しないように切断面を保護すること。</p> <p>(6) コンクリート打設高さは、製品に応じた高さを限度とする。</p> <p>(7) 使用する製品に応じた安全対策を講じること。</p> <p>(8) 上記(1)～(7)の項目について、十分検討のうえ、施工計画書に記載すること。</p> |