

A2橋台 躯体工 数量集計表

1式当り

| 名 称 | 規 格 | 単 位 | 数 量 | 摘 要 |
|----------|-----------------|-----------------|------|--------|
| コンクリート | 24-12-25BB | m ³ | 154 | |
| 型 枠 | 鉄筋構造物 | m ² | 194 | |
| 均しコンクリート | t=100,18-8-40BB | m ² | 56 | |
| 均しコン型枠 | | m ² | 4 | |
| 支承型枠 | | m ² | 2 | |
| 円筒型枠 | φ 150 | m | 6.3 | |
| 円筒型枠 | φ 300 | m | 1.4 | |
| 鉄 筋 | SD345 D32 | t | - | |
| | SD345 D29 | t | 1.23 | |
| 〃 | SD345 D25 | t | - | |
| 〃 | SD345 D22 | t | 0.93 | |
| 〃 | SD345 D19 | t | 0.25 | |
| 〃 | SD345 D16 | t | 3.18 | |
| 〃 | SD345 D13 | t | 1.51 | |
| 足 場 工 | 枠組・ネット有 | 掛m ² | 240 | |
| 支 保 工 | パイプサポート | 空m ³ | 30 | |
| 表面含浸材 | シラン系 | m ² | 41 | |
| 踏掛版工 | | 枚 | 1 | |
| アンカーボルト | 防護柵用 | 本 | 16 | 4カ所×4本 |
| シース | VP65×1004 | 本 | 9 | 落防用 |
| 〃 | VP65×502 | 本 | 1.0 | 落防用 |
| | | | | |
| | | | | |

※落防のシース・防護柵のアンカーフレーム等は上部工にて計上。

| 種 別 | 算 式 | 数 量 |
|------------------------|---|----------------------|
| コンクリート (24-12-25BB) | A2橋台躯体工 | |
| | 1式当り | |
| | 胸壁CO前面面積 $\frac{1}{2} \times (1.337+1.338) \times 0.402 + \frac{1}{2} \times (1.238+1.279) \times 2.068 + \frac{1}{2} \times (1.584+1.585) \times 0.503 + \frac{1}{2} \times (1.335+1.329) \times 3.271 + \frac{1}{2} \times (1.329+1.233) \times 6.204 + \frac{1}{2} \times (1.483+1.483) \times 0.602$ | = 17.1 |
| | 胸壁CO背面面積 $\frac{1}{2} \times (1.333+1.332) \times 0.402 + \frac{1}{2} \times (1.232+1.273) \times 2.076 + \frac{1}{2} \times (1.578+1.578) \times 0.503 + \frac{1}{2} \times (1.328+1.329) \times 3.280 + \frac{1}{2} \times (1.329+1.223) \times 6.187 + \frac{1}{2} \times (1.473+1.472) \times 0.602$ | = 17.1 |
| | 縦壁CO前面面積 $\frac{1}{2} \times (3.662+3.639) \times 13.050$ | = 47.6 |
| | 縦壁CO背面面積・縦壁胸壁位置CO面積 $\frac{1}{2} \times (3.682+3.659) \times 13.050$ | = 47.9 |
| | コンクリート体積 | |
| | 胸壁 $\frac{1}{2} \times (17.1+17.1) \times 0.500$ | = 8.550 |
| | 縦壁 $\frac{1}{2} \times (47.6+47.9) \times 1.000$ | = 47.750 |
| | $\frac{1}{2} \times (47.9+47.9) \times 0.500$ | = 23.950 |
| | 受 台 $\frac{1}{2} \times (0.500+1.000) \times 0.500 \times 9.971$ | = 3.739 |
| | 底 版 $13.181 \times 4.500 \times 1.000$ | = 59.315 |
| | 翼壁 $\frac{1}{4} \times (1.250 \times 2 + 2.292 + 2.313) \times 0.600 \times (2.600 + 2.652)$ | = 5.597 |
| | 切欠 $-\frac{1}{2} \times (0.375 + 0.427) \times 0.600 \times 0.250$ | = -0.060 |
| | ハンチ $\frac{1}{4} \times 0.500 \times 0.502 \times (0.853 + 0.353)$ | = 0.076 |
| | $\frac{1}{4} \times (1.100 \times 2 + 2.206 + 2.228) \times 0.600 \times (2.900 + 2.848)$ | = 5.720 |
| | 切欠 $-\frac{1}{2} \times (0.374 + 0.426) \times 0.600 \times 0.100$ | = -0.024 |
| | 切欠 $-2.422 \times 0.200 \times 0.100$ | = -0.048 |
| | ハンチ $\frac{1}{2} \times 0.500 \times 0.502 \times 1.870$ | = 0.235 |
| | 後打部控除(胸壁) $-(0.130 \times 9.475 + 0.110 \times 2.068) \times 0.315$ | = -0.460 |
| | ※ジョイントの後打部控除。 | |
| | 合計 154.340 | 154.3 m ³ |
| | ※伸縮後打ちCO等は上部工にて計上。 | |
| | ※沓座モルタルは上部工にて計上。 | |
| | ※アンカー孔モルタルは上部工にて計上。 | |

| 種 別 | 算 式 | 数 量 |
|-------------------------------|--|----------------------|
| 型 枠 (鉄筋構造物) | <p>型枠面積</p> <p>胸壁・後打部</p> <p>胸壁型枠前面面積</p> $1/2 \times (1.337+1.338) \times 0.402 + 1/2 \times (1.128+1.169) \times 2.068 + 1/2 \times (1.584+1.585) \times 0.503 + 1/2 \times (1.205+1.199) \times 3.271 + 1/2 \times (1.199+1.103) \times 6.204 + 1/2 \times (1.483+1.483) \times 0.602 = 15.675$ <p>胸壁型枠背面面積</p> $(0.150-0.100) \times (0.602+0.502-0.402) + 1/2 \times (1.183+0.050+1.273) \times (2.076-0.602-0.502+0.402) + 1/2 \times (0.305+0.439+0.250+0.500) \times 0.503 + 1/2 \times (0.500+0.537) \times 3.280 + 1/2 \times (0.537+0.500) \times 6.187 = 7.041$ <p>胸壁型枠上流側面面積</p> $1/2 \times (1.483+1.472) \times 0.502 = 0.742$ <p>胸壁型枠下流側面面積</p> $1/2 \times (1.333+1.337) \times 0.502 = 0.670$ <p>地覆1 $(0.380+0.380+0.415+0.210) \times 0.316 = 0.438$</p> <p>地覆2 $(0.250+0.250+0.305+0.100) \times 0.186 = 0.168$</p> <p>後打部 $(0.130 \times 9.475 + 0.110 \times 2.068) \times 2 = 2.918$</p> <p>縦壁</p> <p>縦壁型枠前面面積 縦壁CO前面面積より $A = 47.6$</p> <p>縦壁型枠背面面積</p> $1/2 \times (3.682+3.659) \times 13.050 - 1/2 \times (0.895+0.874) \times 0.602 - 0.688 \times 0.502 - 1/2 \times (0.166+0.277) \times (0.503+3.280+6.187) - 0.359 \times 0.502 - 1/2 \times (0.840+0.819) \times 0.602 = 44.134$ <p>縦壁型枠上流側面面積</p> $1/2 \times (3.639+3.659) \times 1.506 = 5.495$ <p>縦壁型枠下流側面面積</p> $1/2 \times (3.682+3.662) \times 1.506 = 5.530$ <p>受 台</p> $0.500 \times 9.971 + 0.050 \times \sqrt{2} \times (9.971-0.502/2) = 5.673$ $1/2 \times (0.500+1.000) \times 0.502 = 0.377$ <p>底 版</p> $(13.181+4.500) \times 1.000 \times 2 = 35.362$ <p>翼壁</p> $1/2 \times (1.250+2.292) \times 2.600 - 0.250 \times 0.375 = 4.511$ $1/2 \times (1.250+2.313) \times 2.652 - 0.250 \times 0.427 = 4.618$ <p>控除 $-1/2 \times (0.500+1.000) \times 0.502 - 1/2 \times (0.353+0.853) \times 0.502 = -0.679$</p> $\{1.000+1/2 \times (2.781+2.837)\} \times 0.600 = 2.285$ $0.250 \times 0.602 = 0.151$ $1/2 \times (1.100+2.228) \times 2.900 - 0.100 \times 0.374 = 4.788$ $1/2 \times (1.100+2.206) \times 2.848 - 0.100 \times 0.426 = 4.665$ <p>控除 $-1.870 \times 0.502 = -0.939$</p> $\{1.000+1/2 \times (3.099+3.043)\} \times 0.600 = 2.443$ $0.100 \times 0.403 = 0.040$ <p>合計 193.745</p> | 193.7 m ² |
| 均しコンクリート (t=100,18-8-40BB) | $(13.181+0.100 \times 2) \times (4.000+0.100 \times 2) = 56.200$ | 56.2 m ² |

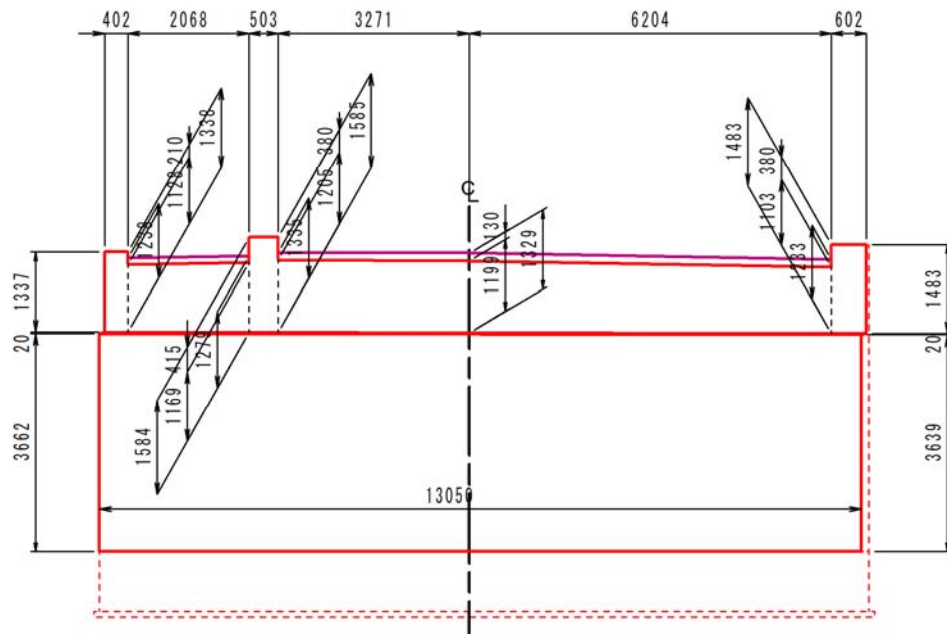
| 種 別 | 算 式 | | | | 数 量 |
|--------------------|---|--|------|----------------------|-----------------------|
| 均しコン型枠 | $0.100 \times (13.181 + 4.000 + 0.100 \times 4) \times 2 = 3.516$ | | | | 3.5 m ² |
| 支承型枠 | $\{0.030 + 1/2 \times (0.030 + 0.039)\} \times \{(0.570 + 0.370 + 0.030 \times \sqrt{2} \times 4) \times 2\} \times 12 = 1.718$ ※沓座モルタルは上部工にて計上。 ※補強格子鉄筋は上部工にて計上。 | | | | 1.7 m ² |
| 円筒型枠 (φ 150) | $0.570 \times 11 = 6.270$ ※アンカー孔モルタルは上部工にて計上。 ※補強格子鉄筋は上部工にて計上。 | | | | 6.3 m |
| 円筒型枠 (φ 300) | $0.131 \times 11 = 1.441$ ※アンカー孔モルタルは上部工にて計上。 ※補強格子鉄筋は上部工にて計上。 | | | | 1.4 m |
| 鉄 筋 (SD345) | 鉄筋表より | D32 | 0 | = 0 | 0.00 t |
| | " | D29 | 1232 | = 1232 | 1.23 t |
| | " | D25 | 0 | = 0 | 0.00 t |
| | " | D22 | 929 | = 929 | 0.93 t |
| | " | D19 | 247 | = 247 | 0.25 t |
| | " | D16 | 3182 | = 3182 | 3.18 t |
| | " | D13 | 1505 | = 1505 | 1.51 t |
| | 合計 7095 ※伸縮部鉄筋は上部工にて計上。 ※補強格子鉄筋は上部工にて計上。 ※落防用心筋等は上部工にて計上。 ※D22_27kgは亜鉛メッキ加工。 | | | | |
| 足 場 工 (枠組・ネット有) | $(15.260 + 6.210 + 2.800 + 2.240 + 9.640 + 2.250 + 2.800 + 6.710) \times 5.000 = 239.550$ | | | | 239.6 掛m ² |
| 支 保 工 (パイプサポート) | 受台・翼壁用(H<4m, 支保耐力40kN/m ² 以下) | | | | |
| | 受台 | $1/2 \times (3.463 + 3.463 + 0.500) \times 0.500 \times 9.971$ | | = 18.511 | |
| | 翼壁 | $1/8 \times (2.787 \times 2 + 2.807 \times 2 + 1.092 + 1.072) \times 0.600 \times (2.900 + 2.848)$ | | = 5.756 | |
| | ハンチ | $1/2 \times 0.502 \times 0.500 \times 2.993$ | | = 0.376 | |
| | 翼壁 | $1/8 \times (2.839 \times 2 + 2.820 \times 2 + 0.988 + 1.007) \times 0.600 \times (2.600 + 2.652)$ | | = 5.244 | |
| | ハンチ | $1/2 \times 0.502 \times 0.500 \times 3.030$ | | = 0.380 | |
| 合計 30.267 | | | | 30.3 空m ³ | |

| 種 別 | 算 式 | 数 量 |
|-----------------|----------------------------|---------------------|
| 表面含浸材 (シラン系) | 21.0+2.7+2.7+14.8 = 41.200 | 41.2 m ² |
| 踏掛版工 | | 1 枚 |

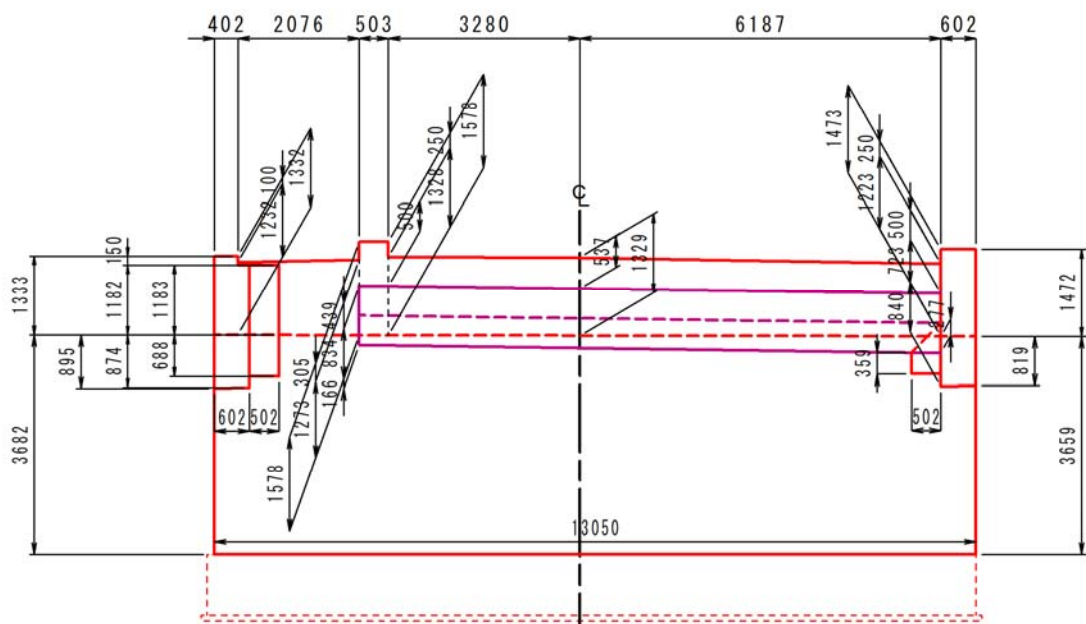
算 出 根 拠 図

第2期施工時
【右岸(A2)】

正面図



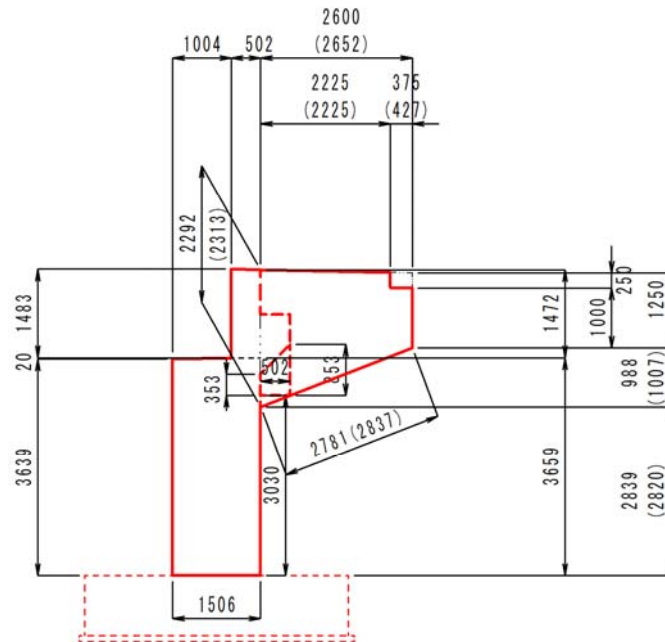
背面図



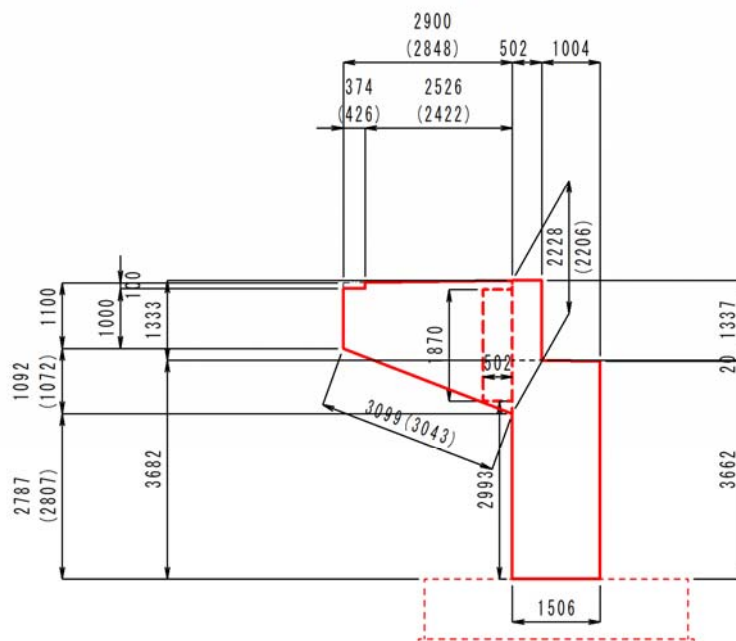
算 出 根 拠 図

【右岸(A2)】

上 流 側 側 面 図



下 流 側 側 面 図



【右岸(A2)】

足場計画図

