

| 推 進 工 集 計 表 (1/2) | | | | |
|--------------------------------------|-------------------------|-----|--------|---------------------|
| 名 称 | 規格・寸法 | 単位 | 数 量 | 備 考 |
| 【高耐荷力管推進工法 泥水1工程】 | | | | |
| RC φ 300mm | 区間延長 | m | 254.20 | |
| | 管体延長 | m | 251.05 | |
| | 推進延長 | m | 249.10 | |
| RC φ 300mm 推進用レジンコンクリート管 (RS形) | 半管 (カラー付) L=1.00m/本 | 本 | 246 | |
| | 半管 (カラーなし) L=1.00m/本 | 本 | 6 | |
| | | | | |
| 可とう継手 | RC φ 300用 | 個 | | 管外径360mm |
| 一液性滑材注入工 | 注入延長 | m | 249.10 | |
| | 注入量 | ℓ/日 | 259.2 | 48(ℓ/m)×日進量5.4(m/日) |
| 先導体の供用日数 | RC φ 300用 | 日 | 82 | 玉石混り砂礫土 |
| 元押装置の供用日数 | | 日 | 84 | |
| 泥水処理プラントの供用日数 | | 日 | 86 | |
| 流体輸送設備の供用日数 | | 日 | 82 | |
| 送排泥鋼管の供用月数 | 地上・立坑用 | 月 | 3 | |
| | 坑内用 | 月 | 3 | |
| | | | | |
| 【立坑内管布設工】 | | | | |
| 管布設工 | RC φ 300mm | m | 1.95 | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

[illegible]

| 送排泥設備工集計表 | | | | | | | | |
|----------------|------------------|----|------------------------|-------------------------|---------------------------|--|--|--------|
| 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | | | | | 合 計 |
| | | | 既M68-1 ↑ M1-22-1 | M1-22-1 ↓ M1-16-1 | M1-16-1 ↑ M1-14-2-1 | | | |
| | | | | | | | | |
| 管底深 | 発進立坑 | m | 5.99 | 5.97 | 3.78 | | | 15.74 |
| 送排泥管 設置撤去工 | 口径50mm 地上・立坑用 | m | 35.99 | 5.97 | 33.78 | | | 75.74 |
| 〃 | 口径80mm 地上・立坑用 | m | | | | | | |
| 〃 | 口径50mm 坑内用 | m | 81.60 | 103.25 | 64.25 | | | 249.10 |
| 〃 | 口径80mm 坑内用 | m | | | | | | |
| 送泥ポンプ 据付撤去工 | 50型 5.5kw | 台 | 1 | | 1 | | | 2 |
| 〃 | 50型 7.5kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 50型 11.0kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 50型 15.0kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 50型 22.0kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 80型 5.5kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 80型 7.5kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 80型 11.0kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 80型 15.0kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 80型 22.0kw | 台 | | | | | | |
| 排泥ポンプ 据付撤去工 | 50型 5.5kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 50型 7.5kw | 台 | 1 | | 1 | | | 2 |
| 〃 | 50型 11.0kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 50型 15.0kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 50型 22.0kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 80型 5.5kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 80型 7.5kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 80型 11.0kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 80型 15.0kw | 台 | | | | | | |
| 〃 | 80型 22.0kw | 台 | | | | | | |
| 計測機器類 設置撤去工 | | 箇所 | 1 | | 1 | | | 2 |

[illegible]

推 進 工 法 計 算 書 (高耐荷力推進工)

高耐荷力方式 (泥水方式・一工程式) RCφ300

| 路線番号 | 管 径 | マンホール番号 | | マンホール種別 | | 区間距離 | 管減長 (B) | | 管体延長 | 推進減長 (D) | | 推進延長 | 管布設工 | 管 本 数 | 可とう継手 | 滑 材 注 入 工 |
|--------|-----|---------|-----------|---------|---------|--------|---------|------|--------|----------|---------|--------|------|---------------------------|-------|--------------|
| | | | | | | | | | | | | | | レジン管 (RS形) 半管 L=1.0m/本 | | |
| | | (A) | 下 流 | 上 流 | (C=A-B) | | 下 流 | 上 流 | | (E=A-D) | (F=C-E) | | | (I=C/L) | | |
| | mm | | | 号 | | m | m | | m | m | | m | m | 本 | 個 | ℓ |
| 1-22 | 300 | 既M68-1 | M1-22-1 | 組立2号 | 組立2号 | 83.20 | 0.60 | 0.60 | 82.00 | 0.60 | 1.00 | 81.60 | 0.40 | 82 | | 3916.8 |
| 1-16 | 300 | M1-22-1 | M1-16-1 | 組立2号 | 組立1号 | 105.00 | 0.60 | 0.45 | 103.95 | 1.00 | 0.75 | 103.25 | 0.70 | 104 | | 4956.0 |
| 1-14-1 | 300 | M1-16-1 | M1-14-2-1 | 組立1号 | 組立1号 | 66.00 | 0.45 | 0.45 | 65.10 | 0.75 | 1.00 | 64.25 | 0.85 | 66 | | 3084.0 |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 計 | | | | | | 254.20 | | | 251.05 | | | 249.10 | 1.95 | 252 | 0 | 11956.8 |

仮 設 備 工 （高耐荷力管推進工法）

高耐荷力方式（泥水方式・一工程式）RCφ300

| 立坑番号 | 位 置 | 坑口工 | 発進立坑 基礎工 | 推進用機器 据付撤去工 | 推進用機器 方向転換工 | 先導体 据付工 | ジョイント 管設置工 | 先導体 搬出工 | 先導体 人孔 搬出工 | ジョイント 管撤去工 | 鏡 切 工 | | 先導体 補修費 | 滑材注入 設備工 |
|--------------------|-----|-----|-------------|----------------|----------------|------------|---------------|------------|------------------|---------------|-------|------|------------|-------------|
| | | 箇所 | 箇所 | 箇所 | 箇所 | 回 | 本 | 回 | 回 | 本 | 発進 | 到達 | m | 箇所 |
| | | | | | | | | | | | m | m | | |
| 片到達人孔 既M68-1 | 上流側 | | | | | | | | 1 | | | | | |
| 両発進立坑 M1-22-1 | 下流側 | 1 | | 1 | | 1 | 81 | | | 81 | 2.1 | | 81.60 | 1 |
| 両発進立坑 M1-22-1 | 上流側 | 1 | | | 1 | 1 | 102 | | | 102 | 2.1 | | 103.25 | |
| 両到達立坑 M1-16-1 | 下流側 | 1 | | | | | | 1 | | | | 1.26 | | |
| 両到達立坑 M1-16-1 | 上流側 | 1 | | | | | | 1 | | | | 1.26 | | |
| 片発進立坑 M1-14-2-1 | 下流側 | 1 | | 1 | | 1 | 63 | | | 63 | 2.1 | | 64.25 | 1 |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| 計 | | 5 | | 2 | 1 | 3 | 246 | 2 | 1 | 246 | 6.3 | 2.52 | 249.10 | 2 |

| 作 泥 材 料 計 算 表 | | | | | | | |
|-----------------------|--------------------------|------------------------|-------------------------|---------------------------|--------|--|--------|
| 推 進 区 間 | | 既M68-1 ↑ M1-22-1 | M1-22-1 ↓ M1-16-1 | M1-16-1 ↑ M1-14-2-1 | | | 計 |
| 土 質 | | 礫混り砂 | 礫混り砂 | 礫混り シルト質砂 | | | |
| 推進延長 L | m | 81.60 | 103.25 | 64.25 | | | 249.10 |
| 推進管長 Lp | m/本 | 1.00 | 1.00 | 1.00 | | | — |
| 比重調整泥水 Wa9 | t/本 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | | | — |
| 比重調整泥水 V9 | m ³ /本 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | | | — |
| 比重調整清水 V10 | m ³ /本 | 0.04 | 0.00 | 0.24 | | | — |
| 初期作泥水量 V0 | m ³ | 2.00 | 2.00 | 2.00 | | | 6.00 |
| 初期 作 泥 量 | 粘土 V0×0.30 | t | 0.600 | 0.600 | 0.600 | | 1.800 |
| | ベントナイト V0×50.0 | kg | 100.00 | 100.00 | 100.00 | | 300.00 |
| | CMC V0×1.0 | kg | 2.00 | 2.00 | 2.00 | | 6.00 |
| | 水 V0×0.9 | t | 1.80 | 1.80 | 1.80 | | 5.40 |
| 補 給 作 泥 量 | 粘土 Wa9×L/Lp | t | 0.000 | 0.000 | 0.000 | | 0.000 |
| | CMC (V9+V10)×1kg×L/Lp | kg | 3.26 | 0.00 | 15.42 | | 18.68 |
| | 水 V10×1.0t×L/Lp | t | 3.26 | 0.00 | 15.42 | | 18.68 |
| 処理泥水 V11 | | m ³ /本 | 0.00 | 0.00 | 0.25 | | |
| V11×L/Lp | | m ³ | 0.00 | 0.00 | 16.06 | | 16.06 |
| 一次分離量 V4 | | m ³ /本 | 0.14 | 0.13 | 0.11 | | |
| V4×L/Lp | | m ³ | 11.42 | 13.42 | 7.07 | | 31.91 |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |

① 泥水輸送設備計画

1-22路線・BorNo1 (H29)

泥水輸送設備計画

1. 計画条件

| | | |
|------------------|----------|-----------------------------|
| 1) 呼び径： | | 300 |
| 2) 掘進機外径： | B_s | 0.385 (m) |
| 3) 推進延長： | L | 81.600 (m) |
| 4) 立坑の深さ | H' | 6.540 (m) |
| 5) 立坑から調整槽までの距離： | l_1 | 30.000 (m) |
| 6) 立坑から処理機までの距離： | l_2 | 30.000 (m) |
| 7) 処理吐出高さ(+GL)： | h | 3.000 (m) |
| 8) 掘進速度： | S | 24.000 (mm/min) |
| 9) 切羽水压： | P_w | 50.740 (kN/m ²) |
| 10) 送泥管(内径)： | d_1 | 0.0529 (m) |
| 11) 排泥管(内径)： | d_2 | 0.0529 (m) |
| 12) 送泥流体仕様 | | |
| a. 固形物真比重： | ρ_s | 2.650 |
| b. 送泥水比重： | ρ_1 | 1.150 |
| c. 母液比重： | ρ_0 | 1.000 |
| 13) 地山の仕様 | | |
| a. 粒度構成 | | |
| 礫： | S_1 | 25.40 (%) |
| 砂： | S_2 | 67.30 (%) |
| シルト、粘土： | S_3 | 7.30 (%) |
| b. 含水比： | w | 16.50 (%) |
| c. 土粒子の真比重： | G_s | 2.680 |
| 14) 重力加速度： | g | 9.8 (m/sec ²) |
| 15) 電動機の電源： | | 200V - 60Hz |

2. 送排泥流量の検討

(1) 地山の取込量

① 掘削断面積：A (m²)

$$\begin{aligned} A &= \frac{\pi}{4} \times B_s^2 \\ &= \frac{\pi}{4} \times 0.385^2 = 0.116 \text{ (m}^2\text{)} \end{aligned}$$

② 地山の含泥率：K (vol%)

$$\begin{aligned} K &= \frac{1}{1+e} = \frac{1 / \{1 - \frac{1}{1+w/100} \times (1 - \frac{\rho_w}{G_s})\} - 1}{\frac{G_s}{\rho_w} - 1} \times 100 \\ &= \frac{1 / \{1 - \frac{1}{1+16.50/100} \times (1 - \frac{1.000}{2.680})\} - 1}{\frac{2.680}{1.000} - 1} \times 100 = 69.34 \text{ (vol}\%\text{)} \end{aligned}$$

③ 掘削土量（真体積）：q (m³/min)

$$\begin{aligned} q &= A \times \frac{S}{1000} \\ &= 0.116 \times \frac{24.000}{1000} = 0.003 \text{ (m}^3\text{/min)} \end{aligned}$$

④ 掘削土量中の乾砂量：G (m³/min)

$$\begin{aligned} G &= q \times \frac{K}{100} \\ &= 0.003 \times \frac{69.34}{100} = 0.002 \text{ (m}^3\text{/min)} \end{aligned}$$

(2) 送排泥流量の決定

- ① 排泥管内断面積： a_2 (m²)

$$\begin{aligned} a_2 &= \frac{\pi}{4} \times d_2^2 \\ &= \frac{\pi}{4} \times 0.0529^2 = 0.0022 \text{ (m}^2\text{)} \end{aligned}$$

- ② 管内限界沈殿流速： V_L (m/sec)

掘削土砂の流体輸送には、輸送土粒子が管内で沈殿しないように一定の管内流速を確保する必要がある。

この管内流速を管内限界沈殿流速として「Durandの公式」で表わす。

$$\begin{aligned} V_L &= F_L \times \sqrt{2 \times g \times d_2 \frac{G_s - \rho_0}{\rho_0}} \quad (\text{Durandの公式}) \\ &= 1.345 \times \sqrt{2 \times 9.8 \times 0.0529 \times \frac{2.680 - 1.000}{1.000}} = 1.775 \text{ (m/sec)} \end{aligned}$$

ここに、 F_L ：粒径と濃度から決まる定数 1.345
(砂質土の場合 $F_L=1.33 \sim 1.36$)

- ③ 排泥流量： Q_2 (m³/min)

$$\begin{aligned} Q_2 &= a_2 \times V_L \times 60 \\ &= 0.0022 \times 1.775 \times 60 = 0.234 \text{ (m}^3\text{/min)} \end{aligned}$$

- ④ 送泥流量： Q_1 (m³/min)

$$\begin{aligned} Q_1 &= Q_2 - q \\ &= 0.234 - 0.003 = 0.231 \text{ (m}^3\text{/min)} \end{aligned}$$

(3) 送泥濃度、排泥濃度の検討

- ① 送泥濃度： C_1 (vol%)

$$\begin{aligned} C_1 &= \frac{\rho_1 - \rho_0}{\rho_s - \rho_0} \times 100 \\ &= \frac{1.150 - 1.000}{2.650 - 1.000} \times 100 = 9.09 \text{ (vol}\%\text{)} \end{aligned}$$

- ② 排泥濃度： C_2 (vol%)

$$\begin{aligned} C_2 &= \frac{C_1 \times Q_1 + 100 \times G}{Q_2} \\ &= \frac{9.09 \times 0.231 + 100 \times 0.002}{0.234} = 9.83 \text{ (vol}\%\text{)} \end{aligned}$$

- ③ 排泥比重： ρ_2

$$\begin{aligned} \rho_2 &= \rho_0 + \frac{C_2 \times (G_s - \rho_0)}{100} \\ &= 1.000 + \frac{9.83 \times (2.680 - 1.000)}{100} = 1.165 \end{aligned}$$

3. 管径と管内流速の検討

(1) 送泥管

① 送泥管内断面積： a_1 (m²)

$$\begin{aligned} a_1 &= \frac{\pi}{4} \times d_1^2 \\ &= \frac{\pi}{4} \times 0.0529^2 = 0.0022 \text{ (m}^2\text{)} \end{aligned}$$

② 管内流速： V_1 (m/sec)

$$\begin{aligned} V_1 &= \frac{Q_1}{a_1 \times 60} \\ &= \frac{0.231}{0.0022 \times 60} = 1.750 \text{ (m/sec)} \end{aligned}$$

(2) 排泥管

① 排泥管の管内流速： V_2 (m/sec)

$$V_2 = V_L = 1.775 \text{ (m/sec)}$$

4. ポンプの特性検討

(1) 送泥ポンプの特性検討

① 送泥流量： Q_1 (m³/min) (掘削時)

$$Q_1 = 0.231 \text{ (m}^3/\text{min)}$$

② 送泥管 1 m 当りの抵抗損失： hf_1 (m液柱/m) (ヘーゼン・ウィリアムズ式)

$$\begin{aligned} hf_1 &= \frac{98.9 \times V_1^2}{C^{1.85} \times d_1^{1/6} \times V_1^{0.15} \times d_1 \times 2 \times 9.8} \times \rho_1 \\ &= \frac{98.9 \times 1.750^2}{120.000^{1.85} \times 0.0529^{1/6} \times 1.750^{0.15} \times 0.0529 \times 2 \times 9.8} \\ &\quad \times 1.150 = 0.072 \text{ (m液柱/m)} \end{aligned}$$

③ 送泥側ポンプ総揚程： TH_1 (m液柱)

$$\begin{aligned} TH_1 &= (L + H' + l_1 + l_0) \times hf_1 - H' + \frac{10^{-1} \times P_w}{\rho_1} \\ &= (81.600 + 6.540 + 30.000 + 10.000) \times 0.072 - 6.540 + \frac{10^{-1} \times 50.740}{1.150} \\ &= 7.098 \text{ (m)} \end{aligned}$$

ここに、 TH_1 ：送泥側の総揚程

| | |
|-------------------------|-----------------------------|
| L ：推進延長 | 81.600 (m) |
| H' ：立坑の深さ | 6.540 (m) |
| l_0 ：バルブおよびエルボの相当直管長さ | 10.000 (m) |
| l_1 ：立坑から調整槽までの距離 | 30.000 (m) |
| hf_1 ：送泥管摩擦抵抗値 | 0.072 (m液柱/m) |
| V_1 ：送泥管内流速 | 1.750 (m/sec) |
| d_1 ：送泥管(内径) | 0.0529 (m) |
| P_w ：切羽水圧 | 50.740 (kN/m ²) |
| ρ_1 ：送泥水比重 | 1.150 |

(2) 送泥ポンプの選定

| 送泥管径 (mm) | 実揚程 (m) | ポンプ 型式 | 電動機 | | 回転数 (rpm) | | 極数 P | 駆動 方式 | 台数 (台) | 採用 |
|--------------|------------|-----------|------|-------|-----------|------|---------|----------|-----------|----|
| | | | (kW) | (Hz) | 50Hz | 60Hz | | | | |
| 50.000 | 11 | 定速 | 5.5 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | ○ |
| | 16 | 定速 | 7.5 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 26 | 定速 | 11.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 38 | 定速 | 15.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 41 | 定速 | 22.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |

$TH_1 = 7.098$ (m) より 11.0 (m) を採用する。

(3) 排泥ポンプの特性検討

- ① 排泥管 1 m 当りの抵抗損失：hf₂ (m液柱/m) (ヘーゼン・ウィリアムズ式)

$$hf_2 = \frac{98.9 \times V_2^2}{C^{1.85} \times d_2^{1/6} \times V_2^{0.15} \times d_2 \times 2 \times 9.8} \times \rho_2$$

$$= \frac{98.9 \times 1.775^2}{120.000^{1.85} \times 0.0529^{1/6} \times 1.775^{0.15} \times 0.0529 \times 2 \times 9.8} \times 1.165 = 0.075 \text{ (m液柱/m)}$$

- ② 排泥側ポンプ総揚程：TH₂ (m液柱)

$$TH_2 = (L + H' + l_2 + h + l_0) \times hf_2 + H' + h - \frac{10^{-1} \times P_w}{\rho_2}$$

$$= (81.600 + 6.540 + 30.000 + 3.000 + 10.000) \times 0.075 + 6.540 + 3.000 - \frac{10^{-1} \times 50.740}{1.165} = 15.020 \text{ (m)}$$

ここに、TH₂：排泥側の総揚程

| | |
|----------------------------------|-----------------------------|
| L：推進延長 | 81.600 (m) |
| H'：立坑の深さ | 6.540 (m) |
| l ₀ ：バルブおよびエルボの相当直管長さ | 10.000 (m) |
| l ₂ ：立坑から処理設備までの距離 | 30.000 (m) |
| h：処理吐出高さ(+GL) | 3.000 (m) |
| hf ₂ ：排泥管摩擦抵抗値 | 0.075 (m液柱/m) |
| V ₂ ：排泥管内流速 | 1.775 (m/sec) |
| d ₂ ：排泥管(内径) | 0.0529 (m) |
| P _w ：切羽水圧 | 50.740 (kN/m ²) |
| ρ ₂ ：排泥水比重 | 1.165 |

(4) 排泥ポンプの選定

| 排泥管径 (mm) | 実揚程 (m) | ポンプ 型式 | 電動機 | | 回転数(rpm) | | 極数 P | 駆動 方式 | 台数 (台) | 採用 |
|--------------|------------|-----------|------|-------|----------|------|---------|----------|-----------|----|
| | | | (kW) | (Hz) | 50Hz | 60Hz | | | | |
| 50.000 | 11 | 定速 | 5.5 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 16 | 定速 | 7.5 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | ○ |
| | 26 | 定速 | 11.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 38 | 定速 | 15.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 41 | 定速 | 22.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |

TH₂ = 15.020 (m) より 16.0 (m) を採用する。

(5) キャピテーションの検討

① 吸込管内損失

$$\begin{aligned} H_{sf} &= -1.3 \times \text{RNPSH} + \frac{H_b - H_v}{\rho_2} + \frac{P_1}{\rho_2 \times 10.0} - \frac{V_2^2}{2 \times g} \\ &= -1.3 \times 0.552 + \frac{10.300 - 0.240}{1.165} + \frac{0.000}{1.165 \times 10.0} - \frac{1.775^2}{2 \times 9.8} \\ &= 7.757 \text{ (m液柱)} \end{aligned}$$

② 吸込可能距離

$$\begin{aligned} L_s &= \frac{H_{sf}}{hf_2} \\ &= \frac{7.757}{0.075} \\ &= 103.427 \text{ (m)} \end{aligned}$$

③ 推進延長

$$L = 81.600$$

$L \leq L_s$ により、泥水還流可能である。

| | |
|-----------------|---|
| ここに、 H_{sf} : | 吸込管内損失 (m液柱) |
| : | 要求NPSH = $8.1 \times Q_2^{2/3} \times N^{4/3} \times 10^{-5} = 0.552 \text{ (m)}$ |
| Q_2 : | 排泥流量 0.234 (m ³ /min) |
| N : | 排泥ポンプ回転数 1550 (rpm) |
| H_b : | 大気圧 10.300 (m水柱) |
| H_v : | 液の飽和水蒸気圧 (20℃) 0.240 (m水柱) |
| P_1 : | 最小切羽水圧制御範囲 0.000 (kN/m ²) |
| ρ_2 : | 排泥水比重 1.165 (kN/m ³) |
| V_2 : | 排泥管内流速 1.775 (m/sec) |
| hf_2 : | 排泥管摩擦抵抗値 0.075 (m液柱/m) |
| g : | 重力加速度 9.8 (m/sec ²) |

(6) ポンプ仕様の決定

以上の検討より、次表にポンプ仕様を示す。

ポンプ仕様

| 項目 | 単位 | 排泥ポンプ | | 送泥ポンプ |
|---------|--------|--------|-------|--------|
| | | 立坑内 | 中継ポンプ | |
| ポンプ形式 | | M-50 | － | M-50 |
| 濃 度 | vol% | 9.83 | | 9.09 |
| 液 比 重 | | 1.165 | | 1.150 |
| 揚 量 | m³/min | 0.234 | | 0.231 |
| 揚 程 | m | 15.020 | | 7.098 |
| ポンプ実揚程 | m | 16.000 | － | 11.000 |
| 台 数 | 台 | 1 | － | 1 |
| 電 動 機 | | 定速 | － | 定速 |
| 電 源 | | 200-60 | | |
| 回 転 数 | rpm | 1550 | － | 1550 |
| 出 力 | kW | 7.5 | － | 5.5 |
| 極 数 | P | 4 | － | 4 |
| 駆 動 方 式 | | 直結 | － | 直結 |

② 泥水輸送設備計画

1-16路線・BorNo2 (R5)

泥水輸送設備計画

1. 計画条件

| | | |
|------------------|----------|-----------------------------|
| 1) 呼び径： | | 300 |
| 2) 掘進機外径： | B_s | 0.385 (m) |
| 3) 推進延長： | L | 103.250 (m) |
| 4) 立坑の深さ | H' | 6.540 (m) |
| 5) 立坑から調整槽までの距離： | l_1 | 30.000 (m) |
| 6) 立坑から処理機までの距離： | l_2 | 30.000 (m) |
| 7) 処理吐出高さ(+GL)： | h | 3.000 (m) |
| 8) 掘進速度： | S | 24.000 (mm/min) |
| 9) 切羽水压： | P_w | 52.140 (kN/m ²) |
| 10) 送泥管(内径)： | d_1 | 0.0529 (m) |
| 11) 排泥管(内径)： | d_2 | 0.0529 (m) |
| 12) 送泥流体仕様 | | |
| a. 固形物真比重： | ρ_s | 2.650 |
| b. 送泥水比重： | ρ_1 | 1.150 |
| c. 母液比重： | ρ_0 | 1.000 |
| 13) 地山の仕様 | | |
| a. 粒度構成 | | |
| 礫： | S_1 | 16.90 (%) |
| 砂： | S_2 | 75.60 (%) |
| シルト、粘土： | S_3 | 7.50 (%) |
| b. 含水比： | w | 15.60 (%) |
| c. 土粒子の真比重： | G_s | 2.680 |
| 14) 重力加速度： | g | 9.8 (m/sec ²) |
| 15) 電動機の電源： | | 200V - 60Hz |

2. 送排泥流量の検討

(1) 地山の取込量

① 掘削断面積：A (m²)

$$\begin{aligned} A &= \frac{\pi}{4} \times B_s^2 \\ &= \frac{\pi}{4} \times 0.385^2 = 0.116 \text{ (m}^2\text{)} \end{aligned}$$

② 地山の含泥率：K (vol%)

$$\begin{aligned} K &= \frac{1}{1+e} = \frac{1 / \{1 - \frac{1}{1+w/100} \times (1 - \frac{\rho_w}{G_s})\} - 1}{\frac{G_s}{\rho_w} - 1} \times 100 \\ &= \frac{1 / \{1 - \frac{1}{1+15.60/100} \times (1 - \frac{1.000}{2.680})\} - 1}{\frac{2.680}{1.000} - 1} \times 100 = 70.52 \text{ (vol}\%\text{)} \end{aligned}$$

③ 掘削土量（真体積）：q (m³/min)

$$\begin{aligned} q &= A \times \frac{S}{1000} \\ &= 0.116 \times \frac{24.000}{1000} = 0.003 \text{ (m}^3\text{/min)} \end{aligned}$$

④ 掘削土量中の乾砂量：G (m³/min)

$$\begin{aligned} G &= q \times \frac{K}{100} \\ &= 0.003 \times \frac{70.52}{100} = 0.002 \text{ (m}^3\text{/min)} \end{aligned}$$

(2) 送排泥流量の決定

- ① 排泥管内断面積： a_2 (m²)

$$\begin{aligned} a_2 &= \frac{\pi}{4} \times d_2^2 \\ &= \frac{\pi}{4} \times 0.0529^2 = 0.0022 \text{ (m}^2\text{)} \end{aligned}$$

- ② 管内限界沈殿流速： V_L (m/sec)

掘削土砂の流体輸送には、輸送土粒子が管内で沈殿しないように一定の管内流速を確保する必要がある。

この管内流速を管内限界沈殿流速として「Durandの公式」で表わす。

$$\begin{aligned} V_L &= F_L \times \sqrt{2 \times g \times d_2 \frac{G_s - \rho_0}{\rho_0}} \quad (\text{Durandの公式}) \\ &= 1.345 \times \sqrt{2 \times 9.8 \times 0.0529 \times \frac{2.680 - 1.000}{1.000}} = 1.775 \text{ (m/sec)} \end{aligned}$$

ここに、 F_L ：粒径と濃度から決まる定数 1.345
(砂質土の場合 $F_L=1.33 \sim 1.36$)

- ③ 排泥流量： Q_2 (m³/min)

$$\begin{aligned} Q_2 &= a_2 \times V_L \times 60 \\ &= 0.0022 \times 1.775 \times 60 = 0.234 \text{ (m}^3\text{/min)} \end{aligned}$$

- ④ 送泥流量： Q_1 (m³/min)

$$\begin{aligned} Q_1 &= Q_2 - q \\ &= 0.234 - 0.003 = 0.231 \text{ (m}^3\text{/min)} \end{aligned}$$

(3) 送泥濃度、排泥濃度の検討

- ① 送泥濃度： C_1 (vol%)

$$\begin{aligned} C_1 &= \frac{\rho_1 - \rho_0}{\rho_s - \rho_0} \times 100 \\ &= \frac{1.150 - 1.000}{2.650 - 1.000} \times 100 = 9.09 \text{ (vol}\%\text{)} \end{aligned}$$

- ② 排泥濃度： C_2 (vol%)

$$\begin{aligned} C_2 &= \frac{C_1 \times Q_1 + 100 \times G}{Q_2} \\ &= \frac{9.09 \times 0.231 + 100 \times 0.002}{0.234} = 9.83 \text{ (vol}\%\text{)} \end{aligned}$$

- ③ 排泥比重： ρ_2

$$\begin{aligned} \rho_2 &= \rho_0 + \frac{C_2 \times (G_s - \rho_0)}{100} \\ &= 1.000 + \frac{9.83 \times (2.680 - 1.000)}{100} = 1.165 \end{aligned}$$

3. 管径と管内流速の検討

(1) 送泥管

① 送泥管内断面積： a_1 (m²)

$$\begin{aligned} a_1 &= \frac{\pi}{4} \times d_1^2 \\ &= \frac{\pi}{4} \times 0.0529^2 = 0.0022 \text{ (m}^2\text{)} \end{aligned}$$

② 管内流速： V_1 (m/sec)

$$\begin{aligned} V_1 &= \frac{Q_1}{a_1 \times 60} \\ &= \frac{0.231}{0.0022 \times 60} = 1.750 \text{ (m/sec)} \end{aligned}$$

(2) 排泥管

① 排泥管の管内流速： V_2 (m/sec)

$$V_2 = V_L = 1.775 \text{ (m/sec)}$$

4. ポンプの特性検討

(1) 送泥ポンプの特性検討

- ① 送泥流量： Q_1 (m³/min) (掘削時)

$$Q_1 = 0.231 \text{ (m}^3/\text{min)}$$

- ② 送泥管 1 m 当りの抵抗損失： hf_1 (m液柱/m) (ヘーゼン・ウィリアムズ式)

$$\begin{aligned} hf_1 &= \frac{98.9 \times V_1^2}{C^{1.85} \times d_1^{1/6} \times V_1^{0.15} \times d_1 \times 2 \times 9.8} \times \rho_1 \\ &= \frac{98.9 \times 1.750^2}{120.000^{1.85} \times 0.0529^{1/6} \times 1.750^{0.15} \times 0.0529 \times 2 \times 9.8} \\ &\times 1.150 = 0.072 \text{ (m液柱/m)} \end{aligned}$$

- ③ 送泥側ポンプ総揚程： TH_1 (m液柱)

$$\begin{aligned} TH_1 &= (L + H' + l_1 + l_0) \times hf_1 - H' + \frac{10^{-1} \times P_w}{\rho_1} \\ &= (103.250 + 6.540 + 30.000 + 10.000) \times 0.072 - 6.540 + \frac{10^{-1} \times 52.140}{1.150} \\ &= 8.779 \text{ (m)} \end{aligned}$$

ここに、 TH_1 ：送泥側の総揚程

| | |
|-------------------------|-----------------------------|
| L ：推進延長 | 103.250 (m) |
| H' ：立坑の深さ | 6.540 (m) |
| l_0 ：バルブおよびエルボの相当直管長さ | 10.000 (m) |
| l_1 ：立坑から調整槽までの距離 | 30.000 (m) |
| hf_1 ：送泥管摩擦抵抗値 | 0.072 (m液柱/m) |
| V_1 ：送泥管内流速 | 1.750 (m/sec) |
| d_1 ：送泥管(内径) | 0.0529 (m) |
| P_w ：切羽水圧 | 52.140 (kN/m ²) |
| ρ_1 ：送泥水比重 | 1.150 |

(2) 送泥ポンプの選定

| 送泥管径 (mm) | 実揚程 (m) | ポンプ 型式 | 電動機 | | 回転数 (rpm) | | 極数 P | 駆動 方式 | 台数 (台) | 採用 |
|--------------|------------|-----------|------|-------|-----------|------|---------|----------|-----------|----|
| | | | (kW) | (Hz) | 50Hz | 60Hz | | | | |
| 50.000 | 11 | 定速 | 5.5 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | ○ |
| | 16 | 定速 | 7.5 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 26 | 定速 | 11.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 38 | 定速 | 15.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 41 | 定速 | 22.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |

$TH_1 = 8.779$ (m) より 11.0 (m) を採用する。

(3) 排泥ポンプの特性検討

- ① 排泥管 1 m 当りの抵抗損失：hf₂ (m液柱/m) (ヘーゼン・ウィリアムズ式)

$$hf_2 = \frac{98.9 \times V_2^2}{C^{1.85} \times d_2^{1/6} \times V_2^{0.15} \times d_2 \times 2 \times 9.8} \times \rho_2$$

$$= \frac{98.9 \times 1.775^2}{120.000^{1.85} \times 0.0529^{1/6} \times 1.775^{0.15} \times 0.0529 \times 2 \times 9.8} \times 1.165 = 0.075 \text{ (m液柱/m)}$$

- ② 排泥側ポンプ総揚程：TH₂ (m液柱)

$$TH_2 = (L + H' + l_2 + h + l_0) \times hf_2 + H' + h - \frac{10^{-1} \times P_w}{\rho_2}$$

$$= (103.250 + 6.540 + 30.000 + 3.000 + 10.000) \times 0.075 + 6.540 + 3.000 - \frac{10^{-1} \times 52.140}{1.165} = 16.524 \text{ (m)}$$

ここに、TH₂：排泥側の総揚程

| | |
|----------------------------------|-----------------------------|
| L：推進延長 | 103.250 (m) |
| H'：立坑の深さ | 6.540 (m) |
| l ₀ ：バルブおよびエルボの相当直管長さ | 10.000 (m) |
| l ₂ ：立坑から処理設備までの距離 | 30.000 (m) |
| h：処理吐出高さ(+GL) | 3.000 (m) |
| hf ₂ ：排泥管摩擦抵抗値 | 0.075 (m液柱/m) |
| V ₂ ：排泥管内流速 | 1.775 (m/sec) |
| d ₂ ：排泥管(内径) | 0.0529 (m) |
| P _w ：切羽水圧 | 52.140 (kN/m ²) |
| ρ ₂ ：排泥水比重 | 1.165 |

(4) 排泥ポンプの選定

| 排泥管径 (mm) | 実揚程 (m) | ポンプ 型式 | 電動機 | | 回転数(rpm) | | 極数 P | 駆動 方式 | 台数 (台) | 採用 |
|--------------|------------|-----------|------|-------|----------|------|---------|----------|-----------|----|
| | | | (kW) | (Hz) | 50Hz | 60Hz | | | | |
| 50.000 | 11 | 定速 | 5.5 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 16 | 定速 | 7.5 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 26 | 定速 | 11.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | ○ |
| | 38 | 定速 | 15.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 41 | 定速 | 22.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |

TH₂ = 16.524 (m) より 26.0 (m) を採用する。

(5) キャビテーションの検討

① 吸込管内損失

$$\begin{aligned} H_{sf} &= -1.3 \times \text{RNPSH} + \frac{H_b - H_v}{\rho_2} + \frac{P_1}{\rho_2 \times 10.0} - \frac{V_2^2}{2 \times g} \\ &= -1.3 \times 0.552 + \frac{10.300 - 0.240}{1.165} + \frac{0.000}{1.165 \times 10.0} - \frac{1.775^2}{2 \times 9.8} \\ &= 7.757 \text{ (m液柱)} \end{aligned}$$

② 吸込可能距離

$$\begin{aligned} L_s &= \frac{H_{sf}}{hf_2} \\ &= \frac{7.757}{0.075} \\ &= 103.427 \text{ (m)} \end{aligned}$$

③ 推進延長

$$L = 103.250$$

$L \leq L_s$ により、泥水還流可能である。

| | |
|-----------------|---|
| ここに、 H_{sf} : | 吸込管内損失 (m液柱) |
| : | 要求NPSH = $8.1 \times Q_2^{2/3} \times N^{4/3} \times 10^{-5} = 0.552 \text{ (m)}$ |
| Q_2 : | 排泥流量 0.234 (m ³ /min) |
| N : | 排泥ポンプ回転数 1550 (rpm) |
| H_b : | 大気圧 10.300 (m水柱) |
| H_v : | 液の飽和水蒸気圧 (20℃) 0.240 (m水柱) |
| P_1 : | 最小切羽水圧制御範囲 0.000 (kN/m ²) |
| ρ_2 : | 排泥水比重 1.165 (kN/m ³) |
| V_2 : | 排泥管内流速 1.775 (m/sec) |
| hf_2 : | 排泥管摩擦抵抗値 0.075 (m液柱/m) |
| g : | 重力加速度 9.8 (m/sec ²) |

(6) ポンプ仕様の決定

以上の検討より、次表にポンプ仕様を示す。

ポンプ仕様

| 項目 | 単位 | 排泥ポンプ | | 送泥ポンプ |
|---------|--------|--------|-------|--------|
| | | 立坑内 | 中継ポンプ | |
| ポンプ形式 | | M-50 | － | M-50 |
| 濃 度 | vol% | 9.83 | | 9.09 |
| 液 比 重 | | 1.165 | | 1.150 |
| 揚 量 | m³/min | 0.234 | | 0.231 |
| 揚 程 | m | 16.524 | | 8.779 |
| ポンプ実揚程 | m | 26.000 | － | 11.000 |
| 台 数 | 台 | 1 | － | 1 |
| 電 動 機 | | 定速 | － | 定速 |
| 電 源 | | 200-60 | | |
| 回 転 数 | rpm | 1550 | － | 1550 |
| 出 力 | kW | 11.0 | － | 5.5 |
| 極 数 | P | 4 | － | 4 |
| 駆 動 方 式 | | 直結 | － | 直結 |

③ 泥水輸送設備計画

1-14-2路線・BorNo2 (R5)

泥水輸送設備計画

1. 計画条件

| | | |
|------------------|----------|-----------------------------|
| 1) 呼び径： | | 300 |
| 2) 掘進機外径： | B_s | 0.385 (m) |
| 3) 推進延長： | L | 64.250 (m) |
| 4) 立坑の深さ | H' | 4.330 (m) |
| 5) 立坑から調整槽までの距離： | l_1 | 30.000 (m) |
| 6) 立坑から処理機までの距離： | l_2 | 30.000 (m) |
| 7) 処理吐出高さ(+GL)： | h | 3.000 (m) |
| 8) 掘進速度： | S | 24.000 (mm/min) |
| 9) 切羽水压： | P_w | 28.780 (kN/m ²) |
| 10) 送泥管(内径)： | d_1 | 0.0529 (m) |
| 11) 排泥管(内径)： | d_2 | 0.0529 (m) |
| 12) 送泥流体仕様 | | |
| a. 固形物真比重： | ρ_s | 2.650 |
| b. 送泥水比重： | ρ_1 | 1.150 |
| c. 母液比重： | ρ_0 | 1.000 |
| 13) 地山の仕様 | | |
| a. 粒度構成 | | |
| 礫： | S_1 | 10.00 (%) |
| 砂： | S_2 | 70.60 (%) |
| シルト、粘土： | S_3 | 19.40 (%) |
| b. 含水比： | w | 22.50 (%) |
| c. 土粒子の真比重： | G_s | 2.684 |
| 14) 重力加速度： | g | 9.8 (m/sec ²) |
| 15) 電動機の電源： | | 200V - 60Hz |

2. 送排泥流量の検討

(1) 地山の取込量

① 掘削断面積：A (m²)

$$\begin{aligned} A &= \frac{\pi}{4} \times B_s^2 \\ &= \frac{\pi}{4} \times 0.385^2 = 0.116 \text{ (m}^2\text{)} \end{aligned}$$

② 地山の含泥率：K (vol%)

$$\begin{aligned} K &= \frac{1}{1+e} = \frac{1 / \{1 - \frac{1}{1+w/100} \times (1 - \frac{\rho_w}{G_s})\} - 1}{\frac{G_s}{\rho_w} - 1} \times 100 \\ &= \frac{1 / \{1 - \frac{1}{1+22.50/100} \times (1 - \frac{1.000}{2.684})\} - 1}{\frac{2.684}{1.000} - 1} \times 100 = 62.35 \text{ (vol}\%\text{)} \end{aligned}$$

③ 掘削土量（真体積）：q (m³/min)

$$\begin{aligned} q &= A \times \frac{S}{1000} \\ &= 0.116 \times \frac{24.000}{1000} = 0.003 \text{ (m}^3\text{/min)} \end{aligned}$$

④ 掘削土量中の乾砂量：G (m³/min)

$$\begin{aligned} G &= q \times \frac{K}{100} \\ &= 0.003 \times \frac{62.35}{100} = 0.002 \text{ (m}^3\text{/min)} \end{aligned}$$

(2) 送排泥流量の決定

- ① 排泥管内断面積： a_2 (m²)

$$\begin{aligned} a_2 &= \frac{\pi}{4} \times d_2^2 \\ &= \frac{\pi}{4} \times 0.0529^2 = 0.0022 \text{ (m}^2\text{)} \end{aligned}$$

- ② 管内限界沈殿流速： V_L (m/sec)

掘削土砂の流体輸送には、輸送土粒子が管内で沈殿しないように一定の管内流速を確保する必要がある。

この管内流速を管内限界沈殿流速として「Durandの公式」で表わす。

$$\begin{aligned} V_L &= F_L \times \sqrt{2 \times g \times d_2 \frac{G_s - \rho_0}{\rho_0}} \quad (\text{Durandの公式}) \\ &= 1.345 \times \sqrt{2 \times 9.8 \times 0.0529 \times \frac{2.684 - 1.000}{1.000}} = 1.777 \text{ (m/sec)} \end{aligned}$$

ここに、 F_L ：粒径と濃度から決まる定数 1.345
(砂質土の場合 $F_L=1.33 \sim 1.36$)

- ③ 排泥流量： Q_2 (m³/min)

$$\begin{aligned} Q_2 &= a_2 \times V_L \times 60 \\ &= 0.0022 \times 1.777 \times 60 = 0.235 \text{ (m}^3\text{/min)} \end{aligned}$$

- ④ 送泥流量： Q_1 (m³/min)

$$\begin{aligned} Q_1 &= Q_2 - q \\ &= 0.235 - 0.003 = 0.232 \text{ (m}^3\text{/min)} \end{aligned}$$

(3) 送泥濃度、排泥濃度の検討

- ① 送泥濃度： C_1 (vol%)

$$\begin{aligned} C_1 &= \frac{\rho_1 - \rho_0}{\rho_s - \rho_0} \times 100 \\ &= \frac{1.150 - 1.000}{2.650 - 1.000} \times 100 = 9.09 \text{ (vol}\%\text{)} \end{aligned}$$

- ② 排泥濃度： C_2 (vol%)

$$\begin{aligned} C_2 &= \frac{C_1 \times Q_1 + 100 \times G}{Q_2} \\ &= \frac{9.09 \times 0.232 + 100 \times 0.002}{0.235} = 9.83 \text{ (vol}\%\text{)} \end{aligned}$$

- ③ 排泥比重： ρ_2

$$\begin{aligned} \rho_2 &= \rho_0 + \frac{C_2 \times (G_s - \rho_0)}{100} \\ &= 1.000 + \frac{9.83 \times (2.684 - 1.000)}{100} = 1.166 \end{aligned}$$

3. 管径と管内流速の検討

(1) 送泥管

① 送泥管内断面積： a_1 (m²)

$$\begin{aligned} a_1 &= \frac{\pi}{4} \times d_1^2 \\ &= \frac{\pi}{4} \times 0.0529^2 = 0.0022 \text{ (m}^2\text{)} \end{aligned}$$

② 管内流速： V_1 (m/sec)

$$\begin{aligned} V_1 &= \frac{Q_1}{a_1 \times 60} \\ &= \frac{0.232}{0.0022 \times 60} = 1.758 \text{ (m/sec)} \end{aligned}$$

(2) 排泥管

① 排泥管の管内流速： V_2 (m/sec)

$$V_2 = V_L = 1.777 \text{ (m/sec)}$$

4. ポンプの特性検討

(1) 送泥ポンプの特性検討

① 送泥流量： Q_1 (m³/min) (掘削時)

$$Q_1 = 0.232 \text{ (m}^3/\text{min)}$$

② 送泥管 1 m 当りの抵抗損失： hf_1 (m液柱/m) (ヘーゼン・ウィリアムズ式)

$$\begin{aligned} hf_1 &= \frac{98.9 \times V_1^2}{C^{1.85} \times d_1^{1/6} \times V_1^{0.15} \times d_1 \times 2 \times 9.8} \times \rho_1 \\ &= \frac{98.9 \times 1.758^2}{120.000^{1.85} \times 0.0529^{1/6} \times 1.758^{0.15} \times 0.0529 \times 2 \times 9.8} \\ &\quad \times 1.150 = 0.072 \text{ (m液柱/m)} \end{aligned}$$

③ 送泥側ポンプ総揚程： TH_1 (m液柱)

$$\begin{aligned} TH_1 &= (L + H' + l_1 + l_0) \times hf_1 - H' + \frac{10^{-1} \times P_w}{\rho_1} \\ &= (64.250 + 4.330 + 30.000 + 10.000) \times 0.072 - 4.330 + \frac{10^{-1} \times 28.780}{1.150} \\ &= 5.990 \text{ (m)} \end{aligned}$$

ここに、 TH_1 ：送泥側の総揚程

| | |
|-------------------------|-----------------------------|
| L ：推進延長 | 64.250 (m) |
| H' ：立坑の深さ | 4.330 (m) |
| l_0 ：バルブおよびエルボの相当直管長さ | 10.000 (m) |
| l_1 ：立坑から調整槽までの距離 | 30.000 (m) |
| hf_1 ：送泥管摩擦抵抗値 | 0.072 (m液柱/m) |
| V_1 ：送泥管内流速 | 1.758 (m/sec) |
| d_1 ：送泥管(内径) | 0.0529 (m) |
| P_w ：切羽水圧 | 28.780 (kN/m ²) |
| ρ_1 ：送泥水比重 | 1.150 |

(2) 送泥ポンプの選定

| 送泥管径 (mm) | 実揚程 (m) | ポンプ 型式 | 電動機 | | 回転数 (rpm) | | 極数 P | 駆動 方式 | 台数 (台) | 採用 |
|--------------|------------|-----------|------|-------|-----------|------|---------|----------|-----------|----|
| | | | (kW) | (Hz) | 50Hz | 60Hz | | | | |
| 50.000 | 11 | 定速 | 5.5 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | ○ |
| | 16 | 定速 | 7.5 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 26 | 定速 | 11.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 38 | 定速 | 15.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 41 | 定速 | 22.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |

$TH_1 = 5.990$ (m) より 11.0 (m) を採用する。

(3) 排泥ポンプの特性検討

- ① 排泥管 1 m 当りの抵抗損失：hf₂ (m液柱/m) (ヘーゼン・ウィリアムズ式)

$$hf_2 = \frac{98.9 \times V_2^2}{C^{1.85} \times d_2^{1/6} \times V_2^{0.15} \times d_2 \times 2 \times 9.8} \times \rho_2$$

$$= \frac{98.9 \times 1.777^2}{120.000^{1.85} \times 0.0529^{1/6} \times 1.777^{0.15} \times 0.0529 \times 2 \times 9.8} \times 1.166 = 0.075 \text{ (m液柱/m)}$$

- ② 排泥側ポンプ総揚程：TH₂ (m液柱)

$$TH_2 = (L + H' + l_2 + h + l_0) \times hf_2 + H' + h - \frac{10^{-1} \times P_w}{\rho_2}$$

$$= (64.250 + 4.330 + 30.000 + 3.000 + 10.000) \times 0.075 + 4.330 + 3.000 - \frac{10^{-1} \times 28.780}{1.166} = 13.230 \text{ (m)}$$

ここに、TH₂：排泥側の総揚程

| | |
|----------------------------------|-----------------------------|
| L：推進延長 | 64.250 (m) |
| H'：立坑の深さ | 4.330 (m) |
| l ₀ ：バルブおよびエルボの相当直管長さ | 10.000 (m) |
| l ₂ ：立坑から処理設備までの距離 | 30.000 (m) |
| h：処理吐出高さ(+GL) | 3.000 (m) |
| hf ₂ ：排泥管摩擦抵抗値 | 0.075 (m液柱/m) |
| V ₂ ：排泥管内流速 | 1.777 (m/sec) |
| d ₂ ：排泥管(内径) | 0.0529 (m) |
| P _w ：切羽水圧 | 28.780 (kN/m ²) |
| ρ ₂ ：排泥水比重 | 1.166 |

(4) 排泥ポンプの選定

| 排泥管径 (mm) | 実揚程 (m) | ポンプ 型式 | 電動機 | | 回転数(rpm) | | 極数 P | 駆動 方式 | 台数 (台) | 採用 |
|--------------|------------|-----------|------|-------|----------|------|---------|----------|-----------|----|
| | | | (kW) | (Hz) | 50Hz | 60Hz | | | | |
| 50.000 | 11 | 定速 | 5.5 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 16 | 定速 | 7.5 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | ○ |
| | 26 | 定速 | 11.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 38 | 定速 | 15.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |
| | 41 | 定速 | 22.0 | 50/60 | 1430 | 1550 | 4 | 直結 | 1 | |

TH₂ = 13.230 (m) より 16.0 (m) を採用する。

(5) キャピテーションの検討

① 吸込管内損失

$$\begin{aligned} H_{sf} &= -1.3 \times \text{RNPSH} + \frac{H_b - H_v}{\rho_2} + \frac{P_1}{\rho_2 \times 10.0} - \frac{V_2^2}{2 \times g} \\ &= -1.3 \times 0.553 + \frac{10.300 - 0.240}{1.166} + \frac{0.000}{1.166 \times 10.0} - \frac{1.777^2}{2 \times 9.8} \\ &= 7.748 \text{ (m液柱)} \end{aligned}$$

② 吸込可能距離

$$\begin{aligned} L_s &= \frac{H_{sf}}{hf_2} \\ &= \frac{7.748}{0.075} \\ &= 103.307 \text{ (m)} \end{aligned}$$

③ 推進延長

$$L = 64.250$$

$L \leq L_s$ により、泥水還流可能である。

| | |
|-----------------|---|
| ここに、 H_{sf} : | 吸込管内損失 (m液柱) |
| : | 要求NPSH = $8.1 \times Q_2^{2/3} \times N^{4/3} \times 10^{-5} = 0.553 \text{ (m)}$ |
| Q_2 : | 排泥流量 0.235 (m ³ /min) |
| N : | 排泥ポンプ回転数 1550 (rpm) |
| H_b : | 大気圧 10.300 (m水柱) |
| H_v : | 液の飽和水蒸気圧 (20℃) 0.240 (m水柱) |
| P_1 : | 最小切羽水圧制御範囲 0.000 (kN/m ²) |
| ρ_2 : | 排泥水比重 1.166 (kN/m ³) |
| V_2 : | 排泥管内流速 1.777 (m/sec) |
| hf_2 : | 排泥管摩擦抵抗値 0.075 (m液柱/m) |
| g : | 重力加速度 9.8 (m/sec ²) |

(6) ポンプ仕様の決定

以上の検討より、次表にポンプ仕様を示す。

ポンプ仕様

| 項目 | 単位 | 排泥ポンプ | | 送泥ポンプ |
|---------|---------------------|--------|-------|--------|
| | | 立坑内 | 中継ポンプ | |
| ポンプ形式 | | M-50 | － | M-50 |
| 濃 度 | vol% | 9.83 | | 9.09 |
| 液 比 重 | | 1.166 | | 1.150 |
| 揚 量 | m ³ /min | 0.235 | | 0.232 |
| 揚 程 | m | 13.230 | | 5.990 |
| ポンプ実揚程 | m | 16.000 | － | 11.000 |
| 台 数 | 台 | 1 | － | 1 |
| 電 動 機 | | 定速 | － | 定速 |
| 電 源 | | 200-60 | | |
| 回 転 数 | rpm | 1550 | － | 1550 |
| 出 力 | kW | 7.5 | － | 5.5 |
| 極 数 | P | 4 | － | 4 |
| 駆 動 方 式 | | 直結 | － | 直結 |

① 物質収支計算

1-22路線・BorNo1 (H29)

物質収支計算

1. 計画条件

| | | |
|-------------|----------|-----------------|
| 1) 呼び径： | | 300 |
| 2) 掘進機外径： | Bs | 0.385 (m) |
| 3) 推進延長： | L | 81.600 (m) |
| 4) 推進管長： | Lp | 1.000 (m/本) |
| 5) 掘進速度： | S | 29.000 (mm/min) |
| 6) 送泥流量： | Qi | 0.231 (m³/min) |
| 7) 送泥水比重： | ρ_1 | 1.150 |
| 8) 土粒子の真比重： | Gs | 2.680 |
| 9) 地山の含水比： | w | 16.50 (%) |
| 10) 地山の粒度構成 | | |
| 礫： | S1 | 25.40 (%) |
| 砂： | S2 | 67.30 (%) |
| シルト、粘土： | S3 | 7.30 (%) |
| 11) 比重濃度： | Cg | 50.00 (Wt%) |

[送排泥流量の計算]

$$\begin{aligned}
 \text{掘削断面積} &: A = \frac{\pi}{4} \times Bs^2 = \frac{\pi}{4} \times 0.385^2 \\
 &= 0.116 \text{ (m}^2\text{)} \\
 \text{掘削土量(真体積)} &: q = A \times \frac{S}{1000} = 0.116 \times \frac{29.000}{1000} \\
 &= 0.003 \text{ (m}^3\text{/min)} \\
 \text{排泥管管径} &: d_2 \\
 &= 0.0529 \text{ (m)} \\
 \text{排泥管内断面積} &: a_2 = \frac{\pi}{4} \times d_2^2 = \frac{\pi}{4} \times 0.0529^2 \\
 &= 0.0022 \text{ (m}^2\text{)} \\
 \text{重力加速度} &: g \\
 &= 9.8 \text{ (m/s}^2\text{)} \\
 \text{管内限界沈殿流速} &: V_L = F_L \times \sqrt{\frac{2gd_2(Gs - \rho_0)}{\rho_0}} \text{ (Durandの公式)} \\
 &= 1.345 \times \sqrt{2 \times 9.8 \times 0.0529 \times \frac{2.680 - 1.00}{1.00}} \\
 &= 1.775 \text{ (m/sec)} \\
 \text{ここに、}\rho_0 &: \text{清水比重} = 1.00 \\
 \text{排泥流量} &: Q_2 = a_2 \times V_L \times 60 = 0.0022 \times 1.775 \times 60 \\
 &= 0.234 \text{ (m}^3\text{/min)} \\
 \text{送泥流量} &: Q_1 = Q_2 - q = 0.234 - 0.003 \\
 &= 0.231 \text{ (m}^3\text{/min)}
 \end{aligned}$$

[掘進開始前]

$$\begin{aligned}
 \text{貯留泥水容積} : V_0 &= 2.00 \text{ (m}^3\text{)} \\
 \text{貯留泥水重量} : W_0 = V_0 \times \text{送泥水比重}(\rho_1) &= 2.00 \times 1.150 = 2.30 \text{ (t)} \\
 \text{貯留泥水重量濃度} : C_0 = \frac{G_s \times (\rho_1 - \rho_0)}{\rho_1 \times (G_s - \rho_0)} \times 100 \\
 &= \frac{2.680 \times (1.150 - 1.000)}{1.150 \times (2.680 - 1.000)} \times 100 = 20.81 \text{ (Wt\%)} \\
 \text{ここに、}\rho_0 : \text{清水比重} &= 1.00 \\
 \text{土粒子重量} : W_{a0} = W_0 \times \frac{C_0}{100} &= 2.30 \times \frac{20.81}{100} = 0.48 \text{ (t)} \\
 \text{水分重量} : W_{w0} = W_0 \times \frac{(100 - C_0)}{100} &= 2.30 \times \frac{(100 - 20.81)}{100} = 1.82 \text{ (t)} \\
 \text{重 量} : W_0 = W_{a0} + W_{w0} &= 0.48 + 1.82 = 2.30 \text{ (t)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a0} = \frac{W_{a0}}{G_s} &= \frac{0.48}{2.680} = 0.18 \text{ (m}^3\text{)} \\
 \text{水分容積} : V_{w0} = \frac{W_{w0}}{\rho_0} &= \frac{1.82}{1.000} = 1.82 \text{ (m}^3\text{)}
 \end{aligned}$$

2. 送泥水

$$\begin{aligned}
 \text{送泥流量} : V_1 = Q_1 \times T &= 0.231 \times 34.48 = 7.96 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{掘進時間} : T = \frac{L_p}{S} \times 1000 &= \frac{1.000}{29.000} \times 1000 = 34.48 \text{ (min/本)} \\
 \text{送泥重量} : W_1 = V_1 \times \rho_1 &= 7.96 \times 1.150 = 9.15 \text{ (t/本)} \\
 \text{送泥重量濃度} : C_1 = \frac{G_s \times (\rho_1 - \rho_0)}{\rho_1 \times (G_s - \rho_0)} \times 100 \\
 &= \frac{2.680 \times (1.150 - 1.000)}{1.150 \times (2.680 - 1.000)} \times 100 = 20.81 \text{ (Wt\%)} \\
 \text{ここに、}\rho_0 : \text{清水比重} &= 1.00 \\
 \text{土粒子重量} : W_{a1} = W_1 \times \frac{C_1}{100} &= 9.15 \times \frac{20.81}{100} = 1.90 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w1} = W_1 \times \frac{(100 - C_1)}{100} &= 9.15 \times \frac{(100 - 20.81)}{100} = 7.25 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量} : W_1 = W_{a1} + W_{w1} &= 1.90 + 7.25 = 9.15 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a1} = \frac{W_{a1}}{G_s} &= \frac{1.90}{2.680} = 0.71 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w1} = \frac{W_{w1}}{\rho_0} &= \frac{7.25}{1.000} = 7.25 \text{ (m}^3\text{/本)}
 \end{aligned}$$

3. 掘削地山

$$\begin{aligned}
 \text{掘削容量} : V_2 &= \frac{\pi}{4} \times B_s^2 \times L_p = \frac{\pi}{4} \times 0.385^2 \times 1.00 \\
 &= 0.12 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{見掛比重} : \gamma_t &= \frac{w + 100}{w + 100 \text{ } \diagdown \text{ } G_s} = \frac{16.50 + 100}{16.50 + 100 \text{ } \diagdown \text{ } 2.680} \\
 &= 2.165 \\
 \text{掘削重量} : W_2 &= V_2 \times \gamma_t = 0.12 \times 2.165 \\
 &= 0.26 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子重量} : W_{a2} &= W_2 \times \frac{100}{(100 + w)} = 0.26 \times \frac{100}{(100 + 16.50)} \\
 &= 0.22 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w2} &= W_2 \times \frac{w}{(100 + w)} = 0.26 \times \frac{16.50}{(100 + 16.50)} \\
 &= 0.04 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量} : W_2 &= W_{a2} + W_{w2} = 0.22 + 0.04 \\
 &= 0.26 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a2} &= \frac{W_{a2}}{G_s} = \frac{0.22}{2.680} \\
 &= 0.08 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w2} &= \frac{W_{w2}}{\rho_0} = \frac{0.04}{1.000} \\
 &= 0.04 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{《地山粒度構成》} \\
 \text{礫 重 量} : W_{r2} &= W_{a2} \times \frac{S_1}{100} = 0.22 \times \frac{25.40}{100} \\
 &= 0.06 \text{ (t/本)} \\
 \text{砂 重 量} : W_{s2} &= W_{a2} \times \frac{S_2}{100} = 0.22 \times \frac{67.30}{100} \\
 &= 0.15 \text{ (t/本)} \\
 \text{シルト、粘土重量} : W_{c2} &= W_{a2} \times \frac{S_3}{100} = 0.22 \times \frac{7.30}{100} \\
 &= 0.02 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w2} &= 0.04 \\
 &= 0.04 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量} : W_2 &= W_{r2} + W_{s2} + W_{c2} + W_{w2} = 0.06 + 0.15 + 0.02 + 0.04 \\
 &= 0.27 \text{ (t/本)} \\
 \text{礫 容 積} : V_{r2} &= \frac{W_{r2}}{G_s} = \frac{0.06}{2.680} \\
 &= 0.02 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{砂 容 積} : V_{s2} &= \frac{W_{s2}}{G_s} = \frac{0.15}{2.680} \\
 &= 0.06 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{シルト、粘土容積} : V_{c2} &= \frac{W_{c2}}{G_s} = \frac{0.02}{2.680} \\
 &= 0.01 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w2} &= \frac{W_{w2}}{\rho_0} = \frac{0.04}{1.000} \\
 &= 0.04 \text{ (m}^3/\text{本)}
 \end{aligned}$$

4. 排泥水

$$\begin{aligned}
 \text{砂・礫重量} : W_{b3} &= W_{r2} + W_{s2} = 0.06 + 0.15 &= 0.21 \text{ (t/本)} \\
 \text{シルト、粘土重量} : W_{c3} &= W_{a1} + W_{c2} = 1.90 + 0.02 &= 1.92 \text{ (t/本)} \\
 \text{砂・礫容積} : V_{b3} &= V_{r2} + V_{s2} = 0.02 + 0.06 &= 0.08 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{シルト、粘土容積} : V_{c3} &= V_{a1} + V_{c2} = 0.71 + 0.01 &= 0.72 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \\
 \text{土粒子重量} : W_{a3} &= W_{b3} + W_{c3} = 0.21 + 1.92 &= 2.13 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w3} &= W_{w1} + W_{w2} = 7.25 + 0.04 &= 7.29 \text{ (t/本)} \\
 \\
 \text{重 量} : W_3 &= W_{a3} + W_{w3} = 2.13 + 7.29 &= 9.42 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a3} &= V_{b3} + V_{c3} = 0.08 + 0.72 &= 0.80 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w3} &= V_{w1} + V_{w2} = 7.25 + 0.04 &= 7.29 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \\
 \text{容 積} : V_3 &= V_{a3} + V_{w3} = 0.80 + 7.29 &= 8.09 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{液 比 重} : \rho_3 &= \frac{W_3}{V_3} = \frac{9.42}{8.09} &= 1.164 \\
 \text{重量濃度} : C_3 &= \frac{W_{a3}}{W_3} \times 100 = \frac{2.13}{9.42} \times 100 &= 22.61 \text{ (Wt\%)}
 \end{aligned}$$

5. 一次分離

礫、砂の回収率は100%とし、シルトおよび粘土の回収量は一次処理される礫については10(Wt%)、砂については40(Wt%)の泥水（排泥水中の礫及び砂を除いた付着泥水）を含むものとする。

$$\begin{aligned}
 \text{礫重量} : W_{r4} &= W_{r2} = 0.06 &= 0.06 \text{ (t/本)} \\
 \text{砂重量} : W_{s4} &= W_{s2} = 0.15 &= 0.15 \text{ (t/本)} \\
 \text{シルト、粘土質量} : W_{c4} &= (W_{r4} \times 0.1 + W_{s4} \times 0.4) \times \frac{W_{a3} - (W_{r4} + W_{s4})}{W_{w3} + \{W_{a3} - (W_{r4} + W_{s4})\}} \\
 &= (0.06 \times 0.1 + 0.15 \times 0.4) \times \frac{2.13 - (0.06 + 0.15)}{7.29 + \{2.13 - (0.06 + 0.15)\}} &= 0.01 \text{ (t/本)} \\
 \text{礫容積} : V_{r4} &= \frac{W_{r4}}{G_s} = \frac{0.06}{2.680} &= 0.02 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{砂容積} : V_{s4} &= \frac{W_{s4}}{G_s} = \frac{0.15}{2.680} &= 0.06 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{シルト、粘土容積} : V_{c4} &= \frac{W_{c4}}{G_s} = \frac{0.01}{2.680} &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{土粒子重量} : W_{a4} &= W_{r4} + W_{s4} + W_{c4} = 0.06 + 0.15 + 0.01 &= 0.22 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w4} &= (W_{r4} \times 0.1 + W_{s4} \times 0.4) - W_{c4} = (0.06 \times 0.1 + 0.15 \times 0.4) - 0.01 &= 0.06 \text{ (t/本)} \\
 \text{重量} : W_4 &= W_{a4} + W_{w4} = 0.22 + 0.06 &= 0.28 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a4} &= V_{r4} + V_{s4} + V_{c4} = 0.02 + 0.06 + 0.00 &= 0.08 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w4} &= \frac{W_{w4}}{\rho_0} = \frac{0.06}{1.000} &= 0.06 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容積} : V_4 &= V_{a4} + V_{w4} = 0.08 + 0.06 &= 0.14 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{含水比} : \rho_4 &= \frac{W_{w4}}{W_{a4}} \times 100 = \frac{0.06}{0.22} \times 100 &= 27.27 \text{ (\%)}
 \end{aligned}$$

6. サイクロンオーバー泥水

$$\begin{aligned}
 \text{土粒子重量 : } Wa_5 &= Wa_3 - Wa_4 = 2.13 - 0.22 &= 1.91 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量 : } Ww_5 &= Ww_3 - Ww_4 = 7.29 - 0.06 &= 7.23 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量 : } W_5 &= Wa_5 + Ww_5 = 1.91 + 7.23 &= 9.14 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積 : } Va_5 &= \frac{Wa_5}{Gs} = \frac{1.91}{2.680} &= 0.71 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積 : } Vw_5 &= \frac{Ww_5}{\rho_0} = \frac{7.23}{1.00} &= 7.23 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容 積 : } V_5 &= Va_5 + Vw_5 = 0.71 + 7.23 &= 7.94 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{液 比 重 : } \rho_5 &= \frac{W_5}{V_5} = \frac{9.14}{7.94} &= 1.151 \\
 \text{重量濃度 : } C_5 &= \frac{Wa_5}{W_5} \times 100 = \frac{1.91}{9.14} \times 100 &= 20.90 \text{ (Wt\%)}
 \end{aligned}$$

7. 調整槽内比重

調整槽容量は、必要貯留泥水量 ($V_0 = 2.0$) を貯留できる容量とする。
 比重調整後の調整槽内の土粒子及び水分の重量は、

$$\begin{aligned} \text{土粒子重量} &: W_{ac1} = V_0 \times \rho_1 \times C_1 \div 100 = 2.00 \times 1.15 \times 20.81 \div 100 \\ &= 0.48 \text{ (t)} \\ \text{水分重量} &: W_{wc1} = V_0 \times \rho_1 \times (100 - C_1) \div 100 \\ &= 2.00 \times 1.15 \times (100 - 20.81) \div 100 \\ &= 1.82 \text{ (t)} \end{aligned}$$

となる。

ここで、調整槽内比重を上記の比重調整後の調整槽内泥水にオーバー泥水と送泥水の差
 [(「サイクロンオーバー泥水」-「送泥水」) \div α]を加えたものの比重とし、それ
 に対して比重調整を行うこととする。

$$\begin{aligned} \alpha &= \text{送泥流量}(V_1) \div \text{貯留泥水量}(V_0) = 7.96 \div 2.00 \\ &= 3.980 \\ \text{土粒子重量} &: W_{ac2} = W_{ac1} + \frac{(W_{a5} - W_{a1})}{\alpha} = 0.48 + \frac{(1.91 - 1.90)}{3.980} \\ &= 0.48 \text{ (t)} \\ \text{水分重量} &: W_{wc2} = W_{wc1} + \frac{(W_{w5} - W_{w1})}{\alpha} = 1.82 + \frac{(7.23 - 7.25)}{3.980} \\ &= 1.81 \text{ (t)} \\ \text{重 量} &: W_c = W_{ac2} + W_{wc2} = 0.48 + 1.81 \\ &= 2.29 \text{ (t)} \\ \text{土粒子容積} &: V_{ac2} = \frac{W_{ac2}}{G_s} = \frac{0.48}{2.680} \\ &= 0.18 \text{ (m}^3\text{)} \\ \text{水分容積} &: V_{wc2} = \frac{W_{wc2}}{\rho_0} = \frac{1.81}{1.000} \\ &= 1.81 \text{ (m}^3\text{)} \\ \text{容 積} &: V_c = V_{ac2} + V_{wc2} = 0.18 + 1.81 \\ &= 1.99 \text{ (m}^3\text{)} \\ \text{液 比 重} &: \rho_c = \frac{W_c}{V_c} = \frac{2.29}{1.99} \\ &= 1.151 \\ \text{重量濃度} &: C_c = \frac{W_{ac2}}{W_c} \times 100 = \frac{0.48}{2.29} \times 100 \\ &= 20.96 \text{ (Wt}\%\text{)} \end{aligned}$$

比重調整を行うに際しては、下記の条件を用いる。

- (a) 比重調整後の容量は、貯留泥水容量(V_0)とする。
- (b) 比重調整後の比重は、送泥水比重(ρ_1)とする。
- (c) 比重調整泥水は、比重濃度(C_9) = 50(Wt%)とする。

したがって、比重調整泥水の比重(ρ_9)は、

$$\rho_9 = \frac{(2 \times G_s)}{(G_s + 1)} = \frac{(2 \times 2.680)}{(2.680 + 1)} = 1.457$$

となる

以下に示す各ケースに分類して、比重調整を行うこととする。

| | $V_1 < V_5$ | $V_1 = V_5$ | $V_1 > V_5$ |
|-------------------|-------------|-------------|-------------|
| $\rho_1 < \rho_c$ | Case1 | Case4 | Case7 |
| $\rho_1 = \rho_c$ | Case2 | Case5 | Case8 |
| $\rho_1 > \rho_c$ | Case3 | Case6 | Case9 |

ここで、

| | |
|-------------------|--------------------------|
| V_1 : 送泥流量 | 7.96 (m ³ /本) |
| V_5 : オーバー泥水 | 7.94 (m ³ /本) |
| ρ_1 : 送泥水比重 | 1.150 |
| ρ_c : 調整槽内比重 | 1.151 |

以上、 $V_1 > V_5$ 、 $\rho_1 < \rho_c$ より Case 7 を採用

Case 7

調整槽内比重(ρ_c)が送泥水比重(ρ_1)より重い場合清水による比重調整を行う。

ここで、引き抜き泥水量を z とし、(送泥流量(V_1) - オーバー泥水(V_5)) / α を y とすると、
(比重調整清水量 = $z + y$)

$$\begin{aligned} (V_0 - z - y) \times \rho_c + (z + y) \times \rho_0 &= V_0 \times \rho_1 \\ \therefore z &= \{(\rho_1 - \rho_c) \times V_0 + (\rho_c - \rho_0) \times y\} / (\rho_0 - \rho_c) \\ &= \{(1.150 - 1.151) \times 2.00 + (1.151 - 1.000) \times 0.01\} / (1.000 - 1.151) \\ &= 0.00 \text{ (m}^3\text{)} \end{aligned}$$

ここで、

| | |
|-------------------------|------------------------|
| V_0 : 容 積 | 2.00 (m ³) |
| ρ_0 : 清水比重 | 1.000 |
| ρ_1 : 送泥水比重 | 1.150 |
| ρ_c : 調整槽内比重 | 1.151 |
| 引抜泥水 : $a' = z =$ | 0.00 (m ³) |
| 余剰泥水 : $b' =$ | 0.00 (m ³) |
| 比重調整泥水 : $c' =$ | 0.00 (m ³) |
| 調整槽内比重 : $d' = z + y =$ | 0.01 (m ³) |

$$[y = (V_1 - V_5) / \alpha]$$

| |
|----------------------|
| 比重調整清水 |
| $z + y$ (ρ_0) |
| $V_0 - z - y$ |
| (ρ_c) |

z
→引抜泥水(ρ_c)

ここで、各水量を1本当りに水量に換算する。

| | | | |
|--------|--|---|--------------------------|
| 引抜泥水 | : $a = a' \times \alpha = 0.00 \times 3.980$ | = | 0.00 (m ³ /本) |
| 余剰泥水 | : $b = b' = 0.00$ | = | 0.00 (m ³ /本) |
| 比重調整泥水 | : $c = c' \times \alpha = 0.00 \times 3.980$ | = | 0.00 (m ³ /本) |
| 比重調整清水 | : $d = d' \times \alpha = 0.01 \times 3.980$ | = | 0.04 (m ³ /本) |

8. 引拔泥水

$$\begin{aligned}
 \text{土粒子重量 : } W_{a7} &= V_{a7} \times G_s = 0.00 \times 2.680 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量 : } W_{w7} &= V_{w7} = 0.00 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量 : } W_7 &= W_{a7} + W_{w7} = 0.00 + 0.00 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積 : } V_{a7} &= a \times \rho_c \times C_c \text{ } \nearrow G_s \text{ } \nearrow 100 \\
 &= 0.00 \times 1.151 \times 20.96 \text{ } \nearrow 2.680 \text{ } \nearrow 100 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積 : } V_{w7} &= a - V_{a7} = 0.00 - 0.00 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容 積 : } V_7 &= V_{a7} + V_{w7} = 0.00 + 0.00 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)}
 \end{aligned}$$

9. 余剩泥水

$$\begin{aligned}
 \text{土粒子重量 : } W_{a8} &= V_{a8} \times G_s = 0.00 \times 2.680 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量 : } W_{w8} &= V_{w8} = 0.00 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量 : } W_8 &= W_{a8} + W_{w8} = 0.00 + 0.00 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積 : } V_{a8} &= b \times \rho_c \times C_c \text{ } \nearrow G_s \text{ } \nearrow 100 \\
 &= 0.00 \times 1.151 \times 20.96 \text{ } \nearrow 2.680 \text{ } \nearrow 100 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積 : } V_{w8} &= b - V_{a8} = 0.00 - 0.00 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容 積 : } V_8 &= V_{a8} + V_{w8} = 0.00 + 0.00 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)}
 \end{aligned}$$

10. 比重調整泥水

$$\begin{aligned}
 \text{土粒子重量 : } W_{a9} &= V_{a9} \times G_s = 0.00 \times 2.680 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量 : } W_{w9} &= V_{w9} = 0.00 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量 : } W_9 &= W_{a9} + W_{w9} = 0.00 + 0.00 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積 : } V_{a9} &= c \times \rho_g \times C_g \text{ } \nearrow G_s \text{ } \nearrow 100 \\
 &= 0.00 \times 1.457 \times 50.00 \text{ } \nearrow 2.680 \text{ } \nearrow 100 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積 : } V_{w9} &= c - V_{a9} = 0.00 - 0.00 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容 積 : } V_9 &= V_{a9} + V_{w9} = 0.00 + 0.00 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)}
 \end{aligned}$$

11. 比重調整清水

$$\begin{aligned} \text{重 量 : } W_{10} &= V_{10} = 0.04 & = 0.04 \text{ (t/本)} \\ \text{容 積 : } V_{10} &= d = 0.04 & = 0.04 \text{ (m}^3\text{/本)} \end{aligned}$$

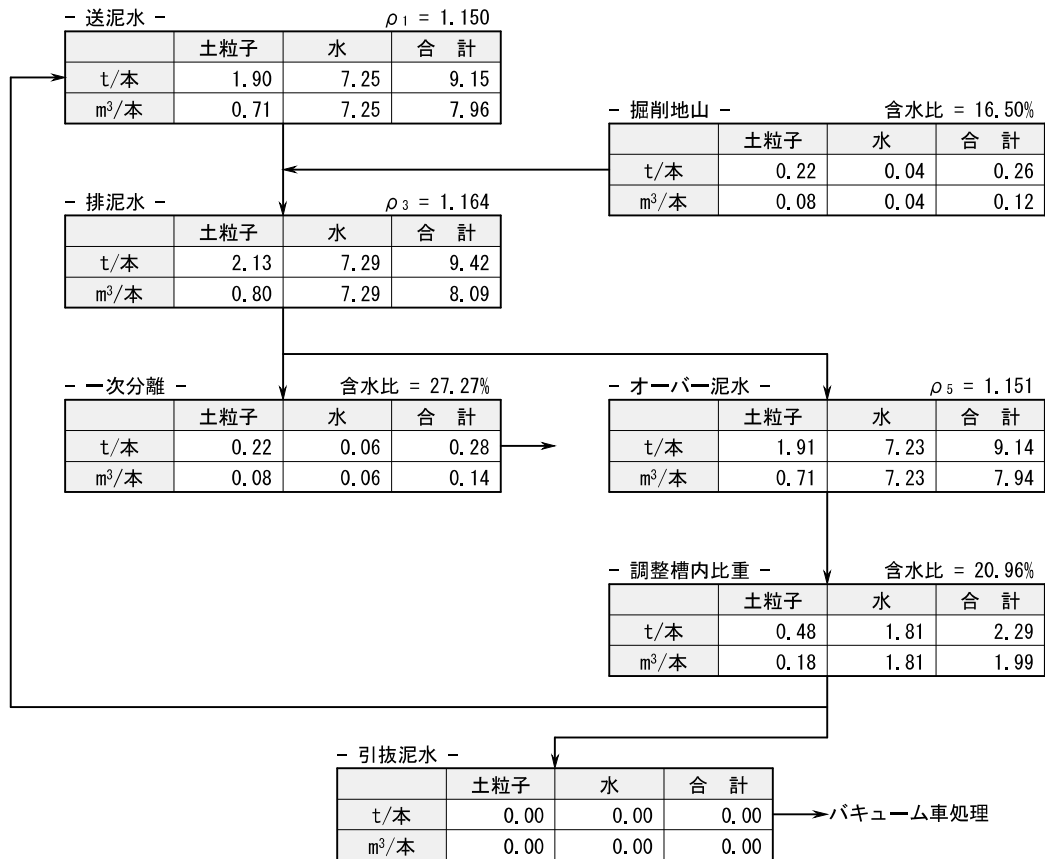
12. 処理泥水

$$\begin{aligned} \text{土粒子重量 : } W_{a11} &= W_{a7} + W_{a8} = 0.00 + 0.00 & = 0.00 \text{ (t/本)} \\ \text{水分重量 : } W_{w11} &= W_{w7} + W_{w8} = 0.00 + 0.00 & = 0.00 \text{ (t/本)} \\ \text{重 量 : } W_{11} &= W_{a11} + W_{w11} = 0.00 + 0.00 & = 0.00 \text{ (t/本)} \\ \text{土粒子容積 : } V_{a11} &= V_{a7} + V_{a8} = 0.00 + 0.00 & = 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\ \text{水分容積 : } V_{w11} &= V_{w7} + V_{w8} = 0.00 + 0.00 & = 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\ \text{容 積 : } V_{11} &= V_{a11} + V_{w11} = 0.00 + 0.00 & = 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\ \text{液 比 重 : } \rho_{11} &= \frac{W_{11}}{V_{11}} = \frac{0.00}{0.00} & = 0.000 \\ \text{重量濃度 : } C_{11} &= \frac{W_{a11}}{W_{11}} \times 100 = \frac{0.00}{0.00} \times 100 & = 0.00 \text{ (Wt\%)} \end{aligned}$$

13. 水過不足

$$\begin{aligned} \text{重 量 : } W_{14} &= - (W_{w9} + W_{10}) = - (0.00 + 0.04) & = -0.04 \text{ (t/本)} \\ \text{容 積 : } V_{14} &= W_{14} = -0.04 & = -0.04 \text{ (m}^3\text{/本)} \end{aligned}$$

14. バランスシート



15. 補給作泥（材）量の算出

$$1) \text{粘土} = W_{a9} \times \frac{L}{L_p} = 0.00 \times \frac{81.60}{1.000} = 0.00 \text{ (t)}$$

| | |
|------------------|-------------|
| W_{a9} : 土粒子重量 | 0.00 (t/本) |
| L : 推進延長 | 81.60 (m) |
| L_p : 推進管長 | 1.000 (m/本) |

上記重量は乾砂重量であり、掘削粘土を用いる場合は次により含水比を考慮すること。

・掘削粘土重量 W_n

$$W_n = \frac{W_{a9}}{\gamma_n \times (1 - G_{sn} / 100)}$$

$$= \frac{0.00}{1.6 \times (1 - 40 / 100)} = 0.00 \text{ (t/本)}$$

・掘削粘土容積 V_n

$$V_n = \frac{W_n}{\gamma_n} = \frac{0.00}{1.6} = 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)}$$

| | |
|-----------------------|--------|
| γ_n : 粘土の見掛け比重 | 1.6 |
| G_{sn} : 粘土の含水比 | 40 (%) |

$$2) \text{CMC} = \{V_9 + V_{10}\} \times 1\text{Kg} \times \frac{L}{L_p}$$

$$= \{0.00 + 0.04\} \times 1 \times \frac{81.60}{1.000} = 3.26 \text{ (kg)}$$

| | |
|---------------------|--------------------------|
| V_9 : 比重調整用泥水量 | 0.00 (m ³ /本) |
| V_{10} : 比重調整用清水量 | 0.04 (m ³ /本) |

$$3) \text{水} = V_{14} \times \frac{L}{L_p} = -0.04 \times \frac{81.60}{1.000} = -3.26 \text{ (t)}$$

V_{14} : 水過不足容積 -0.04 (m³/本)

注 収支計算において V_{14} がマイナス（不足）となった場合に計上する。

4) 補充作泥（材）量一覧

| | |
|--------|--------------------------|
| ・粘土 | 0.00 (t) |
| 掘削粘土重量 | 0.00 (t/本) |
| 掘削粘土容積 | 0.00 (m ³ /本) |
| ・CMC | 3.26 (kg) |
| ・水 | 3.26 (t) |

16. 初期作泥（材）量の算出

$$1) \text{粘土} = V_0 \times 300.0 = 2.00 \times 300.0 = 600.00 \text{ (kg)}$$

$$2) \text{ベントナイト} = V_0 \times 50.0 = 2.00 \times 50.0 = 100.00 \text{ (kg)}$$

$$3) \text{CMC} = V_0 \times 1.0 = 2.00 \times 1.0 = 2.00 \text{ (kg)}$$

$$4) \text{水} = V_0 \times 0.9 = 2.00 \times 0.9 = 1.80 \text{ (m}^3\text{)}$$

② 物資収支計算

1-16路線・BorNo2 (R5)

物質収支計算

1. 計画条件

| | | |
|-------------|----------|-----------------|
| 1) 呼び径： | | 300 |
| 2) 掘進機外径： | Bs | 0.385 (m) |
| 3) 推進延長： | L | 103.250 (m) |
| 4) 推進管長： | Lp | 1.000 (m/本) |
| 5) 掘進速度： | S | 29.000 (mm/min) |
| 6) 送泥流量： | Qi | 0.231 (m³/min) |
| 7) 送泥水比重： | ρ_1 | 1.150 |
| 8) 土粒子の真比重： | Gs | 2.680 |
| 9) 地山の含水比： | w | 15.60 (%) |
| 10) 地山の粒度構成 | | |
| 礫： | S1 | 16.90 (%) |
| 砂： | S2 | 75.60 (%) |
| シルト、粘土： | S3 | 7.50 (%) |
| 11) 比重濃度： | C9 | 50.00 (Wt%) |

[送排泥流量の計算]

$$\begin{aligned}
 \text{掘削断面積} &: A = \frac{\pi}{4} \times Bs^2 = \frac{\pi}{4} \times 0.385^2 \\
 &= 0.116 \text{ (m}^2\text{)} \\
 \text{掘削土量(真体積)} &: q = A \times \frac{S}{1000} = 0.116 \times \frac{29.000}{1000} \\
 &= 0.003 \text{ (m}^3\text{/min)} \\
 \text{排泥管管径} &: d_2 \\
 &= 0.0529 \text{ (m)} \\
 \text{排泥管内断面積} &: a_2 = \frac{\pi}{4} \times d_2^2 = \frac{\pi}{4} \times 0.0529^2 \\
 &= 0.0022 \text{ (m}^2\text{)} \\
 \text{重力加速度} &: g \\
 &= 9.8 \text{ (m/s}^2\text{)} \\
 \text{管内限界沈殿流速} &: V_L = F_L \times \sqrt{\frac{2gd_2^3(Gs - \rho_0)}{\rho_0}} \text{ (Durandの公式)} \\
 &= 1.345 \times \sqrt{2 \times 9.8 \times 0.0529 \times \frac{2.680 - 1.00}{1.00}} \\
 &= 1.775 \text{ (m/sec)} \\
 \text{ここに、}\rho_0 &: \text{清水比重} = 1.00 \\
 \text{排泥流量} &: Q_2 = a_2 \times V_L \times 60 = 0.0022 \times 1.775 \times 60 \\
 &= 0.234 \text{ (m}^3\text{/min)} \\
 \text{送泥流量} &: Q_1 = Q_2 - q = 0.234 - 0.003 \\
 &= 0.231 \text{ (m}^3\text{/min)}
 \end{aligned}$$

[掘進開始前]

$$\begin{aligned}
 \text{貯留泥水容積} : V_0 &= 2.00 \text{ (m}^3\text{)} \\
 \text{貯留泥水重量} : W_0 = V_0 \times \text{送泥水比重}(\rho_1) &= 2.00 \times 1.150 = 2.30 \text{ (t)} \\
 \text{貯留泥水重量濃度} : C_0 = \frac{G_s \times (\rho_1 - \rho_0)}{\rho_1 \times (G_s - \rho_0)} \times 100 \\
 &= \frac{2.680 \times (1.150 - 1.000)}{1.150 \times (2.680 - 1.000)} \times 100 = 20.81 \text{ (Wt\%)} \\
 \text{ここに、}\rho_0 : \text{清水比重} &= 1.00 \\
 \text{土粒子重量} : W_{a0} = W_0 \times \frac{C_0}{100} &= 2.30 \times \frac{20.81}{100} = 0.48 \text{ (t)} \\
 \text{水分重量} : W_{w0} = W_0 \times \frac{(100 - C_0)}{100} &= 2.30 \times \frac{(100 - 20.81)}{100} = 1.82 \text{ (t)} \\
 \text{重 量} : W_0 = W_{a0} + W_{w0} &= 0.48 + 1.82 = 2.30 \text{ (t)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a0} = \frac{W_{a0}}{G_s} &= \frac{0.48}{2.680} = 0.18 \text{ (m}^3\text{)} \\
 \text{水分容積} : V_{w0} = \frac{W_{w0}}{\rho_0} &= \frac{1.82}{1.000} = 1.82 \text{ (m}^3\text{)}
 \end{aligned}$$

2. 送泥水

$$\begin{aligned}
 \text{送泥流量} : V_1 = Q_1 \times T &= 0.231 \times 34.48 = 7.96 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{掘進時間} : T = \frac{L_p}{S} \times 1000 &= \frac{1.000}{29.000} \times 1000 = 34.48 \text{ (min/本)} \\
 \text{送泥重量} : W_1 = V_1 \times \rho_1 &= 7.96 \times 1.150 = 9.15 \text{ (t/本)} \\
 \text{送泥重量濃度} : C_1 = \frac{G_s \times (\rho_1 - \rho_0)}{\rho_1 \times (G_s - \rho_0)} \times 100 \\
 &= \frac{2.680 \times (1.150 - 1.000)}{1.150 \times (2.680 - 1.000)} \times 100 = 20.81 \text{ (Wt\%)} \\
 \text{ここに、}\rho_0 : \text{清水比重} &= 1.00 \\
 \text{土粒子重量} : W_{a1} = W_1 \times \frac{C_1}{100} &= 9.15 \times \frac{20.81}{100} = 1.90 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w1} = W_1 \times \frac{(100 - C_1)}{100} &= 9.15 \times \frac{(100 - 20.81)}{100} = 7.25 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量} : W_1 = W_{a1} + W_{w1} &= 1.90 + 7.25 = 9.15 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a1} = \frac{W_{a1}}{G_s} &= \frac{1.90}{2.680} = 0.71 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w1} = \frac{W_{w1}}{\rho_0} &= \frac{7.25}{1.000} = 7.25 \text{ (m}^3\text{/本)}
 \end{aligned}$$

3. 掘削地山

$$\begin{aligned}
 \text{掘削容量} : V_2 &= \frac{\pi}{4} \times B_s^2 \times L_p = \frac{\pi}{4} \times 0.385^2 \times 1.00 \\
 &= 0.12 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{見掛比重} : \gamma_t &= \frac{w + 100}{w + 100 \text{ } \diagdown \text{ } G_s} = \frac{15.60 + 100}{15.60 + 100 \text{ } \diagdown \text{ } 2.680} \\
 &= 2.185 \\
 \text{掘削重量} : W_2 &= V_2 \times \gamma_t = 0.12 \times 2.185 \\
 &= 0.26 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子重量} : W_{a2} &= W_2 \times \frac{100}{(100 + w)} = 0.26 \times \frac{100}{(100 + 15.60)} \\
 &= 0.22 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w2} &= W_2 \times \frac{w}{(100 + w)} = 0.26 \times \frac{15.60}{(100 + 15.60)} \\
 &= 0.04 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量} : W_2 &= W_{a2} + W_{w2} = 0.22 + 0.04 \\
 &= 0.26 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a2} &= \frac{W_{a2}}{G_s} = \frac{0.22}{2.680} \\
 &= 0.08 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w2} &= \frac{W_{w2}}{\rho_0} = \frac{0.04}{1.000} \\
 &= 0.04 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{《地山粒度構成》} \\
 \text{礫 重 量} : W_{r2} &= W_{a2} \times \frac{S_1}{100} = 0.22 \times \frac{16.90}{100} \\
 &= 0.04 \text{ (t/本)} \\
 \text{砂 重 量} : W_{s2} &= W_{a2} \times \frac{S_2}{100} = 0.22 \times \frac{75.60}{100} \\
 &= 0.17 \text{ (t/本)} \\
 \text{シルト、粘土重量} : W_{c2} &= W_{a2} \times \frac{S_3}{100} = 0.22 \times \frac{7.50}{100} \\
 &= 0.02 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w2} &= 0.04 \\
 &= 0.04 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量} : W_2 &= W_{r2} + W_{s2} + W_{c2} + W_{w2} = 0.04 + 0.17 + 0.02 + 0.04 \\
 &= 0.27 \text{ (t/本)} \\
 \text{礫 容 積} : V_{r2} &= \frac{W_{r2}}{G_s} = \frac{0.04}{2.680} \\
 &= 0.01 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{砂 容 積} : V_{s2} &= \frac{W_{s2}}{G_s} = \frac{0.17}{2.680} \\
 &= 0.06 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{シルト、粘土容積} : V_{c2} &= \frac{W_{c2}}{G_s} = \frac{0.02}{2.680} \\
 &= 0.01 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w2} &= \frac{W_{w2}}{\rho_0} = \frac{0.04}{1.000} \\
 &= 0.04 \text{ (m}^3/\text{本)}
 \end{aligned}$$

4. 排泥水

$$\begin{aligned}
 \text{砂・礫重量} : W_{b3} &= W_{r2} + W_{s2} = 0.04 + 0.17 &= 0.21 \text{ (t/本)} \\
 \text{シルト、粘土重量} : W_{c3} &= W_{a1} + W_{c2} = 1.90 + 0.02 &= 1.92 \text{ (t/本)} \\
 \text{砂・礫容積} : V_{b3} &= V_{r2} + V_{s2} = 0.01 + 0.06 &= 0.07 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{シルト、粘土容積} : V_{c3} &= V_{a1} + V_{c2} = 0.71 + 0.01 &= 0.72 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \\
 \text{土粒子重量} : W_{a3} &= W_{b3} + W_{c3} = 0.21 + 1.92 &= 2.13 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w3} &= W_{w1} + W_{w2} = 7.25 + 0.04 &= 7.29 \text{ (t/本)} \\
 \\
 \text{重 量} : W_3 &= W_{a3} + W_{w3} = 2.13 + 7.29 &= 9.42 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a3} &= V_{b3} + V_{c3} = 0.07 + 0.72 &= 0.79 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w3} &= V_{w1} + V_{w2} = 7.25 + 0.04 &= 7.29 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \\
 \text{容 積} : V_3 &= V_{a3} + V_{w3} = 0.79 + 7.29 &= 8.08 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{液 比 重} : \rho_3 &= \frac{W_3}{V_3} = \frac{9.42}{8.08} &= 1.166 \\
 \text{重量濃度} : C_3 &= \frac{W_{a3}}{W_3} \times 100 = \frac{2.13}{9.42} \times 100 &= 22.61 \text{ (Wt\%)}
 \end{aligned}$$

5. 一次分離

礫、砂の回収率は100%とし、シルトおよび粘土の回収量は一次処理される礫については10(Wt%)、砂については40(Wt%)の泥水（排泥水中の礫及び砂を除いた付着泥水）を含むものとする。

$$\begin{aligned}
 \text{礫重量} : W_{r4} &= W_{r2} = 0.04 &= 0.04 \text{ (t/本)} \\
 \text{砂重量} : W_{s4} &= W_{s2} = 0.17 &= 0.17 \text{ (t/本)} \\
 \text{シルト、粘土質量} : W_{c4} &= (W_{r4} \times 0.1 + W_{s4} \times 0.4) \times \frac{W_{a3} - (W_{r4} + W_{s4})}{W_{w3} + \{W_{a3} - (W_{r4} + W_{s4})\}} \\
 &= (0.04 \times 0.1 + 0.17 \times 0.4) \times \frac{2.13 - (0.04 + 0.17)}{7.29 + \{2.13 - (0.04 + 0.17)\}} &= 0.02 \text{ (t/本)} \\
 \text{礫容積} : V_{r4} &= \frac{W_{r4}}{G_s} = \frac{0.04}{2.680} &= 0.01 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{砂容積} : V_{s4} &= \frac{W_{s4}}{G_s} = \frac{0.17}{2.680} &= 0.06 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{シルト、粘土容積} : V_{c4} &= \frac{W_{c4}}{G_s} = \frac{0.02}{2.680} &= 0.01 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{土粒子重量} : W_{a4} &= W_{r4} + W_{s4} + W_{c4} = 0.04 + 0.17 + 0.02 &= 0.23 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w4} &= (W_{r4} \times 0.1 + W_{s4} \times 0.4) - W_{c4} = (0.04 \times 0.1 + 0.17 \times 0.4) - 0.02 &= 0.05 \text{ (t/本)} \\
 \text{重量} : W_4 &= W_{a4} + W_{w4} = 0.23 + 0.05 &= 0.28 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a4} &= V_{r4} + V_{s4} + V_{c4} = 0.01 + 0.06 + 0.01 &= 0.08 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w4} &= \frac{W_{w4}}{\rho_0} = \frac{0.05}{1.000} &= 0.05 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容積} : V_4 &= V_{a4} + V_{w4} = 0.08 + 0.05 &= 0.13 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{含水比} : \rho_4 &= \frac{W_{w4}}{W_{a4}} \times 100 = \frac{0.05}{0.23} \times 100 &= 21.74 \text{ (\%)}
 \end{aligned}$$

6. サイクロンオーバー泥水

$$\begin{aligned}
 \text{土粒子重量 : } Wa_5 &= Wa_3 - Wa_4 = 2.13 - 0.23 & = 1.90 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量 : } Ww_5 &= Ww_3 - Ww_4 = 7.29 - 0.05 & = 7.24 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量 : } W_5 &= Wa_5 + Ww_5 = 1.90 + 7.24 & = 9.14 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積 : } Va_5 &= \frac{Wa_5}{Gs} = \frac{1.90}{2.680} & = 0.71 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積 : } Vw_5 &= \frac{Ww_5}{\rho_0} = \frac{7.24}{1.00} & = 7.24 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容 積 : } V_5 &= Va_5 + Vw_5 = 0.71 + 7.24 & = 7.95 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{液 比 重 : } \rho_5 &= \frac{W_5}{V_5} = \frac{9.14}{7.95} & = 1.150 \\
 \text{重量濃度 : } C_5 &= \frac{Wa_5}{W_5} \times 100 = \frac{1.90}{9.14} \times 100 & = 20.79 \text{ (Wt\%)}
 \end{aligned}$$

7. 調整槽内比重

調整槽容量は、必要貯留泥水量 ($V_0 = 2.0$) を貯留できる容量とする。
 比重調整後の調整槽内の土粒子及び水分の重量は、

$$\begin{aligned} \text{土粒子重量} &: W_{ac1} = V_0 \times \rho_1 \times C_1 \div 100 = 2.00 \times 1.15 \times 20.81 \div 100 \\ &= 0.48 \text{ (t)} \\ \text{水分重量} &: W_{wc1} = V_0 \times \rho_1 \times (100 - C_1) \div 100 \\ &= 2.00 \times 1.15 \times (100 - 20.81) \div 100 \\ &= 1.82 \text{ (t)} \end{aligned}$$

となる。

ここで、調整槽内比重を上記の比重調整後の調整槽内泥水にオーバー泥水と送泥水の差
 [(「サイクロンオーバー泥水」-「送泥水」) \div α]を加えたものの比重とし、それ
 に対して比重調整を行うこととする。

$$\alpha = \text{送泥流量}(V_1) \div \text{貯留泥水量}(V_0) = 7.96 \div 2.00 = 3.980$$

$$\text{土粒子重量} : W_{ac2} = W_{ac1} + \frac{(W_{a5} - W_{a1})}{\alpha} = 0.48 + \frac{(1.90 - 1.90)}{3.980} = 0.48 \text{ (t)}$$

$$\text{水分重量} : W_{wc2} = W_{wc1} + \frac{(W_{w5} - W_{w1})}{\alpha} = 1.82 + \frac{(7.24 - 7.25)}{3.980} = 1.82 \text{ (t)}$$

$$\text{重 量} : W_c = W_{ac2} + W_{wc2} = 0.48 + 1.82 = 2.30 \text{ (t)}$$

$$\text{土粒子容積} : V_{ac2} = \frac{W_{ac2}}{G_s} = \frac{0.48}{2.680} = 0.18 \text{ (m}^3\text{)}$$

$$\text{水分容積} : V_{wc2} = \frac{W_{wc2}}{\rho_0} = \frac{1.82}{1.000} = 1.82 \text{ (m}^3\text{)}$$

$$\text{容 積} : V_c = V_{ac2} + V_{wc2} = 0.18 + 1.82 = 2.00 \text{ (m}^3\text{)}$$

$$\text{液 比 重} : \rho_c = \frac{W_c}{V_c} = \frac{2.30}{2.00} = 1.150$$

$$\text{重量濃度} : C_c = \frac{W_{ac2}}{W_c} \times 100 = \frac{0.48}{2.30} \times 100 = 20.87 \text{ (Wt\%)}$$

比重調整を行うに際しては、下記の条件を用いる。

- (a) 比重調整後の容量は、貯留泥水容量(V_0)とする。
- (b) 比重調整後の比重は、送泥水比重(ρ_1)とする。
- (c) 比重調整泥水は、比重濃度(C_9) = 50(Wt%)とする。

したがって、比重調整泥水の比重(ρ_9)は、

$$\rho_9 = \frac{(2 \times G_s)}{(G_s + 1)} = \frac{(2 \times 2.680)}{(2.680 + 1)} = 1.457$$

となる

以下に示す各ケースに分類して、比重調整を行うこととする。

| | $V_1 < V_5$ | $V_1 = V_5$ | $V_1 > V_5$ |
|-------------------|-------------|-------------|-------------|
| $\rho_1 < \rho_c$ | Case1 | Case4 | Case7 |
| $\rho_1 = \rho_c$ | Case2 | Case5 | Case8 |
| $\rho_1 > \rho_c$ | Case3 | Case6 | Case9 |

ここで、

| | |
|-------------------|--------------------------|
| V_1 : 送泥流量 | 7.96 (m ³ /本) |
| V_5 : オーバー泥水 | 7.95 (m ³ /本) |
| ρ_1 : 送泥水比重 | 1.150 |
| ρ_c : 調整槽内比重 | 1.150 |

以上、 $V_1 > V_5$ 、 $\rho_1 = \rho_c$ より Case 8 を採用

Case 8

泥水及び清水による比重調整を行う。

ここで、比重調整泥水を x とし、(送泥流量(V_1) - オーバー泥水(V_5)) / α を y とすると、
(比重調整清水 = $y - x$)

$$\begin{aligned}
 (V_0 - y) \times \rho_c + x \times \rho_g + (y - x) \times \rho_0 &= V_0 \times \rho_1 \\
 \therefore x &= \{(\rho_1 - \rho_c) \times V_0 + (\rho_c - \rho_0) \times y\} / (\rho_g - \rho_0) \\
 &= \{(1.150 - 1.150) \times 2.00 + (1.150 - 1.000) \times 0.00\} / (1.457 - 1.000) \\
 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{)}
 \end{aligned}$$

ここで、

| | |
|-------------------------|------------------------|
| V_0 : 容 積 | 2.00 (m ³) |
| ρ_0 : 清水比重 | 1.000 |
| ρ_g : 泥水比重 | 1.457 |
| ρ_1 : 送泥水比重 | 1.150 |
| ρ_c : 調整槽内比重 | 1.150 |
| 引抜泥水 : $a' =$ | 0.00 (m ³) |
| 余剰泥水 : $b' =$ | 0.00 (m ³) |
| 比重調整泥水 : $c' = x =$ | 0.00 (m ³) |
| 調整槽内比重 : $d' = y - x =$ | 0.00 (m ³) |

$$[y = (V_1 - V_5) / \alpha]$$

| |
|----------------------------|
| 比重調整清水 $y - x (\rho_0)$ |
| 比重調整泥水 $x (\rho_g)$ |
| $V_0 - y$ (ρ_c) |

ここで、各水量を1本当りに水量に換算する。

| | | |
|---|---|--------------------------|
| 引抜泥水 : $a = a' \times \alpha = 0.00 \times 3.980$ | = | 0.00 (m ³ /本) |
| 余剰泥水 : $b = b' = 0.00$ | = | 0.00 (m ³ /本) |
| 比重調整泥水 : $c = c' \times \alpha = 0.00 \times 3.980$ | = | 0.00 (m ³ /本) |
| 比重調整清水 : $d = d' \times \alpha = 0.00 \times 3.980$ | = | 0.00 (m ³ /本) |

8. 引拔泥水

$$\begin{aligned}
 \text{土粒子重量 : } W_{a7} &= V_{a7} \times G_s = 0.00 \times 2.680 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量 : } W_{w7} &= V_{w7} = 0.00 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量 : } W_7 &= W_{a7} + W_{w7} = 0.00 + 0.00 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積 : } V_{a7} &= a \times \rho_c \times C_c \text{ } / \text{ } G_s \text{ } / \text{ } 100 \\
 &= 0.00 \times 1.150 \times 20.87 \text{ } / \text{ } 2.680 \text{ } / \text{ } 100 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積 : } V_{w7} &= a - V_{a7} = 0.00 - 0.00 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容 積 : } V_7 &= V_{a7} + V_{w7} = 0.00 + 0.00 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)}
 \end{aligned}$$

9. 余剩泥水

$$\begin{aligned}
 \text{土粒子重量 : } W_{a8} &= V_{a8} \times G_s = 0.00 \times 2.680 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量 : } W_{w8} &= V_{w8} = 0.00 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量 : } W_8 &= W_{a8} + W_{w8} = 0.00 + 0.00 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積 : } V_{a8} &= b \times \rho_c \times C_c \text{ } / \text{ } G_s \text{ } / \text{ } 100 \\
 &= 0.00 \times 1.150 \times 20.87 \text{ } / \text{ } 2.680 \text{ } / \text{ } 100 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積 : } V_{w8} &= b - V_{a8} = 0.00 - 0.00 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容 積 : } V_8 &= V_{a8} + V_{w8} = 0.00 + 0.00 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)}
 \end{aligned}$$

10. 比重調整泥水

$$\begin{aligned}
 \text{土粒子重量 : } W_{a9} &= V_{a9} \times G_s = 0.00 \times 2.680 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量 : } W_{w9} &= V_{w9} = 0.00 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量 : } W_9 &= W_{a9} + W_{w9} = 0.00 + 0.00 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積 : } V_{a9} &= c \times \rho_g \times C_g \text{ } / \text{ } G_s \text{ } / \text{ } 100 \\
 &= 0.00 \times 1.457 \times 50.00 \text{ } / \text{ } 2.680 \text{ } / \text{ } 100 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積 : } V_{w9} &= c - V_{a9} = 0.00 - 0.00 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容 積 : } V_9 &= V_{a9} + V_{w9} = 0.00 + 0.00 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)}
 \end{aligned}$$

11. 比重調整清水

$$\begin{aligned} \text{重 量 : } W_{10} &= V_{10} = 0.00 & = 0.00 \text{ (t/本)} \\ \text{容 積 : } V_{10} &= d = 0.00 & = 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \end{aligned}$$

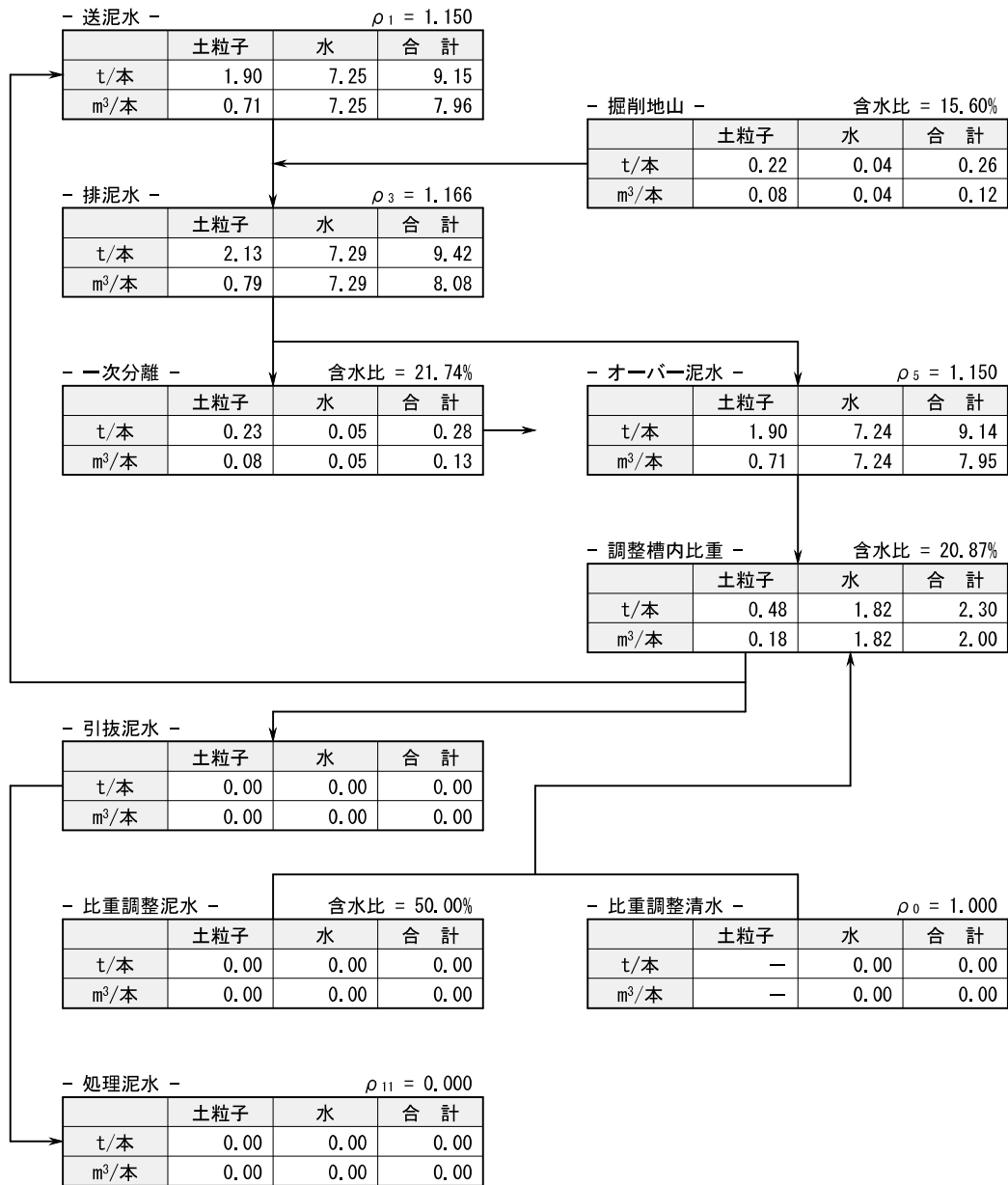
12. 処理泥水

$$\begin{aligned} \text{土粒子重量 : } W_{a11} &= W_{a7} + W_{a8} = 0.00 + 0.00 & = 0.00 \text{ (t/本)} \\ \text{水分重量 : } W_{w11} &= W_{w7} + W_{w8} = 0.00 + 0.00 & = 0.00 \text{ (t/本)} \\ \text{重 量 : } W_{11} &= W_{a11} + W_{w11} = 0.00 + 0.00 & = 0.00 \text{ (t/本)} \\ \text{土粒子容積 : } V_{a11} &= V_{a7} + V_{a8} = 0.00 + 0.00 & = 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\ \text{水分容積 : } V_{w11} &= V_{w7} + V_{w8} = 0.00 + 0.00 & = 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\ \text{容 積 : } V_{11} &= V_{a11} + V_{w11} = 0.00 + 0.00 & = 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\ \text{液 比 重 : } \rho_{11} &= \frac{W_{11}}{V_{11}} = \frac{0.00}{0.00} & = 0.000 \\ \text{重量濃度 : } C_{11} &= \frac{W_{a11}}{W_{11}} \times 100 = \frac{0.00}{0.00} \times 100 & = 0.00 \text{ (Wt\%)} \end{aligned}$$

13. 水過不足

$$\begin{aligned} \text{重 量 : } W_{14} &= - (W_{w9} + W_{10}) = - (0.00 + 0.00) & = -0.00 \text{ (t/本)} \\ \text{容 積 : } V_{14} &= W_{14} = -0.00 & = -0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \end{aligned}$$

14. バランスシート



15. 補給作泥（材）量の算出

$$1) \text{粘土} = W_{a9} \times \frac{L}{L_p} = 0.00 \times \frac{103.25}{1.000} = 0.00 \text{ (t)}$$

| | |
|------------------|-------------|
| W_{a9} : 土粒子重量 | 0.00 (t/本) |
| L : 推進延長 | 103.25 (m) |
| L_p : 推進管長 | 1.000 (m/本) |

上記重量は乾砂重量であり、掘削粘土を用いる場合は次により含水比を考慮すること。

・掘削粘土重量 W_n

$$W_n = \frac{W_{a9}}{\gamma_n \times (1 - G_{sn} / 100)}$$

$$= \frac{0.00}{1.6 \times (1 - 40 / 100)} = 0.00 \text{ (t/本)}$$

・掘削粘土容積 V_n

$$V_n = \frac{W_n}{\gamma_n} = \frac{0.00}{1.6} = 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)}$$

| | |
|-----------------------|--------|
| γ_n : 粘土の見掛け比重 | 1.6 |
| G_{sn} : 粘土の含水比 | 40 (%) |

$$2) \text{CMC} = \{V_9 + V_{10}\} \times 1\text{Kg} \times \frac{L}{L_p}$$

$$= \{0.00 + 0.00\} \times 1 \times \frac{103.25}{1.000} = 0.00 \text{ (kg)}$$

| | |
|---------------------|--------------------------|
| V_9 : 比重調整用泥水量 | 0.00 (m ³ /本) |
| V_{10} : 比重調整用清水量 | 0.00 (m ³ /本) |

$$3) \text{水} = V_{14} \times \frac{L}{L_p} = -0.00 \times \frac{103.25}{1.000} = -0.00 \text{ (t)}$$

| | |
|-------------------|---------------------------|
| V_{14} : 水過不足容積 | -0.00 (m ³ /本) |
|-------------------|---------------------------|

注 収支計算において V_{14} がマイナス（不足）となった場合に計上する。

4) 補充作泥（材）量一覧

| | |
|--------|--------------------------|
| ・粘土 | 0.00 (t) |
| 掘削粘土重量 | 0.00 (t/本) |
| 掘削粘土容積 | 0.00 (m ³ /本) |
| ・CMC | 0.00 (kg) |
| ・水 | —— (t) |

16. 初期作泥（材）量の算出

$$1) \text{粘土} = V_0 \times 300.0 = 2.00 \times 300.0 = 600.00 \text{ (kg)}$$

$$2) \text{ベントナイト} = V_0 \times 50.0 = 2.00 \times 50.0 = 100.00 \text{ (kg)}$$

$$3) \text{CMC} = V_0 \times 1.0 = 2.00 \times 1.0 = 2.00 \text{ (kg)}$$

$$4) \text{水} = V_0 \times 0.9 = 2.00 \times 0.9 = 1.80 \text{ (m}^3\text{)}$$

③ 物質収支計算

1-14-2路線・BorNo2 (R5)

物質収支計算

1. 計画条件

| | | |
|--------------|----------|-----------------|
| 1) 呼び径 : | | 250 |
| 2) 掘進機外径 : | Bs | 0.385 (m) |
| 3) 推進延長 : | L | 64.250 (m) |
| 4) 推進管長 : | Lp | 1.000 (m/本) |
| 5) 掘進速度 : | S | 29.000 (mm/min) |
| 6) 送泥流量 : | Qi | 0.232 (m³/min) |
| 7) 送泥水比重 : | ρ_1 | 1.150 |
| 8) 土粒子の真比重 : | Gs | 2.684 |
| 9) 地山の含水比 : | w | 22.50 (%) |
| 10) 地山の粒度構成 | | |
| 礫 : | S1 | 10.00 (%) |
| 砂 : | S2 | 70.60 (%) |
| シルト、粘土 : | S3 | 19.40 (%) |
| 11) 比重濃度 : | Cg | 50.00 (Wt%) |

[送排泥流量の計算]

$$\begin{aligned}
 \text{掘削断面積} &: A = \frac{\pi}{4} \times Bs^2 = \frac{\pi}{4} \times 0.385^2 \\
 &= 0.116 \text{ (m}^2\text{)} \\
 \text{掘削土量(真体積)} &: q = A \times \frac{S}{1000} = 0.116 \times \frac{29.000}{1000} \\
 &= 0.003 \text{ (m}^3\text{/min)} \\
 \text{排泥管管径} &: d_2 \\
 &= 0.0529 \text{ (m)} \\
 \text{排泥管内断面積} &: a_2 = \frac{\pi}{4} \times d_2^2 = \frac{\pi}{4} \times 0.0529^2 \\
 &= 0.0022 \text{ (m}^2\text{)} \\
 \text{重力加速度} &: g \\
 &= 9.8 \text{ (m/s}^2\text{)} \\
 \text{管内限界沈殿流速} &: V_L = F_L \times \sqrt{\frac{2gd_2^3(Gs - \rho_0)}{\rho_0}} \text{ (Durandの公式)} \\
 &= 1.345 \times \sqrt{2 \times 9.8 \times 0.0529 \times \frac{2.684 - 1.00}{1.00}} \\
 &= 1.777 \text{ (m/sec)} \\
 \text{ここに、}\rho_0 &: \text{清水比重} = 1.00 \\
 \text{排泥流量} &: Q_2 = a_2 \times V_L \times 60 = 0.0022 \times 1.777 \times 60 \\
 &= 0.235 \text{ (m}^3\text{/min)} \\
 \text{送泥流量} &: Q_1 = Q_2 - q = 0.235 - 0.003 \\
 &= 0.232 \text{ (m}^3\text{/min)}
 \end{aligned}$$

[掘進開始前]

$$\begin{aligned}
 \text{貯留泥水容積} : V_0 &= 2.00 \text{ (m}^3\text{)} \\
 \text{貯留泥水重量} : W_0 = V_0 \times \text{送泥水比重}(\rho_1) &= 2.00 \times 1.150 = 2.30 \text{ (t)} \\
 \text{貯留泥水重量濃度} : C_0 = \frac{G_s \times (\rho_1 - \rho_0)}{\rho_1 \times (G_s - \rho_0)} \times 100 &= \frac{2.684 \times (1.150 - 1.000)}{1.150 \times (2.684 - 1.000)} \times 100 = 20.79 \text{ (Wt\%)} \\
 \text{ここに、}\rho_0 : \text{清水比重} &= 1.00 \\
 \text{土粒子重量} : W_{a0} = W_0 \times \frac{C_0}{100} &= 2.30 \times \frac{20.79}{100} = 0.48 \text{ (t)} \\
 \text{水分重量} : W_{w0} = W_0 \times \frac{(100 - C_0)}{100} &= 2.30 \times \frac{(100 - 20.79)}{100} = 1.82 \text{ (t)} \\
 \text{重 量} : W_0 = W_{a0} + W_{w0} &= 0.48 + 1.82 = 2.30 \text{ (t)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a0} = \frac{W_{a0}}{G_s} &= \frac{0.48}{2.684} = 0.18 \text{ (m}^3\text{)} \\
 \text{水分容積} : V_{w0} = \frac{W_{w0}}{\rho_0} &= \frac{1.82}{1.000} = 1.82 \text{ (m}^3\text{)}
 \end{aligned}$$

2. 送泥水

$$\begin{aligned}
 \text{送泥流量} : V_1 = Q_1 \times T &= 0.232 \times 34.48 = 8.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{掘進時間} : T = \frac{L_p}{S} \times 1000 &= \frac{1.000}{29.000} \times 1000 = 34.48 \text{ (min/本)} \\
 \text{送泥重量} : W_1 = V_1 \times \rho_1 &= 8.00 \times 1.150 = 9.20 \text{ (t/本)} \\
 \text{送泥重量濃度} : C_1 = \frac{G_s \times (\rho_1 - \rho_0)}{\rho_1 \times (G_s - \rho_0)} \times 100 &= \frac{2.684 \times (1.150 - 1.000)}{1.150 \times (2.684 - 1.000)} \times 100 = 20.79 \text{ (Wt\%)} \\
 \text{ここに、}\rho_0 : \text{清水比重} &= 1.00 \\
 \text{土粒子重量} : W_{a1} = W_1 \times \frac{C_1}{100} &= 9.20 \times \frac{20.79}{100} = 1.91 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w1} = W_1 \times \frac{(100 - C_1)}{100} &= 9.20 \times \frac{(100 - 20.79)}{100} = 7.29 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量} : W_1 = W_{a1} + W_{w1} &= 1.91 + 7.29 = 9.20 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a1} = \frac{W_{a1}}{G_s} &= \frac{1.91}{2.684} = 0.71 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w1} = \frac{W_{w1}}{\rho_0} &= \frac{7.29}{1.000} = 7.29 \text{ (m}^3\text{/本)}
 \end{aligned}$$

3. 掘削地山

$$\begin{aligned}
 \text{掘削容量} : V_2 &= \frac{\pi}{4} \times B_s^2 \times L_p = \frac{\pi}{4} \times 0.385^2 \times 1.00 \\
 &= 0.12 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{見掛比重} : \gamma_t &= \frac{w + 100}{w + 100} \div G_s = \frac{22.50 + 100}{22.50 + 100} \div 2.684 \\
 &= 2.050 \\
 \text{掘削重量} : W_2 &= V_2 \times \gamma_t = 0.12 \times 2.050 \\
 &= 0.25 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子重量} : W_{a2} &= W_2 \times \frac{100}{(100 + w)} = 0.25 \times \frac{100}{(100 + 22.50)} \\
 &= 0.20 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w2} &= W_2 \times \frac{w}{(100 + w)} = 0.25 \times \frac{22.50}{(100 + 22.50)} \\
 &= 0.05 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量} : W_2 &= W_{a2} + W_{w2} = 0.20 + 0.05 \\
 &= 0.25 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a2} &= \frac{W_{a2}}{G_s} = \frac{0.20}{2.684} \\
 &= 0.07 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w2} &= \frac{W_{w2}}{\rho_0} = \frac{0.05}{1.000} \\
 &= 0.05 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{《地山粒度構成》} \\
 \text{礫 重 量} : W_{r2} &= W_{a2} \times \frac{S_1}{100} = 0.20 \times \frac{10.00}{100} \\
 &= 0.02 \text{ (t/本)} \\
 \text{砂 重 量} : W_{s2} &= W_{a2} \times \frac{S_2}{100} = 0.20 \times \frac{70.60}{100} \\
 &= 0.14 \text{ (t/本)} \\
 \text{シルト、粘土重量} : W_{c2} &= W_{a2} \times \frac{S_3}{100} = 0.20 \times \frac{19.40}{100} \\
 &= 0.04 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w2} &= 0.05 \\
 &= 0.05 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量} : W_2 &= W_{r2} + W_{s2} + W_{c2} + W_{w2} = 0.02 + 0.14 + 0.04 + 0.05 \\
 &= 0.25 \text{ (t/本)} \\
 \text{礫 容 積} : V_{r2} &= \frac{W_{r2}}{G_s} = \frac{0.02}{2.684} \\
 &= 0.01 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{砂 容 積} : V_{s2} &= \frac{W_{s2}}{G_s} = \frac{0.14}{2.684} \\
 &= 0.05 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{シルト、粘土容積} : V_{c2} &= \frac{W_{c2}}{G_s} = \frac{0.04}{2.684} \\
 &= 0.01 \text{ (m}^3/\text{本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w2} &= \frac{W_{w2}}{\rho_0} = \frac{0.05}{1.000} \\
 &= 0.05 \text{ (m}^3/\text{本)}
 \end{aligned}$$

4. 排泥水

$$\begin{aligned}
 \text{砂・礫重量} : W_{b3} &= W_{r2} + W_{s2} = 0.02 + 0.14 \\
 &= 0.16 \text{ (t/本)} \\
 \text{シルト、粘土重量} : W_{c3} &= W_{a1} + W_{c2} = 1.91 + 0.04 \\
 &= 1.95 \text{ (t/本)} \\
 \text{砂・礫容積} : V_{b3} &= V_{r2} + V_{s2} = 0.01 + 0.05 \\
 &= 0.06 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{シルト、粘土容積} : V_{c3} &= V_{a1} + V_{c2} = 0.71 + 0.01 \\
 &= 0.72 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \\
 \text{土粒子重量} : W_{a3} &= W_{b3} + W_{c3} = 0.16 + 1.95 \\
 &= 2.11 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w3} &= W_{w1} + W_{w2} = 7.29 + 0.05 \\
 &= 7.34 \text{ (t/本)} \\
 \\
 \text{重 量} : W_3 &= W_{a3} + W_{w3} = 2.11 + 7.34 \\
 &= 9.45 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a3} &= V_{b3} + V_{c3} = 0.06 + 0.72 \\
 &= 0.78 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w3} &= V_{w1} + V_{w2} = 7.29 + 0.05 \\
 &= 7.34 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \\
 \text{容 積} : V_3 &= V_{a3} + V_{w3} = 0.78 + 7.34 \\
 &= 8.12 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{液 比 重} : \rho_3 &= \frac{W_3}{V_3} = \frac{9.45}{8.12} \\
 &= 1.164 \\
 \text{重量濃度} : C_3 &= \frac{W_{a3}}{W_3} \times 100 = \frac{2.11}{9.45} \times 100 \\
 &= 22.33 \text{ (Wt\%)}
 \end{aligned}$$

5. 一次分離

礫、砂の回収率は100%とし、シルトおよび粘土の回収量は一次処理される礫については10(Wt%)、砂については40(Wt%)の泥水（排泥水中の礫及び砂を除いた付着泥水）を含むものとする。

$$\begin{aligned}
 \text{礫重量} : W_{r4} &= W_{r2} = 0.02 & = 0.02 \text{ (t/本)} \\
 \text{砂重量} : W_{s4} &= W_{s2} = 0.14 & = 0.14 \text{ (t/本)} \\
 \text{シルト、粘土質量} : W_{c4} &= (W_{r4} \times 0.1 + W_{s4} \times 0.4) \times \frac{W_{a3} - (W_{r4} + W_{s4})}{W_{w3} + \{W_{a3} - (W_{r4} + W_{s4})\}} \\
 &= (0.02 \times 0.1 + 0.14 \times 0.4) \times \frac{2.11 - (0.02 + 0.14)}{7.34 + \{2.11 - (0.02 + 0.14)\}} & = 0.01 \text{ (t/本)} \\
 \text{礫容積} : V_{r4} &= \frac{W_{r4}}{G_s} = \frac{0.02}{2.684} & = 0.01 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{砂容積} : V_{s4} &= \frac{W_{s4}}{G_s} = \frac{0.14}{2.684} & = 0.05 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{シルト、粘土容積} : V_{c4} &= \frac{W_{c4}}{G_s} = \frac{0.01}{2.684} & = 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{土粒子重量} : W_{a4} &= W_{r4} + W_{s4} + W_{c4} = 0.02 + 0.14 + 0.01 & = 0.17 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量} : W_{w4} &= (W_{r4} \times 0.1 + W_{s4} \times 0.4) - W_{c4} = (0.02 \times 0.1 + 0.14 \times 0.4) - 0.01 & = 0.05 \text{ (t/本)} \\
 \text{重量} : W_4 &= W_{a4} + W_{w4} = 0.17 + 0.05 & = 0.22 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積} : V_{a4} &= V_{r4} + V_{s4} + V_{c4} = 0.01 + 0.05 + 0.00 & = 0.06 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積} : V_{w4} &= \frac{W_{w4}}{\rho_0} = \frac{0.05}{1.000} & = 0.05 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容積} : V_4 &= V_{a4} + V_{w4} = 0.06 + 0.05 & = 0.11 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{含水比} : \rho_4 &= \frac{W_{w4}}{W_{a4}} \times 100 = \frac{0.05}{0.17} \times 100 & = 29.41 \text{ (\%)}
 \end{aligned}$$

6. サイクロンオーバー泥水

$$\begin{aligned}
 \text{土粒子重量 : } Wa_5 &= Wa_3 - Wa_4 = 2.11 - 0.17 & = 1.94 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量 : } Ww_5 &= Ww_3 - Ww_4 = 7.34 - 0.05 & = 7.29 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量 : } W_5 &= Wa_5 + Ww_5 = 1.94 + 7.29 & = 9.23 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積 : } Va_5 &= \frac{Wa_5}{Gs} = \frac{1.94}{2.684} & = 0.72 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積 : } Vw_5 &= \frac{Ww_5}{\rho_0} = \frac{7.29}{1.00} & = 7.29 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容 積 : } V_5 &= Va_5 + Vw_5 = 0.72 + 7.29 & = 8.01 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{液 比 重 : } \rho_5 &= \frac{W_5}{V_5} = \frac{9.23}{8.01} & = 1.152 \\
 \text{重量濃度 : } C_5 &= \frac{Wa_5}{W_5} \times 100 = \frac{1.94}{9.23} \times 100 & = 21.02 \text{ (Wt\%)}
 \end{aligned}$$

7. 調整槽内比重

調整槽容量は、必要貯留泥水量 ($V_0 = 2.0$) を貯留できる容量とする。
 比重調整後の調整槽内の土粒子及び水分の重量は、

$$\begin{aligned} \text{土粒子重量} &: W_{ac1} = V_0 \times \rho_1 \times C_1 \div 100 = 2.00 \times 1.15 \times 20.79 \div 100 \\ &= 0.48 \text{ (t)} \\ \text{水分重量} &: W_{wc1} = V_0 \times \rho_1 \times (100 - C_1) \div 100 \\ &= 2.00 \times 1.15 \times (100 - 20.79) \div 100 \\ &= 1.82 \text{ (t)} \end{aligned}$$

となる。

ここで、調整槽内比重を上記の比重調整後の調整槽内泥水にオーバー泥水と送泥水の差
 [(「サイクロンオーバー泥水」-「送泥水」) \div α]を加えたものの比重とし、それ
 に対して比重調整を行うこととする。

$$\alpha = \text{送泥流量}(V_1) \div \text{貯留泥水量}(V_0) = 8.00 \div 2.00 = 4.000$$

$$\text{土粒子重量} : W_{ac2} = W_{ac1} + \frac{(W_{a5} - W_{a1})}{\alpha} = 0.48 + \frac{(1.94 - 1.91)}{4.000} = 0.49 \text{ (t)}$$

$$\text{水分重量} : W_{wc2} = W_{wc1} + \frac{(W_{w5} - W_{w1})}{\alpha} = 1.82 + \frac{(7.29 - 7.29)}{4.000} = 1.82 \text{ (t)}$$

$$\text{重 量} : W_c = W_{ac2} + W_{wc2} = 0.49 + 1.82 = 2.31 \text{ (t)}$$

$$\text{土粒子容積} : V_{ac2} = \frac{W_{ac2}}{G_s} = \frac{0.49}{2.684} = 0.18 \text{ (m}^3\text{)}$$

$$\text{水分容積} : V_{wc2} = \frac{W_{wc2}}{\rho_0} = \frac{1.82}{1.000} = 1.82 \text{ (m}^3\text{)}$$

$$\text{容 積} : V_c = V_{ac2} + V_{wc2} = 0.18 + 1.82 = 2.00 \text{ (m}^3\text{)}$$

$$\text{液 比 重} : \rho_c = \frac{W_c}{V_c} = \frac{2.31}{2.00} = 1.155$$

$$\text{重量濃度} : C_c = \frac{W_{ac2}}{W_c} \times 100 = \frac{0.49}{2.31} \times 100 = 21.21 \text{ (Wt\%)}$$

比重調整を行うに際しては、下記の条件を用いる。

- (a) 比重調整後の容量は、貯留泥水容量(V_0)とする。
- (b) 比重調整後の比重は、送泥水比重(ρ_1)とする。
- (c) 比重調整泥水は、比重濃度(C_9) = 50(Wt%)とする。

したがって、比重調整泥水の比重(ρ_9)は、

$$\rho_9 = \frac{(2 \times G_s)}{(G_s + 1)} = \frac{(2 \times 2.684)}{(2.684 + 1)} = 1.457$$

となる

以下に示す各ケースに分類して、比重調整を行うこととする。

| | $V_1 < V_5$ | $V_1 = V_5$ | $V_1 > V_5$ |
|-------------------|-------------|-------------|-------------|
| $\rho_1 < \rho_c$ | Case1 | Case4 | Case7 |
| $\rho_1 = \rho_c$ | Case2 | Case5 | Case8 |
| $\rho_1 > \rho_c$ | Case3 | Case6 | Case9 |

ここで、

| | |
|-------------------|--------------------------|
| V_1 : 送泥流量 | 8.00 (m ³ /本) |
| V_5 : オーバー泥水 | 8.01 (m ³ /本) |
| ρ_1 : 送泥水比重 | 1.150 |
| ρ_c : 調整槽内比重 | 1.155 |

以上、 $V_1 < V_5$ 、 $\rho_1 < \rho_c$ より Case 1 を採用

Case 1

調整槽内比重(ρ_c)が送泥水比重(ρ_1)より重いため清水による比重調整を行う。
ここで、引き抜き泥水量及び比重調整清水量を z とすると、

$$\begin{aligned}
 (V_0 - z) \times \rho_c + z \times \rho_0 &= V_0 \times \rho_1 \\
 \therefore z &= (\rho_1 - \rho_c) \times V_0 / (\rho_0 - \rho_c) \\
 &= (1.150 - 1.155) \times 2.00 / (1.000 - 1.155) \\
 &= 0.06 \text{ (m}^3\text{)}
 \end{aligned}$$

ここで、

| | |
|---------------------------|------------------------|
| V_0 : 容 積 | 2.00 (m ³) |
| ρ_0 : 清水比重 | 1.000 |
| ρ_1 : 送泥水比重 | 1.150 |
| ρ_c : 調整槽内比重 | 1.155 |
| 引抜泥水 : $a' = z =$ | 0.06 (m ³) |
| 余剰泥水 : $b' = V_5 - V_1 =$ | 0.01 (m ³) |
| 比重調整泥水 : $c' =$ | 0.00 (m ³) |
| 比重調整清水 : $d' = z =$ | 0.06 (m ³) |

| |
|----------------------------------|
| 比重調整清水 z ($\rho_0 = 1.0$) |
| $V_0 - z$ (ρ_c) |

z
→引抜泥水(ρ_c)

ここで、各水量を1本当りに水量に換算する。

| | | | |
|--------|--|---|--------------------------|
| 引抜泥水 | : $a = a' \times \alpha = 0.06 \times 4.000$ | = | 0.24 (m ³ /本) |
| 余剰泥水 | : $b = b' = 0.01$ | = | 0.01 (m ³ /本) |
| 比重調整泥水 | : $c = c' \times \alpha = 0.00 \times 4.000$ | = | 0.00 (m ³ /本) |
| 比重調整清水 | : $d = d' \times \alpha = 0.06 \times 4.000$ | = | 0.24 (m ³ /本) |

8. 引拔泥水

$$\begin{aligned}
 \text{土粒子重量 : } W_{a7} &= V_{a7} \times G_s = 0.02 \times 2.684 &= 0.05 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量 : } W_{w7} &= V_{w7} = 0.22 &= 0.22 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量 : } W_7 &= W_{a7} + W_{w7} = 0.05 + 0.22 &= 0.27 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積 : } V_{a7} &= a \times \rho_c \times C_c \text{ } \nearrow G_s \text{ } \nearrow 100 \\
 &= 0.24 \times 1.155 \times 21.21 \text{ } \nearrow 2.684 \text{ } \nearrow 100 &= 0.02 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積 : } V_{w7} &= a - V_{a7} = 0.24 - 0.02 &= 0.22 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容 積 : } V_7 &= V_{a7} + V_{w7} = 0.02 + 0.22 &= 0.24 \text{ (m}^3\text{/本)}
 \end{aligned}$$

9. 余剩泥水

$$\begin{aligned}
 \text{土粒子重量 : } W_{a8} &= V_{a8} \times G_s = 0.00 \times 2.684 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量 : } W_{w8} &= V_{w8} = 0.01 &= 0.01 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量 : } W_8 &= W_{a8} + W_{w8} = 0.00 + 0.01 &= 0.01 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積 : } V_{a8} &= b \times \rho_c \times C_c \text{ } \nearrow G_s \text{ } \nearrow 100 \\
 &= 0.01 \times 1.155 \times 21.21 \text{ } \nearrow 2.684 \text{ } \nearrow 100 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積 : } V_{w8} &= b - V_{a8} = 0.01 - 0.00 &= 0.01 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容 積 : } V_8 &= V_{a8} + V_{w8} = 0.00 + 0.01 &= 0.01 \text{ (m}^3\text{/本)}
 \end{aligned}$$

10. 比重調整泥水

$$\begin{aligned}
 \text{土粒子重量 : } W_{a9} &= V_{a9} \times G_s = 0.00 \times 2.684 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{水分重量 : } W_{w9} &= V_{w9} = 0.00 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{重 量 : } W_9 &= W_{a9} + W_{w9} = 0.00 + 0.00 &= 0.00 \text{ (t/本)} \\
 \text{土粒子容積 : } V_{a9} &= c \times \rho_g \times C_g \text{ } \nearrow G_s \text{ } \nearrow 100 \\
 &= 0.00 \times 1.457 \times 50.00 \text{ } \nearrow 2.684 \text{ } \nearrow 100 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{水分容積 : } V_{w9} &= c - V_{a9} = 0.00 - 0.00 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)} \\
 \text{容 積 : } V_9 &= V_{a9} + V_{w9} = 0.00 + 0.00 &= 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)}
 \end{aligned}$$

11. 比重調整清水

$$\begin{aligned} \text{重 量 : } W_{10} &= V_{10} = 0.24 & = 0.24 \text{ (t/本)} \\ \text{容 積 : } V_{10} &= d = 0.24 & = 0.24 \text{ (m}^3\text{/本)} \end{aligned}$$

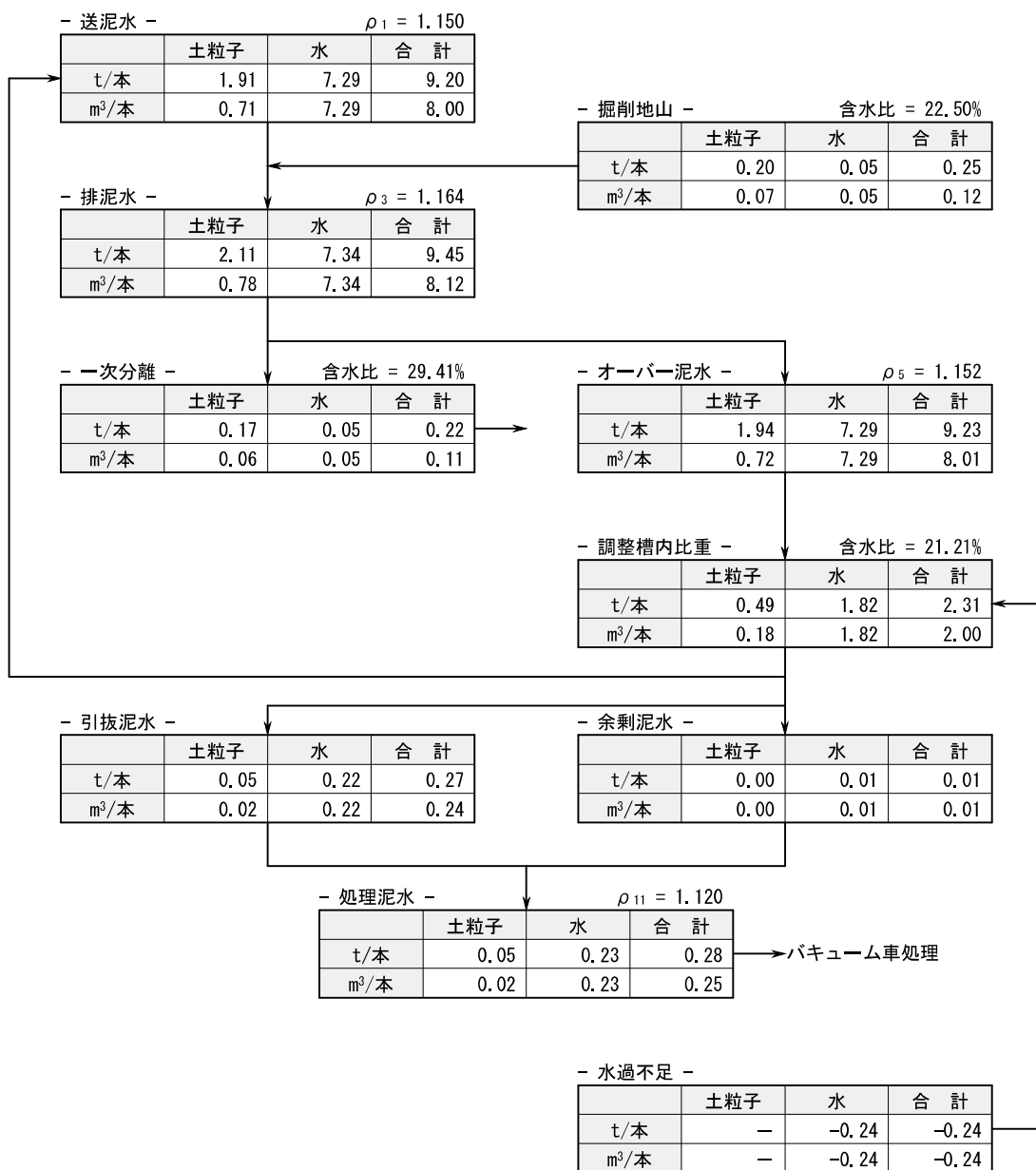
12. 処理泥水

$$\begin{aligned} \text{土粒子重量 : } W_{a11} &= W_{a7} + W_{a8} = 0.05 + 0.00 & = 0.05 \text{ (t/本)} \\ \text{水分重量 : } W_{w11} &= W_{w7} + W_{w8} = 0.22 + 0.01 & = 0.23 \text{ (t/本)} \\ \text{重 量 : } W_{11} &= W_{a11} + W_{w11} = 0.05 + 0.23 & = 0.28 \text{ (t/本)} \\ \text{土粒子容積 : } V_{a11} &= V_{a7} + V_{a8} = 0.02 + 0.00 & = 0.02 \text{ (m}^3\text{/本)} \\ \text{水分容積 : } V_{w11} &= V_{w7} + V_{w8} = 0.22 + 0.01 & = 0.23 \text{ (m}^3\text{/本)} \\ \text{容 積 : } V_{11} &= V_{a11} + V_{w11} = 0.02 + 0.23 & = 0.25 \text{ (m}^3\text{/本)} \\ \text{液 比 重 : } \rho_{11} &= \frac{W_{11}}{V_{11}} = \frac{0.28}{0.25} & = 1.120 \\ \text{重量濃度 : } C_{11} &= \frac{W_{a11}}{W_{11}} \times 100 = \frac{0.05}{0.28} \times 100 & = 17.86 \text{ (Wt\%)} \end{aligned}$$

13. 水過不足

$$\begin{aligned} \text{重 量 : } W_{14} &= - (W_{w9} + W_{10}) = - (0.00 + 0.24) & = -0.24 \text{ (t/本)} \\ \text{容 積 : } V_{14} &= W_{14} = -0.24 & = -0.24 \text{ (m}^3\text{/本)} \end{aligned}$$

14. バランスシート



15. 補給作泥（材）量の算出

$$1) \text{粘土} = W_{a9} \times \frac{L}{L_p} = 0.00 \times \frac{64.25}{1.000} = 0.00 \text{ (t)}$$

| | |
|------------------|-------------|
| W_{a9} : 土粒子重量 | 0.00 (t/本) |
| L : 推進延長 | 64.25 (m) |
| L_p : 推進管長 | 1.000 (m/本) |

上記重量は乾砂重量であり、掘削粘土を用いる場合は次により含水比を考慮すること。

・掘削粘土重量 W_n

$$W_n = \frac{W_{a9}}{\gamma_n \times (1 - G_{sn} / 100)}$$

$$= \frac{0.00}{1.6 \times (1 - 40 / 100)} = 0.00 \text{ (t/本)}$$

・掘削粘土容積 V_n

$$V_n = \frac{W_n}{\gamma_n} = \frac{0.00}{1.6} = 0.00 \text{ (m}^3\text{/本)}$$

| | |
|-----------------------|--------|
| γ_n : 粘土の見掛け比重 | 1.6 |
| G_{sn} : 粘土の含水比 | 40 (%) |

$$2) \text{CMC} = \{V_9 + V_{10}\} \times 1\text{Kg} \times \frac{L}{L_p}$$

$$= \{0.00 + 0.24\} \times 1 \times \frac{64.25}{1.000} = 15.42 \text{ (kg)}$$

| | |
|---------------------|--------------------------|
| V_9 : 比重調整用泥水量 | 0.00 (m ³ /本) |
| V_{10} : 比重調整用清水量 | 0.24 (m ³ /本) |

$$3) \text{水} = V_{14} \times \frac{L}{L_p} = -0.24 \times \frac{64.25}{1.000} = -15.42 \text{ (t)}$$

V_{14} : 水過不足容積 -0.24 (m³/本)

注 収支計算において V_{14} がマイナス（不足）となった場合に計上する。

4) 補充作泥（材）量一覧

| | |
|--------|--------------------------|
| ・粘土 | 0.00 (t) |
| 掘削粘土重量 | 0.00 (t/本) |
| 掘削粘土容積 | 0.00 (m ³ /本) |
| ・CMC | 15.42 (kg) |
| ・水 | 15.42 (t) |

16. 初期作泥（材）量の算出

$$1) \text{粘土} = V_0 \times 300.0 = 2.00 \times 300.0 = 600.00 \text{ (kg)}$$

$$2) \text{ベントナイト} = V_0 \times 50.0 = 2.00 \times 50.0 = 100.00 \text{ (kg)}$$

$$3) \text{CMC} = V_0 \times 1.0 = 2.00 \times 1.0 = 2.00 \text{ (kg)}$$

$$4) \text{水} = V_0 \times 0.9 = 2.00 \times 0.9 = 1.80 \text{ (m}^3\text{)}$$

| 立坑 築 造 工 集 計 表 | | | | | | | | | | (1/1) |
|----------------|---------------|-------------------|---------------|---------------|---------------|-----------------|-------|--|--|-------|
| 工 種 | | | 単位 | 基幹 M1-22-1 | 基幹 M1-16-1 | 基幹 M1-14-2-1 | | | | |
| ケーシング内径 | | | mm | φ 2000 | φ 1500 | φ 2000 | | | | |
| 立坑深 | | | m | 6.544 | 6.608 | 4.329 | | | | |
| 圧入深 | | | m | 7.694 | 7.758 | 5.479 | | | | |
| 掘削深 | | | m | 7.494 | 7.558 | 5.279 | | | | |
| 掘削土量 | | | m3 | 24.11 | 13.79 | 16.98 | | | | |
| 埋戻し工 | 再生砕石 | RC-40 | m3 | 1.98 | 1.02 | 2.29 | | | | |
| | 購入土 | | m3 | 0.80 | 0.45 | 1.14 | | | | |
| | 間詰めコンクリート | 18-8-25 | m3 | 7.54 | 4.37 | 5.79 | | | | |
| 嵩上げコンクリート | | 18-8-25 | m3 | 0.57 | 0.05 | 0.79 | | | | |
| 発生土処分工 | | | m3 | 24.11 | 13.79 | 16.98 | | | | |
| 舗装切断工 | | | t ≤ 15cm | m | 7.29 | 5.63 | 7.29 | | | |
| 舗装直接掘削工 | | | t ≤ 10cm | m2 | 4.01 | 2.39 | 4.01 | | | |
| As塊処分工 | | | | m3 | 0.20 | 0.12 | 0.20 | | | |
| 表層工（仮復旧） | | 再生密粒度As t=5cm | m2 | 4.01 | 2.39 | 4.01 | | | | |
| | | | m2 | | | | | | | |
| プライムコート（仮復旧） | | | m2 | 4.01 | 2.39 | 4.01 | | | | |
| 圧入掘削積み込み工 | | | m | 7.494 | 7.558 | 5.279 | | | | |
| 土留め材 | 仮設ケーシング* | φ 2000mm L=2.00m | 本 | 1 | | 1 | | | | |
| | | φ 1800mm L=2.00m | 本 | | | | | | | |
| | | φ 1500mm L=2.00m | 本 | | 1 | | | | | |
| | ケーシング*長 | φ 2000mm | m | 6.70 | | 4.50 | | | | |
| | | φ 1800mm | m | | | | | | | |
| | | φ 1500mm | m | | 6.80 | | | | | |
| ケーシング溶接工 | | φ 2000mm 6.3m/箇所 | 箇所 | 2 | | 1 | | | | |
| | | φ 1800mm 5.7m/箇所 | 箇所 | | | | | | | |
| | | φ 1500mm 4.7m/箇所 | 箇所 | | 2 | | | | | |
| ケーシング引上げ工 | | φ 2000mm 0.9m/箇所 | 箇所 | 1 | | 1 | | | | |
| | | φ 1800mm 0.9m/箇所 | 箇所 | | | | | | | |
| | | φ 1500mm 0.9m/箇所 | 箇所 | | 1 | | | | | |
| ケーシング撤去工 | | | φ 1500～φ 2000 | 箇所 | 1 | 1 | 1 | | | |
| ケーシング切断工 | | | t=12mm | m | 11.71 | 10.28 | 11.77 | | | |
| 鋼材スクラップ | | | t | 0.875 | 0.696 | 0.869 | | | | |
| 底盤コンクリート工 | 30-18-20 (25) | φ 2000mm 3.1m3/箇所 | 箇所 | 1 | | 1 | | | | |
| | | φ 1800mm 2.5m3/箇所 | 箇所 | | | | | | | |
| | | φ 1500mm 1.8m3/箇所 | 箇所 | | 1 | | | | | |
| 刃先残置 | | φ 2000mm用 | 個 | 1 | | 1 | | | | |
| | | φ 1800mm用 | 個 | | | | | | | |
| | | φ 1500mm用 | 個 | | 1 | | | | | |
| ケーシング残置 | | φ 2000mm | m | 5.344 | | 3.129 | | | | |
| | | φ 1800mm | m | | | | | | | |
| | | φ 1500mm | m | | 5.408 | | | | | |
| うわ水排水工 | | φ 2000mm 1.2m3/箇所 | 箇所 | 1 | | 1 | | | | |
| | | φ 1800mm 1.0m3/箇所 | 箇所 | | | | | | | |
| | | φ 1500mm 0.7m3/箇所 | 箇所 | | 1 | | | | | |
| 機械設置撤去工 | | | φ 1500～φ 2000 | 回 | 1 | 1 | 1 | | | |
| 機械退避・再設置工 | | | φ 1500～φ 2000 | 回 | 1 | 1 | 0 | | | |
| 円形覆工板設置撤去工 | | φ 2000mm用 | 箇所 | 1 | | 1 | | | | |
| | | φ 1800mm用 | 箇所 | | | | | | | |
| | | φ 1500mm用 | 箇所 | | 1 | | | | | |

| M1-22-1 立坑数量計算書（鋼製ケーシング式立坑φ2000） | | | | | | | |
|----------------------------------|--|----------------|--------|---------------|---------------------------|----------------|------|
| (1/2) | | | | | | | |
| 工 種 | 計 算 式 | 単 位 | 数 量 | 工 種 | 計 算 式 | 単 位 | 数 量 |
| ケーシング内径 | 厚 = 12 mm | mm | φ 2000 | 舗装切断工 | As t=5cm 立坑土工図（M1-22-1）より | m | 7.29 |
| 立坑深 | | m | 6.544 | 舗装直接掘削工 | As t=5cm 立坑土工図（M1-22-1）より | m ² | 4.01 |
| 圧入深 | 底盤厚 圧入根入れ 舗装厚 6.544 + 1.000 + 0.200 - 0.050 | m | 7.694 | As 塊処分工 | 4.01 × 0.05 | m ³ | 0.20 |
| 掘削深 | 底盤厚 舗装厚 6.544 + 1.000 - 0.050 | m | 7.494 | 表層工 | （仮復旧） | m ² | 4.01 |
| 掘削土量 | | | | 再生密粒度As t=5cm | | | |
| クラムシェル0.4m3 | 2.024 ^2 × π/4 × 7.494 | m ³ | 24.11 | プライムコート | （仮復旧） | m ² | 4.01 |
| 再生碎石 | RC-40 控除量 2.000 ^2 × π/4 × 0.950 - 1.00 | m ³ | 1.98 | | | | |
| | 《 控除量 》 | | | | | | |
| | 人孔鉄蓋 0.820 ^2 × π/4 × 0.164 = 0.09 | | | | | | |
| | 人孔斜壁 (0.820 ^2 + 1.400 ^2) ÷ 2 | | | | | | |
| | × π/4 × 0.600 = 0.62 | | | | | | |
| | 人孔直壁 1.400 ^2 × π/4 × 0.186 = 0.29 | | | | | | |
| | 控除合計 = 1 | | | | | | |
| 購入土 | 控除量 2.000 ^2 × π/4 × 0.500 - 0.77 | m ³ | 0.80 | | | | |
| | 《 控除量 》 | | | | | | |
| | 人孔直壁 1.400 ^2 × π/4 × 0.500 = 0.77 | | | | | | |
| | 控除合計 = 0.77 | | | | | | |
| 間詰めコンクリート | 18-8-25 控除量 2.000 ^2 × π/4 × 4.864 - 7.74 | m ³ | 7.54 | | | | |
| | 《 控除量 》 | | | | | | |
| | 人孔直壁 1.400 ^2 × π/4 × 3.214 = 4.95 | | | | | | |
| | 人孔底版 1.450 ^2 × π/4 × 1.650 = 2.72 | | | | | | |
| | 管路 0.165 ^2 × π/4 × 2 × 0.300 = 0.013 | | | | | | |
| | 管路 0.360 ^2 × π/4 × 2 × 0.275 = 0.056 | | | | | | |
| | 控除合計 = 7.74 | | | | | | |
| 嵩上げコンクリート | 18-8-25 2.000 ^2 × π/4 × 0.180 | m ³ | 0.57 | | | | |
| 発生土処分工 | 掘削土量と同じ | m ³ | 24.11 | | | | |

| M1-22-1 立坑数量計算書（鋼製ケーシング式立坑φ2000） | | | | | | | | | | (2/2) | | | | | | | |
|----------------------------------|--|--|---------|-------|-----|-------|-------------------------|----------------------|------------------------|-------|--|-----|---|---|---|-------|--|
| 工 種 | | 計 算 式 | | | 単 位 | 数 量 | 工 種 | 計 算 式 | | | 単 位 | 数 量 | | | | | |
| 圧入掘削積込み工 | | 土 質 | | 掘 削 深 | | | | 機械設置撤去工 φ 2000mm用 | | | | | 回 | 1 | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 粘性土 | N≦5 | 0.700 | + | + | m | 0.700 | 機械退避・再設置工 φ 2000mm用 | | 機械退避・再設置回数 $\frac{T1+T2+T3+T4+T5}{8} = \frac{9.15}{8} = 1.144$ T1 = 機械設置撤去時間 （1.4 h） T2 = 圧入掘削積込み時間 | | | 回 | 1 | | |
| | | | 5<N≦30 | | + | + | m | 0.000 | | | | | | | | | |
| | | 砂質土 | N≦30 | 2.070 | + | 4.724 | + | m | | | | | | | | 6.794 | |
| | | | 30<N≦50 | | + | + | m | 0.000 | | | | | | | | | |
| | | 礫質土 | N≦30 | | + | + | m | 0.000 | | | | | | | | | |
| 30<N≦50 | | | + | + | m | 0.000 | | | | | | | | | | | |
| | | | | 合 計 | | m | 7.494 | | | | | | | | | | |
| 土留め材 φ 2000mm | | 仮設ケーシング L= 2.00 m | | | 本 | 1 | 円形覆工板設置撤去工 φ 2000mm用 | | | | | 箇所 | 1 | | | | |
| | | 最終ケーシング L= 1.90 m | | | 本 | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | 中間ケーシング L= 2.40 m | | | 本 | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | 先頭ケーシング L= 2.40 m | | | 本 | 1 | | | | | | | | | | | |
| ケーシング溶接工 φ 2000mm | | 6.3 m/箇所 | | | 箇所 | 2 | | | | | | | | | | | |
| ケーシング引上げ工 φ 2000mm | | 0.9 m/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | | | | |
| ケーシング撤去工 φ 12mm | | 撤去長 1.356 m/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | | | | |
| ケーシング切断工 t=12mm | | 2.000 × π + 1.356 × 4 | | | m | 11.71 | | | | | | | | | | | |
| 鋼材スクラップ | | ケーシング撤去 1.356 × 0.615 t/m = 0.834 | | | t | 0.875 | | | | | | | | | | | |
| | | 鏡切り（φ150用） t/m2 0.265 ^2 × π/4 × 2 箇所 × 0.094 = 0.010 | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 鏡切り（φ300用） t/m2 0.460 ^2 × π/4 × 2 箇所 × 0.094 = 0.031 | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 合 計 = 0.875 | | | | | | | | | | | | | | | |
| 底盤コンクリート工 30-18-20(25) | | 3.1 m3/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | | | | |
| 刃先残置 φ 12mm用 | | | | | 個 | 1 | | | | | | | | | | | |
| ケーシング残置 φ 12mm | | | | | m | 5.344 | | | | | | | | | | | |
| うわ水排水工 φ 12mm | | 泥水処分量 1.2 m3/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | | | | |

| M1-16-1 立坑数量計算書（鋼製ケーシング式立坑φ1500） | | | | | | | |
|----------------------------------|--|----------------|--------|---------------|---------------------------|----------------|------|
| | | | | (1/2) | | | |
| 工 種 | 計 算 式 | 単 位 | 数 量 | 工 種 | 計 算 式 | 単 位 | 数 量 |
| ケーシング内径 | 厚 = 12 mm | mm | φ 1500 | 舗装切断工 | As t=5cm 立坑土工図（M1-16-1）より | m | 5.63 |
| 立坑深 | | m | 6.608 | 舗装直接掘削工 | As t=5cm 立坑土工図（M1-16-1）より | m ² | 2.39 |
| 圧入深 | 底盤厚 圧入根入れ 舗装厚 6.608 + 1.000 + 0.200 - 0.050 | m | 7.758 | As 塊処分工 | 2.39 × 0.05 | m ³ | 0.12 |
| 掘削深 | 底盤厚 舗装厚 6.608 + 1.000 - 0.050 | m | 7.558 | 表層工 | （仮復旧） | m ² | 2.39 |
| 掘削土量 | | | | 再生密粒度As t=5cm | | | |
| クラムシェル0.2m3 | 1.524 ^2 × π/4 × 7.558 | m ³ | 13.79 | プライムコート | （仮復旧） | m ² | 2.39 |
| 再生砕石 | RC-40 控除量 1.500 ^2 × π/4 × 0.950 - 0.66 | m ³ | 1.02 | | | | |
| | 《 控除量 》 | | | | | | |
| | 人孔鉄蓋 0.820 ^2 × π/4 × 0.248 = 0.13 | | | | | | |
| | 人孔斜壁 (0.820 ^2 + 1.050 ^2) ÷ 2 | | | | | | |
| | × π/4 × 0.450 = 0.31 | | | | | | |
| | 人孔直壁 1.050 ^2 × π/4 × 0.252 = 0.22 | | | | | | |
| | 控除合計 = 0.66 | | | | | | |
| 再生砕石 | RC-40 控除量 1.500 ^2 × π/4 × 0.500 - 0.43 | m ³ | 0.45 | | | | |
| | 《 控除量 》 | | | | | | |
| | 人孔直壁 1.050 ^2 × π/4 × 0.500 = 0.43 | | | | | | |
| | 控除合計 = 0.43 | | | | | | |
| 間詰めコンクリート | 18-8-25 控除量 1.500 ^2 × π/4 × 5.078 - 4.60 | m ³ | 4.37 | | | | |
| | 《 控除量 》 | | | | | | |
| | 人孔直壁 1.050 ^2 × π/4 × 3.448 = 2.99 | | | | | | |
| | 人孔底版 1.100 ^2 × π/4 × 1.630 = 1.55 | | | | | | |
| | 管路 0.165 ^2 × π/4 × 3 × 0.225 = 0.014 | | | | | | |
| | 管路 0.360 ^2 × π/4 × 1 × 0.225 = 0.023 | | | | | | |
| | 管路 0.360 ^2 × π/4 × 1 × 0.200 = 0.020 | | | | | | |
| | 控除合計 = 4.60 | | | | | | |
| 嵩上げコンクリート | 18-8-25 1.500 ^2 × π/4 × 0.030 | m ³ | 0.05 | | | | |
| 発生土処分工 | 掘削土量と同じ | m ³ | 13.79 | | | | |

| M1-16-1 立坑数量計算書（鋼製ケーシング式立坑φ1500） | | | | | | | | | | | (2/2) | | |
|----------------------------------|---|---------|-----------|----|-------|---|-----------|--|---------------------------------------|-------|-------|-------|------|
| 工 種 | | 計 算 式 | | | 単 位 | 数 量 | 工 種 | | 計 算 式 | | | 単 位 | 数 量 |
| 圧入掘削積込み工 | 土 質 | | 掘 削 深 | | | | 機械設置撤去工 | | | | 回 | 1 | |
| | 粘性土 | N≦5 | + | + | m | 0.000 | φ1500mm用 | | | | | | |
| | | 5<N≦30 | + | + | m | 0.000 | 機械退避・再設置工 | | | | | | |
| | 砂質土 | N≦30 | 1.700 | + | 3.998 | + | m | 5.698 | φ1500mm用 | | | 回 | 1 |
| | | 30<N≦50 | + | | + | m | 0.000 | 機械退避・再設置回数 $\frac{T1+T2+T3+T4+T5}{8} = \frac{10.14}{8} = 1.268$ | | | | | |
| | 礫質土 | N≦30 | 0.660 | + | 1.200 | + | m | 1.860 | T1 = 機械設置撤去時間（1.4h） T2 = 圧入掘削積込み時間 | | | | |
| | | 30<N≦50 | + | | + | m | 0.000 | 土 質 標準施工時間 掘削深 積込時間 | | | | | |
| 合 計 | | | | | m | 7.558 | | | | | | | |
| 土留め材 φ1500mm | 仮設ケーシング | | L= 2.00 m | | 本 | 1 | 粘性土 | | | N≦5 | 0.8 | | |
| | 最終ケーシング | | L= 2.00 m | | 本 | 1 | 5<N≦30 | | | 0.8 | 0.000 | 0.00 | |
| | 中間ケーシング | | L= 2.40 m | | 本 | 1 | 砂質土 | | | N≦30 | 0.9 | 5.698 | 5.13 |
| | 先頭ケーシング | | L= 2.40 m | | 本 | 1 | 30<N≦50 | | | 0.9 | 0.000 | 0.00 | |
| ケーシング溶接工 φ1500mm | 4.7 m/箇所 | | | 箇所 | 2 | 礫質土 | | | N≦30 | 1.0 | 1.860 | 1.86 | |
| ケーシング引上げ工 φ1500mm | 0.9 m/箇所 | | | 箇所 | 1 | 30<N≦50 | | | 1.0 | 0.000 | 0.00 | | |
| ケーシング撤去工 φ1500mm | 撤去長 1.392 m/箇所 | | | 箇所 | 1 | 合 計 | | | 6.99 | | | | |
| ケーシング切断工 t=12mm | 1.500 × π + 1.392 × 4 | | | m | 10.28 | T3 = ケーシング溶接時間 溶接延長 9.4 × 0.1 = 0.94 h T4 = 底盤コンクリート打設時間 コンクリート量 1.8 × 0.2 = 0.36 h T5 = ケーシング引上げ時間 引上げ長 0.90 × 0.5 = 0.45 h | | | | | | | |
| 鋼材スクラップ | ケーシング撤去 1.392 × 0.466 t/m = 0.649 鏡切り（φ150用） t/m2 0.265 ^2 × π/4 × 3 箇所 × 0.094 = 0.016 鏡切り（φ300用） t/m2 0.460 ^2 × π/4 × 2 箇所 × 0.094 = 0.031 合 計 = 0.696 | | | | | 円形覆工板設置撤去工 φ1500mm用 | | | | | | 箇所 | 1 |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| 底盤コンクリート工 30-18-20(25) | 1.8 m3/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | |
| 刃先残置 φ1500mm用 | | | | 個 | 1 | | | | | | | | |
| ケーシング残置 φ1500mm | | | | m | 5.408 | | | | | | | | |
| うわ水排水工 φ1500mm | 泥水処分量 0.7 m3/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | |

| M1-14-2-1 立坑数量計算書（鋼製ケーシング式立坑φ2000） | | | | | | | |
|------------------------------------|--|----------------|--------|---------------|-----------------------------|----------------|------|
| | | | | (1/2) | | | |
| 工 種 | 計 算 式 | 単 位 | 数 量 | 工 種 | 計 算 式 | 単 位 | 数 量 |
| ケーシング内径 | 厚 = 12 mm | mm | φ 2000 | 舗装切断工 | As t=5cm 立坑土工図（M1-14-2-1）より | m | 7.29 |
| 立坑深 | | m | 4.329 | 舗装直接掘削工 | As t=5cm 立坑土工図（M1-14-2-1）より | m ² | 4.01 |
| 圧入深 | 底盤厚 圧入根入れ 舗装厚 4.329 + 1.000 + 0.200 - 0.050 | m | 5.479 | As 塊処分工 | 4.01 × 0.05 | m ³ | 0.20 |
| 掘削深 | 底盤厚 舗装厚 4.329 + 1.000 - 0.050 | m | 5.279 | 表層工 | （仮復旧） | m ² | 4.01 |
| 掘削土量 | | | | 再生密粒度As t=5cm | | | |
| クラムシェル0.4m3 | 2.024 ^2 × π/4 × 5.279 | m ³ | 16.98 | プライムコート | （仮復旧） | m ² | 4.01 |
| 再生碎石 | RC-40 控除量 2.000 ^2 × π/4 × 0.950 - 0.69 | m ³ | 2.29 | | | | |
| | 《 控除量 》 | | | | | | |
| | 人孔鉄蓋 0.820 ^2 × π/4 × 0.149 = 0.08 | | | | | | |
| | 人孔斜壁 (0.820 ^2 + 1.050 ^2) ÷ 2 | | | | | | |
| | × π/4 × 0.450 = 0.31 | | | | | | |
| | 人孔直壁 1.050 ^2 × π/4 × 0.351 = 0.3 | | | | | | |
| | 控除合計 = 0.69 | | | | | | |
| 購入土 | 控除量 2.000 ^2 × π/4 × 0.500 - 0.43 | m ³ | 1.14 | | | | |
| | 《 控除量 》 | | | | | | |
| | 人孔直壁 1.050 ^2 × π/4 × 0.500 = 0.43 | | | | | | |
| | 控除合計 = 0.43 | | | | | | |
| 間詰めコンクリート | 控除量 18-8-25 2.000 ^2 × π/4 × 2.579 - 2.31 | m ³ | 5.79 | | | | |
| | 《 控除量 》 | | | | | | |
| | 人孔直壁 1.050 ^2 × π/4 × 2.449 = 2.12 | | | | | | |
| | 人孔底版 1.100 ^2 × π/4 × 0.130 = 0.12 | | | | | | |
| | 管路 0.165 ^2 × π/4 × 2 × 0.475 = 0.020 | | | | | | |
| | 管路 0.360 ^2 × π/4 × 1 × 0.475 = 0.048 | | | | | | |
| | 控除合計 = 2.31 | | | | | | |
| 嵩上げコンクリート | | m ³ | 0.79 | | | | |
| 18-8-25 | 2.000 ^2 × π/4 × 0.250 | | | | | | |
| 発生土処分工 | 掘削土量と同じ | m ³ | 16.98 | | | | |

| M1-14-2-1 立坑数量計算書（鋼製ケーシング式立坑φ2000） | | | | | | | | | | (2/2) | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
|------------------------------------|--------------------------------------|-----------|-------|-----------|-------|-------|--------------------------|------------------------|--|-------|-----|-----|---|--------|-----|------|-----|-----|-----|-------|------|--------|-----|-------|------|-----|------|-----|-------|------|---------|-----|-------|------|-----|------|-----|-------|------|---------|-----|-------|------|-----|--|--|--|--|---|-------|----------------|--|--|---|---|---------|--|-----------|--|--|---|---|-------------------------|--|--|---------|--|-----------|--|--|---|---|-------------------|--|--|---------|--|------|--|--|---|--|-------------------------|--|--|---------|--|-----------|--|--|---|---|-----------------|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--------------------------|--|--|-----------------|---------|--|--|-----------|--|--|---|---|--|--|--|----|---|--|---------|--|--|-----------|--|--|---|---|--|--|--|--|---------|--|--|------|--|--|---|--|--|--|--|--|---------|--|--|-----------|--|--|---|---|--|--|--|---------------------|----------|--|--|----|---|--|--|--|--|--|--|--|----------------------|----------|--|--|----|---|--|--|--|--|--|--|--|-------------------|----------------|--|--|----|---|--|--|--|--|--|--|--|--------------------|-----------------------|--|--|---|-------|--|--|--|--|--|--|--|---------|---------|--|--|--|--|---|-------|------------------------|--|--|--|----|---|---------------------------|--|--|--|--|--|--|-----------------|--|--|--|--|--|--|--------------------------------------|--|--|--|--|--|--|--|-----------------|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--------------------------------------|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|-------------|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|---------------------------|-----------|--|--|----|---|--|--|--|--|--|--|--|----------------|--|--|--|---|---|--|--|--|--|--|--|--|------------------|--|--|--|---|-------|--|--|--|--|--|--|--|-----------------|-----------------|--|--|----|---|--|--|--|--|--|--|--|
| 工 種 | | 計 算 式 | | | 単 位 | 数 量 | 工 種 | 計 算 式 | | | 単 位 | 数 量 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 圧入掘削積込み工 | 土 質 | | 掘 削 深 | | | | | 機械設置撤去工 φ2000mm用 | | | | 回 | 1 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 粘性土 | N≦5 | + + | | | m | 0.000 | 機械退避・再設置工 φ2000mm用 | <div>機械退避・再設置回数</div> <div>$\frac{T1+T2+T3+T4+T5}{8} = \frac{7.4}{8} = 0.925$</div> <div>T1 = 機械設置撤去時間（1.4h）</div> <div>T2 = 圧入掘削積込み時間</div> <div><table><tr><th colspan="2">土 質</th><th>標準施工時間</th><th>掘削深</th><th>積込時間</th></tr><tr><td rowspan="2">粘性土</td><td>N≦5</td><td>0.8</td><td>0.000</td><td>0.00</td></tr><tr><td>5<N≦30</td><td>0.8</td><td>0.000</td><td>0.00</td></tr><tr><td rowspan="2">砂質土</td><td>N≦30</td><td>0.9</td><td>3.629</td><td>3.27</td></tr><tr><td>30<N≦50</td><td>0.9</td><td>0.000</td><td>0.00</td></tr><tr><td rowspan="2">礫質土</td><td>N≦30</td><td>1.0</td><td>1.650</td><td>1.65</td></tr><tr><td>30<N≦50</td><td>1.0</td><td>0.000</td><td>0.00</td></tr><tr><td colspan="4">合 計</td><td></td><td>m</td><td>5.279</td><td colspan="3">T3 = ケーシング溶接時間</td><td rowspan="6">回</td><td rowspan="6">0</td></tr><tr><td colspan="2">仮設ケーシング</td><td colspan="3">L= 2.00 m</td><td>本</td><td>1</td><td colspan="3">溶接延長 6.3 × 0.1 = 0.63 h</td></tr><tr><td colspan="2">最終ケーシング</td><td colspan="3">L= 2.10 m</td><td>本</td><td>1</td><td colspan="3">T4 = 底盤コンクリート打設時間</td></tr><tr><td colspan="2">中間ケーシング</td><td colspan="3">L= m</td><td>本</td><td></td><td colspan="3">コンクリート量 0.0 × 0.2 = 0 h</td></tr><tr><td colspan="2">先頭ケーシング</td><td colspan="3">L= 2.40 m</td><td>本</td><td>1</td><td colspan="3">T5 = ケーシング引上げ時間</td></tr><tr><td colspan="2"></td><td colspan="3"></td><td></td><td></td><td colspan="3">引上げ長 0.90 × 0.5 = 0.45 h</td></tr><tr><td>土留め材 φ2000mm</td><td colspan="3">仮設ケーシング</td><td colspan="3">L= 2.00 m</td><td>本</td><td>1</td><td colspan="3"></td><td rowspan="4">箇所</td><td rowspan="4">1</td></tr><tr><td></td><td colspan="3">最終ケーシング</td><td colspan="3">L= 2.10 m</td><td>本</td><td>1</td><td colspan="3"></td></tr><tr><td></td><td colspan="3">中間ケーシング</td><td colspan="3">L= m</td><td>本</td><td></td><td colspan="3"></td></tr><tr><td></td><td colspan="3">先頭ケーシング</td><td colspan="3">L= 2.40 m</td><td>本</td><td>1</td><td colspan="3"></td></tr><tr><td>ケーシング溶接工 φ2000mm</td><td colspan="3">6.3 m/箇所</td><td>箇所</td><td>1</td><td colspan="7"></td></tr><tr><td>ケーシング引上げ工 φ2000mm</td><td colspan="3">0.9 m/箇所</td><td>箇所</td><td>1</td><td colspan="7"></td></tr><tr><td>ケーシング撤去工 φ12mm</td><td colspan="3">撤去長 1.371 m/箇所</td><td>箇所</td><td>1</td><td colspan="7"></td></tr><tr><td>ケーシング切断工 t=12mm</td><td colspan="3">2.000 × π + 1.371 × 4</td><td>m</td><td>11.77</td><td colspan="7"></td></tr><tr><td rowspan="4">鋼材スクラップ</td><td colspan="3">ケーシング撤去</td><td></td><td></td><td rowspan="4">t</td><td rowspan="4">0.869</td><td>円形覆工板設置撤去工 φ2000mm用</td><td colspan="3"></td><td rowspan="4">箇所</td><td rowspan="4">1</td></tr><tr><td colspan="3">1.371 × 0.615 t/m = 0.843</td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="3">鏡切り（φ150用） t/m2</td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td colspan="3">0.265^2 × π/4 × 2 箇所 × 0.094 = 0.010</td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td colspan="3">鏡切り（φ300用） t/m2</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td colspan="3">0.460^2 × π/4 × 1 箇所 × 0.094 = 0.016</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td colspan="3">合 計 = 0.869</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>底盤コンクリート工 30-18-20(25)</td><td colspan="3">3.1 m3/箇所</td><td>箇所</td><td>1</td><td colspan="7"></td></tr><tr><td>刃先残置 φ12mm用</td><td colspan="3"></td><td>個</td><td>1</td><td colspan="7"></td></tr><tr><td>ケーシング残置 φ12mm</td><td colspan="3"></td><td>m</td><td>3.129</td><td colspan="7"></td></tr><tr><td>うわ水排水工 φ12mm</td><td colspan="3">泥水処分量 1.2 m3/箇所</td><td>箇所</td><td>1</td><td colspan="7"></td></tr></table></div> | | | 土 質 | | 標準施工時間 | 掘削深 | 積込時間 | 粘性土 | N≦5 | 0.8 | 0.000 | 0.00 | 5<N≦30 | 0.8 | 0.000 | 0.00 | 砂質土 | N≦30 | 0.9 | 3.629 | 3.27 | 30<N≦50 | 0.9 | 0.000 | 0.00 | 礫質土 | N≦30 | 1.0 | 1.650 | 1.65 | 30<N≦50 | 1.0 | 0.000 | 0.00 | 合 計 | | | | | m | 5.279 | T3 = ケーシング溶接時間 | | | 回 | 0 | 仮設ケーシング | | L= 2.00 m | | | 本 | 1 | 溶接延長 6.3 × 0.1 = 0.63 h | | | 最終ケーシング | | L= 2.10 m | | | 本 | 1 | T4 = 底盤コンクリート打設時間 | | | 中間ケーシング | | L= m | | | 本 | | コンクリート量 0.0 × 0.2 = 0 h | | | 先頭ケーシング | | L= 2.40 m | | | 本 | 1 | T5 = ケーシング引上げ時間 | | | | | | | | | | 引上げ長 0.90 × 0.5 = 0.45 h | | | 土留め材 φ2000mm | 仮設ケーシング | | | L= 2.00 m | | | 本 | 1 | | | | 箇所 | 1 | | 最終ケーシング | | | L= 2.10 m | | | 本 | 1 | | | | | 中間ケーシング | | | L= m | | | 本 | | | | | | 先頭ケーシング | | | L= 2.40 m | | | 本 | 1 | | | | ケーシング溶接工 φ2000mm | 6.3 m/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | ケーシング引上げ工 φ2000mm | 0.9 m/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | ケーシング撤去工 φ12mm | 撤去長 1.371 m/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | ケーシング切断工 t=12mm | 2.000 × π + 1.371 × 4 | | | m | 11.77 | | | | | | | | 鋼材スクラップ | ケーシング撤去 | | | | | t | 0.869 | 円形覆工板設置撤去工 φ2000mm用 | | | | 箇所 | 1 | 1.371 × 0.615 t/m = 0.843 | | | | | | | 鏡切り（φ150用） t/m2 | | | | | | | 0.265^2 × π/4 × 2 箇所 × 0.094 = 0.010 | | | | | | | | 鏡切り（φ300用） t/m2 | | | | | | | | | | | | | 0.460^2 × π/4 × 1 箇所 × 0.094 = 0.016 | | | | | | | | | | | | | 合 計 = 0.869 | | | | | | | | | | | | 底盤コンクリート工 30-18-20(25) | 3.1 m3/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | 刃先残置 φ12mm用 | | | | 個 | 1 | | | | | | | | ケーシング残置 φ12mm | | | | m | 3.129 | | | | | | | | うわ水排水工 φ12mm | 泥水処分量 1.2 m3/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | |
| | | 土 質 | | 標準施工時間 | 掘削深 | 積込時間 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 粘性土 | N≦5 | 0.8 | 0.000 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 5<N≦30 | 0.8 | 0.000 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 砂質土 | N≦30 | 0.9 | 3.629 | 3.27 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 30<N≦50 | 0.9 | 0.000 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 礫質土 | N≦30 | 1.0 | 1.650 | 1.65 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 30<N≦50 | 1.0 | 0.000 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合 計 | | | | | m | 5.279 | T3 = ケーシング溶接時間 | | | 回 | 0 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 仮設ケーシング | | L= 2.00 m | | | 本 | 1 | 溶接延長 6.3 × 0.1 = 0.63 h | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 最終ケーシング | | L= 2.10 m | | | 本 | 1 | T4 = 底盤コンクリート打設時間 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 中間ケーシング | | L= m | | | 本 | | コンクリート量 0.0 × 0.2 = 0 h | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 先頭ケーシング | | L= 2.40 m | | | 本 | 1 | T5 = ケーシング引上げ時間 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | 引上げ長 0.90 × 0.5 = 0.45 h | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 土留め材 φ2000mm | 仮設ケーシング | | | L= 2.00 m | | | 本 | 1 | | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 最終ケーシング | | | L= 2.10 m | | | 本 | 1 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 中間ケーシング | | | L= m | | | 本 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 先頭ケーシング | | | L= 2.40 m | | | 本 | 1 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| ケーシング溶接工 φ2000mm | 6.3 m/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| ケーシング引上げ工 φ2000mm | 0.9 m/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| ケーシング撤去工 φ12mm | 撤去長 1.371 m/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| ケーシング切断工 t=12mm | 2.000 × π + 1.371 × 4 | | | m | 11.77 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 鋼材スクラップ | ケーシング撤去 | | | | | t | 0.869 | 円形覆工板設置撤去工 φ2000mm用 | | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 1.371 × 0.615 t/m = 0.843 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 鏡切り（φ150用） t/m2 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 0.265^2 × π/4 × 2 箇所 × 0.094 = 0.010 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 鏡切り（φ300用） t/m2 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 0.460^2 × π/4 × 1 箇所 × 0.094 = 0.016 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 合 計 = 0.869 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 底盤コンクリート工 30-18-20(25) | 3.1 m3/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 刃先残置 φ12mm用 | | | | 個 | 1 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| ケーシング残置 φ12mm | | | | m | 3.129 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| うわ水排水工 φ12mm | 泥水処分量 1.2 m3/箇所 | | | 箇所 | 1 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |

副管取付工数量計算書

本管径 300 mm

工区：1 基幹

| 人 孔 番 号 | 流 出 管 | | 流 入 管 | | 落 差 [h] | 副 管 種 別 | 外 副 管 工 | | | | | | | | | | 内 副 管 工 | | | | 普 通 作 業 員 |
|------------------|--------|-------------|--------|-------------|---------------|------------------|-------------------|-------------|------------|------------------------|-------------|--------------------|-------------|----------------|-----------------|-------------|-------------|------------------------|-------------|------|--------------|
| | 管 径 | 管 底 高 | 管 径 | 管 底 高 | | | 副管用 90度 支 管 | カ ラ ー | 90度 曲 管 | ﾌﾞﾚｰｲﾝﾄﾞ 直 管 [L] | 残きなま 番 線 | ｺﾝｸﾘｰﾄ 高 [H] | ｺﾝｸﾘｰﾄ 量 | 型 枠 | 基 礎 石 t=20cm | 内副管用 継 手 | カ ラ ー | ﾌﾞﾚｰｲﾝﾄﾞ 直 管 [L] | 固定 ﾊﾞﾝﾄﾞ | | |
| | mm | m | mm | m | | | 個 | 個 | 個 | m | 本 | m | m3 | m ² | m3 | 個 | 個 | m | 個 | 人 | |
| 既M68-1 | 250 | -5.134 | 300 | -3.524 | 1.610 | 2 | | | | | | | | | | 1 | 1 | 1.330 | 2 | 0.24 | |
| M1-16-1 | 300 | -3.278 | 300 | -1.068 | 2.210 | 2 | | | | | | | | | | 1 | 1 | 1.930 | 2 | 0.27 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合 計 | | | | | | | | | | | | | | | | 2 | 2 | 3.260 | 4 | 0.51 | |

副管取付工数量計算書

本管径 150 mm

工区：1 基幹

| 人 孔 番 号 | 流 出 管 | | 流 入 管 | | 落 差 [h] | 副 管 種 別 | 外 副 管 工 | | | | | | | | | 内 副 管 工 | | | | 普 通 作業員 |
|------------------|--------|-------------|--------|-------------|---------------|------------------|-------------------|-------------|------------|----------------------|--------------|-------------------|------------|----------------|----------------------|-------------|-------------|----------------------|-----------|------------|
| | 管 径 | 管 底 高 | 管 径 | 管 底 高 | | | 副管用 90度 支 管 | カ ラ ー | 90度 曲 管 | プ レ-ィト 直 管 [L] | 汚きなまし 番 線 | コンクリ- 高 [H] | コンクリ- 量 | 型 枠 | 基 礎 砕 石 t=20cm | 内副管用 継 手 | カ ラ ー | プ レ-ィト 直 管 [L] | 固定 バンド | |
| | mm | m | mm | m | | | 個 | 個 | 個 | m | 本 | m | m3 | m ² | m3 | 個 | 個 | m | 個 | |
| M1-22-1 | 300 | -3.424 | 150 | 0.383 | 3.807 | 2 | | | | | | | | | | 1 | 1 | 3.630 | 2 | 0.33 |
| M1-22-1 | 300 | -3.424 | 150 | 0.148 | 3.572 | 2 | | | | | | | | | | 1 | 1 | 3.395 | 2 | 0.33 |
| M1-16-1 | 300 | -3.278 | 150 | -0.477 | 2.801 | 2 | | | | | | | | | | 1 | 1 | 2.624 | 2 | 0.29 |
| M1-14-2-1 | 300 | -0.989 | 150 | -0.193 | 0.796 | 2 | | | | | | | | | | 1 | 1 | 0.619 | 2 | 0.17 |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合 計 | | | | | | | | | | | | | | | | 4 | 4 | 10.268 | 8 | 1.12 |

数量総括表 << 2号マンホール >>

| 工種 | 名 称 | | 規 格 | 単位 | 数 量 | |
|-----------------------------|---------------|--------------|------------|----|-----|---------|
| マン ホ ー ル 材 料 | | | | | | |
| | マンホール設置 | | 2 号 | 箇所 | 1 | |
| | | | | | | |
| | 鋳鉄製マンホール蓋一式 | T-25 | φ 600 梯子付き | 組 | 1 | |
| | 〃 | T-14 | φ 600 梯子付き | 組 | | |
| | | | | | | |
| | 調整部材 | | M16用 | 組 | 1 | |
| | 無収縮性モルタル | | 25.0kg | 袋 | 1 | |
| | 〃 | | 12.5kg | 袋 | | |
| | 無収縮性モルタル用型枠 | | φ 600用 | 組 | 1 | |
| | 調整リング | 600×50 | | 個 | 1 | |
| | 〃 | 600×100 | | 個 | | |
| | 〃 | 600×150 | | 個 | | |
| | | | | | | |
| | 斜壁ブロック | 600×900×300 | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 | 600×900×450 | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 | 600×900×600 | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 | 600×1200×300 | 2 号 | 個 | | |
| | 〃 | 600×1200×450 | 2 号 | 個 | | |
| | 〃 | 600×1200×600 | 2 号 | 個 | 1 | |
| | 〃 | 900×1200×300 | 2 号 | 個 | | |
| | 〃 | 900×1200×450 | 2 号 | 個 | | |
| | 〃 | 900×1200×600 | 2 号 | 個 | | |
| | 直壁ブロック | 900×300 | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 | 900×600 | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 | 900×900 | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 | 900×1200 | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 | 1200×600 | 2 号 | 個 | | |
| | 〃 | 1200×900 | 2 号 | 個 | 1 | |
| | 〃 | 1200×1200 | 2 号 | 個 | | |
| | 〃 | 1200×1500 | 2 号 | 個 | 2 | |
| | 〃 | 1200×1800 | 2 号 | 個 | | |
| | 〃 | 1200×2100 | 2 号 | 個 | | |
| | 〃 | 1200×2400 | 2 号 | 個 | | |
| | 〃（踊り場付） | 1200×600 | 2 号 | 個 | | |
| | | | | | | |
| | 躯体ブロック | 1200×900 | 2 号 | 個 | | |
| | 〃 | 1200×1200 | 2 号 | 個 | | |
| | 〃 | 1200×1500 | 2 号 | 個 | | |
| | 〃 | 1200×1800 | 2 号 | 個 | | |
| 〃 | 1200×2100 | 2 号 | 個 | | | |
| 〃 | 1200×2400 | 2 号 | 個 | | | |
| 〃 | 1200×1500（Ⅱ種） | 2 号 | 個 | 1 | | |
| | | | | | | |
| 底版ブロック | 有効高 150 | 2 号 | 個 | 1 | | |
| | | | | | | |
| 削 孔 工 | | | | | | |
| | 削孔費 | リブ管 φ 150 | 2 号 | 箇所 | 2 | |
| | 〃 | 推進レジン管 φ 300 | 2 号 | 箇所 | 2 | 1箇所材料込み |
| | | | | | | |
| 設 置 工 | | | | | | |
| | 底部工 | 流出管 φ 300 | 2 号 | 箇所 | 1 | |
| | 〃 | 流出管 φ 150 | 2 号 | 箇所 | | |
| | | | | | | |
| | 据付工 | 人孔深 4.0m以下 | 2 号 | 箇所 | | |
| | 〃 | 人孔深 6.0～7.0m | 2 号 | 箇所 | 1 | |
| | | | | | | |
| 中床版据付工（FRP製） | | 2 号 | 箇所 | 1 | | |
| | | | | | | |

数量総括表 << 1号マンホール >>

| 工種 | 名 称 | | 規 格 | 単位 | 数 量 | |
|----------------------------------|--------------------|--------------|------------|----|-----|---------|
| マン ホ ー ル 材 料 | | | | | | |
| | マンホール設置 | | 1 号 | 箇所 | 2 | |
| | | | | | | |
| | 鋳鉄製マンホール蓋一式 T-25 | | φ 600 梯子付き | 組 | 1 | |
| | 〃 T-14 | | φ 600 梯子付き | 組 | 1 | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | 調整部材 | | M16用 | 組 | 2 | |
| | 無収縮性モルタル | | 25.0kg | 袋 | 1 | |
| | 〃 | | 12.5kg | 袋 | | |
| | 無収縮性モルタル用型枠 | | φ 600用 | 組 | 1 | |
| | 調整リング 600×50 | | | 個 | 1 | |
| | 〃 600×100 | | | 個 | | |
| | 〃 600×150 | | | 個 | 1 | |
| | | | | | | |
| | 斜壁ブロック 600×900×300 | | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 600×900×450 | | 1 号 | 個 | 2 | |
| | 〃 600×900×600 | | 1 号 | 個 | | |
| | | | | | | |
| | 直壁ブロック 900×300 | | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 900×600 | | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 900×900 | | 1 号 | 個 | 1 | |
| | 〃 900×1200 | | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 900×1500 | | 1 号 | 個 | 2 | |
| | 〃 900×1800 | | 1 号 | 個 | 1 | |
| | 〃（踊り場付）900×600 | | 1 号 | 個 | | |
| | | | | | | |
| | 躯体ブロック 900×600 | | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 900×900 | | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 900×1200 | | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 900×1500 | | 1 号 | 個 | | |
| | 〃 900×1800 | | 1 号 | 個 | 1 | |
| 〃 900×1500（Ⅱ種） | | 1 号 | 個 | 1 | | |
| | | | | | | |
| 底版ブロック 有効高 130 | | 1 号 | 個 | 2 | | |
| | | | | | | |
| 削 孔 工 | | | | | | |
| | 削孔費 | 塩ビ管 φ100 | 1 号 | 箇所 | | |
| | 〃 | リブ管 φ150 | 1 号 | 箇所 | 5 | |
| | 〃 | 推進レジン管 φ300 | 1 号 | 箇所 | 1 | 1箇所材料込み |
| | | | | | | |
| マン ホ ー ル 設 置 工 | | | | | | |
| | 底部工 | 流出管 φ300 | 1 号 | 箇所 | 2 | |
| | 〃 | 流出管 φ150 | 1 号 | 箇所 | | |
| | | | | | | |
| | 据付工 | 人孔深 3.0m以下 | 1 号 | 箇所 | | |
| | 〃 | 人孔深 3.0～4.0m | 1 号 | 箇所 | 1 | |
| | 〃 | 人孔深 4.0～5.0m | 1 号 | 箇所 | | |
| | 〃 | 人孔深 5.0～6.0m | 1 号 | 箇所 | | |
| | 〃 | 人孔深 6.0～7.0m | 1 号 | 箇所 | 1 | |
| | | | | | | |
| | 中床版据付工（FRP製） | | 1 号 | 箇所 | 1 | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |

数 量 総 括 表 << マンホール副管 >>

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | | |
|------------------|----------------|--------------|----|------|--|
| 外 副 管 工 | 普通作業員 | | 人 | | |
| | 特殊作業員 | | 人 | | |
| | 世話役 | | 人 | | |
| | 副管90° 支管 | φ 150 | 個 | | |
| | 90° 曲管 | φ 150 | 個 | | |
| | 硬質塩化ビニル管 (V U) | φ 150 | 本 | | |
| | 接着受口カラー | φ 150 | 個 | | |
| | | | | | |
| | コンクリート投 | 18-8-25 | m3 | | |
| | 型枠工 | | m2 | | |
| | 基礎砕石工 (RC-40) | t=20cm | m3 | | |
| | | | | | |
| 外 副 管 工 | 普通作業員 | | 人 | | |
| | 特殊作業員 | | 人 | | |
| | 世話役 | | 人 | | |
| | 副管90° 支管 | φ 100 | 個 | | |
| | 90° 曲管 | φ 100 | 個 | | |
| | 硬質塩化ビニル管 (V U) | φ 100 | 本 | | |
| | 接着受口カラー | φ 100 | 個 | | |
| | | | | | |
| | コンクリート投 | 18-8-25 | m3 | | |
| | 型枠工 | | m2 | | |
| | 基礎砕石工 (RC-40) | t=20cm | m3 | | |
| | | | | | |
| 内 副 管 工 | 普通作業員 | | 人 | 0.51 | |
| | 特殊作業員 | | 人 | 0.51 | |
| | 世話役 | | 人 | 0.51 | |
| | 内副管用継手 | φ 300× φ 200 | 個 | 2 | |
| | 90° 曲管 | φ 200 | 個 | 2 | |
| | 硬質塩化ビニル管 (V U) | φ 200 | 本 | 0.82 | |
| | 接着受口カラー | φ 200 | 個 | 2 | |
| | 内副管固定バンド | φ 200 | 個 | 4 | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| 内 副 管 工 | 普通作業員 | | 人 | 1.12 | |
| | 特殊作業員 | | 人 | 1.12 | |
| | 世話役 | | 人 | 1.12 | |
| | 内副管用継手 | φ 150× φ 100 | 個 | 4 | |
| | 90° 曲管 | φ 100 | 個 | 4 | |
| | 硬質塩化ビニル管 (V U) | φ 100 | 本 | 2.57 | |
| | 接着受口カラー | φ 100 | 個 | 4 | |
| | 内副管固定バンド | φ 100 | 個 | 8 | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

組立式 2 号マンホール数量計算書

[illegible]

組立式 1 号マンホール数量計算書

[illegible]

| 渠液注入工集計表（二重管ストレーナ複相式） | | | | | | | | | | | |
|-----------------------|-----|-------------|-----|-----------------------|------------------------|------------------------|------------------------|------------------------|--------------------------|--|--|
| 項 目 | | | 単位 | 数 量 | | | | | | | |
| | | | | 基幹 | 基幹 | 基幹 | 基幹 | 基幹 | 基幹 | | |
| | | | | 既M68-1 上流側 到達坑口 | M1-22-1 下流側 発進坑口 | M1-22-1 上流側 発進坑口 | M1-16-1 下流側 到達坑口 | M1-16-1 上流側 到達坑口 | M1-14-2-1 下流側 発進坑口 | | |
| 注入面積 | | | m2 | 4.482 | 6.820 | 6.820 | 4.025 | 4.025 | 6.820 | | |
| 注入本数 | | | 本 | 5 | 7 | 7 | 5 | 5 | 7 | | |
| 注 入 高 | 砂礫土 | N値 0～50 | m3 | | | | | 1.200 | 1.200 | | |
| | | N値 50以上 | m3 | | | | | | | | |
| | 砂質土 | N値 0～10 | m3 | | | | 0.282 | 1.292 | 1.371 | | |
| | | N値 10～30 | m3 | 2.900 | 2.900 | 2.900 | 2.618 | 0.408 | 0.329 | | |
| | | N値 30以上 | m3 | | | | | | | | |
| | 粘性土 | N値 0～4 | m3 | | | | | | | | |
| | | N値 4～8 | m3 | | | | | | | | |
| | 計 | | m3 | 2.900 | 2.900 | 2.900 | 2.900 | 2.900 | 2.900 | | |
| 対象土量 | 砂礫土 | N値 0～50 | m3 | | | | | 4.830 | 8.184 | | |
| | | N値 50以上 | m3 | | | | | | | | |
| | 砂質土 | N値 0～10 | m3 | | | | 1.135 | 5.200 | 9.350 | | |
| | | N値 10～30 | m3 | 12.998 | 19.778 | 19.778 | 10.537 | 1.642 | 2.244 | | |
| | | N値 30以上 | m3 | | | | | | | | |
| | 粘性土 | N値 0～4 | m3 | | | | | | | | |
| | | N値 4～8 | m3 | | | | | | | | |
| | 計 | | m3 | 12.998 | 19.778 | 19.778 | 11.672 | 11.672 | 19.778 | | |
| 削 孔 長 | 砂礫土 | | m/本 | | | | 1.910 | 1.910 | 1.700 | | |
| | 砂質土 | | m/本 | 6.274 | 6.344 | 6.324 | 5.418 | 3.208 | 3.129 | | |
| | 粘性土 | | m/本 | 0.700 | 0.700 | 0.700 | | | | | |
| | 計 | | m/本 | 6.974 | 7.044 | 7.024 | 7.328 | 5.118 | 4.829 | | |
| 注入土被長 | | | m/本 | 4.074 | 4.144 | 4.124 | 4.428 | 2.218 | 1.929 | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |

薬液注入工数量計算書（二重管ストレーナ複相式）

既M68-1上流側・到達坑口

(基幹)

| 項 目 | | | 単位 | 計 算 式 | 数 量 |
|-----------|-----|-------------|----------------|---|-----|
| 施 工 面 積 | | | m ² | $2.412 \times 2.400 - 1.307 = 4.482$ <p>立坑控除</p> <p>控除面積（組立2号人孔外径の面積÷2）</p> $1.824^2 \times \pi/4 \times 1/2 = 1.307$ | |
| 注 入 本 数 | | | 本 | $\frac{4.482 \text{ m}^2}{1.0 \text{ m}^2/\text{本}} = 5$ | |
| 対象土量 | 砂礫土 | N値 0～50 | m ³ | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| | | N値 50以上 | m ³ | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| | 砂質土 | N値 0～10 | m ³ | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| | | N値 10～30 | m ³ | $\text{注入高} = 2.900 \text{ m}$ $4.482 \times 2.900 = 12.998$ | |
| | | N値 30以上 | m ³ | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| | 粘性土 | N値 0～4 | m ³ | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| | | N値 4～8 | m ³ | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| | 礫質土 | | m/本 | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| 削 孔 長 | 砂質土 | | m/本 | $1.950 + 1.424 + 2.900 = 6.274$ | |
| | 粘性土 | | m/本 | $0.700 = 0.700$ | |
| | 計 | | m/本 | $= 6.974$ | |
| 注 入 土 被 長 | | | m/本 | $= 4.074$ | |

薬液注入工数量計算書（二重管ストレーナ複相式）

M1-22-1下流側・発進坑口

(基幹)

| 項 目 | | | 単位 | 計 算 式 | 数 量 |
|-----------|-----|-------------|-----|--|-----|
| 施 工 面 積 | | | m2 | $3.512 \times 2.400 - 1.609 = 6.820$ 立坑控除 控除面積 (ケーシング外径の面積÷2) $2.024^2 \times \pi / 4 \times 1/2 = 1.609$ | |
| 注 入 本 数 | | | 本 | $\frac{6.820 \text{ m}^2}{1.0 \text{ m}^2/\text{本}} = 7$ | |
| 対象土量 | 砂礫土 | N値 0～50 | m3 | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| | | N値 50以上 | m3 | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| | 砂質土 | N値 0～10 | m3 | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| | | N値 10～30 | m3 | $6.820 \times 2.900 = 19.778$ | |
| | | N値 30以上 | m3 | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| | 粘性土 | N値 0～4 | m3 | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| | | N値 4～8 | m3 | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| | 礫質土 | | m/本 | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| 削 孔 長 | 砂質土 | | m/本 | $2.120 + 1.324 + 2.900 = 6.344$ | |
| | 粘性土 | | m/本 | $0.700 = 0.700$ | |
| | 計 | | m/本 | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| | | | m/本 | $\text{注入高} = \text{m}$ | |
| 注 入 土 被 長 | | | m/本 | $\text{注入高} = \text{m}$ | |

薬液注入工数量計算書（二重管ストレーナ複相式）

M1-22-1上流側・発進坑口

(基幹)

| 項 目 | | | 単位 | 計 算 式 | 数 量 |
|-----------|-------|-------------|---|---|--------------|
| 施 工 面 積 | | | m2 | <div>立坑控除</div> <div>$3.512 \times 2.400 - 1.609 = 6.820$</div> <div>控除面積 (ケーシング* 外径の面積÷2)</div> <div>$2.024^2 \times \pi / 4 \times 1/2 = 1.609$</div> | 6.820 |
| 注 入 本 数 | | | 本 | <div>m2</div> <div>m2/本</div> <div>$6.820 \div 1.0 = 7$</div> | 7 |
| 対象土量 | 砂礫土 | N値 0～50 | m3 | <div>注入高 = m</div> <div>=</div> | |
| | | N値 50以上 | m3 | <div>注入高 = m</div> <div>=</div> | |
| | 砂質土 | N値 0～10 | m3 | <div>注入高 = m</div> <div>=</div> | |
| | | N値 10～30 | m3 | <div>注入高 = 2.900 m</div> <div>$6.820 \times 2.900 = 19.778$</div> | 19.778 |
| | | N値 30以上 | m3 | <div>注入高 = m</div> <div>=</div> | |
| | 粘性土 | N値 0～4 | m3 | <div>注入高 = m</div> <div>=</div> | |
| | | N値 4～8 | m3 | <div>注入高 = m</div> <div>=</div> | |
| | 削 孔 長 | 礫質土 | | m/本 | <div>=</div> |
| 砂質土 | | m/本 | <div>$2.120 + 1.304 + 2.900 = 6.324$</div> | 6.324 | |
| 粘性土 | | m/本 | <div>$0.700 = 0.700$</div> | 0.700 | |
| 計 | | m/本 | <div>= 7.024</div> | 7.024 | |
| 注 入 土 被 長 | | | m/本 | <div>=</div> | 4.124 |

薬液注入工数量計算書（二重管ストレーナ複相式）

M1-16-1下流側・到達坑口

(基幹)

| 項 目 | | | 単位 | 計 算 式 | 数 量 | |
|-----------|-------|-------------|-----|---|---------------------------------|-------|
| 施 工 面 積 | | | m2 | 立坑控除 2.262 × 2.400 − 1.404 = 控除面積（ケーシング 外径の面積÷2） 1.524 ^ 2 × π/4 × 1/2 = 0.912 重複控除分（重複面積の半分をCADで測定） = 0.492 | 4.025 | |
| 注 入 本 数 | | | 本 | m2 m2/本 4.025 ÷ 1.0 = | 5 | |
| 対象土量 | 砂礫土 | N値 0〜50 | m3 | 注入高 = m = | | |
| | | N値 50以上 | m3 | 注入高 = m = | | |
| | 砂質土 | N値 0〜10 | m3 | 注入高 = 0.282 m 4.025 × 0.282 = | 1.135 | |
| | | N値 10〜30 | m3 | 注入高 = 2.618 m 4.025 × 2.618 = | 10.537 | |
| | | N値 30以上 | m3 | 注入高 = m = | | |
| | 粘性土 | N値 0〜4 | m3 | 注入高 = m = | | |
| | | N値 4〜8 | m3 | 注入高 = m = | | |
| | 削 孔 長 | 礫質土 | | m/本 | 0.710 + 1.200 = | 1.910 |
| | | 砂質土 | | m/本 | 1.700 + 0.818 + 0.282 + 2.618 = | 5.418 |
| | | 粘性土 | | m/本 | = | |
| 計 | | m/本 | = | 7.328 | | |
| 注 入 土 被 長 | | | m/本 | = | 4.428 | |

薬液注入工数量計算書（二重管ストレーナ複相式）

M1-16-1上流側・到達坑口

(基幹)

| 項 目 | | | 単位 | 計 算 式 | 数 量 | |
|-----------|-------|-------------|--------------------|---|---|--|
| 施 工 面 積 | | | m2 | <div>立坑控除</div> <div>$2.262 \times 2.400 - 1.404 = 4.025$</div> <div>控除面積（ケーシング* 外径の面積÷2）</div> <div>$1.524^2 \times \pi / 4 \times 1/2 = 0.912$</div> <div>重複控除分（重複面積の半分をCADで測定）</div> <div>$= 0.492$</div> | | |
| 注 入 本 数 | | | 本 | <div>m2 m2/本</div> <div>$4.025 \div 1.0 = 5$</div> | | |
| 対象土量 | 砂礫土 | N値 0～50 | m3 | <div>注入高 = 1.200 m</div> <div>$4.025 \times 1.200 = 4.830$</div> | | |
| | | N値 50以上 | m3 | <div>注入高 = m</div> <div>=</div> | | |
| | 砂質土 | N値 0～10 | m3 | <div>注入高 = 1.292 m</div> <div>$4.025 \times (0.192 + 1.100) = 5.200$</div> | | |
| | | N値 10～30 | m3 | <div>注入高 = 0.408 m</div> <div>$4.025 \times 0.408 = 1.642$</div> | | |
| | | N値 30以上 | m3 | <div>注入高 = m</div> <div>=</div> | | |
| | 粘性土 | N値 0～4 | m3 | <div>注入高 = m</div> <div>=</div> | | |
| | | N値 4～8 | m3 | <div>注入高 = m</div> <div>=</div> | | |
| | 削 孔 長 | 礫質土 | | m/本 | <div>$0.710 + 1.200 = 1.910$</div> | |
| | | 砂質土 | | m/本 | <div>$1.508 + 0.192 + 1.100 + 0.408 = 3.208$</div> | |
| | | 粘性土 | | m/本 | <div>=</div> | |
| 計 | | m/本 | <div>= 5.118</div> | | | |
| 注 入 土 被 長 | | | m/本 | <div>= 2.218</div> | | |

薬液注入工数量計算書（二重管ストレーナ複相式）

M1-14-2-1下流側・発進坑口

(基幹)

| 項 目 | | | 単位 | 計 算 式 | 数 量 | |
|-----------|-------------|------------|--------------|---|---|-------|
| 施 工 面 積 | | | m2 | <div>立坑控除</div> <div>$3.512 \times 2.400 - 1.609 = 6.820$</div> <div>控除面積 (ケーシング* 外径の面積÷2)</div> <div>$2.024^2 \times \pi / 4 \times 1/2 = 1.609$</div> | 6.820 | |
| 注 入 本 数 | | | 本 | <div>m2</div> <div>m2/本</div> <div>$6.820 \div 1.0 = 7$</div> | 7 | |
| 対象土量 | 砂礫土 | N値 0～50 | m3 | <div>注入高 = 1.200 m</div> <div>$6.820 \times 1.200 = 8.184$</div> | 8.184 | |
| | | N値 50以上 | m3 | <div>注入高 = m</div> <div>=</div> | | |
| | | 砂質土 | N値 0～10 | m3 | <div>注入高 = 1.371 m</div> <div>$6.820 \times (0.271 + 1.100) = 9.350$</div> | 9.350 |
| | N値 10～30 | | m3 | <div>注入高 = 0.329 m</div> <div>$6.820 \times 0.329 = 2.244$</div> | 2.244 | |
| | N値 30以上 | | m3 | <div>注入高 = m</div> <div>=</div> | | |
| | 粘性土 | N値 0～4 | m3 | <div>注入高 = m</div> <div>=</div> | | |
| | | N値 4～8 | m3 | <div>注入高 = m</div> <div>=</div> | | |
| | 削 孔 長 | 礫質土 | | m/本 | <div>$0.500 + 1.200 = 1.700$</div> | 1.700 |
| | | 砂質土 | | m/本 | <div>$1.429 + 0.271 + 1.100 + 0.329 = 3.129$</div> | 3.129 |
| | | 粘性土 | | m/本 | <div>=</div> | |
| 計 | | m/本 | <div>=</div> | 4.829 | | |
| 注 入 土 被 長 | | | m/本 | <div>=</div> | 1.929 | |

[illegible]

| 本管簡易推進工数量計算表（9路線） | | | | |
|-------------------|------------------|---------------------------------------|----------------|------|
| 名 称 | 細 別 | 計 算 式 | 単位 | 数 量 |
| 推進延長 | | 鋼製さや管方式 ボーリング方式 一重ケーシング式 2.95 m | | |
| 礫分・最大礫径 | | 礫分32.6% 最大礫径30mm×3=90mm | | |
| 透水係数 | | 1.8×10^{-2} cm/s | | |
| 管通過土質 | | シルト混り砂礫 → 礫質土(E) | | |
| 日進量 | | 1.7 m/日 | | |
| | | | | |
| 1. 管材料費 | | | | |
| 鋼管（さや管） | 0.45m管 SPφ300 | $2.95 \div 0.45 = 6.56 \rightarrow 7$ | 本 | 7 |
| 塩ビ管（挿入管） | 4.0m管 VUφ150 | $3.75 \div 4.00 = 0.94 \rightarrow 1$ | 本 | 1 |
| 塩ビ管用継手材 | カラー VUφ150用 | $3.75 \div 1.00 = 3.75 \rightarrow 3$ | 個 | 3 |
| 中込スぺーサ | VUφ150用 | 塩ビ管用継手材数量と同じ | 個 | 3 |
| | | | | |
| 2. 鋼管推進工 | | | | |
| 鋼管推進工 | SPφ300 | 推進延長 | m | 2.95 |
| 推進機損料 | ユニット含む | 推進延長 | m | 2.95 |
| 器具損料Ⅰ | | 推進延長 | m | 2.95 |
| 器具損料Ⅱ | | 粘性土で粘着力が強く尚且つ延長が6m以上の場合 必要に応じ計上 | m | - |
| 水注入および排水工 | | 推進延長 | m | 2.95 |
| 発生土処理 | | $0.3185^2 \times \pi/4 \times 2.95$ | m ³ | 0.24 |
| 管内清掃工 | | | 箇所 | 1 |
| | | | | |
| 3. 推進設備工 | | | | |
| 推進設備設置撤去工 | | 発進立坑の種類：開削溝 | 箇所 | 1 |
| 鏡切り工 | 300A | 軽量鋼矢板 m/箇所 開削工から発進の為 | 箇所 | - |
| 坑口工 | 300A | 開削工から発進の為 | 箇所 | - |
| | | | | |
| 4. 管布設工 | | | | |
| 塩ビ管挿入工 | VUφ150 | 塩ビ管延長 | m | 3.75 |
| 中込注入工 | | 中込注入量 = 0.051m ³ /m | m | 2.95 |
| 注入装置据付・撤去工 | | | 箇所 | 1 |

| 本管簡易推進工数量計算表（11路線） | | | | |
|--------------------|--------------------|---------------------------------------|----------------|------|
| 名 称 | 細 別 | 計 算 式 | 単位 | 数 量 |
| 推進延長 | | 鋼製さや管方式 ボーリング方式 一重ケーシング式 3.15 m | | |
| 礫分・最大礫径 | | 礫分32.6% 最大礫径30mm×3=90mm | | |
| 透水係数 | | $1.8 \times 10^{-2} \text{ cm/s}$ | | |
| 管通過土質 | | シルト混り砂礫 → 礫質土(E) | | |
| 日進量 | | 1.7 m/日 | | |
| 1. 管材料費 | | | | |
| 鋼管（さや管） | 0.45m管 SP φ 300 | $3.15 \div 0.45 = 7.00 \rightarrow 8$ | 本 | 8 |
| 塩ビ管（挿入管） | 4.0m管 VU φ 150 | $4.05 \div 4.00 = 1.01 \rightarrow 2$ | 本 | 2 |
| 塩ビ管用継手材 | カラー VU φ 150用 | $4.05 \div 1.00 = 4.05 \rightarrow 4$ | 個 | 4 |
| 中込スペーサ | VU φ 150用 | 塩ビ管用継手材数量と同じ | 個 | 4 |
| 2. 鋼管推進工 | | | | |
| 鋼管推進工 | SP φ 300 | 推進延長 | m | 3.15 |
| 推進機損料 | ユニット含む | 推進延長 | m | 3.15 |
| 器具損料Ⅰ | | 推進延長 | m | 3.15 |
| 器具損料Ⅱ | | 粘性土で粘着力が強く尚且つ延長が6m以上の場合 必要に応じ計上 | m | - |
| 水注入および排水工 | | 推進延長 | m | 3.15 |
| 発生土処理 | | $0.3185^2 \times \pi / 4 \times 3.15$ | m ³ | 0.25 |
| 管内清掃工 | | | 箇所 | 1 |
| 3. 推進設備工 | | | | |
| 推進設備設置撤去工 | | 発進立坑の種類 : 開削溝 | 箇所 | 1 |
| 鏡切り工 | 300A | 軽量鋼矢板 m/箇所 開削工から発進の為 | 箇所 | - |
| 坑口工 | 300A | 開削工から発進の為 | 箇所 | - |
| 4. 管布設工 | | | | |
| 塩ビ管挿入工 | VU φ 150 | 塩ビ管延長 | m | 4.05 |
| 中込注入工 | | 中込注入量 = 0.051m ³ /m | m | 3.15 |
| 注入装置据付・撤去工 | | | 箇所 | 1 |

| 薬液注入工集計表（二重管ストレーナ複相式） | | | | | | | | | | | |
|-----------------------|------|-------------|------------|------------|-------------|-------|--|--|--|--|--|
| 項 目 | | | 単位 | 数 量 | | | | | | | |
| | | | | 基幹 | 基幹 | | | | | | |
| | | | | 簡易推進 | 簡易推進 | | | | | | |
| | | | | 9路線 全断面 | 11路線 全断面 | | | | | | |
| 注入面積 | | | m2 | 7.080 | 7.320 | | | | | | |
| 注入本数 | | | 本 | 8 | 8 | | | | | | |
| 注 入 高 | 砂礫土 | N値 0～50 | m3 | 1.200 | 1.200 | | | | | | |
| | | N値 50以上 | m3 | | | | | | | | |
| | 砂質土 | N値 0～10 | m3 | 1.700 | 1.700 | | | | | | |
| | | N値 10～30 | m3 | | | | | | | | |
| | | N値 30以上 | m3 | | | | | | | | |
| | 粘性土 | N値 0～4 | m3 | | | | | | | | |
| | | N値 4～8 | m3 | | | | | | | | |
| | 計 | | m3 | 2.900 | 2.900 | | | | | | |
| | 対象土量 | 砂礫土 | N値 0～50 | m3 | 8.496 | 8.784 | | | | | |
| N値 50以上 | | | m3 | | | | | | | | |
| 砂質土 | | N値 0～10 | m3 | 12.036 | 12.444 | | | | | | |
| | | N値 10～30 | m3 | | | | | | | | |
| | | N値 30以上 | m3 | | | | | | | | |
| 粘性土 | | N値 0～4 | m3 | | | | | | | | |
| | | N値 4～8 | m3 | | | | | | | | |
| 計 | | m3 | 20.532 | 21.228 | | | | | | | |
| 削 孔 長 | | 砂礫土 | | m/本 | 1.995 | 2.010 | | | | | |
| | 砂質土 | | m/本 | 1.933 | 1.796 | | | | | | |
| | 粘性土 | | m/本 | | | | | | | | |
| | 計 | | m/本 | 3.928 | 3.806 | | | | | | |
| 注入土被長 | | | m/本 | 1.028 | 0.906 | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |

薬液注入工数量計算書（二重管ストレーナ複相式）

本管簡易推進工部（9路線）全断面

（基幹）

| 項 目 | | | 単位 | 計 算 式 | 数 量 |
|-----------|-------|-------------|---------------------------|--|-------------------|
| 施 工 面 積 | | | m2 | 2.950 × 2.400 = | 7.080 |
| 注 入 本 数 | | | 本 | $\frac{\text{m2}}{7.080} \div \frac{\text{m2/本}}{1.0} =$ | 8 |
| 対象土量 | 砂礫土 | N値 0～50 | m3 | 注入高 = 1.200 m $7.080 \times 1.200 =$ | 8.496 |
| | | N値 50以上 | m3 | 注入高 = m $=$ | |
| | 砂質土 | N値 0～10 | m3 | 注入高 = 1.700 m $7.080 \times (1.467 + 0.233) =$ | 12.036 |
| | | N値 10～30 | m3 | 注入高 = m $=$ | |
| | | N値 30以上 | m3 | 注入高 = m $=$ | |
| | 粘性土 | N値 0～4 | m3 | 注入高 = m $=$ | |
| | | N値 4～8 | m3 | 注入高 = m $=$ | |
| | 削 孔 長 | 礫質土 | | m/本 | $0.795 + 1.200 =$ |
| 砂質土 | | m/本 | $0.233 + 1.467 + 0.233 =$ | 1.933 | |
| 粘性土 | | m/本 | $=$ | | |
| 計 | | m/本 | $=$ | 3.928 | |
| 注 入 土 被 長 | | | m/本 | $=$ | 1.028 |

薬液注入工数量計算書（二重管ストレーナ複相式）

本管簡易推進工部（11路線）全断面

（基幹）

| 項 目 | | | 単位 | 計 算 式 | 数 量 |
|-----------|-------|-------------|---------------------------|--|-------------------|
| 施 工 面 積 | | | m2 | 3.050 × 2.400 = | 7.320 |
| 注 入 本 数 | | | 本 | $\frac{7.320 \text{ m}^2}{1.0 \text{ m}^2/\text{本}}$ = | 8 |
| 対象土量 | 砂礫土 | N値 0～50 | m3 | 注入高 = 1.200 m $7.320 \times 1.200 =$ | 8.784 |
| | | N値 50以上 | m3 | 注入高 = m = | |
| | 砂質土 | N値 0～10 | m3 | 注入高 = 1.700 m $7.320 \times (1.604 + 0.096) =$ | 12.444 |
| | | N値 10～30 | m3 | 注入高 = m = | |
| | | N値 30以上 | m3 | 注入高 = m = | |
| | 粘性土 | N値 0～4 | m3 | 注入高 = m = | |
| | | N値 4～8 | m3 | 注入高 = m = | |
| | 削 孔 長 | 礫質土 | | m/本 | $0.810 + 1.200 =$ |
| 砂質土 | | m/本 | $0.096 + 1.604 + 0.096 =$ | 1.796 | |
| 粘性土 | | m/本 | = | | |
| 計 | | m/本 | = | 3.806 | |
| 注 入 土 被 長 | | | m/本 | = | 0.906 |

| | | | | | |
|--------------|-------------------------------|---|-------|------|----------------|
| 試掘工M1-22-1 | | | | | |
| 1. 舗装切断工 | t=0.05m | | | | |
| | (日推協 立坑編 P83より) | = | 7.500 | 7.50 | m |
| 2. 舗装版破碎 | t=0.05m | | | | |
| | 1.100 × 0.911 / 2 × 8 | = | 4.008 | 4.01 | m ² |
| 3. 掘削工 | h=1.45m | | | | |
| | 1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 1.450 | = | 5.812 | 5.81 | m ³ |
| 4. 埋戻工 | 購入土 h=0.00m | | | | |
| | 1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 0.500 | = | 2.004 | 2.00 | m ³ |
| 5. 埋戻工 | RC-40 h=1.45m | | | | |
| | 1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 1.450 | = | 5.812 | 5.81 | m ³ |
| 6. 表層工 (仮復旧) | 密粒度アスコン t=0.05m | | | | |
| | 1.100 × 0.911 / 2 × 8 | = | 4.008 | 4.01 | m ² |
| 7. 残土処分 | | | | | |
| | 掘削土 5.812 | = | 5.812 | 5.81 | m ³ |
| 8. 殻運搬処理 | | | | | |
| | 1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 0.050 | = | 0.200 | 0.20 | m ³ |

| | | | | | |
|--------------|-------------------------------|---|-------|------|----------------|
| 試掘工M1-16-1 | | | | | |
| 1. 舗装切断工 | t=0.05m | | | | |
| | (日推協 立坑編 P83より) | = | 6.000 | 6.00 | m |
| 2. 舗装版破碎 | t=0.05m | | | | |
| | 0.850 × 0.704 / 2 × 8 | = | 2.394 | 2.39 | m ² |
| 3. 掘削工 | h=1.45m | | | | |
| | 0.850 × 0.704 / 2 × 8 × 1.450 | = | 3.471 | 3.47 | m ³ |
| 4. 埋戻工 | 購入土 h=0.00m | | | | |
| | 0.850 × 0.704 / 2 × 8 × 0.500 | = | 1.197 | 1.20 | m ³ |
| 5. 埋戻工 | RC-40 h=1.45m | | | | |
| | 0.850 × 0.704 / 2 × 8 × 1.450 | = | 3.471 | 3.47 | m ³ |
| 6. 表層工 (仮復旧) | 密粒度アスコン t=0.05m | | | | |
| | 0.850 × 0.704 / 2 × 8 | = | 2.394 | 2.39 | m ² |
| 7. 残土処分 | | | | | |
| | 掘削土 3.471 | = | 3.471 | 3.47 | m ³ |
| 8. 殻運搬処理 | | | | | |
| | 0.850 × 0.704 / 2 × 8 × 0.050 | = | 0.120 | 0.12 | m ³ |

| | | | | | |
|--------------|-------------------------------|---|-------|------|----------------|
| 試掘工M1-14-2-1 | | | | | |
| 1. 舗装切断工 | t=0.05m | | | | |
| | (日推協 立坑編 P83より) | = | 7.500 | 7.50 | m |
| 2. 舗装版破碎 | t=0.05m | | | | |
| | 1.100 × 0.911 / 2 × 8 | = | 4.008 | 4.01 | m ² |
| 3. 掘削工 | h=1.45m | | | | |
| | 1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 1.450 | = | 5.812 | 5.81 | m ³ |
| 4. 埋戻工 | 購入土 h=0.00m | | | | |
| | 1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 0.500 | = | 2.004 | 2.00 | m ³ |
| 5. 埋戻工 | RC-40 h=1.45m | | | | |
| | 1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 1.450 | = | 5.812 | 5.81 | m ³ |
| 6. 表層工 (仮復旧) | 密粒度アスコン t=0.05m | | | | |
| | 1.100 × 0.911 / 2 × 8 | = | 4.008 | 4.01 | m ² |
| 7. 残土処分 | | | | | |
| | 掘削土 5.812 | = | 5.812 | 5.81 | m ³ |
| 8. 殻運搬処理 | | | | | |
| | 1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 0.050 | = | 0.200 | 0.20 | m ³ |

基幹 開削部 集計表

| 工種 | 種別 | 細 別 | 規 格 | 単位 | 数 量 | | | | | | 摘 要 |
|---------|-----------|---------|--------------------|----|-------|--|--|--|--|-------|--------|
| | | | | | 基幹 | | | | | 合 計 | |
| ウエルポイント | 設置・撤去工 | ヘッダーパイプ | | m | 358.5 | | | | | 358.5 | |
| | | ポンプ設置撤去 | | 組 | 1 | | | | | 1 | |
| | | ウエルポイント | 延長 | m | 358.5 | | | | | 358.5 | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | 本数 | 本 | 180 | | | | | 180 | 2.0m間隔 |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | 運転日数・供用日数 | 実日数 | | | | | | | | | |
| | | ポンプ運転管理 | 開削部(積算資料参照) | 日 | 22.7 | | | | | | |
| | | ジェット運転 | ウエルポイント本数/1日当り施工本数 | 日 | 4.5 | | | | | | 40本 |
| | | | | | | | | | | | |
| | | 供用日数 | 実日数×1.5 | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | ポンプ運転管理 | | 日 | 38.6 | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | ジェット運転 | | 日 | 7.7 | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |

基幹 開削部 集計表

| 工種 | 種別 | 細 別 | 規 格 | 単位 | 数 量 | | | | | | 合 計 | 摘 要 |
|-----|-------|-----------|----------------|----|-----|--|--|--|--|--|-----|-----|
| | | | | | 基幹 | | | | | | | |
| 土 工 | 設 置 時 | | | | | | | | | | | |
| | | 舗装版切断工 | As t=5cm | m | 359 | | | | | | 359 | |
| | | 舗装版切断工 | As t=10cm | m | | | | | | | | |
| | | 舗装版切断工 | Co | m | | | | | | | | |
| | | 舗装取壊B | As t=5cm | m2 | 143 | | | | | | 143 | |
| | | 舗装取壊B | As t=10cm | m2 | | | | | | | | |
| | | 舗装取壊B | Co t=20cm | m2 | | | | | | | | |
| | | As塊処分B | | m3 | 7 | | | | | | 7 | |
| | | As塊処分B | | m3 | | | | | | | | |
| | | As塊処分B | Co | m3 | | | | | | | | |
| | | As処分量 | | m3 | 7 | | | | | | 7 | |
| | | Co処分量 | | m3 | | | | | | | | |
| | | 機械掘削A | | m3 | | | | | | | | |
| | | 機械掘削B | | m3 | 65 | | | | | | 65 | |
| | | 機械掘削C | | m3 | | | | | | | | |
| | | 機械掘削D | | m3 | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | 機械埋戻A(碎石) | RC-40 | m3 | | | | | | | | |
| | | 機械埋戻B(碎石) | RC-40 | m3 | 22 | | | | | | 22 | |
| | | 機械埋戻C(碎石) | RC-40 | m3 | | | | | | | | |
| | | 機械埋戻D(碎石) | RC-40 | m3 | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | 機械埋戻A(碎石) | RC-40 | m3 | | | | | | | | |
| | | 機械埋戻B(碎石) | RC-40 | m3 | 43 | | | | | | 43 | |
| | | 機械埋戻C(碎石) | RC-40 | m3 | | | | | | | | |
| | | 機械埋戻D(碎石) | RC-40 | m3 | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | 残土処分A | | m3 | | | | | | | | |
| | | 残土処分B | | m3 | 65 | | | | | | 65 | |
| | | 残土処分C | | m3 | | | | | | | | |
| | | 残土処分D | | m3 | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | 仮復旧 | 再生アスコン13 t=5cm | m2 | 143 | | | | | | 143 | |
| | | | | | | | | | | | | |

基幹 開削部 各種計算表

| 工種 | 種別 | 細 別 | 規 格 | 単位 | 数 量 | | | | | | 合 計 | 摘 要 |
|-----|-------|-----------|----------|----|-----|--|--|--|--|--|-----|-----|
| | | | | | 基幹 | | | | | | | |
| 土 工 | 撤 去 時 | 舗装取壊A | As t=3cm | m2 | | | | | | | | |
| | | 舗装取壊B | As t=3cm | m2 | 143 | | | | | | 143 | |
| | | 舗装取壊C | As t=3cm | m2 | | | | | | | | |
| | | 舗装取壊D | As t=3cm | m2 | | | | | | | | |
| | | As塊処分A | | m3 | | | | | | | | |
| | | As塊処分B | | m3 | 7 | | | | | | 7 | |
| | | As塊処分C | | m3 | | | | | | | | |
| | | As塊処分D | | m3 | | | | | | | | |
| | | As処分量 | | m3 | 7 | | | | | | 7 | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | 機械掘削A | | m3 | | | | | | | | |
| | | 機械掘削B | | m3 | | | | | | | | |
| | | 機械掘削C | | m3 | | | | | | | | |
| | | 機械掘削D | | m3 | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | 機械埋戻A(碎石) | 流用土 | m3 | | | | | | | | |
| | | 機械埋戻B(碎石) | 流用土 | m3 | 65 | | | | | | 65 | |
| | | 機械埋戻C(碎石) | 流用土 | m3 | | | | | | | | |
| | | 機械埋戻D(碎石) | 流用土 | m3 | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | 残土処分A | | m3 | | | | | | | | |
| | | 残土処分B | | m3 | | | | | | | | |
| | | 残土処分C | | m3 | | | | | | | | |
| | | 残土処分D | | m3 | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | 仮復旧 | As t=5cm | m2 | 143 | | | | | | 143 | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |

| 数 量 計 算 書 | | | 基幹 1式当り | |
|------------------------|---|----------|------------|----------------|
| 名 称 | 計 算 式 | | 数 量 | |
| 設置時 | | | | |
| ヘッダーパイプ | 358.5 | = 358.50 | 358.50 | m |
| ウエルポイント | 358.5 | = 358.50 | 358.50 | m |
| | $358.5 \div 2.0 + 1$ | = 180.3 | 180 | |
| | 計 | | 180 | 本 |
| 舗装版切断工 (As版・t=5cm) | 358.5 | = 358.5 | 359 | m |
| 舗装版直接掘削積込工B | 358.5×0.40 | = 143.4 | 143 | m ² |
| 産業廃棄物処分工B | 143.4×0.05 | = 7.2 | 7 | m ³ |
| 産業廃棄物処分量 As塊 | 7 | = 7.0 | 7 | m ³ |
| 機械掘削積込工B | $358.5 \times 0.4 \times 0.45$ | = 64.5 | 65 | m ³ |
| 碎石埋戻工B | $358.5 \times 0.15 \times 0.4$ | = 21.5 | 22 | m ³ |
| 碎石埋戻工B | $358.5 \times 0.3 \times 0.4 - 0.075 \times 0.075 \times \pi$ | = 43.0 | 43 | m ³ |
| 仮舗装工 再生アスコン13・t=5cm | 358.5×0.40 | = 143.4 | 143 | m ² |

| 数 量 計 算 書 | | | 基幹 1式当り |
|------------------------|---------------------------|--------|------------|
| 名 称 | 計 算 式 | 数 量 | |
| 撤去時 | | | |
| ヘッダーパイプ | 358.5 = 358.50 | 358.50 | m |
| ウエルポイント | 358.5 = 358.50 | 358.50 | m |
| | 358.5 / 2.0 + 1 = 180.3 | 180 | |
| | 計 | 180 | 本 |
| 舗装版直接掘削積込工B | 358.5 × 0.40 = 143.4 | 143 | m2 |
| 産業廃棄物処分工B | 143.4 × 0.05 = 7.2 | 7 | m3 |
| 産業廃棄物処分量 As塊 | 7 = 7.0 | 7 | m3 |
| 機械掘削積込工B | 358.5 × 0.45 × 0.4 = 64.5 | 65 | m3 |
| 碎石埋戻工B | 358.5 × 0.45 × 0.4 = 64.5 | 65 | m3 |
| 仮舗装工 再生アスコン13・t=3cm | 358.5 × 0.40 = 143.4 | 143 | m2 |

数 量 計 算 書

工区：1 基幹事業

工事名：松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

<< 本管 $\phi 150$ >>

工区：1

[illegible]

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 本管 φ150 >>

工区：1

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 1-A | 1-B | 1-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|----------------------------------|-----------------------|------------|----|-----|----------|--------|-----|-------------|--------|------|
| 本 管 土 管 工 | | | | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工A (溝掘り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工B (溝掘り) | BH 0.28m3 | m3 | | 268.18 + | 13.32 | | + -268.18 + | -13.32 | |
| | (のり切り) | BH 0.28m3 | m3 | 0 | | | | | | |
| | 流用土埋戻工C (溝掘り) | BH 0.45m3 | m3 | | 228.28 + | 61.24 | | + -228.28 + | -61.24 | |
| | (のり切り) | BH 0.45m3 | m3 | 0 | | | | | | |
| | 流用土埋戻工D (溝掘り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工D (溝掘り) | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工A (溝掘り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工B (溝掘り) | BH 0.28m3 | m3 | 190 | 166.17 + | 24.70 | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.28m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工C (溝掘り) | BH 0.45m3 | m3 | 240 | 139.43 + | 99.20 | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.45m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工D (溝掘り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工D (溝掘り) | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| ※ 流用 土 数 量 参 照 | 建設発生土運搬工A | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土運搬工B | DT 4t | m3 | 250 | 218.96 + | 34.84 | | | | |
| | 建設発生土運搬工C | DT 10t | m3 | 320 | 184.78 + | 139.74 | | | | |
| | 建設発生土運搬工D | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土運搬工D | DT 2t (人力) | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| 本 管 土 留 工 | 矢板設置撤去工 | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | 147 | | 146.80 | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | 110 | 110.20 | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | 197 | 196.60 | | | | | |
| | 〃 | H=3.8m | m | 57 | 56.90 | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| ※仮設 工 数 量 参 照 | 軽量支保材設置撤去工 | 1 段 | m | | | | | | | |
| | 〃 | 2 段 | m | 454 | 306.80 + | 146.80 | | | | |
| | 〃 | 3 段 | m | 57 | 56.90 | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| 路 面 | | | | | | | | | | |
| | 表層工 (t=5cm) 歩道 | w<1.4m | m2 | 434 | 309.17 + | 124.78 | | | | |
| | 表層工 (t=3cm) 歩道 | w<1.4m | m2 | | | | | | | |
| | 下層路盤工 (t=10cm) 車道(小型) | | m2 | 434 | 309.17 + | 124.78 | | | | |
| | 〃 (t=10cm) 歩道 | | m2 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 購入土埋戻工A | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 購入土埋戻工B | BH 0.28m3 | m3 | 280 | | | | 268.18 + | 13.32 | |
| | 購入土埋戻工C | BH 0.45m3 | m3 | 290 | | | | 228.28 + | 61.24 | |
| | 購入土埋戻工D | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | 購入土埋戻工D | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 矢板数量計算 >>

工区：1

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 1-A | 1-B | 1-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|----------------------|------------|--------|----|-------|----------|--------|-----|------|------|------|
| 本 管 工 φ 200 | 矢板設置撤去工A | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 矢板設置撤去工B | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 矢板設置撤去工C | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.8m | m | | | | | | | |
| | 矢板設置撤去工D | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 軽量支保材設置撤去工 | 1 段 | m | | | | | | | |
| | 〃 | 2 段 | m | | | | | | | |
| | 〃 | 3 段 | m | | | | | | | |
| 本 管 工 φ 150 | 矢板設置撤去工A | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 矢板設置撤去工B | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | 29.2 | | 29.20 | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | 45.8 | 45.80 | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | 142.4 | 142.40 | | | | | |
| | 矢板設置撤去工C | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | 117.6 | | 117.60 | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | 64.4 | 64.40 | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | 54.2 | 54.20 | | | | | |
| | 〃 | H=3.8m | m | 47.6 | 47.60 | | | | | |
| | 矢板設置撤去工D | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 軽量支保材設置撤去工 | 1 段 | m | | | | | | | |
| | 〃 | 2 段 | m | 453.6 | 306.80 + | 146.80 | | | | |
| | 〃 | 3 段 | m | 47.6 | 47.60 | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

＜＜ 矢板数量計算 ＞＞

工区：1

[illegible]

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 1号マンホール >>

工区：1

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 1-A | 1-B | 1-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|----------------------------------|-----------------------|--------|----|-----|-----|-----|-----|------|------|------|
| マン ホ ー ル 材 料 | マンホール設置 | 1 号 | 箇所 | 2 | 2 | | | | | |
| | 調整部材 | M16用 | 組 | 2 | 2 | | | | | |
| | 無収縮性モルタル | 25.0kg | 袋 | 1 | 1 | | | | | |
| | 無収縮性モルタル用型枠 | φ 600用 | 組 | 1 | 1 | | | | | |
| | 調整リング 600×50 | | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 調整リング 600×100 | | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 調整リング 600×150 | | 個 | | | | | | | |
| | 斜壁ブロック 600×900×300 | 1 号 | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 斜壁ブロック 600×900×450 | 1 号 | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 斜壁ブロック 600×900×600 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 直壁ブロック 900×300 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 直壁ブロック 900×600 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 直壁ブロック 900×900 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 直壁ブロック 900×1200 | 1 号 | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 直壁ブロック 900×1500 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 直壁ブロック 900×1800 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 直壁ブロック (踊り場付) 900×600 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 躯体ブロック 900×600 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 躯体ブロック 900×900 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 躯体ブロック 900×1200 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 躯体ブロック 900×1500 | 1 号 | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 躯体ブロック 900×1800 | 1 号 | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 底版ブロック 有効高 130 | 1 号 | 個 | 2 | 2 | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| 削 孔 工 | 削孔費 塩ビ管 φ100 | 1 号 | 箇所 | | | | | | | |
| | 削孔費 リブ管 φ150 | 1 号 | 箇所 | 1 | 1 | | | | | |
| | 削孔費 リブ管 φ200 | 1 号 | 箇所 | | | | | | | |
| マン ホ ー ル 設 置 工 | 底部工 流出管 φ200 | 1 号 | 箇所 | | | | | | | |
| | 底部工 流出管 φ150 | 1 号 | 箇所 | 2 | 2 | | | | | |
| | 据付工 人孔深 3.0m以下 | 1 号 | 箇所 | 1 | 1 | | | | | |
| | 据付工 人孔深 3.0～4.0m | 1 号 | 箇所 | 1 | 1 | | | | | |
| | 据付工 人孔深 4.0～5.0m | 1 号 | 箇所 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 橿円マンホール >>

工区：1

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 1-A | 1-B | 1-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|--------------------------------------|--------------------|------------|----|-----|-----|-----|-----|------|------|------|
| マン ホ ー ル 材 料 | マンホール設置 | 橿円 | 箇所 | 4 | 4 | | | | | |
| | 鋳鉄製マンホール蓋一式 T-25 | φ 600 梯子付き | 組 | | | | | | | |
| | 〃 T-14 | φ 600 梯子付き | 組 | 4 | 4 | | | | | |
| | 調整部材 | M16用 | 組 | 4 | 4 | | | | | |
| | 無収縮性モルタル | 25.0kg | 袋 | 1 | 1 | | | | | |
| | 〃 | 12.5kg | 袋 | 1 | 1 | | | | | |
| | 無収縮性モルタル用型枠 | φ 600用 | 組 | | | | | | | |
| | 調整リング 600×50 | | 個 | 2 | 2 | | | | | |
| | 〃 600×100 | | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 〃 600×150 | | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 斜壁ブロック 600×900×300 | 橿円 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 〃 600×900×450 | 橿円 | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 〃 600×900×600 | 橿円 | 個 | | | | | | | |
| | 直壁ブロック 900×300 | 橿円 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 〃 900×600 | 橿円 | 個 | | | | | | | |
| | 〃 900×900 | 橿円 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 躯体ブロック 900×600 | 橿円 | 個 | | | | | | | |
| | 〃 900×900 | 橿円 | 個 | 4 | 4 | | | | | |
| 削 孔 工 | 削孔費 塩ビ管 φ100 | 橿円 | 箇所 | | | | | | | |
| | 〃 リブ管 φ150 | 橿円 | 箇所 | 6 | 6 | | | | | |
| | 〃 リブ管 φ200 | 橿円 | 箇所 | | | | | | | |
| マ ン ホ ー ル 設 置 工 | 底部工 流出管 φ200 | 橿円 | 箇所 | | | | | | | |
| | 〃 流出管 φ150 | 橿円 | 箇所 | 4 | 4 | | | | | |
| | 据付工 人孔深 2.0m以下 | 橿円 | 箇所 | | | | | | | |
| | 〃 人孔深 2.0～3.0m | 橿円 | 箇所 | | | | | | | |
| | 〃 人孔深 3.0～5.0m | 橿円 | 箇所 | 4 | 4 | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

大阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 小口径マンホール >>

工区：1

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 1-A | 1-B | 1-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|----------------------------------|----------------|-----------|----|-----|-----|-----|-----|------|------|------|
| マン ホ ー ル 材 料 | マンホール設置 | 小口径 φ 300 | 箇所 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整部材 | M12用 | 組 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 8 | 8 | | | | | |
| マン ホ ー ル 設 置 工 | 掘付工 人孔深 1.0m以下 | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | 掘付工 人孔深 1.5m以下 | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | 掘付工 人孔深 2.0m以下 | 小口径 φ 300 | 箇所 | 1 | 1 | | | | | |
| | 掘付工 人孔深 2.5m以下 | 小口径 φ 300 | 箇所 | 1 | 1 | | | | | |
| | 掘付工 人孔深 3.0m以下 | 小口径 φ 300 | 箇所 | 3 | 3 | | | | | |
| | 掘付工 人孔深 3.5m以下 | 小口径 φ 300 | 箇所 | 6 | 6 | | | | | |
| | 掘付工 人孔深 4.0m以下 | 小口径 φ 300 | 箇所 | 1 | 1 | | | | | |
| | マンホール基礎工A | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | マンホール基礎工B | 小口径 φ 300 | 箇所 | 4 | 4 | | | | | |
| | マンホール基礎工C | 小口径 φ 300 | 箇所 | 4 | 4 | | | | | |
| | マンホール基礎工D | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | マンホール基礎工E | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | マンホール基礎工F | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | マンホール基礎工G | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | マンホール基礎工H | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

<< 柵及び取付管 >>

工区：1

[illegible]

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 柵及び取付管 >>

工区：1

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 1-A | 1-B | 1-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|-----------------------|--------------------|-----------------|----|-----|----------|-------|-----|------------|---------|------|
| 取 付 管 土 工 | | | | | | | | | | |
| | 舗装版切断工 | As版 t≤15cm | m | 160 | 105.66 + | 49.98 | | | | |
| | 〃 | As版 15cm<t≤30cm | m | | | | | | | |
| | 〃 | Co版 t<20cm | m | | | | | | | |
| | 舗装版破碎工A | BH 0.13m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工B t≤10cm | BH 0.28m3 | m2 | 21 | 18.21 + | 2.77 | | | | |
| | 〃 10cm<t | BH 0.28m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工C t≤15cm | BH 0.45m3 | m2 | 41 | 24.07 + | 17.30 | | | | |
| | 〃 15cm<t | BH 0.45m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工D | BH 0.08m3 | m2 | | | | | | | |
| | 人力舗装版破碎工 t≤4cm | 人力 | m2 | | | | | | | |
| | 〃 4cm<t | 人力 | m2 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工A (As塊) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工B (As塊) | DT 4t | m3 | 1 | 0.91 + | 0.14 | | | | |
| | 産業廃棄物処分工C (As塊) | DT 10t | m3 | 2 | 1.20 + | 0.87 | | | | |
| | 産業廃棄物処分工D (As塊) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工D (As塊) | DT 2t (人力) | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分量計 (As塊) | | m3 | 3 | 2.11 + | 1.00 | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工A (溝掘り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工B (溝掘り) | BH 0.28m3 | m3 | 50 | 42.74 + | 3.15 | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.28m3 | m3 | | | 1.18 | | | | |
| | 機械掘削積込工C (溝掘り) | BH 0.45m3 | m3 | 80 | 52.84 + | 28.68 | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.45m3 | m3 | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工D (溝掘り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | 人力掘削積込工 | 人力 | m3 | 80 | 63.66 + | 19.42 | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 砂基礎工 (溝掘り) | 機械 | m3 | | 12.73 + | 5.79 | | | | |
| | (のり切り) | 機械 | m3 | | | 0.24 | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 砂基礎工 (溝掘り) | 人力 | m3 | | 9.13 + | 3.49 | | | | |
| | (のり切り) | 人力 | m3 | | | 0.63 | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工A (溝掘り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工B (溝掘り) | BH 0.28m3 | m3 | 0 | 17.08 + | 0.49 | | + -17.08 + | -0.49 | |
| | (のり切り) | BH 0.28m3 | m3 | | | 0.15 | | | + -0.15 | |
| | 流用土埋戻工C (溝掘り) | BH 0.45m3 | m3 | 0 | 18.89 + | 4.28 | | + -18.89 + | -4.28 | |
| | (のり切り) | BH 0.45m3 | m3 | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工D (溝掘り) | BH 0.06m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.06m3 | m3 | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工D (溝掘り) | 人力 | m3 | 0 | 23.96 + | 1.79 | | + -23.96 + | -1.79 | |
| | (のり切り) | 人力 | m3 | | | 0.06 | | | + -0.06 | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数量総括表 << 柵及び取付管 >>

工区：1

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 1-A | 1-B | 1-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|----------|-----------------------|------------|----|-----|---------|-------|-----|---------|------|------|
| 取付管土工 | 砕石埋戻工A (溝掘り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 砕石埋戻工B (溝掘り) | BH 0.28m3 | m3 | 20 | 18.21 + | 1.89 | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.28m3 | m3 | | | 0.76 | | | | |
| | 砕石埋戻工C (溝掘り) | BH 0.45m3 | m3 | 40 | 24.07 + | 17.30 | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.45m3 | m3 | | | | | | | |
| | 砕石埋戻工D (溝掘り) | BH 0.08m3 | m3 | 40 | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | 砕石埋戻工D (溝掘り) | 人力 | m3 | | 30.21 + | 11.58 | | | | |
| | (のり切り) | 人力 | m3 | | | 1.87 | | | | |
| ※流用土数量参照 | 建設発生土処分工A | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工B | DT 4t | m3 | 53 | 44.53 + | 8.63 | | | | |
| | 建設発生土処分工C | DT 10t | m3 | 84 | 48.18 + | 36.28 | | | | |
| | 建設発生土運搬工D | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土運搬工D | DT 2t (人力) | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| 取付管土留工 | 矢板設置撤去工 | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | 59 | 25.91 + | 32.74 | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | 11 | 11.19 | | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | 43 | 42.77 | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.8m | m | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 軽量支保材設置撤去工 | 1 段 | m | 59 | 25.91 + | 32.74 | | | | |
| | 〃 | 2 段 | m | 54 | 53.96 | | | | | |
| | 〃 | 3 段 | m | | | | | | | |
| 路面 | 表層工 (t=5cm) 歩道 | w<1.4m | m2 | 62 | 42.27 + | 20.07 | | | | |
| | 〃 歩道 | w<1.4m | m2 | | | | | | | |
| | 下層路盤工 (t=10cm) 車道(小型) | | m2 | 62 | 42.27 + | 20.07 | | | | |
| | 〃 (t=10cm) 歩道 | | m2 | | | | | | | |
| | 購入土埋戻工A | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 購入土埋戻工B | BH 0.28m3 | m3 | 20 | | | | 17.08 + | 0.64 | |
| | 購入土埋戻工C | BH 0.45m3 | m3 | 20 | | | | 18.89 + | 4.28 | |
| | 購入土埋戻工D | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | 購入土埋戻工D | 人力 | m3 | 30 | | | | 23.96 + | 1.85 | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 舗装復旧 >>

工区：1

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 1-A | 1-B | 1-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|----------------------------|----------------------|--------------|----|-----|-----|-----|-----|------|------|------|
| 路 盤 工 | | | | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工A | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工B | BH 0.28m3 | m3 | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工C | BH 0.45m3 | m3 | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工D | BH 0.06m3 | m3 | | | | | | | |
| | 人力掘削積込工 | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工A | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工B | DT 4t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工C | DT 10t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土運搬工D | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土運搬工D | DT 2t (人力) | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 路盤整正工 起こし有 | 車道 | m2 | | | | | | | |
| | ” 起こし有 | 車道(小型) | m2 | | | | | | | |
| | ” 起こし有 | 歩道 | m2 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 下層路盤工 (t=12cm) | 車道 | m2 | | | | | | | |
| | ” (t=12cm) | 車道(小型) | m2 | | | | | | | |
| | ” (t=12cm) | 歩道 | m2 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 下層路盤工 (t=14cm) | 車道 | m2 | | | | | | | |
| | ” (t=14cm) | 車道(小型) | m2 | | | | | | | |
| | ” (t=14cm) | 歩道 | m2 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 上層路盤工 (t=10cm) 車道 | 車道 | m2 | | | | | | | |
| | ” (t=10cm) 車道 | 車道(小型) | m2 | | | | | | | |
| | ” (t=10cm) 車道 | 歩道 | m2 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| 路 面 本 復 旧 工 | | | | | | | | | | |
| | 舗装版破碎工A | BH 0.13m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工B t ≤ 10cm | BH 0.28m3 | m2 | | | | | | | |
| | ” 10cm < t | BH 0.28m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工C t ≤ 15cm | BH 0.45m3 | m2 | | | | | | | |
| | ” 15cm < t | BH 0.45m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工D | BH 0.08m3 | m2 | | | | | | | |
| | 人力舗装版破碎工 t ≤ 4cm | 人力 | m2 | | | | | | | |
| | ” 4cm < t | 人力 | m2 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工A (As塊) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工B (As塊) | DT 4t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工C (As塊) | DT 10t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工D (As塊) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工D (As塊) | DT 2t (人力) | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分量計 (As塊) | | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 舗装版切断工 | As版 t ≤ 15cm | m | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

◀◀ 舖裝復旧 ▶▶

工区：1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 附帯工 >>

工区：1

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 1-A | 1-B | 1-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|------------|--------------------|-----------------|----|-----|------|-----|-----|------|------|------|
| 附帯工 | | | | | | | | | | |
| | 土間復旧工A | As舗装 | 箇所 | 5 | 4 + | 1 | | | | |
| | 土間復旧工B | Co舗装 | 箇所 | 16 | 11 + | 5 | | | | |
| | 土間復旧工C | タイル張り | 箇所 | 3 | 1 + | 2 | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| 地下埋設物調査試掘工 | ガードパイプ撤去復旧工 | H=0.7m | m | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 地下埋設物調査試掘工 | | 箇所 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 舗装版切断工 | As版 t≤15cm | m | | | | | | | |
| | 〃 | As版 15cm<t≤30cm | m | | | | | | | |
| | 〃 | Co版 t<20cm | m | | | | | | | |
| | 舗装版破碎工A | BH 0.13m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工B t≤10cm | BH 0.28m3 | m2 | | | | | | | |
| | 〃 10cm<t | BH 0.28m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工C t≤15cm | BH 0.45m3 | m2 | | | | | | | |
| | 〃 15cm<t | BH 0.45m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工D | BH 0.08m3 | m2 | | | | | | | |
| | 人力舗装版破碎工 t≤4cm | 人力 | m2 | | | | | | | |
| | 〃 4cm<t | 人力 | m2 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工A (As塊) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工B (As塊) | DT 4t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工C (As塊) | DT 10t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工D (As塊) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工D (As塊) | DT 2t (人力) | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分量計 (As塊) | | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工A (のり切り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工B (のり切り) | BH 0.28m3 | m3 | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工C (のり切り) | BH 0.45m3 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工D | BH 0.06m3 | m3 | | | | | | | |
| | 人力掘削積込工 | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 砂基礎工 | 機械 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 砂基礎工 | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工A (のり切り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工B (のり切り) | BH 0.28m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工C (のり切り) | BH 0.45m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工D (のり切り) | BH 0.06m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工D (のり切り) | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工A (のり切り) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工B (のり切り) | DT 4t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工C (のり切り) | DT 10t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土運搬工D | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土運搬工D | DT 2t (人力) | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 表層工 (t=3cm) 車道 | w<1.4m | m2 | | | | | | | |
| | 〃 歩道 | w<1.4m | m2 | | | | | | | |
| | 下層路盤工 (t=12cm) | 車道(小型) | m2 | | | | | | | |
| | 〃 (t=12cm) | 歩道 | m2 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

流 用 土 数 量 計 算 表

工区：1

工事名：松阪第1処理分区1-22号外汚水、375-18号外雨水管渠工事

単位：m3

| | | 掘 削 工 (現場) | | | | | 掘 削 残 土 振 り 分 け | | | | | | | | | | | | | | |
|--------|---------------------------|------------------|---------|------------------|------|---------------|-----------------|-------|-------|--------------------------|------|--------------------------|------|-----------------------|-------|-------|--------------------|---|-------|--------------------|-------|
| | | 本管φ200部 (道路内) | | 本管φ150部 (道路内) | | 取付管部 (道路内) | | (宅地内) | 計 | 本管φ200部 流用対象 (道路内) | | 本管φ150部 流用対象 (道路内) | | 取付管部 流用対象 (道路内) | | (宅地内) | 計 流用対象 (道路内) | | (宅地内) | 計 流用対象 (道路内) | (宅地内) |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 機械施工 A | 積込 BH0.13m3 運搬 DT 2 t | | | | | | | — | | — | | — | | — | | — | | — | | — | |
| 機械施工 B | 積込 BH0.28m3 運搬 DT 4 t | | 570.0 | 50.0 | 19.3 | 639.3 | | — | 570.0 | — | 50.0 | 19.3 | — | — | 639.3 | — | | | | | |
| 機械施工 C | 積込 BH0.45m3 運搬 DT 10 t | | 650.0 | 80.0 | 17.0 | 747.0 | | | | 650.0 | | | 80.0 | 17.0 | 747.0 | | | | | | |
| 機械施工 D | 積込 BH0.06m3 運搬 DT 2 t | | | | | | | — | | — | | | — | — | | | | | | | |
| 人力施工 | 積込 人力 運搬 DT 2 t | | | 43.7 | | 43.7 | | — | | — | 43.7 | | — | — | 43.7 | — | | | | | |
| 計 | | | 1,220.0 | 173.7 | 36.3 | 1,430.0 | | | 570.0 | 650.0 | 93.7 | 19.3 | 80.0 | 17.0 | 683.0 | 747.0 | | | | | |

単位：m3

| | | ※ 運 搬 工 (現場～仮置場) | | | |
|--------|---------------------------|---------------------|--------|-------|-------|
| | | L= 2.0 km | | | 計 |
| | | 本管部 | | 取付管部 | |
| | | 本管φ200 | 本管φ150 | | |
| | | | | | |
| 機械施工 A | 積込 BH0.13m3 運搬 DT 2 t | | | | |
| 機械施工 B | 積込 BH0.28m3 運搬 DT 4 t | | 570.0 | 70.0 | 640.0 |
| 機械施工 C | 積込 BH0.45m3 運搬 DT 10 t | | | | |
| 機械施工 D | 積込 BH0.06m3 運搬 DT 2 t | | | | |
| 人力施工 | 積込 人力 運搬 DT 2 t | | | 40.0 | 40.0 |
| 計 | | | 570.0 | 110.0 | 680.0 |

単位：m3

| 流用対象土の内、処分土量（地山土量） （仮置場～処理場） | | | | | |
|---------------------------------|-------|--------|-------|-------|--------|
| （本管部） | | （取付管部） | 運搬土量 | | |
| 対象土量－流用土量 | | 対象土量－ | （本管部） | | （取付管部） |
| φ200部 | φ150部 | 流用土量 | φ200部 | φ150部 | |
| | | | | | |
| | 570.0 | 53.1 | | | |
| | 0.0 | -12.6 | | 570.0 | 110.0 |
| | | | | | |
| | | 72.4 | | | |
| | 570.0 | 110.0 | | 570.0 | 110.0 |

| | 変化率L | 変化率C | 1/C | L/C |
|-----|------|------|------|------|
| 砕質土 | 1.20 | 0.90 | 1.11 | 1.33 |
| 砂質土 | 1.20 | 0.90 | 1.11 | 1.33 |
| 粘性土 | 1.25 | 0.90 | 1.11 | 1.39 |

単位：m3

| | | 流 用 土 | | | | | | | | | | 処 分 土 | | | | | |
|--------|---------------------------|-------------------|-------------|-----------|------|---------------------|-------|-----------|-------------|---------------|------|---------------------------|-------|------------------|-------|---------------------|-------|
| | | ※ 積 込 工 (仮置場内) | | | | ※ 運 搬 工 (仮置場～現場) | | | | 埋 戻 工 (現場) | | ※ 積 込 工 (仮置場内) | | ※ 運 搬 工 (仮置場) | | ※ 運 搬 工 (現場～処理場) | |
| | | L= 2.0 km | | L= 6.0 km | | L= 2.0 km | | L= 6.0 km | | L= 8.0 km | | L= 2.0 km | | L= 6.0 km | | L= 8.0 km | |
| | | 本管部 | 取付管部 | 計 | 本管部 | 取付管部 | 計 | 本管部 | 取付管部 | 計 | 本管部 | 取付管部 | 計 | 本管部 | 取付管部 | 計 | 本管部 |
| | | φ200 | φ150 | | φ200 | φ150 | | φ200 | φ150 | | φ200 | φ150 | | φ200 | φ150 | | φ200 |
| 機械施工 A | 積込 BH0.13m3 運搬 DT 2 t | | 積込 BH0.80m3 | | | | | | 積込 BH0.80m3 | | | 運搬 DT 10 t 積込 BH0.80m3 | | | — | — | — |
| 機械施工 B | 積込 BH0.28m3 運搬 DT 4 t | | | | —0.0 | 16.1 | 16.1 | | —0.0 | 14.5 | 14.5 | | | — | — | — | — |
| 機械施工 C | 積込 BH0.45m3 運搬 DT 10 t | | —0.0 | —0.0 | —0.0 | 12.6 | 12.6 | | —0.0 | 11.3 | 11.3 | | 570.0 | 110.0 | 680.0 | 650.0 | 100.0 |
| 機械施工 D | 積込 BH0.06m3 運搬 DT 2 t | | | | | | | | | | | | | | | — | — |
| 人力施工 | 積込 人力 運搬 DT 2 t | | | | | —28.7 | —28.7 | | —25.8 | —25.8 | | | | | — | — | — |
| 計 | | | —0.0 | —0.0 | | —0.0 | —0.0 | | —0.0 | —0.0 | | | 570.0 | 110.0 | 680.0 | | 650.0 |

管 布 設 工 数 量 計 算 書 (本 管)

本管径 150 mm

工区：1A

| 路線名 | 人孔番号 | 人孔種別 | 呼び径φ | 区間距離 | 管路延長 控除長 布設延長 | 管 材 料 | | | | | | | | | | 直管延長 | 片受直管 | 控 除 長 | | 基礎延長 | 管 基 礎 工 | | | | | | | | | | | | | | | | |
|---------|-----------|------|------|--------|---------------------|-----------|-----|--------|-----|------|--------------|--------------|--------------|--------------|-----|--------------|-------|----------|-------|--------|-----------|-------|-------|------|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|
| | | | | | | 継 ぎ 手 材 | | | | | | | | | | | | 人孔外 径 | 副管 | | 砂基礎 土量 | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | 可とう製 | | 小口径可とう | | 副管継手 | | 塩ビMH継手 | | 自在V型 | | 計 | | | | | | 溝掘り | | のり切り | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | 上流側 | 下流側 | 上流側 | 下流側 | 下流内側 | 下流外側 | 上流側 | 下流側 | 上流側 | 下流側 | | | | | | | 0.289 | 溝掘り | のり切り | | | | | | | | | | | | | |
| | | | mm | m | 上流 下流 m m | φ150 m | 個 | 個 | 個 | 個 | L=0.50m 個 | L=0.50m 個 | L=0.27m 個 | L=0.06m 個 | | L=4.00m 本 | | m | m | m | m3 | m3 | m3 | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-14-1 | M1-14-1-1 | 1号 | 150 | 9.30 | 0.45 | 8.40 | 1 | 1 | | | | | | | | 2 | 8.40 | 3 | | 0.525 | 8.25 | 2.38 | 2.38 | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-14-2-1 | 1号 | | | 0.45 | | | | | | | | | | | | | | 0.525 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-17S | M1-17S-1 | 小口径 | 150 | 61.00 | 0.15 | 60.25 | | | 1 | | 1 | | | | | 2 | 59.75 | 15 | | 0.210 | 60.09 | 17.37 | 17.37 | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-22-1 | 2号 | | | 0.60 | | | | | | | | | | | | | | 0.700 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-16S | M1-16-1 | 1号 | 150 | 44.00 | 0.45 | 43.40 | 1 | | | | | | | | | 2 | 43.40 | 11 | | 0.525 | 43.27 | 12.51 | 12.51 | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-17S-1 | 小口径 | | | 0.15 | | | | 1 | | | | | | | | | | 0.210 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-14-2S | M1-16-1 | 1号 | 150 | 66.00 | 0.45 | 65.10 | 1 | | | | | | | | | 2 | 64.60 | 17 | | 0.525 | 64.95 | 18.77 | 18.77 | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-14-2-1 | 1号 | | | 0.45 | | | | | | 1 | | | | | | | | 0.525 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-15 | M1-15-1 | 小口径 | 150 | 17.40 | 0.15 | 16.80 | | | | | | | | | | 2 | 16.30 | 5 | | 0.210 | 16.67 | 4.82 | 4.82 | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-16-1 | 1号 | | | 0.45 | | | | 1 | | 1 | | | | | | | | 0.525 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-15 | M1-15-2 | 楕円 | 150 | 30.20 | 0.45 | 29.60 | 1 | | | | | | | | | 2 | 29.60 | 8 | | 0.525 | 29.47 | 8.52 | 8.52 | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-15-1 | 小口径 | | | 0.15 | | | | 1 | | | | | | | | | | 0.210 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 10 | M10-1 | 楕円 | 150 | 39.10 | 0.45 | 38.20 | 1 | 1 | | | | | | | | 2 | 38.20 | 10 | | 0.525 | 38.05 | 11.00 | 11.00 | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-15-2 | 楕円 | | | 0.45 | | | | | | | | | | | | | | 0.525 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 12 | M12-1 | 楕円 | 150 | 15.10 | 0.45 | 14.20 | 1 | 1 | | | | | | | | 2 | 14.20 | 4 | | 0.525 | 14.05 | 4.06 | 4.06 | | | | | | | | | | | | | | |
| | M10-1 | 楕円 | | | 0.45 | | | | | | | | | | | | | | 0.525 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 14 | M14-1 | 小口径 | 150 | 13.70 | 0.15 | 13.10 | | | 1 | 1 | | | | | | 2 | 13.10 | 4 | | 0.210 | 12.97 | 3.75 | 3.75 | | | | | | | | | | | | | | |
| | M12-1 | 楕円 | | | 0.45 | | | | | | | | | | | | | | 0.525 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 14 | M14-2 | 小口径 | 150 | 29.70 | 0.15 | 29.40 | | | | 1 | 1 | | | | | 2 | 29.40 | 8 | | 0.210 | 29.28 | 8.46 | 8.46 | | | | | | | | | | | | | | |
| | M14-1 | 小口径 | | | 0.15 | | | | | | | | | | | | | | 0.210 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 16 | M16-1 | 楕円 | 150 | 33.00 | 0.45 | 32.40 | 1 | | | | | | | | | 2 | 32.40 | 9 | | 0.525 | 32.27 | 9.33 | 9.33 | | | | | | | | | | | | | | |
| | M14-2 | 小口径 | | | 0.15 | | | | 1 | | 1 | | | | | | | | 0.210 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 13 | M13-1 | 小口径 | 150 | 3.40 | 0.15 | 2.80 | | | 1 | 1 | | | | | | 2 | 2.80 | 1 | | 0.210 | 2.67 | 0.77 | 0.77 | | | | | | | | | | | | | | |
| | M12-1 | 楕円 | | | 0.45 | | | | | | | | | | | | | | 0.525 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 15 | +1.8 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M14-2 | 小口径 | 150 | 1.80 | 0.15 | 1.65 | | | | | 1 | | | | | 1 | 1.65 | 1 | | 0.210 | 1.59 | 0.46 | 0.46 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | | 363.70 | 8.40 | 355.30 | 7 | 5 | 5 | 5 | 3 | | | | 25 | 353.80 | 96 | | | 353.58 | 102.20 | | | | | | | | | | | | | | | | |

管 布 設 工 数 量 (本 管) No.1

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

土工数量計算書（本管）その 1

本管径 150 mm

工区：1A

| 路線名 | 人孔番号 | 呼び径φ | 区間距離 | 道路幅員 | 土被り | 平均土被り | 平均掘削深 | 現況舗装厚 | 本工事 | | | 床均し | 埋め戻し控除長 | | | | | | 埋め戻し量 | | | | | | 残土処分工 | | |
|---------|------------------------|------|--------|------|-----|--------------|--------|-------|------|------|----------------|----------------|---------|------|----|----|--------|-------|-------|----|------|----------------|--------|------|----------------|--------------------|--------|
| | | | | | | | | | 掘削深 | 掘削底幅 | 掘削土量 | | 計画仮舗装厚 | | | | 基礎高 | 基礎上幅 | | 砕石 | | | 流用土 | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | 表層 | 基層 | 上層 | 下層 | | | | 高さ | 上幅 | 土量 | 高さ | 上幅 | | 土量 | |
| | | mm | m | m | m | m | 0.265m | m | m | m | m ³ | m ² | m | m | m | m | 0.365m | m | | m | m | m ³ | m | m | m ³ | 1.11m ³ | |
| 1-14-1 | M1-14-1-1 M1-14-2-1 | 150 | 9.30 | 4.30 | | 3.19 3.47 | 3.330 | 3.595 | 0.05 | 3.55 | 0.85 | 28.02 | 7.91 | 0.05 | | | 0.10 | 0.365 | 0.850 | | 1.00 | 0.850 | 7.52 | 2.08 | 0.850 | 15.65 | 10.65 |
| 1-17S | M1-17S-1 M1-22-1 | 150 | 61.00 | 6.01 | | 2.30 2.26 | 2.280 | 2.545 | 0.05 | 2.50 | 0.85 | 129.37 | 51.85 | 0.05 | | | 0.10 | 0.365 | 0.850 | | 1.00 | 0.850 | 51.53 | 1.03 | 0.850 | 53.08 | 70.45 |
| 1-16S | M1-16-1 M1-17S-1 | 150 | 44.00 | 3.35 | | 2.37 2.29 | 2.330 | 2.595 | 0.05 | 2.55 | 0.85 | 95.18 | 37.40 | 0.05 | | | 0.10 | 0.365 | 0.850 | | 1.00 | 0.850 | 37.15 | 1.08 | 0.850 | 40.12 | 50.65 |
| 1-14-2S | M1-16-1 M1-14-2-1 | 150 | 66.00 | 4.13 | | 2.84 2.83 | 2.835 | 3.100 | 0.05 | 3.05 | 0.85 | 171.11 | 56.10 | 0.05 | | | 0.10 | 0.365 | 0.850 | | 1.00 | 0.850 | 55.72 | 1.59 | 0.850 | 88.59 | 72.78 |
| 1-15 | M1-15-1 M1-16-1 | 150 | 17.40 | 5.43 | | 3.37 3.32 | 3.345 | 3.610 | 0.05 | 3.56 | 0.85 | 52.65 | 14.79 | 0.05 | | | 0.10 | 0.365 | 0.850 | | 1.00 | 0.850 | 14.54 | 2.10 | 0.850 | 30.52 | 18.77 |
| 1-15 | M1-15-2 M1-15-1 | 150 | 30.20 | 5.43 | | 3.26 3.36 | 3.310 | 3.575 | 0.05 | 3.53 | 0.85 | 90.49 | 25.67 | 0.05 | | | 0.10 | 0.365 | 0.850 | | 1.00 | 0.850 | 25.42 | 2.06 | 0.850 | 52.35 | 32.38 |
| 10 | M10-1 M1-15-2 | 150 | 39.10 | 5.08 | | 3.18 3.25 | 3.215 | 3.480 | 0.05 | 3.43 | 0.85 | 114.00 | 33.24 | 0.05 | | | 0.10 | 0.365 | 0.850 | | 1.00 | 0.850 | 32.85 | 1.97 | 0.850 | 64.72 | 42.16 |
| 12 | M12-1 M10-1 | 150 | 15.10 | 5.02 | | 3.20 3.15 | 3.175 | 3.440 | 0.05 | 3.39 | 0.85 | 43.51 | 12.84 | 0.05 | | | 0.10 | 0.365 | 0.850 | | 1.00 | 0.850 | 12.45 | 1.93 | 0.850 | 24.03 | 16.84 |
| 14 | M14-1 M12-1 | 150 | 13.70 | 3.93 | | 3.18 3.18 | 3.180 | 3.445 | 0.05 | 3.40 | 0.85 | 39.53 | 11.65 | 0.05 | | | 0.10 | 0.365 | 0.850 | | 1.00 | 0.850 | 11.39 | 1.93 | 0.850 | 21.98 | 15.13 |
| 14 | M14-2 M14-1 | 150 | 29.70 | 3.93 | | 3.19 3.17 | 3.180 | 3.445 | 0.05 | 3.40 | 0.85 | 85.71 | 25.25 | 0.05 | | | 0.10 | 0.365 | 0.850 | | 1.00 | 0.850 | 25.12 | 1.93 | 0.850 | 48.48 | 31.90 |
| 16 | M16-1 M14-2 | 150 | 33.00 | 3.96 | | 3.03 3.18 | 3.105 | 3.370 | 0.05 | 3.32 | 0.85 | 93.13 | 28.05 | 0.05 | | | 0.10 | 0.365 | 0.850 | | 1.00 | 0.850 | 27.80 | 1.86 | 0.850 | 51.70 | 35.74 |
| 13 | M13-1 M12-1 | 150 | 3.40 | 6.13 | | 2.60 2.61 | 2.605 | 2.870 | 0.05 | 2.82 | 0.85 | 8.15 | 2.89 | 0.05 | | | 0.10 | 0.365 | 0.850 | | 1.00 | 0.850 | 2.64 | 1.36 | 0.850 | 3.58 | 4.18 |
| 15 | +1.8 M14-2 | 150 | 1.80 | 4.00 | | 2.39 2.36 | 2.375 | 2.640 | 0.05 | 2.59 | 0.85 | 3.96 | 1.53 | 0.05 | | | 0.10 | 0.365 | 0.850 | | 1.00 | 0.850 | 1.47 | 1.13 | 0.850 | 1.66 | 2.12 |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | 363.70 | | | | | | | | | 954.81 | | | | | | | | | | | 305.60 | | | 496.46 | 403.74 |

土工数量（本管）その 1 No.1

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

土工数量計算書（本管）その2 <溝掘り部> 本管径 150 mm 工区：1A

[illegible]

土工数量(本管)その2 <溝掘り部> No.1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

工区：1A

土工数量（本管）その3 <のり切り部> No. 1

123

土留工数量計算書(本管)

本管径 150 mm

工区：1A

[illegible]

| | | | | |
|------------|--|--|--|--|
| 土留工数量 (本管) | | | | |
|------------|--|--|--|--|

No. 1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

管布設工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm

工区：1A

[illegible]

| | | |
|-----------------------|--|-------|
| 管 布 設 工 数 量 (取 付 管) | | No. 1 |
|-----------------------|--|-------|

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

土工数量計算書（取付管）その1

取付管径 100 mm

工区：1A

| 路線名 | 人孔番号 | 方向 | 箇所数 | 取付管延長 | 取付管延長計 | 本 土 被 り | 管 掘 削 幅 | 全体 | 土工延長 | | | | 現 況 舗 層 厚 | 平均 樹 部 | 実掘 境界部 | 削深 本管部 | 平均掘削深 | | | 掘削幅 | | | | 掘削量 | | 床 均 し | 砂 基 礎 高 さ | 仮 舗 装 厚 | | | | | | | | | | | | | | |
|---------|----------------------|--------|--------|--------------|---------------|------------------|------------------|--------------|------------------|------------------|--------|------|-----------------------|--------------|-----------|-----------|-------|------|------|------|------|------|-------|-------|-------|-------------|-----------------------|------------------|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|
| | | | | | | | | | 施工区分 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | 人 力 延 長 | 機 械 延 長 | 機 械 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | 箇所 | m | m | m | m | m | 0.80 | m | m | m | m | m | m | m | m | m | m | m | m | m | m | m | m | m | m | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-14-1 | M1-14-1- M1-14-2- | 右 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-17S | M1-17S-1 M1-22-1 | 右 左 | 2 | 3.21 | 6.42 | 2.28 | 0.85 | 3.09 | 0.80 | 0.50 | 1.30 | 1.79 | 0.05 | 1.850 | 1.875 | 1.910 | 1.880 | 1.86 | 1.84 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 3.87 | 5.27 | 2.86 | 0.314 | 0.15 | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-16S | M1-16-1 M1-17S-1 | 右 左 | 2 | 2.65 | 5.30 | 2.33 | 0.85 | 2.53 | 0.80 | | 0.80 | 1.73 | 0.05 | 2.050 | 2.069 | 2.110 | 2.080 | 2.06 | 2.04 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 2.64 | 5.65 | 2.77 | 0.314 | 0.15 | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-14-2S | M1-16-1 M1-14-2- | 右 左 | 2 | 1.35 | 2.70 | 2.84 | 0.85 | 1.23 | 0.80 | | 0.80 | 0.43 | 0.05 | 1.500 | 1.755 | 1.890 | 1.695 | 1.63 | 1.77 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 2.09 | 1.22 | 0.69 | 0.314 | 0.15 | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-15 | M1-15-1 M1-16-1 | 右 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-15 | M1-15-2 M1-15-1 | 右 左 | 2 | 3.10 | 6.20 | 3.31 | 0.85 | 2.98 | 0.80 | | 0.80 | 2.18 | 0.05 | 2.500 | 2.516 | 2.560 | 2.530 | 2.51 | 2.49 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 3.21 | 8.69 | 3.49 | 0.314 | 0.15 | | | | | | | | | | | | | | |
| 10 | M10-1 M1-15-2 | 右 左 | 2 4 | 3.00 3.08 | 6.00 12.32 | 3.22 3.22 | 0.85 0.85 | 2.88 2.96 | 0.80 0.80 | 1.08 | 1.88 | 1.00 | 0.05 | 2.000 | 2.039 | 2.060 | 2.030 | 2.02 | 2.00 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 6.08 | 3.20 | 1.60 | 0.314 | 0.15 | | | | | | | | | | | | | | |
| 12 | M12-1 M10-1 | 右 左 | 2 | 2.70 | 5.40 | 3.18 | 0.85 | 2.58 | 0.80 | | 0.80 | 1.78 | 0.05 | 2.600 | 2.619 | 2.660 | 2.630 | 2.61 | 2.59 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 3.34 | 7.38 | 2.85 | 0.314 | 0.15 | | | | | | | | | | | | | | |
| 14 | M14-1 M12-1 | 右 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 14 | M14-2 M14-1 | 右 左 | 2 | 1.95 | 3.90 | 3.18 | 0.85 | 1.83 | 0.80 | 0.55 | 1.35 | 0.48 | 0.05 | 1.925 | 2.091 | 2.150 | 2.038 | 2.01 | 2.07 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 4.34 | 1.59 | 0.77 | 0.314 | 0.15 | | | | | | | | | | | | | | |
| 16 | M16-1 M14-2 | 右 左 | 4 | 2.00 | 8.00 | 3.11 | 0.85 | 1.88 | 0.80 | 0.55 | 1.35 | 0.53 | 0.05 | 1.918 | 2.035 | 2.080 | 1.999 | 1.98 | 2.01 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 8.55 | 3.41 | 1.70 | 0.314 | 0.15 | | | | | | | | | | | | | | |
| 13 | M13-1 M12-1 | 右 左 | 1 | 4.53 | 4.53 | 2.61 | 0.85 | 4.41 | 0.80 | 0.50 | 1.30 | 3.11 | 0.05 | 1.500 | 1.615 | 1.890 | 1.695 | 1.56 | 1.70 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 0.80 | 1.62 | 4.23 | 2.49 | 0.314 | 0.15 | | | | | | | | | | | | | | |
| 15 | +1.8 M14-2 | 右 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | 34 | | 94.67 | | | | | 16.70 | 24.54 | | | | | | | | | | | | 63.66 | 95.58 | 42.28 | | | | | | | | | | | | | | | | | |

土工数量（取付管）その1 No.1

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

取付管径 100 mm 工区：1A

| 路線名 | 人孔番号 | 方向 | 箇所数 | 道路幅員 | | 道路幅員による分類 (機械土工) | | | | | | | | | | | | | | | | | |
|---------|-----------|----|-----|------|--|------------------|-------|-------|-------|----------------|------|----------------|----------------|-------|-------|-------|----------------|-------------|----------------|----------------|-----|---|---|
| | | | | | | 5.00≦W | | | | | | 2.40≦W<5.00 | | | | | | 1.70≦W<2.40 | | | | | |
| | | | | | | 機械掘削 | 埋戻工 | | | 残土処分 | 舗装工 | | 機械掘削 | 埋戻工 | | | 残土処分 | 舗装工 | | 機械掘削 | 埋戻工 | | |
| | | | | | | | 砕 | 流 | 土 | | 面 | 処 | | 砕 | 流 | 土 | | 面 | 処 | | 砕 | 流 | 土 |
| | | | 箇所 | m | | m ³ | 石 | 土 | 分 | m ² | 分量 | m ³ | m ³ | 石 | 土 | 分 | m ² | 分量 | m ³ | m ³ | 石 | 土 | 分 |
| 1-14-1 | M1-14-1-1 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-14-2-1 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-17S | M1-17S-1 | 右 | 2 | 6.01 | | 5.27 | 2.86 | 1.23 | 6.51 | 2.86 | 0.14 | | | | | | | | | | | | |
| | M1-22-1 | 左 | 2 | 6.01 | | 6.31 | 3.87 | 0.85 | 8.01 | 3.87 | 0.19 | | | | | | | | | | | | |
| 1-16S | M1-16-1 | 右 | 2 | 3.35 | | | | | | | | | 5.65 | 2.77 | 1.74 | 5.30 | 2.77 | 0.14 | | | | | |
| | M1-17S-1 | 左 | 2 | 3.35 | | | | | | | | | 1.51 | 0.85 | 0.31 | 3.82 | 0.85 | 0.04 | | | | | |
| 1-14-2S | M1-16-1 | 右 | 2 | 4.13 | | | | | | | | | 1.22 | 0.69 | 0.25 | 2.59 | 0.69 | 0.03 | | | | | |
| | M1-14-2-1 | 左 | 2 | 4.13 | | | | | | | | | 11.62 | 4.58 | 5.17 | 7.40 | 4.58 | 0.23 | | | | | |
| 1-15 | M1-15-1 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-16-1 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-15-2 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-15 | M1-15-1 | 左 | 2 | 5.43 | | 8.69 | 3.49 | 3.77 | 6.02 | 3.49 | 0.17 | | | | | | | | | | | | |
| 10 | M10-1 | 右 | 2 | 5.08 | | 3.20 | 1.60 | 0.94 | 5.88 | 1.60 | 0.08 | | | | | | | | | | | | |
| | M1-15-2 | 左 | 4 | 5.08 | | 17.76 | 6.91 | 8.02 | 11.86 | 6.91 | 0.35 | | | | | | | | | | | | |
| 12 | M12-1 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M10-1 | 左 | 2 | 5.02 | | 7.38 | 2.85 | 3.36 | 5.15 | 2.85 | 0.14 | | | | | | | | | | | | |
| 14 | M14-1 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M12-1 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 14 | M14-2 | 右 | 2 | 3.93 | | | | | | | | | 1.59 | 0.77 | 0.51 | 3.70 | 0.77 | 0.04 | | | | | |
| | M14-1 | 左 | 2 | 3.93 | | | | | | | | | 8.54 | 3.30 | 3.89 | 5.72 | 3.30 | 0.17 | | | | | |
| 16 | M16-1 | 右 | 4 | 3.96 | | | | | | | | | 3.41 | 1.70 | 1.02 | 7.63 | 1.70 | 0.09 | | | | | |
| | M14-2 | 左 | 3 | 3.96 | | | | | | | | | 9.20 | 3.55 | 4.19 | 8.37 | 3.55 | 0.18 | | | | | |
| 13 | M13-1 | 右 | 1 | 6.13 | | 4.23 | 2.49 | 0.72 | 4.76 | 2.49 | 0.12 | | | | | | | | | | | | |
| | M12-1 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 15 | +1.8 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M14-2 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | 34 | | | 52.84 | 24.07 | 18.89 | 48.18 | 24.07 | 1.19 | 42.74 | 18.21 | 17.08 | 44.53 | 18.21 | 0.92 | | | | | | |

土工数量 (取付管) その 4 <溝掘り部> No.1

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm 工区：1A

| 路線名 | 人孔番号 | 方向 | 箇所数 | 土留延長 | 平均掘削深 | 掘削幅 800 | 掘削深による矢板分類 (m) | | | | | | | | | | | | 軽 量 支 保 工 | | | 備 考 | | |
|---------|-----------|----|-----|-------|-------|------------|------------------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|-----------|-----------|-----------|---|-----|---|--|
| | | | | | | | 掘 削 深 | | | | | | | | | | | | w=700mm | | | | | |
| | | | | | | | H=1.3m | H=1.5m | H=1.8m | H=2.0m | H=2.3m | H=2.5m | H=2.8m | H=3.0m | H=3.3m | H=3.5m | H=3.8m | 1 段 | 2 段 | 3 段 | | | | |
| | | | | | | | 矢 板 材 料 長 | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | 箇所 | m | m | m | L=1.5m | L=2.0m | L=2.0m | L=2.5m | L=2.5m | L=3.0m | L=3.0m | L=3.5m | L=3.5m | L=4.0m | L=4.0m | 1 段 支 保 工 | 2 段 支 保 工 | 3 段 支 保 工 | m | m | m | |
| 1-14-1 | M1-14-1-1 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-14-2-1 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-17S | M1-17S-1 | 右 | 2 | 2.59 | 1.880 | 0.80 | | | | 5.17 | | | | | | | | 5.17 | | | | | | |
| | M1-22-1 | 左 | 2 | 3.22 | 1.570 | 0.80 | | | 6.43 | | | | | | | | | 6.43 | | | | | | |
| 1-16S | M1-16-1 | 右 | 2 | 2.53 | 2.080 | 0.80 | | | | | 5.05 | | | | | | | | | 5.05 | | | | |
| | M1-17S-1 | 左 | 2 | 1.33 | 1.695 | 0.80 | | | | 2.65 | | | | | | | | 2.65 | | | | | | |
| 1-14-2S | M1-16-1 | 右 | 2 | 1.23 | 1.695 | 0.80 | | | | 2.45 | | | | | | | | 2.45 | | | | | | |
| | M1-14-2-1 | 左 | 2 | 3.66 | 2.585 | 0.80 | | | | | | | 7.31 | | | | | | | 7.31 | | | | |
| 1-15 | M1-15-1 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-16-1 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-15 | M1-15-2 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-15-1 | 左 | 2 | 2.98 | 2.530 | 0.80 | | | | | | | 5.95 | | | | | | | 5.95 | | | | |
| 10 | M10-1 | 右 | 2 | 1.80 | 2.030 | 0.80 | | | | | 3.59 | | | | | | | | | 3.59 | | | | |
| | M1-15-2 | 左 | 4 | 2.96 | 2.610 | 0.80 | | | | | | | 11.82 | | | | | | | 11.82 | | | | |
| 12 | M12-1 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M10-1 | 左 | 2 | 2.58 | 2.630 | 0.80 | | | | | | | 5.15 | | | | | | | 5.15 | | | | |
| 14 | M14-1 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M12-1 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 14 | M14-2 | 右 | 2 | 1.28 | 2.038 | 0.80 | | | | | 2.55 | | | | | | | | | 2.55 | | | | |
| | M14-1 | 左 | 2 | 2.86 | 2.630 | 0.80 | | | | | | | 5.71 | | | | | | | 5.71 | | | | |
| 16 | M16-1 | 右 | 4 | 1.33 | 1.999 | 0.80 | | | | 5.30 | | | | | | | | | | 5.30 | | | | |
| | M14-2 | 左 | 3 | 2.28 | 2.630 | 0.80 | | | | | | | 6.83 | | | | | | | 6.83 | | | | |
| 13 | M13-1 | 右 | 1 | 3.91 | 1.695 | 0.80 | | | 3.91 | | | | | | | | | | | 3.91 | | | | |
| | M12-1 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 15 | +1.8 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M14-2 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | 34 | 36.47 | | | | | 15.44 | 10.47 | 11.19 | | 42.77 | | | | | 25.91 | 53.96 | | | | | |

舗装本復旧工数量計算書 その1

本管径 150 mm

工区：1A

| 路線名 | 人孔番号 | 区間距離 | 舗装幅員 | 道路幅員 | 現況舗装厚 | 仮舗装厚 | 本舗装厚 | 本管掘削幅 | 本舗装延長 | 平均舗装幅 | 取付管 | | | | 舗装全面積 | 本復旧面積 | 仮復旧面積 | | | 舗装一仮復旧全面積 | 仮復旧部の舗装取り壊し | | | | 備考 | | | | | |
|---------|------------------------|--------|------|------|-------|------|------|------------|-------|-------|-----|----|------|------|-------|----------------|----------------|----------------|----------------|----------------|----------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|--|--|--|--|--|
| | | | | | | | | | | | 方 | 箇 | 所 | 舗装延長 | 舗装幅 | | | | | 計 | 道路幅員による分類 | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 5.0 ≦W | 2.4 ≦W< 5.0 | 1.7 ≦W< 2.4 | W< 1.7 | | | | | | |
| | | m | m | m | m | m | m | (路面幅) m | m | m | | 箇所 | | m | m | m ² | m ² | m ² | m ² | m ² | m ² | m ² m3 | m ² m3 | m ² m3 | m ² m3 | | | | | |
| 1-14-1 | M1-14-1-1 M1-14-2-1 | 9.30 | 4.30 | 4.30 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 9.30 | 4.30 | 右 | | | | | 39.99 | | 7.91 | | 7.91 | 32.08 | | 7.91 | 0.40 | | | | | | |
| 1-17S | M1-17S-1 M1-22-1 | 61.00 | 5.05 | 6.01 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 61.00 | 5.05 | 右 | 2 | 1.79 | 0.80 | | 308.05 | | 51.85 | 6.74 | 58.59 | 249.46 | 58.59 | | | | | | | | |
| 1-16S | M1-16-1 M1-17S-1 | 44.00 | 2.85 | 3.35 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 44.00 | 2.85 | 右 | 2 | 1.73 | 0.80 | | 125.40 | | 37.40 | 3.62 | 2.93 | 84.38 | | 41.02 | 2.05 | | | | | | |
| 1-14-2S | M1-16-1 M1-14-2-1 | 66.00 | 4.13 | 4.13 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 66.00 | 4.13 | 右 | 2 | 0.53 | 0.80 | | 272.58 | | 56.10 | 5.26 | | 211.22 | | 61.36 | 3.07 | | | | | | |
| 1-15 | M1-15-1 M1-16-1 | 17.40 | 4.44 | 5.43 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 17.40 | 4.44 | 右 | | | | | 77.26 | | 14.79 | | 14.79 | 62.47 | 14.79 | 0.74 | | | | | | | |
| 1-15 | M1-15-2 M1-15-1 | 30.20 | 4.44 | 5.43 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 30.20 | 4.44 | 右 | | | | | 134.09 | | 25.67 | 3.49 | 29.16 | 104.93 | 29.16 | 1.46 | | | | | | | |
| 10 | M10-1 M1-15-2 | 39.10 | 4.00 | 5.08 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 39.10 | 4.00 | 右 | 2 | 1.00 | 0.80 | | 156.40 | | 33.24 | 8.51 | | 114.65 | 41.75 | 2.09 | | | | | | | |
| 12 | M12-1 M10-1 | 15.10 | 3.55 | 5.02 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 15.10 | 3.55 | 右 | 4 | 2.16 | 0.80 | | 53.61 | | 12.84 | 2.85 | | 37.92 | 15.69 | 0.78 | | | | | | | |
| 14 | M14-1 M12-1 | 13.70 | 3.38 | 3.93 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 13.70 | 3.38 | 右 | | | | | 46.31 | | 11.65 | | 11.65 | 34.66 | | 11.65 | 0.58 | | | | | | |
| 14 | M14-2 M14-1 | 29.70 | 3.38 | 3.93 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 29.70 | 3.38 | 右 | 2 | 0.48 | 0.80 | | 100.39 | | 25.25 | 4.06 | | 71.08 | | 29.31 | 1.47 | | | | | | |
| 16 | M16-1 M14-2 | 33.00 | 2.85 | 3.96 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 33.00 | 2.85 | 右 | 4 | 0.53 | 0.80 | | 94.05 | | 28.05 | 5.25 | | 60.75 | | 33.30 | 1.67 | | | | | | |
| 13 | M13-1 M12-1 | 3.40 | 5.51 | 6.13 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 3.40 | 5.51 | 右 | 3 | 1.48 | 0.80 | | 18.73 | | 2.89 | 2.49 | | 13.35 | 5.38 | 0.27 | | | | | | | |
| 15 | +1.8 M14-2 | 1.80 | 2.88 | 4.00 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 1.80 | 2.88 | 右 | 1 | 3.11 | 0.80 | | 5.18 | | 1.53 | | | 3.65 | | 1.53 | 0.08 | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | 363.70 | | | | | | | | | | | | | | | 309.17 | 42.27 | 351.44 | 1080.60 | 165.36 8.27 | 186.08 9.32 | | | | | | | | |

舗装本復旧工数量（その1） No.1

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

土留工数量計算書(本管)

本管径 150 mm

工区：1B

[illegible]

| | | |
|------------|--|-------|
| 土留工数量 (本管) | | No. 1 |
|------------|--|-------|

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

土留工数量計算書（本管）

本管径 150 mm

工区：1B

[illegible][illegible]

No. 1

松阪第1 处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

工区：1B

| | |
|---------------------|-------|
| 管 布 設 工 数 量 (本 管) | No. 1 |
|---------------------|-------|

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

工区：1B

土工数量(本管)その1 No.1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

工区：1B

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

土留工数量計算書(本管)

本管径 150 mm

工区：1B

[illegible]

| | | | | |
|------------|--|--|--|--|
| 土留工数量 (本管) | | | | |
|------------|--|--|--|--|

No. 1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

[illegible]

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

土工数量計算書（取付管）その3 <のり切り部> 付管径 100 mm 工区：1B

| 路線名 | 人孔番号 | 方向 | 箇所数 | 道路幅員 | 道路幅員による分類（機械土工） | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
|-------|----------------|----|-----|------|------------------------|---------------------|-----------------------|------------------------|----------------------|-----------------------|------------------------|---------------------|-----------------------|------------------------|----------------------|-----------------------|------------------------|---------------------|-----------------------|------------------------|----------------------|-----------------------|------------------------|---------------------|-----------------------|------------------------|----------------------|-----------------------|
| | | | | | 5.00≦W | | | | | 2.40≦W<5.00 | | | | | 1.70≦W<2.40 | | | | | W<1.70 | | | | | | | | |
| | | | | | 機械掘削 m ³ | 埋戻工 | | 残土処分 m ³ | 舗装工 | | 機械掘削 m ³ | 埋戻工 | | 残土処分 m ³ | 舗装工 | | 機械掘削 m ³ | 埋戻工 | | 残土処分 m ³ | 舗装工 | | 機械掘削 m ³ | 埋戻工 | | 残土処分 m ³ | 舗装工 | |
| | | | | | | 石 m ³ | 流用土 m ³ | | 面積 m ² | 処分量 m ³ | | 石 m ³ | 流用土 m ³ | | 面積 m ² | 処分量 m ³ | | 石 m ³ | 流用土 m ³ | | 面積 m ² | 処分量 m ³ | | 石 m ³ | 流用土 m ³ | | 面積 m ² | 処分量 m ³ |
| | | | 箇所 | m | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-22S | M1-22S-1 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-22-1 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 9 | +0.8 M9-1 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 11 | +28.4 M11-1 | 右 | 2 | 3.52 | | | | | | | 1.18 | | 0.76 | 0.15 | 3.35 | 0.88 | 0.04 | | | | | | | | | | | |
| 13 | M13-2 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 13 | M13-1 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | +27.2 M13-2 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | 2 | | | | | | | | 1.18 | | 0.76 | 0.15 | 3.35 | 0.88 | 0.04 | | | | | | | | | | | |

土工数量（取付管）その3 <のり切り部> No.1

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm 工区：1B

[illegible]

土留工数量（取付管） No. 1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

工区：1

組立式 1 号 マンホール 数量 No. 1

152

工区：1

組立式橢円マンホール数量 No. 1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

小口径マンホール数量計算書

工区：1

| 人 孔 番 号 | 地 盤 高 | 人 孔 深 | 道 路 幅 員 | 流 出 管 | | 流 入 管 | | | | 削 孔 工 | | | 蓋・受枠 | | 調整高 | 調 整 部 品 | | | | | マ ン ホ ー ル ブ ロ ッ ク | | | | | | | | | | | | | | | 基 礎 版 | 備 考 | | | | |
|------------------|-------------|-------------|------------------|--------|-------------|--------|-------------|--------|--------|-----------|-----------|-----------|----------|----------|-----|---------|-----|-----|--|--|-------------------|--|--|-----|--------|---|---|---|----|---|---|---|--------|-----|---|-------------|--------|--|--|--|--|
| | | | | 管 径 | 管 底 高 | 管 径 | 管 底 高 | 落 差 | 角 度 | 200 箇所 | 150 箇所 | 100 箇所 | T -25 | T -14 | | 調整部材 | | リング | | | 斜 壁 | | | 直 壁 | | | | | | | | | | く 体 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | 2.5 | 4.5 | 5 | | | 2 | | | 1 | 1 5 | 3 | 4 | 5 | 6 | 9 | | | 3 7 | | | | | | | | |
| M1-22S-1 | 2.48 | 1.873 | 6.030 | 150 | 0.607 | | | | | | | | 1 | | 13 | 1 | | 1 | | | 1 | | | | | | | 2 | | | | 1 | | | 1 | | | | | | |
| M1-17S-1 | 2.79 | 2.459 | 6.010 | 150 | 0.331 | #### | 0.341 | 10.000 | #### | | #### | | 1 | | 49 | | 1 | 1 | | | 1 | | | 1 | 1 | | | 1 | 1 | | | 1 | | | 1 | | | | | | |
| M1-15-1 | 3.10 | 3.525 | 5.430 | 150 | -0.425 | #### | -0.415 | 10.000 | #### | | #### | | | 1 | 15 | 1 | | 1 | | | 1 | | | 1 | | | | | 3 | | | 1 | | | 1 | | | | | | |
| M14-1 | 3.28 | 3.341 | 3.930 | 150 | -0.061 | #### | -0.051 | 10.000 | #### | | #### | | | 1 | 31 | | 1 | 1 | | | 1 | | | 1 | 1 | | | 1 | 2 | | | 1 | | | 1 | | | | | | |
| M14-2 | 3.39 | 3.352 | 3.960 | 150 | 0.038 | #### | 0.870 | ##### | #### | | #### | | | 1 | 42 | | 1 | 1 | | | 1 | | | 1 | 1 | | | 1 | 2 | | | 1 | | | 1 | | | | | | |
| M9-1 | 3.08 | 2.792 | 4.000 | 150 | 0.288 | #### | 1.150 | ##### | #### | | #### | | | 1 | 32 | | 1 | 1 | | | 1 | | | | | 1 | | | 2 | | | 1 | | | 1 | | | | | | |
| M11-1 | 3.06 | 2.634 | 3.520 | 150 | 0.426 | #### | 1.087 | ##### | #### | | #### | | | 1 | 24 | 1 | | 1 | | | 1 | | | 1 | | | | 2 | | | 1 | | | 1 | | | | | | | |
| M13-1 | 3.24 | 2.753 | 6.130 | 150 | 0.487 | #### | 1.173 | ##### | #### | | #### | | 1 | | 43 | | 1 | 1 | | | 1 | | | 1 | 1 | | | 2 | | | 1 | | | 1 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | | | | | | | | | 8 | | 3 | 5 | 249 | 3 | 5 | 8 | | | 8 | | | 4 | 6 | 1 | | 5 | 14 | | | 8 | | | 8 | | | | | | |

小口径マンホール数量 No.1

松阪第1処理分区1-22号外汚水、375-18号外雨水管渠工事

本管工データ入力シート

本管径 150 mm

工区：1A 基幹事業

| 路線名 | 人孔番号 | 人孔種別 別表参照 | 区間距離 | 継ぎ手材料 | | 土被り | 掘削深 1.5m未満 | 左欄○のみ 矢板設置は、1記入 | 舗装施工幅 | 舗装幅員 | 道路施工幅 | 道路幅員 | 仮復旧舗装 | 仮復旧舗装厚 | | | | 現況舗装厚 | 既設路盤 | 本復旧舗装 | 本復旧延長 | 本復旧幅 | 本復旧舗装厚 | | | | | | | | | | | | | | | | |
|---------|-----------|--------------|------|--------|------|-----|---------------|--------------------|-------|------|-------|------|----------------|--------|--------|--------|--------|-------|----------------|----------------|-------|------|--------|--------|--------|--------|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|
| | | | | 副管継手 | | | | | | | | | | 表層工 | 基層工 | 上層路盤 | 下層路盤 | | | | | | 表層工 | 基層工 | 上層路盤 | 下層路盤 | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | 内副管用 | 外副管用 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | 150 | 150 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 上流 | 下流 | 18 | 19 | 管止め | 管接続 | m | 個 | 個 | 上流 m | 下流 m | 上流 m | 下流 m | 有 = 1 無 = 2 | 厚 (cm) | 厚 (cm) | 厚 (cm) | 厚 (cm) | m | 有 = 1 無 = 2 | 有 = 1 無 = 2 | m | m | 厚 (cm) | 厚 (cm) | 厚 (cm) | 厚 (cm) | | | | | | | | | | | | | |
| 1-14-1 | M1-14-1-1 | 1 | 1号 | 9.30 | 0 | 0 | 3.19 | | 4.30 | 4.30 | 4.30 | 4.30 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 9.30 | 4.30 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-14-2-1 | 1 | 1号 | | | | 3.47 | | 4.30 | 4.30 | 4.30 | 4.30 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-17S | M1-17S-1 | 16 | 小口径 | | | | 2.30 | | 5.05 | 5.05 | 6.01 | 6.01 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 61.00 | 5.05 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-22-1 | 2 | 2号 | 61.00 | 1 | 0 | 2.26 | | 5.05 | 5.05 | 6.01 | 6.01 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-16-1 | 1 | 1号 | | | | 2.37 | | 2.85 | 2.85 | 3.35 | 3.35 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-16S | M1-17S-1 | 16 | 小口径 | 44.00 | 0 | 0 | 2.29 | | 2.85 | 2.85 | 3.35 | 3.35 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 44.00 | 2.85 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-16-1 | 1 | 1号 | | | | 2.84 | | 4.25 | 4.25 | 4.25 | 4.25 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-14-2S | M1-14-2-1 | 1 | 1号 | 66.00 | 1 | 0 | 2.83 | | 4.00 | 4.13 | 4.00 | 4.13 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 66.00 | 4.13 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-15-1 | 16 | 小口径 | | | | 3.37 | | 4.44 | 4.44 | 5.43 | 5.43 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-15 | M1-16-1 | 1 | 1号 | 17.40 | 1 | 0 | 3.32 | | 4.44 | 4.44 | 5.43 | 5.43 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 17.40 | 4.44 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-15-2 | 4 | 楕円 | | | | 3.26 | | 4.44 | 4.44 | 5.43 | 5.43 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-15 | M1-15-1 | 16 | 小口径 | 30.20 | 0 | 0 | 3.36 | | 4.44 | 4.44 | 5.43 | 5.43 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 30.20 | 4.44 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | |
| | M10-1 | 4 | 楕円 | | | | 3.18 | | 4.00 | 4.00 | 5.08 | 5.08 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 10 | M1-15-2 | 4 | 楕円 | 39.10 | 0 | 0 | 3.25 | | 4.00 | 4.00 | 5.08 | 5.08 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 39.10 | 4.00 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | |
| | M12-1 | 4 | 楕円 | | | | 3.20 | | 3.55 | 3.55 | 5.02 | 5.02 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 12 | M10-1 | 4 | 楕円 | 15.10 | 0 | 0 | 3.15 | | 3.55 | 3.55 | 5.02 | 5.02 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 15.10 | 3.55 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | |
| | M14-1 | 16 | 小口径 | | | | 3.18 | | 3.38 | 3.38 | 3.93 | 3.93 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 14 | M12-1 | 4 | 楕円 | 13.70 | 0 | 0 | 3.18 | | 3.38 | 3.38 | 3.93 | 3.93 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 13.70 | 3.38 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | |
| | M14-2 | 16 | 小口径 | | | | 3.19 | | 3.38 | 3.38 | 3.93 | 3.93 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 14 | M14-1 | 16 | 小口径 | 29.70 | 0 | 0 | 3.17 | | 3.38 | 3.38 | 3.93 | 3.93 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 29.70 | 3.38 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | |
| | M16-1 | 4 | 楕円 | | | | 3.03 | | 2.85 | 2.85 | 3.96 | 3.96 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 16 | M14-2 | 16 | 小口径 | 33.00 | 0 | 0 | 3.18 | | 2.85 | 2.85 | 3.96 | 3.96 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 33.00 | 2.85 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | |
| | M13-1 | 16 | 小口径 | | | | 2.60 | | 5.51 | 5.51 | 6.13 | 6.13 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 13 | M12-1 | 4 | 楕円 | 3.40 | 0 | 0 | 2.61 | | 5.51 | 5.51 | 6.13 | 6.13 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 3.40 | 5.51 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | |
| | +1.8 | 17 | 0 | | | | 2.39 | | 2.88 | 2.88 | 4.00 | 4.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 15 | M14-2 | 16 | 小口径 | 1.80 | 0 | 0 | 2.36 | | 2.88 | 2.88 | 4.00 | 4.00 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 1.80 | 2.88 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | | 363.70 | 3 | 0 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |

本管工データ入力シート No. 1

松阪第1処理分区1-22号外汚水、375-18号外雨水管渠工事

取 付 管 エ デ ー タ 入 力 シ ー ト

取付管径

100 mm

工区：1A

基幹事業

| 路線名 | 人孔番号 | 方向 | 箇所数 | 箇所数平均値 | | 取付管延長 m | 平均汚水樹深 標準1.00m m | 汚 水 樹 | | | 曲 管 の 底 深 ま さ で ト ロ ッ プ の 時 のみ m | 汚 水 樹 蓋 種 類 | | | | | | 汚水樹設置場所種類 | | | | |
|---------|-----------|----|-----|-----------------------|-----------------------|------------|------------------------|-------|-----------------------|--------------|---|--------------------|--------------------|--------------------|--------------------|---------------------|----------------------|----------------------|----------|-----------|--------|----|
| | | | | 占 用 出 幅 m | 側 溝 等 幅 m | | | 標準型 | ド ロ ッ プ 型 | 樹なし (管止め) | | 内 は め 型 | | | 保 護 型 | | | As 舗装 | Co 舗装 | タイル 張り | 土 他 | |
| | | | | CL~側溝 m | 外幅 m | | | 個 | 個 | 箇所 | | φ200 塩ビ製 標準地 | φ200 塩ビ製 傾斜地 | φ200 铸铁製 標準地 | φ200 铸铁製 傾斜地 | φ200用 铸铁製 T-8 | φ200用 铸铁製 T-14 | φ200用 铸铁製 T-25 | 箇所 | 箇所 | 箇所 | 箇所 |
| | 上流 下流 | | 箇所 | | | m | 標準1.00m m | | | | | 組 | 組 | 組 | 組 | 組 | 組 | | | | | |
| 1-14-1 | M1-14-1-1 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-14-2-1 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-17S | M1-17S-1 | 右 | 2 | 2.21 | 0.50 | 3.21 | 1.75 | 2 | | | | | | 2 | | | | 2 | | | | |
| | M1-22-1 | 左 | 2 | 2.84 | 0.46 | 3.80 | 1.15 | 2 | | | | 2 | | | | | | | 1 | | 1 | |
| | M1-16-1 | 右 | 2 | 2.15 | | 2.65 | 1.35 | | 2 | 1.95 | | 2 | | | | | | | | | 2 | |
| 1-16S | M1-17S-1 | 左 | 2 | 0.95 | 0.50 | 1.95 | 1.40 | 2 | | | | 1 | | 1 | | | | 1 | | | 1 | |
| | M1-16-1 | 右 | 2 | 0.85 | | 1.35 | 1.40 | 2 | | | | 2 | | | | | | | | | 2 | |
| 1-14-2S | M1-14-2-1 | 左 | 2 | 3.28 | | 3.78 | 1.35 | | 2 | | 2.45 | 2 | | | | | | | | | 2 | |
| | M1-15-1 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-15 | M1-16-1 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-15-2 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 1-15 | M1-15-1 | 左 | 2 | 2.60 | | 3.10 | 1.40 | | 2 | | 2.40 | 2 | | | | | | | 1 | | 1 | |
| | M10-1 | 右 | 2 | 1.42 | 1.08 | 3.00 | 1.00 | | 2 | | 1.90 | 2 | | | | | | | 1 | | 1 | |
| 10 | M1-15-2 | 左 | 4 | 2.58 | | 3.08 | 1.30 | | 4 | | 2.48 | 4 | | | | | | | 4 | | | |
| | M12-1 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 12 | M10-1 | 左 | 2 | 2.20 | | 2.70 | 1.15 | | 2 | | 2.50 | 2 | | | | | | | 1 | | 1 | |
| | M14-1 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 14 | M12-1 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | M14-2 | 右 | 2 | 0.90 | 0.55 | 1.95 | 1.65 | 1 | 1 | | 2.00 | 2 | | | | | | | | 1 | 1 | |
| 14 | M14-1 | 左 | 2 | 2.48 | | 2.98 | 1.40 | | 2 | | 2.50 | 2 | | | | | | | 1 | | 1 | |
| | M16-1 | 右 | 4 | 0.95 | 0.55 | 2.00 | 1.48 | 1 | 3 | | 1.93 | 4 | | | | | | 1 | | | 3 | |
| 16 | M14-2 | 左 | 3 | 1.90 | 0.56 | 2.96 | 1.00 | | 3 | | 2.50 | 3 | | | | | | | 2 | | 1 | |
| | M13-1 | 右 | 1 | 3.53 | 0.50 | 4.53 | 1.40 | 1 | | | | 1 | | | | | | | | | 1 | |
| 13 | M12-1 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | +1.8 | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 15 | M14-2 | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | 34 | | | 43.04 | | 11 | 23 | | | 31 | 0 | 3 | 0 | 0 | 0 | 0 | 4 | 11 | 1 | 18 |

取 付 管 エ デ ー タ 入 力 シ ー ト No.1

松阪第1処理分区1-22号外汚水、375-18号外雨水管渠工事

本管エデータ入力シート

本管径 150 mm

工区：1B 基幹事業

| 路線名 | 人孔番号 | 人孔種別 | | 区間距離 | 継ぎ手材料 | | 土被り | 掘削深 1.5m未満 | 左欄 ○のみ | 舗装 施工幅 | 舗装 幅員 | 道路 施工幅 | 道路 幅員 | 仮復旧 舗装 | 仮復旧舗装厚 | | | | 現況 舗装厚 | 既設 路盤 | 本復旧 舗装 | 本復旧 延長 | 本復旧 幅 | 本復旧舗装厚 | | | | | | | | | | | | | | | | | |
|-------|----------|------|-----|--------|---------|---------|-----|---------------|---------------|-----------|----------|-----------|----------|-----------|--------|--------|--------|--------|-----------|----------|-----------|-----------|----------|--------|--------|--------|--------|--------|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|--|
| | | 別表参照 | | | 副管継手 | | | | | | | | | | 表層工 | 基層工 | 上層路盤 | 下層路盤 | | | | | | 表層工 | 基層工 | 上層路盤 | 下層路盤 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 1 | 1号 | | 内副管用 | 外副管用 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 7~15 | 塩ビ | | 150 | 150 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | 上流 | 16 | 管止め | | L=1.00m | L=1.00m | | ○ | 矢板設置 は、1記入 | 上流 m | | 上流 m | | 有 = 1 | 厚 (cm) | 厚 (cm) | 厚 (cm) | 厚 (cm) | | 有 = 1 | 有 = 1 | | | | 厚 (cm) | 厚 (cm) | 厚 (cm) | 厚 (cm) | | | | | | | | | | | | | |
| | 下流 | 19 | 管接続 | m | 個 | 個 | | m | | 下流 m | m | 下流 m | m | 無 = 2 | 5 | 0 | 0 | 10 | m | 無 = 2 | 無 = 2 | m | m | | 5 | 0 | 0 | 10 | | | | | | | | | | | | | |
| 1-22S | M1-22S-1 | 16 | 小口径 | 74.80 | 1 | 0 | | | | 4.97 | 4.97 | 6.03 | 6.03 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 74.80 | 4.97 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | | |
| | M1-22-1 | 2 | 2号 | | | | | | | 4.97 | | 6.03 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | +0.8 | 17 | 0 | | | | | | | 3.37 | | 4.00 | | | | | | | 0.05 | 1 | 2 | 0.80 | 3.37 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | | |
| 9 | M9-1 | 16 | 小口径 | 0.80 | 0 | 0 | | | | 3.37 | 3.37 | 4.00 | 4.00 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 0.80 | 3.37 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | | |
| | +28.4 | 17 | 0 | | | | | | | 2.52 | | 3.52 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 11 | M11-1 | 16 | 小口径 | 28.40 | 0 | 0 | | | | 2.52 | 2.52 | 3.52 | 3.52 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 28.40 | 2.52 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | | |
| | M13-2 | 1 | 1号 | | | | | | | 5.51 | | 6.13 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 13 | M13-1 | 16 | 小口径 | 15.60 | 0 | 0 | | | | 5.51 | 5.51 | 6.13 | 6.13 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 15.60 | 5.51 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | | |
| | +27.2 | 17 | 0 | | | | | | | 5.00 | | 6.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 13 | M13-2 | 1 | 1号 | 27.20 | 0 | 0 | | | | 5.00 | 5.00 | 6.00 | 6.00 | 1 | 0.05 | | | 0.10 | 0.05 | 1 | 2 | 27.20 | 5.00 | | | | 0.10 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 0.00 | | 0.00 | | | | | | | | | 0.00 | 0.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | | 146.80 | 1 | 0 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |

本管エデータ入力シート No.1

松阪第1処理分区1-22号外汚水、375-18号外雨水渠渠工事

工区：1

組立式 1 号マンホールデータ入力シート No. 1

工区：1

組立式楕円マンホールデータ入力シート No.1

小口径マンホールデータ入力シート

工区：1

| 人 孔 番 号 | 地 盤 高 | 人 孔 深 | 道 路 幅 員 | 流 出 管 | | 流 入 管 | | | | 削 孔 工 | | | 蓋・受枠調整高 | | 調 整 部 品 | | | | | | マ ン ホ ー ル ブ ロ ッ ク | | | | | | | | | | | | | | 基礎版 | 備 考 | | | | |
|------------------|-------------|-------------|------------------|--------|-------------|--------|----------------|-----------|------------|-----------|-----------|-----------|--------------------|--------------------|---------|------|-----|-----|--|---|-------------------|-----|--|--|-----|--------|---|---|---|---|---|----|--|--------|-----|--------|-----|---|--|--|
| | | | | 管 径 | 管 底 高 | 管 径 | 管 底 高 | 落 差 | 角 度 | 200 箇所 | 150 箇所 | 100 箇所 | T -25 1 3 | T -14 1 3 | (mm) | 調整部材 | | リング | | | | 斜 壁 | | | 直 壁 | | | | | | | | | | | | く 体 | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | 2.5 | 4.5 | 5 | | | | 2 | | | 1 | 1 5 | 3 | 4 | 5 | 6 | 9 | | | 3 7 | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| M1-22S-1 | 2.48 | 1.873 | 6.03 | 150 | 0.607 | | | | | | | | 1 | 13 | 1 | | 1 | | | 1 | | | | | | | | | | | | | | | 1 | | | 1 | | |
| M1-17S-1 | 2.79 | 2.459 | 6.01 | 150 | 0.331 | 150 | 0.341 | 10 | 179 | | | | 1 | 49 | | | 1 | 1 | | | 1 | | | | | | | | | | | | | 1 | | | 1 | | | |
| M1-15-1 | 3.10 | 3.525 | 5.43 | 150 | -0.425 | 150 | -0.415 | 10 | 184 | | | | 1 | 15 | 1 | | 1 | | | 1 | | | | | | | | | | | | | | 1 | | | 1 | | | |
| M14-1 | 3.28 | 3.341 | 3.93 | 150 | -0.061 | 150 | -0.051 | 10 | 185 | | | | 1 | 31 | | | 1 | 1 | | | 1 | | | | | | | | | | | | | 1 | | | 1 | | | |
| M14-2 | 3.39 | 3.352 | 3.96 | 150 | 0.038 | 150 | 0.870 0.048 | 832 10 | 267 181 | | | | 1 1 | 42 | | | 1 | 1 | | | 1 | | | | | | | | | | | | | 1 | | | 1 | | | |
| M9-1 | 3.08 | 2.792 | 4.00 | 150 | 0.288 | 150 | 1.150 | 862 | 178 | | | | 1 | 32 | | | 1 | 1 | | | 1 | | | | | | | | | | | | | 1 | | | 1 | | | |
| M11-1 | 3.06 | 2.634 | 3.52 | 150 | 0.426 | 150 | 1.087 | 661 | 142 | | | | 1 | 24 | 1 | | 1 | | | 1 | | | | | | | | | | | | | | 1 | | | 1 | | | |
| M13-1 | 3.24 | 2.753 | 6.13 | 150 | 0.487 | 150 | 1.173 | 686 | 180 | | | | 1 | 43 | | | 1 | 1 | | | 1 | | | | | | | | | | | | | 1 | | | 1 | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | | | | | | | | | 8 | | 3 | 5 | | 3 | 5 | 8 | | | 8 | | | | 4 | 6 | 1 | | | | 5 | 14 | | | 8 | | 8 | | | |

数 量 計 算 書

工区：2 市費

工事名：松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

<< 本管 $\phi 150$ >>

工区：2

[illegible]

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 本管 φ150 >>

工区：2

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 2-A | 2-B | 2-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|-----------------------|-----------------------|------------|----|-----|--------|--------|-----|--------|---------|--------|
| 本 管 土 管 工 | | | | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工 A (溝掘り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工 B (溝掘り) | BH 0.28m3 | m3 | | 1.44 + | 28.60 | | + | -1.44 + | -28.60 |
| | (のり切り) | BH 0.28m3 | m3 | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工 C (溝掘り) | BH 0.45m3 | m3 | | | 10.68 | | | + | -10.68 |
| | (のり切り) | BH 0.45m3 | m3 | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工 D (溝掘り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工 D (溝掘り) | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工 A (溝掘り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工 B (溝掘り) | BH 0.28m3 | m3 | 70 | 1.25 + | 69.24 | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.28m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工 C (溝掘り) | BH 0.45m3 | m3 | 20 | | 21.36 | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.45m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工 D (溝掘り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工 D (溝掘り) | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 建設発生土運搬工 A | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土運搬工 B | DT 4t | m3 | 100 | 2.17 + | 100.35 | | | | |
| | 建設発生土運搬工 C | DT 10t | m3 | 30 | | 30.24 | | | | |
| | 建設発生土運搬工 D | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土運搬工 D | DT 2t (人力) | m3 | | | | | | | |
| 本 管 土 留 工 | | | | | | | | | | |
| | 矢板設置撤去工 | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | 45 | | 44.50 | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | 64 | | 63.50 | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | 2 | 1.70 | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.8m | m | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 軽量支保材設置撤去工 | 1 段 | m | 45 | | 44.50 | | | | |
| | 〃 | 2 段 | m | 65 | 1.70 + | 63.50 | | | | |
| | 〃 | 3 段 | m | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| 路 面 | | | | | | | | | | |
| | 表層工 (t=5cm) 歩道 | w<1.4m | m2 | 93 | 1.45 + | 91.81 | | | | |
| | 表層工 (t=3cm) 歩道 | w<1.4m | m2 | | | | | | | |
| | 下層路盤工 (t=10cm) 車道(小型) | | m2 | 93 | 1.45 + | 91.81 | | | | |
| | 〃 (t=10cm) 歩道 | | m2 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 購入土埋戻工 A | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 購入土埋戻工 B | BH 0.28m3 | m3 | 30 | | | | 1.44 + | 28.60 | |
| | 購入土埋戻工 C | BH 0.45m3 | m3 | 10 | | | | | 10.68 | |
| | 購入土埋戻工 D | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | 購入土埋戻工 D | 人力 | m3 | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数量総括表 << 矢板工量計算 >>

工区：2

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 2-A | 2-B | 2-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|----------------------|------------|--------|----|------|--------|-------|-----|------|------|------|
| 本 管 工 φ 200 | 矢板設置撤去工A | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 矢板設置撤去工B | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 矢板設置撤去工C | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 矢板設置撤去工D | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 軽量支保材設置撤去工 | 1 段 | m | | | | | | | |
| | 〃 | 2 段 | m | | | | | | | |
| | 〃 | 3 段 | m | | | | | | | |
| 本 管 工 φ 150 | 矢板設置撤去工A | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 矢板設置撤去工B | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | 44.5 | | 44.50 | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | 38.3 | | 38.30 | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | 1.7 | 1.70 | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 矢板設置撤去工C | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | 25.2 | | 25.20 | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.8m | m | | | | | | | |
| | 矢板設置撤去工D | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 軽量支保材設置撤去工 | 1 段 | m | 44.5 | | 44.50 | | | | |
| | 〃 | 2 段 | m | 65.2 | 1.70 + | 63.50 | | | | |
| | 〃 | 3 段 | m | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

第1 処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

<< 矢板工量計算 >>

工区：2

[illegible]

第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 1号マンホール >>

工区：2

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 2-A | 2-B | 2-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|----------------------------------|--------------------|------------|----|-----|-----|-----|-----|------|------|------|
| マン ホ ー ル 材 料 | マンホール設置 | 1 号 | 箇所 | 3 | 3 | | | | | |
| | 鋳鉄製マンホール蓋一式 T-25 | φ 600 梯子付き | 組 | | | | | | | |
| | 〃 T-14 | φ 600 梯子付き | 組 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整部材 | M16用 | 組 | 3 | 3 | | | | | |
| | 無収縮性モルタル | 25.0kg | 袋 | 2 | 2 | | | | | |
| | 〃 | 12.5kg | 袋 | 1 | 1 | | | | | |
| | 無収縮性モルタル用型枠 | φ 600用 | 組 | 1 | 1 | | | | | |
| | 調整リング 600×50 | | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 〃 600×100 | | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 〃 600×150 | | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 斜壁ブロック 600×900×300 | 1 号 | 個 | 2 | 2 | | | | | |
| | 〃 600×900×450 | 1 号 | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 〃 600×900×600 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 直壁ブロック 900×300 | 1 号 | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 〃 900×600 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 〃 900×900 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 〃 900×1200 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 〃 900×1500 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 〃 900×1800 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 〃 (踊り場付) 900×600 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 躯体ブロック 900×600 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 〃 900×900 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 〃 900×1200 | 1 号 | 個 | | | | | | | |
| | 〃 900×1500 | 1 号 | 個 | 2 | 2 | | | | | |
| | 〃 900×1800 | 1 号 | 個 | 1 | 1 | | | | | |
| | 底版ブロック 有効高 130 | 1 号 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| 削 孔 工 | 削孔費 塩ビ管 φ100 | 1 号 | 箇所 | | | | | | | |
| | 〃 リブ管 φ150 | 1 号 | 箇所 | 3 | 3 | | | | | |
| | 〃 リブ管 φ200 | 1 号 | 箇所 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| マン ホ ー ル 設 置 工 | 底部工 流出管 φ200 | 1 号 | 箇所 | | | | | | | |
| | 〃 流出管 φ150 | 1 号 | 箇所 | 3 | 3 | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 据付工 人孔深 3.0m以下 | 1 号 | 箇所 | 3 | 3 | | | | | |
| | 〃 人孔深 3.0～4.0m | 1 号 | 箇所 | | | | | | | |
| | 〃 人孔深 4.0～5.0m | 1 号 | 箇所 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << マンホール副管 >>

工区：2

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 2-A | 2-B | 2-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|------------------|----------------|---------|----|------|------|-----|-----|------|------|------|
| 外 副 管 工 | 普通作業員 | | 人 | | | | | | | |
| | 特殊作業員 | | 人 | | | | | | | |
| | 世話役 | | 人 | | | | | | | |
| | 副管90° 支管 | φ 150 | 個 | | | | | | | |
| | 90° 曲管 | φ 150 | 個 | | | | | | | |
| | 硬質塩化ビニル管 (V U) | φ 150 | 本 | | | | | | | |
| | 接着受口カラー | φ 150 | 個 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | コンクリート投 | 18-8-25 | m3 | | | | | | | |
| | 型枠工 | | m2 | | | | | | | |
| | 基礎砕石工 (RC-40) | t=20cm | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| 外 副 管 工 | 普通作業員 | | 人 | | | | | | | |
| | 特殊作業員 | | 人 | | | | | | | |
| | 世話役 | | 人 | | | | | | | |
| | 副管90° 支管 | φ 100 | 個 | | | | | | | |
| | 90° 曲管 | φ 100 | 個 | | | | | | | |
| | 硬質塩化ビニル管 (V U) | φ 100 | 本 | | | | | | | |
| | 接着受口カラー | φ 100 | 個 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | コンクリート投 | 18-8-25 | m3 | | | | | | | |
| | 型枠工 | | m2 | | | | | | | |
| | 基礎砕石工 (RC-40) | t=20cm | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| 内 副 管 工 | | | | | | | | | | |
| | 普通作業員 | | 人 | | | | | | | |
| | 特殊作業員 | | 人 | | | | | | | |
| | 世話役 | | 人 | | | | | | | |
| | 90° 曲管 | φ 150 | 個 | | | | | | | |
| | 硬質塩化ビニル管 (V U) | φ 150 | 本 | | | | | | | |
| | 接着受口カラー | φ 150 | 個 | | | | | | | |
| | 内副管固定バンド | φ 150 | 個 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| 内 副 管 工 | | | | | | | | | | |
| | 普通作業員 | | 人 | 0.21 | 0.21 | | | | | |
| | 特殊作業員 | | 人 | 0.21 | 0.21 | | | | | |
| | 世話役 | | 人 | 0.21 | 0.21 | | | | | |
| | 90° 曲管 | φ 100 | 個 | 1.00 | 1 | | | | | |
| | 硬質塩化ビニル管 (V U) | φ 100 | 本 | 0.21 | 0.2 | | | | | |
| | 接着受口カラー | φ 100 | 個 | 1.00 | 1 | | | | | |
| | 内副管固定バンド | φ 100 | 個 | 2.00 | 2 | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 小口径マンホール >>

工区：2

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 2-A | 2-B | 2-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|----------------------------------|----------------|-----------|----|-----|-----|-----|-----|------|------|------|
| マン ホ ー ル 材 料 | マンホール設置 | 小口径 φ 300 | 箇所 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整部材 | M12用 | 組 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| | 調整リング 300×50 | 小口径 φ 300 | 個 | 3 | 3 | | | | | |
| マン ホ ー ル 設 置 工 | 据付工 人孔深 1.0m以下 | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | 据付工 人孔深 1.5m以下 | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | 据付工 人孔深 2.0m以下 | 小口径 φ 300 | 箇所 | 3 | 3 | | | | | |
| | 据付工 人孔深 2.5m以下 | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | 据付工 人孔深 3.0m以下 | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | 据付工 人孔深 3.5m以下 | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | 据付工 人孔深 4.0m以下 | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | マンホール基礎工A | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | マンホール基礎工B | 小口径 φ 300 | 箇所 | 2 | 2 | | | | | |
| | マンホール基礎工C | 小口径 φ 300 | 箇所 | 1 | 1 | | | | | |
| | マンホール基礎工D | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | マンホール基礎工E | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | マンホール基礎工F | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | マンホール基礎工G | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | マンホール基礎工H | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |
| | マンホール基礎工I | 小口径 φ 300 | 箇所 | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

<< 桟及び取付管 >>

工区：2

[illegible]

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 桝及び取付管 >>

工区：2

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 2-A | 2-B | 2-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|-----------------------|--------------------|-----------------|----|-----|-----|-------|-----|------|-------|------|
| 取 付 管 土 工 | | | | | | | | | | |
| | 舗装版切断工 | As版 t≤15cm | m | 20 | | 20.22 | | | | |
| | 〃 | As版 15cm<t≤30cm | m | | | | | | | |
| | 〃 | Co版 t<20cm | m | | | | | | | |
| | 舗装版破碎工A | BH 0.13m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工B t≤10cm | BH 0.28m3 | m2 | 5 | | 4.80 | | | | |
| | 〃 10cm<t | BH 0.28m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工C t≤15cm | BH 0.45m3 | m2 | 3 | | 3.39 | | | | |
| | 〃 15cm<t | BH 0.45m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工D | BH 0.08m3 | m2 | | | | | | | |
| | 人力舗装版破碎工 t≤4cm | 人力 | m2 | | | | | | | |
| | 〃 4cm<t | 人力 | m2 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工A (As塊) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工B (As塊) | DT 4t | m3 | 0 | | 0.24 | | | | |
| | 産業廃棄物処分工C (As塊) | DT 10t | m3 | 0 | | 0.17 | | | | |
| | 産業廃棄物処分工D (As塊) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工D (As塊) | DT 2t (人力) | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分量計 (As塊) | | m3 | 0 | | 0.41 | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工A (溝掘り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工B (溝掘り) | BH 0.28m3 | m3 | 7 | | 4.56 | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.28m3 | m3 | | | 2.20 | | | | |
| | 機械掘削積込工C (溝掘り) | BH 0.45m3 | m3 | 5 | | 3.97 | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.45m3 | m3 | | | 1.18 | | | | |
| | 機械掘削積込工D (溝掘り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | 人力掘削積込工 | 人力 | m3 | 9 | | 9.04 | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 砂基礎工 (溝掘り) | 機械 | m3 | | | 1.60 | | | | |
| | (のり切り) | 機械 | m3 | | | 0.83 | | | | |
| | | | m3 | | | | | | | |
| | | | m3 | | | | | | | |
| | 砂基礎工 (溝掘り) | 人力 | m3 | | | 0.89 | | | | |
| | (のり切り) | 人力 | m3 | | | 1.26 | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工A (溝掘り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工B (溝掘り) | BH 0.28m3 | m3 | | | 0.54 | | + | -0.54 | |
| | (のり切り) | BH 0.28m3 | m3 | | | 0.04 | | + | -0.04 | |
| | 流用土埋戻工C (溝掘り) | BH 0.45m3 | m3 | | | 0.49 | | + | -0.49 | |
| | (のり切り) | BH 0.45m3 | m3 | | | 0.09 | | + | -0.09 | |
| | 流用土埋戻工D (溝掘り) | BH 0.06m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.06m3 | m3 | | | | | | | |
| | 流用土埋戻工D (溝掘り) | 人力 | m3 | | | 0.67 | | + | -0.67 | |
| | (のり切り) | 人力 | m3 | | | 0.02 | | + | -0.02 | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 柵及び取付管 >>

工区：2

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 2-A | 2-B | 2-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|----------------------------|-----------------------|------------|----|-----|-----|-------|-----|------|------|------|
| 取 付 管 土 工 | | | | | | | | | | |
| | 砕石埋戻工A (溝掘り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 砕石埋戻工B (溝掘り) | BH 0.28m3 | m3 | | | 2.85 | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.28m3 | m3 | 4 | | 1.54 | | | | |
| | 砕石埋戻工C (溝掘り) | BH 0.45m3 | m3 | | | 2.46 | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.45m3 | m3 | 3 | | 0.80 | | | | |
| | 砕石埋戻工D (溝掘り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | (のり切り) | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | 砕石埋戻工D (溝掘り) | 人力 | m3 | | | 2.96 | | | | |
| | (のり切り) | 人力 | m3 | 6 | | 3.51 | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工A (溝掘り) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工B (溝掘り) | DT 4t | m3 | 12 | | 11.93 | | | | |
| | 建設発生土処分工C (溝掘り) | DT 10t | m3 | 7 | | 6.97 | | | | |
| | 建設発生土運搬工D | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土運搬工D | DT 2t (人力) | m3 | | | | | | | |
| 取 付 管 土 留 工 | | | | | | | | | | |
| | 矢板設置撤去工 | H=1.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=2.0m | m | 9 | | 9.03 | | | | |
| | 〃 | H=2.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.0m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.5m | m | | | | | | | |
| | 〃 | H=3.8m | m | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 軽量支保材設置撤去工 | 1 段 | m | 9 | | 9.03 | | | | |
| | 〃 | 2 段 | m | | | | | | | |
| 路 面 | | | | | | | | | | |
| | 表層工 (t=3cm) 車道 | w<1.4m | m2 | 8 | | 8.19 | | | | |
| | 〃 歩道 | w<1.4m | m2 | | | | | | | |
| | 下層路盤工 (t=12cm) 車道(小型) | | m2 | 8 | | 8.19 | | | | |
| | 〃 (t=12cm) 歩道 | | m2 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 購入土埋戻工A | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 購入土埋戻工B | BH 0.28m3 | m3 | 1 | | | | 0.58 | | |
| | 購入土埋戻工C | BH 0.45m3 | m3 | 1 | | | | 0.58 | | |
| | 購入土埋戻工D | BH 0.08m3 | m3 | | | | | | | |
| | 購入土埋戻工D | 人力 | m3 | 1 | | | | 0.69 | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 舗装復旧 >>

工区：2

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 2-A | 2-B | 2-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|----------------------------|----------------------|------------|----|-----|-----|-----|-----|------|------|------|
| 路 盤 工 | 機械掘削積込工A | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工B | BH 0.28m3 | m3 | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工C | BH 0.45m3 | m3 | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工D | BH 0.06m3 | m3 | | | | | | | |
| | 人力掘削積込工 | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工A | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工B | DT 4t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工C | DT 10t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土運搬工D | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土運搬工D | DT 2t (人力) | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 路盤整正工 起こし有 | 車道 | m2 | | | | | | | |
| | ” 起こし有 | 車道(小型) | m2 | | | | | | | |
| | ” 起こし有 | 歩道 | m2 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 下層路盤工 (t=12cm) | 車道 | m2 | | | | | | | |
| | ” (t=12cm) | 車道(小型) | m2 | | | | | | | |
| | ” (t=12cm) | 歩道 | m2 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 下層路盤工 (t=14cm) | 車道 | m2 | | | | | | | |
| | ” (t=14cm) | 車道(小型) | m2 | | | | | | | |
| | ” (t=14cm) | 歩道 | m2 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 上層路盤工 (t=10cm) 車道 | 車道 | m2 | | | | | | | |
| | ” (t=10cm) 車道 | 車道(小型) | m2 | | | | | | | |
| | ” (t=10cm) 車道 | 歩道 | m2 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| 路 面 本 復 旧 工 | 舗装版破碎工A | BH 0.13m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工B t ≤ 10cm | BH 0.28m3 | m2 | | | | | | | |
| | ” 10cm < t | BH 0.28m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工C t ≤ 10cm | BH 0.45m3 | m2 | | | | | | | |
| | ” 10cm < t | BH 0.45m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工D | BH 0.08m3 | m2 | | | | | | | |
| | 人力舗装版破碎工 t ≤ 4cm | 人力 | m2 | | | | | | | |
| | ” 4cm < t | 人力 | m2 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工A (As塊) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工B (As塊) | DT 4t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工C (As塊) | DT 10t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工D (As塊) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工D (As塊) | DT 2t (人力) | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分量計 (As塊) | | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

<< 舖裝復旧 >>

工区：2

[illegible]

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

数 量 総 括 表 << 附帯工 >>

工区：2

| 工種 | 名 称 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 2-A | 2-B | 2-C | A別計算 | B別計算 | C別計算 |
|--|--------------------|-----------------|----|-----|-------|-----|-----|------|------|------|
| 附 帯 工 | 土間復旧工A | As舗装 | 箇所 | | | | | | | |
| | 土間復旧工B | Co舗装 | 箇所 | 2 | | 2 | | | | |
| | 土間復旧工C | タイル張り | 箇所 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| 地 下 埋 設 物 調 査 試 掘 工 | 地下埋設物調査試掘工 | | 箇所 | 5 | 5 | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 舗装版切断工 | As版 t≤15cm | m | 27 | 27.00 | | | | | |
| | 〃 | As版 15cm<t≤30cm | m | | | | | | | |
| | 〃 | Co版 t<20cm | m | | | | | | | |
| | 舗装版破碎工A | BH 0.13m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工B t≤10cm | BH 0.28m3 | m2 | | | | | | | |
| | 〃 10cm<t | BH 0.28m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工C t≤15cm | BH 0.45m3 | m2 | 10 | 10.14 | | | | | |
| | 〃 15cm<t | BH 0.45m3 | m2 | | | | | | | |
| | 舗装版直接掘削積込工D | BH 0.08m3 | m2 | | | | | | | |
| | 人力舗装版破碎工 t≤4cm | 人 | m2 | | | | | | | |
| | 〃 4cm<t | 人 | m2 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工A (As塊) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工B (As塊) | DT 4t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工C (As塊) | DT 10t | m3 | 1 | 0.51 | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工D (As塊) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分工D (As塊) | DT 2t (人 | m3 | | | | | | | |
| | 産業廃棄物処分量計 (As塊) | | m3 | 1 | 0.51 | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工A (のり切り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工B (のり切り) | BH 0.28m3 | m3 | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工C (のり切り) | BH 0.45m3 | m3 | 10 | 9.63 | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 機械掘削積込工D | BH 0.06m3 | m3 | | | | | | | |
| | 人力掘削積込工 | 人力 | m3 | 5 | 5.07 | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 砂基礎工 | 機械 | m3 | 3 | 3.03 | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 砂基礎工 | 人力 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工A (のり切り) | BH 0.13m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工B (のり切り) | BH 0.28m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工C (のり切り) | BH 0.45m3 | m3 | 11 | 10.62 | | | | | |
| | 碎石埋戻工D (のり切り) | BH 0.06m3 | m3 | | | | | | | |
| | 碎石埋戻工D (のり切り) | 人 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工A (のり切り) | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工B (のり切り) | DT 4t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土処分工C (のり切り) | DT 10t | m3 | 15 | 14.70 | | | | | |
| | 建設発生土運搬工D | DT 2t | m3 | | | | | | | |
| | 建設発生土運搬工D | DT 2t (人 | m3 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | 表層工 (t=3cm) 車道 | w<1.4m | m2 | 10 | 10.14 | | | | | |
| | 〃 歩道 | w<1.4m | m2 | | | | | | | |
| | 下層路盤工 (t=12cm) | 車道(小型) | m2 | 10 | 10.14 | | | | | |
| | 〃 (t=12cm) | 歩道 | m2 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

流 用 土 数 量 計 算 表

工区：2

工事名：松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

単位：m3

| | | 掘 削 工 (現場) | | | | | 掘 削 残 土 振 り 分 け | | | | | | | | | | | |
|--------|-------------|-------------------|-------|-------------------|-------|-------|-----------------|---|----------|-------|----------|-------|------|-----|------|-------|----------|----------|
| | | 本管 φ200部 (道路内) | | 本管 φ150部 (道路内) | | 取付管部 | | 計 | 本管 φ200部 | | 本管 φ150部 | | 取付管部 | | | | 計 | |
| | | | | | | (道路内) | (宅地内) | | 流用対象 | 処分対象 | 流用対象 | 処分対象 | 流用対象 | | 処分対象 | | 流用 対象 | 処分 対象 |
| | | (道路内) | (道路内) | (道路内) | (道路内) | | | | (道路内) | (宅地内) | (道路内) | (宅地内) | | | | | | |
| 機械施工 A | 積込 BH0.13m3 | | | | | | | — | | — | | | — | — | | — | | |
| | 運搬 DT 2 t | | | | | | | — | | — | | | — | — | | — | | |
| 機械施工 B | 積込 BH0.28m3 | | | | | | | — | | 140.0 | — | | 6.8 | 5.7 | — | — | | |
| | 運搬 DT 4 t | | 140.0 | 6.8 | 5.7 | 152.4 | | — | | 140.0 | — | | 6.8 | 5.7 | — | 152.4 | | |
| 機械施工 C | 積込 BH0.45m3 | | | | | | | — | | | 40.0 | | | 5.2 | 2.1 | 47.2 | | |
| | 運搬 DT 10 t | | 40.0 | 5.2 | 2.1 | 47.2 | | — | | | 40.0 | | | 5.2 | 2.1 | 47.2 | | |
| 機械施工 D | 積込 BH0.06m3 | | | | | | | — | | | — | | | — | — | — | | |
| | 運搬 DT 2 t | | | | | | | — | | | — | | | — | — | — | | |
| 人力施工 | 積込 人力 | | | | | | | — | | | — | | 1.3 | — | — | 1.3 | | |
| | 運搬 DT 2 t | | | 1.3 | | 1.3 | | — | | | — | | 1.3 | — | — | 1.3 | | |
| 計 | | | 180.0 | 13.2 | 7.8 | 201.0 | | | | 140.0 | 40.0 | | 8.0 | 5.7 | 5.2 | 2.1 | | |

単位：m3

| | | ※ 運 搬 工 (現場～仮置場) | | | |
|--------|---------------------------|---------------------|---------|------|-------|
| | | L= 2.0 km | | | 計 |
| | | 本管部 | | 取付管部 | |
| | | 本管 φ200 | 本管 φ150 | | |
| 機械施工 A | 積込 BH0.13m3 運搬 DT 2 t | | | | |
| 機械施工 B | 積込 BH0.28m3 運搬 DT 4 t | | 140.0 | 10.0 | 150.0 |
| 機械施工 C | 積込 BH0.45m3 運搬 DT 10 t | | | | |
| 機械施工 D | 積込 BH0.06m3 運搬 DT 2 t | | | | |
| 人力施工 | 積込 人力 運搬 DT 2 t | | | 1.3 | 1.3 |
| 計 | | | 140.0 | 10.0 | 150.0 |

単位：m3

| 流用対象土の内、処分土量（地山土量） (仮置場～処理場) | | | | | |
|---------------------------------|-------|--------|-------|-------|--------|
| (本管部) | | (取付管部) | 運搬土量 | | |
| 対象土量－流用土量 | | 対象土量－ | (本管部) | | (取付管部) |
| φ200部 | φ150部 | 流用土量 | φ200部 | φ150部 | |
| | | | | | |
| | 140.0 | 11.9 | | 140.0 | 10.0 |
| | | −0.3 | | | |
| | | | | | |
| | | 2.1 | | | |
| | 140.0 | 10.0 | | 140.0 | 10.0 |

| | 変化率L | 変化率C | 1/C | L/C |
|-----|------|------|------|------|
| け質土 | 1.20 | 0.90 | 1.11 | 1.33 |
| 砂質土 | 1.20 | 0.90 | 1.11 | 1.33 |
| 粘性土 | 1.25 | 0.90 | 1.11 | 1.39 |

単位：m3

| | | 流 用 土 | | | | | | | | | | 処 分 土 | | | | | | | |
|--------|--------------------------|-------------------|-------------|-----------|------|---------------------|------|-----------|------|---------------|-------------|-------------------|-------|--------------------------|-------|---------------------|-------|-----------|------|
| | | ※ 積 込 工 (仮置場内) | | | | ※ 運 搬 工 (仮置場～現場) | | | | 埋 戻 工 (現場) | | ※ 積 込 工 (仮置場内) | | ※ 運 搬 工 (仮置場～処理場) | | ※ 運 搬 工 (現場～処理場) | | | |
| | | L= 2.0 km | | L= 6.0 km | | L= 8.0 km | | L= 2.0 km | | L= 6.0 km | | L= 8.0 km | | L= 2.0 km | | L= 6.0 km | | L= 8.0 km | |
| | | 本管部 | 取付管部 | 計 | 本管部 | 取付管部 | 計 | 本管部 | 取付管部 | 計 | 本管部 | 取付管部 | 計 | 本管部 | 取付管部 | 計 | 本管部 | 取付管部 | 計 |
| | | φ200 | φ150 | | φ200 | φ150 | | φ200 | φ150 | | φ200 | φ150 | | φ200 | φ150 | | φ200 | φ150 | |
| 機械施工 A | 積込 BH0.13m3 運搬 DT 2t | | 横込 BH0.80m3 | | | | | | | | 横込 BH0.80m3 | | | 運搬 DT 10t 横込 BH0.80m3 | | | — | — | — |
| 機械施工 B | 積込 BH0.28m3 運搬 DT 4t | | | | | 0.5 | 0.5 | | | | 140.0 | 10.0 | 150.0 | | 140.0 | 10.0 | 150.0 | — | — |
| 機械施工 C | 積込 BH0.45m3 運搬 DT 10t | | | | | 0.3 | 0.3 | | | | | | | | | | 40.0 | 7.2 | 47.2 |
| 機械施工 D | 積込 BH0.06m3 運搬 DT 2t | | | | | | | | | | | | | | | | — | — | — |
| 人力施工 | 積込 人力 運搬 DT 2t | | | | | | −0.8 | −0.8 | | | | | −0.7 | −0.7 | | | — | — | — |
| 計 | | | | | | | | | | | 140.0 | 10.0 | 150.0 | | 140.0 | 10.0 | 150.0 | 40.0 | 7.2 |

土留工数量計算書(本管)

本管径 150 mm

工区：2A

[illegible]

| | | | |
|------------|--|-------|--|
| | | 11.70 | |
| 土留工数量 (本管) | | | |

No. 1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

土留工数量計算書（本管）

本管径 150 mm

工区：2A

[illegible]

土留工数量 (本管)

No. 1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

管 布 設 工 数 量 計 算 書 (本 管)

本管径 150 mm

工区：2A

[illegible]

管 布 設 工 数 量 (本 管) No. 1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

工区：2A

土工数量（本管）その1 No.1

180

本管径 150 mm

工区：2A

土工数量(本管)その2 <溝掘り部> No. 1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

土工数量計算書（本管）その3 <のり切り部> 本管径 150 mm 工区：2A

工区：2A

土工数量(本管)その3 <のり切り部> No.1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

土留工数量計算書(本管)

本管径 150 mm

工区：2A

[illegible]

| | | | |
|------------|--|------|--|
| 合計 | | 1.76 | |
| 土留工数量 (本管) | | | |

No. 1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

管布設工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm

工区：2A

[illegible]

| | |
|-----------------------|-------|
| 管 布 設 工 数 量 (取 付 管) | No. 1 |
|-----------------------|-------|

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

工区：2A

| | | |
|-------------|--|-------|
| 土留工数量 (取付管) | | No. 1 |
|-------------|--|-------|

189

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm 工区：2A

[illegible]

土留工数量（取付管） No. 1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

管 布 設 工 数 量 計 算 書 (本 管)

本管径 150 mm

工区：2B

| 路線名 | 人孔番号 | 人孔種別 | 呼び径φ | 区間距離 | 管 控 除 長 | 延 布 設 延 長 | 管 材 料 | | | | | | | | | | | | | 控 除 長 | | 基 礎 延 長 | 砂基礎 土量 0.289 0.193 | 管 基 礎 工 | | | | | | | | | | |
|-----|----------------|-----------|------|-------|------------------|-----------------------|---------|------|--------|------|--------------|--------------|--------------|--------------|------------------|------------------|--------------|------------------|--------|---------|----------------|------------------|-----------------------------|----------------|------|--|--|--|--|---|--|--|--|--|
| | | | | | | | 継 ぎ 手 材 | | | | | | | | 直 管 延 長 | 片 受 直 管 | | 人 孔 外 径 | 副 管 | 溝 掘り | のり 切り | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | 可とう製 | | 小口径可とう | | 副管継手 | | 塩ビMH継手 | | | | | | | | | | | | | | | | | 計 | | | | |
| | | | | | | | 上流側 | 下流側 | 上流側 | 下流側 | 下流内側 | 下流外側 | 自在V型 | 落差用 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | φ150 | φ150 | φ150 | φ150 | φ150 | φ150 | 上流側 | 下流側 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | mm | m | 上流 m 下流 m | φ150 m | 個 | 個 | 個 | 個 | L=0.50m 個 | L=0.50m 個 | L=0.27m 個 | L=0.06m 個 | 個 | m | L=4.00m 本 | | m | m | m | m ³ | m ³ | m ³ | | | | | | | | | | |
| 9 | M9-2 +0.8 | 1号 | 150 | 16.60 | 0.45 | 16.15 | 1 | | | | | | | | | 1 | 16.15 | 5 | | | 0.525 | | 16.08 | 4.65 | 4.65 | | | | | | | | | |
| 9 | M9-3 M9-2 | 1号 1号 | 150 | 13.20 | 0.45 0.45 | 12.30 | 1 | 1 | | | | | | | | 2 | 12.30 | 4 | | | 0.525 0.525 | | 12.15 | 3.51 | 3.51 | | | | | | | | | |
| 11 | M11-2 +28.4 | 小口径 | 150 | 8.50 | 0.15 | 8.35 | | | 1 | | | | | | | 1 | 8.35 | 3 | | | 0.210 | | 8.29 | 2.40 | 2.40 | | | | | | | | | |
| 11 | M9-3 M11-2 | 1号 小口径 | 150 | 24.50 | 0.45 0.15 | 23.90 | 1 | | 1 | | | | | | | 2 | 23.90 | 6 | | | 0.525 0.210 | | 23.77 | 6.87 | 6.87 | | | | | | | | | |
| 13 | M13-3 +27.2 | 小口径 | 150 | 25.20 | 0.15 | 25.05 | | | 1 | | | | | | | 1 | 25.05 | 7 | | | 0.210 | | 24.99 | 7.22 | 7.22 | | | | | | | | | |
| 15 | M15-2 M15-1 | 小口径 1号 | 150 | 20.00 | 0.15 0.45 | 19.40 | | | 1 | | 1 | | | | | 2 | 18.90 | 5 | | | 0.210 0.525 | | 19.27 | 5.57 | 5.57 | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | </ | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |

| | |
|---------------------|-------|
| 管 布 設 工 数 量 (本 管) | No. 1 |
|---------------------|-------|

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

工区：2B

土工数量（本管）その 1 No. 1

197

工区：2B

土工数量(本管)その2 <溝掘り部> No. 1

198

工区：2B

No. 1

199

土留工数量計算書（本管）

本管径 150 mm

工区：2B

[illegible]

| | | | | |
|------------|--|--|--|--|
| 土留工数量 (本管) | | | | |
|------------|--|--|--|--|

No. 1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

[illegible]

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

工区：2B

土工数量（取付管）その 1 No. 1

202

土工数量計算書（取付管）その4 <溝掘り部>取付管径 100 mm 工区：2B

| 路線名 | 人孔番号 | 方向 | 箇所数 | 道路幅員 m | 道路幅員による分類（機械土工） | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
|-----|----------------|----|-----|-----------|-----------------|------|----------|-----------|------------|---------|-------------|------------|-----|----------|-----------|------------|-------------|-----------|------------|-----|----------|-----------|------------|---------|-----------|------------|-----|----------|-----------|------------|---------|-----------|
| | | | | | 5.00≦W | | | | | | 2.40≦W<5.00 | | | | | | 1.70≦W<2.40 | | | | | | W<1.70 | | | | | | | | | |
| | | | | | 機械掘削 m3 | 埋戻工 | | | 残土処分 m3 | 舗装工 | | 機械掘削 m3 | 埋戻工 | | | 残土処分 m3 | 舗装工 | | 機械掘削 m3 | 埋戻工 | | | 残土処分 m3 | 舗装工 | | 機械掘削 m3 | 埋戻工 | | | 残土処分 m3 | 舗装工 | |
| | | | | | | | 砕石 m3 | 流用土 m3 | | 面積 ㎡ | 処分量 m3 | | | 砕石 m3 | 流用土 m3 | | 面積 ㎡ | 処分量 m3 | | | 砕石 m3 | 流用土 m3 | | 面積 ㎡ | 処分量 m3 | | | 砕石 m3 | 流用土 m3 | | 面積 ㎡ | 処分量 m3 |
| | | | 箇所 | m | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 9 | M9-2 +0.8 | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 9 | M9-3 M9-2 | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 11 | M11-2 +28.4 | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 11 | M9-3 M11-2 | 右左 | 2 | 3.77 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 13 | M13-3 +27.2 | 右左 | 1 | 6.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 15 | M15-2 M15-1 | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | 3 | | | 3.97 | 2.46 | 0.49 | 4.76 | 2.46 | 0.12 | 4.56 | | 2.85 | 0.54 | 6.44 | 2.85 | 0.14 | | | | | | | | | | | | | | |

工区：2B

土留工数量 (取付管) No.1

206

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm 工区：2B

[illegible]

土留工数量（取付管） No. 1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm

工区：2B

[illegible]

| | |
|-------------|------|
| 土留工数量 (取付管) | No.1 |
|-------------|------|

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

舗装本復旧工数量計算書 その1

本管径 150 mm

工区：2B

| 路線名 | 人孔番号 | 区間距離 | 舗装幅員 | 道路幅員 | 現況舗装厚 | 仮舗装厚 | 本舗装厚 | 本管掘削幅 | 本舗装延長 | 平均舗装幅 | 取付管 | | | | 舗装全面積 | 本復旧面積 | 仮復旧面積 | | | 舗装一仮復旧全面積 | 仮復旧部の舗装取り壊し 道路幅員による分類 | | | | 備考 |
|-----|----------------|--------|------|------|-------|------|------|-------|-------|-------|--------|--------|----------|----------|----------------|----------------|----------------|----------------|----------------|----------------|--------------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----|
| | | | | | | | | | | | 方 向 | 箇 所 | 舗装延長 | 舗装幅 | | | 本管部 | 取付管部 | 計 | | 5.0 ≦W | 2.4 ≦W< 5.0 | 1.7 ≦W< 2.4 | W< 1.7 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | (路面幅) m | m ² m3 | m ² m3 | m ² m3 | |
| | | m | m | m | m | m | m | | m | m | | 箇所 | m | m | m ² | m ² | m ² | m ² | m ² | m ² | | | | | |
| 9 | M9-2 +0.8 | 16.60 | 3.37 | 4.00 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 16.60 | 3.37 | 右左 | | | | 55.94 | | 14.11 | | 14.11 | 41.83 | | 14.11 | 0.71 | | |
| 9 | M9-3 M9-2 | 13.20 | 3.37 | 4.00 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 13.20 | 3.37 | 右左 | | | | 44.48 | | 11.22 | | 11.22 | 33.26 | | 11.22 | 0.56 | | |
| 11 | M11-2 +28.4 | 8.50 | 2.52 | 3.52 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 8.50 | 2.52 | 右左 | | | | 21.42 | | 7.23 | | 7.23 | 14.19 | | 7.23 | 0.36 | | |
| 11 | M9-3 M11-2 | 24.50 | 2.97 | 3.77 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 24.50 | 2.97 | 右左 | 12 | 0.351.78 | 0.870.80 | 72.77 | | 20.83 | 3.15 | 23.98 | 48.79 | | 23.981.20 | | | |
| 13 | M13-3 +27.2 | 25.20 | 5.00 | 6.00 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 25.20 | 5.00 | 右左 | 11 | 1.083.08 | 0.860.80 | 126.00 | | 21.42 | 3.39 | 24.81 | 101.19 | 24.811.24 | | | | |
| 15 | M15-2 M15-1 | 20.00 | 2.88 | 4.00 | 0.05 | 0.05 | | 0.85 | 20.00 | 2.88 | 右左 | 11 | 1.011.03 | 0.810.81 | 57.60 | | 17.00 | 1.65 | 18.65 | 38.95 | | 18.650.93 | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | 右左 | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | 108.00 | | | | | | | | | | | | | | | 91.81 | 8.19 | 100.00 | 278.21 | 24.811.24 | 75.193.76 | | | |

舗装本復旧工数量（その1） No.1

松阪第1処理分区1-22号外汚水、375-18号外雨水管渠工事

小口径マンホール数量計算書

工区：2 市費

| 人 孔 番 号 | 地 盤 高 | 人 孔 深 | 道 路 幅 員 | 流 出 管 | | 流 入 管 | | | | 削 孔 工 | | | 蓋・受枠 | | 調整高 | 調 整 部 品 | | | | | マ ン ホ ー ル ブ ロ ッ ク | | | | | | | | | | | | | | | 基 礎 版 | 備 考 | | | | |
|------------------|-------------|-------------|------------------|--------|-------------|--------|-------------|--------|--------|-----------|-----------|-----------|--------------------|--------------------|-----|---------|-----|-----|---|--|-------------------|---|--|-----|---|--------|---|---|---|---|---|--|--|--------|---|-------------|--------|--|--|--|--|
| | | | | 管 径 | 管 底 高 | 管 径 | 管 底 高 | 落 差 | 角 度 | 200 箇所 | 150 箇所 | 100 箇所 | T -25 1 2 | T -14 1 2 | | 調整部材 | | リング | | | 斜 壁 | | | 直 壁 | | | | | | | | | | く 体 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | (mm) | 2.5 | 4.5 | 5 | | | 2 | | | 1 | 1 5 | 3 | 4 | 5 | 6 | 9 | | | 3 7 | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| M11-2 | 3.09 | 1.892 | 3.770 | 150 | 1.198 | #### | 1.208 | 10.000 | #### | | #### | | | 1 | 32 | | | 1 | 1 | | | 1 | | | | | | | | | 2 | | | | 1 | | 1 | | | | |
| M13-3 | 3.27 | 1.873 | 6.000 | 150 | 1.397 | | | | | | | | 1 | | 13 | | 1 | | 1 | | | 1 | | | | | | | | | 2 | | | | 1 | | 1 | | | | |
| M15-2 | 3.55 | 1.582 | 4.000 | 150 | 1.968 | | | | | | | | | 1 | 22 | | 1 | | 1 | | | 1 | | | | | | | | | 1 | | | | 1 | | 1 | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | | | | | | | | | 1 | | 1 | 2 | 67 | 2 | 1 | 3 | | | 3 | | | | | | | | | 4 | 1 | | | 3 | | 3 | | | | | |

副管取付工数量計算書

本管径 150 mm

工区：2 市費

| 人 孔 番 号 | 流 出 管 | | 流 入 管 | | 落 差 [h] | 副 管 種 別 外：1 内：2 | 外 副 管 工 | | | | | | | | | 内 副 管 工 | | | | 普 通 作業員 |
|------------------|--------|-------------|--------|-------------|---------------|------------------------------------|-------------------|-------------|------------|-----------------------|--------------|--------------------|-------------|----------------|-----------------|-------------|-------------|-----------------------|-----------|------------|
| | 管 径 | 管 底 高 | 管 径 | 管 底 高 | | | 副管用 90度 支 管 | カ ラ ー | 90度 曲 管 | フ レ イ ト 直 管 [L] | 残きなまし 番 線 | コンクリート 高 [H] | コンクリート 量 | 型 枠 | 基 礎 石 t=20cm | 内副管用 継 手 | カ ラ ー | フ レ イ ト 直 管 [L] | 固定 バンド | |
| | mm | m | mm | m | | | 個 | 個 | 個 | m | 本 | m | m3 | m ² | m3 | 個 | 個 | m | 個 | |
| M15-1 | 150 | 0.880 | 150 | 1.908 | 1.028 | 2 | | | | | | | | | | 1 | 1 | 0.851 | 2 | 0.21 |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | 1 | 0.851 | 2 | 0.21 |

副管取付工数量 No. 1

松阪第1処理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

試掘工数量計算書

工区：2 工区：2

| 付 又近 はの 路M 線H | 道 路 幅 員 | 掘 削 延 長 | 掘 削 幅 | 箇 所 数 | 現 況 舗 装 厚 | 施 工 舗 装 厚 | 舗 装 切 断 工 | | 舗 装 版 直 接 掘 削 積 込 | | | | | | | | 掘 削 工 (機 械 部 分) | | | | 掘 削 人 工 部 分 | 残 土 処 分 工 | | | | 砂 基 礎 工 | | | | 砕 石 埋 戻 工 | | | |
|---------------------------|------------------|------------------|-------------|-------------|-----------------------|-----------------------|-----------------------|-----------|-----------------------|----|-----------------------|----|-----------------------|------|-----------------------|----|-----------------------|-----------------------|-----------------------|-----------------------|----------------------------|-----------------------|-----------------------|-----------------------|-----------------------|------------------|--|------|--|------------------|-----------------------|-----------------------|-----------------------|
| | | | | | | | | | 取 壊 処 分 A | | 取 壊 処 分 B | | 取 壊 処 分 C | | 取 壊 処 分 D | | 機 械 掘 削 A | 機 械 掘 削 B | 機 械 掘 削 C | 機 械 掘 削 D | | 残 土 処 分 A | 残 土 処 分 B | 残 土 処 分 C | 残 土 処 分 D | 砂 基 礎 工 | | | | 機 械 埋 戻 | 機 械 埋 戻 B | 機 械 埋 戻 C | 機 械 埋 戻 D |
| | | | | | | | t≦15 m | t>15 m | m2 | m3 | m2 | m3 | m2 | m3 | m2 | m3 | m3 | m3 | m3 | m3 | m3 | m3 | m3 | m3 | m3 | | | | | m3 | m3 | m3 | m3 |
| 1 人孔付近 | 5.00 | 1.50 | 1.50 | 2 | 1.00 | 0.05 | 9.00 | | | | | | 3.38 | 0.17 | | | | | 3.21 | | 1.69 | | | 4.90 | | 1.01 | | 1.01 | | | | 3.54 | |
| 2 人孔付近 | 5.00 | 1.50 | 1.50 | 2 | 1.00 | 0.05 | 9.00 | | | | | | 3.38 | 0.17 | | | | | 3.21 | | 1.69 | | | 4.90 | | 1.01 | | 1.01 | | | | 3.54 | |
| 3 人孔付近 | 5.00 | 1.50 | 1.50 | 2 | 1.00 | 0.05 | 9.00 | | | | | | 3.38 | 0.17 | | | | | 3.21 | | 1.69 | | | 4.90 | | 1.01 | | 1.01 | | | | 3.54 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |

試掘工数量

松阪第1処理分区1-22号外汚水

[illegible]

375

工区：2 市費

組立式 1 号 マンホール データ 入力 シート No. 1

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外

工区：2 市費

小口径マンホールデータ入力シート No. 1

副管取付工データ入力シート

本管径 150 mm

工区：2 市費

| 人 孔 番 号 | 流 出 管 | | 流 入 管 | | 落 差 [h] | 副 管 種 別 外：1 内：2 | 外 副 管 工 | | | | | | | | | 内 副 管 工 | | | | 普 通 作業員 |
|------------------|--------|-------------|--------|-------------|---------------|------------------------------------|-------------------|-------------|------------|------------------------|--------------|--------------------|-------------|--------|----------------------|-------------|-------------|------------------------|-----------|------------|
| | 管 径 | 管 底 高 | 管 径 | 管 底 高 | | | 副管用 90度 支 管 | カ ラ ー | 90度 曲 管 | ﾌﾞﾚｰｲﾝﾄﾞ 直 管 [L] | 跳きなまし 番 線 | ｺﾝｸﾘｰﾄ 高 [H] | ｺﾝｸﾘｰﾄ 量 | 型 枠 | 基 礎 砕 石 t=20cm | 内副管用 継 手 | カ ラ ー | ﾌﾞﾚｰｲﾝﾄﾞ 直 管 [L] | 固定 バンド | |
| | mm | m | mm | m | | | m | 個 | 個 | 個 | m | 本 | m | m3 | m ² | m3 | 個 | 個 | m | |
| M15-1 | 150 | 0.880 | 150 | 1.908 | 1.028 | 2 | | | | | | | | | | 1 | 1 | 0.851 | 2 | 0.21 |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | 1 | 0.851 | 2 | 0.21 |

工区：2 市費

工区：2 市費

[illegible]

試掘工データ入力シート

松阪第1处理分区1-22号外污水、375-18号外雨水管渠工事

総括表

(基幹)

塩浜排水区

| 工種 | 種目 | 形状・寸法 | 単位 | 1200型 | 1100型 | 暫定管 900型 | 暫定管 500型 | | | | | 計 | 備考 |
|------|-----------|-------------|----|--------|--------|-------------|-------------|--|--|--|--|--------|----|
| 土工 | 舗装切断 | As | | | | | | | | | | | |
| | | t ≤ 15cm | m | 84.40 | 168.60 | 3.90 | 1.40 | | | | | 258.30 | |
| | 舗装掘削 | As t ≤ 15cm | | | | | | | | | | | |
| | | BH 0.28m³ | m² | 173.86 | 111.72 | 2.21 | 1.75 | | | | | 289.54 | |
| | | As t ≤ 15cm | | | | | | | | | | | |
| | | BH 0.45m³ | m² | 0.00 | 194.82 | 4.42 | | | | | | 199.24 | |
| | 機械掘削 | バックホウ | | | | | | | | | | | |
| | | 0.28m³ | m³ | 361.68 | 283.72 | 3.55 | 2.66 | | | | | 651.61 | |
| | | バックホウ | | | | | | | | | | | |
| | | 0.45m³ | m³ | 0.00 | 417.66 | 7.09 | | | | | | 424.76 | |
| | 人力掘削 | | m³ | | | | | | | | | 0.00 | |
| | 残塊処理 | As塊 | m³ | 8.69 | 15.33 | 0.33 | 0.09 | | | | | 24.44 | |
| | | Co塊 | m³ | | 8.11 | | | | | | | 8.11 | |
| | 残土処理 | バックホウ | | | | | | | | | | | |
| | | 0.28m³ | m² | 286.45 | 207.08 | 2.30 | 1.39 | | | | | 497.22 | |
| | | バックホウ | | | | | | | | | | | |
| | | 0.45m³ | m³ | | 318.68 | 4.59 | | | | | | 323.27 | |
| 管布設工 | 不陸整正 | | m² | 173.86 | 330.46 | 6.63 | 1.75 | | | | | 512.70 | |
| | | 流用土 | | 55.14 | | | | | | | | | |
| | 機械埋戻し | BH 0.28m³ | m³ | 67.71 | 68.99 | 1.13 | 1.15 | | | | | 138.98 | |
| | | 流用土 | | | | | | | | | | | |
| | | BH 0.45m³ | m³ | | 89.09 | 2.25 | | | | | | 91.34 | |
| | | 再生砕石 | | | | | | | | | | | |
| | | BH 0.28m³ | m³ | 38.62 | 15.35 | | | | | | | 53.97 | |
| | | 再生砕石 | | | | | | | | | | | |
| | | BH 0.45m³ | m³ | | 30.17 | | | | | | | 30.17 | |
| | 可変側溝1200型 | | m | 84.40 | | | | | | | | 84.40 | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | H=1.700m | L=2.000m | 本 | 19 | | | | | | | | 19 | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | H=1.600m | L=2.000m | 本 | 14 | | | | | | | | 14 | |
| | | 長 L=1.904m | | | | | | | | | | | |
| | | 短 L=1.635m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=1.900m | | | | | | | | | | | |
| | H=1.500m | 短 L=1.632m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | H=1.500m | L=2.000m | 本 | 2 | | | | | | | | 2 | |
| | H=1.400m | L=2.000m | 本 | 2 | | | | | | | | 2 | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | H=1.300m | L=2.000m | 本 | 2 | | | | | | | | 2 | |
| | | 長 L=1.810m | | | | | | | | | | | |
| | | 短 L=1.272m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=1.426m | | | | | | | | | | | |
| | | 短 L=0.888m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | 可変側溝1100型 | | m | | 168.60 | | | | | | | 168.60 | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | H=1.700m | L=2.000m | 本 | | 57 | | | | | | | 57 | |
| | | L=1.000m | 本 | | 7 | | | | | | | 7 | |
| | | 長 L=0.942m | | | | | | | | | | | |
| | | 短 L=0.671m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=1.857m | | | | | | | | | | | |
| | | 短 L=1.706m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |

| 工 種 | 種 目 | 形状・寸法 | 単位 | 1200型 | 1100型 | 暫定管 900型 | 暫定管 500型 | | | | | 計 | 備考 |
|----------------|-----------------|--------------------------|----------------|--------|--------|-------------|-------------|--|--|--|--|--------|----|
| | | 長 L=0.874m 短 L=0.723m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=1.054m 短 L=1.000m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=1.064m 短 L=1.000m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=0.780m 短 L=0.640m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=1.835m 短 L=1.724m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=1.366m 短 L=1.352m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | H=1.600m | L=2.000m | 本 | | 18 | | | | | | | 18 | |
| | H=1.800m | L=2.000m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | 可変側溝900型 | | m | | | 3.90 | | | | | | 3.90 | |
| | H=1.200m | 長 L=1.562m 短 L=1.038m | 本 | | | 1 | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=1.549m 短 L=1.036m | 本 | | | 1 | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=1.376m 短 L=1.229m | 本 | | | 1 | | | | | | 1 | |
| | 可変側溝500型 | | m | | | | 1.40 | | | | | 1.40 | |
| | H=1.200m | 長 L=1.408m 短 L=1.396m | 本 | | | 1 | | | | | | 1 | |
| | グレーチング蓋 | 側溝1200型 L=0.50m | 組 | 8 | | | | | | | | 8 | |
| | | 側溝1100型 L=0.50m | 組 | | 16 | | | | | | | 16 | |
| | | 側溝900型 L=0.50m | 組 | | | 0 | | | | | | 0 | |
| | | 側溝500型 L=0.50m | 組 | | | | 0 | | | | | 0 | |
| | | 側溝1200型 L=0.50m | 組 | 70 | | | | | | | | 70 | |
| 管 布 設 工 | コンクリート蓋 | 側溝1100型 L=0.50m | 組 | | 136 | | | | | | | 136 | |
| | | 側溝900型 L=0.50m | 組 | | | 0 | | | | | | 0 | |
| | | 側溝500型 L=0.50m | 組 | | | | 0 | | | | | 0 | |
| | 基礎 コンクリート | 18-8-25・B種 | m ² | 13.17 | 24.62 | 0.47 | 0.11 | | | | | 38.37 | |
| | 型 枠 | | m ² | 16.88 | 33.72 | 0.78 | 0.28 | | | | | 51.66 | |
| | インバート コンクリート | 18-8-25・B種 t=0.150m | m ³ | 13.78 | 27.91 | 0.63 | 0.12 | | | | | 42.43 | |
| | 基礎碎石 | (RC-40) | m ² | 131.66 | 246.16 | 4.68 | 1.05 | | | | | 383.55 | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| 角 型 枳 設 置 工 | 1500形 | | 箇所 | 2 | 2 | | | | | | | 4 | |
| | 上部 | h=600mm | 個 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | | h=1200mm | 個 | 1 | 2 | | | | | | | 3 | |
| | 下部 | h=900mm | 個 | 2 | 2 | | | | | | | 4 | |
| | 現場打床版 コンクリート | | m ³ | 1.15 | | | | | | | | 1.15 | |

管 渠 布 設 工

| 路 線 番 号 | 管 渠 延 長 | 可変側溝1200型布設工 | | | | | | | | | | | | グレーチング蓋 | コンクリート蓋 | 摘 要 |
|--------------------------------|------------------|--------------|----------|----------|----------------------------------|----------------------------------|----------|----------|----------|----------|----------|----------------------------------|---------------------------------|---------|---------|--------|
| | | H=1700mm | | H=1600mm | | | H=1500mm | | H=1400mm | | H=1300mm | | | | | |
| | | L=2000mm | L=1000mm | L=2000mm | 斜切 | | L=2000mm | L=1000mm | L=2000mm | L=1000mm | L=2000mm | 斜切 | | | | |
| | | | | | 長辺 L=1904mm 短辺 L=1635mm | 長辺 L=1900mm 短辺 L=1632mm | | | | | | 長辺 L=1810mm 短辺 L=1272mm | 長辺 L=1426mm 短辺 L=888mm | | | |
| | | | | | 本 | 本 | | | | | | 本 | 本 | 本 | 本 | |
| 6-1 M5+0.90m ～M5+2.90m | 2.000 | | | | | | | | | | 1.0 | | | | | 2 |
| 6-1 M5+2.90m ～M5+7.60m | 4.700 | | | | | | | | | | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1 | 1 | |
| 6-1 M5+7.60m ～M5+13.60m | 6.000 | | | | | | 1.0 | | 2.0 | | | | | | | 6 |
| 6-1 M5+13.60m ～M5+17.40m | 3.800 | | | | 1.0 | | 1.0 | | | | | | | 1 | 1 | |
| 6-1 M5+17.40m ～M5+47.20m | 29.800 | | | 14.0 | | 1.0 | | | | | | | | 3 | 25 | |
| 6-1 M5+47.20m ～M5+85.30m | 38.100 | 19.0 | | | | | | | | | | | | 3 | 35 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 小 計 | 84.40 | 19.0 | 0.0 | 14.0 | 1.0 | 1.0 | 2.0 | 0.0 | 2.0 | 0.0 | 2.0 | 1.0 | 1.0 | 8.0 | 70.0 | |
| 合 計 | 84.40 | 19.0 | 0.0 | 14.0 | 1.0 | 1.0 | 2.0 | 0.0 | 2.0 | 0.0 | 2.0 | 1.0 | 1.0 | 8.0 | 70.0 | |

管 渠 布 設 工

| 路 線 番 号 | 管 渠 延 長 | 可変側溝1100型布設工 | | | | | | | | | | | | グレーチング蓋 | コンクリート蓋 | 摘 要 |
|-------------------------------|------------------|--------------|----------|--------------------------------|----------------------------------|--------------------------------|----------------------------------|----------------------------------|--------------------------------|----------------------------------|----------------------------------|----------|----------|---------|---------|--------|
| | | H=1700mm | | | | | | | | | | H=1600mm | H=1800mm | | | |
| | | L=2000mm | L=1000mm | 斜切 | | | | | | | | L=2000mm | L=2000mm | | | |
| | | | | 長辺 L=942mm 短辺 L=671mm | 長辺 L=1857mm 短辺 L=1706mm | 長辺 L=874mm 短辺 L=723mm | 長辺 L=1054mm 短辺 L=1000mm | 長辺 L=1064mm 短辺 L=1000mm | 長辺 L=780mm 短辺 L=640mm | 長辺 L=1835mm 短辺 L=1724mm | 長辺 L=1366mm 短辺 L=1352mm | | | | | |
| | | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 組 | 枚 |
| 5 M6+0.90m ～M6+23.80m | 22.900 | 11.0 | | 1.0 | | | | | | | | | | | 3 | 19 |
| 5 M6+23.80m ～M6+59.80m | 36.000 | | | | | | | | | | | 18.0 | | | 3 | 33 |
| 5 M6+59.80m ～M6+81.80m | 22.000 | 10.0 | | | | | | | | | | | 1.0 | | 3 | 19 |
| 4-2 M6+81.80m ～M7 | 18.500 | 3.0 | 7.0 | | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | | | | | | 1 | 5 |
| 4-2 M7+0.90m ～M7+70.10m | 69.200 | 33.0 | | | | | | | | | 1.0 | 1.0 | | | 6 | 60 |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 小 計 | 168.60 | 57.0 | 7.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 18.0 | 1.0 | 16.0 | 136.0 |
| 合 計 | 168.60 | 57.0 | 7.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 18.0 | 1.0 | 16.0 | 136.0 |

管 渠 基 礎 工

| 6-1 | | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | | | | | | P. 1 | |
|-----------|---------------------|---------------|---|--------|---|--------|---------|--------|----------------|--------|----------------|----------------|--|
| 名 称 | 位置・仕様等 | | | | | | | | | | | 計 | |
| 可変側溝1200型 | 基礎コンクリート | 1.560 | × | 0.100 | × | 84.400 | | = | 13.166 | 13.17 | m ³ | | |
| | 型 枠 | 2.0 | × | 0.100 | × | 84.400 | | = | 16.880 | 16.88 | m ² | | |
| | インバート コンクリート | (0.072 | + | 0.200 |) | × | 0.500 | × | 2.000 | = | 0.272 | | |
| | | (0.106 | + | 0.193 |) | × | 0.500 | × | 4.700 | = | 0.703 | | |
| | | (0.078 | + | 0.218 |) | × | 0.500 | × | 6.000 | = | 0.888 | | |
| | | (0.090 | + | 0.178 |) | × | 0.500 | × | 3.800 | = | 0.509 | | |
| | | (0.101 | + | 0.204 |) | × | 0.500 | × | 29.800 | = | 4.545 | | |
| | | (0.159 | + | 0.201 |) | × | 0.500 | × | 38.100 | = | 6.858 | | |
| | | | | | | | | | 計 | 13.775 | 13.78 | m ³ | |
| | 基 礎 砕 石 t=0.150m | 1.560 | × | 84.400 | | = | 131.664 | 131.66 | m ³ | | | | |

管 渠 布 設 工

| 路線 番号 | 管 渠 延 長 | 可変側溝900型布設工 | | | 可変側溝500型布設工 | | | | | | | 可変側溝900型 | | 可変側溝500型 | | 摘 要 |
|----------|------------------|----------------------------------|----------------------------------|----------------------------------|----------------------------------|------|------|------|------|------|------|----------|----------|----------|----------|--------|
| | | H=1200mm | | | H=1200mm | | | | | | | グレーチング蓋 | コンクリート蓋 | グレーチング蓋 | コンクリート蓋 | |
| | | 斜切 | | | 斜切 | | | | | | | | | | | |
| | | 長辺 L=1562mm 短辺 L=1038mm | 長辺 L=1549mm 短辺 L=1036mm | 長辺 L=1376mm 短辺 L=1229mm | 長辺 L=1408mm 短辺 L=1396mm | | | | | | | L=0. 50m | L=0. 50m | L=0. 50m | L=0. 50m | |
| | | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 組 | 枚 | 組 | 枚 | |
| M-1～M-6 | 2. 600 | 1. 0 | 1. 0 | | | | | | | | | | | | | |
| M-7～M-2 | 1. 300 | | | 1. 0 | | | | | | | | | | | | |
| M-3～M-8 | 1. 400 | | | | 1. 0 | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 小 計 | 5. 30 | 1. 0 | 1. 0 | 1. 0 | 1. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | |
| 合 計 | 5. 30 | 1. 0 | 1. 0 | 1. 0 | 1. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | 0. 0 | |

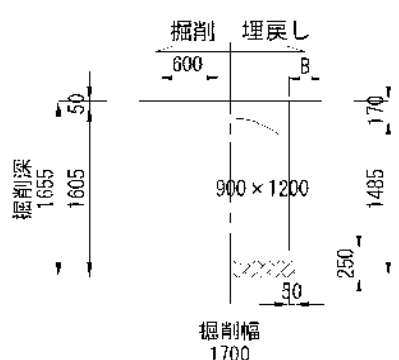
管 渠 基 礎 工

5・4-2

P. 1

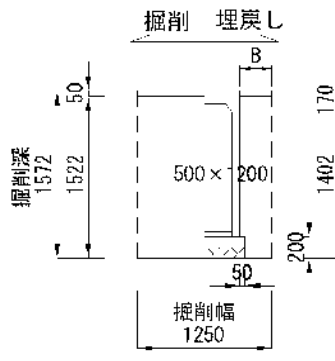
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | | 計 | |
|-----------|------------------|---------------|---|---------|---|---------|-------|--------|-----------------------|
| 可変側溝1100型 | 基礎コンクリート | 1.460 | × | 0.100 | × | 168.600 | = | 24.616 | 24.62 m ³ |
| | 型 枠 | 2.0 | × | 0.100 | × | 168.600 | = | 33.720 | 33.72 m ² |
| | インバート コンクリート | (0.159 | + | 0.200 |) | × | 0.500 | × | 22.900 = 4.111 |
| | | (0.100 | + | 0.102 |) | × | 0.500 | × | 36.000 = 3.636 |
| | | (0.097 | + | 0.202 |) | × | 0.500 | × | 22.000 = 3.289 |
| | | (0.195 | + | 0.200 |) | × | 0.500 | × | 18.500 = 3.654 |
| | | (0.182 | + | 0.200 |) | × | 0.500 | × | 69.200 = 13.217 |
| | | | | | | | | 計 | 27.907 |
| | 基礎碎石 t=0.150m | 1.460 | × | 168.600 | | | | | = 246.156 |
| | | | | | | | | | 246.16 m ³ |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|-----------------------|---------------|--------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2.00m | | 2.60 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 2.60 m |

| | | | | | |
|---------------------------|--|--|--|---|--|
| 路線番号 M7～M2 | |  | | □ 900×1200 幅= 1.100 m 高さ= 1.405 m | |
| 市道 対象区間 M7～M2 : 1.30 m | | | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m 官民側 Co 舗装厚 m 路盤厚 m | |
| 取り壊し構造物 | | 道路側 B= m 官民側 B= m | | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | 計 |
|-------|--|--|----------------------------------|-------|-------|-------|-----------------------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 1.300 | | = | 1.300 | 1.30 | m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 1.700 | × | 1.300 | = | 2.210 | 2.21 m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 1.700 | × | 1.300 | × | 1.605 | = 3.547 3.55 m ³ |
| | 取り壊し構造物 | | | | | | — |
| | 残 塊 処 理 As | 2.210 | × | 0.050 | = | 0.111 | 0.11 m ³ |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.700 | × | 1.300 | = | 2.210 | 2.21 m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | ((1.700 - 1.100) × 1.485 - 0.050 × 0.250 × 2) × 1.300 | | | = | 1.126 | 1.13 m ³ |
| | 残 土 処 理 | 3.547 - 1.126 ÷ 0.9 | | | = | 2.296 | 2.30 m ³ |
| | 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 (1.700 - 1.100) × 1.300 | | | = | 0.780 |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | | | | | — |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|---------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 00m | | 1. 30 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 1. 30 m |

| | | | | | |
|---------------------------|--|---|--|---|--|
| 路線番号 M3～M8 | |  | | □ 500×1200 幅= 0.650 m 高さ= 1.372 m | |
| 市道 対象区間 M3～M8 : 1.40 m | | | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m 官民側 Co 舗装厚 m 路盤厚 m 道路側 B= m 官民側 B= m | |
| 取り壊し構造物 | | | | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | 計 |
|---------|--|----------------|-------|---------|-----|-------|-----------------------------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 1.400 | | | = | 1.400 | 1.40 m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 1.250 | × | 1.400 | = | 1.750 | 1.75 m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 1.250 | × | 1.400 | × | 1.522 | = 2.664 2.66 m ³ |
| | 取り壊し構造物 | | | | | | — |
| 埋 戻 し | 残 塊 処 理 As | 1.750 | × | 0.050 | = | 0.088 | 0.09 m ³ |
| | 不 陸 整 正 | 1.250 | × | 1.400 | = | 1.750 | 1.75 m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | ((1.250 | — | 0.650) | × | 1.402 | |
| | — 0.050 | × | 0.200 | × | 2) | × | 1.400 = 1.150 1.15 m ³ |
| 舗 装 復 旧 | 残 土 処 理 | 2.664 | — | 1.150 | ÷ | 0.9 | = 1.386 1.39 m ³ |
| | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 (1.250 | — | 0.650) | × | 1.400 | = 0.840 0.84 m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | | | | | — |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|-----------------------|---------------|--------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2.00m | | 1.40 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 1.40 m |

管 渠 基 礎 工

P. 1

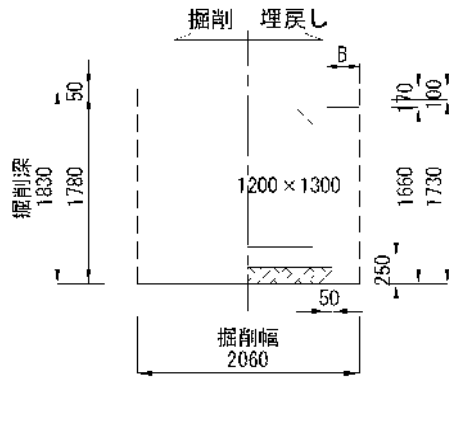
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | | | | 計 | |
|----------|---------------------|---------------|---|-------|---|-------|-------|---|-------|-------|----------------|
| 可変側溝900型 | 基礎コンクリート | 1.200 | × | 0.100 | × | 3.900 | | = | 0.468 | 0.47 | m ³ |
| | 型 枠 | 2.0 | × | 0.100 | × | 3.900 | | = | 0.780 | 0.78 | m ² |
| | インバート コンクリート | (0.125 | + | 0.270 |) | × | 0.500 | × | 2.600 | = | 0.514 |
| | | (0.063 | + | 0.107 |) | × | 0.500 | × | 1.300 | = | 0.111 |
| | | | | | | | | | 計 | 0.625 | 0.63 |
| | 基 礎 砕 石 t=0.150m | 1.200 | × | 3.900 | | | | = | 4.680 | 4.68 | m ³ |
| 可変側溝500型 | 基礎コンクリート | 0.750 | × | 0.100 | × | 1.400 | | = | 0.105 | 0.11 | m ³ |
| | 型 枠 | 2.0 | × | 0.100 | × | 1.400 | | = | 0.280 | 0.28 | m ² |
| | インバート コンクリート | (0.065 | + | 0.107 |) | × | 0.500 | × | 1.400 | = | 0.120 |
| | 基 礎 砕 石 t=0.100m | 0.750 | × | 1.400 | | | | = | 1.050 | 1.05 | m ³ |

土工・付帯工・土留工集計表

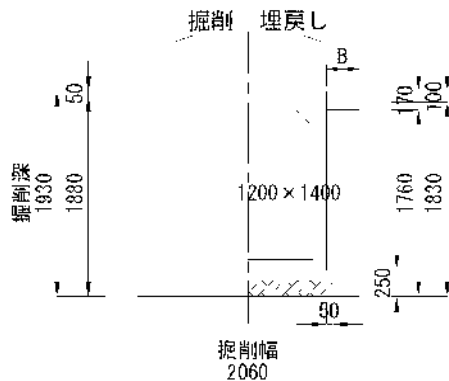
[illegible]

| | | | | | | | |
|---------------------------------------|--|--|--|---|--|--|--|
| 路線番号 6-1 M5+0.90m～M5+2.90m | | | | □ 1200×1200 幅= 1.460 m 高さ= 1.480 m | | | |
| 市道 対象区間 M5+0.90m～M5+2.90m : 2.00 m | | | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m 官民側 Co 舗装厚 m 路盤厚 m 道路側 B= m 官民側 B= m | | | |
| 取り壊し構造物 | | | | | | | |

| 名 称 | | 位置・仕様等 | | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | | 計 | |
|---------|---|--|----------------|---------------|---------|-----|-------|---------|-------|----------------|----------------|
| 掘 削 | 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 2.000 | | | | = | 2.000 | 2.00 | m | |
| | | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 2.060 | × | 2.000 | | = | 4.120 | 4.12 | m ² | |
| | | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 2.060 | × | 2.000 | × | 1.680 | = | 6.922 | 6.92 | m ³ |
| | | 取り壊し構造物 | | | | | | | — | | |
| | | 残 塊 処 理 As | 4.120 | × | 0.050 | | = | 0.206 | 0.21 | m ³ | |
| 埋 戻 し | し | 不 陸 整 正 | 2.060 | × | 2.000 | | = | 4.120 | 4.12 | m ² | |
| | | 機 械 埋 戻 し (流用土) | ((2.060 | — | 1.460) | × | 1.560 | | | | |
| | | — 0.050 | × | 0.250 | × | 2) | × | 2.000 = | 1.822 | 1.82 | m ³ |
| | | 残 土 処 理 | 6.922 | — | 1.822 | ÷ | 0.9 | = | 4.898 | 4.90 | m ³ |
| 舗 装 復 旧 | 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 (2.060 | — | 1.460) | × | 2.000 | = | 1.200 | 1.20 | m ² |
| | | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | | | | | | — | | |

| 路線番号 6-1 M5+2.90m～M5+7.60m | | 掘削 埋戻し | | U 1200×1300 幅= 1.460 m 高さ= 1.580 m | | | |
|---------------------------------------|--|--|---|--|---|-------|-------------------------------|
| 市道 対象区間 M5+2.90m～M5+7.60m : 4.70 m | |  | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | | |
| 取り壊し構造物 | | | | 官民側 Co 舗装厚 m 路盤厚 m | | | |
| | | 道路側 B= m 官民側 B= m | | | | | |
| | | ----- | | | | | |
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | |
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 4.700 | | | = | 4.700 | 4.70 m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 2.060 | × | 4.700 | = | 9.682 | 9.68 m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 2.060 | × | 4.700 | × | 1.780 | = 17.234 17.23 m ³ |
| | 取り壊し構造物 | | | | | | — |
| | 残 塊 処 理 As | 9.682 | × | 0.050 | = | 0.484 | 0.48 m ³ |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 2.060 | × | 4.700 | = | 9.682 | 9.68 m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | ((2.060 | — | 1.460) | × | 1.660 | |
| | | — 0.050 | × | 0.250 | × | 2) | × |
| | 残 土 処 理 | 17.234 | — | 4.564 | ÷ | 0.9 | = 12.163 12.16 m ³ |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 (2.060 | — | 1.460) | × | 4.700 | = 2.820 2.82 m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | | | | | — |

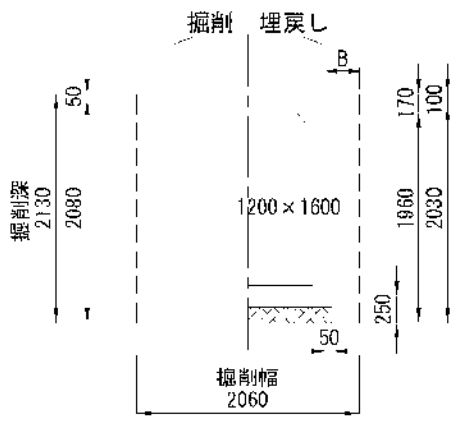
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|---------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 00m | | 4. 70 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 4. 70 m |

| | | | | | |
|---------------------------------------|--|--|--|--|--|
| 路線番号 6-1 M5+2.90m～M5+7.60m | |  | | U 1200×1400 幅= 1.460 m 高さ= 1.680 m | |
| 市道 対象区間 M5+2.90m～M5+7.60m : 6.00 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | | |
| 取り壊し構造物 | | 官民側 Co 舗装厚 m 路盤厚 m | | 道路側 B= m 官民側 B= m | |

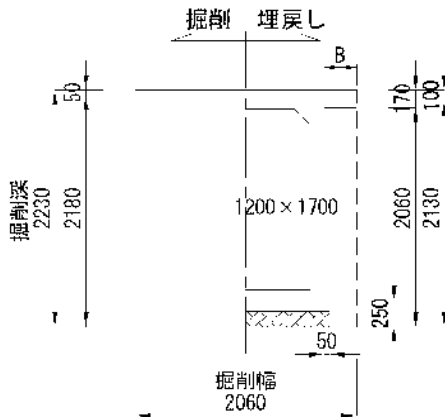
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | 計 |
|---------|--|----------------|---|---------|---|-------------|----------------------------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 6.000 | | | = | 6.000 | 6.00 m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 2.060 | × | 6.000 | = | 12.360 | 12.36 m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 2.060 | × | 6.000 | × | 1.880 | = 23.237 23.24 m ³ |
| | 取り壊し構造物 | | | | | | — |
| | 残 塊 処 理 As | 12.360 | × | 0.050 | = | 0.618 | 0.62 m ³ |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 2.060 | × | 6.000 | = | 12.360 | 12.36 m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | ((2.060 | — | 1.460) | × | 1.760 | |
| | | — 0.050 | × | 0.250 | × | 2) × 6.000 | = 6.186 6.19 m ³ |
| | 残 土 処 理 | 23.237 | — | 6.186 | ÷ | 0.9 | = 16.364 16.36 m ³ |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 (2.060 | — | 1.460) | × | 6.000 | = 3.600 3.60 m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | | | | | — |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|-----------------------|---------------|--------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2.50m | | 6.00 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 6.00 m |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|---------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 50m | | 3. 80 m |
| | 支 保 工 2 段 | | 3. 80 m |

| 路線番号 6-1 M5+17.40m～M5+47.20m | |  | | □ 1200×1600 幅= 1.460 m 高さ= 1.880 m | | | |
|--|--|--|-----------------------|--|---------|----------------|----------------|
| 市道 対象区間 M5+17.40m～M5+47.20m : 29.80 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | | | |
| 取り壊し構造物 | | 道路側 B= 0.350 m 官民側 B= 0.250 m | | | | | |
| 名 称 | | 位置・仕様等 | | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | 計 | |
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 29.800 | | = | 29.800 | 29.80 | m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 2.060 | × 29.800 | = | 61.388 | 61.39 | m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 2.060 | × 29.800 × 2.080 | = | 127.687 | 127.69 | m ³ |
| | 取り壊し構造物 | — | | | | | |
| | 残 塊 処 理 As | 61.388 | × 0.050 | = | 3.069 | 3.07 | m ³ |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 2.060 × 29.800 | | = | 61.388 | 61.39 | m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.350 × 1.960 - 0.050 × 0.250) × 29.800 | = | 20.070 | 20.07 | m ³ | |
| | (再生砕石) | (0.250 × 2.030 - 0.050 × 0.250) × 29.800 | = | 14.751 | 14.75 | m ³ | |
| | 残 土 処 理 | 127.687 - 20.070 ÷ 0.9 | = | 105.387 | 105.39 | m ³ | |
| | 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 0.350 × 29.800 | = | 10.430 | 10.43 | m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 0.250 × 29.800 | = | 7.450 | 7.45 | m ² | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|----------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 50m | | 29. 80 m |
| | 支 保 工 2 段 | | 29. 80 m |

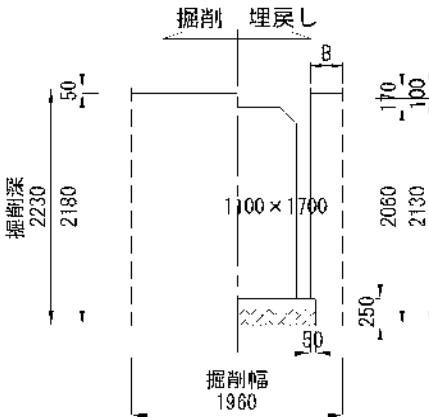
| | | | | | |
|--|--|--|--|--|--|
| 路線番号 6-1 M5+47.20m～M5+85.30m | |  | | □ 1200×1700 幅= 1.460 m 高さ= 1.980 m | |
| 市道 対象区間 M5+47.20m～M5+85.30m : 38.10 m | | | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| 取り壊し構造物 | | 道路側 B= 0.400 m 官民側 B= 0.300 m | | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | | 計 | | |
|---------|--|---------------|-------|--------|--------|-------|--------|---------|-----------------------|----------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 38.100 | | | | = | 38.100 | 38.10 | m | |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 2.060 | × | 38.100 | | = | 78.486 | 78.49 | m ² | |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 2.060 | × | 38.100 | × | 2.180 | = | 171.099 | 171.10 m ³ | |
| | 取り壊し構造物 | | | | | | | — | | |
| | 残 塊 処 理 As | 78.486 | × | 0.050 | | = | 3.924 | 3.92 | m ³ | |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 2.060 | × | 38.100 | | = | 78.486 | 78.49 | m ² | |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.400 | × | 2.060 | — | 0.050 | × | 0.250) | × | |
| | | 38.100 | | | | = | 30.918 | 30.92 | m ³ | |
| | (再生砕石) | (0.300 | × | 2.130 | — | 0.050 | × | 0.250) | × | |
| | | 38.100 | | | | = | 23.870 | 23.87 | m ³ | |
| | 残 土 処 理 | 171.099 | — | 30.918 | ÷ | 0.9 | = | 136.746 | 136.75 m ³ | |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 | 0.400 | × | 38.100 | | = | 15.240 | 15.24 | m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | 0.300 | × | 38.100 | | = | 11.430 | 11.43 | m ² |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|----------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 50m | | 38. 10 m |
| | 支 保 工 2 段 | | 38. 10 m |

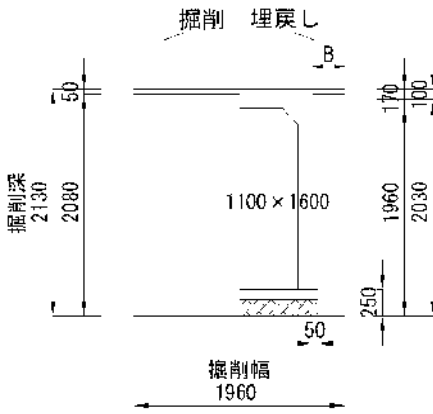
土工・付帯工・土留工集計表

[illegible]

| | | | | | |
|---|--|--|--|---|--|
| 路線番号 5 M6+0. 90m～M6+23. 80m | |  | | U 1100×1700 幅= 1.360 m 高さは= 1.980 m | |
| 市道 対象区間 M6+0. 90m～M6+23. 80m : 22.90 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| 取り壊し構造物 | | 道路側 B= 0.420 m 官民側 B= 0.180 m | | | |

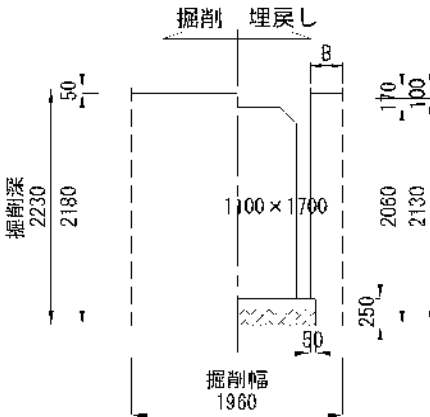
| 名 称 | | 位置・仕様等 | | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | | | |
|---------|--|--|---------|---------------|--------|--------|--------|--------|---------|----------------|----------------|
| 掘 削 | | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 22.900 | | | = | 22.900 | 22.90 | m | | |
| | | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 1.960 | × | 22.900 | | = | 44.884 | 44.88 | m ² | |
| | | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.960 | × | 22.900 | × | 2.180 | = | 97.847 | 97.85 | m ³ |
| | | 取り壊し構造物 | | | | | | | — | | |
| | | 残 塊 処 理 As | 44.884 | × | 0.050 | | = | 2.244 | 2.24 | m ³ | |
| 埋 戻 し | | 不 陸 整 正 | 1.960 | × | 22.900 | | = | 44.884 | 44.88 | m ² | |
| | | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.420 | × | 2.060 | — | 0.050 | × | 0.250) | × | |
| | | | 22.900 | | | | = | 19.527 | 19.53 | m ³ | |
| | | (再生砕石) | (0.180 | × | 2.130 | — | 0.050 | × | 0.250) | × | |
| | | | 22.900 | | | | = | 8.494 | 8.49 | m ³ | |
| 舗 装 復 旧 | | 残 土 処 理 | 97.847 | — | 19.527 | ÷ | 0.9 | = | 76.150 | 76.15 | m ³ |
| | | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 | 0.420 | × | 22.900 | | = | 9.618 | 9.62 | m ² |
| | | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | 0.180 | × | 22.900 | | = | 4.122 | 4.12 | m ² |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|-----------------------|---------------|---------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2.50m | | 22.90 m |
| | 支 保 工 2 段 | | 22.90 m |

| | | | | | |
|--|--|--|--|--|--|
| 路線番号 5 M6+23.80m～M6+59.80m | |  | | U 1100×1600 幅= 1.360 m 高さ= 1.880 m 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m 道路側 B= 0.420 m 官民側 B= 0.180 m | |
| 市道 対象区間 M6+23.80m～M6+59.80m : 36.00 m | | 掘削深 2130 2080 50 | | 掘削幅 1960 | |
| 取り壊し構造物 | | | | | |

| 名 称 | | 位置・仕様等 | | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | |
|-------|--------------------|--|--------------|---------------|--------|---------|---------------------|---------------------------------|----------------------|
| 掘 削 | 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 36.000 | | = | 36.000 | 36.00 | m | |
| | | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 1.960 | × | 36.000 | = | 70.560 | 70.56 m ² | |
| | | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.960 | × | 36.000 | × | 2.080 | = 146.765 146.77 m ³ | |
| | | 取り壊し構造物 | | | | | — | | |
| | | 残 塊 処 理 As | 70.560 | × | 0.050 | = | 3.528 | 3.53 m ³ | |
| 埋 戻 し | 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.960 | × | 36.000 | = | 70.560 | 70.56 m ² | |
| | | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.420 | × | 1.960 | — 0.050 | × | 0.250) × 36.000 = 29.185 | 29.19 m ³ |
| | | (再生砕石) | (0.180 | × | 2.030 | — 0.050 | × | 0.250) × 36.000 = 12.704 | 12.70 m ³ |
| | | 残 土 処 理 | 146.765 | — | 29.185 | ÷ | 0.9 | = 114.337 114.34 m ³ | |
| | 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 0.420 | × | 36.000 | = | 15.120 | 15.12 m ² | |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 0.180 | × | 36.000 | = | 6.480 | 6.48 m ² | | |

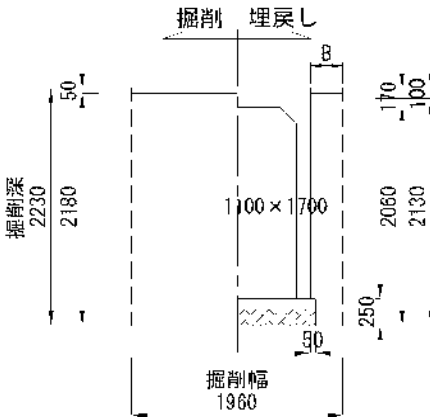
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|----------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 50m | | 36. 00 m |
| | 支 保 工 2 段 | | 36. 00 m |

| | | | | | |
|--|--|--|--|--|--|
| 路線番号 5 M6+59.80m～M6+81.80m | |  | | □ 1100×1700 幅= 1.360 m 高さ= 1.980 m | |
| 市道 対象区間 M6+59.80m～M6+81.80m : 22.00 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| 取り壊し構造物 | | 道路側 B= 0.490 m 官民側 B= 0.110 m | | | |

| 名 称 | | 位置・仕様等 | | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | | |
|---------|--|---------|-------|---------------|--------|-------|--------|---------|----------------|----------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 22.000 | | | | = | 22.000 | 22.00 | m | |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 1.960 | × | 22.000 | | = | 43.120 | 43.12 | m ² | |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.960 | × | 22.000 | × | 2.180 | = | 94.002 | m ³ | |
| | 取り壊し構造物 | | | | | | | — | | |
| | 残 塊 処 理 As | 43.120 | × | 0.050 | | = | 2.156 | 2.16 | m ³ | |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.960 | × | 22.000 | | = | 43.120 | 43.12 | m ² | |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.490 | × | 2.060 | — | 0.050 | × | 0.250) | × | |
| | | 22.000 | | | | = | 21.932 | 21.93 | m ³ | |
| | (再生砕石) | (0.110 | × | 2.130 | — | 0.050 | × | 0.250) | × | |
| | | 22.000 | | | | = | 4.880 | 4.88 | m ³ | |
| 舗 装 復 旧 | 残 土 処 理 | 94.002 | — | 21.932 | ÷ | 0.9 | = | 69.633 | 69.63 | m ³ |
| | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 | 0.490 | × | 22.000 | = | 10.780 | 10.78 | m ² | |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | 0.110 | × | 22.000 | = | 2.420 | 2.42 | m ² | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|----------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 50m | | 22. 00 m |
| | 支 保 工 2 段 | | 22. 00 m |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|----------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 50m | | 18. 50 m |
| | 支 保 工 2 段 | | 18. 50 m |

| | | | | | |
|---|--|--|--|--|--|
| 路線番号 4-2 M7+0.90m～M7+27.40m | |  | | U 1100×1700 幅= 1.360 m 高さ= 1.980 m | |
| 市道 対象区間 M7+0.90m～M7+27.40m : 26.50 m | | | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| 取り壊し構造物 | | | | 道路側 B= 0.490 m 官民側 B= 0.110 m | |

| 名 称 | | 位置・仕様等 | | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | | | |
|---------|---------|--|---------|---------------|--------|--------|--------|--------|---------|----------------|----------------|
| 掘 削 | 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 26.500 | | | = | 26.500 | 26.50 | m | | |
| | | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 1.960 | × | 26.500 | | = | 51.940 | 51.94 | m ² | |
| | | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 1.960 | × | 26.500 | × | 2.180 | = | 113.229 | 113.23 | m ³ |
| | | 取り壊し構造物 | | | | | | | — | | |
| | | 残 塊 処 理 As | 51.940 | × | 0.050 | | = | 2.597 | 2.60 | m ³ | |
| 埋 戻 し | 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.960 | × | 26.500 | | = | 51.940 | 51.94 | m ² | |
| | | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.490 | × | 2.060 | — | 0.050 | × | 0.250) | × | |
| | | | 26.500 | | | | = | 26.418 | 26.42 | m ³ | |
| | | (再生砕石) | (0.110 | × | 2.130 | — | 0.050 | × | 0.250) | × | |
| | | | 26.500 | | | | = | 5.878 | 5.88 | m ³ | |
| 舗 装 復 旧 | 舗 装 復 旧 | 残 土 処 理 | 113.229 | — | 26.418 | ÷ | 0.9 | = | 83.876 | 83.88 | m ³ |
| | | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 | 0.490 | × | 26.500 | | = | 12.985 | 12.99 | m ² |
| | | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | 0.110 | × | 26.500 | | = | 2.915 | 2.92 | m ² |
| | | | | | | | | | | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|----------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 50m | | 26. 50 m |
| | 支 保 工 2 段 | | 26. 50 m |

| 路線番号 4-2 M7+27.40m～M7+70.10m | | 掘削 埋戻し | | □ 1100×1700 幅= 1.360 m 高さ= 1.980 m | | |
|--|--|---|--|--|---------|-----------------------|
| 市道 対象区間 M7+27.40m～M7+70.10m : 42.70 m | | | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m 道路側 B= 0.490 m 官民側 B= 0.110 m | | |
| 取り壊し構造物 □ 300×300 | | | | | | |
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 |
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 42.700 | | = | 42.700 | 42.70 m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | (1.960 - 0.560) × 42.700 | | = | 59.780 | 59.78 m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 1.960 × 42.700 × 2.180 | | = | 182.449 | |
| | 取り壊し構造物 □ 300×300 | 0.560 × 0.500 × 42.700 | | = | 11.956 | |
| | | 182.449 - 11.956 | | = | 170.493 | 170.49 m ³ |
| | 残 塊 処 理 As | 59.780 × 0.050 | | = | 2.989 | 2.99 m ³ |
| | Co | (0.560 × 0.500 - 0.300 ²) × 42.700 | | = | 8.113 | 8.11 m ³ |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.960 × 42.700 | | = | 83.692 | 83.69 m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.490 × 2.060 - 0.050 × 0.250) × 42.700 | | = | 42.568 | 42.57 m ³ |
| | (再生砕石) | (0.110 × 2.130 - 0.050 × 0.250) × 42.700 | | = | 9.471 | 9.47 m ³ |
| | 残 土 処 理 | 170.493 - 42.568 ÷ 0.9 | | = | 123.195 | 123.20 m ³ |
| | | | | | | |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 0.490 × 42.700 | | = | 20.923 | 20.92 m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 0.110 × 42.700 | | = | 4.697 | 4.70 m ² |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|----------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 50m | | 42. 70 m |
| | 支 保 工 2 段 | | 42. 70 m |

角 型 柵 設 置 工

| 管 番 号 | 柵 番 号 | 柵 深 m | 1500×1500 | | 1200×1200 | | 600×600 | | | | | | | | グレーチング蓋 | | | 摘 要 |
|-------------|-------------|-------------|-----------|----------|-----------|---------|---------|---------|---------|---------|---------|----------|----------|----------|----------------|----------------|--------------|--------|
| | | | 上部 | | 下部 | 上部 | 下部 | L=600mm | L=700mm | L=800mm | L=900mm | L=1000mm | L=1100mm | L=1200mm | 1500×1500 用 | 1200×1200 用 | 600×600 用 | |
| | | | h=600mm | h=1200mm | h=900mm | h=600mm | h=900mm | | | | | | | | | | | |
| | | | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 組 | 組 | 組 | |
| 6-1 | M-5 | 1.620 | 1.0 | | 1.0 | | | | | | | | | | 1.0 | | | |
| 6-1 | M-6 | 1.920 | | 1.0 | 1.0 | | | | | | | | | | 1.0 | | | |
| 4-2 | M-7 | 1.920 | | 1.0 | 1.0 | | | | | | | | | | 1.0 | | | |
| 4-2 | M-8 | 1.920 | | 1.0 | 1.0 | | | | | | | | | | 1.0 | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合 計 | | | 1.0 | 3.0 | 4.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 4.0 | 0.0 | 0.0 | |

樹基礎工

P. 1

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | | 計 | |
|-------------------|------------------|-----------------------|---|---------|---|---------------------|---|-------|----------------|
| M-5 1500×1500形 | 基礎砕石 t=0.200m | 2.000 | × | 2.000 | = | 4.000 | | 4.00 | m ² |
| M-6 1500×1500形 | 基礎砕石 t=0.200m | 2.000 | × | 2.000 | = | 4.000 | | 4.00 | m ² |
| M-7 1500×1500形 | 基礎砕石 t=0.200m | 2.000 | × | 2.000 | = | 4.000 | | 4.00 | m ² |
| M-8 1500×1500形 | 基礎砕石 t=0.200m | 2.000 | × | 2.000 | = | 4.000 | | 4.00 | m ² |
| M-5 1500×1500形 | 現場打床版 コンクリート | $\frac{2.300^2}{2}$ | × | 0.400 | － | $\frac{1.624^2}{2}$ | × | 0.170 | |
| | | － $\frac{1.500^2}{2}$ | × | 0.230 | = | 1.150 | | 1.15 | m ³ |
| | 型 枠 | (2.300 | × | 0.400 | + | 1.624 | × | 0.170 | |
| | | + 1.500 | × | 0.230) | × | 4 | = | 6.164 | m ² |
| | 差筋アンカーD13 | | | | | | | 18 | 本 |

付 帯 工

P.1

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|---------|---------|-----------------------|--------|
| 側溝撤去復旧工 | 300×300 | 2.000 + 2.000 = 4.000 | 4.00 m |

総 括 表

(基幹)

大口排水区

| 工 種 | 種 目 | 形状・寸法 | 単位 | 1000× 900 | 900型 | 600型 | 600×600 | 1100× 1100 | φ 300 | | | 計 | 備考 |
|---------|------------|--------------------------|----|--------------|--------|--------|---------|---------------|-------|--|--|--------|----|
| 土 工 | 舗装切断 | As | | | | | | | | | | | |
| | | t ≤ 15cm | m | 45.55 | 104.16 | 90.14 | 10.56 | 7.92 | 9.95 | | | 268.28 | |
| | 舗装掘削 | As t ≤ 15cm BH 0.28m³ | m² | 0.00 | 0.00 | 69.96 | 0.00 | 0.00 | 4.97 | | | 74.93 | |
| | | As t ≤ 15cm BH 0.45m³ | m² | 95.71 | 66.10 | 0.00 | 9.82 | 9.35 | 0.00 | | | 180.98 | |
| | 機械掘削 | バックホウ 0.28m³ | m³ | 293.04 | 0.00 | 120.09 | 0.00 | 0.00 | 6.08 | | | 419.22 | |
| | | バックホウ 0.45m³ | m³ | 157.91 | 125.96 | 0.00 | 14.34 | 21.43 | 0.00 | | | 319.64 | |
| | 人力掘削 | | m³ | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | | | 0.00 | |
| | 残塊処理 | As塊 | m³ | 4.78 | 3.32 | 3.99 | 0.49 | 0.47 | 0.25 | | | 13.30 | |
| | | Co塊 | m³ | 0.00 | 55.44 | 32.92 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | | | 88.36 | |
| | 残土処理 | バックホウ 0.28m³ | m³ | 166.81 | 0.00 | 54.11 | 0.00 | 0.00 | 6.08 | | | 227.00 | |
| | | バックホウ 0.45m³ | m³ | 82.97 | 50.66 | 0.00 | 5.46 | 8.72 | 0.00 | | | 147.81 | |
| | 不陸整正 | | m² | 305.22 | 177.07 | 123.49 | 9.82 | 9.35 | 4.97 | | | 629.93 | |
| | 機械埋戻し | 流用土 BH 0.28m³ | m³ | 113.62 | 0.00 | 59.39 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | | | 173.01 | |
| | | 流用土 BH 0.45m³ | m³ | 67.45 | 67.79 | 0.00 | 7.99 | 11.44 | 0.00 | | | 154.67 | |
| | | 再生砕石 BH 0.28m³ | m³ | 0.00 | 0.00 | 10.72 | 0.00 | 0.00 | 2.91 | | | 13.63 | |
| | | 再生砕石 BH 0.45m³ | m³ | 0.00 | 26.11 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | | | 26.11 | |
| 管 布 設 工 | □1000×1300 | | m | 0.80 | | | | | | | | 0.80 | |
| | 〃 | L=0.800m | 本 | 1 | | | | | | | | 1.00 | |
| | □1000×900 | | m | 154.19 | | | | | | | | 154.19 | |
| | 〃 | L=2.000m | 本 | 69 | | | | | | | | 69 | |
| | 〃 | L=1.500m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | 〃 | L=1.000m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | 〃 | L=0.700m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | 〃 | L=0.600m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | 〃 | 長 L=0.980m 短 L=0.675m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | 〃 | 長 L=1.305m 短 L=1.000m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | 〃 | 長 L=0.695m 短 L=0.708m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | 〃 | 長 L=1.063m 短 L=1.051m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | 〃 | 長 L=1.409m 短 L=1.347m | 本 | 2 | | | | | | | | 2 | |
| | 〃 | 長 L=1.393m 短 L=1.362m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | 〃 | 長 L=1.114m 短 L=1.083m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |

| 工 種 | 種 目 | 形状・寸法 | 単位 | 1000× 900 | 900型 | 600型 | 600×600 | 1100× 1100 | φ 300 | | | 計 | 備考 |
|---------|------------|--------------------------|----|--------------|--------|-------|---------|---------------|-------|--|--|--------|-----------|
| 管 布 設 工 | 〃 | 長 L=1.721m 短 L=0.978m | 本 | 2 | | | | | | | | 2 | |
| | 段差パネル | 1.260×1.560 ×0.300 | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | □600×600 | | m | | | | 5.28 | | | | | 5.28 | 既設 布設替 |
| | 〃 | L=2.000m | 本 | | | | 1 | | | | | 1 | 〃 |
| | 〃 | L=1.500m | 本 | | | | 1 | | | | | 1 | 〃 |
| | 〃 | 長 L=1.281m 短 L=0.717m | 本 | | | | 1 | | | | | 1 | |
| | 〃 | 長 L=0.880m 短 L=0.648m | 本 | | | | 1 | | | | | 1 | |
| | □1100×1100 | | m | | | | | 4.01 | | | | 4.01 | 末端部 接続 |
| | 〃 | L=0.600m | 本 | | | | | 1 | | | | 1 | 〃 |
| | 〃 | L=1.395m | 本 | | | | | 1 | | | | 1 | 〃 |
| | 〃 | L=2.000m | 本 | | | | | 1 | | | | 1 | 〃 |
| | 閉塞パネル | 1.360×1.360 ×0.300 | 本 | | | | | 1 | | | | 1 | 〃 |
| | 可変側溝900型 | | m | | 104.16 | | | | | | | 104.16 | |
| | H=1.200m | L=2.000m | 本 | | 13 | | | | | | | 13 | |
| | | L=1.000m | 本 | | 14 | | | | | | | 14 | |
| | | L=1.468m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=1.051m 短 L=1.005m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=1.092m 短 L=0.994m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=1.061m 短 L=1.000m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=0.893m 短 L=0.738m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | H=1.100m | L=2.000m | 本 | | 21 | | | | | | | 21 | |
| | | L=1.000m | 本 | | 8 | | | | | | | 8 | |
| | | 長 L=1.391m 短 L=1.238m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | H=1.000m | L=2.000m | 本 | | 2 | | | | | | | 2 | |
| | | L=1.000m | 本 | | 2 | | | | | | | 2 | |
| | | L=1.064m | 本 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | 可変側溝600型 | | m | | | 90.14 | | | | | | 90.14 | |
| | H=1.300m | L=2.000m | 本 | | | 22 | | | | | | 22 | |
| | H=1.200m | L=2.000m | 本 | | | 12 | | | | | | 12 | |
| | | L=1.199m | 本 | | | 1 | | | | | | 1 | |
| | | L=1.166m | 本 | | | 1 | | | | | | 1 | |

| 工 種 | 種 目 | 形状・寸法 | 単位 | 1000× 900 | 900型 | 600型 | 600×600 | 1100× 1100 | φ 300 | | | 計 | 備考 |
|----------------|------------------|-------------------|----------------|--------------|--------|-------|---------|---------------|-------|--|--|--------|----|
| 管 布 設 工 | H=1.100m | L=2.000m | 本 | | | 1 | | | | | | 1 | |
| | | 長 L=1.869m | | | | | | | | | | | |
| | | 短 L=1.668m | 本 | | | 1 | | | | | | 1 | |
| | H=0.700m | L=2.000m | 本 | | | 8 | | | | | | 8 | |
| | | 側溝900型 L=0.50m | 組 | | 12 | | | | | | | 12 | |
| | | 側溝600型 L=0.50m | 組 | | | 9 | | | | | | 9 | |
| | コンクリート蓋 | 側溝900型 L=0.50m | 枚 | | 60 | | | | | | | 60 | |
| | | 側溝600型 L=0.50m | 枚 | | | 77 | | | | | | 77 | |
| | 基礎 コンクリート | 18-8-25・B種 | m ³ | 22.63 | 12.50 | 7.84 | 0.56 | 6.18 | | | | 49.71 | |
| | 型 枠 | | m ² | 31.00 | 20.83 | 18.03 | 1.06 | 7.92 | | | | 78.84 | |
| | インパート コンクリート | 18-8-25・B種 | m ³ | | 11.06 | 9.52 | | | | | | 20.58 | |
| | 基礎砕石 | t =0.150m | m ² | 226.29 | 124.99 | | | 61.78 | | | | 413.06 | |
| | | t =0.100m | m ² | | | 78.42 | 5.60 | | | | | 84.02 | |
| | 敷モルタル | | m ³ | 4.53 | | | 0.11 | 1.24 | | | | 5.88 | |
| | 現場打側溝 | コンクリート 取り壊し工 | m ³ | | | 1.52 | | | | | | 1.52 | |
| | | コンクリート 打設工工 | m ³ | | | 2.64 | | | | | | 2.64 | |
| | | 型 枠 | m ² | | | 23.92 | | | | | | 23.92 | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | VU φ 300 | | m | | | | | | 5.13 | | | 5.13 | |
| | | L=4.000m | 本 | | | | | | 2 | | | 2 | |
| | | 90° 曲管 | 本 | | | | | | 1 | | | 1 | |
| | | 砂基礎 | m ³ | | | | | | 2.18 | | | 2.18 | |
| 角 型 枠 設 置 工 | 1200形 上部 | | 箇所 | 1 | 1 | | | | | | | 2 | |
| | | h=600mm | 個 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | | h=900mm | 個 | | 1 | | | | | | | 1 | |
| | 下部 | h=900mm | 個 | 1 | 1 | | | | | | | 2 | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | 現場打床版 コンクリート | | m ³ | 1.10 | | | | | | | | 1.10 | |
| | 型 枠 | | m ² | 10.49 | | | | | | | | 10.49 | |
| | 差筋アンカー | D13 | 本 | 23 | | | | | | | | 23 | |
| | 角落しゲート 設置工 | | 箇所 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | 削孔 | 600×600孔 | 箇所 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | SUS L-100×100 | L=0.94m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |
| | | L=0.84m | 本 | 1 | | | | | | | | 1 | |

| 工 種 | 種 目 | 形状・寸法 | 単位 | 1000× 900 | 900型 | 600型 | 600×600 | 1100× 1100 | φ 300 | | | 計 | 備考 |
|----------------|------------------|---------------------------------|----------------|--------------|-------|-------|---------|---------------|-------|--|--|--------|----|
| 角 型 枠 設 置 工 | SUS [-80×40 | L=0.71m | 本 | 2 | | | | | | | | 2 | |
| | 角落し材 | 400×400×60 | 枚 | 5 | | | | | | | | 5 | |
| | グレーチング蓋 | T-25 | 組 | 1 | 1 | | | | | | | 2 | |
| | 600形 | | 箇所 | | | 1 | | | | | | 1 | |
| | | h=1300mm | 個 | | | 1 | | | | | | 1 | |
| | グレーチング蓋 | T-25 | 組 | | | 1 | | | | | | 1 | |
| | 400形 | | 箇所 | | | | | 2 | | | | 2 | |
| | | h=600mm | 個 | | | | | 1 | | | | 1 | |
| | | h=1000mm | 個 | | | | | 1 | | | | 1 | |
| | グレーチング蓋 | T-25 | 組 | | | | | 2 | | | | 2 | |
| | 基礎 コンクリート | 18-8-25・B種 | m ³ | | | 0.09 | | | | | | 0.09 | |
| | 型 枠 | | m ² | | | 0.19 | | | | | | 0.19 | |
| 舗 装 工 | 仮復旧工 | 路盤厚=0.10 合材厚=0.05 | m ² | 95.72 | 44.41 | 41.04 | 9.82 | 9.35 | | | | 200.34 | |
| | | Co舗装 t=10cm | m ² | 0.00 | 18.08 | 13.05 | 0.00 | 0.00 | | | | 31.13 | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| 土 留 工 | 軽量鋼矢板 | 2.0m以下 BH 0.28m ³ | m | 0.00 | 0.00 | 74.14 | | | | | | 74.14 | |
| | | 2.0m以下 BH 0.45m ³ | m | 41.25 | 97.16 | 0.00 | | | | | | 138.41 | |
| | | 2.5m以下 BH 0.28m ³ | m | 0.00 | 0.00 | 0.00 | | | | | | 0.00 | |
| | | 2.5m以下 BH 0.45m ³ | m | 1.10 | 0.00 | 0.00 | | 3.96 | | | | 5.06 | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | 支保工 | 1段 | m | 41.25 | 97.16 | 74.14 | | | | | | 212.55 | |
| | | 2段 | m | 1.10 | 0.00 | 0.00 | | 3.96 | | | | 5.06 | |
| 末 端 部 接 続 工 | 開口部撤去工 コンクリート | 取り壊し量 | m ³ | 1.30 | | | | | | | | 1.30 | |
| | 鉄筋切断 | D13 | 箇所 | 16.00 | | | | | | | | 16.00 | |
| | 残塊処理 | Co塊(鉄筋含む) | m ³ | 1.30 | | | | | | | | 1.30 | |
| | 開口部復旧工 コンクリート | | m ³ | 0.86 | | | | | | | | 0.86 | |
| | 型 枠 | | m ² | 9.34 | | | | | | | | 9.34 | |
| | 鉄筋量 巻立 | SD345 D16 | t | 0.04 | | | | | | | | 0.04 | |
| | コンクリート | | m ³ | 0.28 | | | | 0.29 | 0.15 | | | 0.72 | |
| | 型 枠 | | m ² | 2.02 | | | | 1.95 | 1.22 | | | 5.19 | |
| | 差筋アンカー | D13 | 本 | 16 | | | | 21 | | | | 37 | |

[illegible]

管 渠 布 設 工

| 路 線 番 号 | 管 渠 延 長 | □1000×1300布設工 | | □1000×900 布 設 工 | | | | | | | | | | | | | | 段差パネル 1260× 1560×300 | 摘 要 |
|---------------------------------|------------------|---------------|----------|-----------------|----------|----------|---------|---------|-----|--------------------------------|----------------------------------|--------------------------------|----------------------------------|----------------------------------|----------------------------------|----------------------------------|---------------------------------|----------------------------|--------|
| | | L=800mm | L=1000mm | L=2000mm | L=1500mm | L=1000mm | L=700mm | L=600mm | | 斜 切 | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | 長辺 L=980mm 短辺 L=675mm | 長辺 L=1305mm 短辺 L=1000mm | 長辺 L=695mm 短辺 L=708mm | 長辺 L=1063mm 短辺 L=1051mm | 長辺 L=1409mm 短辺 L=1347mm | 長辺 L=1393mm 短辺 L=1362mm | 長辺 L=1114mm 短辺 L=1083mm | 長辺 L=1721mm 短辺 L=978mm | | |
| | | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | |
| 375-18 107-1～ 107-1+0.80m | 0.800 | 1.0 | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 375-18 107-1+0.80m ～M-1 | 154.190 | | | 69.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 2.0 | 1.0 | 1.0 | 2.0 | 1.0 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 小 計 | 154.99 | 1.0 | 0.0 | 69.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 0.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 2.0 | 1.0 | 1.0 | 2.0 | 1.0 | |
| 合 計 | 154.99 | 1.0 | 0.0 | 69.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 0.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 2.0 | 1.0 | 1.0 | 2.0 | 1.0 | |

管 渠 布 設 工

| 路線 番号 | 管渠 延長 | 可変側溝600型布設工 | | | | | | | | | | | | グレーチング蓋 | コンクリート蓋 | 摘 要 |
|---------------------------------------|----------|-------------|----------|----------|----------|----------|----------|--|----------|-----|-----|-----|-----|---------|---------|--------|
| | | H=1300mm | | H=1200mm | | | H=1100mm | | H=700mm | | | | | | | |
| | | L=2000mm | L=1500mm | L=2000mm | L=1199mm | L=1166mm | L=2000mm | 斜切 長辺 L=1869mm 短辺 L=1668mm | L=2000mm | | | | | | | |
| | | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | | | | | 組 | 枚 | |
| 375-12-2 M-2+0.72m ～M-2+7.90m | 7.180 | | | 3.0 | 1.0 | | | | | | | | | 1 | 5 | |
| 375-12-2 M-2+7.90m ～M-2+51.90m | 44.000 | 22.0 | | | | | | | | | | | | 4 | 40 | |
| 375-12-2 M-2+51.90m ～M-2+71.08m | 19.180 | | | 9.0 | | 1.0 | | | | | | | | 2 | 16 | |
| 375-15 M-2+0.72m ～M-2+4.50m | 3.780 | | | | | | 1.0 | 1.0 | | | | | | 0 | 2 | |
| 375-15 M-2+4.50m ～M-2+20.50m | 16.000 | | | | | | | | 8.0 | | | | | 2 | 14 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 小 計 | 90.14 | 22.0 | 0.0 | 12.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 8.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 9.0 | 77.0 | |
| 合 計 | 90.14 | 22.0 | 0.0 | 12.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 8.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 9.0 | 77.0 | |

管 渠 基 礎 工

375-18

P. 1

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | | 計 | |
|------------------|---------------------|---------------|---|---------|---|---------|---|---------|-----------------------|
| □1000×900 基礎工 | 基礎コンクリート | 1.460 | × | 0.100 | × | 154.990 | = | 22.629 | 22.63 m ³ |
| | 型 枠 | 2.0 | × | 0.100 | × | 154.990 | = | 30.998 | 31.00 m ² |
| | 敷モルタル | 1.460 | × | 0.020 | × | 154.990 | = | 4.526 | 4.53 m ³ |
| | 基 礎 砕 石 t=0.150m | 1.460 | × | 154.990 | | | = | 226.285 | 226.29 m ² |

管 渠 布 設 工

| 路 線 番 号 | 管 渠 延 長 | □600×600布設工 | | | | | | | | | | | | | | | | 摘 要 | |
|------------------|------------------|-------------|----------|---------------------------------|--------------------------------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|------------|--|
| | | L=2000mm | L=1500mm | 斜 切 | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | 長辺 L=1281mm 短辺 L=717mm | 長辺 L=880mm 短辺 L=648mm | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | |
| 既設布設替え | 5.280 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 小 計 | 5.28 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | |
| 合 計 | 5.28 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | |

管 渠 基 礎 工

375-12-2・15

P. 1

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | | | 計 | | |
|----------|---------------------|---------------|---|---------|---|--------|---|--------|--------|----------------|----------------|
| 可変側溝600型 | 基礎コンクリート | 0.870 | × | 0.100 | × | 90.140 | = | 7.842 | 7.84 | m ³ | |
| | 型 枠 | 2.0 | × | 0.100 | × | 90.140 | = | 18.028 | 18.03 | m ² | |
| | インバート コンクリート | (0.052 | + | 0.064) | × | 0.500 | × | 7.180 | = | 0.416 | |
| | | (0.151 | + | 0.152) | × | 0.500 | × | 44.000 | = | 6.666 | |
| | | (0.051 | + | 0.100) | × | 0.500 | × | 19.180 | = | 1.448 | |
| | | (0.050 | + | 0.050) | × | 0.500 | × | 3.780 | = | 0.189 | |
| | | (0.050 | + | 0.050) | × | 0.500 | × | 16.000 | = | 0.800 | |
| | | 計 | | | | | | | 9.519 | 9.52 | m ³ |
| | 基 礎 砕 石 t=0.100m | 0.870 | × | 90.140 | = | | | | 78.422 | 78.42 | m ³ |

管 渠 基 礎 工

P. 1

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | | 計 | |
|-----------------|---------------------|---------------|---|-------|---|-------|---|-------|---------------------|
| □600×600 基礎工 | 基礎コンクリート | 1.060 | × | 0.100 | × | 5.280 | = | 0.560 | 0.56 m ³ |
| | 型 枠 | 2 | × | 0.100 | × | 5.280 | = | 1.056 | 1.06 m ² |
| | 敷モルタル | 1.060 | × | 0.020 | × | 5.280 | = | 0.112 | 0.11 m ³ |
| | 基 礎 砕 石 t=0.100m | 1.060 | × | 5.280 | | | = | 5.597 | 5.60 m ² |

管 渠 基 礎 工

375-16-1・16-2・16-3

P. 1

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | | | 計 | | |
|----------|---------------------|---------------|---|---------|---|---------|-------|---------|--------|----------------|-------|
| 可変側溝900型 | 基礎コンクリート | 1.200 | × | 0.100 | × | 104.160 | = | 12.499 | 12.50 | m ³ | |
| | 型 枠 | 2.0 | × | 0.100 | × | 104.160 | = | 20.832 | 20.83 | m ² | |
| | インバート コンクリート | (0.050 | + | 0.155 |) | × | 0.500 | × | 24.380 | = | 2.499 |
| | | (0.112 | + | 0.159 |) | × | 0.500 | × | 19.500 | = | 2.642 |
| | | (0.112 | + | 0.152 |) | × | 0.500 | × | 8.100 | = | 1.069 |
| | | (0.052 | + | 0.150 |) | × | 0.500 | × | 20.000 | = | 2.020 |
| | | (0.050 | + | 0.053 |) | × | 0.500 | × | 7.000 | = | 0.361 |
| | | (0.053 | + | 0.153 |) | × | 0.500 | × | 8.100 | = | 0.834 |
| | | (0.078 | + | 0.153 |) | × | 0.500 | × | 6.100 | = | 0.705 |
| | | (0.078 | + | 0.092 |) | × | 0.500 | × | 10.980 | = | 0.933 |
| | | | | | | | | | 計 | 11.063 | 11.06 |
| | 基 礎 砕 石 t=0.150m | 1.200 | × | 104.160 | | | = | 124.992 | 124.99 | m ² | |

管 渠 布 設 工

| 路線 番号 | 管渠 延長 | 可変側溝900型布設工 | | | | | | | | | | | | | グレーチング 蓋 | コンクリート 蓋 | 摘 要 |
|---------------------------------------|----------|-------------|----------|----------|----------------------------|---------------------------|----------------------------|--------------------------|----------|----------|----------------------------|----------|----------|----------|-------------|-------------|--------|
| | | H=1200mm | | | | | | | H=1100mm | | | H=1000mm | | | | | |
| | | L=2000mm | L=1000mm | L=1468mm | 斜切 長辺 | 斜切 長辺 | 斜切 長辺 | 斜切 長辺 | L=2000mm | L=1000mm | 斜切 長辺 | L=2000mm | L=1000mm | L=1064mm | L=0.50m | L=0.50m | |
| | | | | | L=1051mm 短辺 L=1005mm | L=1092mm 短辺 L=994mm | L=1061mm 短辺 L=1000mm | L=893mm 短辺 L=738mm | | | L=1391mm 短辺 L=1238mm | | | | | | |
| | | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 組 | 枚 | |
| 375-16-3 M-1+0.72m ～M-1+25.10m | 24.380 | | | | | | | | 10.0 | 3.0 | 1.0 | | | | 2 | 18 | |
| 375-16-3 M-1+25.10m ～M-1+44.60m | 19.500 | 8.0 | 2.0 | 1.0 | | | | | | | | | | | 3 | 13 | |
| 375-16-2 M-1+44.60m ～M-1+52.70m | 8.100 | 2.0 | 4.0 | | | | | | | | | | | | 1 | 3 | |
| 375-16-2 M-1+52.70m ～M-1+72.70m | 20.000 | | | | | | | | 10.0 | | | | | | 2 | 18 | |
| 375-16-2 M-1+72.70m ～M-1+79.70m | 7.000 | | | | | | | | | | | 2.0 | 2.0 | 1.0 | 0 | 4 | |
| 375-16-2 M-1+79.70m ～M-1+87.80m | 8.100 | | | | | | | | 1.0 | 5.0 | | | | | 1 | 1 | |
| 375-16-2 M-1+87.80m ～M-1+93.90m | 6.100 | 1.0 | 3.0 | | 1.0 | | | | | | | | | | 1 | 1 | |
| 375-16-1 M-1+93.90m ～M-1+104.88 | 10.980 | 2.0 | 5.0 | | | 1.0 | 1.0 | 1.0 | | | | | | | 2 | 2 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 小 計 | 104.16 | 13.0 | 14.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 21.0 | 8.0 | 1.0 | 2.0 | 2.0 | 1.0 | 12.0 | 60.0 | |
| 合 計 | 104.16 | 13.0 | 14.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 21.0 | 8.0 | 1.0 | 2.0 | 2.0 | 1.0 | 12.0 | 60.0 | |

角 型 柵 設 置 工

| 管 番 号 | 柵 番 号 | 柵 深 m | 1500×1500 | | 1200×1200 | | | 600×600 | | | | | | | | グレーチング蓋 | | | 摘 要 |
|-------------|-------------|-------------|-----------|---------|-----------|----------|----------|----------|----------|----------|----------|-----------|-----------|-----------|----------------|----------------|--------------|--|--------|
| | | | 上部 | 下部 | 上部 | | 下部 | h =600mm | h =700mm | h =800mm | h =900mm | h =1000mm | h =1100mm | h =1300mm | 1500×1500 用 | 1200×1200 用 | 600×600 用 | | |
| | | | h=900mm | h=900mm | h =600mm | h =900mm | h =900mm | | | | | | | | | | | | |
| | | | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 組 | 組 | 組 | | |
| 375-18 | M-1 | 1.640 | | | 1.0 | 1.0 | | | | | | | | | | 1.0 | | | |
| 375-16-1 | M-2 | 1.640 | | | | 1.0 | 1.0 | | | | | | | | | 1.0 | | | |
| 375-12-2 | M-3 | 1.440 | | | | | | | | | | | | 1.0 | | | 1.0 | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合 計 | | | 0.0 | 0.0 | 1.0 | 2.0 | 1.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 1.0 | 0.0 | 2.0 | 1.0 | | |

管 渠 布 設 工

| 路線 番号 | 管 渠 延 長 | □1100×1100布設工 | | | | | | | | | | | | | 斜壁 | 調整 ブロック | 調 整 高 | マン ホー ル 蓋 | 摘 要 |
|-----------------------|------------------|---------------|----------|----------|----------------------------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-------|------------|-------------|--------------------|--------|
| | | L=700mm | L=1300mm | L=2000mm | 閉塞パネ ル1360× 1360×300 | | | | | | | | | | H=450 | H=100 | | | |
| | | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 本 | 個 | 個 | mm | 箇所 | |
| 107-1～ 107-1+4.01m | 4.010 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | | | | | | | | | | 1.0 | 1.0 | 33 | 1.0 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 小 計 | 4.01 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 1.0 | 1.0 | 33.0 | 1.0 | |
| 合 計 | 4.01 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 1.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 1.0 | 1.0 | 33.0 | 1.0 | |

土工・付帯工・土留工集計表

[illegible]

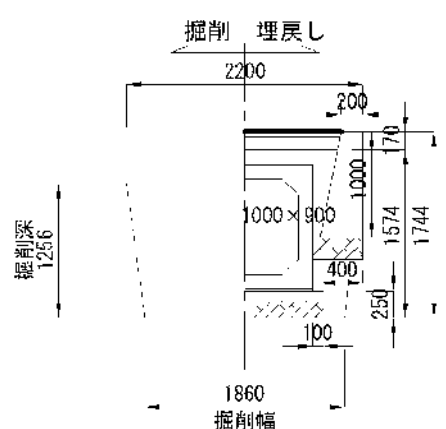
| 路線番号 375-18 M107-1+0.00m～M107-1+1.10m | | □ 1000×1300 幅= 1.260 m 高さ= 1.580 m | | | | | | |
|---|--|--|---|-------|-----------|-------|-----------------------------|---------------------|
| 市道 対象区間 M107-1+0.00m～M107-1+1.10m : 1.10 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | | | | | |
| 取り壊し構造物 | | | | | | | | |
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | | |
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 1.100 | × | 2 | = | 2.200 | 2.20 m | |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 2.260 | × | 1.100 | = | 2.486 | 2.49 m ² | |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 2.260 | × | 1.100 | × | 2.171 | = 5.397 5.40 m ³ | |
| | 取り壊し構造物 | | | | | | | |
| | 残 塊 処 理 As Co | 2.486 | × | 0.050 | = | 0.124 | 0.12 m ³ | |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 2.260 | × | 1.100 | = | 2.486 | 2.49 m ² | |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (2.260 | × | 2.051 | － 1.260 | × | 1.580 | |
| | (再生砕石) | － 1.460 | × | 0.250 |) × 1.100 | = | 2.507 | 2.51 m ³ |
| | 残 土 処 理 | 5.397 | － | 2.507 | ÷ | 0.9 | = 2.611 2.61 m ³ | |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 2.260 | × | 1.100 | = | 2.486 | 2.49 m ² | |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | | | | | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|-----------------------|---------------|--------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2.50m | | 1.10 m |
| | 支 保 工 2 段 | | 1.10 m |

| 路線番号 375-18 M107-1+1.10m～M107-1+3.20m | | <div>□ 1000×900 幅= 1.260 m 高さ= 1.180 m</div> | | | | | | |
|---|--|--|-------|---------|---------|-------|-----------------------------|---------------------|
| 市道 対象区間 M107-1+1.10m～M107-1+3.20m : 2.10 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | | | | | |
| 取り壊し構造物 | | <div><div>掘削 埋戻し</div><div>掘削深 1710 掘削幅 2260</div></div> | | | | | | |
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | | |
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 2.100 | × | 2 | = | 4.200 | 4.20 m | |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 2.260 | × | 2.100 | = | 4.746 | 4.75 m ² | |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 2.260 | × | 2.100 | × | 1.710 | = 8.116 8.12 m ³ | |
| | 取り壊し構造物 | | | | | | | |
| | 残 塊 処 理 As Co | 4.746 | × | 0.050 | = | 0.237 | 0.24 m ³ | |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 2.260 | × | 2.100 | = | 4.746 | 4.75 m ² | |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (2.260 | × | 1.590 | － 1.260 | × | 1.180 | |
| | (再生砕石) | － 1.460 | × | 0.250) | × | 2.100 | = 3.657 3.66 m ³ | |
| | 残 土 処 理 | 8.116 | － | 3.657 | ÷ | 0.9 | = 4.053 4.05 m ³ | |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 | 2.260 | × | 2.100 | = | 4.746 | 4.75 m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | | | | | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|---------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 00m | | 2. 10 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 2. 10 m |

| <p>路線番号 375-18 M107-1+3.20m～M107-1+25.26m</p> <p>市道 対象区間 M107-1+3.20m～M107-1+25.26m : 22.06 m</p> <p>取り壊し構造物</p> <div style="text-align: right;"> <p>□ 1000×900 幅= 1.260 m 高さ= 1.180 m</p> <p>市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m</p> </div> | | | |
|--|--|---|--|
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
| 掘 削 | <p>舗装切断工 t ≤ 15cm</p> <p>舗装掘削 t = 5cm</p> <p>機械掘削 (1) バックホウ 0.28m³</p> <p>取り壊し構造物</p> <p>残塊処理 As Co</p> | $(2.150 + 1.860) \times 0.500 \times 1.286 \times 22.060 = 56.880$ | 56.88 m ³ |
| 埋 戻 し | <p>不陸整正</p> <p>機械埋戻し (流用土)</p> <p>残土処理</p> | $1.860 \times 22.060 = 41.032$ $((2.150 + 1.860) \times 0.500 \times 1.610 - 1.260 \times 1.180 - 0.250 \times 1.460) \times 22.060 = 30.360$ $56.880 - 30.360 \div 0.9 = 23.147$ | 41.03 m ² 30.36 m ³ 23.15 m ³ |
| 舗装復旧 | <p>仮復旧 As t=3cm</p> <p>本復旧 Co t=10cm</p> | <p>道路側</p> <p>官民側</p> | m ² |

| <p>路線番号 375-18 M107-1+25.26m～M107-1+58.48m</p> <p>市道 対象区間 M107-1+25.26m～M107-1+58.48m : 33.22 m</p> <p>取り壊し構造物</p> <div style="text-align: right;"> <p>□ 1000×900 幅= 1.260 m 高さ= 1.180 m</p> <p>市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m</p> </div>  | | | |
|---|-------------------------------------|--|----------|
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
| 掘 削 | 舗装切断工 t ≤ 15cm | | |
| | 舗装掘削 t = 5cm | | |
| | 機械掘削 (1) バックホウ 0.28m³ | $(2.200 + 1.860) \times 0.500 \times 1.256 \times 33.220 = 84.700$ | 84.70 m³ |
| | 取り壊し構造物 | | |
| | 残塊処理 As Co | | m³ |
| 埋 戻 し | 不陸整正 | $1.860 \times 33.220 = 61.789$ | 61.79 m² |
| | 機械埋戻し (流用土) | $((2.200 + 1.860) \times 0.500 \times 1.574 - 1.260 \times 1.180 - (0.200 + 0.400) \times 0.500 \times 1.200 - 0.250 \times 1.460) \times 33.220 = 32.669$ | 32.67 m³ |
| | 残土処理 | $84.700 - 32.669 \div 0.9 = 48.401$ | 48.40 m³ |
| | 仮復旧 As t=3cm 本復旧 Co t=10cm | 道路側 官民側 | m² |

| <p>路線番号 375-18 M107-1+58.48m～M107-1+115.84m</p> <p>市道 対象区間 M107-1+58.48m～M107-1+115.84m : 57.36 m</p> <p>取り壊し構造物</p> <p>掘削 埋戻し</p> <p>1317 掘削深</p> <p>2150</p> <p>1000×900</p> <p>200</p> <p>1000</p> <p>400</p> <p>100</p> <p>1860 掘削幅</p> <p>170</p> <p>1543</p> <p>1713</p> <p>250</p> <p>市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m</p> <p>□ 1000×900 幅= 1.260 m 高さ= 1.180 m</p> | | | |
|---|---|---|---|
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
| 掘 削 | <p>舗装切断工 t ≤ 15cm</p> <p>舗装掘削 t = 5cm</p> <p>機械掘削 (1) バックホウ 0.28m³</p> <p>取り壊し構造物</p> <p>残塊処理 As</p> <p>Co</p> | $(2.150 + 1.860) \times 0.500 \times 1.317 \times 57.360 = 151.464$ | 151.46 m ³ |
| 埋 戻 し | <p>不陸整正</p> <p>機械埋戻し (流用土)</p> <p>残土処理</p> | $1.860 \times 57.360 = 106.690$ $((2.150 + 1.860) \times 0.500 \times 1.543 - 1.260 \times 1.180 - (0.200 + 0.400) \times 0.500 \times 1.200 - 0.250 \times 1.460) \times 57.360 = 50.587$ $151.464 - 50.587 \div 0.9 = 95.256$ | 106.69 m ² 50.59 m ³ 95.26 m ³ |
| 舗 装 復 旧 | <p>仮復旧 As t=3cm</p> <p>本復旧 Co t=10cm</p> | <p>道路側</p> <p>官民側</p> | m ² m ² |

| 路線番号 375-18 M107-1+115.84m～M1 | | <div><div>□ 1000×900</div><div>幅= 1.260 m</div><div>高さ= 1.180 m</div></div> | | | | | |
|--|--|---|-------|---------|---------|---------------------------------------|-----------------------------|
| 市道 対象区間 M107-1+115.84m～M1 : 39.15 m | | <div>市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m</div> | | | | | |
| 取り壊し構造物 | | <div><div><div>掘削 埋戻し</div><div><div><div>掘削深</div><div>50</div><div>1682</div><div>1632</div></div><div><div>1000×900</div><div>170</div><div>1512</div><div>1682</div></div><div><div>掘削幅</div><div>2260</div></div></div><div><div>250</div><div>100</div></div></div></div> | | | | | |
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | |
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 39.150 | | = | 39.150 | 39.15 m | |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 2.260 | × | 39.150 | = | 88.479 88.48 m ² | |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 2.260 | × | 39.150 | × | 1.632 = 144.398 144.40 m ³ | |
| | 取り壊し構造物 | | | | | | |
| | 残 塊 処 理 As Co | 88.479 | × | 0.050 | = | 4.424 4.42 m ³ | |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 2.260 | × | 39.150 | = | 88.479 88.48 m ² | |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (2.260 | × | 1.512 | － 1.260 | × | 1.180 |
| | (再生砕石) | － 1.460 | × | 0.250) | × | 39.150 = 61.282 61.28 m ³ | |
| | 残 土 処 理 | 144.398 | － | 61.282 | ÷ | 0.9 = 76.307 76.31 m ³ | |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 | 2.260 | × | 39.150 | = | 88.479 88.48 m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | | | | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|-----------------------|---------------|---------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2.00m | | 39.15 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 39.15 m |

土工・付帯工・土留工集計表

[illegible]

| | | | | | |
|---|--|--|--|--|--|
| 路線番号 375-16-3 M-1+0.72m～M-1+25.10m | |  | | □ 900×1100 幅= 1.100 m 高さは= 1.305 m | |
| 市道 対象区間 M-1+0.72m～M-1+25.10m : 24.38 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| 取り壊し構造物 □ 600×600 | | 道路側 B= 0.600 m 官民側 B= m | | | |

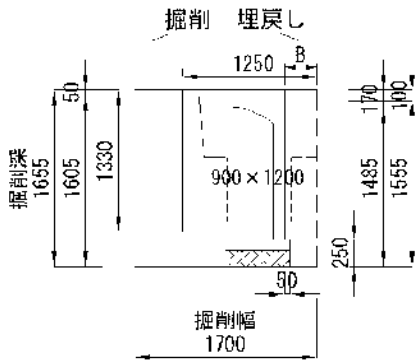
| 名 称 | | 位置・仕様等 | | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | |
|-------|--|--|--|---------------|--------|-------|----------------|---|--|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 24.380 | | = | 24.380 | 24.38 | m | | |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | (1.700 - 0.990) × 24.380 | | = | 17.310 | 17.31 | m ² | | |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.700 × 24.380 × 1.505 | | = | 62.376 | | | | |
| | 取り壊し構造物 □ 600×600 | 0.990 × 1.350 × 24.380 | | = | 32.584 | | | | |
| | | 62.376 - 32.584 | | = | 29.792 | 29.79 | m ³ | | |
| | 残 塊 処 理 As | 17.310 × 0.050 | | = | 0.866 | 0.87 | m ³ | | |
| | Co | (0.990 × 1.350 - 0.500 × (0.750 + 0.600) × 1.250 - 0.120 × 0.600) × 24.380 | | = | 10.258 | 10.26 | m ³ | | |
| | 埋 戻 し | 1.700 × 24.380 | | = | 41.446 | 41.45 | m ² | | |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.600 × 1.785 - 0.050 × 0.250) × 24.380 | | = | 25.806 | 25.81 | m ³ | | |
| | (再生砕石) | | | | | | m ³ | | |
| 埋 戻 し | 残 土 処 理 | 29.792 - 25.806 ÷ 0.9 | | = | 1.119 | 1.12 | m ³ | | |
| | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 0.600 × 24.380 | | = | 14.628 | 14.63 | m ² | | |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | | | | | m ² | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|-----------------------|---------------|---------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2.00m | | 24.38 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 24.38 m |

| | | | | | |
|--|--|--|--|--|--|
| 路線番号 375-16-3 M-1+25.10m～M-1+44.60m | | | | □ 900×1200 幅= 1.100 m 高さは= 1.605 m | |
| 市道 対象区間 M-1+25.10m～M-1+44.60m : 19.50 m | | | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | |
| 取り壊し構造物 □ 600×600 | | | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| | | | | 道路側 B= 0.600 m 官民側 B= m | |

| 名 称 | | 位置・仕様等 | | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | |
|----------------|---|---------------------|----------|-----------------|-----------|--------|----------------------|----------------|--|
| 掘 削 | 舗装切断工 t ≤ 15cm | 19.500 | | = | 19.500 | 19.50 | m | | |
| | 舗装掘削 t = 5cm | (1.700 - 0.990) × | 19.500 | = | 13.845 | 13.85 | m ² | | |
| | 機械掘削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.700 × | 19.500 × | 1.605 | = | 53.206 | | | |
| | 取り壊し構造物 □ 600×600 | 0.990 × | 1.350 × | 19.500 | = | 26.062 | | | |
| | | 53.206 - | 26.062 | = | 27.144 | 27.14 | m ³ | | |
| | 残塊処理 As | 13.845 × | 0.050 | = | 0.692 | 0.69 | m ³ | | |
| | Co | (0.990 × | 1.350 - | 0.500 × (0.750 | | | | | |
| | | + 0.600) × | 1.250 - | 0.120 × | 0.600) × | | | | |
| | | 19.500 | | = | 8.205 | 8.21 | m ³ | | |
| | 埋 戻 し | 不陸整正 | 1.700 × | 19.500 | = | 33.150 | 33.15 | m ² | |
| 機械埋戻し (流用土) | | (0.600 × | 1.485 - | 0.050 × | 0.250) × | | | | |
| | | 19.500 | | = | 17.131 | 17.13 | m ³ | | |
| (再生砕石) | | | | | | | | | |
| 残土処理 | | 27.144 - | 17.131 ÷ | 0.9 | = | 8.110 | 8.11 m ³ | | |
| 舗装復旧 | 仮復旧 As t=3cm | 道路側 | 0.600 × | 19.500 | = | 11.700 | 11.70 m ² | | |
| | 本復旧 Co t=10cm | 官民側 | | | | | m ² | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|----------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 00m | | 19. 50 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 19. 50 m |

| | | | | | |
|---|--|--|--|---|--|
| 路線番号 375-16-2 M-1+44.60m～M-1+48.70m | |  | | □ 900×1300 幅= 1.100 m 高さ= 1.505 m | |
| 市道 対象区間 M-1+44.60m～M-1+48.70m : 4.10 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| 取り壊し構造物 □ 600×600 | | 道路側 B= 0.300 m 官民側 B= 0.300 m | | | |

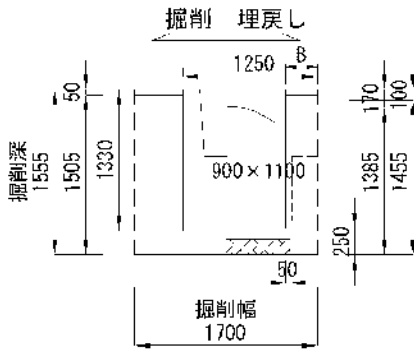
| 名 称 | | 位置・仕様等 | | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | |
|-------|----|---|-------------------------------------|---------------|-------|----------------|--------|----------------|----------------|
| 掘 削 | 削 | 舗装切断工 t ≤ 15cm | 4.100 | | = | 4.100 | 4.10 | m | |
| | | 舗装掘削 t = 5cm | (1.700 - 1.250) × | 4.100 | = | 1.845 | 1.85 | m ² | |
| | | 機械掘削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.700 × | 4.100 × | 1.605 | = | 11.187 | | |
| | | 取り壊し構造物 □ 600×600 | 1.250 × | 1.330 × | 4.100 | = | 6.816 | | |
| | | | 11.187 - | 6.816 | = | 4.371 | 4.37 | m ³ | |
| | | 残塊処理 As | 1.845 × | 0.050 | = | 0.092 | 0.09 | m ³ | |
| | | Co | (1.250 × 1.330 - 0.500 × (1.100 | | | | | | |
| | | + 1.050) × | 0.630 - 0.600 × 0.600) × | | | | | | |
| | | 4.100 | = | 2.564 | 2.56 | m ³ | | | |
| | | 埋 戻 し | 不陸整正 | 1.700 × | 4.100 | = | 6.970 | 6.97 | m ² |
| 埋 戻 し | し | 機械埋戻し (流用土) | (0.300 × 1.485 - 0.050 × 0.250) × | | | | | | |
| | | 4.100 | = | 1.775 | 1.78 | m ³ | | | |
| | | (再生砕石) | (0.300 × 1.555 - 0.050 × 0.250) × | | | | | | |
| | | 4.100 | = | 1.861 | 1.86 | m ³ | | | |
| | | 残土処理 | 4.371 - | 1.775 ÷ | 0.9 | = | 2.399 | 2.40 | m ³ |
| 舗装復旧 | 復旧 | 仮復旧 As t=3cm | 道路側 | 0.300 × | 4.100 | = | 1.230 | 1.23 | m ² |
| | | 本復旧 Co t=10cm | 官民側 | 0.300 × | 4.100 | = | 1.230 | 1.23 | m ² |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|---------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 00m | | 4. 10 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 4. 10 m |

| | | | | | |
|---|--|--|--|---|--|
| 路線番号 375-16-2 M-1+48.70m～M-1+52.70m | |  | | □ 900×1200 幅= 1.100 m 高さ= 1.405 m | |
| 市道 対象区間 M-1+48.70m～M-1+52.70m : 4.00 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | | |
| 取り壊し構造物 □ 600×600 | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | | | |
| | | 道路側 B= 0.300 m 官民側 B= 0.300 m | | | |

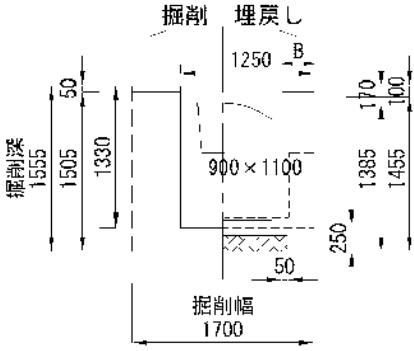
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 |
|---------|--|---------------------|---------|-------------------|-------|---------------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 4.000 | | = | 4.000 | 4.00 m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | (1.700 - 1.250) × | 4.000 | = | 1.800 | 1.80 m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.700 × | 4.000 × | 1.605 | = | 10.914 |
| | 取り壊し構造物 □ 600×600 | 1.250 × | 1.330 × | 4.000 | = | 6.650 |
| | | 10.914 - | 6.650 | = | 4.264 | 4.26 m ³ |
| | 残 塊 処 理 As | 1.800 × | 0.050 | = | 0.090 | 0.09 m ³ |
| 埋 戻 し | Co | (1.250 × | 1.330 - | 0.500 × (1.090 | | |
| | | + 1.050) × | 0.480 - | 0.600 × 0.600) × | | |
| | | 4.000 | | = | 3.156 | 3.16 m ³ |
| | 不 陸 整 正 | 1.700 × | 4.000 | = | 6.800 | 6.80 m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.300 × | 1.485 - | 0.050 × 0.250) × | | |
| | | 4.000 | | = | 1.732 | 1.73 m ³ |
| 舗 装 復 旧 | (再生砕石) | (0.300 × | 1.555 - | 0.050 × 0.250) × | | |
| | | 4.000 | | = | 1.816 | 1.82 m ³ |
| | 残 土 処 理 | 4.264 - | 1.732 ÷ | 0.9 | = | 2.340 |
| | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 | 0.300 × | 4.000 | = | 1.200 |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | 0.300 × | 4.000 | = | 1.200 |
| | | | | | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|---------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 00m | | 4. 00 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 4. 00 m |

| | | | | | |
|---|--|--|--|---|--|
| 路線番号 375-16-2 M-1+52.70m～M-1+72.70m | |  | | □ 900×1100 幅= 1.100 m 高さ= 1.305 m | |
| 市道 対象区間 M-1+52.70m～M-1+72.70m : 6.00 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | | |
| 取り壊し構造物 □ 600×600 | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | | | |
| | | 道路側 B= 0.300 m 官民側 B= 0.300 m | | | |

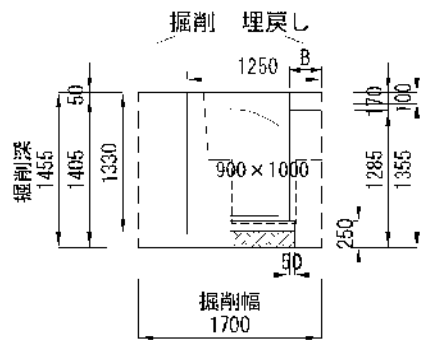
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 |
|---------|--|---|--|---|--------|----------------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 6.000 | | = | 6.000 | 6.00 m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | (1.700 - 1.250) × 6.000 | | = | 2.700 | 2.70 m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.700 × 6.000 × 1.505 | | = | 15.351 | |
| | 取り壊し構造物 □ 600×600 | 1.250 × 1.330 × 6.000 | | = | 9.975 | |
| | | 15.351 - 9.975 | | = | 5.376 | 5.38 m ³ |
| | 残 塊 処 理 As | 2.700 × 0.050 | | = | 0.135 | 0.14 m ³ |
| | Co | (1.250 × 1.330 - 0.500 × (1.100 + 1.050) × 0.630 - 0.600 × 0.600) × 6.000 | | = | 3.752 | 3.75 m ³ |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.700 × 6.000 | | = | 10.200 | 10.20 m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.300 × 1.385 - 0.050 × 0.250) × 6.000 | | = | 2.418 | 2.42 m ³ |
| | (再生砕石) | (0.300 × 1.455 - 0.050 × 0.250) × 6.000 | | = | 2.544 | 2.54 m ³ |
| | 残 土 処 理 | 5.376 - 2.418 ÷ 0.9 | | = | 2.689 | 2.69 m ³ |
| | | | | | | |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 0.300 × 6.000 | | = | 1.800 | 1.80 m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 0.300 × 6.000 | | = | 1.800 | 1.80 m ² |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|---------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 00m | | 6. 00 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 6. 00 m |

| | | | | | |
|--|--|--|--|---|--|
| 路線番号 375-16-2 M-1+52.70m～M-1+72.70m | |  | | □ 900×1100 幅= 1.100 m 高さ= 1.305 m | |
| 市道 対象区間 M-1+52.70m～M-1+72.70m : 14.00 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| 取り壊し構造物 □ 600×600 | | 道路側 B= 0.300 m 官民側 B= 0.300 m | | | |

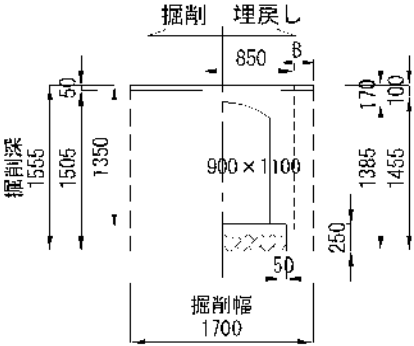
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 |
|---------|--|--|-------|--------|----------------|----------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 14.000 | = | 14.000 | 14.00 | m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | (1.700 - 1.250) × 14.000 | = | 6.300 | 6.30 | m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.700 × 14.000 × 1.505 | = | 35.819 | | |
| | 取り壊し構造物 □ 600×600 | 1.250 × 1.330 × 14.000 | = | 23.275 | | |
| | | 35.819 - 23.275 | = | 12.544 | 12.54 | m ³ |
| | 残 塊 処 理 As | 6.300 × 0.050 | = | 0.315 | 0.32 | m ³ |
| | Co | (1.250 × 1.330 - 0.500 × (1.090 + 1.050) × 0.480 - 0.600 × 0.600) × 14.000 | = | 11.045 | 11.05 | m ³ |
| | 埋 戻 し | 1.700 × 14.000 | = | 23.800 | 23.80 | m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.300 × 1.385 - 0.050 × 0.250) × 14.000 | = | 5.642 | 5.64 | m ³ |
| | (再生砕石) | (0.300 × 1.455 - 0.050 × 0.250) × 14.000 | = | 5.936 | 5.94 | m ³ |
| 残 土 処 理 | 12.544 - 5.642 ÷ 0.9 | = | 6.275 | 6.28 | m ³ | |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 0.300 × 14.000 | = | 4.200 | 4.20 | m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 0.300 × 14.000 | = | 4.200 | 4.20 | m ² |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|----------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 00m | | 14. 00 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 14. 00 m |

| | | | | | |
|---|--|--|--|---|--|
| 路線番号 375-16-2 M-1+72.70m～M-1+79.70m | |  | | □ 900×1000 幅= 1.100 m 高さ= 1.205 m | |
| 市道 対象区間 M-1+72.70m～M-1+79.70m : 5.00 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | | |
| 取り壊し構造物 □ 600×600 | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | | | |
| | | 道路側 B= 0.300 m 官民側 B= 0.300 m | | | |

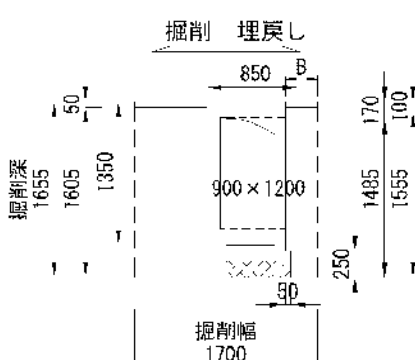
| 名 称 | | 位置・仕様等 | | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | |
|---------|---------|--|---------------------|-------------------|-------------------|-------|--------|----------------|----------------|
| 掘 削 | 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 5.000 | | | = | 5.000 | 5.00 | m |
| | | 舗 装 掘 削 t = 5cm | (1.700 - 1.250) × | 5.000 | | = | 2.250 | 2.25 | m ² |
| | | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.700 × | 5.000 × | 1.405 | = | 11.943 | | |
| | | 取り壊し構造物 □ 600×600 | 1.250 × | 1.330 × | 5.000 | = | 8.313 | | |
| | | | 11.943 - | 8.313 | | = | 3.630 | 3.63 | m ³ |
| | | 残 塊 処 理 As | 2.250 × | 0.050 | | = | 0.113 | 0.11 | m ³ |
| | | Co | (1.250 × | 1.330 - | 0.500 × (1.100 | | | | |
| | | + 1.050) × | 0.630 - | 0.600 × 0.600) × | | | | | |
| | | | 5.000 | | | = | 3.126 | 3.13 | m ³ |
| | | | | | | | | | |
| 埋 戻 し | し | 不 陸 整 正 | 1.700 × | 5.000 | | = | 8.500 | 8.50 | m ² |
| | | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.300 × | 1.285 - | 0.050 × 0.250) × | | | | |
| | | | 5.000 | | | = | 1.865 | 1.87 | m ³ |
| | | (再生砕石) | (0.300 × | 1.355 - | 0.050 × 0.250) × | | | | |
| | | | 5.000 | | | = | 1.970 | 1.97 | m ³ |
| | 残 土 処 理 | 3.630 - | 1.865 ÷ | 0.9 | = | 1.558 | 1.56 | m ³ | |
| 舗 装 復 旧 | 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 | 0.300 × | 5.000 | = | 1.500 | 1.50 | m ² |
| | | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | 0.300 × | 5.000 | = | 1.500 | 1.50 | m ² |

| 路線番号 375-16-2 M-1+72.70m～M-1+79.70m | |  | | □ 900×1000 幅= 1.100 m 高さ= 1.205 m | | | |
|---|--|--|-------------|---|---------------------|---------------------|---------------------|
| 市道 対象区間 M-1+72.70m～M-1+79.70m : 2.00 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | | | |
| 取り壊し構造物 □ 600×600 | | 道路側 B= 0.300 m 官民側 B= 0.300 m | | | | | |
| ----- | | | | | | | |
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | |
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 2.000 | | = | 2.000 | 2.00 m | |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | (1.700 - 1.250) × | 2.000 | = | 0.900 | 0.90 m ² | |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.700 × | 2.000 × | 1.405 | = | 4.777 | |
| | 取り壊し構造物 □ 600×600 | 1.250 × | 1.330 × | 2.000 | = | 3.325 | |
| | | 4.777 - | 3.325 | = | 1.452 | 1.45 m ³ | |
| | 残 塊 処 理 As | 0.900 × | 0.050 | = | 0.045 | 0.05 m ³ | |
| | Co | (1.250 × 1.330 - 0.500 × (1.090 | | | | | |
| | + 1.050) × | 0.480 - 0.600 × 0.600) × | | | | | |
| | 2.000 | = | 1.578 | 1.58 m ³ | | | |
| | 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.700 × | 2.000 | = | 3.400 | 3.40 m ² |
| 機 械 埋 戻 し (流用土) | | (0.300 × 1.285 - 0.050 × 0.250) × | | | | | |
| | | 2.000 | = | 0.746 | 0.75 m ³ | | |
| (再生砕石) | | (0.300 × 1.355 - 0.050 × 0.250) × | | | | | |
| | | 2.000 | = | 0.788 | 0.79 m ³ | | |
| | 残 土 処 理 | 1.452 - | 0.746 ÷ 0.9 | = | 0.623 | 0.62 m ³ | |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 | 0.300 × | 2.000 | = | 0.600 | 0.60 m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | 0.300 × | 2.000 | = | 0.600 | 0.60 m ² |

| | | | | | |
|---|--|--|--|---|--|
| 路線番号 375-16-2 M-1+79.70m～M-1+87.80m | |  | | □ 900×1100 幅= 1.100 m 高さ= 1.305 m | |
| 市道 対象区間 M-1+79.70m～M-1+87.80m : 8.10 m | | | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | |
| 取り壊し構造物 □ 600×1050 | | | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| | | | | 道路側 B= 0.300 m 官民側 B= 0.300 m | |

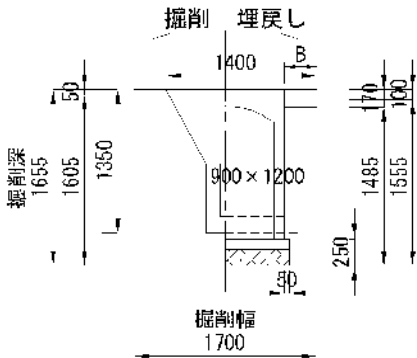
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | |
|---------|--|---------------------|--------------------------------|-----------|---------------------|----------------------|---------------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 8.100 | | = | 8.100 | 8.10 m | |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | (1.700 - 0.850) × | 8.100 | = | 6.885 | 6.89 m ² | |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.700 × | 8.100 × | 1.505 | = | 20.724 | |
| | 取り壊し構造物 □ 600×1050 | 0.850 × | 1.350 × | 8.100 | = | 9.295 | |
| | | 20.724 - | 9.295 | = | 11.429 | 11.43 m ³ | |
| | 残 塊 処 理 As | 6.885 × | 0.050 | = | 0.344 | 0.34 m ³ | |
| | Co | (0.850 × | 1.350 - 0.800 ²) × | 8.100 | = | 4.111 | 4.11 m ³ |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.700 × | 8.100 | = | 13.770 | 13.77 m ² | |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.300 × | 1.385 - 0.050 × | 0.250) × | | | |
| | | 8.100 | = | 3.264 | 3.26 m ³ | | |
| | (再生砕石) | (0.300 × | 1.455 - 0.050 × | 0.250) × | | | |
| | | 8.100 | = | 3.434 | 3.43 m ³ | | |
| | 残 土 処 理 | 11.429 - | 3.264 ÷ | 0.9 | = | 7.802 | 7.80 m ³ |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 | 0.300 × | 8.100 | = | 2.430 | 2.43 m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | 0.300 × | 8.100 | = | 2.430 | 2.43 m ² |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|---------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 00m | | 8. 10 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 8. 10 m |

| | | | | | |
|---|--|--|--|---|--|
| 路線番号 375-16-2 M-1+87.80m～M-1+89.80m | |  | | □ 900×1200 幅= 1.100 m 高さ= 1.405 m | |
| 市道 対象区間 M-1+87.80m～M-1+89.80m : 2.00 m | | | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | |
| 取り壊し構造物 □ 600×1050 | | | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| | | | | 道路側 B= 0.300 m 官民側 B= 0.300 m | |

| 名 称 | | 位置・仕様等 | | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 | | | |
|---------|----|---|---------|---------------|-------|------------------------------|-------------------------|-------|----------------|----------------|----------------|
| 掘 削 | 削 | 舗装切断工 t ≤ 15cm | 2.000 | | | = | 2.000 | 2.00 | m | | |
| | | 舗装掘削 t = 5cm | (1.700 | － | 0.850 |) × 2.000 | = | 1.700 | 1.70 | m ² | |
| | | 機械掘削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.700 | × | 2.000 | × | 1.605 | = | 5.457 | | |
| | | 取り壊し構造物 □ 600×1050 | 0.850 | × | 1.350 | × | 2.000 | = | 2.295 | | |
| | | | 5.457 | － | 2.295 | | = | 3.162 | 3.16 | m ³ | |
| | | 残塊処理 As | 1.700 | × | 0.050 | | = | 0.085 | 0.09 | m ³ | |
| | Co | (0.850 | × | 1.350 | － | 0.800 ²) × 2.000 | = | 1.015 | 1.02 | m ³ | |
| 埋 戻 し | し | 不陸整正 | 1.700 | × | 2.000 | | = | 3.400 | 3.40 | m ² | |
| | | 機械埋戻し (流用土) | (0.300 | × | 1.485 | － | 0.050 × 0.250) × 2.000 | = | 0.866 | 0.87 | m ³ |
| | | | 2.000 | | | = | 0.866 | 0.87 | m ³ | | |
| | | (再生砕石) | (0.300 | × | 1.555 | － | 0.050 × 0.250) × 2.000 | = | 0.908 | 0.91 | m ³ |
| | | | 2.000 | | | = | 0.908 | 0.91 | m ³ | | |
| | | 残土処理 | 3.162 | － | 0.866 | ÷ | 0.9 | = | 2.200 | 2.20 | m ³ |
| 舗 装 復 旧 | 旧 | 仮復旧 As t=3cm | 道路側 | 0.300 | × | 2.000 | | = | 0.600 | 0.60 | m ² |
| | | 本復旧 Co t=10cm | 官民側 | 0.300 | × | 2.000 | | = | 0.600 | 0.60 | m ² |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|-----------------------|---------------|--------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2.00m | | 2.00 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 2.00 m |

| | | | | | |
|---|--|--|--|--|--|
| 路線番号 375-16-2 M-1+89.80m～M-1+93.90m | |  | | □ 900×1200 幅= 1.100 m 高さは= 1.405 m | |
| 市道 対象区間 M-1+89.80m～M-1+93.90m : 4.10 m | | | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | |
| 取り壊し構造物 □ 600×500 | | | | 官民側 Co 舗装厚 m 路盤厚 m | |
| | | | | 道路側 B= 0.300 m 官民側 B= 0.300 m | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 |
|---------|--|---|--|---|--------|---------------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 4.100 | | = | 4.100 | 4.10 m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | (1.700 - 1.400) × 4.100 | | = | 1.230 | 1.23 m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.700 × 4.100 × 1.605 | | = | 11.187 | |
| | 取り壊し構造物 □ 600×500 | (0.850 × 0.650 + 0.500 × (1.400 + 1.030) × 0.700) × 4.100 | | = | 5.752 | |
| | | 11.187 - 5.752 | | = | 5.435 | 5.44 m ³ |
| | 残 塊 処 理 As | 1.230 × 0.050 | | = | 0.062 | 0.06 m ³ |
| | Co | (0.850 × 0.650 - 0.600 × 0.500) × 4.100 | | = | 1.035 | 1.04 m ³ |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.700 × 4.100 | | = | 6.970 | 6.97 m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.300 × 1.485 - 0.050 × 0.250) × 4.100 | | = | 1.775 | 1.78 m ³ |
| | (再生砕石) | (0.300 × 1.555 - 0.050 × 0.250) × 4.100 | | = | 1.861 | 1.86 m ³ |
| | 残 土 処 理 | 5.435 - 1.775 ÷ 0.9 | | = | 3.463 | 3.46 m ³ |
| | | | | | | |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 0.300 × 4.100 | | = | 1.230 | 1.23 m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 0.300 × 4.100 | | = | 1.230 | 1.23 m ² |

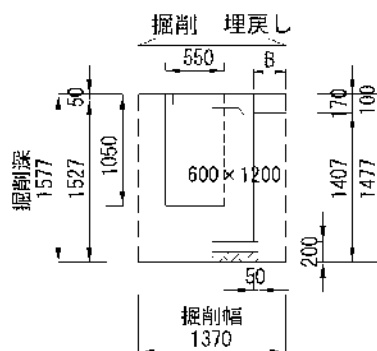
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|---------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 00m | | 4. 10 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 4. 10 m |

| | | | | | |
|---|--|---|--|---|--|
| 路線番号 375-16-1 M-1+93.90m～M-1+104.88m | | <div><div>掘削 埋戻し</div><div></div></div> | | □ 900×1200 幅= 1.100 m 高さ= 1.405 m | |
| 市道 対象区間 M-1+93.90m～M-1+104.88m : 10.98 m | | | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | |
| 取り壊し構造物 □ 600×1050 | | | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| | | 道路側 B= 0.300 m 官民側 B= 0.300 m | | | |

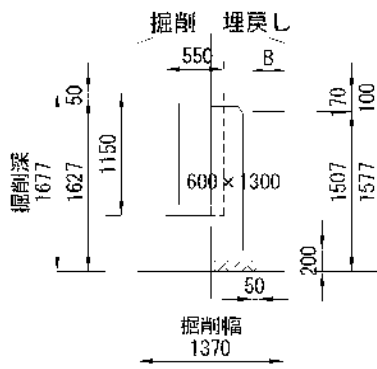
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | 計 | |
|---------|--|---|--|--|--|---|--------|----------------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 10.980 | | | | = | 10.980 | 10.98 m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | (1.700 - 0.850) × 10.980 | | | | = | 9.333 | 9.33 m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.45m ³ | 1.700 × 10.980 × 1.605 | | | | = | 29.959 | |
| | 取り壊し構造物 □ 600×1050 | 0.850 × 1.350 × 10.980 | | | | = | 12.600 | |
| | | 29.959 - 12.600 | | | | = | 17.359 | 17.36 m ³ |
| | 残 塊 処 理 As | 9.333 × 0.050 | | | | = | 0.467 | 0.47 m ³ |
| | Co | (0.850 × 1.350 - 0.800 ²) × 10.980 | | | | = | 5.572 | 5.57 m ³ |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.700 × 10.980 | | | | = | 18.666 | 18.67 m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.300 × 1.485 - 0.050 × 0.250) × 10.980 | | | | = | 4.754 | 4.75 m ³ |
| | (再生砕石) | (0.300 × 1.555 - 0.050 × 0.250) × 10.980 | | | | = | 4.985 | 4.99 m ³ |
| | 残 土 処 理 | 17.359 - 4.754 ÷ 0.9 | | | | = | 12.077 | 12.08 m ³ |
| | | | | | | | | |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 0.300 × 10.980 | | | | = | 3.294 | 3.29 m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 0.300 × 10.980 | | | | = | 3.294 | 3.29 m ² |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|----------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 00m | | 10. 98 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 10. 98 m |

[illegible][illegible]

| | | | | | |
|---|--|--|--|---|--|
| 路線番号 375-12-2 M-2+0.72m～M-2+7.90m | |  | | □ 600×1200 幅= 0.770 m 高さは 1.377 m | |
| 市道 対象区間 M-2+0.72m～M-2+7.90m : 7.18 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| 取り壊し構造物 □ 300×850 | | 道路側 B= 0.560 m 官民側 B= 0.040 m | | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 |
|---------|--|--|--|---|--------|----------------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 7.180 | | = | 7.180 | 7.18 m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | (1.370 - 0.550) × 7.180 | | = | 5.888 | 5.89 m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 1.370 × 7.180 × 1.527 | | = | 15.020 | |
| | 取り壊し構造物 □ 300×850 | 0.550 × 1.050 × 7.180 | | = | 4.146 | |
| | | 15.020 - 4.146 | | = | 10.874 | 10.87 m ³ |
| | 残 塊 処 理 As | 5.888 × 0.050 | | = | 0.294 | 0.29 m ³ |
| | Co | (0.550 × 1.050 - 0.500 ²) × 7.180 | | = | 2.351 | 2.35 m ³ |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.370 × 7.180 | | = | 9.837 | 9.84 m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.560 × 1.407 - 0.050 × 0.200) × 7.180 | | = | 5.585 | 5.59 m ³ |
| | (再生砕石) | (0.040 × 1.477 - 0.050 × 0.200) × 7.180 | | = | 0.352 | 0.35 m ³ |
| | 残 土 処 理 | 10.874 - 5.585 ÷ 0.9 | | = | 4.668 | 4.67 m ³ |
| | | | | | | |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 0.560 × 7.180 | | = | 4.021 | 4.02 m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 0.040 × 7.180 | | = | 0.287 | 0.29 m ² |

| | | | | | |
|---|--|--|--|--|--|
| 路線番号 375-12-2 M-2+7.90m～M-2+51.90m | |  | | □ 600×1300 幅= 0.770 m 高さは= 1.477 m | |
| 市道 対象区間 M-2+7.90m～M-2+51.90m : 44.00 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| 取り壊し構造物 □ 300×950 | | 道路側 B= 0.550 m 官民側 B= 0.050 m | | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | 計 | | | | | |
|-------|--|---------------|-------|-----------|--------|------------------------|---------|----------------------|----------------------|----------------------|--------|----------------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 44.000 | | | = | 44.000 | 44.00 m | | | | | |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | (1.370 | — | 0.550) × | 44.000 | = | 36.080 | 36.08 m ² | | | | |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 1.370 | × | 44.000 | × | 1.627 | = | 98.076 | | | | |
| | 取り壊し構造物 □ 300×950 | 0.550 | × | 1.150 | × | 44.000 | = | 27.830 | | | | |
| | | 98.076 | — | 27.830 | | = | 70.246 | 70.25 m ³ | | | | |
| | 残 塊 処 理 As | 36.080 | × | 0.050 | | = | 1.804 | 1.80 m ³ | | | | |
| | Co | (0.550 | × | 1.150 | — | 0.500 ²) × | 44.000 | = | 16.830 | 16.83 m ³ | | |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.370 | × | 44.000 | | = | 60.280 | 60.28 m ² | | | | |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.550 | × | 1.507 | — | 0.050 | × | 0.200) × | 44.000 | = | 36.029 | 36.03 m ³ |
| | (再生砕石) | (0.050 | × | 1.577 | — | 0.050 | × | 0.200) × | 44.000 | = | 3.029 | 3.03 m ³ |
| | 残 土 処 理 | 70.246 | — | 36.029 | ÷ | 0.9 | = | 30.214 | 30.21 m ³ | | | |
| | 舗 装 復 旧 | 道路側 | 0.550 | × | 44.000 | | = | 24.200 | 24.20 m ² | | | |
| | | 官民側 | 0.050 | × | 44.000 | | = | 2.200 | 2.20 m ² | | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|----------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 00m | | 44. 00 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 44. 00 m |

| | | | | | |
|--|--|---|--|--|--|
| 路線番号 375-12-2 M-2+51.90m～M-2+71.08m | | | | □ 600×1200 幅= 0.770 m 高さ= 1.377 m | |
| 市道 対象区間 M-2+51.90m～M-2+71.08m : 19.18 m | | 掘削 埋戻し 掘削深 1577 1527 1050 600×1200 掘削幅 1370 50 170 1407 1477 200 B | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| 取り壊し構造物 □ 300×850 | | | | 道路側 B= 0.550 m 官民側 B= 0.050 m | |

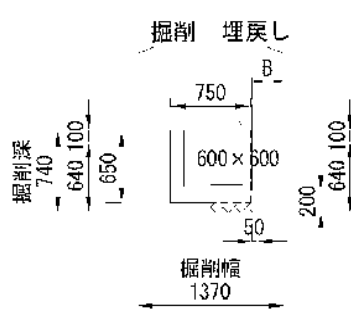
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 |
|---------|--|---|--|---|--------|----------------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 19.180 | | = | 19.180 | 19.18 m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | (1.370 - 0.550) × 19.180 | | = | 15.728 | 15.73 m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 1.370 × 19.180 × 1.527 | | = | 40.124 | |
| | 取り壊し構造物 □ 300×850 | 0.550 × 1.050 × 19.180 | | = | 11.076 | |
| | | 40.124 - 11.076 | | = | 29.048 | 29.05 m ³ |
| | 残 塊 処 理 As | 15.728 × 0.050 | | = | 0.786 | 0.79 m ³ |
| | Co | (0.550 × 1.050 - 0.500 ²) × 19.180 | | = | 6.281 | 6.28 m ³ |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.370 × 19.180 | | = | 26.277 | 26.28 m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.550 × 1.407 - 0.050 × 0.200) × 19.180 | | = | 14.651 | 14.65 m ³ |
| | (再生砕石) | (0.050 × 1.477 - 0.050 × 0.200) × 19.180 | | = | 1.225 | 1.23 m ³ |
| | 残 土 処 理 | 29.048 - 14.651 ÷ 0.9 | | = | 12.769 | 12.77 m ³ |
| | | | | | | |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 0.550 × 19.180 | | = | 10.549 | 10.55 m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 0.050 × 19.180 | | = | 0.959 | 0.96 m ² |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|-----------------------|---------------|---------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2.00m | | 19.18 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 19.18 m |

| | | | | | |
|---|--|--|--|--|--|
| 路線番号 375-15 M-2+0.72m～M-2+4.50m | | | | □ 600×1200 幅= 0.770 m 高さは= 1.377 m | |
| 市道 対象区間 M-2+0.72m～M-2+4.50m : 3.78 m | | | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | |
| 取り壊し構造物 □ 500×1187 | | | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| | | | | 道路側 B= 0.600 m 官民側 B= m | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | 計 |
|---------|--|--|--|---|-------|------|----------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 3.780 | | = | 3.780 | 3.78 | m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | (1.370 - 0.750) × 3.780 | | = | 2.344 | 2.34 | m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 1.370 × 3.780 × 1.527 | | = | 7.908 | | |
| | 取り壊し構造物 □ 500×1187 | 0.750 × 1.487 × 3.780 | | = | 4.216 | | |
| | | 7.908 - 4.216 | | = | 3.692 | 3.69 | m ³ |
| | 残 塊 処 理 As | 2.344 × 0.050 | | = | 0.117 | 0.12 | m ³ |
| | Co | (0.780 × 1.487 - 0.770 ²) × 3.780 | | = | 2.143 | 2.14 | m ³ |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.370 × 3.780 | | = | 5.179 | 5.18 | m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | (0.600 × 1.407 - 0.100 × 0.200) × 3.780 | | = | 3.115 | 3.12 | m ³ |
| | (再生碎石) | | | | | | |
| | 残 土 処 理 | 3.692 - 3.115 ÷ 0.9 | | = | 0.231 | 0.23 | m ³ |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 0.600 × 3.780 | | = | 2.268 | 2.27 | m ² |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | | | | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
|-----|------------------------|---------------|---------|
| 土 留 | 軽 量 鋼 矢 板 L= 2. 00m | | 3. 78 m |
| | 支 保 工 1 段 | | 3. 78 m |

| | | | | | |
|---|--|---|--|--|--|
| 路線番号 375-15 M-2+4.50m～M-2+20.50m | |  | | □ 600×600 幅= 0.770 m 高さ= 0.777 m | |
| 市道 対象区間 M-2+4.50m～M-2+20.50m : 16.00 m | | 市道 道路側 As 舗装厚 0.05 m 路盤厚 0.12 m | | 官民側 Co 舗装厚 0.10 m 路盤厚 m | |
| 取り壊し構造物 □ 500×500 | | 道路側 B= m 官民側 B= 0.600 m | | | |

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | 計 |
|---------|--|---|----------------|---|--------|----------------------|
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 16.000 | | = | 16.000 | 16.00 m |
| | 舗 装 掘 削 t = 10cm | (1.370 - 0.750) × 16.000 | | = | 9.920 | 9.92 m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 1.370 × 16.000 × 0.640 | | = | 14.029 | |
| | 取り壊し構造物 □ 500×500 | 0.750 × 0.650 × 16.000 | | = | 7.800 | |
| | | 14.029 - 7.800 | | = | 6.229 | 6.23 m ³ |
| | 残 塊 処 理 Co | 9.920 × 0.100 | | = | 0.992 | 0.99 m ³ |
| | Co | (0.750 × 0.650 - 0.500 ²) × 16.000 | | = | 3.800 | 3.80 m ³ |
| 埋 戻 し | 不 陸 整 正 | 1.370 × 16.000 | | = | 21.920 | 21.92 m ² |
| | 機 械 埋 戻 し (流用土) | | | | | |
| | (再生砕石) | (0.600 × 0.640 - 0.010 × 0.200) × 16.000 | | = | 6.112 | 6.11 m ³ |
| | 残 土 処 理 | 6.229 - 0.000 ÷ 0.9 | | = | 6.229 | 6.23 m ³ |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 | | | | |
| | 本 復 旧 Co t=10cm | 官民側 | 0.600 × 16.000 | = | 9.600 | 9.60 m ² |

| <p>路線番号 375-15 M-2+20.50m～M-2+35.30m</p> <p>市道 対象区間 M-2+20.50m～M-2+35.30m : 14.80 m</p> <p>取り壊し構造物</p> <p>取壊し工 打設工</p> <p>コンクリート 取壊し 513</p> <p>600×600</p> <p>500 154 654</p> <p>800</p> <p>市道 道路側 As 舗装厚 m 路盤厚 m</p> <p>官民側 Co 舗装厚 m 路盤厚 m</p> <p>道路側 B= m 官民側 B= m</p> | | | |
|---|---------------|---|----------------------|
| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | 計 |
| 取 壊 し 工 | コンクリート | $(0.100 \times 0.513 \times 14.800) \times 2 = 1.518$ | 1.52 m ³ |
| | 残 塊 処 理 Co | | 1.52 m ³ |
| 打 設 工 | コンクリート | $(0.150 \times 0.154 + 0.100 \times 0.500 + 0.300 \times 0.054) \times 14.800 \times 2 = 2.643$ | 2.64 m ³ |
| | 型 枠 | $(0.654 + 0.154) \times 14.800 \times 2 = 23.917$ | 23.92 m ² |

角 型 柵 設 置 工

| 管 番 号 | 柵 番 号 | 柵 深 m | 400×400 | | | | | | | | | | | | | グレーチング蓋 | | | 摘 要 |
|-------------------|-------------|-------------|----------|-----------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|----------|---------|-----|--|--------|
| | | | h =600mm | h =1000mm | | | | | | | | | | | 400×400用 | | | | |
| | | | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 組 | 組 | 組 | | |
| □1100×1000 接続部 | M-20 | 1.160 | | 1.0 | | | | | | | | | | | 1.0 | | | | |
| □1100×1000 接続部 | M-21 | 0.760 | 1.0 | | | | | | | | | | | | 1.0 | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合 計 | | | 1.0 | 1.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 2.0 | 0.0 | 0.0 | | |

付 帯 工

P. 1

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | | 計 | |
|---------------|----------------------------|---------------|--------|---------|---|-------|---|---------|-----------------------|
| 側溝撤去復旧工 | 300×300 | 2.000 | + | 2.000 | + | 2.000 | = | 6.000 | 6.00 m |
| 新設工 | 250×250 | 109.000 | | | | | = | 109.000 | 109.00 m |
| 擁壁設置工 | コンクリート | (0.200 | + | 0.400) | × | 0.500 | × | 1.000 | |
| | | × | 89.000 | | | | = | 26.700 | 26.70 m ³ |
| | 型 枠 | 1.000 | × | 89.000 | × | 2 | = | 178.000 | 178.00 m ² |
| | 基 礎 砕 石 t=0.200m | 0.450 | × | 89.000 | | | = | 40.050 | 40.05 m ² |
| 角落しゲート 設置工 | □900×1100部 M-1 +5.030m | | | | | | | | |
| | 削孔 | 300×300孔 | | | | | | | 1.0 箇所 |
| | SUS L-100×100 | L=0.52m | | | | | | | 1 本 |
| | 〃 | L=0.42m | | | | | | | 1 本 |
| | SUS [-80×40 | L=0.35m | | | | | | | 2 本 |
| | 角落材 (合板) 400×400×60 | | | | | | | | 1 枚 |
| | □900×1200部 M-1 +41.600m | | | | | | | | |
| | 削孔 | 300×300 | | | | | | | 1.0 箇所 |
| | SUS L-100×100 | L=0.52m | | | | | | | 1 本 |
| | 〃 | L=0.42m | | | | | | | 1 本 |
| | SUS [-80×40 | L=0.35m | | | | | | | 2 本 |
| | 角落材 (合板) 400×400×60 | | | | | | | | 1 枚 |
| | コンクリートブロック 積み工 | 0.200 | × | 109.000 | + | 0.400 | × | 23.000 | = 31.000 |
| | | | | | | | | | 31.00 m ² |

管 渠 基 礎 工

P. 1

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | | 計 | |
|-------------------|---------------------|---------------|---|--------|---|--------|---|--------|----------------------|
| □1100×1100 基礎工 | 基礎コンクリート | 1.560 | × | 0.100 | × | 39.600 | = | 6.178 | 6.18 m ³ |
| | 型 枠 | 2.0 | × | 0.100 | × | 39.600 | = | 7.920 | 7.92 m ² |
| | 敷モルタル | 1.560 | × | 0.020 | × | 39.600 | = | 1.236 | 1.24 m ³ |
| | 基 礎 砕 石 t=0.150m | 1.560 | × | 39.600 | | | = | 61.776 | 61.78 m ² |

土工・付帯工・土留工集計表

[illegible]

φ 300mm管布設工

P. 1

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | | 計 | |
|---------------------|--|----------------|-------|----------------|---|-------------|--------------|----------------------|---------------------|
| M-20～ □1100×1100 | | 上流土被り 0.615 | | 下流土被り 0.977 | | 延長 3.172 | 掘削深 1.214 | | |
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 3.172 | × | 2 | | | = | 6.344 | 6.34 m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 1.000 | × | 3.172 | | | = | 3.172 | 3.17 m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 1.000 | × | 1.164 | × | 3.172 | = | 3.692 | 3.69 m ³ |
| | 残 塊 処 理 As | 3.172 | × | 0.050 | | | = | 0.159 | 0.16 m ³ |
| 埋 戻 し | 床 均 し | 1.000 | × | 3.172 | | | = | 3.172 | 3.17 m ² |
| | 砂 基 礎 | (1.000 | × | 0.518 | － | π/4 | × | 0.318 ²) | |
| | | × | 3.172 | | | | = | 1.391 | 1.39 m ³ |
| | 機 械 埋 戻 し (RC-40) | 1.000 | × | 0.526 | × | 3.172 | = | 1.668 | 1.67 m ³ |
| | 残 土 処 理 | 3.692 | | | | | = | 3.692 | 3.69 m ³ |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 1.000 | × | 3.172 | | | = | 3.172 | 3.17 m ² |
| | 管 布 設 工 | | | | | | | 3.102 | 3.10 m |
| | 管 材 料 | VU φ 300 | | L=4.00m | | | | | 1 本 |

φ 300mm管布設工

P. 2

| 名 称 | 位置・仕様等 | 略 図 ・ 計 算 式 等 | | | | | | 計 | |
|---------------------|--|------------------|-------|----------------|-------|-------------|--------------|----------------------|---------------------|
| M-21～ □1100×1100 | | 上流土被り 0.941 | | 下流土被り 0.977 | | 延長 1.802 | 掘削深 1.377 | | |
| 掘 削 | 舗 装 切 断 工 t ≤ 15cm | 1.802 | × | 2 | | | = | 3.604 | 3.60 m |
| | 舗 装 掘 削 t = 5cm | 1.000 | × | 1.802 | | | = | 1.802 | 1.80 m ² |
| | 機 械 掘 削 (1) バックホウ 0.28m ³ | 1.000 | × | 1.327 | × | 1.802 | = | 2.391 | 2.39 m ³ |
| | 残 塊 処 理 As | 1.802 | × | 0.050 | | | = | 0.090 | 0.09 m ³ |
| 埋 戻 し | 床 均 し | 1.000 | × | 1.802 | | | = | 1.802 | 1.80 m ² |
| | 砂 基 礎 | (1.000 | × | 0.518 | － | π/4 | × | 0.318 ²) | |
| | | × | 1.802 | | | | = | 0.790 | 0.79 m ³ |
| | 機 械 埋 戻 し (RC-40) | 1.000 | × | 0.689 | × | 1.802 | = | 1.242 | 1.24 m ³ |
| | 残 土 処 理 | 2.391 | | | | | = | 2.391 | 2.39 m ³ |
| 舗 装 復 旧 | 仮 復 旧 As t=3cm | 道路側 | 1.000 | × | 1.802 | | = | 1.802 | 1.80 m ² |
| | 管 布 設 工 | | | | | | | 2.026 | 2.03 m |
| | 管 材 料 | VU φ 300 L=4.00m | | | | | | | 1 本 |
| | | VU φ 300 90° 曲管 | | | | | | | 1 本 |

業務数量総括表

| | | 業務名 | 松阪市公共下水道事業 松阪第1処理分区 1-22号外汚水、375-18号外雨水管渠工事に伴う家屋調査 | 当初 | 業 種 | 用地調査等 | | |
|-------------------|--|-----|--|----|------|-------|------|----|
| 項目・工種・種別・細別 | | | 規格 | 単位 | 前回数量 | 今回数量 | 数量増減 | 摘要 |
| 用地調査等 | | | | 式 | | 1 | | |
| 事前調査、事後調査及び算定 | | | | 式 | | 1 | | |
| 事前調査（汚水基幹） | | | | 式 | | 1 | | |
| 工作物 | | | 敷地面積100m2未満;調査（外業）の有無有り;図面等（内業）の有無有り | 箇所 | | 15 | | |
| 事前調査（汚水市費） | | | | 式 | | 1 | | |
| 工作物 | | | 敷地面積100m2未満;調査（外業）の有無有り;図面等（内業）の有無有り | 箇所 | | 4 | | |
| 事前調査（雨水基幹） | | | | 式 | | 1 | | |
| 木造建物・木造特殊建物・非木造建物 | | | 建物延べ面積70m2以上130m2未満;建物内部の調査拒否されない場合;調査（外業）の有無有り;図面等（内業）の有無有り | 棟 | | 2 | | |

- 1 -

松阪市

業務数量総括表

| | | 業務名 | 松阪市公共下水道事業 松阪第1処理分区 1-22号外汚水、375-18号外雨水管渠工事に伴う家屋調査 | 当初 | 業 種 | | 用地調査等 | |
|-------------------|--|-----|---|----|------|-------|-------|----|
| | | | | | 項 目 | 用地調査等 | | |
| 項目・工種・種別・細別 | | | 規格 | 単位 | 前回数量 | 今回数量 | 数量増減 | 摘要 |
| 木造建物・木造特殊建物・非木造建物 | | | 建物延べ面積200㎡未満;建物内部の調査拒否されない場合;調査(外業)の有無有り;図面等(内業)の有無有り | 棟 | | 1 | | |
| 工作物 | | | 敷地面積100㎡未満;調査(外業)の有無有り;図面等(内業)の有無有り | 箇所 | | 17 | | |
| 直接経費 | | | | 式 | | 1 | | |
| 直接経費 | | | | 式 | | 1 | | |
| 材料費等 | | | | 式 | | 1 | | |
| 材料費等(率計上) | | | | 式 | | 1 | | |
| 直接原価 | | | | 式 | | 1 | | |
| その他原価 | | | | 式 | | 1 | | |

- 2 -

松阪市

業務数量総括表

| | | 業務名 | 松阪市公共下水道事業 松阪第1処理分区 1-22号外汚水、375-18号外雨水管渠工事に伴う家屋調査 | 当初 | 業 種 | | 設計業務 | |
|-------------|--|-----|---|----|------|------|------|----|
| | | | | | 項 目 | 業務原価 | | |
| 項目・工種・種別・細別 | | | 規格 | 単位 | 前回数量 | 今回数量 | 数量増減 | 摘要 |
| 業務原価 | | | | 式 | | 1 | | |
| 一般管理費等 | | | | 式 | | 1 | | |
| 設計業務価格 | | | | 式 | | 1 | | |
| 消費税相当額 | | | | 式 | | 1 | | |
| 業務費計 | | | | 式 | | 1 | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |

家屋調査工集計表：木造（雨水基幹）

| 整理 番号 | 面積 (m2) | 木造A(住宅、店舗、医院、診療所、共同住宅等) | | | | | | | | 木造B(農家住宅、浴場、劇場、映画館、旅館、病院、学校等) | | | | | | | | 木造C(工場、倉庫、車庫、体育館等) | | | | | | | | 木造特殊物(神社仏閣、教会、茶室、土蔵等) | | | | | | | 工作物 | |
|----------|------------|-------------------------|-------------------------|--------------------------|--------------------------|--------------------------|--------------------------|---------------------------|-------------|-------------------------------|-------------------------|--------------------------|--------------------------|--------------------------|--------------------------|---------------------------|-------------|--------------------|-------------------------|--------------------------|--------------------------|--------------------------|--------------------------|---------------------------|-------------|-----------------------|------------------------|-------------------------|--------------------------|--------------------------|--------------------------|------------|-----|----|
| | | 70㎡ 未満 | 70㎡ 以上 130㎡ 未満 | 130㎡ 以上 200㎡ 未満 | 200㎡ 以上 300㎡ 未満 | 300㎡ 以上 450㎡ 未満 | 450㎡ 以上 600㎡ 未満 | 600㎡ 以上 1000㎡ 未満 | 1000㎡ 以上 | 70㎡ 未満 | 70㎡ 以上 130㎡ 未満 | 130㎡ 以上 200㎡ 未満 | 200㎡ 以上 300㎡ 未満 | 300㎡ 以上 450㎡ 未満 | 450㎡ 以上 600㎡ 未満 | 600㎡ 以上 1000㎡ 未満 | 1000㎡ 以上 | 70㎡ 未満 | 70㎡ 以上 130㎡ 未満 | 130㎡ 以上 200㎡ 未満 | 200㎡ 以上 300㎡ 未満 | 300㎡ 以上 450㎡ 未満 | 450㎡ 以上 600㎡ 未満 | 600㎡ 以上 1000㎡ 未満 | 1000㎡ 以上 | 50㎡ 未満 | 50㎡ 以上 70㎡ 未満 | 70㎡ 以上 130㎡ 未満 | 130㎡ 以上 200㎡ 未満 | 200㎡ 以上 300㎡ 未満 | 300㎡ 以上 500㎡ 未満 | 500㎡ 以上 | | |
| 33 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 34 | 106 | | 1 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 35 | 96 | | 1 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 36 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 37 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 38 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 50 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 51 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 52 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 57 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 58 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 43 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 54 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 55 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 56 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 67 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 68 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 69 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| 70 | 00未満 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | 2.00 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 17 |

家屋調査工集計表：非木造（雨水基幹）

[illegible]

家屋調査工集計表：木造（汚水基幹）

[illegible]

家 屋 調 査 工 集 計 表 : 木 造 (汚 水 市 費)

[illegible]