

新曽第二地区  
区画街路9-2号線外1路線道路築造工事

数 量 計 算 書

戸田市都市整備部まちづくり区画整理室

§1. 数量総括表

| 工事区分<br>レベル1 | 工 種<br>レベル2 | 種 別<br>レベル3 | 細 別<br>レベル4         | 規 格<br>レベル5  | 単位 | 設計数量  | 積算数量 | 摘 要   |
|--------------|-------------|-------------|---------------------|--------------|----|-------|------|-------|
| 道路改良         |             |             |                     |              |    |       |      |       |
|              | 土工          | 掘削工         | 掘削                  | 土砂           | m3 | 277.2 | 280  |       |
|              |             | 床掘工         | 床掘                  | 土砂、小規模       | m3 | 10.7  | 10   | LU側溝等 |
|              |             | 床掘工         | 床掘                  | 土砂、標準        | m3 | 90.7  | 90   | BOX   |
|              |             | 埋戻工         | 埋戻                  | W < 1.0m     | m3 | 13.4  | 10   | 発生土   |
|              |             | 埋戻工         | 埋戻                  | 1.0 W < 4.0m | m3 | 52.1  | 50   | 発生土   |
|              |             | 埋戻工         | 埋戻                  | W < 1.0m     | m3 | 11.2  | 10   | 再生砂   |
|              |             | 基面整正        | 基面整正                |              | m2 | 89.4  | 90   |       |
|              |             | 法面整形        | 法面整形                |              | m2 | 57.5  | 60   |       |
|              |             | 残土処理工       | 残土等運搬               | 土砂           | m3 | 295.2 | 300  |       |
|              |             |             |                     |              |    |       |      |       |
|              | 排水構造物工      | 側溝工         | LU側溝(A)             | (300)        | m  | 52.3  | 52   |       |
|              |             | 側溝工         | LU側溝(A)             | (500)        | m  | 3.5   | 4    |       |
|              |             | 函渠工         | BOXカルバ - ト          | 800 × 800    | m  | 5.3   | 5    |       |
|              |             | 函渠工         | BOXカルバ - ト          | 900 × 900    | m  | 31.1  | 31   |       |
|              |             | 函渠工         | BOXカルバ - ト          | 900 × 1300   | m  | 2.0   | 2    |       |
|              |             | 点検口材料       |                     |              | 式  | 1.0   | 1    |       |
|              |             | 調整コンクリ - ト  | 嵩上げ<br>コンクリ - ト     | σ ck=18N/mm2 | m3 | 0.3   | 0.3  |       |
|              |             | 調整コンクリ - ト  | 底打ち<br>コンクリ - ト     | σ ck=18N/mm2 | m3 | 0.3   | 0.3  |       |
|              |             | 管渠工         | 取付管                 | VU φ 200     | m  | 6.9   | 7    |       |
|              |             | 管渠工         | 取付管                 | VU φ 250     | m  | 3.5   | 4    |       |
|              |             | 集水桝工        | 集水桝(A)              | (300)        | 基  | 1.0   | 1    |       |
|              |             | 集水桝工        | 集水桝(A)              | (500)        | 基  | 1.0   | 1    |       |
|              |             |             |                     |              |    |       |      |       |
|              | 構造物撤去工      | 構造物取壊し工     | コンクリ - ト<br>構造物取り壊し | 有筋           | m3 | 9.7   | 10   |       |
|              |             |             | コンクリ - ト<br>構造物取り壊し | 無筋           | m3 | 0.3   | 0.3  |       |

| 工事区分<br>レベル1 | 工 種<br>レベル2 | 種 別<br>レベル3       | 細 別<br>レベル4 | 規 格<br>レベル5            | 単位 | 設計数量  | 積算数量 | 摘 要 |
|--------------|-------------|-------------------|-------------|------------------------|----|-------|------|-----|
|              | 構造物撤去工      | 構造物取壊し工           | 舗装版切断       | t 15cm                 | m  | 67.2  | 67   |     |
|              |             |                   | 舗装版破碎       | As舗装版 t=5cm            | m2 | 168.8 | 169  |     |
|              |             |                   | 舗装版濁水処理     |                        | m3 | 0.09  | 0.09 |     |
|              |             | 運搬処理工             | Co殻運搬       | 有筋                     | m3 | 9.7   | 10   |     |
|              |             |                   | Co殻運搬       | 無筋                     | m3 | 0.3   | 0.3  |     |
|              |             |                   | As殻運搬       |                        | m3 | 8.4   | 8    |     |
|              |             |                   | Co殻処分       | 有筋                     | t  | 24.1  | 24   |     |
|              |             |                   | Co殻処分       | 無筋                     | t  | 0.6   | 1    |     |
|              |             |                   | As殻処分       |                        | t  | 19.8  | 20   |     |
|              |             |                   | 波状管         | φ1200                  | m  | 29.8  | 30   |     |
|              |             |                   | プラスチック殻     |                        | m3 | 0.7   | 1    |     |
|              |             |                   | プラスチック殻     |                        | t  | 1.5   | 1    |     |
|              |             | 付帯工               | 木柵撤去        | H=1.2m                 | m  | 33.3  | 33   |     |
|              |             |                   | 鋼材撤去        | スクラップ ヘビ - 3           | t  | 0.02  | 0.02 |     |
|              |             |                   |             |                        |    |       |      |     |
|              | 舗装工         | アスファルト<br>舗装工(車道) | 路床置換        | 再生切込碎石<br>RC-40、t=60cm | m3 | 62.2  | 62   |     |
|              |             |                   | 下層路盤        | 再生切込碎石<br>RC-40、t=19cm | m2 | 129.2 | 129  |     |
|              |             |                   | 上層路盤        | 再生粒調碎石<br>RM-40、t=15cm | m2 | 129.2 | 129  |     |
|              |             |                   | 表層          | 再生密粒度アスコン<br>t=5cm     | m2 | 129.2 | 129  |     |
|              |             | アスファルト<br>舗装工(車道) | 下層路盤        | 再生切込碎石<br>RC-40、t=20cm | m2 | 165.0 | 165  |     |
|              |             |                   | 上層路盤        | 再生粒調碎石<br>RM-40、t=20cm | m2 | 165.0 | 165  |     |
|              |             |                   | 表層          | 再生密粒度アスコン<br>t=5cm     | m2 | 165.0 | 165  |     |
|              |             | 区画線工              | 区画線         | 矢印・文字・記号<br>15cm換算、黄   | m  | 3.4   | 3    |     |
|              |             |                   |             |                        |    |       |      |     |
|              |             |                   |             |                        |    |       |      |     |
|              |             |                   |             |                        |    |       |      |     |

§ 2. 土工

| 工 種    | 規 格          | 単位 | 数 量   | 摘 要   |
|--------|--------------|----|-------|-------|
| 掘 削    | 土 砂          | m3 | 277.2 |       |
| 床 掘    | 小 規 模<br>土 砂 | m3 | 10.7  | LU側溝等 |
| 床 掘    | 標 準<br>土 砂   | m3 | 90.7  | BOX   |
| 埋 戻    | W < 1.0m     | m3 | 13.4  | 発生土   |
| 埋 戻    | 1.0 W < 4.0m | m3 | 52.1  | 発生土   |
| 埋 戻    | W < 1.0m     | m3 | 11.2  | 再生砂   |
| 基面整正   |              | m2 | 89.4  |       |
| 法面整形   |              | m2 | 57.5  |       |
| 残土運搬処理 |              | m3 | 295.2 |       |

残土運搬処理

$$V = (277.2 + 10.7 + 90.7) - (13.4 + 52.1) / 0.9 = 295.2 \text{ m}^3$$

## 土工計算書

|              |       |          |            |
|--------------|-------|----------|------------|
| 【掘削】         | 土量計算書 | 既設波状管分考慮 |            |
| V =          | 302.0 | -        | 24.8       |
|              |       |          | = 277.2 m3 |
| 【床掘り】        | 土量計算書 | 構造物土工    |            |
| (LU側溝等) V =  | 6.6   | +        | 4.1        |
|              |       |          | = 10.7 m3  |
| 【床掘り】        | 構造物土工 | 構造物土工    |            |
| (BOX) V =    | 78.1  | +        | 12.6       |
|              |       |          | = 90.7 m3  |
| 【埋戻し(発生土)】   |       |          |            |
| W < 1.0m     | 土量計算書 | 構造物土工    |            |
| V =          | 13.1  | +        | 0.3        |
|              |       |          | = 13.4 m3  |
| 1.0 W < 4.0m | 構造物土工 |          |            |
| V =          | 52.1  |          | = 52.1 m3  |
| 【埋戻し(再生砂)】   |       |          |            |
| W < 1.0m     | 構造物土工 | 構造物土工    |            |
| V =          | 3.0   | +        | 8.2        |
|              |       |          | = 11.2 m3  |
| 【基面整正】       | 構造物土工 | 構造物土工    |            |
| A =          | 37.6  | +        | 51.7       |
|              |       |          | = 89.4 m2  |
| 【法面整形】       | 土量計算書 |          |            |
| A =          | 57.5  |          | = 57.5 m2  |

| 土量計算書     |        |     |      |       |  |  |  |     |
|-----------|--------|-----|------|-------|--|--|--|-----|
| 測 点       | 距 離    | 掘 削 |      |       |  |  |  | 摘 要 |
|           |        | 面 積 | 平均面積 | 土 量   |  |  |  |     |
| 9No.      |        |     |      |       |  |  |  |     |
| 0 + 0.000 |        | -   |      |       |  |  |  |     |
| 1 + 0.000 | 10.000 | -   | -    | -     |  |  |  |     |
| 2 + 0.000 | 10.000 | -   | -    | -     |  |  |  |     |
| 2 + 8.205 | 8.205  | 9.9 | 4.95 | 40.6  |  |  |  |     |
| 3 + 0.000 | 1.795  | 9.9 | 9.90 | 17.8  |  |  |  |     |
| 4 + 0.000 | 10.000 | 8.6 | 9.25 | 92.5  |  |  |  |     |
| 5 + 0.000 | 10.000 | 9.0 | 8.80 | 88.0  |  |  |  |     |
| 5 + 4.010 | 4.010  | 9.0 | 9.00 | 36.1  |  |  |  |     |
| 6 + 0.000 | 5.990  | -   | 4.50 | 27.0  |  |  |  |     |
| EP        |        |     |      |       |  |  |  |     |
| 6 + 9.624 | 9.624  | -   | -    | -     |  |  |  |     |
|           |        |     |      |       |  |  |  |     |
|           |        |     |      |       |  |  |  |     |
|           |        |     |      |       |  |  |  |     |
|           |        |     |      |       |  |  |  |     |
|           |        |     |      |       |  |  |  |     |
|           |        |     |      |       |  |  |  |     |
|           |        |     |      |       |  |  |  |     |
|           |        |     |      |       |  |  |  |     |
|           |        |     |      |       |  |  |  |     |
|           |        |     |      |       |  |  |  |     |
|           |        |     |      |       |  |  |  |     |
|           |        |     |      |       |  |  |  |     |
|           |        |     |      |       |  |  |  |     |
| 合 計       |        |     |      | 302.0 |  |  |  |     |
|           |        |     |      |       |  |  |  |     |

| 土量計算書           |        |     |      |     |      |      |     |     |
|-----------------|--------|-----|------|-----|------|------|-----|-----|
| 測 点             | 距 離    | 床 掘 |      |     | 埋戻し  |      |     | 摘 要 |
|                 |        | 面 積 | 平均面積 | 土 量 | 面 積  | 平均面積 | 土 量 |     |
| 9No.            |        |     |      |     |      |      |     |     |
| 0 + 0.000       |        | -   |      |     | -    |      |     |     |
| 1 + 0.000       | 10.000 | -   | -    | -   | -    | -    | -   |     |
| 2 + 0.000       | 10.000 | -   | -    | -   | -    | -    | -   |     |
| 2 + 8.205       | 8.205  | 0.2 | 0.10 | 0.8 | 0.4  | 0.20 | 1.6 |     |
| 3 + 0.000       | 1.795  | 0.2 | 0.20 | 0.4 | 0.4  | 0.40 | 0.7 |     |
| 4 + 0.000       | 10.000 | 0.2 | 0.20 | 2.0 | 0.4  | 0.40 | 4.0 |     |
| 5 + 0.000       | 10.000 | 0.2 | 0.20 | 2.0 | 0.4  | 0.40 | 4.0 |     |
| 5 + 4.010       | 4.010  | 0.2 | 0.20 | 0.8 | 0.4  | 0.40 | 1.6 |     |
| 6 + 0.000       | 5.990  | -   | 0.10 | 0.6 | -    | 0.20 | 1.2 |     |
| EP<br>6 + 9.624 | 9.624  | -   | -    | -   | -    | -    | -   |     |
|                 |        |     |      |     |      |      |     |     |
|                 |        |     |      |     |      |      |     |     |
|                 |        |     |      |     |      |      |     |     |
|                 |        |     |      |     |      |      |     |     |
|                 |        |     |      |     |      |      |     |     |
|                 |        |     |      |     |      |      |     |     |
|                 |        |     |      |     |      |      |     |     |
|                 |        |     |      |     |      |      |     |     |
|                 |        |     |      |     |      |      |     |     |
|                 |        |     |      |     |      |      |     |     |
|                 |        |     |      |     |      |      |     |     |
| 合 計             |        | 6.6 |      |     | 13.1 |      |     |     |
|                 |        |     |      |     |      |      |     |     |

| 土量計算書     |        |          |     |     |          |      |      |     |
|-----------|--------|----------|-----|-----|----------|------|------|-----|
| 測 点       | 距 離    | 法面整形（左側） |     |     | 法面整形（右側） |      |      | 摘 要 |
|           |        | 長 さ      | 平均長 | 面 積 | 長 さ      | 平均長  | 面 積  |     |
| 9No.      |        |          |     |     |          |      |      |     |
| 0 + 0.000 |        | -        |     |     | -        |      |      |     |
| 1 + 0.000 | 10.000 | -        | -   | -   | 1.6      | 0.80 | -    |     |
| 2 + 0.000 | 10.000 | -        | -   | -   | 1.4      | 1.50 | -    |     |
| 2 + 8.205 | 8.205  | -        | -   | -   | 1.5      | 1.45 | 11.9 |     |
| 3 + 0.000 | 1.795  | -        | -   | -   | 1.5      | 1.50 | 2.7  |     |
| 4 + 0.000 | 10.000 | -        | -   | -   | 1.5      | 1.50 | 15.0 |     |
| 5 + 0.000 | 10.000 | -        | -   | -   | 1.7      | 1.60 | 16.0 |     |
| 5 + 4.010 | 4.010  | -        | -   | -   | 1.7      | 1.70 | 6.8  |     |
| 6 + 0.000 | 5.990  | -        | -   | -   | -        | 0.85 | 5.1  |     |
| EP        |        |          |     |     |          |      |      |     |
| 6 + 9.624 | 9.624  | -        | -   | -   | -        | -    | -    |     |
|           |        |          |     |     |          |      |      |     |
|           |        |          |     |     |          |      |      |     |
|           |        |          |     |     |          |      |      |     |
|           |        |          |     |     |          |      |      |     |
|           |        |          |     |     |          |      |      |     |
|           |        |          |     |     |          |      |      |     |
|           |        |          |     |     |          |      |      |     |
|           |        |          |     |     |          |      |      |     |
|           |        |          |     |     |          |      |      |     |
|           |        |          |     |     |          |      |      |     |
|           |        |          |     |     |          |      |      |     |
|           |        |          |     |     |          |      |      |     |
| 合 計       |        |          |     | 0.0 |          |      | 57.5 |     |
|           |        |          |     |     |          |      |      |     |

構造物土工計算書

[illegible]

### § 3. 排水構造物工

| 工 種        | 種 別         | 規 格                           | 単位             | 数 量  |      |      |
|------------|-------------|-------------------------------|----------------|------|------|------|
|            |             |                               |                | 左    | 右    | 合計   |
| 側溝工        | LU側溝(A)     | (300)                         | m              | 22.8 | 29.5 | 52.3 |
|            | LU側溝(A)     | (500)                         | m              | 3.5  | -    | 3.5  |
| 函渠工        | ボックスカルバ - ト | 800 × 800                     | m              | 5.3  | -    | 5.3  |
|            | ボックスカルバ - ト | 900 × 900                     | m              | 31.1 | -    | 31.1 |
|            | ボックスカルバ - ト | 900 × 1300                    | m              | 2.0  | -    | 2.0  |
| 調整コンクリ - ト | 嵩上げコンクリ - ト | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | m <sup>3</sup> | 0.2  | 0.2  | 0.3  |
|            | 底打ちコンクリ - ト | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | m <sup>3</sup> | 0.3  | -    | 0.3  |
| 暗渠排水管      | 取付管         | VU $\phi$ 200                 | m              | -    | 6.9  | 6.9  |
|            | 取付管         | VU $\phi$ 250                 | m              | 3.5  | -    | 3.5  |
| 集水枥工       | 集水枥(A)      | (300)                         | 基              | -    | 1.0  | 1.0  |
|            | 集水枥(A)      | (500)                         | 基              | 1.0  | -    | 1.0  |

[illegible]

## ボックスカルバート

---

12

|                  |
|------------------|
| 延<br>長<br>調<br>書 |
| 取付管              |

| 種 別 | 測 点 | 左右 | 単位 | 数 量 | 摘 要 |
|-----|-----|----|----|-----|-----|
|-----|-----|----|----|-----|-----|

[illegible]

# 延長調書

| 種 別 | 測 点 | 左右 | 単位 | 数 量 | 摘 要 |
|-----|-----|----|----|-----|-----|
|-----|-----|----|----|-----|-----|

[illegible]

## 調整コンクリート計算書

[illegible]

§ 4. 構造物撤去工

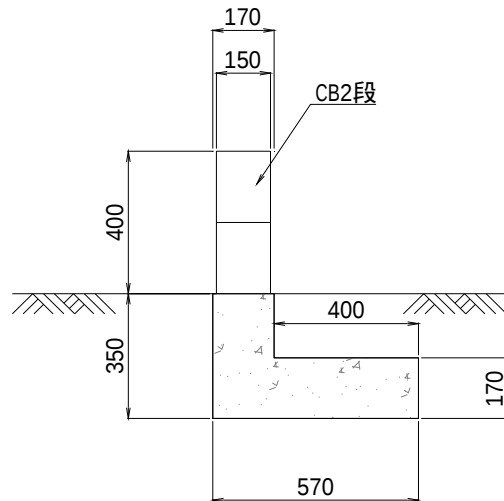
| 工 種     | 規 格         | 単位 | 合計    | 摘 要 |
|---------|-------------|----|-------|-----|
| 構造物取壊し  | 有筋          | m3 | 9.7   |     |
| 構造物取壊し  | 無筋          | m3 | 0.3   |     |
| 舗装版切断   | t 15cm      | m  | 67.2  |     |
| 舗装版破碎   | As舗装版 t=5cm | m2 | 168.8 |     |
| 舗装版濁水処理 |             | m3 | 0.09  |     |
| Co殻運搬   | 有筋          | m3 | 9.7   |     |
| Co殻運搬   | 無筋          | m3 | 0.3   |     |
| As殻運搬   |             | m3 | 8.4   |     |
| Co殻処分   | 有筋          | t  | 24.1  |     |
| Co殻処分   | 無筋          | t  | 0.6   |     |
| As殻処分   |             | t  | 19.8  |     |
| 波状管     | φ 1200      | m  | 29.8  |     |
| プラスチック殻 |             | m3 | 0.7   |     |
|         |             | t  | 1.5   |     |
| 木柵撤去    | H=1.2m      | m  | 33.3  |     |
| 鋼材撤去    | 鉄線          | t  | 0.02  |     |
|         |             |    |       |     |



# 材 料 計 算 書

撤去 CB塀2段  
構造は想定

10m当り

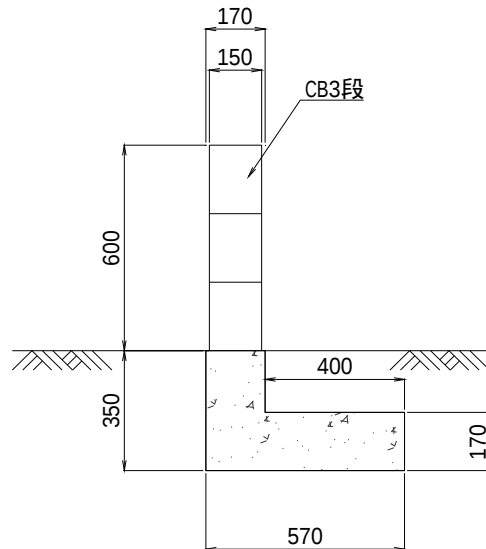


| 種 別        | 計 算 式                                                                                                                                                | 数 量     |
|------------|------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|---------|
| 有筋コンクリ - ト | $V1 = (0.170 \times 0.350 + 0.170 \times 0.400) \times 10.0 = 1.275$ $V2 = 0.15 \times 0.400 \times 10.0 = 0.600$ $\Sigma V = 1.275 + 0.600 = 1.875$ | 1.88 m3 |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |

# 材 料 計 算 書

撤去 CB塀3段  
構造は想定

10m当り

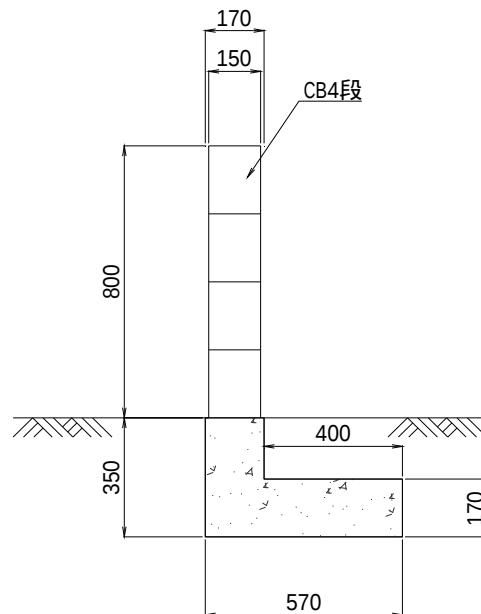


| 種 別        | 計 算 式                                                                                                                                                | 数 量     |
|------------|------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|---------|
| 有筋コンクリ - ト | $V1 = (0.170 \times 0.350 + 0.170 \times 0.400) \times 10.0 = 1.275$ $V2 = 0.15 \times 0.600 \times 10.0 = 0.900$ $\Sigma V = 1.275 + 0.900 = 2.175$ | 2.18 m3 |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |
|            |                                                                                                                                                      |         |

# 材 料 計 算 書

撤去 CB塀4段  
構造は想定

10m当り

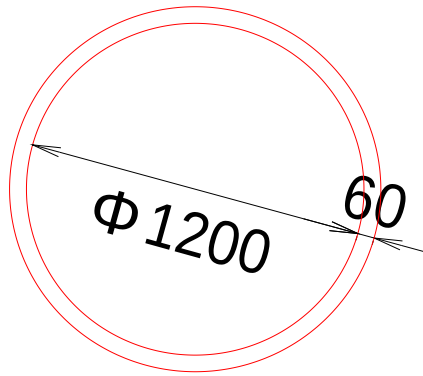


| 種 別        | 計 算 式                                                                                                                                                 | 数 量     |
|------------|-------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|---------|
| 有筋コンクリ - ト | $V1 = (0.170 \times 0.350 + 0.170 \times 0.400) \times 10.0 = 1.275$ $V2 = 0.150 \times 0.800 \times 10.0 = 1.200$ $\Sigma V = 1.275 + 1.200 = 2.475$ | 2.48 m3 |
|            |                                                                                                                                                       |         |
|            |                                                                                                                                                       |         |
|            |                                                                                                                                                       |         |
|            |                                                                                                                                                       |         |
|            |                                                                                                                                                       |         |
|            |                                                                                                                                                       |         |
|            |                                                                                                                                                       |         |
|            |                                                                                                                                                       |         |
|            |                                                                                                                                                       |         |
|            |                                                                                                                                                       |         |

# 材 料 計 算 書

撤去 波状管 φ 1200

10m当り

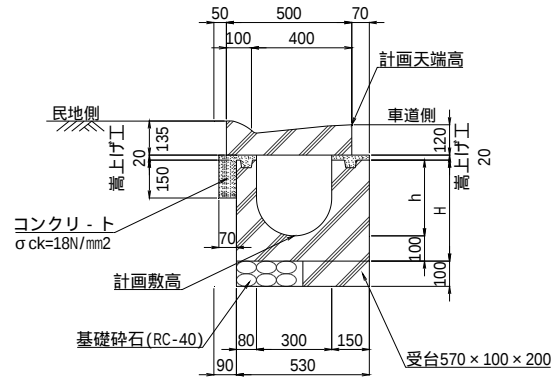


| 種 別                    | 計 算 式                                                                                              | 数 量                 |
|------------------------|----------------------------------------------------------------------------------------------------|---------------------|
| φ 1200波状管撤去<br>プラスチック殻 | $V1 = (1.320 \times 1.320 \times \pi / 4 - 1.200 \times 1.200 \times \pi / 4) \times 10.0 = 2.375$ | 2.38 m <sup>3</sup> |
|                        | $50\text{kg} / \text{m}$ $W = 50.0 \times 10.0 = 500.0$                                            | 500.0 kg            |
|                        |                                                                                                    |                     |
|                        |                                                                                                    |                     |
|                        |                                                                                                    |                     |
|                        |                                                                                                    |                     |
|                        |                                                                                                    |                     |
|                        |                                                                                                    |                     |
|                        |                                                                                                    |                     |
|                        |                                                                                                    |                     |
|                        |                                                                                                    |                     |

# 材 料 計 算 書

LU側溝(A)(300)

10m当り



LU側溝 寸法表

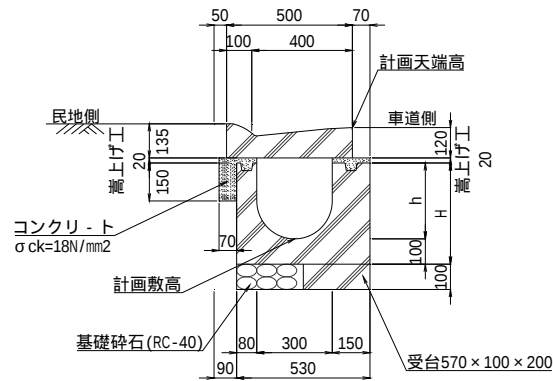
| 名 称          | h (mm) | H (mm) | 平均嵩上げ高 (mm) |
|--------------|--------|--------|-------------|
| LU側溝(A)(300) | 300    | 400    | 20          |
| LU側溝(A)(500) | 500    | 600    | 65          |

| 種 別                              | 計 算 式                                                                                                     | 数 量                |
|----------------------------------|-----------------------------------------------------------------------------------------------------------|--------------------|
| L型側溝蓋<br>500 × 135 × 600         | $N = \frac{10.0}{4.0} = 2.5$                                                                              | 2.5 枚              |
| 長尺U型側溝<br>300 × 300              | $N = \frac{10.0}{4.0} = 2.5$                                                                              | 2.5 本              |
| 受 台<br>570 × 100 × 200           | $N = \frac{10.0}{4.0} = 2.5$                                                                              | 2.5 個              |
| コンクリート<br>$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ | $V = (0.080 + 0.150) \times 0.020 + 0.070 \times 0.150 = 0.015$<br>$\Sigma V = 0.015 \times 10.0 = 0.150$ | 0.15 m3            |
| 型 枠                              | $A = (0.020 \times 4.0) + 0.15 = 0.230$<br>$\Sigma A = 0.230 \times 10.0 = 2.300$                         | 2.30 m2            |
| 基礎砕石(RC-40)<br>t=100             | $A = 0.530 \times 10.0 - 0.200 \times 0.570 \times 2.500 = 5.015$<br>$V = 5.015 \times 0.10 = 0.502$      | 5.02 m2<br>0.50 m3 |
| 基面整正                             | $A = 0.530 \times 10.0 = 5.300$                                                                           | 5.30 m2            |
|                                  |                                                                                                           |                    |
|                                  |                                                                                                           |                    |
|                                  |                                                                                                           |                    |
|                                  |                                                                                                           |                    |
|                                  |                                                                                                           |                    |

# 材 料 計 算 書

LU側溝(A)(500)

10m当り



LU側溝 寸法表

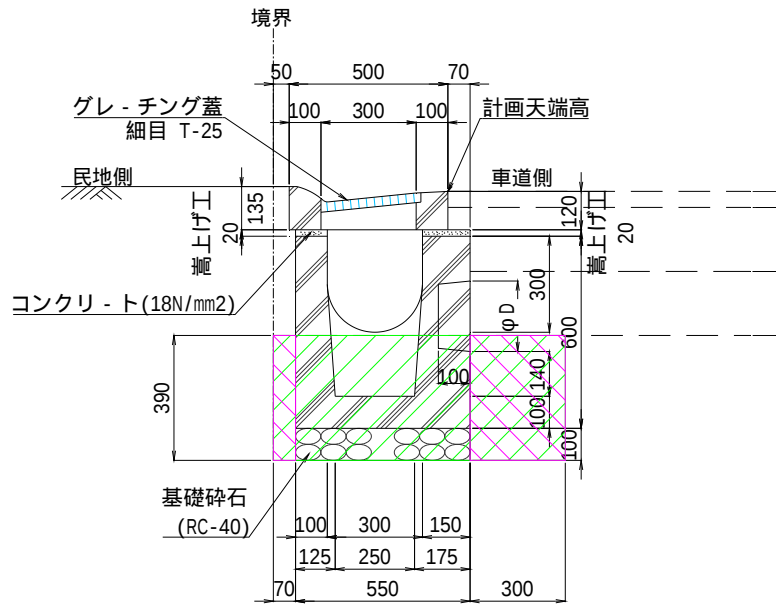
| 名 称          | h (mm) | H (mm) | 平均嵩上げ高 (mm) |
|--------------|--------|--------|-------------|
| LU側溝(A)(300) | 300    | 400    | 20          |
| LU側溝(A)(500) | 500    | 600    | 65          |

| 種 別                              | 計 算 式                                                                                                     | 数 量                                        |
|----------------------------------|-----------------------------------------------------------------------------------------------------------|--------------------------------------------|
| L型側溝蓋<br>500×135×600             | $N = \frac{10.0}{4.0} = 16.5$                                                                             | 16.5 枚                                     |
| 長尺U型側溝<br>300×500                | $N = \frac{10.0}{4.0} = 2.5$                                                                              | 2.5 本                                      |
| 受 台<br>570×100×200               | $N = \frac{10.0}{4.0} = 2.5$                                                                              | 2.5 個                                      |
| コンクリート<br>$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ | $V = (0.080 + 0.150) \times 0.065 + 0.070 \times 0.150 = 0.025$<br>$\Sigma V = 0.025 \times 10.0 = 0.250$ | 0.25 m <sup>3</sup>                        |
| 型 枠                              | $A = (0.065 \times 4.0) + 0.15 = 0.410$<br>$\Sigma A = 0.410 \times 10.0 = 4.100$                         | 4.10 m <sup>2</sup>                        |
| 基礎砕石(RC-40)<br>t=100             | $A = 0.530 \times 10.0 - 0.200 \times 0.570 \times 2.500 = 5.015$<br>$V = 5.015 \times 0.10 = 0.502$      | 5.02 m <sup>2</sup><br>0.50 m <sup>3</sup> |
| 基面整正                             | $A = 0.530 \times 10.0 = 5.300$                                                                           | 5.30 m <sup>2</sup>                        |
|                                  |                                                                                                           |                                            |
|                                  |                                                                                                           |                                            |
|                                  |                                                                                                           |                                            |
|                                  |                                                                                                           |                                            |
|                                  |                                                                                                           |                                            |

# 材 料 計 算 書

集水桝(A)(300)

10基当り

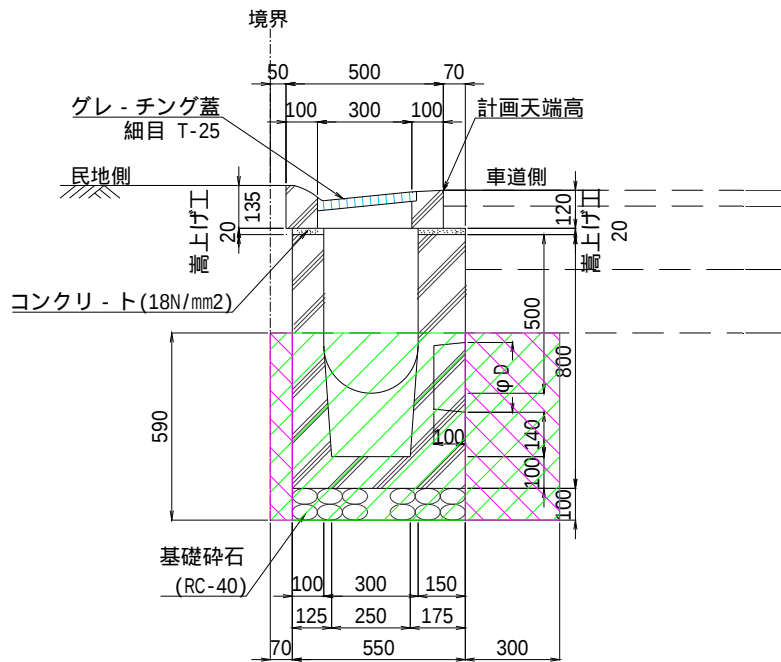


| 種 別                                            | 計 算 式                                                                                                                | 数 量                  |
|------------------------------------------------|----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|----------------------|
| 集水桝用L形縁塊<br>500×135×600                        | N = 10.0                                                                                                             | 10.0 個               |
| 集水桝<br>300×300×700                             | N = 10.0                                                                                                             | 10.0 基               |
| コンクリート<br>σ <sub>ck</sub> =18N/mm <sup>2</sup> | V = (0.100 + 0.150) × 0.020 × 0.700 × 10.0 = 0.035                                                                   | 0.040 m <sup>3</sup> |
| 型 枠                                            | A = 0.020 × 0.700 × 4.0 × 10.0 = 0.560                                                                               | 0.56 m <sup>2</sup>  |
| 基礎砕石(RC-40)<br>t=100                           | A = 0.550 × 0.700 × 10.0 = 3.850                                                                                     | 3.85 m <sup>2</sup>  |
| グレーチング 蓋<br>A桝用細目                              | N = 10.0                                                                                                             | 10.0 枚               |
| 基面整正                                           | A = 0.550 × 0.700 × 10.0 = 3.850                                                                                     | 3.85 m <sup>2</sup>  |
| 土 工                                            |                                                                                                                      |                      |
| 床掘り                                            | V = 0.920 × 0.700 × 0.390 × 10.0 = 2.512                                                                             | 2.51 m <sup>3</sup>  |
| 埋戻し                                            | V1 = 0.920 × 0.700 × 0.390 × 10.0 = 2.512<br>V2 = 0.550 × 0.700 × 0.390 × 10.0 = 1.502<br>ΣV = 2.512 - 1.502 = 1.010 | 1.01 m <sup>3</sup>  |
|                                                |                                                                                                                      |                      |

# 材 料 計 算 書

集水桝(A)(500)

10箇所当り



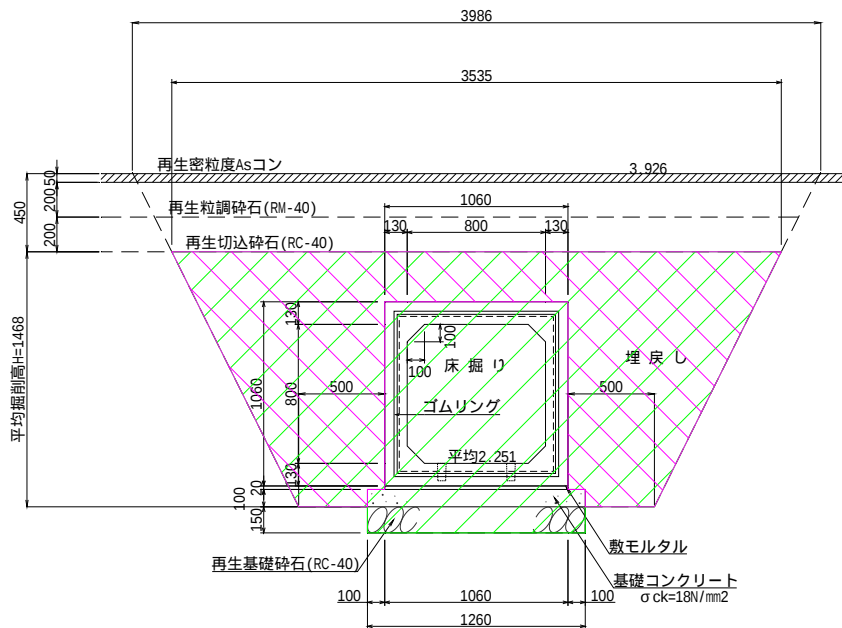
| 種 別                              | 計 算 式                                                                                                                                                          | 数 量                  |
|----------------------------------|----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|----------------------|
| 集水桝用L形縁塊<br>500×135×600          | $N = 10.0$                                                                                                                                                     | 10.0 個               |
| 集水桝<br>300×500×700               | $N = 10.0$                                                                                                                                                     | 10.0 基               |
| コンクリート<br>$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ | $V = (0.100 + 0.150) \times 0.020 \times 0.700 \times 10.0 = 0.035$                                                                                            | 0.040 m <sup>3</sup> |
| 型 枠                              | $A = 0.020 \times 0.700 \times 4.0 \times 10.0 = 0.560$                                                                                                        | 0.56 m <sup>2</sup>  |
| 基礎碎石(RC-40)<br>t=100             | $A = 0.550 \times 0.700 \times 10.0 = 3.850$                                                                                                                   | 3.85 m <sup>2</sup>  |
| グレーチング 蓋<br>A桝用細目                | $N = 10.0$                                                                                                                                                     | 10.0 枚               |
| 基面整正                             | $A = 0.550 \times 0.700 \times 10.0 = 3.850$                                                                                                                   | 3.85 m <sup>2</sup>  |
| 土 工                              |                                                                                                                                                                |                      |
| 床掘り                              | $V = 0.920 \times 0.700 \times 0.590 \times 10.0 = 3.800$                                                                                                      | 3.80 m <sup>3</sup>  |
| 埋戻し                              | $V1 = 0.920 \times 0.700 \times 0.590 \times 10.0 = 3.800$<br>$V2 = 0.550 \times 0.700 \times 0.590 \times 10.0 = 2.272$<br>$\Sigma V = 3.800 - 2.272 = 1.528$ | 1.53 m <sup>3</sup>  |
|                                  |                                                                                                                                                                |                      |

# 材 料 計 算 書

カルバ - トボックス

10m当り

B800 × H800



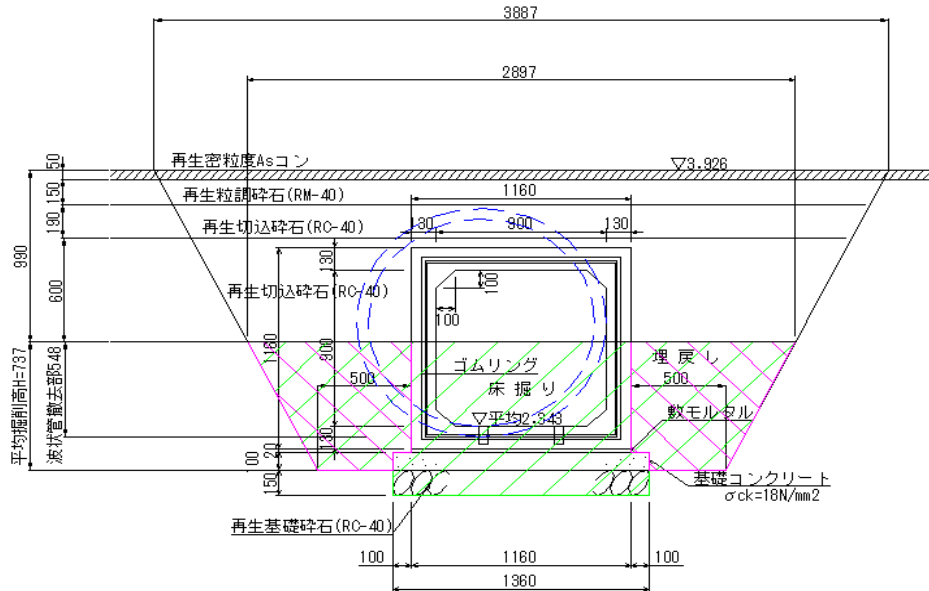
| 種 別                              | 計 算 式                                                                                                                                                                 | 数 量                 |
|----------------------------------|-----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|---------------------|
| カルバ - トボックス<br>B800 × H800       | $N = 5.0$                                                                                                                                                             | 5.0 個               |
| 敷モルタル(1:3)                       | $V = 1.060 \times 0.020 \times 10.00 = 0.212$                                                                                                                         | 0.21 m3             |
| コンクリート<br>$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ | $V = 1.260 \times 0.100 \times 10.00 = 1.260$                                                                                                                         | 1.26 m3             |
| 基礎碎石(RC-40)<br>t=150             | $A = 1.26 \times 10.0 = 12.600$<br>$V = 12.6 \times 0.15 = 1.890$                                                                                                     | 12.60 m2<br>1.89 m3 |
| 土工                               |                                                                                                                                                                       |                     |
| 床掘り                              | $V1 = 1.260 \times 0.15 = 0.189$<br>$V2 = (2.060 + 3.535) \times 1.468 \times 1/2 = 4.107$<br>$\Sigma V = (0.189 + 4.107) \times 10.0 = 42.960$                       | 42.96 m3            |
| 埋戻し                              | $V1 = (2.060 + 3.535) \times 1.468 \times 1/2 = 4.107$<br>$V2 = 1.060 \times 1.080 + 1.060 \times 0.100 = 1.251$<br>$\Sigma V = (4.107 - 1.251) \times 10.0 = 28.560$ | 28.56 m3            |
| 基面整正                             | $A = 1.260 \times 10.0 = 12.600$                                                                                                                                      | 12.60 m2            |
|                                  |                                                                                                                                                                       |                     |
|                                  |                                                                                                                                                                       |                     |

# 材 料 計 算 書

カルバ - トボックス

10m当り

B900 × H900



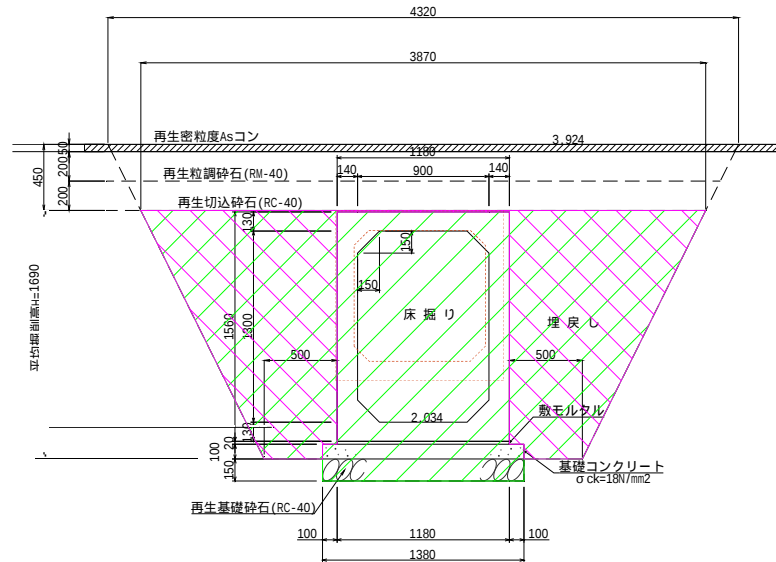
| 種 別                              | 計 算 式                                                                                                                                                                | 数 量                 |
|----------------------------------|----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|---------------------|
| カルバ - トボックス<br>B900 × H900       | $N = 5.0$                                                                                                                                                            | 5.0 個               |
| 敷モルタル(1:3)                       | $V = 1.160 \times 0.020 \times 10.00 = 0.232$                                                                                                                        | 0.23 m3             |
| コンクリート<br>$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ | $V = 1.360 \times 0.100 \times 10.00 = 1.360$                                                                                                                        | 1.36 m3             |
| 基礎碎石(RC-40)<br>t=150             | $A = 1.36 \times 10.0 = 13.600$<br>$V = 13.6 \times 0.15 = 2.040$                                                                                                    | 13.60 m2<br>2.04 m3 |
| 土工                               |                                                                                                                                                                      |                     |
| 床掘り                              | $V1 = 1.360 \times 0.15 = 0.204$<br>$V2 = (2.160 + 2.897) \times 0.737 \times 1/2 = 1.864$<br>$\Sigma V = (0.204 + 1.864) \times 10.0 - 5.37 = 15.310$               | 15.31 m3            |
| 埋戻し                              | $V1 = (2.160 + 2.897) \times 0.737 \times 1/2 = 1.864$<br>$V2 = 1.160 \times 0.637 + 1.360 \times 0.100 = 0.875$<br>$\Sigma V = (1.864 - 0.875) \times 10.0 = 9.890$ | 9.89 m3             |
| 基面整正                             | $A = 1.360 \times 10.0 = 13.600$                                                                                                                                     | 13.60 m2            |
| 波状管撤去分考慮                         | $V = (0.610 - (0.660 - 0.548) \times 0.650) \times 10.0 = 5.370$                                                                                                     | 5.37 m2             |
|                                  |                                                                                                                                                                      |                     |

|           |
|-----------|
| 材 料 計 算 書 |
|-----------|

カルバ - トボックス 10m当り

10m当り

|              |
|--------------|
| B900 × H1300 |
|--------------|

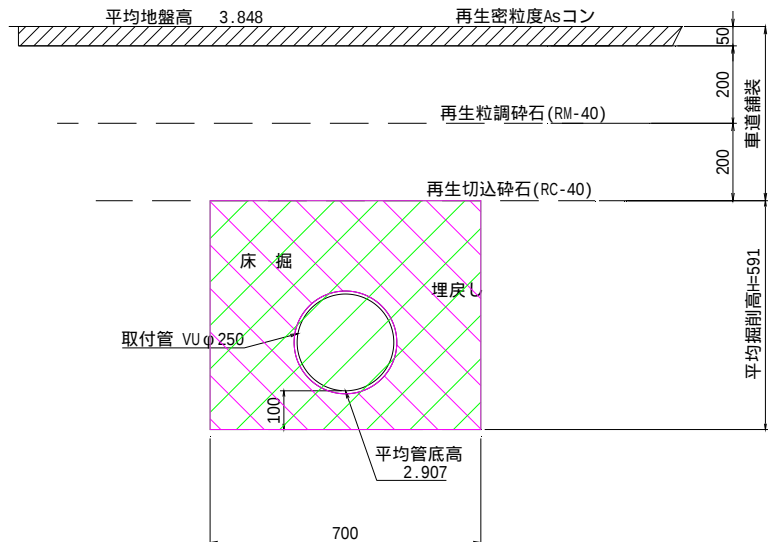


| 種 別                         | 計 算 式                                                                                                                             | 数 量                 |
|-----------------------------|-----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|---------------------|
| カルバ - トボックス<br>B900 × H1300 | N = 5.0                                                                                                                           | 5.0 個               |
| 敷モルタル(1:3)                  | V = 1.180 × 0.020 × 10.00 = 0.236                                                                                                 | 0.24 m3             |
| コンクリート<br>σ ck=18N/mm2      | V = 1.380 × 0.100 × 10.00 = 1.380                                                                                                 | 1.38 m3             |
| 基礎砕石 (RC-40)<br>t=150       | A = 1.380 × 10.0 = 13.800<br>V = 13.8 × 0.15 = 2.070                                                                              | 13.80 m2<br>2.07 m3 |
| 土工                          |                                                                                                                                   |                     |
| 床掘り                         | V1 = 1.380 × 0.15 = 0.207<br>V2 = (2.180 + 3.870) × 1.690 × 1/2 = 5.112<br>Σ V = (0.207 + 5.112) × 10.0 - 14.82 = 38.374          | 38.37 m3            |
| 埋戻し                         | V1 = (2.180 + 3.870) × 1.690 × 1/2 = 5.112<br>V2 = 1.180 × 1.580 + 1.380 × 0.100 = 2.002<br>Σ V = (5.112 - 2.002) × 10.0 = 31.100 | 31.10 m3            |
| 基面整正                        | A = 1.380 × 10.0 = 13.800                                                                                                         | 13.80 m2            |
| 既設BOX撤去分考慮                  | V = (1.160 × 1.160 + 1.360 × 0.100) × 10.00 = 14.816                                                                              | 14.82 m2            |
|                             |                                                                                                                                   |                     |

# 材 料 計 算 書

取付管  
VU φ 250

10m当り



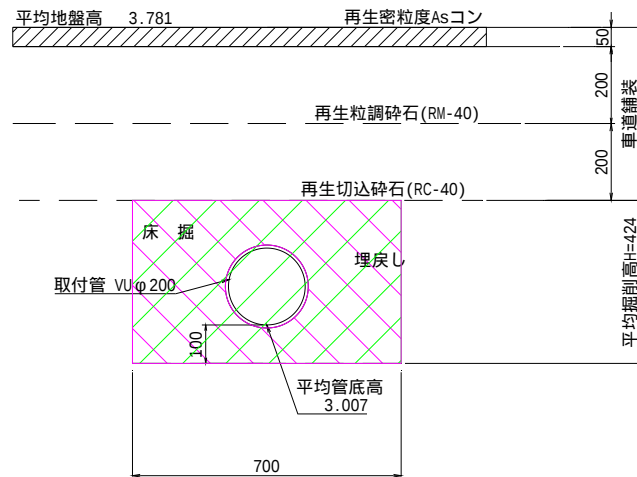
| 種 別          | 計 算 式                                                                                                                          | 数 量     |
|--------------|--------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|---------|
| Vu φ 250     | $L = 10.0$                                                                                                                     | 10.0 m  |
| 土工           |                                                                                                                                |         |
| 床掘り          | $V = 0.700 \times 0.561 \times 10.0 = 3.927$                                                                                   | 3.93 m3 |
| 埋戻し<br>(再生砂) | $V1 = 0.700 \times 0.561 = 0.393$<br>$V2 = \pi / 4 \times 0.267^2 = 0.056$<br>$\Sigma V = (0.393 - 0.056) \times 10.0 = 3.370$ | 3.37 m3 |
| 基面整正         | $A = 0.700 \times 10.0 = 7.000$                                                                                                | 7.00 m2 |
|              |                                                                                                                                |         |
|              |                                                                                                                                |         |
|              |                                                                                                                                |         |
|              |                                                                                                                                |         |
|              |                                                                                                                                |         |
|              |                                                                                                                                |         |

# 材 料 計 算 書

取付管

10m当り

VU φ 200



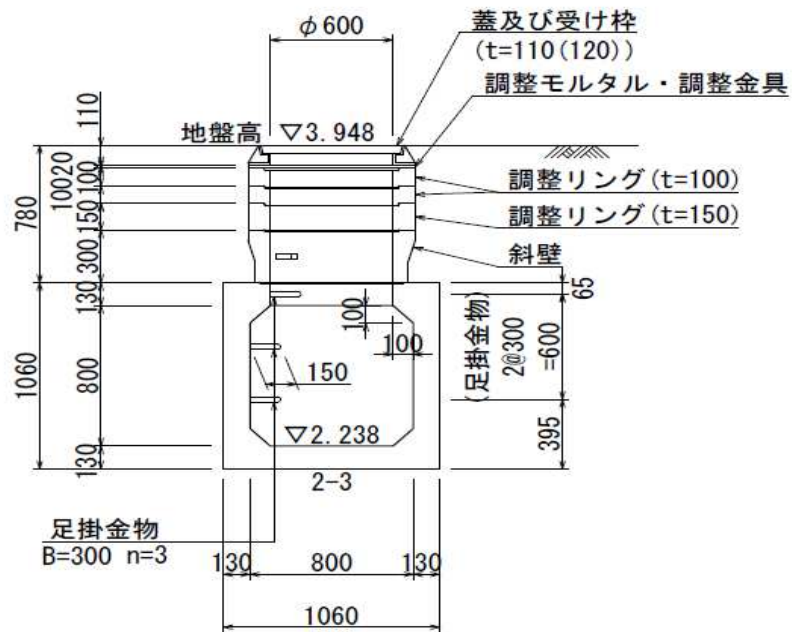
| 種 別          | 計 算 式                                                                                                                          | 数 量                 |
|--------------|--------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|---------------------|
| Vu φ 200     | $L = 10.0$                                                                                                                     | 10.0 m              |
| 床掘り          | $V = 0.700 \times 0.424 \times 10.0 = 2.968$                                                                                   | 2.97 m <sup>3</sup> |
| 埋戻し<br>(再生砂) | $V1 = 0.700 \times 0.424 = 0.297$<br>$V2 = \pi / 4 \times 0.216^2 = 0.037$<br>$\Sigma V = (0.297 - 0.037) \times 10.0 = 2.600$ | 2.60 m <sup>3</sup> |
| 基面整正         | $A = 0.700 \times 10.0 = 7.000$                                                                                                | 7.00 m <sup>2</sup> |
|              |                                                                                                                                |                     |
|              |                                                                                                                                |                     |
|              |                                                                                                                                |                     |
|              |                                                                                                                                |                     |
|              |                                                                                                                                |                     |
|              |                                                                                                                                |                     |
|              |                                                                                                                                |                     |



# 材 料 計 算 書

点検口 (2-3)

1箇所当り



調整高H42mm

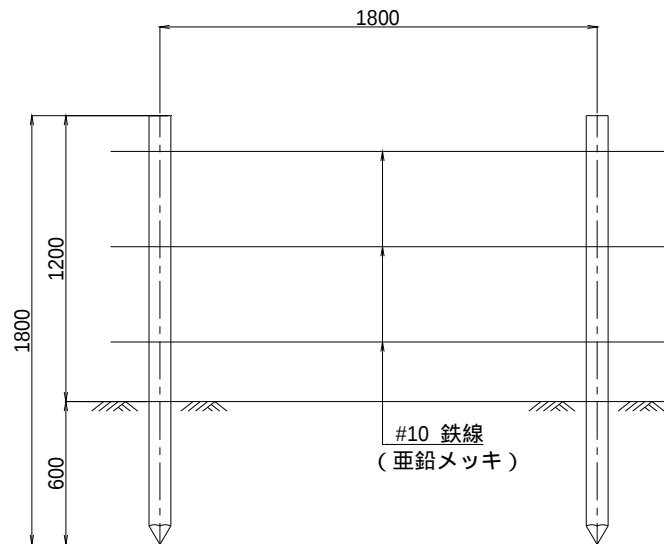
| 種 別                   | 計   | 算   | 式 | 数   | 量      |
|-----------------------|-----|-----|---|-----|--------|
| 蓋及びコンクリート<br>ブロック据付工  | N = | 1.0 | = | 1.0 | 1.0 箇所 |
| ラダホール<br>R号 (H300斜壁)  | N = | 1.0 | = | 1.0 | 1.0 個  |
| 調整リング(150mm)          | N = | 1.0 | = | 1.0 | 1.0 個  |
| 調整リング(100mm)          | N = | 1.0 | = | 1.0 | 1.0 個  |
| 調整金具(25mm)            | N = | 1.0 | = | 1.0 | 1.0 個  |
| 人孔蓋及び口環<br>T-25, φ600 | N = | 1.0 | = | 1.0 | 1.0 組  |
| ロック付き転落防止用梯子          | A = | 1.0 | = | 1.0 | 1.0 個  |
|                       |     |     |   |     |        |
|                       |     |     |   |     |        |
|                       |     |     |   |     |        |
|                       |     |     |   |     |        |
|                       |     |     |   |     |        |

# 材 料 計 算 書

撤去 木柵 (H=1.8m)

10m当り

構造は想定



| 種 別 | 計 算 式                                                                                                                                                                                                          | 数 量     |
|-----|----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|---------|
| 木 柵 | N = <span style="float: right;">= 5.6</span>                                                                                                                                                                   | 5.6 本   |
| 鉄 線 | #10鉄線 (亜鉛メッキ) 15.8m/kg<br>L = 3段 <span style="float: right;">= 30.0</span><br>W1 = 1.0kg / 15.8m <span style="float: right;">= 0.063</span><br>W2 = 30.0m × 0.063kg <span style="float: right;">= 1.890</span> | 1.89 kg |
|     |                                                                                                                                                                                                                |         |
|     |                                                                                                                                                                                                                |         |
|     |                                                                                                                                                                                                                |         |
|     |                                                                                                                                                                                                                |         |
|     |                                                                                                                                                                                                                |         |
|     |                                                                                                                                                                                                                |         |
|     |                                                                                                                                                                                                                |         |

## § 5. 舗装工

| 工 種  | 規 格                    | 単位 | 数 量   | 摘 要                 |
|------|------------------------|----|-------|---------------------|
| 路床置換 | 再生切込碎石<br>RC-40、t=60cm | m3 | 62.2  | 区9-2号線              |
| 下層路盤 | 再生切込碎石<br>RC-40、t=19cm | m2 | 129.2 | 区9-2号線              |
| 上層路盤 | 再生粒調碎石<br>RM-40、t=15cm | m2 | 129.2 | 区9-2号線              |
| 表 層  | 再生密粒度アスコン<br>t=5cm     | m2 | 129.2 | 区9-2号線              |
| 下層路盤 | 再生切込碎石<br>RC-40、t=20cm | m2 | 165.0 | 都計道3.4.19<br>区9-2号線 |
| 上層路盤 | 再生粒調碎石<br>RM-40、t=20cm | m2 | 165.0 | 都計道3.4.19<br>区9-2号線 |
| 表 層  | 再生密粒度アスコン<br>t=5cm     | m2 | 165.0 | 都計道3.4.19<br>区9-2号線 |
| 区画線  | 矢印・文字・記号<br>15cm換算、黄   | m  | 3.4   | 区9-2号線              |

## 舗装工計算書

### 【9m舗装】

- (1) 路床置換：再生切込碎石(RC-40) t=60cm  
 $A =$  = 129.17 m<sup>2</sup>  
 $V = 129.17 \times 0.60 - 0.65 \times 23.50$  = 62.23 m<sup>3</sup>
- (2) 下層路盤：再生切込碎石(RC-40) t=19cm  
 $A =$  = 129.17 m<sup>2</sup>
- (3) 上層路盤：再生粒調碎石(RM-40) t=15cm  
 $A =$  = 129.17 m<sup>2</sup>
- (4) 表 層：再生密粒度アスコン t=5cm  
 $A =$  = 129.17 m<sup>2</sup>

### 【暫定舗装】

- (1) 下層路盤：再生切込碎石(RC-40) t=20cm  
 $A =$  = 165.02 m<sup>2</sup>
- (2) 上層路盤：再生粒調碎石(RM-40) t=20cm  
 $A =$  = 165.02 m<sup>2</sup>
- (3) 表 層：再生密粒度アスコン t=5cm  
 $A =$  = 165.02 m<sup>2</sup>

### 【区画線】

- (1) 消火栓、矢印・文字・記号、15cm換算、黄  
 $A =$  = 3.40 m