

数量計算書

数 量 総 括 表

| 工 種 | 種 別 | 細別・規格 | 条 件 | | 単位 | 計算数量 | 計上数量 |
|--------|---------|------------------|-------------------------|-------------|----|-------|------|
| 道路土工 | | | | | | | |
| | 掘削工 | 掘 削 | 小規模 | | m3 | 99.8 | 100 |
| | | 床 堀 | 小規模 | | m3 | 111.7 | 110 |
| | | 盛 土 | 小規模 | | m3 | 12.7 | 10 |
| | | 埋戻し | 小規模 | | m3 | 42.7 | 40 |
| | 残土処理工 | 土砂等運搬 | 35.0km以下 | | m3 | 154.7 | 150 |
| | | 残土等処分 | 建設発生土 | | m3 | 154.7 | 150 |
| | | | | | | | |
| 排水構造物工 | | | | | | | |
| | 側溝工 | プレキャストU型側溝 | 落蓋式U型側溝 3種 300A 縦断用 | | m | 84.7 | 85 |
| | | 側溝蓋 | 41.2×9.5×50 | | 枚 | 170 | 170 |
| | | 側溝小口止工 | | | 箇所 | 4 | 4 |
| | | 自由勾配側溝 | B300×H500 縦断用 | | m | 18.0 | 18 |
| | | | B300×H400 縦断用 | | m | 44.2 | 44 |
| | | 側溝蓋 | コンクリート蓋300用 | | 枚 | 124 | 124 |
| | | | | | | | |
| | 管渠工 | 遠心ボックスカルバート | CSB I 形 φ 300 | | m | 1.54 | 2 |
| | | | CSB I 形 φ 600 | | m | 4.53 | 5 |
| | | | | | | | |
| | 集水桝工 | 現場打ち 集水桝 | B600×L600×H800 | | 基 | 1 | 1 |
| | | | B600×L600×H900 | | 基 | 1 | 1 |
| | | | B1000×L1000×H1100 | | 基 | 2 | 2 |
| | | 蓋版 | グレーチング桝 蓋(600用 T-25) | | 組 | 2 | 2 |
| | | | グレーチング桝 蓋(1000用 T- | | 組 | 2 | 2 |
| | | | | | | | |
| 構造物撤去工 | | | | | | | |
| | 構造物取壊し工 | コンクリート構造物 取壊し | 鉄筋構造物 | 側溝・蓋・ヒューム管含 | m3 | 1.8 | 2 |
| | | 殻運搬 | コンクリート(鉄筋) 構造物とりこわし | 8.0km以下 | m3 | 4.6 | 5 |
| | | 殻処分 | C0塊 有筋 | | t | 4.6 | 5 |
| | | 舗装版切断 | アスファルト舗装版 | 15cm以下 | m | 30.2 | 30 |

[illegible]

| 種 別 | 形 状 及 び 算 式 | 数 量 |
|--------|--|---|
| 土 工 | | |
| 掘 削 | 土工計算書より ・ 掘 削(小規模) $V = 99.77$ | 99.8 m3 |
| | ・ 床堀り(小規模) $V = 84.99$ | 85.0 m3 |
| 盛 土 | ・ 盛 土(小規模) $V = 12.71$ | 12.7 m3 |
| 埋戻し | ・ 埋戻し(小規模) $V = 19.03$ | 19.0 m3 |
| 排水構造物工 | | |
| 集水桝工 | | |
| 2号集水桝 | B600×L600×H1000 | |
| 床堀り | ・ 床堀り(小規模) $V = 7.50$ $3.00 \times 2.50 = 7.50$ | 7.5 m3 |
| 埋戻し | ・ 埋戻し(小規模) $V = 6.50$ $7.50 - 1.00 \times 1.00 \times 0.15$ $+ 0.90 \times 0.90 \times 1.05 = 6.4995$ | 6.5 m3 |
| 3号集水桝 | B600×L600×H800 | |
| 床堀り | ・ 床堀り(小規模) $V = 6.62$ $2.70 \times 2.45 = 6.62$ | 6.6 m3 |
| 埋戻し | ・ 埋戻し(小規模) $V = 5.70$ $6.62 - 1.00 \times 1.00 \times 0.15$ $+ 0.90 \times 0.90 \times 0.95 = 5.6955$ | 5.7 m3 |
| 4号集水桝 | B1000×L1000×H1100 | |
| 床堀り | ・ 床堀り(小規模) $V = 2.76$ $1.20 \times 2.30 = 2.76$ | 2.8 m3 |
| 埋戻し | ・ 埋戻し(小規模) $V = 1.76$ $2.76 - 1.50 \times 1.50 \times 0.15$ $+ 1.30 \times 1.30 \times 0.39 = 1.7634$ | 1.8 m3 |
| 5号集水桝 | B1000×L1000×H1100 | |
| 床堀り | ・ 床堀り(小規模) $V = 9.86$ $3.40 \times 2.90 = 9.86$ | 9.9 m3 |
| 埋戻し | ・ 埋戻し(小規模) $V = 7.80$ $9.86 - 1.50 \times 1.50 \times 0.15$ $+ 1.30 \times 1.30 \times 1.02 = 7.7987$ | 7.8 m3 |
| 2号管渠工 | 遠心ボックスカルバート I 型 φ600 | |
| 床堀り | ・ 床堀り(小規模) $V = 3.33$ $0.70 \times 4.75 = 3.33$ | 3.3 m3 |
| 埋戻し | ・ 埋戻し(小規模) $V = 1.90$ $0.40 \times 4.75 = 1.90$ | 1.9 m3 |
| 合 計 | ・ 掘 削 $V = 99.77$ ・ 床 堀 $V = 111.73$ $84.99 + 7.50 + 6.62 + 2.76$ $+ 9.86$ ・ 盛 土 $V = 12.71$ ・ 埋戻し $V = 42.69$ $19.03 + 6.50 + 5.70 + 1.76$ $+ 7.80 + 1.90$ | 99.8 m3 111.7 m3 12.7 m3 42.7 m3 |

| 種 別 | 形 状 及 び 算 式 | 数 量 |
|-------|--|--------|
| 残土処理工 | <ul style="list-style-type: none"> 土砂等運搬 $211.50 - (12.71 \div 0.9) - 42.69 = 154.68$ $(214.81 = 103.09 + 111.73) \quad V = 154.68$ | 150 m3 |
| | <ul style="list-style-type: none"> 残土等処分 $V = 154.68$ | 150 m3 |

土 工 計 算 書

| 測 点 | 追 距 | 区間長 | 掘 削 | | | 盛 土 | | | 盛土法面整形 | | | 床 堀 | | | 埋戻し | | |
|----------------|--------|--------|------|------|-------|------|------|-------|--------|------|-------|------|------|-------|------|------|-------|
| | | | 面 積 | 平均面積 | 土 量 | 面 積 | 平均面積 | 土 量 | 面 積 | 平均面積 | 土 量 | 面 積 | 平均面積 | 土 量 | 面 積 | 平均面積 | 土 量 |
| NO. 9 + 2.00 | 0.000 | | 2.50 | | | 0.00 | | | 0.00 | | | 0.00 | | | 0.00 | | |
| NO. 9 + 5.90 | 3.900 | 3.900 | 1.90 | 2.20 | 8.58 | 0.10 | 0.05 | 0.20 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 |
| IP. 6 | 6.459 | 2.559 | 1.40 | 1.65 | 4.22 | 0.20 | 0.15 | 0.38 | 0.10 | 0.05 | 0.13 | 0.70 | 0.35 | 0.90 | 0.30 | 0.15 | 0.38 |
| NO. 9 + 12.00 | 10.000 | 3.541 | 1.00 | 1.20 | 4.25 | 0.10 | 0.15 | 0.53 | 0.20 | 0.15 | 0.53 | 1.40 | 1.05 | 3.72 | 0.50 | 0.40 | 1.42 |
| IP. 7 | 16.069 | 6.069 | 0.80 | 0.90 | 5.46 | 0.30 | 0.20 | 1.21 | 0.30 | 0.25 | 1.52 | 1.10 | 1.25 | 7.59 | 0.30 | 0.40 | 2.43 |
| NO. 10 | 18.000 | 1.931 | 0.80 | 0.80 | 1.54 | 0.30 | 0.30 | 0.58 | 0.20 | 0.25 | 0.48 | 1.00 | 1.05 | 2.03 | 0.20 | 0.25 | 0.48 |
| NO. 10 + 8.50 | 26.500 | 8.500 | 1.00 | 0.90 | 7.65 | 0.10 | 0.20 | 1.70 | 0.10 | 0.15 | 1.28 | 1.40 | 1.20 | 10.20 | 0.40 | 0.30 | 2.55 |
| BC. 8 | 36.046 | 9.546 | 0.90 | 0.95 | 9.07 | 0.20 | 0.15 | 1.43 | 0.10 | 0.10 | 0.95 | 1.50 | 1.45 | 13.84 | 0.30 | 0.35 | 3.34 |
| NO. 11 | 38.000 | 1.954 | 0.70 | 0.80 | 1.56 | 0.30 | 0.25 | 0.49 | 0.00 | 0.05 | 0.10 | 1.20 | 1.35 | 2.64 | 0.20 | 0.25 | 0.49 |
| SP. 8 | 42.099 | 4.099 | 0.60 | 0.65 | 2.66 | 0.20 | 0.25 | 1.02 | 0.10 | 0.05 | 0.20 | 1.00 | 1.10 | 4.51 | 0.20 | 0.20 | 0.82 |
| EC. 8 | 48.152 | 6.053 | 0.80 | 0.70 | 4.24 | 0.10 | 0.15 | 0.91 | 0.00 | 0.05 | 0.30 | 0.80 | 0.90 | 5.45 | 0.10 | 0.15 | 0.91 |
| NO. 11 + 16.00 | 54.000 | 5.848 | 1.30 | 1.05 | 6.14 | 0.10 | 0.10 | 0.58 | 0.20 | 0.10 | 0.58 | 1.30 | 1.05 | 6.14 | 0.10 | 0.10 | 0.58 |
| NO. 12 | 58.000 | 4.000 | 1.70 | 1.50 | 6.00 | 1.00 | 0.55 | 2.20 | 1.40 | 0.80 | 3.20 | 0.40 | 0.85 | 3.40 | 0.40 | 0.25 | 1.00 |
| IP. 9 | 60.945 | 2.945 | 1.10 | 1.40 | 4.12 | 0.00 | 0.50 | 1.47 | 0.00 | 0.70 | 2.06 | 1.30 | 0.85 | 2.50 | 0.10 | 0.25 | 0.74 |
| NO. 12 + 10.00 | 68.000 | 7.055 | 1.20 | 1.15 | 8.11 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 1.30 | 1.30 | 9.17 | 0.20 | 0.15 | 1.06 |
| NO. 13 | 78.000 | 10.000 | 2.20 | 1.70 | 17.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.70 | 1.00 | 10.00 | 0.20 | 0.20 | 2.00 |
| NO. 13 + 8.32 | 69.265 | 8.320 | 0.00 | 1.10 | 9.15 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.35 | 2.91 | 0.00 | 0.10 | 0.83 |
| 合計 | | 86.32 | | | 99.77 | | | 12.71 | | | 11.34 | | | 84.99 | | | 19.03 |

内は変更前を示す

| <div> <div>側溝工</div> <div>延長調書</div> <div>単位：m</div> </div> | | | | | | | | | |
|---|-----------|--------|--------|---|--------|--------|----|--------|-----------|
| 種 別 | 細 別 | 測 点 | | | | | 単位 | 延 長 | 数量 |
| 〈左 側〉 | | | | | | | | | |
| 落蓋式U型側溝300A | B300×H300 | NO. 11 | | ～ | NO. 11 | +14.00 | m | 13.56 | |
| | | NO. 12 | +1.22 | ～ | NO. 12 | +19.69 | m | 21.10 | |
| | | | | | | | 計 | 34.66 | 34.7m |
| 蓋 版 | | | | | | | | | |
| コンクリート蓋 | 3種 300型 | NO. 11 | | ～ | NO. 11 | +14.00 | 枚 | 28 | 14/0.5 |
| | | NO. 12 | +1.22 | ～ | NO. 12 | +19.69 | 枚 | 42 | 21/0.5 |
| | | | | | | | 計 | 70 | 70枚 |
| 自由勾配側溝 | B300×H500 | NO. 9 | +7.55 | ～ | NO. 9 | +17.23 | m | 10.00 | |
| | | | | | | | 計 | 10.00 | 10.0m |
| 蓋 版 | | | | | | | | | |
| コンクリート蓋 | B300型 | NO. 9 | +7.55 | ～ | NO. 9 | +17.23 | 枚 | 20 | 10/0.5 |
| | | | | | | | 計 | 20 | 20枚 |
| 自由勾配側溝 | B300×H400 | NO. 9 | +17.23 | ～ | NO. 11 | | m | 22.20 | |
| | | | | | | | 計 | 22.20 | 22.2m |
| 蓋 版 | | | | | | | | | |
| コンクリート蓋 | B300型 | NO. 9 | +17.23 | ～ | NO. 11 | | 枚 | 44 | 22/0.5 |
| | | | | | | | 計 | 44 | 44枚 |
| 〈右 側〉 | | | | | | | | | |
| 落蓋式U型側溝300A | B300×H300 | NO. 11 | | ～ | NO. 11 | +19.03 | m | 19.36 | |
| | | NO. 12 | +0.33 | ～ | NO. 13 | +11.56 | m | 30.59 | |
| | | | | | | | 計 | 49.95 | 50.0m |
| 蓋 版 | | | | | | | | | |
| コンクリート蓋 | 3種 300型 | NO. 11 | | ～ | NO. 11 | +19.03 | 枚 | 39.00 | 19.36/0.5 |
| | | NO. 12 | +0.33 | ～ | NO. 13 | +11.56 | 枚 | 61.00 | 30.59/0.5 |
| | | | | | | | 計 | 100.00 | 100枚 |
| 自由勾配側溝 | B300×H500 | NO. 9 | +10.88 | ～ | NO. 9 | +18.10 | m | 8.00 | |
| | | | | | | | 計 | 8.00 | 8.0m |
| 蓋 版 | | | | | | | | | |
| コンクリート蓋 | B300型 | NO. 9 | +10.88 | ～ | NO. 9 | +18.10 | 枚 | 16 | 8/0.5 |
| | | | | | | | 計 | 16 | 16枚 |
| 自由勾配側溝 | B300×H400 | NO. 9 | +18.10 | ～ | NO. 11 | | m | 22.00 | |
| | | | | | | | 計 | 22.00 | 22.0m |

側溝工

[illegible]

| 種 別 | 形 状 及 び 算 式 | 数 量 |
|---------------|--|--------------------|
| 排水構造物工 水路工 | 延長調書より | |
| | 落蓋式U型側溝 3種 | |
| | ・ 300A (B300×H300) 左側 $L = 34.66$ | 34.7 m |
| | 300A (B300×H300) 右側 $L = 49.95$ | 50.0 m |
| | 左側 右側 | |
| | $34.70 + 50.00 = 84.70$ $L = 84.70$ | 84.7 m |
| | 基礎碎石 | |
| | ・ $84.70 \times 0.50 \times 0.10 = 4.24$ | |
| | $A = 4.24$ | 4.2 m ² |
| | 延長調書より | |
| | 蓋 版 | |
| | コンクリート蓋 0.5m/枚 | |
| | ・ 3種 300型 | |
| | 左側 右側 | |
| | $70.00 + 100.00 = 170.00$ $N = 170.00$ | 170 枚 |
| | 延長調書より | |
| | 自由勾配側溝 | |
| | ・ B300×H500左側 $L = 10.00$ | 10.0 m |
| | B300×H500右側 $L = 8.00$ | 8.0 m |
| | 左側 右側 | |
| | $10.00 + 8.00 = 18.00$ $L = 18.00$ | 18.0 m |
| | 基礎碎石 $A = 0.92$ | 0.9 m ² |
| | ・ $18.00 \times 0.51 \times 0.10 = 0.92$ | |
| | 基礎コンクリート $A = 0.92$ | 0.9 m ² |
| | ・ $18.00 \times 0.51 \times 0.10 = 0.92$ | |
| | インバートコンクリート $A = 0.77$ | 0.8 m ³ |
| | ・ $18.00 \times 0.30 \times 0.14 = 0.77$ | |
| | 延長調書より | |
| | 蓋 版 | |
| | コンクリート蓋 0.5m/枚 | |
| | ・ 300型(自由勾配側溝) | |
| | $18.00 \div 0.50 = 36.00$ $N = 36.00$ | 36 枚 |

| 種 別 | 形 状 及 び 算 式 | 数 量 |
|-------|---|---------------------|
| 側溝小口止 | 延長調書より | |
| | 自由勾配側溝 | |
| | ・ B300×H400左側 $L = 22.20$ | 22.2 m |
| | B300×H400右側 $L = 22.00$ | 22.0 m |
| | 左側 右側 | |
| | $22.20 + 22.00 = 44.20$ $L = 44.20$ | 44.2 m |
| | 基礎碎石 $A = 1.12$ | 1.1 m ² |
| | ・ $22.00 \times 0.51 \times 0.10 = 1.12$ | |
| | 基礎コンクリート $A = 1.12$ | 1.1 m ² |
| | ・ $22.00 \times 0.51 \times 0.10 = 1.12$ | |
| | インバートコンクリート $A = 0.67$ | 0.7 m ³ |
| | ・ $22.00 \times 0.30 \times 0.10 = 0.67$ | |
| | 延長調書より | |
| | 蓋 版 | |
| | コンクリート蓋 0.5m/枚 | |
| | ・ 300型(自由勾配側溝) | |
| | $44.20 \div 0.50 = 88.40$ $N = 88.40$ | 88 枚 |
| | * 合計 | |
| | $36 + 88 = 124$ $N = 124.40$ | 124 枚 |
| | 4 箇所 | |
| | 型 枠 $A = 2.16$ | 2.2 m ² |
| | ・ $(0.52 \times 0.585) + (0.30 \times 0.395)$ | |
| | + $(0.10 \times 0.585 \times 2) = 0.54 \times 4 \text{ 箇所}$ | |
| 管渠工 | 生コンクリート 高炉 B 18-8-40W/C \leq 60% | |
| | $A = 0.14$ | 0.14 m ² |
| | ・ $0.52 \times 0.59 \times 0.10$ | |
| | + $0.30 \times 0.300 \times 0.05 = 0.035 \times 4 \text{ 箇所}$ | |
| | 延長調書より | |
| | 遠心ボックスカルバート(CSB I型) | |
| | ・ I 形 $\phi 300$ $L = 1.54$ | 1.5 m |
| | 基礎碎石 $A = 0.14$ | 0.1 m ² |
| | ・ $1.54 \times 0.62 \times 0.15 = 0.14$ | |
| | | |

| 種 別 | 形 状 及 び 算 式 | 数 量 |
|------|---|--------------------|
| 集水桝工 | 延長調書より 遠心ボックスカルバート (CSB I型) | |
| | ・ I 形 φ 600 L = 4.53 | 4.5 m |
| | 基礎碎石 A = 0.67 | 0.7 m ² |
| | ・ 4.53 × 0.99 × 0.15 = 0.67 | |
| | 延長調書より プレキャスト集水桝 | |
| | ・ B600×L600×H800 N = 1.00 | 1 基 |
| | ・ B600×L600×H900 N = 1.00 | 1 基 |
| | B1000×L1000×H1100 N = 2.00 | 2 基 |
| | 延長調書より グレーチング蓋 | |
| | ・ 600用 T-25 N = 2.00 | 2 枚 |
| | ・ 1000用 T-25 N = 2.00 | 2 枚 |
| | 基礎碎石 A = 0.30 | 0.3 m ² |
| | ・ 1.00 × 1.00 × 0.15 × 2 = 0.30 | |
| | 基礎碎石 A = 0.68 | 0.7 m ² |
| | ・ 1.50 × 1.50 × 0.15 × 2 = 0.68 | |

自由勾配側溝【インバートコンクリート】数量計算書

[第1号自由勾配側溝(左側)]

| 測 点 | 延長 (m) | 側溝規格 | | インバート高(m) | | インバート数量 (m3) |
|--------------------|-----------|------|--------|-----------|-------|-----------------|
| | | 幅:B | 高さ:H | 上流側 | 下流側 | |
| No.9 +7.68 ～ No.11 | 10.000 | 0.30 | × 0.50 | 0.151 | 0.125 | 0.414 |
| | | | | | | |
| | 22.200 | 0.30 | × 0.40 | 0.150 | 0.051 | 0.669 |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| 計 | 32.200 | | | | | 1.083 |

自由勾配側溝【インバートコンクリート】数量計算書

[第2号自由勾配側溝(右側)]

| 測 点 | 延長 (m) | 側溝規格 | | インバート高(m) | | インバート数量 (m3) |
|---------------------|-----------|------|--------|-----------|-------|-----------------|
| | | 幅:B | 高さ:H | 上流側 | 下流側 | |
| No.9 +10.88 ~ No.11 | 8.000 | 0.30 | × 0.50 | 0.158 | 0.138 | 0.355 |
| | | | | | | |
| | 22.000 | 0.30 | × 0.40 | 0.150 | 0.058 | 0.686 |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| 計 | 30.000 | | | | | 1.041 |

管渠工

種 別

細 別

測 点

单位

延長

数量

[illegible]

集水枋工

集水枋工

[illegible]

| 種 別 | 形 状 及 び 算 式 | 数 量 |
|-----------|--|---------|
| 2号集水桝(左側) | コンクリート(21-8-40BB) | |
| | $0.90 \times 0.90 \times 1.05 = 0.8505$ | = 0.85 |
| | $0.60 \times 0.60 \times 0.90 = 0.324$ | = 0.32 |
| | $0.50 \times 0.67 \times 0.15 = 0.05025$ | = 0.05 |
| | $0.42 \times 0.42 \times 0.15 = 0.02646$ | = 0.03 |
| | $0.85 - 0.32 - 0.05 - 0.03 = 0.45$ | = 0.5m3 |
| | 型 枠 | |
| | $0.90 \times 1.05 \times 4 = 3.78$ | = 3.78 |
| | $0.60 \times 0.90 \times 4 = 2.16$ | = 2.16 |
| | $0.50 \times 0.67 \times 2 = 0.67$ | = 0.67 |
| | $0.42 \times 0.42 \times 2 = 0.3528$ | = 0.35 |
| | $3.78 + 2.16 - 0.67 - 0.35 = 4.92$ | = 4.9m2 |
| | 基礎碎石(RC-40) | |
| | $1.00 \times 1.00 = 1.00$ | = 1.0m2 |
| | $1.00 \times 0.15 = 0.15$ | = 0.2m3 |
| 3号集水桝(右側) | コンクリート(21-8-40BB) | |
| | $0.90 \times 0.90 \times 0.95 = 0.7695$ | = 0.77 |
| | $0.60 \times 0.60 \times 0.80 = 0.288$ | = 0.29 |
| | $0.50 \times 0.67 \times 0.15 = 0.05025$ | = 0.05 |
| | $0.42 \times 0.42 \times 0.15 = 0.02646$ | = 0.03 |
| | $0.77 - 0.29 - 0.05 - 0.03 = 0.40$ | = 0.4m3 |
| | 型 枠 | |
| | $0.90 \times 0.95 \times 4 = 3.42$ | = 3.42 |
| | $0.60 \times 0.80 \times 4 = 1.92$ | = 1.92 |
| | $0.50 \times 0.67 \times 2 = 0.67$ | = 0.67 |

| 種 別 | 形 状 及 び 算 式 | 数 量 |
|-----------|--|-------|
| 4号集水桧(右側) | $0.42 \times 0.42 \times 2 = 0.3528$ | 0.35 |
| | $3.42 + 1.92 - 0.67 - 0.35 = 4.32$ | 4.3m2 |
| | 基礎碎石(RC-40) | |
| | $1.00 \times 1.00 = 1.00$ | 1.0m2 |
| | $1.00 \times 0.15 = 0.15$ | 0.2m3 |
| | コンクリート(21-8-40BB) | |
| | $1.30 \times 1.30 \times 1.25 = 2.1125$ | 2.11 |
| | $1.00 \times 1.00 \times 1.10 = 1.1$ | 1.10 |
| | $0.52 \times 0.465 \times 0.15 = 0.03627$ | 0.04 |
| | $0.786 \times 0.786 \times 0.15 = 0.09267$ | 0.09 |
| | $0.6 \times 0.6 \times 0.15 = 0.054$ | 0.05 |
| | $2.11 - 1.1 - 0.04 - 0.09 - 0.05 = 0.92$ | 0.9m3 |
| | 型 枠 | |
| | $1.30 \times 1.25 \times 4 = 6.5$ | 6.50 |
| | $1.00 \times 1.10 \times 4 = 4.4$ | 4.40 |
| | $0.52 \times 0.465 \times 2 = 0.4836$ | 0.48 |
| | $0.786 \times 0.786 \times 2 = 1.23559$ | 1.24 |
| | $0.60 \times 0.60 \times 2 = 0.72$ | 0.72 |
| | $6.50 + 4.40 - 0.48 - 1.24 - 0.72 = 8.46$ | 8.5m2 |
| | 基礎碎石(RC-40) | |
| | $1.50 \times 1.50 = 2.25$ | 2.3m2 |
| | $2.25 \times 0.15 = 0.34$ | 0.3m3 |
| | 足掛け金具 | |
| | 2 | 2本 |

| 種 別 | 形 状 及 び 算 式 | 数 量 |
|-----------|--|----------|
| 5号集水桧(左側) | コンクリート(21-8-40BB) | |
| | $1.30 \times 1.30 \times 1.25 = 2.1125$ | = 2.11 |
| | $1.00 \times 1.00 \times 1.10 = 1.1$ | = 1.10 |
| | $0.52 \times 0.465 \times 0.15 = 0.03627$ | = 0.04 |
| | $0.786 \times 0.786 \times 0.15 = 0.09267$ | = 0.09 |
| | $0.6 \times 0.6 \times 0.15 = 0.054$ | = 0.05 |
| | $2.11 - 1.1 - 0.04 - 0.09 - 0.05 = 0.92$ | = 0.9m3 |
| | 型 枠 | |
| | $1.30 \times 1.25 \times 4 = 6.5$ | = 6.50 |
| | $1.00 \times 1.10 \times 4 = 4.4$ | = 4.40 |
| | $0.52 \times 0.465 \times 2 = 0.4836$ | = 0.48 |
| | $0.786 \times 0.786 \times 2 = 1.23559$ | = 1.24 |
| | $0.60 \times 0.60 \times 2 = 0.72$ | = 0.72 |
| | $6.50 + 4.40 - 0.48 - 1.24 - 0.72 = 8.46$ | = 8.5m2 |
| | 基礎碎石(RC-40) | |
| | $1.50 \times 1.50 = 2.25$ | = 2.3m2 |
| | $2.25 \times 0.15 = 0.34$ | = 0.3m3 |
| | 足掛け金具 | |
| | 2 | 2本 |
| 合 計 | コンクリート | |
| | $0.5 + 0.4 + 0.9 + 0.9 = 2.69$ | = 2.7m2 |
| | 型 枠 | |
| | $4.9 + 4.3 + 8.5 + 8.5 = 26.20$ | = 26.2m2 |

| 種 別 | 形 状 及 び 算 式 | 数 量 |
|-----|------------------------------------|---------|
| | 基礎碎石 (RC-40) | |
| | $1.0 + 1.0 + 2.3 + 2.3 = 6.50$ | = 6.5m2 |
| | $0.15 + 0.15 + 0.34 + 0.34 = 0.98$ | = 1.0m3 |
| | 足掛け金具 (φ 19 W=300) | |
| | $2 + 2 = 4$ | = 4本 |
| | グレーチング 柵蓋 (600用 T-25) | |
| | | = 2組 |
| | グレーチング 柵蓋 (1000用 T-25) | |
| | | = 2組 |



| 種 別 | 形 状 及 び 算 式 | 数 量 |
|-----------|---|-----------------------------|
| 構造物とりこわし工 | | |
| 構造物とりこわし | <p>鉄筋コンクリート構造物</p> <p>⑨ U型側溝 B240×H250 L=29.2m</p> $29.20 \times 0.041\text{m}^2 = 1.20$ $V = 1.20$ <p>⑩ コンクリート蓋版 L=5.1m</p> $5.10 \times 0.35 \times 0.07 = 0.12$ $V = 0.12$ <p>⑧ HP管 φ 600</p> $\begin{aligned} &\bullet \quad 0.350 \times 0.350 \times 3.140 = 0.385 \\ &\bullet \quad 0.300 \times 0.300 \times 3.140 = 0.283 \\ &\bullet \quad (0.385 - 0.283) \times 4.900 = 0.500 \end{aligned}$ $V = 0.50$ <p>コンクリート量</p> $1.20 + 0.12 + 0.50 = 1.82$ $V = 1.82$ <p>コンクリート重量</p> $1.82 \times 2.5 \text{ t/m}^3 = 4.56$ $W = 4.56$ | 1.8 m ³ |
| 産廃処分 | <p>・ 殻運搬(コンクリート塊 有筋)</p> <p>運搬距離</p> $V = 1.82$ <p>・ 殻処分(コンクリート塊 有筋)</p> $W = 4.56$ | 1.8 m ³ 4.6 t |
| 舗装版とりこわし | | |
| 舗装版切断 | <p>構造物撤去図より</p> <p>・ アスファルト舗装版</p> $4.2 + 3.9 + 8.40 + 13.70$ $L = 30.2$ <p>・ コンクリート舗装版</p> $8.5 + 5.9$ $L = 14.4$ | 30.2 m 14.4 m |

| 種 別 | 形 状 及 び 算 式 | 数 量 |
|-------|---|----------------------|
| 舗装版破碎 | 構造物撤去図より ・ アスファルト舗装版 368.3 $A = 368.3$ | 368.3 m ² |
| | ・ コンクリート舗装版 $2.7 + 6.8$ $A = 9.5$ | 9.5 m ² |
| 産廃処分 | ・ アスファルト量 $368.30 \times 0.05 = 18.42$ m ³ ・ アスファルト重量 $18.42 \times 2.35 = 43.28$ t ・ コンクリート量 $9.50 \times 0.15 = 1.43$ m ³ ・ コンクリート重量 $1.43 \times 2.35 = 3.35$ t | |
| 産廃処分 | ・ 殻運搬(アスファルト塊) 運搬距離 $V = 18.42$ | 18.4 m ³ |
| | ・ 殻運搬(コンクリート塊 無筋) 運搬距離 $V = 1.43$ | 1.4 m ³ |
| | ・ 殻処分(アスファルト塊) $W = 43.28$ | 43.3 t |
| | ・ 殻処分(コンクリート塊 無筋) $W = 3.35$ | 3.4 t |

| 種 別 | 形 状 及 び 算 式 | 数 量 |
|----------|--|--|
| 舗装工 | | |
| 車道舗装 | 舗装面積計算書より ・ 下層路盤(再生クラッシュランRC-40 t=40cm) $A = 244.26$ ・ 上層路盤(クラッシュランC-20 t=10cm) $A = 237.74$ ・ 表層(⑤再生密粒度As(13F) t=5cm) $A = 234.73$ | 244.3 m ² 237.7 m ² 234.7 m ² |
| 取付道路舗装 | 取付道路工構造図より | |
| 第2号取付道路工 | ・ 下層路盤(再生クラッシュランRC-40 t=25cm) $A = 8.20$ ・ 表層(⑤再生密粒度As(13F) t=5cm) $A = 7.70$ | 8.2 m ² 7.7 m ² |
| 第3号取付道路工 | ・ 下層路盤(再生クラッシュランRC-40 t=25cm) $A = 4.40$ ・ 表層(⑤再生密粒度As(13F) t=5cm) $A = 4.20$ ・ 下層路盤合計 $8.20 + 4.40 = 12.6$ ・ 表層合計 $7.70 + 4.20 = 11.9$ | 4.4 m ² 4.2 m ² 12.6 m ² 11.9 m ² |
| 宅内舗装 | 宅内舗装復旧構造図より 路盤(再生クラッシュランRC-40 t=25cm) ・ 12号宅内舗装 $A = 5.60$ ・ 13号宅内舗装 $A = 5.00$ ・ 15号宅内舗装 $A = 7.40$ ・ 17号宅内舗装 $A = 8.40$ | 5.6 m ² 5.0 m ² 7.4 m ² 8.4 m ² |
| | 合計 | 26.4 m ² |

| | | |
|---|-----------|-------------|
| 表層(⑤再生密粒度As(13F) t=5cm) | | |
| ・ 12号宅内舗装 | | |
| A = 5.60 | | 5.6 m2 |
| ・ 13号宅内舗装 | | |
| A = 5.00 | | 5.0 m2 |
| ・ 15号宅内舗装 | | |
| A = 7.40 | | 7.4 m2 |
| ・ 17号宅内舗装 | | |
| A = 8.40 | | 8.4 m2 |
| | 合計 | 26.4 m2 |
| コンクリート舗装 | | |
| ・ 路盤(再生クラッシュランRC-40 t=15cm) | | |
| 14号 | | |
| A = 8.60 | | |
| 16号 | | |
| A = 5.90 | | |
| 8.60 + 5.90 = 14.50 | A = 14.50 | 15 m2 |
| ・ コンクリート(②18-8-40 高炉B t=15cm) | | |
| 14号 | | |
| A = 8.60 | | |
| 16号 | | |
| A = 5.90 | | |
| 8.60 + 5.90 = 14.50 | | 15 m2 |
| 14.5 × 0.15 = 2.18 | | 2 m3 |
| ・ 鉄筋金網 D13×250×250 (SD295A) W=7.96kg/m2 | | |
| 14号 | | |
| 8.60 × 7.96 kg/m2 = 68.46 | | |
| 16号 | | |
| 5.90 × 7.96 kg/m2 = 46.96 | | |
| 68.46 + 46.96 = 115.42 | | 115.4 kg/m2 |

舗 装 工 計 算 書

| 測 点 | 追 距 | 区間長 | 表層工 | | | 上層路盤 | | | 下層路盤 | | | | | |
|----------------|-------|-------|------|------|--------|------|------|--------|------|------|--------|--|--|--|
| | | | 幅 | 平均幅 | 面 積 | 幅 | 平均幅 | 面 積 | 幅 | 平均幅 | 面 積 | | | |
| NO. 9 + 2.00 | 0.00 | | 4.38 | | | 4.48 | | | 4.48 | | | | | |
| NO. 9 + 5.90 | 3.90 | 3.900 | 4.00 | 4.19 | 16.34 | 4.20 | 4.34 | 16.93 | 4.20 | 4.34 | 16.93 | | | |
| IP. 6 | 6.46 | 2.559 | 3.40 | 3.70 | 9.47 | 3.50 | 3.85 | 9.85 | 3.54 | 3.87 | 9.90 | | | |
| NO. 9 + 12.00 | 10.00 | 3.541 | 3.00 | 3.20 | 11.33 | 3.00 | 3.25 | 11.51 | 3.09 | 3.32 | 11.74 | | | |
| IP. 7 | 16.07 | 6.069 | 2.50 | 2.75 | 16.69 | 2.50 | 2.75 | 16.69 | 2.59 | 2.84 | 17.24 | | | |
| NO. 10 | 18.00 | 1.931 | 2.50 | 2.50 | 4.83 | 2.50 | 2.50 | 4.83 | 2.59 | 2.59 | 5.00 | | | |
| NO. 10 + 8.50 | 26.50 | 8.500 | 2.50 | 2.50 | 21.25 | 2.50 | 2.50 | 21.25 | 2.59 | 2.59 | 22.02 | | | |
| BC. 8 | 36.05 | 9.546 | 2.50 | 2.50 | 23.87 | 2.50 | 2.50 | 23.87 | 2.59 | 2.59 | 24.72 | | | |
| NO. 11 | 38.00 | 1.954 | 2.17 | 2.34 | 4.56 | 2.17 | 2.34 | 4.56 | 2.28 | 2.44 | 4.76 | | | |
| SP. 8 | 42.10 | 4.099 | 1.94 | 2.06 | 8.42 | 1.94 | 2.06 | 8.42 | 2.05 | 2.17 | 8.87 | | | |
| EC. 8 | 48.15 | 6.053 | 1.97 | 1.96 | 11.83 | 2.07 | 2.01 | 12.14 | 2.13 | 2.09 | 12.65 | | | |
| NO. 11 + 16.00 | 54.00 | 5.848 | 2.97 | 2.47 | 14.44 | 3.07 | 2.57 | 15.0 | 3.13 | 2.63 | 15.38 | | | |
| NO. 12 | 58.00 | 4.000 | 3.50 | 3.24 | 12.94 | 3.59 | 3.33 | 13.32 | 3.59 | 3.36 | 13.44 | | | |
| IP. 9 | 60.95 | 2.945 | 3.12 | 3.31 | 9.75 | 3.12 | 3.36 | 9.88 | 3.23 | 3.41 | 10.04 | | | |
| NO. 12 + 10.00 | 68.00 | 7.055 | 2.94 | 3.03 | 21.38 | 2.94 | 3.03 | 21.38 | 3.05 | 3.14 | 22.15 | | | |
| NO. 12 + 18.95 | 76.95 | 8.950 | 2.94 | 2.94 | 26.31 | 2.94 | 2.94 | 26.31 | 3.05 | 3.05 | 27.30 | | | |
| NO. 13 | 69.05 | 1.050 | 4.22 | 3.58 | 3.76 | 4.32 | 3.63 | 3.81 | 4.38 | 3.72 | 3.90 | | | |
| NO. 13 + 8.32 | 77.37 | 8.320 | 0.00 | 2.11 | 17.56 | 0.00 | 2.16 | 17.97 | 0.00 | 2.19 | 18.22 | | | |
| 合計 | | 86.32 | | | 234.73 | | | 237.74 | | | 244.26 | | | |

内は変更前を示す

| 種 別 | 形 状 及 び 算 式 | 数 量 |
|----------------|------------------------------------|------|
| 仮設工 交通誘導警備員 | ・ 交通誘導警備員B N = 58 (両側2人×29日) | 58 人 |