

数量総括表(単独)

更生材料

| 種 目 | 形 状 寸 法 | 単 位 | 数 量 | 備 考 |
|------|--------------|-----|-------|-----------------|
| 更生材料 | 既設管 呼び径150mm | m | 2.20 | No.6 取付管 路線 |
| 更生材料 | 既設管 呼び径150mm | m | 1.90 | No.7 取付管 路線 |
| 更生材料 | 既設管 呼び径150mm | m | 8.70 | No.8 取付管 路線 |
| 更生材料 | 既設管 呼び径150mm | m | 12.30 | No.10 取付管 路線 |
| 更生材料 | 既設管 呼び径150mm | m | 3.30 | No.11 取付管 路線 |
| 更生材料 | 既設管 呼び径150mm | m | 5.20 | No.12 取付管 路線 |
| 更生材料 | 既設管 呼び径150mm | m | 4.40 | No.19 取付管 路線 |
| 更生材料 | 既設管 呼び径150mm | m | 4.50 | No.20 取付管 路線 |
| 更生材料 | 既設管 呼び径150mm | m | 4.20 | No.21 取付管 路線 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

反転・形成

| 種 目 | 形 状 寸 法 | 単 位 | 数 量 | 備 考 |
|--------|--------------|-----|-------|-----------------|
| 反転・引込工 | 既設管 呼び径150mm | m | 1.90 | No.6 取付管 路線 |
| 反転・引込工 | 既設管 呼び径150mm | m | 1.60 | No.7 取付管 路線 |
| 反転・引込工 | 既設管 呼び径150mm | m | 8.40 | No.8 取付管 路線 |
| 反転・引込工 | 既設管 呼び径150mm | m | 12.00 | No.10 取付管 路線 |
| 反転・引込工 | 既設管 呼び径150mm | m | 3.00 | No.11 取付管 路線 |
| 反転・引込工 | 既設管 呼び径150mm | m | 4.90 | No.12 取付管 路線 |
| 反転・引込工 | 既設管 呼び径150mm | m | 4.10 | No.19 取付管 路線 |
| 反転・引込工 | 既設管 呼び径150mm | m | 4.20 | No.20 取付管 路線 |
| 反転・引込工 | 既設管 呼び径150mm | m | 3.90 | No.21 取付管 路線 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

管渠更生工（反転・形成工） 数量計算書

| 区分 | 路線 番号 (No.) | 人孔番号 発進側 到達側 | 既設管径 (mm) | 路線延長 (m) | 人孔内径 | 更生延長 (m) | 管材延長 (m) | 反転・引込工 | 反転・引込工 | 硬化・形成工 | 硬化・形成工 |
|----|-------------------|-----------------------------|--------------|-------------|-------------------|-------------|-------------|-------------|--------------|-------------|--------------|
| | | | | | 発進側 到達側 (m) | | | 作業時間 (分) | 日進量 (m/日) | 作業時間 (分) | 日進量 (m/日) |
| 補助 | ID10041-10 | ID 10061 ～ ID 10066-1 | 250 | 42.90 | 0.90 | 42.00 | 42.90 | | | | |
| 補助 | ID10045-10 | ID 10066-1 ～ ID 10062 | 250 | 30.02 | 0.90 | 29.12 | 30.02 | | | | |
| 補助 | ID10184-10 | ID 10227 ～ ID 10264 | 300 | 31.32 | 0.90 | 30.42 | 31.32 | | | | |
| 補助 | ID10211-20 | ID 10322 ～ ID 10323 | 200 | 35.02 | 0.90 | 34.12 | 35.02 | | | | |
| 単独 | ID10075-30 | ID 10104 ～ ID 10105 | 250 | 45.05 | 0.90 | 44.15 | 45.05 | | | | |
| 単独 | ID10098-10 | ID 10133-1 ～ ID 10134 | 250 | 35.90 | 0.90 | 35.00 | 35.90 | | | | |
| 単独 | ID10107-30 | ID 10144 ～ ID 10145 | 250 | 39.80 | 0.90 | 38.90 | 39.80 | | | | |
| 単独 | ID10145-10 | ID 10197 ～ ID 10196 | 250 | 47.02 | 0.90 | 46.12 | 47.02 | | | | |
| 単独 | ID10146-20 | ID 10194 ～ ID 10195 | 250 | 56.46 | 0.90 | 55.56 | 56.46 | | | | |
| 単独 | ID10201-1-10 | ID 10285 ～ ID 10286 | 250 | 48.03 | 0.90 | 47.13 | 48.03 | | | | |
| 単独 | ID10202-1-10 | ID 10283 ～ ID 10284 | 250 | 35.05 | 0.90 | 34.15 | 35.05 | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | 合計 | | | 446.57 | | 436.67 | 446.57 | | | | |
| 補助 | 管種別 合計 | 200 | | 35.02 | | 34.12 | 35.02 | | | | |
| | | 250 | | 72.92 | | 71.12 | 72.92 | | | | |
| | | 300 | | 31.32 | | 30.42 | 31.32 | | | | |
| 単独 | 管種別 合計 | 200 | | | | | | | | | |
| | | 250 | | 307.31 | | 301.01 | 307.31 | | | | |
| | | 300 | | | | | | | | | |

取付管布設替工数量集計表

(補助)

| 名 称 | 種 別 | 単位 | No.13 | No.15 | | | | | 設計数量 | 備 考 |
|--------------|----------------|----------------|--------------|--------------|--|--|--|--|--------------|-----|
| 管路土工 | | | | | | | | | | |
| 舗装切断工 | t=15cm以下 | m | 3.20 | 5.20 | | | | | 8.00 | |
| 舗装版直接掘削積込 | | m ² | 1.44 | 2.34 | | | | | 4.00 | |
| 機械掘削工 | | m ³ | 1.63 | 2.95 | | | | | 5.00 | |
| 既設公共ます撤去 | Co取壊し | m ³ | 0.00 | 0.28 | | | | | 0.30 | |
| 残塊処分 | Co | m ³ | 0.00 | 0.28 | | | | | 0.30 | |
| 機械投入埋戻工 | | m ³ | 0.89 | 1.99 | | | | | 3.00 | |
| 発生土運搬工 | L=8 k m | m ³ | 0.64 | 0.74 | | | | | 1.00 | |
| 残塊処分 | As | m ³ | 0.06 | 0.09 | | | | | 0.20 | |
| 流用土運搬工 | 往路 | m ³ | 0.99 | 2.21 | | | | | 3.00 | |
| 流用土運搬工 | 復路 | m ³ | 0.99 | 2.21 | | | | | 3.00 | |
| 積込工 | ルーズ | m ³ | 0.99 | 2.21 | | | | | 3.00 | |
| 既設管撤去 | 陶管φ150 | m | 2.00 | 3.00 | | | | | 5.00 | |
| 残塊処分 | 陶管φ150 | m ³ | 0.04 | 0.06 | | | | | 0.10 | |
| 汚泥処分工 | | m ³ | 0.003 | 0.005 | | | | | 0.01 | |
| 管布設工 | | | | | | | | | | |
| 取付管布設工 | φ150mm | 箇所 (m) | 1.00 2.00 | 1.00 3.00 | | | | | 2.00 5.00 | |
| 公共ます設置工 | φ200 | 箇所 | 0.00 | 1.00 | | | | | 1.00 | |
| 土留工 | | | | | | | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | 両側 H=2.0m以下 | m | 0.00 | 1.00 | | | | | 1.00 | |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | W=0.85m 1段 | m | 0.00 | 1.00 | | | | | 1.00 | |
| 舗装復旧工 | | | | | | | | | | |
| 表層工(車道) | t=3cm | m ² | 1.44 | 4.50 | | | | | 6.00 | |
| 路盤工(車道) | RC-40 t=16cm | m ² | 1.44 | 4.50 | | | | | 6.00 | |
| 交通管理工 | | | | | | | | | | |
| 交通誘導警備員費 | | 式 | | | | | | | 1.00 | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |

取付管布設替工数量集計表

| (単独) | | | | | | | | | |
|-----------------------|----------------|----------------|--------------|--------------|--------------|--------------|--------------|--------------|--------------|
| 名 称 | 種 別 | 単 位 | No.1 | No.2 | No.3 | No.4 | No.5 | No.6 | No.7 |
| 管路土工 | | | | | | | | | |
| 舗装切断工 | t=15cm以下 | m | 5.20 | 5.20 | 5.20 | 5.20 | 5.60 | 2.20 | 2.20 |
| 舗装版直接掘削積込 | | m ² | 2.34 | 2.34 | 2.34 | 2.34 | 2.52 | 0.99 | 0.99 |
| 機械掘削工 | | m ³ | 3.23 | 2.95 | 2.95 | 2.95 | 3.19 | 1.12 | 1.12 |
| 既設公共ます撤去 | Co取壊し | m ³ | 0.00 | 0.28 | 0.28 | 0.28 | 0.28 | 0.00 | 0.00 |
| 残塊処分 | Co | m ³ | 0.00 | 0.28 | 0.28 | 0.28 | 0.28 | 0.00 | 0.00 |
| 機械投入埋戻工 | | m ³ | 2.03 | 1.99 | 1.99 | 2.03 | 2.19 | 0.62 | 0.62 |
| 発生土運搬工 | L=8 k m | m ³ | 0.97 | 0.74 | 0.74 | 0.69 | 0.76 | 0.43 | 0.43 |
| 残塊処分 | As | m ³ | 0.09 | 0.09 | 0.09 | 0.09 | 0.10 | 0.04 | 0.04 |
| 流用土運搬工 | 往路 | m ³ | 2.26 | 2.21 | 2.21 | 2.26 | 2.43 | 0.69 | 0.69 |
| 流用土運搬工 | 復路 | m ³ | 2.26 | 2.21 | 2.21 | 2.26 | 2.43 | 0.69 | 0.69 |
| 積込工 | ルーズ | m ³ | 2.26 | 2.21 | 2.21 | 2.26 | 2.43 | 0.69 | 0.69 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | m | 3.00 | 3.00 | 3.00 | 3.00 | 3.20 | 1.10 | 1.10 |
| 残塊処分 | 陶管 φ 150 | m ³ | 0.06 | 0.06 | 0.06 | 0.06 | 0.07 | 0.02 | 0.02 |
| 汚泥処分工 | | m ³ | 0.005 | 0.005 | 0.005 | 0.005 | 0.005 | 0.002 | 0.002 |
| 管布設工 | | | | | | | | | |
| 取付管布設工 | φ 150mm | 箇所 (m) | 1.00 3.00 | 1.00 3.00 | 1.00 3.00 | 1.00 3.00 | 1.00 3.20 | 1.00 1.10 | 1.00 1.10 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | 箇所 | 0.00 | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 0.00 | 0.00 |
| 土留工 | | | | | | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | 両側 H=2.0m以下 | m | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.50 | 0.00 | 0.00 |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | W=0.85m 1段 | m | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.00 | 1.50 | 0.00 | 0.00 |
| 舗装復旧工 | | | | | | | | | |
| 表層工 (車道) | t=3cm | m ² | 2.34 | 2.34 | 2.34 | 2.34 | 2.52 | 0.99 | 0.99 |
| 路盤工 (車道) | RC-40 t=16cm | m ² | 2.34 | 2.34 | 2.34 | 2.34 | 2.52 | 0.99 | 0.99 |
| 管配管工 (露出部) | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| 交通管理工 | | | | | | | | | |
| 交通誘導警備員費 | | 式 | | | | | | | |

取付管布設替工数量集計表

(単独)

| 名 称 | 種 別 | 単位 | No.9 | No.11 | No.14 | No.16 | No.17 | No.18 | 設計数量 | 備 考 |
|-----------------------|----------------|----------------|--------------|--------------|--------------|--------------|--------------|--------------|----------------|--------------------------|
| 管路土工 | | | | | | | | | | |
| 舗装切断工 | t=15cm以下 | m | 10.00 | 5.00 | 6.80 | 5.20 | 5.20 | 5.20 | 68.00 | |
| 舗装版直接掘削積込 | | m ² | 4.50 | 2.25 | 3.06 | 2.34 | 2.34 | 2.34 | 31.00 | |
| 機械掘削工 | | m ³ | 4.80 | 2.54 | 3.46 | 3.23 | 3.23 | 3.23 | 38.00 | |
| 既設公共ます撤去 | Co取壊し | m ³ | 0.28 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 2.00 | No.8, No.10公共樹のみ 0.56 |
| 残塊処分 | Co | m ³ | 0.28 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 2.00 | No.8, No.10公共樹のみ 0.56 |
| 機械投入埋戻工 | | m ³ | 2.75 | 1.39 | 1.88 | 2.03 | 2.03 | 2.03 | 24.00 | |
| 発生土運搬工 | L=8km | m ³ | 1.74 | 1.00 | 1.37 | 0.97 | 0.97 | 0.97 | 12.00 | |
| 残塊処分 | As | m ³ | 0.18 | 0.09 | 0.12 | 0.09 | 0.09 | 0.09 | 1.00 | |
| 流用土運搬工 | 往路 | m ³ | 3.06 | 1.54 | 2.09 | 2.26 | 2.26 | 2.26 | 26.00 | |
| 流用土運搬工 | 復路 | m ³ | 3.06 | 1.54 | 2.09 | 2.26 | 2.26 | 2.26 | 26.00 | |
| 積込工 | ルーズ | m ³ | 3.06 | 1.54 | 2.09 | 2.26 | 2.26 | 2.26 | 26.00 | |
| 既設管撤去 | 陶管φ150 | m | 5.00 | 2.50 | 4.00 | 3.00 | 3.00 | 3.00 | 38.00 | |
| 残塊処分 | 陶管φ150 | m ³ | 0.10 | 0.05 | 0.08 | 0.06 | 0.06 | 0.06 | 0.80 | |
| 汚泥処分工 | | m ³ | 0.009 | 0.005 | 0.006 | 0.005 | 0.005 | 0.005 | 0.06 | |
| 管布設工 | | | | | | | | | | |
| 取付管布設工 | φ150mm | 箇所 (m) | 1.00 5.00 | 1.00 2.50 | 1.00 4.00 | 1.00 3.00 | 1.00 3.00 | 1.00 3.00 | 13.00 37.90 | |
| 公共ます設置工 | φ200 | 箇所 | 1.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 7.00 | No.8, No.10公共樹のみ 2 |
| 土留工 | | | | | | | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | 両側 H=2.0m以下 | m | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 1.00 | 1.50 | 1.50 | 10.00 | |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | W=0.85m 1段 | m | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 1.00 | 1.50 | 1.50 | 10.00 | |
| 舗装復旧工 | | | | | | | | | | |
| 表層工(車道) | t=3cm | m ² | 4.50 | 2.25 | 3.06 | 2.34 | 2.34 | 2.34 | 31.00 | |
| 路盤工(車道) | RC-40 t=16cm | m ² | 4.50 | 2.25 | 3.06 | 2.34 | 2.34 | 2.34 | 31.00 | |
| 管配管工 (露出部) | | | | | | | | | | |
| 交通管理工 | | | | | | | | | | |
| 交通誘導警備員費 | | 式 | | | | | | | 1.00 | |

数量計算書

管路延長

(単独) No.1 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単位 | 小計 |
|--------------|----------|---|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | 公共ます深 接続管天 (0.900 + 2.000) / 2.0 | m | 1.450 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | 既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16 | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | 管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021 | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 2.60 × 2.000 | m | 5.20 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | 掘削幅 2.60 × 0.90 | m ² | 2.34 |
| 機械掘削工 | | 掘削幅 平均掘削深 既設舗装厚 2.60 × 0.90 × (1.450 - 0.040) | m ³ | 3.30 |
| 既設TP控除 | φ 150 | TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.60 | m ³ | 0.07 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | 公共ます外径 π / 4.0 × 0.600 ² × | m ³ | |
| Co殻処分 | | | m ³ | |
| 計 | | | m ³ | 3.23 |
| 機械埋戻工 | | 掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.60 × 0.90 × (1.450 - 0.365 - 0.160 - 0.030) | m ³ | 2.09 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | 公共ます外径 π / 4.0 × 0.216 ² × | m ³ | |
| 管布設部控除 | φ 150 | VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.60 | m ³ | 0.06 |
| 計 | | | m ³ | 2.03 |
| 残土処分工 | | 3.23 - 2.0 / 0.9 | m ³ | 0.97 |
| 残塊処分工 | As塊 | 2.34 × 0.04 | m ³ | 0.09 |
| 流用土運搬 | | 2.03 / 0.9 | m ³ | 2.26 |
| 流用土運搬 | | 2.03 / 0.9 | m ³ | 2.26 |
| 積込工 | | | m ³ | 2.26 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | m 当り重量 単位体積重量 3.00 × 0.031 t / 1.48 t/m ³ | m ³ | 0.06 |
| 汚泥処分工 | | 5.20 × 0.04 × 0.023 | m ³ | 0.005 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | | 基 | |
| 土留工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | 1.00 | m | 1.00 |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | 1.00 | m | 1.00 |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 2.60 × 0.90 | m ² | 2.34 |
| 路盤工 | t=16cm | 2.60 × 0.90 | m ² | 2.34 |

数量計算書

管路延長

(単独) No.2 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単位 | 小計 |
|--------------|----------|---|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | 公共ます深 接続管天 (0.900 + 2.000) / 2.0 | m | 1.450 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | 既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16 | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | 管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021 | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 2.60 × 2.000 | m | 5.20 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | 掘削幅 2.60 × 0.90 | m ² | 2.34 |
| 機械掘削工 | | 掘削幅 平均掘削深 既設舗装厚 2.60 × 0.90 × (1.450 - 0.040) | m ³ | 3.30 |
| 既設TP控除 | φ 150 | TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.60 | m ³ | 0.07 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | 公共ます外径 π / 4.0 × 0.600 ² × 1.00 | m ³ | 0.28 |
| Co殻処分 | | | m ³ | 0.28 |
| 計 | | | m ³ | 2.95 |
| 機械埋戻工 | | 掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.60 × 0.90 × (1.450 - 0.365 - 0.160 - 0.030) | m ³ | 2.09 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | 公共ます外径 π / 4.0 × 0.216 ² × 1.00 | m ³ | 0.04 |
| 管布設部控除 | φ 150 | VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 3.00 | m ³ | 0.06 |
| 計 | | | m ³ | 1.99 |
| 残土処分工 | | 2.95 - 2.0 / 0.9 | m ³ | 0.74 |
| 残塊処分工 | As塊 | 2.34 × 0.04 | m ³ | 0.09 |
| 流用土運搬 | | 1.99 / 0.9 | m ³ | 2.21 |
| 流用土運搬 | | 1.99 / 0.9 | m ³ | 2.21 |
| 積込工 | | | m ³ | 2.21 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | m 当り重量 単位体積重量 3.00 × 0.031 t / 1.48 t/m ³ | m ³ | 0.06 |
| 汚泥処分工 | | 5.20 × 0.04 × 0.023 | m ³ | 0.005 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | 1.0 | 基 | 1.00 |
| 土留工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | 1.00 | m | 1.00 |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | 1.00 | m | 1.00 |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 2.60 × 0.90 | m ² | 2.34 |
| 路盤工 | t=16cm | 2.60 × 0.90 | m ² | 2.34 |

数量計算書

管路延長

(単独) No.3 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m 5.00

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単位 | 小計 |
|--------------|----------|---|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | $\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 2.000}{2}$ | m | 1.450 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | $\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$ | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | $\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} = 0.165 + 0.10 + 0.10$ | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 2.60×2.000 | m | 5.20 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 2.60 \times 0.90$ | m ² | 2.34 |
| 機械掘削工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times \text{既設舗装厚} = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.040)$ | m ³ | 3.30 |
| 既設TP控除 | φ 150 | $\pi \times \text{TP外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 2.60$ | m ³ | 0.07 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 1.00$ | m ³ | 0.28 |
| Co殻処分 | | | m ³ | 0.28 |
| 計 | | | m ³ | 2.95 |
| 機械埋戻工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.365 - 0.160 - 0.030)$ | m ³ | 2.09 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 1.00$ | m ³ | 0.04 |
| 管布設部控除 | φ 150 | $\pi \times \text{VU外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 3.00$ | m ³ | 0.06 |
| 計 | | | m ³ | 1.99 |
| 残土処分工 | | $2.95 - 2.0 / 0.9$ | m ³ | 0.74 |
| 残塊処分工 | As塊 | 2.34×0.04 | m ³ | 0.09 |
| 流用土運搬 | | $1.99 / 0.9$ | m ³ | 2.21 |
| 流用土運搬 | | $1.99 / 0.9$ | m ³ | 2.21 |
| 積込工 | | | m ³ | 2.21 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | $\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 3.00 \times 0.031 \text{ t} / 1.48 \text{ t/m}^3$ | m ³ | 0.06 |
| 汚泥処分工 | | $5.20 \times 0.04 \times 0.023$ | m ³ | 0.005 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | 1.0 | 基 | 1.00 |
| 土留工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | 1.00 | m | 1.00 |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | 1.00 | m | 1.00 |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 2.60×0.90 | m ² | 2.34 |
| 路盤工 | t=16cm | 2.60×0.90 | m ² | 2.34 |

数量計算書

管路延長

(単独) No.4 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m 5.00

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単位 | 小計 |
|--------------|----------|---|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | 公共ます深 接続管天 (0.900 + 2.000) / 2.0 | m | 1.450 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | 既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16 | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | 管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021 | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 2.60 × 2.000 | m | 5.20 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | 掘削幅 2.60 × 0.90 | m ² | 2.34 |
| 機械掘削工 | | 掘削幅 平均掘削深 既設舗装厚 2.60 × 0.90 × (1.450 - 0.040) | m ³ | 3.30 |
| 既設TP控除 | φ 150 | TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.60 | m ³ | 0.07 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | 公共ます外径 π / 4.0 × 0.600 ² × 1.00 | m ³ | 0.28 |
| Co殻処分 | | | m ³ | 0.28 |
| 計 | | | m ³ | 2.95 |
| 機械埋戻工 | | 掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.60 × 0.90 × (1.450 - 0.365 - 0.160 - 0.030) | m ³ | 2.09 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | 公共ます外径 π / 4.0 × 0.216 ² × | m ³ | |
| 管布設部控除 | φ 150 | VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 3.00 | m ³ | 0.06 |
| 計 | | | m ³ | 2.03 |
| 残土処分工 | | 2.95 - 2.0 / 0.9 | m ³ | 0.69 |
| 残塊処分工 | As塊 | 2.34 × 0.04 | m ³ | 0.09 |
| 流用土運搬 | | 2.03 / 0.9 | m ³ | 2.26 |
| 流用土運搬 | | 2.03 / 0.9 | m ³ | 2.26 |
| 積込工 | | | m ³ | 2.26 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | m 当り重量 単位体積重量 3.00 × 0.031 t / 1.48 t/m ³ | m ³ | 0.06 |
| 汚泥処分工 | | 5.20 × 0.04 × 0.023 | m ³ | 0.005 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | 1.0 | 基 | 1.00 |
| 土留工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | 1.00 | m | 1.00 |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | 1.00 | m | 1.00 |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 2.60 × 0.90 | m ² | 2.34 |
| 路盤工 | t=16cm | 2.60 × 0.90 | m ² | 2.34 |

数量計算書

管路延長

(単独) No.5 管径 φ 150 土工延長 L= 2.8 m L= 3.2 m 3.30

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単 位 | 小 計 |
|--------------|----------|---|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | $\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 2.000}{2}$ | m | 1.450 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | 既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16 | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | 管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021 | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 2.80 × 2.000 | m | 5.60 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | 掘削幅 2.80 × 0.90 | m ² | 2.52 |
| 機械掘削工 | | 掘削幅 平均掘削深 既設舗装厚 2.80 × 0.90 × (1.450 - 0.040) | m ³ | 3.55 |
| 既設TP控除 | φ 150 | TP外径 $\pi / 4.0 \times 0.188^2 \times 2.80$ | m ³ | 0.08 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | 公共ます外径 $\pi / 4.0 \times 0.600^2 \times 1.00$ | m ³ | 0.28 |
| Co殻処分 | | | m ³ | 0.28 |
| 計 | | | m ³ | 3.19 |
| 機械埋戻工 | | 掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.80 × 0.90 × (1.450 - 0.365 - 0.160 - 0.030) | m ³ | 2.26 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | 公共ます外径 $\pi / 4.0 \times 0.216^2 \times$ | m ³ | |
| 管布設部控除 | φ 150 | VU外径 $\pi / 4.0 \times 0.165^2 \times 3.20$ | m ³ | 0.07 |
| 計 | | | m ³ | 2.19 |
| 残土処分工 | | 3.19 - 2.2 / 0.9 | m ³ | 0.76 |
| 残塊処分工 | As塊 | 2.52 × 0.04 | m ³ | 0.10 |
| 流用土運搬 | | 2.19 / 0.9 | m ³ | 2.43 |
| 流用土運搬 | | 2.19 / 0.9 | m ³ | 2.43 |
| 積込工 | | | m ³ | 2.43 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 3.20 | m | 3.20 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | m当り重量 単位体積重量 3.20 × 0.031 t/ 1.48 t/m ³ | m ³ | 0.07 |
| 汚泥処分工 | | 5.60 × 0.04 × 0.023 | m ³ | 0.005 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 3.20 | m | 3.20 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | 1.0 | 基 | 1.00 |
| 土留工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | 1.50 | m | 1.50 |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | 1.50 | m | 1.50 |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 2.80 × 0.90 | m ² | 2.52 |
| 路盤工 | t=16cm | 2.80 × 0.90 | m ² | 2.52 |

数量計算書

管路延長

(単独) No.6 管径 φ 150 土工延長 L= 1.1 m L= 1.1 m 0.600

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単位 | 小計 |
|--------------|----------|---|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | 境界部 接続管天 (0.900 + 1.500) / 2.0 | m | 1.200 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | 既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16 | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | 管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021 | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 1.10 × 2.000 | m | 2.20 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | 掘削幅 1.10 × 0.90 | m ² | 0.99 |
| 機械掘削工 | | 掘削幅 平均掘削深 既設舗装厚 1.10 × 0.90 × (1.200 - 0.040) | m ³ | 1.15 |
| 既設TP控除 | φ 150 | TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 1.10 | m ³ | 0.03 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | 公共ます外径 π / 4.0 × 0.600 ² × 0.00 | m ³ | 0.00 |
| Co殻処分 | | | m ³ | 0.00 |
| 計 | | | m ³ | 1.12 |
| 機械埋戻工 | | 掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 1.10 × 0.90 × (1.200 - 0.365 - 0.160 - 0.030) | m ³ | 0.64 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | 公共ます外径 π / 4.0 × 0.216 ² × | m ³ | 0.00 |
| 管布設部控除 | φ 150 | VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 1.10 | m ³ | 0.02 |
| 計 | | | m ³ | 0.62 |
| 残土処分工 | | 1.12 - 0.6 / 0.9 | m ³ | 0.43 |
| 残塊処分工 | As塊 | 0.99 × 0.04 | m ³ | 0.04 |
| 流用土運搬 | | 0.62 / 0.9 | m ³ | 0.69 |
| 流用土運搬 | | 0.62 / 0.9 | m ³ | 0.69 |
| 積込工 | | | m ³ | 0.69 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 1.10 | m | 1.10 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | m 当り重量 単位体積重量 1.10 × 0.031 t / 1.48 t/m ³ | m ³ | 0.02 |
| 汚泥処分工 | | 2.20 × 0.04 × 0.023 | m ³ | 0.002 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 1.10 | m | 1.10 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | | 基 | 0.00 |
| 土留工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | 0.00 | m | 0.00 |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | 0.00 | m | 0.00 |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 1.10 × 0.90 | m ² | 0.99 |
| 路盤工 | t=16cm | 1.10 × 0.90 | m ² | 0.99 |

数量計算書

管路延長

(単独) No.7 管径 φ 150 土工延長 L= 1.1 m L= 1.1 m

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単位 | 小計 |
|--------------|----------|---|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | $\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 1.500}{2}$ | m | 1.200 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | $\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$ | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | $\text{管外径} \times \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} \times \text{管断面積} = 0.165 \times 0.10 + 0.10 \times 0.021$ | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 1.10×2.000 | m | 2.20 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 1.10 \times 0.90$ | m ² | 0.99 |
| 機械掘削工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{既設舗装厚} - \text{復旧厚}) = 1.10 \times 0.90 \times (1.200 - 0.040)$ | m ³ | 1.15 |
| 既設TP控除 | φ 150 | $\pi \times \text{TP外径} \times \text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.188 \times 0.90$ | m ³ | 0.03 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.600 \times 0.90$ | m ³ | |
| Co殻処分 | | | m ³ | |
| 計 | | | m ³ | 1.12 |
| 機械埋戻工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 1.10 \times 0.90 \times (0.365 + 0.160 + 0.030)$ | m ³ | 0.64 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.216 \times 0.90$ | m ³ | |
| 管布設部控除 | φ 150 | $\pi \times \text{VU外径} \times \text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.165 \times 0.90$ | m ³ | 0.02 |
| 計 | | | m ³ | 0.62 |
| 残土処分工 | | $1.12 - 0.6 = 0.52$ | m ³ | 0.43 |
| 残塊処分工 | As塊 | 0.99×0.04 | m ³ | 0.04 |
| 流用土運搬 | | $0.62 / 0.9$ | m ³ | 0.69 |
| 流用土運搬 | | $0.62 / 0.9$ | m ³ | 0.69 |
| 積込工 | | | m ³ | 0.69 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 1.10 | m | 1.10 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | $\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 1.10 \times 0.031 \times 1.48$ | m ³ | 0.02 |
| 汚泥処分工 | | $2.20 \times 0.04 \times 0.023$ | m ³ | 0.002 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 1.10 | m | 1.10 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | | 基 | |
| 土留工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | | m | |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | | m | |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 1.10×0.90 | m ² | 0.99 |
| 路盤工 | t=16cm | 1.10×0.90 | m ² | 0.99 |

数量計算書

管路延長

(単独) No.9 管径 φ 150 土工延長 L= 5 m L= 5 m

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単位 | 小計 |
|--------------|----------|---|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | 公共ます深 接続管天 (0.900 + 1.500) / 2.0 | m | 1.200 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | 既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16 | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | 管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021 | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 5.00 × 2.000 | m | 10.00 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | 掘削幅 5.00 × 0.90 | m ² | 4.50 |
| 機械掘削工 | | 掘削幅 平均掘削深 既設舗装厚 5.00 × 0.90 × (1.200 - 0.040) | m ³ | 5.22 |
| 既設TP控除 | φ 150 | TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 5.00 | m ³ | 0.14 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | 公共ます外径 π / 4.0 × 0.600 ² × 1.00 | m ³ | 0.28 |
| Co殻処分 | | | m ³ | 0.28 |
| 計 | | | m ³ | 4.80 |
| 機械埋戻工 | | 掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 5.00 × 0.90 × (1.200 - 0.365 - 0.160 - 0.030) | m ³ | 2.90 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | 公共ます外径 π / 4.0 × 0.216 ² × 1.00 | m ³ | 0.04 |
| 管布設部控除 | φ 150 | VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 5.00 | m ³ | 0.11 |
| 計 | | | m ³ | 2.75 |
| 残土処分工 | | 4.80 - 2.8 / 0.9 | m ³ | 1.74 |
| 残塊処分工 | As塊 | 4.50 × 0.04 | m ³ | 0.18 |
| 流用土運搬 | | 2.75 / 0.9 | m ³ | 3.06 |
| 流用土運搬 | | 2.75 / 0.9 | m ³ | 3.06 |
| 積込工 | | | m ³ | 3.06 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 5.00 | m | 5.00 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | m 当り重量 単位体積重量 5.00 × 0.031 t / 1.48 t/m ³ | m ³ | 0.10 |
| 汚泥処分工 | | 10.00 × 0.04 × 0.023 | m ³ | 0.009 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 5.00 | m | 5.00 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | 1.0 | 基 | 1.00 |
| 土留工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | 0.00 | m | 0.00 |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | 0.00 | m | 0.00 |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 5.00 × 0.90 | m ² | 4.50 |
| 路盤工 | t=16cm | 5.00 × 0.90 | m ² | 4.50 |

数量計算書

管路延長

(単独) No.11 管径 φ 150 土工延長 L= 2.5 m L= 2.5 m

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単位 | 小計 |
|--------------|----------|---|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | 境界部 接続管天 (0.900 + 1.500) / 2.0 | m | 1.200 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | 既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16 | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | 管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021 | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 2.50 × 2.000 | m | 5.00 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | 掘削幅 2.50 × 0.90 | m ² | 2.25 |
| 機械掘削工 | | 掘削幅 平均掘削深 既設舗装厚 2.50 × 0.90 × (1.200 - 0.040) | m ³ | 2.61 |
| 既設TP控除 | φ 150 | TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.50 | m ³ | 0.07 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | 公共ます外径 π / 4.0 × 0.600 ² × 0.00 | m ³ | 0.00 |
| Co殻処分 | | | m ³ | 0.00 |
| 計 | | | m ³ | 2.54 |
| 機械埋戻工 | | 掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.50 × 0.90 × (1.200 - 0.365 - 0.160 - 0.030) | m ³ | 1.45 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | 公共ます外径 π / 4.0 × 0.216 ² × | m ³ | 0.00 |
| 管布設部控除 | φ 150 | VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.70 | m ³ | 0.06 |
| 計 | | | m ³ | 1.39 |
| 残土処分工 | | 2.54 - 1.4 / 0.9 | m ³ | 1.00 |
| 残塊処分工 | As塊 | 2.25 × 0.04 | m ³ | 0.09 |
| 流用土運搬 | | 1.39 / 0.9 | m ³ | 1.54 |
| 流用土運搬 | | 1.39 / 0.9 | m ³ | 1.54 |
| 積込工 | | | m ³ | 1.54 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 2.50 | m | 2.50 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | m 当り重量 単位体積重量 2.50 × 0.031 t / 1.48 t/m ³ | m ³ | 0.05 |
| 汚泥処分工 | | 5.00 × 0.04 × 0.023 | m ³ | 0.005 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 2.50 | m | 2.50 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | | 基 | 0.00 |
| 土留工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | 0.00 | m | 0.00 |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | 0.00 | m | 0.00 |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 2.50 × 0.90 | m ² | 2.25 |
| 路盤工 | t=16cm | 2.50 × 0.90 | m ² | 2.25 |

数量計算書

管路延長

(補助) No.13 管径 φ 150 土工延長 L= 1.6 m L= 2 m 3.00

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単 位 | 小 計 |
|--------------|----------|---|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | $\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 1.500}{2}$ | m | 1.200 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | $\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$ | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | $\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} = 0.165 + 0.10 + 0.10$ | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 1.60×2.000 | m | 3.20 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 1.60 \times 0.90$ | m ² | 1.44 |
| 機械掘削工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times \text{既設舗装厚} = 1.60 \times 0.90 \times (1.200 - 0.040)$ | m ³ | 1.67 |
| 既設TP控除 | φ 150 | $\pi \times \text{TP外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 1.60$ | m ³ | 0.04 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 1.60$ | m ³ | |
| Co殻処分 | | | m ³ | |
| 計 | | | m ³ | 1.63 |
| 機械埋戻工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 1.60 \times 0.90 \times (0.365 + 0.160 + 0.030)$ | m ³ | 0.93 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 1.60$ | m ³ | |
| 管布設部控除 | φ 150 | $\pi \times \text{VU外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 2.00$ | m ³ | 0.04 |
| 計 | | | m ³ | 0.89 |
| 残土処分工 | | $1.63 - 0.9 = 0.73$ | m ³ | 0.64 |
| 残塊処分工 | As塊 | 1.44×0.04 | m ³ | 0.06 |
| 流用土運搬 | | $0.89 / 0.9$ | m ³ | 0.99 |
| 流用土運搬 | | $0.89 / 0.9$ | m ³ | 0.99 |
| 積込工 | | | m ³ | 0.99 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 2.00 | m | 2.00 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | $\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 2.00 \times 0.031 \times 1.48$ | m ³ | 0.04 |
| 汚泥処分工 | | $3.20 \times 0.04 \times 0.023$ | m ³ | 0.003 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 2.00 | m | 2.00 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | | 基 | |
| 土留工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | | m | |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | | m | |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 1.60×0.90 | m ² | 1.44 |
| 路盤工 | t=16cm | 1.60×0.90 | m ² | 1.44 |

数量計算書

管路延長

(単独) No.14 管径 φ 150 土工延長 L= 3.4 m L= 4 m

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単位 | 小計 |
|--------------|----------|--|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | $\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 1.500}{2}$ | m | 1.200 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | $\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$ | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | $\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} = 0.165 + 0.10 + 0.10$ | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 3.40×2.000 | m | 6.80 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | $3.40 \times \text{掘削幅} = 3.40 \times 0.90$ | m ² | 3.06 |
| 機械掘削工 | | $3.40 \times \text{掘削幅} \times (\text{平均掘削深} - \text{既設舗装厚}) = 3.40 \times 0.90 \times (1.200 - 0.040)$ | m ³ | 3.55 |
| 既設TP控除 | φ 150 | $\pi \times \text{TP外径} \times \text{土工延長} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 3.40$ | m ³ | 0.09 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{土工延長} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 3.40$ | m ³ | |
| Co殻処分 | | | m ³ | |
| 計 | | | m ³ | 3.46 |
| 機械埋戻工 | | $3.40 \times (\text{掘削幅} \times (\text{平均掘削深} - \text{砂基礎厚} - \text{路盤厚} - \text{復旧厚})) = 3.40 \times 0.90 \times (1.200 - 0.365 - 0.160 - 0.030)$ | m ³ | 1.97 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{土工延長} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 3.40$ | m ³ | |
| 管布設部控除 | φ 150 | $\pi \times \text{VU外径} \times \text{土工延長} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 4.00$ | m ³ | 0.09 |
| 計 | | | m ³ | 1.88 |
| 残土処分工 | | $3.46 - 1.9 = 1.56$ | m ³ | 1.37 |
| 残塊処分工 | As塊 | 3.06×0.04 | m ³ | 0.12 |
| 流用土運搬 | | $1.88 / 0.9$ | m ³ | 2.09 |
| 流用土運搬 | | $1.88 / 0.9$ | m ³ | 2.09 |
| 積込工 | | | m ³ | 2.09 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 4.00 | m | 4.00 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | $4.00 \times \text{m当り重量} = 4.00 \times 0.031$ | m ³ | 0.08 |
| 汚泥処分工 | | $6.80 \times 0.04 \times 0.023$ | m ³ | 0.006 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 4.00 | m | 4.00 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | | 基 | |
| 土工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | | m | |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | | m | |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 3.40×0.90 | m ² | 3.06 |
| 路盤工 | t=16cm | 3.40×0.90 | m ² | 3.06 |

数量計算書

管路延長

(補助) No.15 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単 位 | 小 計 |
|--------------|----------|---|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | $\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{(0.900 + 2.000)}{2}$ | m | 1.450 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | $\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$ | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | $\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} = 0.165 + 0.10 + 0.10$ | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 2.60×2.000 | m | 5.20 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 2.60 \times 0.90$ | m ² | 2.34 |
| 機械掘削工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times \text{既設舗装厚} = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.040)$ | m ³ | 3.30 |
| 既設TP控除 | φ 150 | $\pi \times \text{TP外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 2.60$ | m ³ | 0.07 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 1.00$ | m ³ | 0.28 |
| Co殻処分 | | | m ³ | 0.28 |
| 計 | | | m ³ | 2.95 |
| 機械埋戻工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.365 - 0.160 - 0.030)$ | m ³ | 2.09 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 1.00$ | m ³ | 0.04 |
| 管布設部控除 | φ 150 | $\pi \times \text{VU外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 3.00$ | m ³ | 0.06 |
| 計 | | | m ³ | 1.99 |
| 残土処分工 | | $2.95 - 2.0 / 0.9$ | m ³ | 0.74 |
| 残塊処分工 | As塊 | 2.34×0.04 | m ³ | 0.09 |
| 流用土運搬 | | $1.99 / 0.9$ | m ³ | 2.21 |
| 流用土運搬 | | $1.99 / 0.9$ | m ³ | 2.21 |
| 積込工 | | | m ³ | 2.21 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | $\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 3.00 \times 0.031 \text{ t} / 1.48 \text{ t/m}^3$ | m ³ | 0.06 |
| 汚泥処分工 | | $5.20 \times 0.04 \times 0.023$ | m ³ | 0.005 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | 1.0 | 基 | 1.00 |
| 土留工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | 1.00 | m | 1.00 |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | 1.00 | m | 1.00 |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 5.00×0.90 | m ² | 4.50 |
| 路盤工 | t=16cm | 5.00×0.90 | m ² | 4.50 |

数量計算書

管路延長

(単独) No.16 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単位 | 小計 |
|--------------|----------|---|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | $\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 2.000}{2}$ | m | 1.450 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | $\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$ | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | $\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} = 0.165 + 0.10 + 0.10$ | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 2.60×2.000 | m | 5.20 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 2.60 \times 0.90$ | m ² | 2.34 |
| 機械掘削工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times \text{既設舗装厚} = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.040)$ | m ³ | 3.30 |
| 既設TP控除 | φ 150 | $\pi \times \text{TP外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 2.60$ | m ³ | 0.07 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 2.60$ | m ³ | |
| Co殻処分 | | | m ³ | |
| 計 | | | m ³ | 3.23 |
| 機械埋戻工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 2.60 \times 0.90 \times (0.365 + 0.160 + 0.030)$ | m ³ | 2.09 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 2.60$ | m ³ | |
| 管布設部控除 | φ 150 | $\pi \times \text{VU外径} \times \text{平均掘削深} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 3.00$ | m ³ | 0.06 |
| 計 | | | m ³ | 2.03 |
| 残土処分工 | | $3.23 - 2.0 / 0.9$ | m ³ | 0.97 |
| 残塊処分工 | As塊 | 2.34×0.04 | m ³ | 0.09 |
| 流用土運搬 | | $2.03 / 0.9$ | m ³ | 2.26 |
| 流用土運搬 | | $2.03 / 0.9$ | m ³ | 2.26 |
| 積込工 | | | m ³ | 2.26 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | $\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 3.00 \times 0.031 \text{ t} / 1.48 \text{ t/m}^3$ | m ³ | 0.06 |
| 汚泥処分工 | | $5.20 \times 0.04 \times 0.023$ | m ³ | 0.005 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | | 基 | |
| 土留工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | 1.00 | m | 1.00 |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | 1.00 | m | 1.00 |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 2.60×0.90 | m ² | 2.34 |
| 路盤工 | t=16cm | 2.60×0.90 | m ² | 2.34 |

数量計算書

管路延長

(単独) No.17 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単位 | 小計 |
|--------------|----------|---|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | $\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 2.000}{2}$ | m | 1.450 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | $\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$ | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | $\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} = 0.165 + 0.10 + 0.10$ | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 2.60×2.000 | m | 5.20 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 2.60 \times 0.90$ | m ² | 2.34 |
| 機械掘削工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times \text{既設舗装厚} = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.040)$ | m ³ | 3.30 |
| 既設TP控除 | φ 150 | $\pi \times \text{TP外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 2.60$ | m ³ | 0.07 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 2.60$ | m ³ | |
| Co殻処分 | | | m ³ | |
| 計 | | | m ³ | 3.23 |
| 機械埋戻工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.365 - 0.160 - 0.030)$ | m ³ | 2.09 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 2.60$ | m ³ | |
| 管布設部控除 | φ 150 | $\pi \times \text{VU外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 3.00$ | m ³ | 0.06 |
| 計 | | | m ³ | 2.03 |
| 残土処分工 | | $3.23 - 2.0 / 0.9$ | m ³ | 0.97 |
| 残塊処分工 | As塊 | 2.34×0.04 | m ³ | 0.09 |
| 流用土運搬 | | $2.03 / 0.9$ | m ³ | 2.26 |
| 流用土運搬 | | $2.03 / 0.9$ | m ³ | 2.26 |
| 積込工 | | | m ³ | 2.26 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | $\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 3.00 \times 0.031 \text{ t} / 1.48 \text{ t/m}^3$ | m ³ | 0.06 |
| 汚泥処分工 | | $5.20 \times 0.04 \times 0.023$ | m ³ | 0.005 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | | 基 | |
| 土留工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | 1.50 | m | 1.50 |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | 1.50 | m | 1.50 |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 2.60×0.90 | m ² | 2.34 |
| 路盤工 | t=16cm | 2.60×0.90 | m ² | 2.34 |

数量計算書

管路延長

(単独) No.18 管径 φ 150 土工延長 L= 2.6 m L= 3 m

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単位 | 小計 |
|--------------|----------|---|----------------|-------|
| 平均掘削深 | | $\frac{\text{公共ます深} + \text{接続管天}}{2} = \frac{0.900 + 2.000}{2}$ | m | 1.450 |
| 掘削幅 | φ 150 | | m | 0.90 |
| 舗装厚さ | | $\text{既設厚} + \text{復旧厚} + \text{路盤厚} = 0.04 + 0.03 + 0.16$ | | |
| 砂基礎厚さ | φ 150 | $\text{管外径} + \text{管下厚さ} + \text{管上厚さ} = 0.165 + 0.10 + 0.10$ | m | 0.365 |
| 管路土工 | | | | |
| 舗装切断工 | t=10cm以下 | 2.60×2.000 | m | 5.20 |
| 舗装版直接掘削横積込工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} = 2.60 \times 0.90$ | m ² | 2.34 |
| 機械掘削工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times \text{既設舗装厚} = 2.60 \times 0.90 \times (1.450 - 0.040)$ | m ³ | 3.30 |
| 既設TP控除 | φ 150 | $\pi \times \text{TP外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.188^2 \times 2.60$ | m ³ | 0.07 |
| 既設公共ます撤去 | φ 300 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.600^2 \times 2.60$ | m ³ | |
| Co殻処分 | | | m ³ | |
| 計 | | | m ³ | 3.23 |
| 機械埋戻工 | | $\text{掘削幅} \times \text{平均掘削深} \times (\text{砂基礎厚} + \text{路盤厚} + \text{復旧厚}) = 2.60 \times 0.90 \times (0.365 + 0.160 + 0.030)$ | m ³ | 2.09 |
| 新設公共ます控除 | φ 200 | $\pi \times \text{公共ます外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.216^2 \times 2.60$ | m ³ | |
| 管布設部控除 | φ 150 | $\pi \times \text{VU外径} \times \text{掘削幅} = \pi \times 4.0 \times 0.165^2 \times 3.00$ | m ³ | 0.06 |
| 計 | | | m ³ | 2.03 |
| 残土処分工 | | $3.23 - 2.0 / 0.9$ | m ³ | 0.97 |
| 残塊処分工 | As塊 | 2.34×0.04 | m ³ | 0.09 |
| 流用土運搬 | | $2.03 / 0.9$ | m ³ | 2.26 |
| 流用土運搬 | | $2.03 / 0.9$ | m ³ | 2.26 |
| 積込工 | | | m ³ | 2.26 |
| 既設管撤去 | 陶管 φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 残塊処分工 | 陶管 φ 150 | $\text{m当り重量} \times \text{単位体積重量} = 3.00 \times 0.031 \text{ t} / 1.48 \text{ t/m}^3$ | m ³ | 0.06 |
| 汚泥処分工 | | $5.20 \times 0.04 \times 0.023$ | m ³ | 0.005 |
| 管布設工 | | | | |
| 硬質塩化ビニール管布設工 | φ 150 | 3.00 | m | 3.00 |
| 公共ます設置工 | φ 200 | | 基 | |
| 土留工 | | | | |
| 軽量鋼矢板設置撤去工 | H=2.0m | 1.50 | m | 1.50 |
| 軽量金属支保材設置撤去工 | 1段 | 1.50 | m | 1.50 |
| 舗装復旧工 | | | | |
| 表層工 | t=3cm | 2.60×0.90 | m ² | 2.34 |
| 路盤工 | t=16cm | 2.60×0.90 | m ² | 2.34 |

