

本管掘削土量 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

| 掘削機械 | 掘削土木 [m3] | 掘削下水 [m3] | 掘削土量計 [m3] | | 基面整正 [m2] |
|--------------|--------------|--------------|---------------|--|--------------|
| 0.28m3(0.20) | 1.327 | 565.421 | 566.748 | | 1.365 |
| 合計 | 1.327 | 565.421 | 566.748 | | 1.365 |

本管埋戻土量 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

掘削機械 0.28m3(0.20)

| 埋戻種別 | 埋戻土量[m3] | | | | | |
|------|----------|------|------|---------|-------|-------|
| | 埋戻A1 | 埋戻A2 | 埋戻B1 | 埋戻B2 | 流用A区分 | 流用B区分 |
| 流用土 | 40.698 | | | 418.383 | | |
| 合計 | 40.698 | | | 418.383 | | |

| | |
|------|---------|
| 土量合計 | 459.081 |
|------|---------|

本管発生土処理 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

| 運搬機械 | 人力[m3] | | BH0.13(0.10)[m3] | | BH0.28m3(0.20)[m3] | | BH0.45m3(0.35)[m3] | | BH0.80m3(0.60)[m3] | | 合計 | |
|------|--------|-----|------------------|-----|--------------------|--------|--------------------|-----|--------------------|-----|-------|--------|
| | 一般土木 | 下水道 | 一般土木 | 下水道 | 一般土木 | 下水道 | 一般土木 | 下水道 | 一般土木 | 下水道 | 一般土木 | 下水道 |
| DT4t | | | | | 0.661 | 56.505 | | | | | 0.661 | 56.505 |
| 合計 | | | | | 0.661 | 56.505 | | | | | 0.661 | 56.505 |

| | |
|----|--------|
| 合計 | 57.166 |
|----|--------|

本管布設 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

管種 リブ管

| 管径 [mm] | 管 材料費 | | | | | 管布設工 [m] | マンホール 削孔[箇所] | 区間延長 [m] |
|------------|----------|--------|--|------------|------------|-------------|-----------------|-------------|
| | 片受直管 [本] | 調整管[本] | | 副管継手(外)[本] | 副管継手(内)[本] | | | |
| 200 | 43 | 5 | | | | 188.000 | | 193.80 |

本管 基礎工 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助
基礎高[m] 0.406

| 種別 | 基礎工 [m3] | | | | | 管防護工 [m3] | | | | | 合計 |
|-------|----------|----------------|----------------|----------------|----------------|-----------|----------------|----------------|----------------|----------------|--------|
| | 人力 | BH0.13m3(0.10) | BH0.28m3(0.20) | BH0.45m3(0.35) | BH0.80m3(0.60) | 人力 | BH0.13m3(0.10) | BH0.28m3(0.20) | BH0.45m3(0.35) | BH0.80m3(0.60) | |
| RC-30 | | | 20.346 | | | | | 55.808 | | | 76.154 |
| 合計 | | | 20.346 | | | | | 55.808 | | | 76.154 |

| | |
|--------|---------|
| 管渠延長合計 | 188.400 |
|--------|---------|

土留工集計表（本管）

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分補助

管種 リブ管

矢板 アルミ矢板

| 掘削機種 | 掘削深 [m] | 土留めなし | | | | | | | | | | | 合計 | 掘削機種 毎合計 |
|------------------|---------|-------|-----------|--------|-----------|----------|----------|--------|----------|----------|----------|--------|---------|-------------|
| | 掘削幅 [m] | ～1.5 | 1.51～1.55 | 1.56～2 | 2.01～2.05 | 2.06～2.5 | 2.51～2.6 | 2.61～3 | 3.01～3.3 | 3.31～3.5 | 3.51～3.8 | 3.81～5 | | |
| 0.28m3 (0.20) | ～0.97 | | | | | | | | | | | | | 193.800 |
| | ～1.22 | 1.300 | | 39.900 | | | | 70.800 | 52.900 | | 28.900 | | 193.800 | |
| | ～1.62 | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| 掘削幅 毎合計 | ～0.97 | | | | | | | | | | | | | 193.800 |
| | ～1.22 | 1.300 | | 39.900 | | | | 70.800 | 52.900 | | 28.900 | | 193.800 | |
| | ～1.62 | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| 掘削深毎 合計 | | 1.300 | | 39.900 | | | | 70.800 | 52.900 | | 28.900 | | 193.800 | |

| | |
|-----|---------|
| 総合計 | 193.800 |
|-----|---------|

マンホール設置工 集計表(1)

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

蓋受枠 T-14(φ600) 5箇所

| マンホール形式 | 設置 箇所数 [箇所] | インバート [個] | 底版 [個] | 躯体ブロック[個] | | | | | | 斜壁[個] | | | | 直壁[個] | | | | | | 調整リング[個] | | | 調整金具[個] | | | 蓋受枠 [箇所] | 平均 マンホール深 [m] |
|---------|-------------------|--------------|-----------|-----------|-----|-----|-----|-----|--|-------|------|-----|--|-------|-----|-----|-----|-----|-----|----------|-----|------|---------|------|------|-------------|---------------------|
| | | | | 1.8 | 1.5 | 1.2 | 0.9 | 0.6 | | 0.6 | 0.45 | 0.3 | | 1.8 | 1.5 | 1.2 | 0.9 | 0.6 | 0.3 | | 5cm | 10cm | 15cm | 15mm | 25mm | | |
| 1号 | 5 | 6 | 5 | 4 | | | 1 | | | 1 | 4 | | | | 1 | | | 3 | | 7 | 1 | 2 | 3 | | 2 | 5 | 2.632 |
| 合計 | 5 | 6 | 5 | 4 | | | 1 | | | 1 | 4 | | | | 1 | | | 3 | | 7 | 1 | 2 | 3 | | 2 | 5 | 2.632 |

処理種別 当初

マンホール設置工 集計表(2)

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

蓋受枠 T-14(φ600)

| マンホール形式 | 管削孔[箇所] | | | | | | | | | | | ゴム製ジョイント[箇所] | | | | | | | | | | | | |
|---------|---------|-------|-------|-------|-------|-------|----|----|----|----|----|--------------|-------|--------|--------|--------|--------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|--|
| | φ 100 | φ 125 | φ 150 | φ 200 | φ 250 | φ 300 | 予備 | 予備 | 予備 | 予備 | 予備 | HP250 | HP300 | PRP150 | PRP200 | PRP250 | PRP300 | VU100 | VU125 | VU150 | VU200 | VU250 | VU300 | |
| 1号 | | | | 8 | | | | | | | | | | | 11 | | | | | | | | | |
| 合計 | | | | 8 | | | | | | | | | | | 11 | | | | | | | | | |

| マンホール形式 | 管削孔[箇所] | | | | | | | | | | | ゴム製ジョイント[箇所] | | | | | | | | | | | | | |
|---------|---------|-------|-------|-------|-------|-------|----|----|----|----|----|--------------|-------|-------|--------|--------|--------|--------|-------|-------|-------|-------|-------|-------|--|
| | φ 100 | φ 125 | φ 150 | φ 200 | φ 250 | φ 300 | 予備 | 予備 | 予備 | 予備 | 予備 | 予備 | HP250 | HP300 | PRP150 | PRP200 | PRP250 | PRP300 | VU100 | VU125 | VU150 | VU200 | VU250 | VU300 | |
| 2号 | | | | 1 | | | | | | | | | | | | 1 | | | | | | | | | |
| 合計 | | | | 1 | | | | | | | | | | | | 1 | | | | | | | | | |

マンホール ブロック据付工 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

蓋受枠 T-14(φ600)

マンホール形式 1号

| | マンホール据付工 [箇所] | | | | | | | | | | 合計 |
|----|---------------|----------|----------|----------|------------|----------|----------|--|--|--|----|
| | ～3.00[m] | ～4.00[m] | ～5.00[m] | ～6.00[m] | ～999.00[m] | ～0.00[m] | ～0.00[m] | | | | |
| | 4 | 1 | | | | | | | | | 5 |
| 合計 | 4 | 1 | | | | | | | | | 5 |

舗装版切断 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

| 舗装厚 [m] | 舗装版切断[m] | | | | | | | | |
|------------|----------|------------|------------|--|--|--|--|--|--|
| | アスファルト | コンクリート(無筋) | コンクリート(有筋) | | | | | | |
| ～0.15 | 387.600 | | | | | | | | |
| 合計 | 387.600 | | | | | | | | |

舗装版破碎 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

舗装種別 アスファルト

破碎機械 0.28m3(0.20)

| 区分 | 舗装厚[m] | | | | | | |
|-----|---------|-------|---------|--|--|--|--|
| | ～0.10 | ～0.15 | ～999.00 | | | | |
| 本管部 | 203.490 | | | | | | |
| 合計 | 203.490 | | | | | | |

壳運搬処理 内訳集計表

工事名
 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分
 補助

舗装種別
 アスファルト

| 運搬機械 | 人力 [m3] | | BH0.13(0.10)[m3] | | BH0.28(0.20)[m3] | | BH0.45(0.35)[m3] | | BH0.80(0.60)[m3] | | 合計 |
|------|---------|------|------------------|------|------------------|-------|------------------|------|------------------|------|-------|
| | 本管部 | 取付管部 | 本管部 | 取付管部 | 本管部 | 取付管部 | 本管部 | 取付管部 | 本管部 | 取付管部 | |
| DT4t | | | | | 8.135 | | | | | | 8.135 |
| 合計 | | | | | 8.135 | | | | | | |
| | 人力合計 | | 0.13合計 | | 0.28合計 | 8.135 | 0.45合計 | | 0.80合計 | | 8.135 |

総合計

8.135

路盤工 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

施工区分 車道

| 仕上がり 厚 [m] | 路盤工1[m2] | | | | | | | | | | 路盤工2[m2] | | | | | | | | | |
|------------------|----------|-------|-------|------|------|---------|------|-------------|-------------|--|----------|-------|-------|------|------|------|------|-------------|-------------|--|
| | 流用土 | RC-30 | RC-40 | C-30 | C-40 | M-30 | M-40 | 埋戻土 別途計上 | 山土(盛土 用) | | 流用土 | RC-30 | RC-40 | C-30 | C-40 | M-30 | M-40 | 埋戻土 別途計上 | 山土(盛土 用) | |
| 0.00 | | | | | | | | | | | 203.490 | | | | | | | | | |
| 0.13 | | | | | | 203.490 | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | | | | 203.490 | | | | | 203.490 | | | | | | | | | |

路面復旧工 内訳集計表

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

施工区分 車道

| 舗装厚 [m] | 路面復旧[m2] | | | | | | | |
|------------|-----------|-----------|---------|---------|--|--|--|--|
| | 再生密粒度AS13 | 再生密粒度AS20 | 密粒度AS13 | 密粒度AS20 | | | | |
| 0.03 | 203.490 | | | | | | | |
| 合計 | 203.490 | | | | | | | |

土量計算書

工事番号 1

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

| | | | | | | | | | | | | | | | | |
|-------------|-------------|-------------|------------------|---------|-----------|------------|---------|----------|---------|-----------|-------------------|-------------|-------------------|-----------|-------------|---------------|
| 路線名 220-1 | | スパン番号 01-00 | | 管種 | リブ管 | 管径[mm] 200 | | 矢板 アルミ矢板 | | 破碎機械 | 0.28m3(0.20)[200] | 掘削機械 | 0.28m3(0.20)[200] | 運搬機種 DT4t | | |
| 現況舗装厚 [m] | | 0.04 | 復旧舗装厚[m] | | 0.03 | 管防護厚[m] | | 0.10 | 管基礎厚[m] | | 0.10 | 流用可能層厚[m] | | 0.000 | 下流マンホール削孔接続 | 上流マンホール削孔接続 |
| 日進量[m/日] | | 本管勾配[%] | | 3.007 | 管渠継手無し[m] | | 39.000 | 調整管[本] | | 0.750 | 矢板設置率[%] | | 100.000 | 流用余り[m3] | 0.000 | ステップ 1.836 |
| 人孔番号 | 区間延長 [m] | 管渠減長 [m] | 管渠延長 [m] | 地盤高 [m] | 管底高 [m] | 施工基面高[m] | 掘削深 [m] | 平均掘削深[m] | 掘削幅[m] | 平均断面積[m2] | 土量[m3] | 流用可能土量[m3] | 片受直管 [本] | 調整長さ [m] | 流出管底高[m] | 副管継手 |
| 下流側 4 | 39.90 | 0.90 | 39.000 | 91.03 | 89.267 | 89.164 | 1.866 | | | | | | | | 87.431 | なし |
| 上流側 12 | | | | 90.79 | 89.387 | 89.284 | 1.506 | 1.686 | 1.05 | 1.770 | 70.623 | 0.000 | 9 | 3.000 | | |
| 舗装切断 | 79.800 [m] | 39.90 × | 2 | | | | | | 路面復旧 | 車道 | 再生密粒度AS1 | 41.895 [m2] | 39.90 × | 1.05 | 復旧舗装厚 | 0.03[m] |
| 舗装取壊 | 41.895 [m2] | 39.90 × | 1.05 | | | | | | 埋戻A1区分 | | 流用土 | 8.379 [m3] | 39.90 × | 1.05 × | 0.20 | |
| 舗装取壊 | 1.675 [m3] | 39.90 × | 1.05 × | 0.04 | | | | | 埋戻A2区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | 39.90 × | 1.05 × | 0.00 - | 0.000 + 0.000 |
| 掘削[土木] | 0.000 [m3] | | | | | | | | 埋戻B1区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | 39.90 × | 1.05 × | 0.00 | |
| 基面整正 | 0.000 [m2] | | | | | | | | 埋戻B2区分 | | 流用土 | 38.543 [m3] | 39.90 × | 1.05 × | 0.92 - | 0.000 |
| 掘削[下水] | 68.948 [m3] | 70.623 - | 1.675 | | | | | | 路盤工1区分 | 車道 | M-30 | 41.895 [m2] | 39.90 × | 1.05 | 路盤厚1 | 0.13[m] |
| 発生土処理 | 16.864 [m3] | 70.623 - | 1.675 - | 0.000 - | 52.083 + | 0.000 | | | 路盤工2区分 | 車道 | 流用土 | 41.895 [m2] | 0.00 × | 0.00 | 路盤厚2 | 0.00[m] |
| 埋戻管基礎 RC-30 | 4.189 [m3] | 39.90 × | 1.05 × | 0.10 + | 0.000 | | | | 流用A区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | | | | |
| 埋戻管防護 RC-30 | 11.490 [m3] | 39.90 × | 1.05 × (| 0.206 + | 0.10) - | | | | 流用B区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | | | | |
| | | 39.90 × | 0.206 ^2 × 0.785 | | | | | | | | | | | | | |

| | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
|-------------|--|-------------|----------|----------|------------------|------------|----------|----------|----------|------------------------|-----------|------------------------|------------|-----------|-------------|----------|---------------|--|
| 路線名 220-1 | | スパン番号 02-00 | | 管種 | リブ管 | 管径[mm] 200 | | 矢板 アルミ矢板 | | 破碎機械 0.28m3(0.20)[200] | | 掘削機械 0.28m3(0.20)[200] | | 運搬機種 DT4t | | | | |
| 現況舗装厚 [m] | | 0.04 | 復旧舗装厚[m] | | 0.03 | 管防護厚[m] | | 0.10 | 管基礎厚[m] | | 0.10 | 流用可能層厚[m] | | 0.000 | 下流マンホール削孔接続 | | 上流マンホール削孔接続 | |
| 日進量[m/日] | | 本管勾配[%] | | 3.076 | 管渠継手無し[m] | | 0.400 | 調整管[本] | | 0.100 | 矢板設置率[%] | | 100.000 | 流用余り[m3] | | 0.000 | ステップ 0.491 | |
| 人孔番号 | | 区間延長 [m] | 管渠減長 [m] | 管渠延長 [m] | 地盤高 [m] | 管底高 [m] | 施工基面高[m] | 掘削深 [m] | 平均掘削深[m] | 掘削幅[m] | 平均断面積[m2] | 土量[m3] | 流用可能土量[m3] | 片受直管 [本] | 調整長さ [m] | 流出管底高[m] | 副管継手 | |
| 下流側 12 | | 1.30 | 0.90 | 0.400 | 90.79 | 89.878 | 89.775 | 1.015 | | | | | | | | 89.387 | なし | |
| 上流側 13 | | | | | 90.79 | 89.882 | 89.779 | 1.011 | 1.013 | 1.05 | 1.063 | 1.381 | 0.000 | 0 | 0.400 | | | |
| 舗装切断 | | 2.600 [m] | | 1.30 × | 2 | | | | | 路面復旧 | 車道 | 再生密粒度AS1 | 1.365 [m2] | 1.30 × | 1.05 | 復旧舗装厚 | 0.03[m] | |
| 舗装取壊 | | 1.365 [m2] | | 1.30 × | 1.05 | | | | | 埋戻A1区分 | | 流用土 | 0.273 [m3] | 1.30 × | 1.05 × | 0.20 | | |
| 舗装取壊 | | 0.054 [m3] | | 1.30 × | 1.05 × | | 0.04 | | | 埋戻A2区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | 1.30 × | 1.05 × | 0.00 - | 0.000 + 0.000 | |
| 掘削[土木] | | 1.327 [m3] | | 1.381 - | 0.054 | | | | | 埋戻B1区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | 1.30 × | 1.05 × | 0.00 | | |
| 基面整正 | | 1.365 [m2] | | 1.30 × | 1.05 | | | | | 埋戻B2区分 | | 流用土 | 0.327 [m3] | 1.30 × | 1.05 × | 0.24 - | 0.000 | |
| 掘削[下水] | | 0.000 [m3] | | | | | | | | 路盤工1区分 | 車道 | M-30 | 1.365 [m2] | 1.30 × | 1.05 | 路盤厚1 | 0.13[m] | |
| 発生土処理 | | 0.661 [m3] | | 1.381 - | 0.054 - | 0.000 - | 0.666 + | 0.000 | | 路盤工2区分 | 車道 | 流用土 | 1.365 [m2] | 0.00 × | 0.00 | 路盤厚2 | 0.00[m] | |
| 埋戻管基礎 RC-30 | | 0.136 [m3] | | 1.30 × | 1.05 × | 0.10 + | 0.000 | | | 流用A区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | | | | | |
| 埋戻管防護 RC-30 | | 0.374 [m3] | | 1.30 × | 1.05 × | 0.206 + | 0.10) - | | | 流用B区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | | | | | |
| | | | | 1.30 × | 0.206 ^2 × 0.785 | | | | | | | | | | | | | |

土量計算書

工事番号 1

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

| 路線名 220-4 | | スパン番号 01-00 | | 管種 | リブ管 | 管径[mm] 200 | | 矢板 アルミ矢板 | | 破碎機械 0.28m3(0.20)[200] | | 掘削機械 0.28m3(0.20)[200] | | 運搬機種 DT4t | | |
|-------------|--------------|-------------|------------------|--|--|------------|--|---|---------|--|---|------------------------|--|---------------------------|-------------------------|---------------|
| 現況舗装厚 [m] | | 0.04 | 復旧舗装厚[m] | | 0.03 <th colspan="2">管防護厚[m]</th> <td>0.10<th colspan="2">管基礎厚[m]</th><td>0.10<th colspan="2">流用可能層厚[m]</th><td>0.000</td><td colspan="2">下流マンホール削孔接続 上流マンホール削孔接続</td></td></td> | 管防護厚[m] | | 0.10 <th colspan="2">管基礎厚[m]</th> <td>0.10<th colspan="2">流用可能層厚[m]</th><td>0.000</td><td colspan="2">下流マンホール削孔接続 上流マンホール削孔接続</td></td> | 管基礎厚[m] | | 0.10 <th colspan="2">流用可能層厚[m]</th> <td>0.000</td> <td colspan="2">下流マンホール削孔接続 上流マンホール削孔接続</td> | 流用可能層厚[m] | | 0.000 | 下流マンホール削孔接続 上流マンホール削孔接続 | |
| 日進量[m/日] | | 本管勾配[‰] | | 3.010 <th colspan="2">管渠継手無し[m]</th> <td>28.000<th colspan="2">調整管[本]</th><td>1.000<th colspan="2">矢板設置率[%]</th><td>100.000<th colspan="2">流用余り[m3] 0.000 ステップ 0.050</th></td></td></td> | 管渠継手無し[m] | | 28.000 <th colspan="2">調整管[本]</th> <td>1.000<th colspan="2">矢板設置率[%]</th><td>100.000<th colspan="2">流用余り[m3] 0.000 ステップ 0.050</th></td></td> | 調整管[本] | | 1.000 <th colspan="2">矢板設置率[%]</th> <td>100.000<th colspan="2">流用余り[m3] 0.000 ステップ 0.050</th></td> | 矢板設置率[%] | | 100.000 <th colspan="2">流用余り[m3] 0.000 ステップ 0.050</th> | 流用余り[m3] 0.000 ステップ 0.050 | | |
| 人孔番号 | 区間延長 [m] | 管渠減長 [m] | 管渠延長 [m] | 地盤高 [m] | 管底高 [m] | 施工基面高[m] | 掘削深 [m] | 平均掘削深[m] | 掘削幅[m] | 平均断面積[m2] | 土量[m3] | 流用可能土量[m3] | 片受直管 [本] | 調整長さ [m] | 流出管底高[m] | 副管継手 |
| 下流側 6 | 28.90 | 0.90 | 28.000 | 91.53 | 88.065 | 87.962 | 3.568 | | | | | | | | 88.015 | なし |
| 上流側 7 | | | | 91.75 | 88.152 | 88.049 | 3.701 | 3.634 | 1.05 | 3.815 | 110.253 | 0.000 | 6 | 4.000 | | |
| 舗装切断 | 57.800 [m] | 28.90 × | 2 | | | | | | 路面復旧 | 車道 | 再生密粒度AS1 | 30.345 [m2] | 28.90 × | 1.05 | 復旧舗装厚 | 0.03[m] |
| 舗装取壊 | 30.345 [m2] | 28.90 × | 1.05 | | | | | | 埋戻A1区分 | | 流用土 | 6.069 [m3] | 28.90 × | 1.05 × | 0.20 | |
| 舗装取壊 | 1.213 [m3] | 28.90 × | 1.05 × | 0.04 | | | | | 埋戻A2区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | 28.90 × | 1.05 × | 0.00 - | 0.000 + 0.000 |
| 掘削[土木] | 0.000 [m3] | | | | | | | | 埋戻B1区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | 28.90 × | 1.05 × | 0.00 | |
| 基面整正 | 0.000 [m2] | | | | | | | | 埋戻B2区分 | | 流用土 | 86.786 [m3] | 28.90 × | 1.05 × | 2.86 - | 0.000 |
| 掘削[下水] | 109.040 [m3] | 110.253 - | 1.213 | | | | | | 路盤工1区分 | 車道 | M-30 | 30.345 [m2] | 28.90 × | 1.05 | 路盤厚1 | 0.13[m] |
| 発生土処理 | 5.970 [m3] | 110.253 - | 1.213 - | 0.000 - | 103.069 + | 0.000 | | | 路盤工2区分 | 車道 | 流用土 | 30.345 [m2] | 0.00 × | 0.00 | 路盤厚2 | 0.00[m] |
| 埋戻管基礎 RC-30 | 3.034 [m3] | 28.90 × | 1.05 × | 0.10 + | 0.000 | | | | 流用A区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | | | | |
| 埋戻管防護 RC-30 | 8.322 [m3] | 28.90 × | 1.05 × (| 0.206 + | 0.10) - | | | | 流用B区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | | | | |
| | | 28.90 × | 0.206 ^2 × 0.785 | | | | | | | | | | | | | |

| 路線名 220-4 | | スパン番号 02-00 | | 管種 | リブ管 | 管径[mm] 200 | | 矢板 アルミ矢板 | | 破碎機械 0.28m3(0.20)[200] | | 掘削機械 0.28m3(0.20)[200] | | 運搬機種 DT4t | | | | |
|-------------|--|--------------|----------|-----------|------------------|------------|-----------|----------|----------|------------------------|-----------|------------------------|--------------|-----------|-------------|----------|---------------|--|
| 現況舗装厚 [m] | | 0.04 | 復旧舗装厚[m] | | 0.03 | 管防護厚[m] | | 0.10 | 管基礎厚[m] | | 0.10 | 流用可能層厚[m] | | 0.000 | 下流マンホール削孔接続 | | 上流マンホール削孔接続 | |
| 日進量[m/日] | | 本管勾配[‰] | | 3.005 | 管渠継手無し[m] | | 52.000 | 調整管[本] | | 1.000 | 矢板設置率[%] | | 100.000 | 流用余り[m3] | | 0.000 | ステップ 0.020 | |
| 人孔番号 | | 区間延長 [m] | 管渠減長 [m] | 管渠延長 [m] | 地盤高 [m] | 管底高 [m] | 施工基面高[m] | 掘削深 [m] | 平均掘削深[m] | 掘削幅[m] | 平均断面積[m2] | 土量[m3] | 流用可能土量[m3] | 片受直管 [本] | 調整長さ [m] | 流出管底高[m] | 副管継手 | |
| 下流側 7 | | 52.90 | 0.90 | 52.000 | 91.75 | 88.172 | 88.069 | 3.681 | | | | | | | | 88.152 | なし | |
| 上流側 8 | | | | | 91.11 | 88.331 | 88.228 | 2.882 | 3.281 | 1.05 | 3.445 | 182.240 | 0.000 | 12 | 4.000 | | | |
| 舗装切断 | | 105.800 [m] | | 52.90 × 2 | | | | | | 路面復旧 | 車道 | 再生密粒度AS1 | 55.545 [m2] | 52.90 × | 1.05 | 復旧舗装厚 | 0.03[m] | |
| 舗装取壊 | | 55.545 [m2] | | 52.90 × | 1.05 | | | | | 埋戻A1区分 | | 流用土 | 11.109 [m3] | 52.90 × | 1.05 × | 0.20 | | |
| 舗装取壊 | | 2.221 [m3] | | 52.90 × | 1.05 × | 0.04 | | | | 埋戻A2区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | 52.90 × | 1.05 × | 0.00 - | 0.000 + 0.000 | |
| 掘削[土木] | | 0.000 [m3] | | | | | | | | 埋戻B1区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | 52.90 × | 1.05 × | 0.00 | | |
| 基面整正 | | 0.000 [m2] | | | | | | | | 埋戻B2区分 | | 流用土 | 139.417 [m3] | 52.90 × | 1.05 × | 2.51 - | 0.000 | |
| 掘削[下水] | | 180.019 [m3] | | 182.240 - | 2.221 | | | | | 路盤工1区分 | 車道 | M-30 | 55.545 [m2] | 52.90 × | 1.05 | 路盤厚1 | 0.13[m] | |
| 発生土処理 | | 12.935 [m3] | | 182.240 - | 2.221 - | 0.000 - | 167.084 + | 0.000 | | 路盤工2区分 | 車道 | 流用土 | 55.545 [m2] | 0.00 × | 0.00 | 路盤厚2 | 0.00[m] | |
| 埋戻管基礎 RC-30 | | 5.554 [m3] | | 52.90 × | 1.05 × | 0.10 + | 0.000 | | | 流用A区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | | | | | |
| 埋戻管防護 RC-30 | | 15.234 [m3] | | 52.90 × | 1.05 × (| 0.206 + | 0.10) - | | | 流用B区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | | | | | |
| | | | | 52.90 × | 0.206 ^2 × 0.785 | | | | | | | | | | | | | |

土量計算書

工事番号 1

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

| 路線名 220-4 | | スパン番号 03-00 | | 管種 | リブ管 | 管径[mm] 200 | | 矢板 | アルミ矢板 | 破碎機械 | 0.28m3(0.20)[200] | 掘削機械 | 0.28m3(0.20)[200] | 運搬機種 | DT4t | | |
|-------------|--------------|-------------|------------------|---------|-----------|------------|---------|----------|---------|-----------|-------------------|--------------|-------------------|----------|-------------|---------------|-------|
| 現況舗装厚 [m] | | 0.04 | 復旧舗装厚[m] | | 0.03 | 管防護厚[m] | | 0.10 | 管基礎厚[m] | | 0.10 | 流用可能層厚[m] | | 0.000 | 下流マンホール削孔接続 | 上流マンホール削孔接続 | |
| 日進量[m/日] | | 本管勾配[%] | | 3.005 | 管渠継手無し[m] | | 52.000 | 調整管[本] | | 1.000 | 矢板設置率[%] | | 100.000 | 流用余り[m3] | 0.000 | ステップ | 0.020 |
| 人孔番号 | 区間延長 [m] | 管渠減長 [m] | 管渠延長 [m] | 地盤高 [m] | 管底高 [m] | 施工基面高[m] | 掘削深 [m] | 平均掘削深[m] | 掘削幅[m] | 平均断面積[m2] | 土量[m3] | 流用可能土量[m3] | 片受直管 [本] | 調整長さ [m] | 流出管底高[m] | 副管継手 | |
| 下流側 8 | 52.90 | 0.90 | 52.000 | 91.11 | 88.351 | 88.248 | 2.862 | | | | | | | | 88.331 | なし | |
| 上流側 9 | | | | 91.24 | 88.510 | 88.407 | 2.833 | 2.847 | 1.05 | 2.989 | 158.118 | 0.000 | 12 | 4.000 | | | |
| 舗装切断 | 105.800 [m] | 52.90 × | 2 | | | | | | 路面復旧 | 車道 | 再生密粒度AS1 | 55.545 [m2] | 52.90 × | 1.05 | 復旧舗装厚 | 0.03[m] | |
| 舗装取壊 | 55.545 [m2] | 52.90 × | 1.05 | | | | | | 埋戻A1区分 | | 流用土 | 11.109 [m3] | 52.90 × | 1.05 × | 0.20 | | |
| 舗装取壊 | 2.221 [m3] | 52.90 × | 1.05 × | 0.04 | | | | | 埋戻A2区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | 52.90 × | 1.05 × | 0.00 - | 0.000 + 0.000 | |
| 掘削[土木] | 0.000 [m3] | | | | | | | | 埋戻B1区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | 52.90 × | 1.05 × | 0.00 | | |
| 基面整正 | 0.000 [m2] | | | | | | | | 埋戻B2区分 | | 流用土 | 115.533 [m3] | 52.90 × | 1.05 × | 2.08 - | 0.000 | |
| 掘削[下水] | 155.897 [m3] | 158.118 - | 2.221 | | | | | | 路盤工1区分 | 車道 | M-30 | 55.545 [m2] | 52.90 × | 1.05 | 路盤厚1 | 0.13[m] | |
| 発生土処理 | 15.324 [m3] | 158.118 - | 2.221 - | 0.000 - | 140.573 + | 0.000 | | | 路盤工2区分 | 車道 | 流用土 | 55.545 [m2] | 0.00 × | 0.00 | 路盤厚2 | 0.00[m] | |
| 埋戻管基礎 RC-30 | 5.554 [m3] | 52.90 × | 1.05 × | 0.10 + | 0.000 | | | | 流用A区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | | | | | |
| 埋戻管防護 RC-30 | 15.234 [m3] | 52.90 × | 1.05 × (| 0.206 + | 0.10) - | | | | 流用B区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | | | | | |
| | | 52.90 × | 0.206 ^2 × 0.785 | | | | | | | | | | | | | | |

| 路線名 220-4 | | スパン番号 04-00 | | 管種 | リブ管 | 管径[mm] 200 | | 矢板 アルミ矢板 | | 破碎機械 0.28m3(0.20)[200] | | 掘削機械 0.28m3(0.20)[200] | | 運搬機種 DT4t | | | | |
|-------------|-------------|-------------|------------------|---------|-----------|------------|---------|----------|---------|------------------------|----------|------------------------|----------|-----------|-------------|---------------|-------------|--|
| 現況舗装厚 [m] | | 0.04 | 復旧舗装厚[m] | | 0.03 | 管防護厚[m] | | 0.10 | 管基礎厚[m] | | 0.10 | 流用可能層厚[m] | | 0.000 | 下流マンホール削孔接続 | | 上流マンホール削孔接続 | |
| 日進量[m/日] | | 本管勾配[%] | | 3.016 | 管渠継手無し[m] | | 17.000 | 調整管[本] | | 0.250 | 矢板設置率[%] | | 100.000 | 流用余り[m3] | | 0.000 | ステップ 0.020 | |
| 人孔番号 | 区間延長 [m] | 管渠減長 [m] | 管渠延長 [m] | 地盤高 [m] | 管底高 [m] | 施工基面高[m] | 掘削深 [m] | 平均掘削深[m] | 掘削幅[m] | 平均断面積[m2] | 土量[m3] | 流用可能土量[m3] | 片受直管 [本] | 調整長さ [m] | 流出管底高[m] | 副管継手 | | |
| 下流側 9 | 17.90 | 0.90 | 17.000 | 91.24 | 88.530 | 88.427 | 2.813 | | | | | | | | 88.510 | なし | | |
| 上流側 10 | | | | 91.23 | 88.584 | 88.481 | 2.749 | 2.781 | 1.05 | 2.920 | 52.268 | 0.000 | 4 | 1.000 | | | | |
| 舗装切断 | 35.800 [m] | 17.90 × | 2 | | | | | | 路面復旧 | 車道 | 再生密粒度AS1 | 18.795 [m2] | 17.90 × | 1.05 | 復旧舗装厚 | 0.03[m] | | |
| 舗装取壊 | 18.795 [m2] | 17.90 × | 1.05 | | | | | | 埋戻A1区分 | | 流用土 | 3.759 [m3] | 17.90 × | 1.05 × | 0.20 | | | |
| 舗装取壊 | 0.751 [m3] | 17.90 × | 1.05 × | 0.04 | | | | | 埋戻A2区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | 17.90 × | 1.05 × | 0.00 - | 0.000 + 0.000 | | |
| 掘削[土木] | 0.000 [m3] | | | | | | | | 埋戻B1区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | 17.90 × | 1.05 × | 0.00 | | | |
| 基面整正 | 0.000 [m2] | | | | | | | | 埋戻B2区分 | | 流用土 | 37.777 [m3] | 17.90 × | 1.05 × | 2.01 - | 0.000 | | |
| 掘削[下水] | 51.517 [m3] | 52.268 - | 0.751 | | | | | | 路盤工1区分 | 車道 | M-30 | 18.795 [m2] | 17.90 × | 1.05 | 路盤厚1 | 0.13[m] | | |
| 発生土処理 | 5.412 [m3] | 52.268 - | 0.751 - | 0.000 - | 46.105 + | 0.000 | | | 路盤工2区分 | 車道 | 流用土 | 18.795 [m2] | 0.00 × | 0.00 | 路盤厚2 | 0.00[m] | | |
| 埋戻管基礎 RC-30 | 1.879 [m3] | 17.90 × | 1.05 × | 0.10 + | 0.000 | | | | 流用A区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | | | | | | |
| 埋戻管防護 RC-30 | 5.154 [m3] | 17.90 × | 1.05 × (| 0.206 + | 0.10) - | | | | 流用B区分 | | 流用土 | 0.000 [m3] | | | | | | |
| | | 17.90 × | 0.206 ^2 × 0.785 | | | | | | | | | | | | | | | |

マンホール設置工(1) 計算書

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

マンホール形式 1号

| 人孔番号 | 人孔深 [m] | インバート [個] | 底版 [個] | 躯体ブロック[個] | | | | | 斜壁[個] | | | 直壁[個] | | | | | 調整リング[個] | | | 調整金具[個] | | | 蓋受枠 | | |
|-------|------------|--------------|-----------|-----------|-----|-----|-----|-----|-------|------|-----|-------|-----|-----|-----|-----|----------|-----|------|---------|------|------|-----|------------|--|
| | | | | 1.8 | 1.5 | 1.2 | 0.9 | 0.6 | 0.6 | 0.45 | 0.3 | 1.8 | 1.5 | 1.2 | 0.9 | 0.6 | 0.3 | 5cm | 10cm | 15cm | 15mm | 25mm | | 45mm | |
| No.7 | 3.598 | 1 | 1 | 1 | | | | | | 1 | | | | | 1 | | | | 1 | | 1 | 1 | | T-14(φ600) | |
| No.8 | 2.779 | 1 | 1 | 1 | | | | | 1 | | | | | | | | 1 | | 2 | | | | 1 | T-14(φ600) | |
| No.9 | 2.730 | 1 | 1 | 1 | | | | | | 1 | | | | | | | 1 | | 1 | | 1 | | 1 | T-14(φ600) | |
| No.10 | 2.648 | 1 | 1 | 1 | | | | | | 1 | | | | | | | 1 | | 1 | 1 | | 1 | | T-14(φ600) | |
| No.13 | 0.908 | 1 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| No.12 | 1.403 | 1 | 1 | | | | 1 | | | 1 | | | | | | | | | 2 | | | 1 | | T-14(φ600) | |
| 合計 | | 6 | 5 | 4 | | | 1 | | | 1 | 4 | | | | 1 | | | 3 | | 7 | 1 | 2 | 3 | 2 | |

処理種別 当初

マンホール設置工(2) 計算書

工事名 木之本西幹線投入点(14)接続工事(五大田第2工区)

費用区分 補助

マンホール形式 1号

[illegible]

マンホール形式 2号

[illegible]

推進工 総括

[illegible]

推進工法材料計算書(1)

| 路線名 | 管径 | マンホール番号 | | マンホール種別 | | 区間延長 ① | 管 減 長 ② | | 管体延長 ③=①-② | 推進減長 ④ | | 推進延長 ⑤=①-④ | 空伏(管布設工) ⑥=④-② | | | | | | 管 本 数 ⑨ | | | | | | 管接合ヶ所 ⑩=⑨-1 | 摘 要 |
|-------|-------|---------|----|---------|----|-----------|------------|------|---------------|-----------|------|-----------------------------------|-------------------|------|--|--|--|--|---------|----|---------|---------|---------|---------|----------------|-----|
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 50N SJS | | 70N SJS | | 短管 | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | 1種 | 2種 | 1種 | 2種 | B | | | |
| | | 下流 | 上流 | 下流 | 上流 | | 下流 | 上流 | | 下流 | 上流 | | | | | | | | | | L=1.00m | L=1.00m | L=1.00m | L=1.00m | | |
| 単 位 | m m | | | | | m | m | | m | m | | m | m | | | | | | 本 | | | | | | 箇所 | |
| 小数点 | — | No. | | — | | 3位 | 3位 | | 3位 | 3位 | | 3位 | 3位 | | | | | | 単 位 限 | | | | | | 単位限 | |
| | | | | | | | | | | | | =「排土管・油圧ホース等撤去工」延長 =「添加材注入工」延長 | | | | | | | | | | | | | | |
| 220-2 | ○ 250 | 3 | 4 | 1号 | 2号 | 135.90 | 0.45 | 0.60 | 134.85 | 1.00 | 0.90 | 134.00 | 0.55 | 0.30 | | | | | 116 | | 18 | | 1 | | 134 | |
| 220-3 | ○ 250 | 4 | 5 | 2号 | 1号 | 133.90 | 0.60 | 0.45 | 132.85 | 0.90 | 1.00 | 132.00 | 0.30 | 0.55 | | | | | 132 | | | | 1 | | 132 | |
| 220-3 | ○ 250 | 5 | 6 | 1号 | 1号 | 43.90 | 0.45 | 0.45 | 43.00 | 1.00 | 0.75 | 42.15 | 0.55 | 0.30 | | | | | 42 | | | | 1 | | 42 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 計 | | | | | | 313.70 | 1.50 | 1.50 | 310.70 | 2.90 | 2.65 | 308.15 | 1.40 | 1.15 | | | | | 290 | 0 | 18 | 0 | 3 | 0 | 308 | |



圧送排土式推進工法 仮設備工 (1)

[illegible]

土量計算書(集計)

No.

| 推進区間 | 土量(m3) | | | 掘削添加材量 (1m当り) | | | | 適用 |
|---------------|----------|------------|------------|---------------|---------|---------|---------|----|
| | 掘削 土量 | 添加材 注入量 | 発生土 処分量 | ベントナイト t | 粘土 t | 滑材 l | 清水 l | |
| No.3発進～No.4到達 | 17.55 | 22.82 | 36.33 | 0.013 | 0.008 | 35.6 | 126.1 | |
| No.4発進～No.5到達 | 17.29 | 22.48 | 35.79 | 0.013 | 0.008 | 35.6 | 126.1 | |
| No.5到達～No.6発進 | 5.52 | 7.18 | 11.43 | 0.013 | 0.008 | 35.6 | 126.1 | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| 計 | 40.36 | 52.48 | 83.55 | | | | | |

数 量 計 算 書

No.

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|----------------------------------|--|-----------------------|-------|
| 1. 掘削土量の計算 <No. 3 発進 ~ No. 4 到達> | | | |
| | 推進1m当り掘削体積 | | |
| | $v = 0.131 \text{ m}^3/\text{m}$ (ローラ型) | | |
| | エースモール工法協会 -積算 26- | | |
| | 推進延長 | | |
| | $L = 134.00 \text{ m}$ | | |
| | 掘削土量 | | |
| | $V = 0.131 \times 134.00$ | m^3 | 17.55 |
| 2. 掘削添加材注入量 | | | |
| | 掘削添加材注入率 | | |
| | $= 130.00 \%$ エースモール工法協会 -積算 27- | | |
| | 土質: 普通土(A) 粘性土 | | |
| | 水位: 高水位 | | |
| | 掘削添加材注入量 | | |
| | $= 17.55 \times 130.00 / 100 = 22.82$ | m^3 | 22.82 |
| | $= 0.131 \times 130.00 / 100 = 0.17$ | m^3/m | 0.170 |
| 3. 発生土処分量 エースモール工法協会 -積算 29- | | | |
| | $= (17.55 + 22.82) \times 0.90$ | m^3 | 36.33 |
| | 排土率 | | |
| 掘削添加材量(1m当り) エースモール工法協会 -積算 27- | | | |
| ベントナイト | $0.170 \times 7.54 \times 10 \div 1,000$ | t/m | 0.013 |
| 粘土 | $0.170 \times 4.71 \times 10 \div 1,000$ | t/m | 0.008 |
| 滑材 | $0.170 \times 20.92 \times 10$ | ℓ/m | 35.6 |
| 清水 | $0.170 \times 74.18 \times 10$ | ℓ/m | 126.1 |
| | (↑100l当り数量) | | |
| | | | |
| | | | |

数 量 計 算 書

No.

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|----------------------------------|--|-----------------------|-------|
| 1. 掘削土量の計算 <No. 5 発進 ~ No. 4 到達> | | | |
| | 推進1m当り掘削体積 | | |
| | $v = 0.131 \text{ m}^3/\text{m}$ (ローラ型) | | |
| | エースモール工法協会 -積算 26- | | |
| | 推進延長 | | |
| | $L = 132.00 \text{ m}$ | | |
| | 掘削土量 | | |
| | $V = 0.131 \times 132.00$ | m^3 | 17.29 |
| 2. 掘削添加材注入量 | | | |
| | 掘削添加材注入率 | | |
| | $= 130.00 \%$ エースモール工法協会 -積算 27- | | |
| | 土質: 普通土(A) 粘性土 | | |
| | 水位: 高水位 | | |
| | 掘削添加材注入量 | | |
| | $= 17.29 \times 130.00 / 100 = 22.48$ | m^3 | 22.48 |
| | $= 0.131 \times 130.00 / 100 = 0.17$ | m^3/m | 0.170 |
| 3. 発生土処分量 エースモール工法協会 -積算 29- | | | |
| | $= (17.29 + 22.48) \times 0.90$ | m^3 | 35.79 |
| | 排土率 | | |
| 掘削添加材量(1m当り) エースモール工法協会 -積算 27- | | | |
| ベントナイト | $0.170 \times 7.54 \times 10 \div 1,000$ | t/m | 0.013 |
| 粘土 | $0.170 \times 4.71 \times 10 \div 1,000$ | t/m | 0.008 |
| 滑材 | $0.170 \times 20.92 \times 10$ | ℓ/m | 35.6 |
| 清水 | $0.170 \times 74.18 \times 10$ | ℓ/m | 126.1 |
| | (↑100l当り数量) | | |
| | | | |
| | | | |

数 量 計 算 書

No.

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|---|--|-----------------------|-------|
| 1. 掘削土量の計算 ＜No. 5 発進 ～ No. 6 到達＞ | | | |
| | 推進1m当り掘削体積 | | |
| | $v = 0.131 \text{ m}^3/\text{m}$ (ローラ型) | | |
| | エースモール工法協会 -積算 26- | | |
| | 推進延長 | | |
| | $L = 42.15 \text{ m}$ | | |
| | 掘削土量 | | |
| | $V = 0.131 \times 42.15$ | m^3 | 5.52 |
| 2. 掘削添加材注入量 | | | |
| | 掘削添加材注入率 | | |
| | $= 130.00 \%$ エースモール工法協会 -積算 27- | | |
| | 土質: 普通土(A) 粘性土 | | |
| | 水位: 高水位 | | |
| | 掘削添加材注入量 | | |
| | $= 5.52 \times 130.00 / 100 = 7.18$ | m^3 | 7.18 |
| | $= 0.131 \times 130.00 / 100 = 0.17$ | m^3/m | 0.170 |
| 3. 発生土処分量 エースモール工法協会 -積算 29- | | | |
| | $= (5.52 + 7.18) \times 0.90$ | m^3 | 11.43 |
| | 排土率 | | |
| 掘削添加材量(1m当り) エースモール工法協会 -積算 27- | | | |
| ベントナイト | $0.170 \times 7.54 \times 10 \div 1,000$ | t/m | 0.013 |
| 粘土 | $0.170 \times 4.71 \times 10 \div 1,000$ | t/m | 0.008 |
| 滑材 | $0.170 \times 20.92 \times 10$ | ℓ/m | 35.6 |
| 清水 | $0.170 \times 74.18 \times 10$ | ℓ/m | 126.1 |
| | (↑ 100l当り数量) | | |
| | | | |
| | | | |

[illegible]

1号組立人孔数量表－2

| 工 種 | 種 別 | 細 別 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 備 考 |
|--------|-----|-------------------------|--------------------|----|-----|-----|
| 1号組立人孔 | 材 料 | 直壁ブロック Ⅰ 種 | φ 900 H=600 | 個 | | |
| | | | φ 900 H=900 | 個 | | |
| | | | φ 900 H=1200 | 個 | 3 | |
| | | | φ 900 H=1500 | 個 | | |
| | | | φ 900 H=1800 | 個 | | |
| | | | φ 900 H=2100 | 個 | | |
| | | 直壁ブロック Ⅱ 種 | φ 900 H=600 | 個 | | |
| | | | φ 900 H=900 | 個 | | |
| | | | φ 900 H=1200 | 個 | | |
| | | | φ 900 H=1500 | 個 | | |
| | | | φ 900 H=1800 | 個 | | |
| | | | φ 900 H=2100 | 個 | | |
| | | 斜壁ブロック | φ 900-600 H=300 | 個 | | |
| | | | φ 900-600 H=450 | 個 | 2 | |
| | | | φ 900-600 H=600 | 個 | 1 | |
| | | 調整リング | φ 600 H=50 | 個 | 6 | |
| | | | φ 600 H100 | 個 | | |
| | | 調整モルタル | | mm | 68 | |
| | | ※調整金物の場合 | H=25(～25mm) | 個 | 3 | |
| | | | H=45(～50mm) | 個 | | |
| | | 蓋及び受枠 | (T-14) | 個 | | |
| | | | (T-25) | 個 | 3 | |
| | | グ ラウンド マンホール用 転落防止梯子 | | 個 | 3 | |

1号組立人孔数量表－3

| 工 種 | 種 別 | 細 別 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 備 考 |
|----------|---|--------|-----------|----|-------|-----|
| 1号組立人孔 | 流入管削孔 | 推進管 | HPφ250 | 箇所 | 2 | |
| | | | | 箇所 | | |
| | | | | 箇所 | | |
| | 可とう継手 | 推進管 | HPφ250 | 箇所 | 5 | |
| | | | | 箇所 | | |
| | | | | | | |
| 中間スラブ | FRP製 2分割 | 切欠無 | | 組 | | |
| | | 切欠有 | | 組 | | |
| | | | | | | |
| 1号組立人孔 | 底部工 | 型 枠 | | m2 | 1.059 | 全体 |
| | | | | | 0.353 | 箇所 |
| | | コンクリート | 18-8-40 | m3 | 0.516 | 全体 |
| | | | | | 0.172 | 箇所 |
| | | モルタル | t=2cm 1:2 | m2 | 2.292 | 全体 |
| | | | | | 0.764 | 箇所 |
| | | | | | | |
| 調整コンクリート | | コンクリート | 18-8-40 | m3 | 1.950 | |
| No.3 | $0.275 \times 2.066^2 \times \pi / 4 = 0.922$ | | | | | |
| No.5 | $0.275 \times 2.066^2 \times \pi / 4 = 0.922$ | | | | | |
| No.6 | $0.055 \times 1.566^2 \times \pi / 4 = 0.106$ | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |

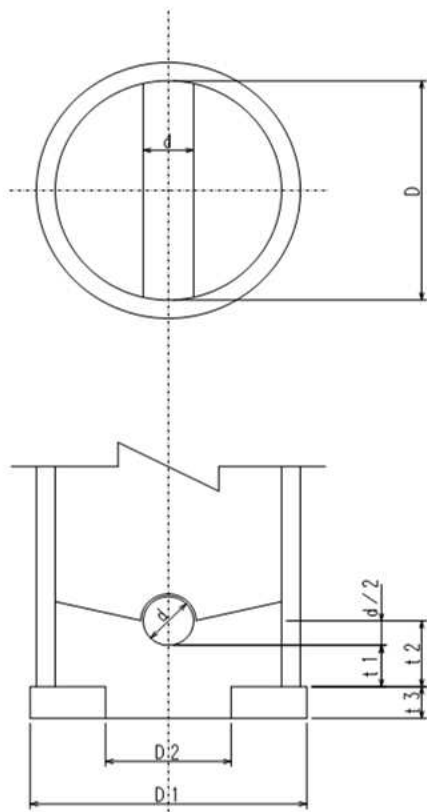
1号組立人孔(内径90cm円形)

[illegible]

1号組立人孔底部工計算書（1ヶ所当たり）

算式の根拠となる構造図・他

| | | | |
|------------|---------|------------------------|---------|
| 流入管径： d1 = | 0.250 m | 人孔落差： h= | 0.020 m |
| 流出管径： d2 = | 0.250 m | インバート厚： t1= | 0.170 m |
| 平均管径： d = | 0.250 m | 平均インバート厚： t2= | 0.305 m |
| 人孔内径： D = | 0.900 m | | t3= m |
| 基礎外径： D1= | 1.100 m | | |
| 底板開口： D2= | m | ※平均インバート厚=t1+（管径+落差）/2 | |

[illegible]

[illegible]

2号組立人孔数量表－2

| 工 種 | 種 別 | 細 別 | 規 格 | 単位 | 数 量 | 備 考 |
|--------|-----|-------------------------|---------------------|----|-----|-----|
| 2号組立人孔 | 材 料 | 直壁ブロック Ⅰ 種 | φ 1200 H=600 | 個 | | |
| | | | φ 1200 H=900 | 個 | | |
| | | | φ 1200 H=1200 | 個 | 1 | |
| | | | φ 1200 H=1500 | 個 | | |
| | | | φ 1200 H=1800 | 個 | | |
| | | | φ 1200 H=2100 | 個 | | |
| | | 直壁ブロック Ⅱ 種 | φ 1200 H=600 | 個 | | |
| | | | φ 1200 H=900 | 個 | | |
| | | | φ 1200 H=1200 | 個 | | |
| | | | φ 1200 H=1500 | 個 | | |
| | | | φ 1200 H=1800 | 個 | | |
| | | | φ 1200 H=2100 | 個 | | |
| | | 斜壁ブロック | φ 1200-600 H=300 | 個 | | |
| | | | φ 1200-600 H=450 | 個 | | |
| | | | φ 1200-600 H=600 | 個 | 1 | |
| | | 調整リング | φ 600 H=50 | 個 | 2 | |
| | | | φ 600 H100 | 個 | | |
| | | 調整モルタル | | mm | 9 | |
| | | ※調整金物の場合 | H=25(～25mm) | 個 | 1 | |
| | | | H=45(～50mm) | 個 | | |
| | | 蓋及び受枠 | (T-14) | 個 | | |
| | | | (T-25) | 個 | 1 | |
| | | グ ラウンド マンホール用 転落防止梯子 | | 個 | 1 | |

[illegible]

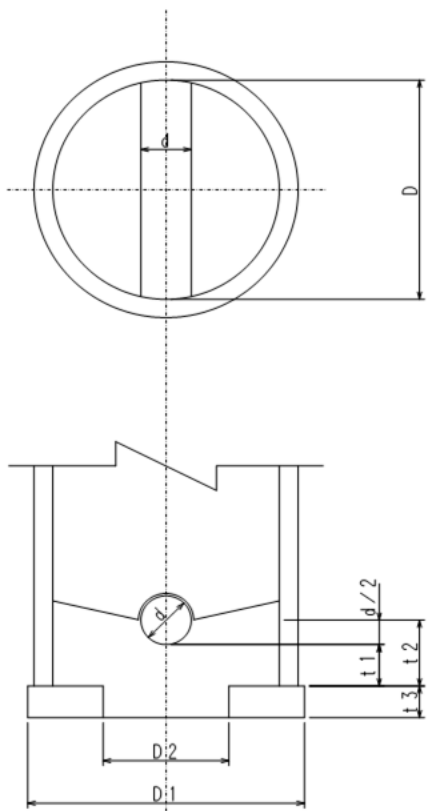
2号組立人孔(内径120cm円形)

| 管路番号 | 人孔 番号 | 人孔深 | 割付高 | 調整高 | 規格 | 底 版 | 2号組立ブロック | | | | | | | | | | | | | | | | 調整リング | | | | 蓋(受枠共) | | 流入管削孔 | | | | 可とう 継手 | | インバート工 | | | 中間 スラブ | | 摘要 | | |
|-------------------------|----------|-------|-------|-----|-------------------|--------|----------|----|-----|-----|-----|-----|-------|----|-----|-----|-----|----|------------------|----|----|----|-------|----|----|----|--------|----|-------|----|----|-----|-----------|----|--------|-----|---------|-----------|---------|------------------|-------------|-------------|
| | | | | | | | 管取付壁 | | | | | | 直 壁 | | | | | | 斜 壁 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | φ 900 | | | | | | φ 900 | | | | | | φ 900 - φ 600 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | 60 | 90 | 120 | 150 | 180 | 240 | 60 | 90 | 120 | 150 | 180 | | 30 | 45 | 60 | | | | | 5 | 10 | 15 | 11 | 11 | HP | PRP | | | HP | PRP | 1 方向 | 2 方向 | 3 方向 | | 切 欠 無 | 切 欠 有 |
| | | | | | | | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | cm | 250 | 200 | | | 250 | 200 | | | | | |
| | | m | m | mm | | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 組 | 組 | 箇所 | 箇所 | 箇所 | 箇所 | 箇所 | 箇所 | 箇所 | 箇所 | 箇所 | 組 | 組 | | | |
| 220-1 220-2 220-3 | 4 | 3.599 | 3.819 | 9 | I種 II種 III種 | 1 | | | | | 1 | | | | | | | 1 | | | | | 2 | | | | 1 | 1 | | | | 2 | | | 1 | | | | | インバート高 0.220m | | |
| | | | | | I種 II種 III種 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | I種 II種 III種 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | I種 II種 III種 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | I種 II種 III種 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | I種 II種 III種 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | I種 II種 III種 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | I種 II種 III種 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | I種 II種 III種 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | I種 II種 III種 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | I種 II種 III種 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | I種 II種 III種 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | I種 II種 III種 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | I種 II種 III種 | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | 3.599 | | 9 | I種 II種 III種 | 1 | | | | | 1 | | | | | | 1 | | | | | 2 | | | | 1 | 1 | | | | 2 | | | 1 | | | | | | | | |

2号組立人孔底部工計算書（1ヶ所当たり）

算式の根拠となる構造図・他

| | | | |
|------------|---------|------------------------|---------|
| 流入管径： d1 = | 0.250 m | 人孔落差： h= | 0.100 m |
| 流出管径： d2 = | 0.250 m | インバート厚： t1= | 0.220 m |
| 平均管径： d = | 0.250 m | 平均インバート厚： t2= | 0.395 m |
| 人孔内径： D = | 1.200 m | | t3= m |
| 基礎外径： D1= | 1.450 m | | |
| 底板開口： D2= | m | ※平均インバート厚=t1+（管径+落差）/2 | |

[illegible]

副管材料表

($\phi 200 \times \Phi 150\text{mm}$)

| 路線番号 | 人孔番号 | 落 差 (H) m | 材 料 | | | | | | | | | | 摘 要 |
|-------|-------|-----------------|-------------|---|-------|---|-------------|---|--------|---|--|--|-----|
| | | | フ レ ン ズ 直 管 | | 90度曲管 | | 内副管用マンホール継手 | | 固定バンド | | | | |
| | | | φ 150 | | φ 150 | | 200-150 | | φ 150用 | | | | |
| | | | 本 | m | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | 個 | | | |
| 220-1 | No. 4 | 1. 836 | 0. 344 | | 1 | | 1 | | 2 | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | |
| 計 | | 1. 836 | 0. 344 | | 1 | | 1 | | 2 | | | | |

薬液注入工 二重管ストレーナ工法（複相方式 2セット）集計表

| 位 置 | 削孔長 L0(m) | | | | 土被り引抜き長 L2(m) | 注入面積 (m2) | 注入本数 n(本) | 注入高(m) | | | | 注入量 | | | 総注入量 V(kl) | 1本当たり施工時間 (min) | | | | | 1日当たり施工本数 N (本/日) | 摘 要 |
|------------|-----------|-------|-------|-------|------------------|--------------|--------------|--------|-------|-------|-------|---------|---------|---------|---------------|-----------------|-------|-------|------|-------|----------------------|-----|
| | 砂礫土 | 砂質土 | 粘性土 | 計 | | | | 砂礫土 | 砂質土 | 粘性土 | 計 | 一次(l/本) | 二次(l/本) | Qs(l/本) | | T1 | T2 | T3 | T4 | Ts | | |
| No.3 発進 上流 | 0.920 | 0.000 | 3.780 | 4.700 | 1.800 | 10.800 | 11 | 0.000 | 0.000 | 2.900 | 2.900 | 398 | 398 | 796 | 8,756 | 14.00 | 22.48 | 49.38 | 3.60 | 89.46 | 8.45 | 懸濁型 |
| No.4 到達 下流 | 0.000 | 0.000 | 4.650 | 4.650 | 1.750 | 4.800 | 5 | 0.000 | 0.000 | 2.900 | 2.900 | 334 | 334 | 668 | 3,340 | 14.00 | 18.60 | 41.25 | 3.50 | 77.35 | 9.77 | 懸濁型 |
| No.4 到達 上流 | 0.000 | 0.000 | 4.550 | 4.550 | 1.650 | 4.800 | 5 | 0.000 | 0.000 | 2.900 | 2.900 | 334 | 334 | 668 | 3,340 | 14.00 | 18.20 | 41.25 | 3.30 | 76.75 | 9.85 | 懸濁型 |
| No.5 発進 下流 | 0.990 | 0.000 | 3.570 | 4.560 | 1.660 | 10.800 | 11 | 0.000 | 0.000 | 2.900 | 2.900 | 398 | 398 | 796 | 8,756 | 14.00 | 22.20 | 49.38 | 3.32 | 88.90 | 8.50 | 懸濁型 |
| No.5 発進 上流 | 0.990 | 0.000 | 3.550 | 4.540 | 1.640 | 10.800 | 11 | 0.000 | 0.000 | 2.900 | 2.900 | 398 | 398 | 796 | 8,756 | 14.00 | 22.12 | 49.38 | 3.28 | 88.78 | 8.52 | 懸濁型 |
| No.6 到達 下流 | 1.130 | 0.000 | 3.440 | 4.570 | 1.670 | 4.800 | 5 | 0.000 | 0.000 | 2.900 | 2.900 | 389 | 389 | 778 | 3,890 | 14.00 | 22.80 | 48.13 | 3.34 | 88.27 | 8.57 | 懸濁型 |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 合 計 | | | | | | | 48 | | | | | | | | 36,838 | | | | | | | |

集計表 (1)

1 箇所

[illegible]

鋼製ケーシング式立坑 $\phi 1500$ mm (揺動圧入) 集計表 (2)

[illegible]

鋼製ケーシング式立坑 $\phi 1500$ mm (揺動圧入) 集計表 (3)

[illegible]

舗装切断・取壊し工（共通）

| 工 種 | 算 式 | |
|-------|--|---------------------|
| 舗装切断 | <div>呼び径 = 1.500 m</div> <div>外周長=2 n r・tan(180° / n) n : 辺数、r : 半径</div> <div>L= 2 × 8 × (1.700 / 2) × tan(180° / 8) = 5.633</div> <div>(呼び径+0.200)</div> | 5.63 m |
| 舗装取壊 | <div>面積= n・r²・tan(180° / n) n : 辺数、r : 半径</div> <div>A= 8 × (1.700 / 2)² × tan(180° / 8) = 2.394</div> <div>(呼び径+0.200)</div> | 2.39 m ² |
| 舗装仮復旧 | A= 2.394 - 0.820 ² × π / 4 = 1.866 | 1.87 m ² |

数 量 計 算 書(埋戻し土量計算)

No.

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|-----------|---|----------------|------------|
| | (No. 6 立坑) 鋼管呼び径 φ 1500 mm | | |
| | t = 12 mm 鋼管内径 φ 1566 mm | | |
| | 鋼管外径 φ 1590 mm | | |
| 埋戻し高さ | ケーシング部 | m | 2.315 |
| | 一般部 1.50 — 0.450 | 〃 | 1.050 |
| 仮舗装厚 | 県道 | 〃 | 0.450 |
| | | | |
| ケーシング部埋戻し | グラウトコンクリート | | |
| 全体 | $V1 = 1.566^2 \times \pi / 4 \times 2.315 = 4.46$ | m ³ | |
| 控除 | $V21 = -1.10^2 \times \pi / 4 \times 0.130 = -0.12$ | 〃 | 底版 |
| | $V22 = -1.05^2 \times \pi / 4 \times 1.800 = -1.56$ | 〃 | 躯体ブロック(Ⅰ種) |
| | $V23 = -1.05^2 \times \pi / 4 \times \frac{0.385}{(2.315-0.130-1.800)} = -0.33$ | 〃 | 直壁(Ⅰ種) |
| | $V24 = -0.36^2 \times \pi / 4 \times 0.258 \times 1 = -0.03$ | 〃 | 推進管 |
| | $V25 = -0.206^2 \times \pi / 4 \times 0.258 \times 1 = -0.01$ | | 開削管 |
| | | m ³ | 2.41 |
| 一般部埋戻し | 流用土 | | |
| 全体 | $V1 = 1.590^2 \times \pi / 4 \times 1.050 = 2.08$ | m ³ | |
| 控除 | $V21 = -1.05^2 \times \pi / 4 \times \frac{0.815}{(1.50-0.235-0.45)} = -0.71$ | 〃 | 直壁(Ⅰ種) |
| | $V22 = -(1.05^2 + 0.93^2) \times \pi / 4 \times 0.235 / 2 = -0.18$ | 〃 | 斜壁(Ⅰ種) |
| | | | |
| | | | |
| | | m ³ | 1.19 |
| | | | |
| | | | |

数量計算書

No.

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|-------|---|----------------|-------|
| 立坑築造工 | (No. 6 立坑) 鋼管呼び径 ϕ 1500 mm | | |
| | t = 12 mm 鋼管内径 ϕ 1566 mm | | |
| | 鋼管外径 ϕ 1590 mm | | |
| 掘削深 | (圧入掘削積込工) | m | 4.820 |
| 圧入深 | | // | 5.020 |
| 立坑深 | | // | 3.870 |
| 引抜長 | | // | 0.900 |
| | | | |
| 土質層厚 | 粘性土 (N \leq 5) 3.740 | m | 3.740 |
| | // (5<N \leq 30) | // | - |
| | 砂質土 (N \leq 30) | // | - |
| | // (30<N \leq 50) | // | - |
| | 礫質土 (N \leq 30) 1.080 | // | 1.080 |
| | // (30<N \leq 50) | // | - |
| | 合計 | m | 4.820 |
| | | | |
| 舗装取壊工 | 県道 | | |
| 舗装切断工 | t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より) | m | 5.63 |
| 舗装取壊工 | t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より) | m ² | 2.39 |
| 残塊処分 | As 2.39 \times 0.05 | m ³ | 0.12 |
| | | | |
| 発生土処分 | 1.590 ² \times $\pi/4$ \times 4.820 - 1.19 \times 1.11 | m ³ | 8.25 |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |

数 量 計 算 書

No. _____

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|-----------|--|----------------|-------|
| 底版コンクリート量 | | m ³ | 1.8 |
| | | | |
| スライム処理 | 泥水処分量 | m ³ | 0.7 |
| | | | |
| 土留材料 | | | |
| 先頭ケーシング | φ 1500 mm t= 12 mm l= 2.4 m | 本 | 1 |
| 最終ケーシング | φ 1500 mm t= 12 mm l= 1.7 m | 〃 | 1 |
| 仮設ケーシング | φ 1500 mm l= 2.0 m | 〃 | 1 |
| 合 計 | | 本 | 3 |
| | | | |
| ボルト接合 | | 箇所 | 1 |
| 溶接接合 | | 箇所 | 1 |
| | 1箇所当り溶接延長 | m | 4.7 |
| | | | |
| ケーシング撤去長 | | m | 1.430 |
| ケーシング切断長 | 1.500 × π + 1.430 × 4 | m | 10.4 |
| | | | |
| スクラップ重量 | | | |
| (撤去部) | 1.430 × 0.466 t/m | t | 0.666 |
| (管渠) | (0.360 + 0.10) ² × π/4 × 0.0942 t/m ² × 1 箇所 | 〃 | 0.016 |
| | (0.206 + 0.10) ² × π/4 × 0.0942 t/m ² × 1 箇所 | | 0.007 |
| | | t | 0.689 |
| | | | |
| 円形覆工板 | φ 1500 mm用 | 個 | 1 |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |

数量計算書

No.

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|--------|---|----|-----|
| 施工時間算出 | | | |
| | T1 : 機械設置撤去時間 (1.4 h) = 1.4 | | |
| | T2 : 圧入掘削積込み時間 (H2×a h) | | |
| | H2 : 掘削深 (m) | | |
| | a : 1m当り施工時間 (h/m) | | |
| | H2 a | | |
| | 粘性土 (N≤5) 3.740 × 0.8 = 2.99 | | |
| | 〃 (5<N≤30) - × 0.8 = - | | |
| | 砂質土 (N≤30) - × 0.9 = - | | |
| | 〃 (30<N≤50) - × 0.9 = - | | |
| | 礫質土 (N≤30) 1.080 × 1.0 = 1.08 | | |
| | 〃 (30<N≤50) - × 1.0 = - | | |
| | 計 4.820 4.07 | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | T3 : ケーシング溶接時間 (L×0.1 h) | | |
| | L : 総溶接延長 (m) | | |
| | 4.7 × 0.1 = 0.47 | | |
| | T4 : 底盤コンクリート打設時間 (V×0.2 h) | | |
| | V : 底盤コンクリート量 (m3) | | |
| | 1.8 × 0.2 = 0.36 | | |
| | T5 : ケーシング引上げ時間 (t1×0.5 h) | | |
| | t1 : ケーシング引上げ長 (m) | | |
| | 0.90 × 0.5 = 0.45 | | |
| | | | |
| | 計(T) 6.75 | | |
| | | | |
| | 施工実日数 6.75 / 8 = 0.84 | | |
| | 1m当り平均施工時間 4.07 / 4.820 = 0.844 | | |
| | 日進量 6.50 / 0.844 = 7.701 | | |
| | 1日の発生土量 7.701 × 1.590 ² × π/4 = 15.291 | | |

数量計算書

No.

[illegible]

集計表 (1)

1

[illegible]

鋼製ケーシング式立坑 $\phi 1800$ mm (揺動圧入) 集計表 (2)

[illegible]

鋼製ケーシング式立坑 $\phi 1800$ mm (揺動圧入) 集計表 (3)

[illegible]

舗装切断・取壊し工（共通）

| 工 種 | 算 式 | |
|-------|---|---------------------|
| 舗装切断 | <div>呼び径 = 1.800 m</div> <div>外周長 = $2 n r \cdot \tan(180^\circ / n)$ n : 辺数、r : 半径</div> <div>$L = 2 \times 8 \times (2.000 / 2) \times \tan(180^\circ / 8) = 6.627$</div> <div>(呼び径+0.200)</div> | 6.63 m |
| 舗装取壊 | <div>面積 = $n \cdot r^2 \cdot \tan(180^\circ / n)$ n : 辺数、r : 半径</div> <div>$A = 8 \times (2.000 / 2)^2 \times \tan(180^\circ / 8) = 3.314$</div> <div>(呼び径+0.200)</div> | 3.31 m ² |
| 舗装仮復旧 | $A = 3.314 - 0.820^2 \times \pi / 4 = 2.786$ | 2.79 m ² |

数 量 計 算 書

No.

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|-------|---|----------------|-------|
| 立坑築造工 | (No. 4 立坑) 鋼管呼び径 ϕ 1800 mm | | |
| | t = 12 mm 鋼管内径 ϕ 1866 mm | | |
| | 鋼管外径 ϕ 1890 mm | | |
| 掘削深 | (圧入掘削積込工) | m | 4.919 |
| 圧入深 | | // | 5.119 |
| 立坑深 | | // | 3.969 |
| 引抜長 | | // | 0.900 |
| | | | |
| 土質層厚 | 粘性土 (N \leq 5) | m | - |
| | // (5<N \leq 30) 4.919 | // | 4.919 |
| | 砂質土 (N \leq 30) | // | - |
| | // (30<N \leq 50) | // | - |
| | 礫質土 (N \leq 30) | // | - |
| | // (30<N \leq 50) | // | - |
| | 合計 | m | 4.919 |
| | | | |
| 舗装取壊工 | 県道 | | |
| 舗装切断工 | t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より) | m | 6.63 |
| 舗装取壊工 | t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より) | m ² | 3.31 |
| 残塊処分 | As 3.31 \times 0.05 | m ³ | 0.17 |
| | | | |
| 発生土処分 | 1.890 ² \times $\pi/4$ \times 4.919 - 1.46 \times 1.11 | m ³ | 12.18 |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |

数量計算書

No. _____

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|-----------|--|----------------|-------|
| 底版コンクリート量 | | m ³ | 2.5 |
| | | | |
| スライム処理 | 泥水処分量 | m ³ | 1 |
| | | | |
| 土留材料 | | | |
| 先頭ケーシング | φ 1800 mm t= 12 mm l= 2.4 m | 本 | 1 |
| 中間ケーシング | φ 1800 mm t= 12 mm l= m | 〃 | |
| 最終ケーシング | φ 1800 mm t= 12 mm l= 1.8 m | 〃 | 1 |
| 仮設ケーシング | φ 1800 mm l= 2.0 m | 〃 | 1 |
| 合 計 | | 本 | 3 |
| | | | |
| ボルト接合 | | 箇所 | 1 |
| 溶接接合 | | 箇所 | 1 |
| | 1箇所当り溶接延長 | m | 5.7 |
| | | | |
| ケーシング撤去長 | | m | 1.431 |
| ケーシング切断長 | 1.800 × π + 1.431 × 4 | m | 11.4 |
| | | | |
| スクラップ重量 | | | |
| (撤去部) | 1.431 × 0.555 t/m | t | 0.794 |
| (管渠) | (0.360 + 0.10) ² × π/4 × 0.0873 t/m ² × 2 箇所 | 〃 | 0.029 |
| | (0.206 + 0.10) ² × π/4 × 0.0873 t/m ² × 1 箇所 | 〃 | 0.006 |
| | | t | 0.829 |
| | | | |
| 円形覆工板 | φ 1800 mm用 | 個 | 1 |
| | | | |
| | | | |
| | | | |

数量計算書

No.

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|--------|---|----|-----|
| 施工時間算出 | | | |
| | T1 : 機械設置撤去時間 (1.4 h) = 1.4 | | |
| | T2 : 圧入掘削積込み時間 (H2×a h) | | |
| | H2 : 掘削深 (m) | | |
| | a : 1m当り施工時間 (h/m) | | |
| | H2 a | | |
| | 粘性土 (N≤5) - × 0.8 = - | | |
| | // (5<N≤30) 4.919 × 0.8 = 3.94 | | |
| | 砂質土 (N≤30) - × 0.9 = - | | |
| | // (30<N≤50) - × 0.9 = - | | |
| | 礫質土 (N≤30) - × 1.0 = - | | |
| | // (30<N≤50) - × 1.0 = - | | |
| | 計 4.919 3.94 | | |
| | ※1m当りの標準施工時間について 立坑深、8m<H≤10mの範囲であればH≥8mと同様の時間とする。 (損料を採用するレボ工法がH≤10mまで同様時間のため) | | |
| | | | |
| | | | |
| | T3 : ケーシング溶接時間 (L×0.1 h) | | |
| | L : 総溶接延長 (m) | | |
| | 5.7 × 0.1 = 0.57 | | |
| | T4 : 底盤コンクリート打設時間 (V×0.2 h) | | |
| | V : 底盤コンクリート量 (m3) | | |
| | 2.5 × 0.2 = 0.5 | | |
| | T5 : ケーシング引上げ時間 (t1×0.5 h) | | |
| | t1 : ケーシング引上げ長 (m) | | |
| | 0.90 × 0.5 = 0.45 | | |
| | | | |
| | 計(T) 6.86 | | |
| | | | |
| | 施工実日数 6.86 / 8 = 0.86 | | |
| | 1m当り平均施工時間 3.94 / 4.919 = 0.801 | | |
| | 日進量 6.50 / 0.801 = 8.115 | | |
| | 1日の発生土量 8.115 × 1.890 ² × π/4 = 22.767 | | |

数量計算書

No.

[illegible]

数 量 計 算 書(埋戻し土量計算)

No.

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|-----------|--|----------------|------------|
| | (No. 4 立坑) 鋼管呼び径 ϕ 1800 mm | | |
| | t = 12 mm 鋼管内径 ϕ 1866 mm | | |
| | 鋼管外径 ϕ 1890 mm | | |
| 埋戻し高さ | ケーシング部 | m | 2.469 |
| | 一般部 1.50 — 0.450 | // | 1.050 |
| 仮舗装厚 | 県道 | // | 0.450 |
| | | | |
| ケーシング部埋戻し | グラウトコンクリート | | |
| 全体 | $V1 = 1.866^2 \times \pi / 4 \times 2.469 = 6.75$ | m ³ | |
| 控除 | $V21 = -1.45^2 \times \pi / 4 \times 0.150 = -0.25$ | // | 底版 |
| | $V22 = -1.40^2 \times \pi / 4 \times 1.800 = -2.77$ | // | 躯体ブロック(Ⅰ種) |
| | $V23 = -1.40^2 \times \pi / 4 \times 0.519 = -0.80$ (2.469-0.150-1.800) | // | 直壁(Ⅰ種) |
| | $V24 = -0.36^2 \times \pi / 4 \times 0.233 \times 2 = -0.05$ | // | 推進管 |
| | $V25 = -0.206^2 \times \pi / 4 \times 0.233 \times 1 = -0.01$ | | 開削管 |
| | | | |
| | | m ³ | 2.87 |
| | | | |
| 一般部埋戻し | 流用土 | | |
| 全体 | $V1 = 1.890^2 \times \pi / 4 \times 1.050 = 2.95$ | m ³ | |
| 控除 | $V21 = 1.40^2 \times \pi / 4 \times 0.681 = -1.05$ (1.500-0.219-0.600) | // | 直壁(Ⅰ種) |
| | $V22 = -(1.40^2 + 1.043^2) \times \pi / 4 \times 0.369 / 2 = -0.44$ | // | 斜壁(Ⅰ種) |
| | $V23 = \quad^2 \times \pi / 4 \times \quad =$ | // | 調整リング |
| | | | |
| | | m ³ | 1.46 |

集計表 (1)

1 箇所

[illegible]

鋼製ケーシング式立坑 $\phi 2000$ mm (揺動圧入) 集計表 (2)

[illegible]

鋼製ケーシング式立坑 $\phi 2000$ mm (揺動圧入) 集計表 (3)

[illegible]

舗装切断・取壊し工（共通）

| 工 種 | 算 式 | |
|-------|--|---------------------|
| 舗装切断 | <div>呼び径 = 2.000 m</div> <div>外周長=2 n r・tan(180° / n) n : 辺数、r : 半径</div> <div>L= 2 × 8 × (2.200 / 2) × tan(180° / 8) = 7.290</div> <div>(呼び径+0.200)</div> | 7.29 m |
| 舗装取壊 | <div>面積= n・r²・tan(180° / n) n : 辺数、r : 半径</div> <div>A= 8 × (2.200 / 2)² × tan(180° / 8) = 4.010</div> <div>(呼び径+0.200)</div> | 4.01 m ² |
| 舗装仮復旧 | <div>A= 4.010 − 0.820² × π / 4 = 3.482</div> | 3.48 m ² |

数 量 計 算 書

No.

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|-------|---|----------------|-------|
| 立坑築造工 | (No. 5 立坑) 鋼管呼び径 ϕ 2000 mm | | |
| | t = 12 mm 鋼管内径 ϕ 2066 mm | | |
| | 鋼管外径 ϕ 2090 mm | | |
| 掘削深 | (圧入掘削積込工) | m | 5.035 |
| 圧入深 | | // | 5.235 |
| 立坑深 | | // | 4.085 |
| 引抜長 | | // | 0.900 |
| | | | |
| 土質層厚 | 粘性土 (N \leq 5) 4.095 | m | 4.095 |
| | // (5<N \leq 30) | // | - |
| | 砂質土 (N \leq 30) | // | - |
| | // (30<N \leq 50) | // | - |
| | 礫質土 (N \leq 30) 0.940 | // | 0.940 |
| | // (30<N \leq 50) | // | - |
| | 合計 | m | 5.035 |
| | | | |
| 舗装取壊工 | 県道 | | |
| 舗装切断工 | t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より) | m | 7.29 |
| 舗装取壊工 | t=5cm (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より) | m ² | 4.01 |
| 残塊処分 | As 4.01 \times 0.05 | m ³ | 0.20 |
| | | | |
| 発生土処分 | 2.090 ² \times $\pi/4$ \times 5.035 - 5.44 \times 1.11 | m ³ | 11.24 |
| | (2.71+2.73) No.5+No.3流用土分 | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |

数量計算書

No. _____

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|-----------|--|----------------|-------|
| 底版コンクリート量 | | m ³ | 3.1 |
| | | | |
| スライム処理 | 泥水処分量 | m ³ | 1.2 |
| | | | |
| 土留材料 | | | |
| 先頭ケーシング | φ 2000 mm t= 12 mm l= 2.4 m | 本 | 1 |
| 中間ケーシング | φ mm t= mm l= m | 〃 | |
| 最終ケーシング | φ 2000 mm t= 12 mm l= 1.9 m | 〃 | 1 |
| 仮設ケーシング | φ 2000 mm l= 2.0 m | 〃 | 1 |
| 合 計 | | 本 | 3 |
| | | | |
| ボルト接合 | | 箇所 | 1 |
| 溶接接合 | | 箇所 | 1 |
| | 1箇所当り溶接延長 | m | 6.3 |
| | | | |
| ケーシング撤去長 | | m | 1.415 |
| ケーシング切断長 | 2.000 × π + 1.415 × 4 | m | 11.9 |
| | | | |
| スクラップ重量 | | | |
| (撤去部) | 1.415 × 0.615 t/m | t | 0.870 |
| (管渠) | (0.360 + 0.10) ² × π / 4 × 0.0942 t/m ² × 2 箇所 | 〃 | 0.031 |
| | | | |
| | | t | 0.901 |
| | | | |
| 円形覆工板 | φ 2000 mm用 | 個 | 1 |
| | | | |
| | | | |
| | | | |

数量計算書

No.

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|--------|---|----|-----|
| 施工時間算出 | | | |
| | T1 : 機械設置撤去時間 (1.4 h) = 1.4 | | |
| | T2 : 圧入掘削積込み時間 (H2×a h) | | |
| | H2 : 掘削深 (m) | | |
| | a : 1m当り施工時間 (h/m) | | |
| | H2 a | | |
| | 粘性土 (N≤5) 4.095 × 0.8 = 3.28 | | |
| | 〃 (5<N≤30) - × 0.8 = - | | |
| | 砂質土 (N≤30) - × 0.9 = - | | |
| | 〃 (30<N≤50) - × 0.9 = - | | |
| | 礫質土 (N≤30) 0.940 × 1.0 = 0.94 | | |
| | 〃 (30<N≤50) - × 1.0 = - | | |
| | 計 5.035 4.22 | | |
| | ※1m当りの標準施工時間について 立坑深、8m<H≤10mの範囲であればH≥8mと同様の時間とする。 (損料を採用するレボ工法がH≤10mまで同様時間のため) | | |
| | | | |
| | | | |
| | T3 : ケーシング溶接時間 (L×0.1 h) | | |
| | L : 総溶接延長 (m) | | |
| | 6.3 × 0.1 = 0.63 | | |
| | T4 : 底盤コンクリート打設時間 (V×0.2 h) | | |
| | V : 底盤コンクリート量 (m3) | | |
| | 3.1 × 0.2 = 0.62 | | |
| | T5 : ケーシング引上げ時間 (t1×0.5 h) | | |
| | t1 : ケーシング引上げ長 (m) | | |
| | 0.90 × 0.5 = 0.45 | | |
| | | | |
| | 計(T) 7.32 | | |
| | | | |
| | 施工実日数 7.32 / 8 = 0.92 | | |
| | 1m当り平均施工時間 4.22 / 5.035 = 0.838 | | |
| | 日進量 6.50 / 0.838 = 7.757 | | |
| | 1日の発生土量 7.757 × 2.090 ² × π/4 = 26.612 | | |

数 量 計 算 書

No. _____

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|----------|---|--------------|-------|
| 舗装復旧工 | (仮復旧) 県道 | | |
| 表層工 | 再生密粒度アスコン(13) $t=3\text{cm}$ (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より) | m^2 | 3.48 |
| 上層路盤工 | 粒調碎石(M-30) $t=12\text{cm}$ | m^2 | 3.48 |
| 下層路盤工 | 再生碎石(RC-30) $t=30\text{cm}$ | m^2 | 3.48 |
| | | | |
| 立坑築造工 | (No. 3 立坑) 鋼管呼び径 ϕ 2000 mm | | |
| | $t=12$ mm 鋼管内径 ϕ 2066 mm | | |
| | 鋼管外径 ϕ 2090 mm | | |
| ケーシング撤去長 | | m | 1.462 |
| ケーシング切断長 | $2.000 \times \pi + 1.462 \times 4$ | m | 12.1 |
| | | | |
| スクラップ重量 | | | |
| (撤去部) | $1.462 \times 0.615 \text{ t/m}$ | t | 0.899 |
| (管渠) | $(0.360 + 0.10)^2 \times \pi / 4 \times 0.0942 \text{ t/m}^2 \times 2$ 箇所 | 〃 | 0.031 |
| | | | |
| | | t | 0.930 |
| | | | |
| 円形覆工板 | ϕ 2000 mm用 | 個 | 1 |
| | | | |
| 舗装復旧工 | (仮復旧) 県道 | | |
| 表層工 | 再生密粒度アスコン(13) $t=3\text{cm}$ (別途「舗装切断・取壊し工(共通)」より) | m^2 | 3.48 |
| 上層路盤工 | 粒調碎石(M-30) $t=12\text{cm}$ | m^2 | 3.48 |
| 下層路盤工 | 再生碎石(RC-30) $t=30\text{cm}$ | m^2 | 3.48 |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |

数 量 計 算 書(埋戻し土量計算)

No.

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|-----------|---|----------------|------------|
| | (No. 5 立坑) 鋼管呼び径 φ 2000 mm | | |
| | t = 12 mm 鋼管内径 φ 2066 mm | | |
| | 鋼管外径 φ 2090 mm | | |
| 埋戻し高さ | ケーシング部 | m | 2.310 |
| | 一般部 1.50 — 0.450 | 〃 | 1.050 |
| 仮舗装厚 | 県道 | 〃 | 0.450 |
| | | | |
| ケーシング部埋戻し | グラウトコンクリート | | |
| 全体 | $V1 = 2.066^2 \times \pi / 4 \times 2.310 = 7.74$ | m ³ | |
| 控除 | $V21 = -1.10^2 \times \pi / 4 \times 0.130 = -0.12$ | 〃 | 底版 |
| | $V22 = -1.05^2 \times \pi / 4 \times 1.800 = -1.56$ | 〃 | 躯体ブロック(Ⅰ種) |
| | $V23 = -1.05^2 \times \pi / 4 \times 0.380 = -0.33$ (2.310-0.13-1.800) | 〃 | 直壁(Ⅰ種) |
| | $V24 = -0.36^2 \times \pi / 4 \times 0.508 \times 2 = -0.10$ | 〃 | 推進管 |
| | | | |
| | | | |
| | | m ³ | 5.63 |
| 一般部埋戻し | 流用土 | | |
| 全体 | $V1 = 2.090^2 \times \pi / 4 \times 1.050 = 3.60$ | m ³ | |
| 控除 | $V21 = 1.05^2 \times \pi / 4 \times 0.820 = -0.71$ (1.500-0.230-0.450) | 〃 | 直壁(Ⅰ種) |
| | $V22 = -(1.05^2 + 0.932^2) \times \pi / 4 \times 0.230 / 2 = -0.18$ | 〃 | 斜壁(Ⅰ種) |
| | $V23 = \quad^2 \times \pi / 4 \times \quad = \quad$ | 〃 | 調整リング |
| | | | |
| | | m ³ | 2.71 |

数量計算書

No.

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|--------|---|----|-----------|
| 施工時間算出 | | | |
| | T1 : 機械設置撤去時間 (1.4 h) = 1.4 | | |
| | T2 : 圧入掘削積込み時間 (H2×a h) | | |
| | H2 : 掘削深 (m) | | |
| | a : 1m当り施工時間 (h/m) | | |
| | H2 a | | |
| | 粘性土 (N≤5) 4.318 × 0.8 = 3.45 | | |
| | 〃 (N≤5) - × 1.2 = - | | 掘削深9.0m<H |
| | 〃 (5<N≤30) - × 0.8 = - | | |
| | 砂質土 (N≤30) - × 0.9 = - | | |
| | 〃 (30<N≤50) - × 0.9 = - | | |
| | 礫質土 (N≤30) 0.870 × 1.0 = 0.87 | | |
| | 〃 (30<N≤50) - × 1.0 = - | | |
| | 計 5.188 4.32 | | |
| | | | |
| | T3 : ケーシング溶接時間 (L×0.1 h) | | |
| | L : 総溶接延長 (m) | | |
| | 6.3 × 0.1 = 0.63 | | |
| | T4 : 底盤コンクリート打設時間 (V×0.2 h) | | |
| | V : 底盤コンクリート量 (m3) | | |
| | 3.1 × 0.2 = 0.62 | | |
| | T5 : ケーシング引上げ時間 (t1×0.5 h) | | |
| | t1 : ケーシング引上げ長 (m) | | |
| | 0.90 × 0.5 = 0.45 | | |
| | | | |
| | 計(T) 7.42 | | |
| | | | |
| | 施工実日数 7.42 / 8 = 0.93 | | |
| | 1m当り平均施工時間 4.32 / 5.188 = 0.833 | | |
| | 日進量 6.50 / 0.833 = 7.803 | | |
| | 1日の発生土量 7.803 × 2.090 ² × π/4 = 26.770 | | |

数 量 計 算 書(埋戻し土量計算)

No.

| 名 称 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|-----------|--|----------------|------------|
| | (No. 3 立坑) 鋼管呼び径 φ 2000 mm | | |
| | t = 12 mm 鋼管内径 φ 2066 mm | | |
| | 鋼管外径 φ 2090 mm | | |
| 埋戻し高さ | ケーシング部 | m | 2.463 |
| | 一般部 1.50 — 0.450 | // | 1.050 |
| 仮舗装厚 | 県道 | // | 0.450 |
| | | | |
| ケーシング部埋戻し | グラウトコンクリート | | |
| 全体 | $V1 = 2.066^2 \times \pi / 4 \times 2.463 = 8.26$ | m ³ | |
| 控除 | $V21 = -1.10^2 \times \pi / 4 \times 0.130 = -0.12$ | // | 底版 |
| | $V22 = -1.05^2 \times \pi / 4 \times 1.800 = -1.56$ | // | 躯体ブロック(Ⅰ種) |
| | $V23 = -1.05^2 \times \pi / 4 \times 0.533 = -0.46$ (2.463-0.13-1.800) | // | 直壁(Ⅰ種) |
| | $V25 = -0.36^2 \times \pi / 4 \times 0.508 \times 2 = -0.10$ | // | 推進管 |
| | | m ³ | 6.02 |
| | | | |
| | | | |
| 一般部埋戻し | 流用土 | | |
| 全体 | $V1 = 2.090^2 \times \pi / 4 \times 1.050 = 3.60$ | m ³ | |
| 控除 | $V21 = -1.05^2 \times \pi / 4 \times 0.667 = -0.58$ (1.500-0.233-0.600) | // | 直壁(Ⅰ種) |
| | $V22 = -(1.05^2 + 0.903^2) \times \pi / 4 \times 0.383 / 2 = -0.29$ | // | 斜壁(Ⅰ種) |
| | $V23 = \quad^2 \times \pi / 4 \times \quad = \quad$ | // | 調整リング |
| | | | |
| | | m ³ | 2.73 |

水質観測井数量計算書

| 土 質 | | 砂礫土 | 砂質土 | シルト・粘土 | 計 | 継 手 | ストレーナー 加 工 | 備 考 |
|-------|----|-------|-------|--------|--------|-------|---------------|-----|
| 立坑NO. | 単位 | m | m | m | m | 本 | m | |
| 4 | | 0.500 | | 5.200 | 5.700 | 1 | 2 | |
| 5 | | 1.000 | | 4.600 | 5.600 | 1 | 2 | |
| 6 | | 1.130 | 0.170 | 4.300 | 5.600 | 1 | 2 | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| 合 計 | | 2.630 | 0.170 | 14.100 | 16.900 | 3.000 | 6.000 | |

水質觀測井土質分類表

[illegible][illegible]

水質觀測井土質分類表

[illegible][illegible]