

数 量 総 括 表 （ 市 道 忽 戸 6 号 線 外 道 路 維 持 工 事 ）

工 種	仕 様 ・ 寸 法	計 算 式	数 量	単位	備 考
土工					
掘削	土砂 小規模(標準)	舗装工数量内訳より 68.12 = 68.1	68	m3	
盛土	土砂 小規模	管路土工数量内訳 (平均断面)より 2.10 = 2.1	2	m3	
舗装工					
舗装版切断	Co舗装版 t=100mm	舗装工数量内訳より 110.80 = 110.8	111	m	
舗装版破碎(小規模)	Co舗装版 t=100mm(平均)	舗装工数量内訳より 567.70 = 567.7	568	m2	
殻運搬	Co殻(無筋) 運搬距離 L=25.7km	舗装工数量内訳より 56.77 = 56.8	57	m3	
殻処分	Co殻(無筋)		57	m3	56.77*2.35=133.4t
路盤工	RC-40 t=100mm	舗装工数量内訳より 594.44 = 594.4	594	m2	
コンクリート舗装	18-8-25(高炉) t=120mm	溶接金網 φ6 目地@8m 路盤紙 舗装工数量内訳より 594.44 = 594.4	594	m2	
コンクリート擁壁	18-8-25(高炉) 型枠	舗装工数量内訳より Co V= 5.39 m3 型枠 A= 31.45 m2	1	式	
擁壁工					
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=2100,L=1000	図面より 1.00 * 5 = 5.0	5	m	
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=2100,L=1000 天端斜切	図面より 1.00 * 4 = 4.0	4	m	
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=2100,L=1000 天端斜切/底版カット	図面より 1.00 * 2 = 2.0	2	m	
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=2000,L=1000	図面より 1.00 * 1 = 1.0	1	m	

数量総括表（市道忽戸6号線外道路維持工事）

プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=2000,L=1000 天端斜切		図面より	1.00 * 1	= 1.0	1	m	
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=2000,L=900 天端斜切		図面より	0.90 * 2	= 1.8	1.8	m	
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=1900,L=1000 天端斜切		図面より	1.00 * 1	= 1.0	1	m	
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=1900,L=900 天端斜切		図面より	0.90 * 1	= 0.9	0.9	m	
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=1800,L=1208 天端斜切		図面より	1.208 * 1	= 1.208	1.2	m	
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=1800,L=1012 天端斜切		図面より	1.012 * 1	= 1.012	1	m	
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=1800,L=900 天端斜切		図面より	0.90 * 1	= 0.9	0.9	m	
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=1700,L=1208 天端斜切		図面より	1.208 * 1	= 1.208	1.2	m	
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=1700,L=1207 天端斜切		図面より	1.207 * 1	= 1.207	1.2	m	
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=1600,L=1300 天端斜切/底版カット		図面より	1.300 * 1	= 1.300	1.3	m	
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=1500,L=1500 天端斜切/底版カット		図面より	1.500 * 1	= 1.500	1.5	m	
プレキャスト擁壁	L型擁壁 H=1300,L=1280 天端斜切		図面より	1.280 * 1	= 1.280	1.3	m	
防護柵工								
転落(横断)防止柵	柵高1.1m アンカーボルト固定		図面より	1.85 + 3.00 + 3.00 + 2.10 + 3.00 + 1.45 + 2.00 + 3.00 + 2.75 + 2.20	= 24.4	24	m	
転落(横断)防止柵	柵高1.1m アンカーボルト固定	L=1m未満	図面より	0.50 + 0.70	= 1.2	1	m	
転落(横断)防止柵	柵高1.1m プレキャストコンクリートブロッ ク建込		図面より	3.00	= 3.0	3	m	

数量総括表（市道忽戸6号線外道路維持工事）

転落防止柵追加部材	支柱割増 350mm張出端末 擁壁取付金具		支柱割増 N=4本 350mm張出端末 N=8個 擁壁取付金具 N=17セット	1	式	
排水構造物工						
床掘(掘削)	軟岩 片切掘削		管路土工数量内訳より 318.93 + 18.84 + 2.54 + 22.63		m3	
			管路土工数量内訳 (平均断面)より + 107.20			
			組立マンホール工数量内訳より + 18.81			
			集水樹土工集計表より + 35.31 = 524.3	524		
埋戻し	土砂 小規模		管路土工数量内訳より 砂基礎1 27.59 + 2.15 + 0.36 + 3.62		m3	
			砂基礎2 + 112.19 + 8.39 + 1.03 + 10.38			
			埋戻し + 96.29 + 2.41 + 0.65 + 3.62			
			管路土工数量内訳 (平均断面)より + 9.70 + 30.40 + 51.00			
			組立マンホール工数量内訳より + 13.05			
			集水樹土工集計表より + 23.76 = 396.6	397		
土砂等運搬	土砂(岩塊含) 小規模 運搬距離 L=0.2km		524.3 - 396.56 + 5.76 + 68.12 - 2.1 = 199.48	199	m3	
整地	残土受入地での処理			199	m3	
プレキャストU型側溝	U450		図面より = 0.60	0.6	m	
プレキャストU型側溝	U300		図面より = 0.60	0.6	m	
プレキャストU型側溝	U180		図面より = 0.60	0.6	m	
暗渠排水管	波状管 ダブル管 φ 600		暗渠排水管数量内訳より 151.06 = 151.06	151	m	
暗渠排水管	波状管 ダブルSP管 φ 600		暗渠排水管数量内訳より 101.80 = 101.80	102	m	
暗渠排水管	波状管 シングル管 φ 600		暗渠排水管数量内訳より 18.38 = 18.38	18	m	
暗渠排水管	波状管 ダブルSP管 φ 500		暗渠排水管数量内訳より 11.37 = 11.37	11	m	
暗渠排水管	波状管 ダブル管 φ 200		暗渠排水管数量内訳より 8.40 = 8.40	8	m	

数量総括表（市道忽戸6号線外道路維持工事）

暗渠排水管用追加材料				1	式	暗渠排水管数量内訳による
現場打集水樹	800×800×1050	集水樹No.1	= 1.00	1	箇所	
現場打集水樹	800×800×1200	集水樹No.2	= 1.00	1	箇所	
現場打集水樹	800×800×1100	集水樹No.3	= 1.00	1	箇所	
現場打集水樹	800×800×1050	集水樹No.4	= 1.00	1	箇所	
現場打集水樹	800×800×1400	集水樹No.5	= 1.00	1	箇所	
現場打集水樹	800×800×1050	集水樹No.6	= 1.00	1	箇所	
現場打集水樹	500×500×700	集水樹A	= 1.00	1	箇所	
現場打集水樹	500×500×600	集水樹B	= 1.00	1	箇所	
現場打集水樹	500×500×700	集水樹C	= 1.00	1	箇所	
現場打集水樹	500×500×600	集水樹D	= 1.00	1	箇所	
現場打集水樹	500×500×700	集水樹E	= 1.00	1	箇所	
現場打集水樹	500×500×700	集水樹F	= 1.00	1	箇所	
プレキャストマンホール	マンホール規格：組立2号 蓋 T-14	No.1	= 1.00	1	箇所	組立マンホール工数量内訳による
プレキャストマンホール	マンホール規格：組立2号 蓋 T-14	No.2	= 1.00	1	箇所	組立マンホール工数量内訳による
蓋	□800グレーチングT-14		= 6.0	6	枚	
蓋	□500グレーチングT-14		= 6.0	6	枚	

数量総括表（市道忽戸6号線外道路維持工事）

仮設工						
工事用道路盛土	2.5m以上4.0m未満 運搬距離 L=0.2km		仮設道路数量内訳より	444.14 = 444.1	444	m3
土木シート	ポリプロピレン系 t=0.37mm		管路土工内訳(仮排水)より			
			仮設道路数量内訳より	1611.20 + 80.272 = 1691.47	1,691	m2
ブラシキ	樹脂製敷板 1219*2438 両面滑り止め	購入品	仮設道路数量内訳より	227.00 = 227.0	227	枚
						工事完了後安馬谷資材倉庫で保管
舗装版切断	Co t=15cm超		0.20 + 1.10 + 1.10	= 2.4	2	m
コンクリート構造物取壊し	無筋Co 機械施工	既設縁石 既設擁壁	図面より	0.24 * 6.00 + 0.03 * 6.00 = 1.62	2	m3
コンクリート構造物復旧	18-8-25(高炉)	縁石 擁壁	縁石 Co V=0.18m3, 型枠 A=2.4m2	擁壁 Co V=1.44m3, 型枠 A=13.23m2	1	式
殻運搬	無筋Co 運搬距離 L=25.7km			= 1.62	2	m3
殻処分	無筋Co				2	m3
						1.62*2.35=3.8t
ポンプ排水	作業時排水 0以上40(m3/h)未満			= 1.0	1	式
						仮排水切替え時(設置日/撤去日) 2日
仮排水管設置	波状管 ダブル管 φ350		仮排水管数量内訳より	20.00 = 20.0	20	m
仮排水管設置	波状管 ダブルSP管 φ350		仮排水管数量内訳より	19.46 = 19.46	19	m
仮排水管設置	直管 φ400		仮排水管数量内訳より	4.00 = 4.0	4	m
仮排水管撤去	波状管 ダブル管 φ350		20.0 - 5.0	= 15.0	15	m
仮排水管撤去	波状管 ダブルSP管 φ350			= 19.46	19	m
仮排水管撤去	直管 VU φ400			= 4.00	4	m
仮排水管用追加部材					1	式
						仮排水管数量内訳による

数 量 総 括 表 (市 道 忽 戸 6 号 線 外 道 路 維 持 工 事)

交通誘導警備員	交通誘導警備員A		1.0 * 119 = 119	119	人日	119 日
共通仮設費(積上分)						
仮設材運搬費	現場～安馬谷資材倉庫 運搬距離 L=7.1km	プラシキ 仮排水管	プラシキ 仮排水管 0.039 * 227.00 + 0.044 * (15.00 + 19.46) + 0.023 * 4.00 = 10.4	10.4	t	

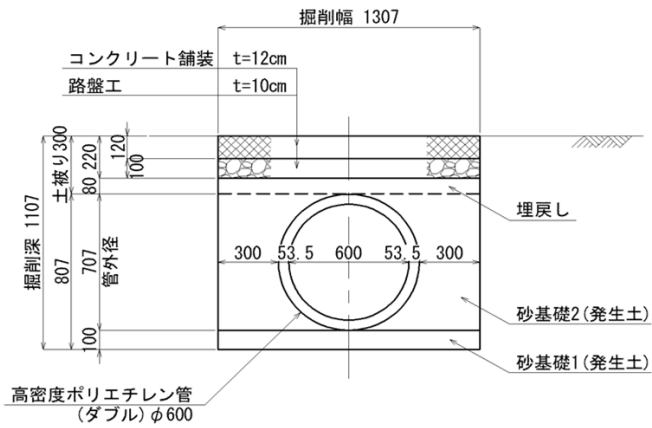
舗装工数量内訳

種別・細別	規 格	略図及び算式	数 量
舗装切断工	t=10cm	舗装復旧図切断延長 L1～L14より $ \begin{aligned} L &= 7.80 + 15.80 + 11.10 + 9.50 \\ &+ 3.60 + 1.70 + 35.50 + 3.60 \\ &+ 6.20 + 2.40 + 5.00 + 4.30 \\ &+ 2.30 + 2.00 \end{aligned} $	110.8 m
舗装取り壊し工	t=10cm	舗装復旧面積 A1～A5より $ \begin{aligned} A &= 103.8 + 101.2 + 157.7 \\ &+ 126.3 + 78.7 \end{aligned} $	567.7 m ²
Co殻	t=10cm	$V = 567.70 \times 0.100$	56.8 m ³
路盤掘削量	t=12cm	$V = 567.70 \times 0.120$	68.1 m ³
路盤工	RC-40 t=10cm	舗装復旧面積 A1～A6より A1～A5 A6 控除合計 $A = 567.70 + 38.50 - 11.77$	594.4 m ²
コンクリート舗装	18N t=12cm	$A = 567.70 + 38.50 - 11.77$	594.4 m ²
		復旧控除数量 ・マンホール蓋 $A1 = 0.600^2 \times 1/4 \times \pi \times 2 = 0.57 \text{ m}^2$ ・集水桝 □800×800 $A2 = 1.200 \times 1.200 \times 6 = 8.64 \text{ m}^2$ ・集水桝 □500×500 $A3 = 0.800 \times 0.800 \times 4 = 2.56 \text{ m}^2$	
		控除合計 $\Sigma A1 \sim A3 = 11.77 \text{ m}^2$	
コンクリート擁壁	18N	コンクリート $ \begin{aligned} L1 &= 11.40 \text{ m} & V1 &= 0.03 \times 11.40 = 0.34 \text{ m}^3 \\ L2 &= 17.60 \text{ m} & V2 &= 0.03 \times 17.60 = 0.53 \text{ m}^3 \\ L3 &= 10.50 \text{ m} & V3 &= 0.03 \times 10.50 = 0.32 \text{ m}^3 \\ L4 &= 12.50 \text{ m} & V4 &= 0.06 \times 12.50 = 0.75 \text{ m}^3 \\ L5 &= 42.80 \text{ m} & V5 &= 0.03 \times 42.80 = 1.28 \text{ m}^3 \\ L6 &= 22.20 \text{ m} & V6 &= 0.03 \times 22.20 = 0.67 \text{ m}^3 \\ L7 &= 10.30 \text{ m} & V7 &= 0.03 \times 10.30 = 0.31 \text{ m}^3 \\ L8 &= 17.30 \text{ m} & V8 &= 0.06 \times 17.30 = 1.04 \text{ m}^3 \\ L9 &= 5.30 \text{ m} & V9 &= 0.03 \times 5.30 = 0.16 \text{ m}^3 \end{aligned} $	5.39 m ³
		型枠 $ \begin{aligned} L1 &= 11.40 \text{ m} & A1 &= 0.18 \times 11.40 = 2.05 \text{ m}^2 \\ L2 &= 17.60 \text{ m} & A2 &= 0.18 \times 17.60 = 3.17 \text{ m}^2 \\ L3 &= 10.50 \text{ m} & A3 &= 0.18 \times 10.50 = 1.89 \text{ m}^2 \\ L4 &= 12.50 \text{ m} & A4 &= 0.33 \times 12.50 = 4.13 \text{ m}^2 \\ L5 &= 42.80 \text{ m} & A5 &= 0.18 \times 42.80 = 7.70 \text{ m}^2 \\ L6 &= 22.20 \text{ m} & A6 &= 0.18 \times 22.20 = 4.00 \text{ m}^2 \\ L7 &= 10.30 \text{ m} & A7 &= 0.18 \times 10.30 = 1.85 \text{ m}^2 \\ L8 &= 17.30 \text{ m} & A8 &= 0.33 \times 17.30 = 5.71 \text{ m}^2 \\ L9 &= 5.30 \text{ m} & A9 &= 0.18 \times 5.30 = 0.95 \text{ m}^2 \end{aligned} $	
		=	31.45 m ²

管路土工数量(平均土被り算出)

種別・細別	規 格	略図及び算式				数 量
※土工計算用管路平均土被りの算定						
① 加重平均土被り計算表 φ600ダブル区間						
測点名	追加距離 (m)	区間距離 L(m)	土被り D(m)	加重面積 L×D(m ²)		
NO.0 + 0.000	0.000	0.000	0.970			
NO.0 +10.000	10.000	10.000	1.100	10.350		
NO.1 + 0.000	19.938	9.938	0.850	9.690		
NO.1 +10.000	29.296	9.358	0.660	7.065		
IP. 4	40.161	10.865	0.620	6.954		
NO.2 +10.000	49.817	9.656	0.570	5.745		
NO.3 + 0.700	60.493	10.676	0.500	5.712		
NO.3 + 5.000	64.793	4.300	0.490	2.129		
NO.3 +10.000	69.790	4.997	0.500	2.474		
NO.4 + 0.000	79.765	9.975	0.640	5.686		
NO.4 +10.000	89.731	9.966	0.860	7.475		
IP. 12	99.873	10.142	0.620	7.505		
IP. 13	109.173	9.300	0.770	6.464		
NO.6 + 2.316	121.973	12.800	0.300	6.848		
NO.7 + 1.800	141.151	0.000	0.460			
NO.7 + 7.000	146.351	5.200	0.470	2.418		
NO.7 +14.300	153.651	7.300	0.380	3.103		
NO.8 + 0.000	159.351	5.700	0.320	1.995		
NO.8 +10.000	169.351	10.000	0.390	3.550		
NO.9 + 0.000	179.351	10.000	0.440	4.150		
NO.9 +10.000	189.303	9.952	0.350	3.931		
NO.10 +0.000	198.916	9.613	0.300	3.124		
IP. 20	209.829	10.913	0.330	3.438		
NO.11 +0.000	218.911	9.082	0.440	3.497		
NO.11+10.000	228.893	9.982	0.620	5.290		
NO.11+16.500	235.393	6.500	0.620	4.030		
NO.12 +0.000	238.887	3.494	0.630	2.184		
NO.12 +3.948	242.767	3.880	0.660	2.503		
合計		223.589		127.310		
加重平均土被り ΣLD / ΣL = 0.569 m						
② 加重平均土被り計算表 φ600シングル区間 (C3-2路線)						
測点名	追加距離 (m)	区間距離 L(m)	土被り D(m)	加重面積 L×D(m ²)		
NO.6 + 2.316	121.973	0.000	0.320			
NO.6 + 3.600	123.257	1.284	0.300	0.398		
NO.6 +10.000	129.657	6.400	0.360	2.112		
SP. 15	136.720	7.063	0.290	2.295		
NO.7 + 0.000	139.353	2.633	0.340	0.829		
NO.7 + 1.800	141.151	1.798	0.480	0.737		
合計		19.178		6.371		
加重平均土被り ΣLD / ΣL = 0.332 m						
③ NO.12+3.948m～終点部は擁壁併設区間のため平均断面による。						

管路土工数量内訳

種別・細別	規 格	略図及び算式	数 量
1.高密度ポリエチレン管 φ 600ダブル区間		<p>(NO.0+0.200m～NO.6 +2.316m区間) (NO.7+1.800m～NO.12+3.948m区間)</p> <p>土工区間延長 L 223.589 - 12.500 m = 211.089 m</p> <p>控除延長 L= $\frac{\text{人孔}}{2.40} \times 2 + \frac{\text{集水栓}}{1.10} \times 7 = 12.50 \text{ m}$</p> <p>加重平均土被り D= 0.569 m</p> <p>平均掘削深 H= 0.569 + $\frac{\text{管外径 + 砂基礎1}}{0.807} = 1.376 \text{ m}$</p> <p>土工深さ H= 1.376 - $\frac{\text{舗装路盤厚}}{0.220} = 1.156 \text{ m}$</p> <p>埋戻し深さ H= 1.156 - $\frac{\text{管外径 + 砂基礎1}}{0.807} = 0.349 \text{ m}$</p>  <p>土工深 掘削幅 土工区間延長 V1= 1.156 × 1.307 × 211.089 = 318.93 m³</p> <p>基礎厚 掘削幅 土工区間延長 V2= 0.100 × 1.307 × 211.089 = 27.59 m³</p> <p>管外径 掘削幅 V3= ($\frac{0.707}{2} \times 1.307 - \frac{0.707^2}{4} \times \pi \times \frac{1}{4} \times \pi \times 211.089$) = 112.19 m³</p> <p>埋戻し深 掘削幅 土工区間延長 V4= 0.349 × 1.307 × 211.089 = 96.29 m³</p>	
床掘り			
砂基礎1	発生土		
砂基礎2	発生土		
埋戻し	発生土		

種別・細別	規 格	略図及び算式	数 量
2.高密度ポリエチレン管 φ 600シングル区間		<p>(NO.6+2.316m～NO.7 +1.800m区間)</p> <p>土工区間延長 L 19.178 - 2.200 m = 16.978 m</p> <p>集水樹 控除延長 L= 1.10 × 2 = 2.20 m</p> <p>加重平均土被り D= 0.332 m</p> <p>平均掘削深 H= 0.332 + $\frac{\text{管外径} + \text{砂基礎1}}{2}$ = 1.097 m</p> <p>土工深さ H= 1.097 - $\frac{\text{舗装路盤厚}}{2}$ = 0.877 m</p> <p>埋戻し深さ H= 0.877 - 0.765 = 0.112 m</p> <p>土工深 掘削幅 土工区間延長 $V1= 0.877 \times 1.265 \times 16.978 = 18.84 \text{ m}^3$</p> <p>基礎厚 掘削幅 土工区間延長 $V2= 0.100 \times 1.265 \times 16.978 = 2.15 \text{ m}^3$</p> <p>管外径 掘削幅 $V3= (0.665 \times 1.265 - 0.665^2 \times 1/4 \times \pi) \times 16.978 = 8.39 \text{ m}^3$</p> <p>埋戻し深 掘削幅 土工区間延長 $V4= 0.112 \times 1.265 \times 16.978 = 2.41 \text{ m}^3$</p>	
床掘り			
砂基礎1	発生土		
砂基礎2	発生土		
埋戻し	発生土		

種別・細別	規 格	略図及び算式	数 量
3.高密度ポリエチレン管 φ 350ダブル区間			
(NO.12+3.948m道路横断部～集水桝5区間)			
土工区間延長 L 5.000 - 1.500 m = 3.500 m 集水桝 集水桝土工部			
控除延長 L= 1.00 + 0.50 = 1.50 m			
平均土被り D= 0.400 m 横断面図より			
平均掘削深 H= 0.400 + 0.526 = 0.926 m 管外径 + 砂基礎1			
土工深さ H= 0.926 - 0.220 = 0.706 m 舗装路盤厚			
埋戻し深さ H= 0.706 - 0.526 = 0.180 m 管外径 + 砂基礎1			
<p style="text-align: center;">掘削幅 1026</p> <p style="text-align: center;">コンクリート舗装 t=12cm</p> <p style="text-align: center;">路盤工 t=10cm</p> <p style="text-align: center;">掘削深 926</p> <p style="text-align: center;">土被り 400</p> <p style="text-align: center;">管外径 700</p> <p style="text-align: center;">埋戻し</p> <p style="text-align: center;">砂基礎2(発生土)</p> <p style="text-align: center;">砂基礎1(発生土)</p> <p style="text-align: center;">高密度ポリエチレン管 (ダブル) φ 350</p>			
床堀り		$\begin{matrix} \text{土工深} & \text{掘削幅} & \text{土工区間延長} \\ V1= & 0.706 & \times 1.026 & \times 3.500 \end{matrix}$	= 2.54 m³
砂基礎1	発生土	$\begin{matrix} \text{基礎厚} & \text{掘削幅} & \text{土工区間延長} \\ V2= & 0.100 & \times 1.026 & \times 3.500 \end{matrix}$	= 0.36 m³
砂基礎2	発生土	$\begin{matrix} \text{管外径} & \text{掘削幅} \\ V3= (& 0.426 & \times 1.026 & - & 0.426^2 & \times & 1/4 & \times & \pi) \\ & \times & 3.500 \end{matrix}$	= 1.03 m³
埋戻し	発生土	$\begin{matrix} \text{埋戻し深} & \text{掘削幅} & \text{土工区間延長} \\ V4= & 0.180 & \times 1.026 & \times 3.500 \end{matrix}$	= 0.65 m³

床堀り

砂基礎1

砂基礎2

埋戻し

發生土

發生土

發生土

$$V1 = \frac{\text{土工深}}{0.706} \times \frac{\text{掘削幅}}{1.026} \times \frac{\text{土工区間延長}}{3.500} = 2.54 \text{ m}^3$$

	基礎厚		掘削幅		土工区間延長		
V2=	0.100	×	1.026	×	3.500	=	0.36 m3

$$V_3 = \left(\frac{\text{管外径}}{4} \times \frac{\text{掘削幅}}{4} - \frac{\text{管外径}}{4}^2 \times \frac{1}{4} \times \pi \right) \times 3.500 = 1.03 \text{ m}^3$$

$$V4 = \frac{\text{埋戻し深} \times \text{掘削幅} \times \text{土工区間延長}}{3} = \frac{0.180 \times 1.026 \times 3.500}{3} = 0.65 \text{ m}^3$$

管路土工数量内訳

種別・細別	規 格	略図及び算式	数 量
4.高密度ポリエチレン管 φ 350	ダブル仮排水区間	<p>(NO.12+3.948m～NO.13 +11.238m仮排水区間)</p> <p>土工区間延長 L= 35.938 - 0.700 m = 35.238 m</p> <p>集水樹端部 集水樹土工部</p> <p>控除延長 L= 0.20 + 0.50 = 0.70 m</p> <p>平均土被り D= 0.100 m 横断面より</p> <p>平均掘削深 H= 0.100 + 0.526 = 0.626 m</p> <p>管外径 + 砂基礎1</p> <p>土工深さ H= 0.626 - 0.000 = 0.626 m</p> <p>舗装路盤厚</p> <p>埋戻し深さ H= 0.626 - 0.526 = 0.100 m</p> <p>管外径 + 砂基礎1</p> <p>掘削幅 1026</p> <p>平均300</p> <p>平均100</p> <p>掘削深 626</p> <p>平均526</p> <p>管外径 426</p> <p>埋戻し 300</p> <p>38 350 38 300</p> <p>高密度ポリエチレン管 (ダブル) φ350</p> <p>砂基礎2(発生土)</p> <p>砂基礎1(発生土)</p> <p>土木安定シート(掘削部周辺)</p> <p>埋戻し(発生土)</p> <p>工事用道路盛土</p> <p>土工深 掘削幅 土工区間延長</p> <p>V1= 0.626 × 1.026 × 35.238 = 22.63 m³</p> <p>基礎厚 掘削幅 土工区間延長</p> <p>V2= 0.100 × 1.026 × 35.238 = 3.62 m³</p> <p>管外径 掘削幅</p> <p>V3= (0.426 × 1.026 - 0.426² × 1/4 × π) × 35.238 = 10.38 m³</p> <p>埋戻し深 掘削幅 土工区間延長</p> <p>V4= 0.100 × 1.026 × 35.238 = 3.62 m³</p> <p>土工深 掘削幅</p> <p>A= (0.626 × 2.000 + 1.026) × 35.238 = 80.3 m³</p> <p>土木安定シート t=0.37mm</p> <p>土工区間延長</p>	
床掘り			
砂基礎1	発生土		
砂基礎2	発生土		
埋戻し	発生土		
土木安定シート t=0.37mm			

管路土工数量内訳 (平均断面)

細 別	算 式	数 量																																																																								
1.床掘り	NO.12+ 3.948m～E.P既設集水桝																																																																									
	擁壁併設区間 (平均断面)																																																																									
	<table><tr><td>測点</td><td>距離(m)</td><td>断面積(m2)</td><td>平均断面(m2)</td><td>立積(m3)</td></tr><tr><td rowspan="8">① 区 間</td><td>NO.12+ 3.948</td><td>0.000</td><td>1.79</td><td>1.79</td><td>—</td></tr><tr><td>NO.12+10.000</td><td>6.052</td><td>3.49</td><td>2.64</td><td>16.0</td></tr><tr><td>NO.12+13.500</td><td>3.500</td><td>3.92</td><td>3.71</td><td>13.0</td></tr><tr><td>IP.23</td><td>4.678</td><td>3.59</td><td>3.76</td><td>17.6</td></tr><tr><td>NO.13+ 0.000</td><td>1.822</td><td>3.50</td><td>3.55</td><td>6.5</td></tr><tr><td>IP.24</td><td>7.972</td><td>2.40</td><td>2.95</td><td>23.5</td></tr><tr><td>NO.13+10.000</td><td>2.016</td><td>1.99</td><td>2.20</td><td>4.4</td></tr><tr><td>NO.13+11.238</td><td>1.238</td><td>2.06</td><td>2.03</td><td>2.5</td></tr><tr><td rowspan="4">② 区 間</td><td>NO.13+17.750</td><td>6.512</td><td>1.54</td><td>1.80</td><td>11.7</td></tr><tr><td>NO.14+ 0.000</td><td>2.250</td><td>1.66</td><td>1.60</td><td>3.6</td></tr><tr><td>IP.25</td><td>3.696</td><td>1.99</td><td>1.83</td><td>6.8</td></tr><tr><td>E.P</td><td>0.914</td><td>1.45</td><td>1.72</td><td>1.6</td></tr><tr><td>合計</td><td>40.650</td><td></td><td></td><td>107.2</td></tr></table>	測点	距離(m)	断面積(m2)	平均断面(m2)	立積(m3)	① 区 間	NO.12+ 3.948	0.000	1.79	1.79	—	NO.12+10.000	6.052	3.49	2.64	16.0	NO.12+13.500	3.500	3.92	3.71	13.0	IP.23	4.678	3.59	3.76	17.6	NO.13+ 0.000	1.822	3.50	3.55	6.5	IP.24	7.972	2.40	2.95	23.5	NO.13+10.000	2.016	1.99	2.20	4.4	NO.13+11.238	1.238	2.06	2.03	2.5	② 区 間	NO.13+17.750	6.512	1.54	1.80	11.7	NO.14+ 0.000	2.250	1.66	1.60	3.6	IP.25	3.696	1.99	1.83	6.8	E.P	0.914	1.45	1.72	1.6	合計	40.650			107.2	107.2 m3
	測点	距離(m)	断面積(m2)	平均断面(m2)	立積(m3)																																																																					
	① 区 間	NO.12+ 3.948	0.000	1.79	1.79	—																																																																				
		NO.12+10.000	6.052	3.49	2.64	16.0																																																																				
		NO.12+13.500	3.500	3.92	3.71	13.0																																																																				
		IP.23	4.678	3.59	3.76	17.6																																																																				
		NO.13+ 0.000	1.822	3.50	3.55	6.5																																																																				
		IP.24	7.972	2.40	2.95	23.5																																																																				
		NO.13+10.000	2.016	1.99	2.20	4.4																																																																				
		NO.13+11.238	1.238	2.06	2.03	2.5																																																																				
	② 区 間	NO.13+17.750	6.512	1.54	1.80	11.7																																																																				
		NO.14+ 0.000	2.250	1.66	1.60	3.6																																																																				
		IP.25	3.696	1.99	1.83	6.8																																																																				
E.P		0.914	1.45	1.72	1.6																																																																					
合計	40.650			107.2																																																																						
(①区間計)	(83.5)																																																																									
(②区間計)	(23.7)																																																																									
2.砂基礎①	NO.12+ 3.948m～E.P既設集水桝																																																																									
	擁壁併設区間 (平均断面)																																																																									
	<table><tr><td>測点</td><td>距離(m)</td><td>断面積(m2)</td><td>平均断面(m2)</td><td>立積(m3)</td></tr><tr><td rowspan="8">① 区 間</td><td>NO.12+ 3.948</td><td>0.000</td><td>0.00</td><td>0.00</td><td>—</td></tr><tr><td>NO.12+10.000</td><td>6.052</td><td>0.25</td><td>0.13</td><td>0.8</td></tr><tr><td>NO.12+13.500</td><td>3.500</td><td>0.33</td><td>0.29</td><td>1.0</td></tr><tr><td>IP.23</td><td>4.678</td><td>0.32</td><td>0.33</td><td>1.5</td></tr><tr><td>NO.13+ 0.000</td><td>1.822</td><td>0.26</td><td>0.29</td><td>0.5</td></tr><tr><td>IP.24</td><td>7.972</td><td>0.25</td><td>0.26</td><td>2.1</td></tr><tr><td>NO.13+10.000</td><td>2.016</td><td>0.21</td><td>0.23</td><td>0.5</td></tr><tr><td>NO.13+11.238</td><td>1.238</td><td>0.26</td><td>0.24</td><td>0.3</td></tr><tr><td rowspan="4">② 区 間</td><td>NO.13+17.750</td><td>6.512</td><td>0.20</td><td>0.23</td><td>1.5</td></tr><tr><td>NO.14+ 0.000</td><td>2.250</td><td>0.20</td><td>0.20</td><td>0.5</td></tr><tr><td>IP.25</td><td>3.696</td><td>0.24</td><td>0.22</td><td>0.8</td></tr><tr><td>E.P</td><td>0.914</td><td>0.22</td><td>0.23</td><td>0.2</td></tr><tr><td>合計</td><td>40.650</td><td></td><td></td><td>9.7</td></tr></table>	測点	距離(m)	断面積(m2)	平均断面(m2)	立積(m3)	① 区 間	NO.12+ 3.948	0.000	0.00	0.00	—	NO.12+10.000	6.052	0.25	0.13	0.8	NO.12+13.500	3.500	0.33	0.29	1.0	IP.23	4.678	0.32	0.33	1.5	NO.13+ 0.000	1.822	0.26	0.29	0.5	IP.24	7.972	0.25	0.26	2.1	NO.13+10.000	2.016	0.21	0.23	0.5	NO.13+11.238	1.238	0.26	0.24	0.3	② 区 間	NO.13+17.750	6.512	0.20	0.23	1.5	NO.14+ 0.000	2.250	0.20	0.20	0.5	IP.25	3.696	0.24	0.22	0.8	E.P	0.914	0.22	0.23	0.2	合計	40.650			9.7	9.7 m3
	測点	距離(m)	断面積(m2)	平均断面(m2)	立積(m3)																																																																					
	① 区 間	NO.12+ 3.948	0.000	0.00	0.00	—																																																																				
		NO.12+10.000	6.052	0.25	0.13	0.8																																																																				
		NO.12+13.500	3.500	0.33	0.29	1.0																																																																				
		IP.23	4.678	0.32	0.33	1.5																																																																				
		NO.13+ 0.000	1.822	0.26	0.29	0.5																																																																				
		IP.24	7.972	0.25	0.26	2.1																																																																				
		NO.13+10.000	2.016	0.21	0.23	0.5																																																																				
		NO.13+11.238	1.238	0.26	0.24	0.3																																																																				
	② 区 間	NO.13+17.750	6.512	0.20	0.23	1.5																																																																				
		NO.14+ 0.000	2.250	0.20	0.20	0.5																																																																				
		IP.25	3.696	0.24	0.22	0.8																																																																				
E.P		0.914	0.22	0.23	0.2																																																																					
合計	40.650			9.7																																																																						
(①区間計)	(6.7)																																																																									
(②区間計)	(3.0)																																																																									

管路土工数量内訳 (平均断面)

細 別	算 式	数 量																																																												
3.砂基礎②	<div>NO.12+ 3.948m～E.P既設集水桝</div> <div>擁壁併設区間 (平均断面)</div> <table><tr><th>測点</th><th>距離(m)</th><th>断面積(m2)</th><th>平均断面(m2)</th><th>立積(m3)</th></tr><tr><td rowspan="8">① 区 間</td><td>NO.12+ 3.948</td><td>0.000</td><td>0.00</td><td>—</td></tr><tr><td>NO.12+10.000</td><td>6.052</td><td>0.88</td><td>2.7</td></tr><tr><td>NO.12+13.500</td><td>3.500</td><td>0.96</td><td>3.2</td></tr><tr><td>IP.23</td><td>4.678</td><td>0.96</td><td>4.5</td></tr><tr><td>NO.13+ 0.000</td><td>1.822</td><td>0.96</td><td>1.7</td></tr><tr><td>IP.24</td><td>7.972</td><td>0.70</td><td>6.6</td></tr><tr><td>NO.13+10.000</td><td>2.016</td><td>0.70</td><td>1.4</td></tr><tr><td>NO.13+11.238</td><td>1.238</td><td>0.60</td><td>0.8</td></tr><tr><td rowspan="4">② 区 間</td><td>NO.13+17.750</td><td>6.512</td><td>0.71</td><td>4.3</td></tr><tr><td>NO.14+ 0.000</td><td>2.250</td><td>0.71</td><td>1.6</td></tr><tr><td>IP.25</td><td>3.696</td><td>0.89</td><td>3.0</td></tr><tr><td>E.P</td><td>0.914</td><td>0.47</td><td>0.6</td></tr><tr><td>合計</td><td>40.650</td><td></td><td></td><td>30.4</td></tr></table> <div>(①区間計) (20.9)</div> <div>(②区間計) (9.5)</div>	測点	距離(m)	断面積(m2)	平均断面(m2)	立積(m3)	① 区 間	NO.12+ 3.948	0.000	0.00	—	NO.12+10.000	6.052	0.88	2.7	NO.12+13.500	3.500	0.96	3.2	IP.23	4.678	0.96	4.5	NO.13+ 0.000	1.822	0.96	1.7	IP.24	7.972	0.70	6.6	NO.13+10.000	2.016	0.70	1.4	NO.13+11.238	1.238	0.60	0.8	② 区 間	NO.13+17.750	6.512	0.71	4.3	NO.14+ 0.000	2.250	0.71	1.6	IP.25	3.696	0.89	3.0	E.P	0.914	0.47	0.6	合計	40.650			30.4	30.4 m3
測点	距離(m)	断面積(m2)	平均断面(m2)	立積(m3)																																																										
① 区 間	NO.12+ 3.948	0.000	0.00	—																																																										
	NO.12+10.000	6.052	0.88	2.7																																																										
	NO.12+13.500	3.500	0.96	3.2																																																										
	IP.23	4.678	0.96	4.5																																																										
	NO.13+ 0.000	1.822	0.96	1.7																																																										
	IP.24	7.972	0.70	6.6																																																										
	NO.13+10.000	2.016	0.70	1.4																																																										
	NO.13+11.238	1.238	0.60	0.8																																																										
② 区 間	NO.13+17.750	6.512	0.71	4.3																																																										
	NO.14+ 0.000	2.250	0.71	1.6																																																										
	IP.25	3.696	0.89	3.0																																																										
	E.P	0.914	0.47	0.6																																																										
合計	40.650			30.4																																																										
4.埋戻し	<div>NO.12+ 3.948m～E.P既設集水桝</div> <div>擁壁併設区間 (平均断面)</div> <table><tr><th>測点</th><th>距離(m)</th><th>断面積(m2)</th><th>平均断面(m2)</th><th>立積(m3)</th></tr><tr><td rowspan="8">① 区 間</td><td>NO.12+ 3.948</td><td>0.000</td><td>1.00</td><td>—</td></tr><tr><td>NO.12+10.000</td><td>6.052</td><td>2.05</td><td>9.3</td></tr><tr><td>NO.12+13.500</td><td>3.500</td><td>2.27</td><td>7.6</td></tr><tr><td>IP.23</td><td>4.678</td><td>2.24</td><td>10.6</td></tr><tr><td>NO.13+ 0.000</td><td>1.822</td><td>2.12</td><td>4.0</td></tr><tr><td>IP.24</td><td>7.972</td><td>0.97</td><td>12.4</td></tr><tr><td>NO.13+10.000</td><td>2.016</td><td>0.37</td><td>1.4</td></tr><tr><td>NO.13+11.238</td><td>1.238</td><td>0.26</td><td>0.4</td></tr><tr><td rowspan="4">② 区 間</td><td>NO.13+17.750</td><td>6.512</td><td>0.37</td><td>2.1</td></tr><tr><td>NO.14+ 0.000</td><td>2.250</td><td>0.44</td><td>0.9</td></tr><tr><td>IP.25</td><td>3.696</td><td>0.56</td><td>1.8</td></tr><tr><td>E.P</td><td>0.914</td><td>0.56</td><td>0.5</td></tr><tr><td>合計</td><td>40.650</td><td></td><td></td><td>51.0</td></tr></table> <div>(①区間計) (45.7)</div> <div>(②区間計) (5.3)</div>	測点	距離(m)	断面積(m2)	平均断面(m2)	立積(m3)	① 区 間	NO.12+ 3.948	0.000	1.00	—	NO.12+10.000	6.052	2.05	9.3	NO.12+13.500	3.500	2.27	7.6	IP.23	4.678	2.24	10.6	NO.13+ 0.000	1.822	2.12	4.0	IP.24	7.972	0.97	12.4	NO.13+10.000	2.016	0.37	1.4	NO.13+11.238	1.238	0.26	0.4	② 区 間	NO.13+17.750	6.512	0.37	2.1	NO.14+ 0.000	2.250	0.44	0.9	IP.25	3.696	0.56	1.8	E.P	0.914	0.56	0.5	合計	40.650			51.0	51.0 m3
測点	距離(m)	断面積(m2)	平均断面(m2)	立積(m3)																																																										
① 区 間	NO.12+ 3.948	0.000	1.00	—																																																										
	NO.12+10.000	6.052	2.05	9.3																																																										
	NO.12+13.500	3.500	2.27	7.6																																																										
	IP.23	4.678	2.24	10.6																																																										
	NO.13+ 0.000	1.822	2.12	4.0																																																										
	IP.24	7.972	0.97	12.4																																																										
	NO.13+10.000	2.016	0.37	1.4																																																										
	NO.13+11.238	1.238	0.26	0.4																																																										
② 区 間	NO.13+17.750	6.512	0.37	2.1																																																										
	NO.14+ 0.000	2.250	0.44	0.9																																																										
	IP.25	3.696	0.56	1.8																																																										
	E.P	0.914	0.56	0.5																																																										
合計	40.650			51.0																																																										

管路土工数量内訳 (平均断面)

細 別	算 式					数 量	
5.盛土	NO.12+ 3.948m～E.P既設集水桝					2.1 m3	
	擁壁併設区間 (平均断面)						
		測点	距離(m)	断面積(m2)	平均断面(m2)		立積(m3)
	① 区 間	NO.12+ 3.948	0.000	0.67	0.67		—
		NO.12+10.000	6.052	0.00	0.34		2.1
		NO.12+13.500	3.500	0.00	0.00		0.0
		IP.23	4.678	0.00	0.00		0.0
		NO.13+ 0.000	1.822	0.00	0.00		0.0
		IP.24	7.972	0.00	0.00		0.0
		NO.13+10.000	2.016	0.00	0.00		0.0
	② 区 間	NO.13+11.238	1.238	0.00	0.00		0.0
		NO.13+17.750	6.512	0.00	0.00		0.0
		NO.14+ 0.000	2.250	0.00	0.00		0.0
		IP.25	3.696	0.00	0.00		0.0
		E.P	0.914	0.00	0.00		0.0
	合計	40.650			2.1		
				(①区間計)	(2.1)		
				(②区間計)	(0.0)		

暗渠排水管数量内訳

種別・細別	規 格	略図及び算式	数 量
管渠工	暗渠排水管 (φ 600ダブル)	高密度ポリエチレン管(ダブル)φ 600 図面(管財量数量表)より $\begin{aligned} \text{布設延長} L = & 5.000 \times 23 + 4.297 + 4.000 \times 3 \\ & + 3.315 + 3.161 + 3.000 + 2.216 \\ & + 2.048 + 1.878 + 1.035 + 0.900 \\ & + 0.679 + 0.615 + 0.484 + 0.436 = \end{aligned}$	151.06 m
	暗渠排水管 (φ 600ダブルSP)	高密度ポリエチレン管(ダブルSP)φ 600 図面(管財量数量表)より $\begin{aligned} \text{布設延長} L = & 5.000 \times 18 + 4.850 + 3.969 \\ & + 2.983 = \end{aligned}$	101.80 m
	暗渠排水管 (φ 600シングル)	高密度ポリエチレン管(シングル)φ 600 図面(管財量数量表)より $\text{布設延長} L = 5.000 \times 3 + 3.378 =$	18.38 m
	暗渠排水管 (φ 500ダブルSP)	高密度ポリエチレン管(ダブルSP)φ 500 図面(管財量数量表)より $\text{布設延長} L = 5.000 \times 2 + 1.366 =$	11.37 m
	暗渠排水管 (φ 200ダブル)	高密度ポリエチレン管 φ 200 (ダブル) 集水枘A～F $\begin{aligned} \text{・管材延長} L = & 0.648 + 4.189 + 0.361 + 0.339 \\ & + 1.543 + 0.911 + 0.409 = \end{aligned}$	8.40 m
	暗渠排水管 追加材料等	図面(管財量数量表)より 高密度ポリエチレン管(ダブル)φ 600 ・70° エルボ L=1000 N=1本 ・55° エルボ L=1000 N=1本 ・50° エルボ L=1000 N=1本 ・48° エルボ L=1000 N=1本 ・45° エルボ L=1399 N=1本 ・45° エルボ L=960 N=1本 ・継手 N=59組 高密度ポリエチレン管(シングル)φ 600 ・継手 N=3組 高密度ポリエチレン管(ダブル)φ 500 ・45° エルボ L=820 N=1本 ・62° エルボ L=1000 N=1本 ・継手 N=6組 高密度ポリエチレン管(ダブル)φ 200 ・45° エルボ L=500 N=1本 ・継手 N=8組 高密度ポリエチレン管用取付部品 ・ゴム支管継手 200GS N=4個 ・ゴム支管継手 100GS N=1個 ・支管用ソケット 200GS N=4個 ・支管用ソケット 100GS N=1個 塩ビ管 φ 100 塩ビ管用ソケットDV100 N=1個	

仮排水管数量内訳

種別・細別	規 格	略図及び算式	数 量
仮排水管	暗渠排水管 (φ 350ダブル)	高密度ポリエチレン管(ダブル) φ 350 図面(管財量数量表)より 布設延長L= 5.000 × 4 =	20.00 m
	暗渠排水管 (φ 350ダブルSP)	高密度ポリエチレン管(ダブルSP) φ 350 図面(管財量数量表)より 布設延長L= 5.000 × 3 + 4.458 =	19.46 m
	暗渠排水管 (VU φ 400)	硬質塩化ビニル管VU φ 400 (仮排水、既設側溝内に布設) 布設延長L= 4.000 =	4.0 m
	仮排水管用 追加部材	・異形ソケット 500×350 N=1個 ・異形45° チーズ 500×450 N=1個 高密度ポリエチレン管(ダブル) φ 350 ・継手 N=8組	

組立マンホール工数量内訳

種別・細別	規 格	略図及び算式	数 量
組立マンホール工	マンホール設置工	<p>・ブロック据付工 (組立式2号) 人孔深3.0m以下 $N =$ 2 箇所</p> <p>・底部工 (組立式2号) $N =$ 2 箇所</p> <p>・インバートコンクリート(18N) $V = \frac{1.200^2 \times 1/4 \times \pi \times 0.70}{- 0.600^2 \times 1/4 \times \pi \times 1/2 \times 1.091} \times \frac{h=0.40+0.30}{\text{平均中心長}(1.125+1.056)/2}$ $= 0.637 \text{ m}^3$ 1箇所当り 0.64 m3</p> <p>・モルタル上塗り (1:2) t=2cm $A = \frac{1.200^2 \times 1/4 \times \pi}{- 0.600 \times 1.091 + 1.028} \times \text{インバート型枠}$ $= 1.504 \text{ m}^2$ 1箇所当り 1.50 m2</p> <p>・インバートコンクリート型枠 $A = 0.600 \times 1/2 \times \pi \times 1.091 \times \frac{\text{平均中心長}(1.125+1.056)/2}{1}$ $= 1.028 \text{ m}^2$ 1箇所当り 1.03 m2</p> <p>・基礎コンクリート (18N t=10cm) $V = 1.450^2 \times 1/4 \times \pi \times 0.10 = 0.165 \text{ m}^3$ 1箇所当り 0.17 m3</p>	
	NO.1マンホール材料	<p>(1) 人孔鉄蓋 受枠共 ϕ 600 (T-14用マーク入り) $N =$ 1 組</p> <p>(2) 調整金具 ϕ 600用 t=0~25mm $N =$ 1 個</p> <p>(3) 調整リング ϕ 600用 H=5cm $N =$ 1 個</p> <p>(4) 斜壁ブロック ϕ 600/ ϕ 1200 H=30cm $N =$ 1 個</p> <p>(5) 躯体ブロック ϕ 1200 H=120cm $N =$ 1 個</p> <p>(6) 底盤ブロック ϕ 1200 H=15cm $N =$ 1 個</p> <p>(7) 流入管削孔 PE ϕ 600用 (HP600相当) $N =$ 1 個</p>	
	NO.1マンホール土工数量	<p>人孔部 掘削深 $H = 1.822$ 舗装路盤厚 $= 1.822 \text{ m}$ 土工深 $H = 1.822 - 0.220 = 1.602 \text{ m}$</p> <p>躯体ブロック周囲 土工深 $V1 = 2.400 \times 2.400 \times 1.602 = 9.23 \text{ m}^3$ $V2 = (1.450^2 \times 1/4 \times \pi) \times 0.100 = 0.17 \text{ m}^3$ 基礎Co部 床堀り合計 $\Sigma V = 9.40 \text{ m}^3$ 9.4 m3</p> <p>床堀り</p> <p>埋戻し $V = 9.40 - 2.88 = 6.52 \text{ m}^3$ 6.5 m3</p> <p>土砂等運搬 $V = 9.40 - 6.52 = 2.88 \text{ m}^3$ 2.9 m3</p> <p>底盤ブロック $Va = (1.450^2 \times 1/4 \times \pi) \times 0.150 = 0.25$ 躯体ブロック $Vb = (1.400^2 \times 1/4 \times \pi) \times 1.200 = 1.85$ 斜壁ブロック $Vc = (1.400^2 \times 1/4 \times \pi) \times 0.252 = 0.39$ 管体 ϕ 600 $0.50\text{m} \times 2\text{箇所}$ $Vd = (0.707^2 \times 1/4 \times \pi) \times 1.000 = 0.39$ 埋戻し控除数量合計 $\Sigma Va \sim c = 2.88 \text{ m}^3$</p>	

組立マンホール工数量内訳

種別・細別	規 格	略図及び算式	数 量
組立マンホール工	NO.2マンホール材料	(1) 人孔鉄蓋 受枠共 φ 600 (T-14用マーク入り) N =	1 組
		(2) 調整金具 φ 600用 t=0~25mm N =	1 個
		(3) 調整リング φ 600用 H=5cm N =	1 個
		(4) 斜壁ブロック φ 600/ φ 1200 H=30cm N =	1 個
		(5) 躯体ブロック φ 1200 H=120cm N =	1 個
		(6) 底盤ブロック φ 1200 H=15cm N =	1 個
		(7) 流入管削孔 PE φ 600用 (HP600相当) N =	1 個
	NO.2マンホール土工数量		
	・ 床掘り	<div>人孔部</div> <div>掘削深 H= 1.825 舗装路盤厚 = 1.825 m</div> <div>土工深 H= 1.825 - 0.220 = 1.605 m</div>	
		<div>躯体ブロック周囲 土工深</div> <div> $V1 = 2.400 \times 2.400 \times 1.605 = 9.24 \text{ m}^3$ $V2 = (1.450^2 \times 1/4 \times \pi) \times 0.100 = 0.17 \text{ m}^3$ 基礎Co部 床掘り合計 $\Sigma V = 9.41 \text{ m}^3$ </div>	9.4 m3
		<div>床掘り合計 控除合計 $\Sigma Va \sim d$</div> <div> $V = 9.41 - 2.88 = 6.53 \text{ m}^3$ </div>	6.5 m3
		<div>床掘り合計 発生土埋戻し</div> <div> $V = 9.41 - 6.53 = 2.88 \text{ m}^3$ </div>	2.88 m3
		<div>底盤ブロック</div> <div> $Va = (1.450^2 \times 1/4 \times \pi) \times 0.150 = 0.25$ </div>	
		<div>躯体ブロック</div> <div> $Vb = (1.400^2 \times 1/4 \times \pi) \times 1.200 = 1.85$ </div>	
		<div>斜壁ブロック</div> <div> $Vc = (1.400^2 \times 1/4 \times \pi) \times 0.255 = 0.39$ </div>	
		<div>管体 φ 600 0.50m×2箇所</div> <div> $Vd = (0.707^2 \times 1/4 \times \pi) \times 1.000 = 0.39$ </div>	
		埋戻し控除数量合計 $\Sigma Va \sim c = 2.88 \text{ m}^3$	
	マンホール部土工合計		
		<div>NO.1MH NO.2MH</div> <div>・床掘り合計 $V = 9.4 + 9.4 = 18.8 \text{ m}^3$</div>	18.8 m3
		<div>NO.1MH NO.2MH</div> <div>・埋戻し合計 $V = 6.5 + 6.5 = 13.1 \text{ m}^3$</div>	13.1 m3
		<div>NO.1MH NO.2MH</div> <div>・土砂等運搬合計 $V = 2.88 + 2.88 = 5.76 \text{ m}^3$</div>	5.76 m3

仮設道路数量内訳

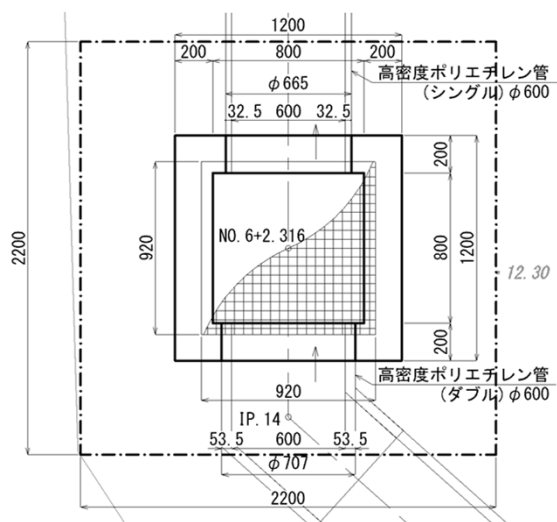
種別・細別	規 格	略図及び算式	数 量
工事用道路工			
借地面積	借地幅 B=6m	仮設平面図 S1～S13より $ \begin{aligned} S = & 204.30 + 243.30 + 190.00 + 142.60 \\ & + 72.40 + 133.30 + 130.80 + 193.50 \\ & + 60.40 + 41.40 + 60.70 + 58.40 \\ & + 80.10 \end{aligned} $	= 1611.2 m ²
土木安定シート	ポリプロピレン系 t=0.37mm	借地面積に同じ $A = 1611.20$	= 1611.2 m ²
工事道路用盛土(流用土)	道路幅 B=4m	盛土部平面積(S1～S13)×各盛土の平均厚 $ \begin{aligned} V = & 204.30 \times 0.17 + 243.30 \times 0.17 \\ & + 190.00 \times 0.10 + 142.60 \times 0.28 \\ & + 72.40 \times 0.60 + 133.30 \times 0.42 \\ & + 130.80 \times 0.50 + 193.50 \times 0.20 \\ & + 60.40 \times 0.40 + 41.40 \times 0.26 \\ & + 60.70 \times 0.32 + 58.40 \times 0.37 \\ & + 80.10 \times 0.37 \end{aligned} $	= 444.14 m ³
土砂等運搬(流用土)		盛土量に同じ $V = 444.14$	= 444.14 m ³
ブラシキ	プラスチック敷板	敷板 L=2438mm×B=1219mm, t=20mm, W=39kg/枚	
	設置撤去枚数	仮設平面図 S1～S13より $ \begin{aligned} N = & 24 + 34 + 29 + 22 \\ & + 10 + 18 + 20 + 28 \\ & + 10 + 6 + 8 + 8 \\ & + 10 \end{aligned} $	= 227 枚
	設置撤去重量	枚 t/枚 $W = 227 \times 0.039$	= 8.853 t

[illegible]

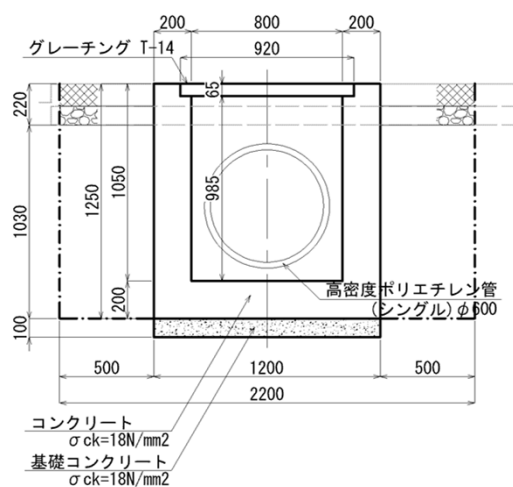
集水桝 NO.1

800×800×1050H

平面図



断面図



流入A φ 600 W

桝深 1.050 m

流入B ---

受枠長辺 0.920 m

流入C ---

受枠短辺 0.920 m

流出D φ 600 S

受枠高 0.065 m

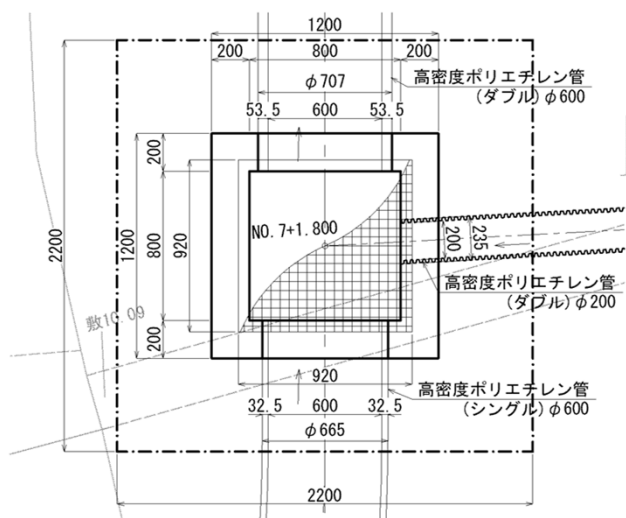
1箇所当り

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
コンクリート	$V = 1.200 \times 1.200 \times 1.250 - 0.800 \times 0.800 \times 0.985$ $- 0.920 \times 0.920 \times 0.065$ $- \pi/4 \times 0.707^2 \times 0.200$ $- \pi/4 \times 0.665^2 \times 0.200$	= 0.967 m ³
型 枠	$A = 1.200 \times 1.250 \times 4 + 0.800 \times 1.050 \times 4$	= 9.36 m ²
桝 蓋	グレーチング□800×800用 T-14 受枠共 受枠高65mm	= 1.0 組
基礎コンクリート	$18\text{N/mm}^2 \quad t=10\text{cm}$ $V = 1.200 \times 1.200 \times 0.100$	= 0.14 m ³
床 堀 り	$V = 2.200 \times 2.200 \times 1.030 + 1.200 \times 1.200 \times 0.100$	= 5.13 m ³
埋 戻 し (発生土)	$V = 5.13 - 1.200 \times 1.200 \times 1.030$ $- \pi/4 \times 0.707^2 \times 0.500$ $- \pi/4 \times 0.665^2 \times 0.500$	= 3.28 m ³

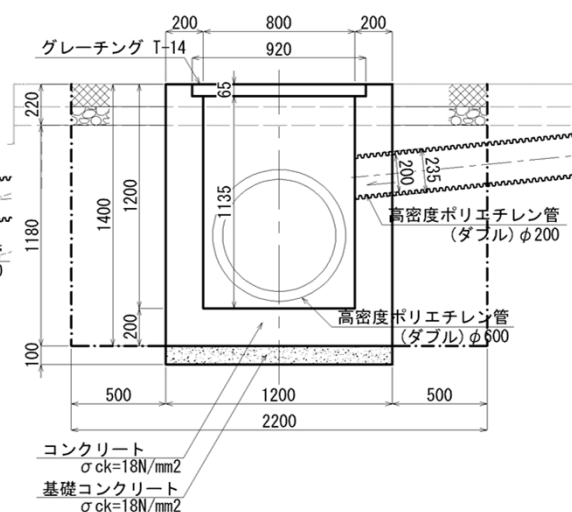
集水桝 NO.2

800×800×1200H

平面図



断面図



流入A φ 600 S
 流入B φ 200 W
 流入C ---
 流出D φ 600 W

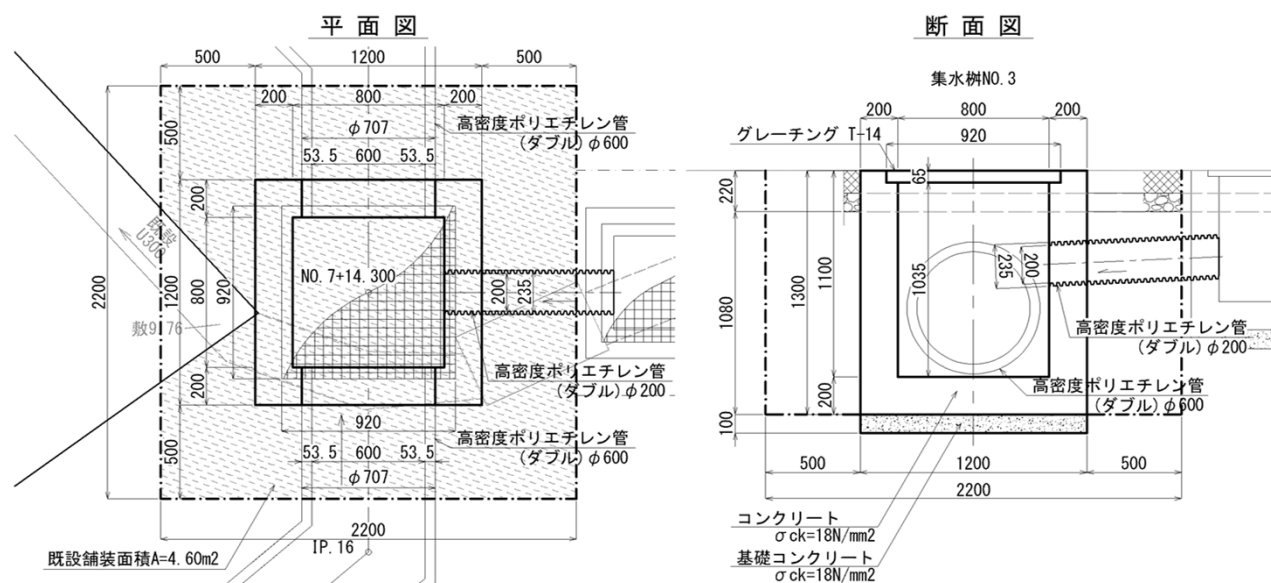
桝深 1.200 m
 受枠長辺 0.920 m
 受枠短辺 0.920 m
 受枠高 0.065 m

1箇所当り

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
コンクリート	$V = 1.200 \times 1.200 \times 1.400 - 0.800 \times 0.800 \times 1.135$ $- 0.920 \times 0.920 \times 0.065$ $- \pi/4 \times 0.665^2 \times 0.200$ $- \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.200$ $- \pi/4 \times 0.707^2 \times 0.200$	= 1.078 m ³
型 枠	$A = 1.200 \times 1.400 \times 4 + 0.800 \times 1.200 \times 4$	= 10.56 m ²
桝 蓋	グレーチング □800×800用 T-14 受枠共 受枠高65mm	= 1.0 組
基礎コンクリート	$18\text{N/mm}^2 \quad t=10\text{cm}$ $V = 1.200 \times 1.200 \times 0.100$	= 0.14 m ³
床 堀 り	$V = 2.200 \times 2.200 \times 1.180 + 1.200 \times 1.200 \times 0.100$	= 5.86 m ³
埋 戻 し (発生土)	$V = 5.86 - 1.200 \times 1.200 \times 1.180$ $- \pi/4 \times 0.665^2 \times 0.500$ $- \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.500$ $- \pi/4 \times 0.707^2 \times 0.500$	= 3.77 m ³

集水桝 NO.3

800×800×1100H



流入A φ 600 W

桝深 1.100 m

流入B φ 200 W

受枠長辺 0.920 m

流入C ---

受枠短辺 0.920 m

流出D φ 600 W

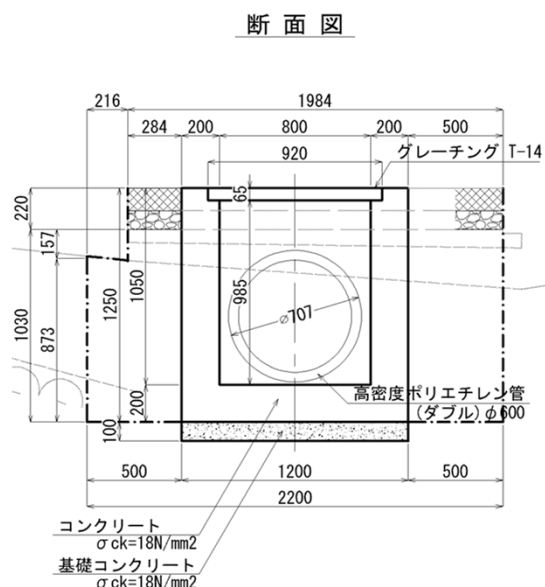
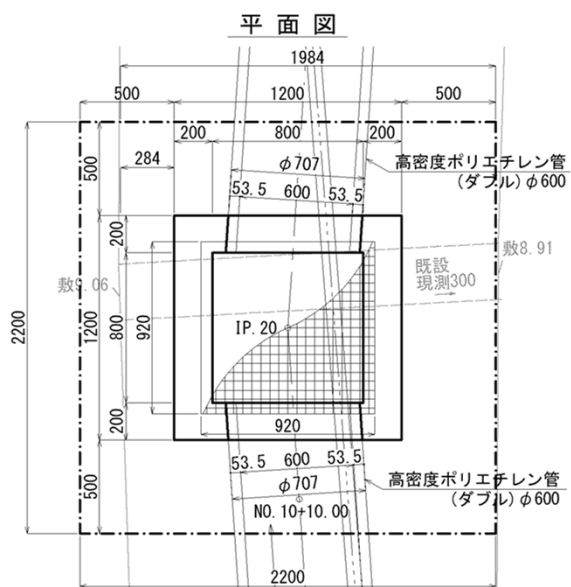
受枠高 0.065 m

1箇所当り

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
コンクリート	$V = 1.200 \times 1.200 \times 1.300 - 0.800 \times 0.800 \times 1.035$ $- 0.920 \times 0.920 \times 0.065$ $- \pi/4 \times 0.707^2 \times 0.200$ $- \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.200$ $- \pi/4 \times 0.707^2 \times 0.200$	= 0.989 m ³
型 枠	$A = 1.200 \times 1.300 \times 4 + 0.800 \times 1.100 \times 4$	= 9.76 m ²
桝 蓋	グレーチング □800×800用 T-14 受枠共 受枠高65mm	= 1.0 組
基礎コンクリート	18N/mm ² t=10cm $V = 1.200 \times 1.200 \times 0.100$	= 0.14 m ³
床 堀 り	$V = 2.200 \times 2.200 \times 1.300 - 4.60 \text{ m}^2 \times 0.220$ $+ 1.200 \times 1.200 \times 0.100$	= 5.42 m ³
埋 戻 し (発生土)	$V = 5.42 - 1.200 \times 1.200 \times 1.080$ $- \pi/4 \times 0.707^2 \times 1.000 - \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.500$	= 3.45 m ³

集水桝 NO.4

800×800×1050H



流入A φ 600 W

桝深 1.050 m

流入B ---

受枠長辺 0.920 m

流入C ---

受枠短辺 0.920 m

流出D φ 600 W

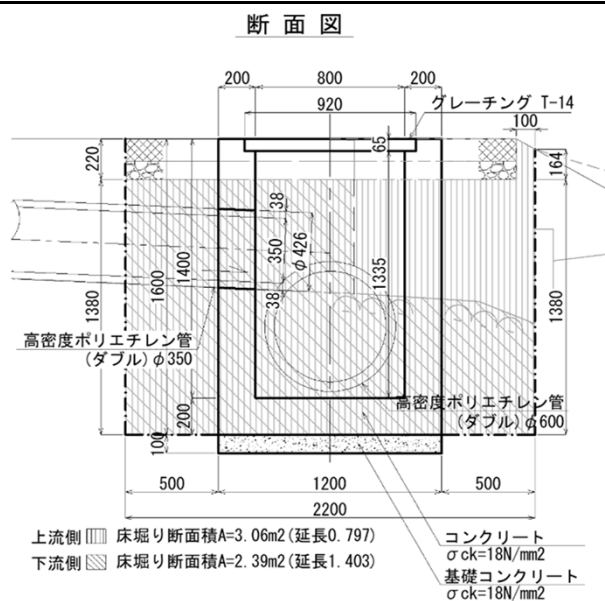
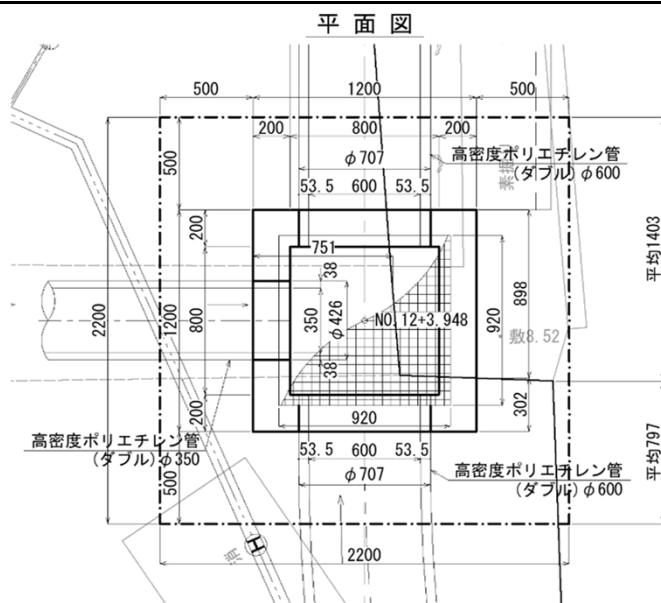
受枠高 0.065 m

1箇所当り

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
コンクリート	$V = 1.200 \times 1.200 \times 1.250 - 0.800 \times 0.800 \times 0.985$ $- 0.920 \times 0.920 \times 0.065$ $- \pi/4 \times 0.707^2 \times 0.200$ $- \pi/4 \times 0.707^2 \times 0.200$	= 0.958 m ³
型 枠	$A = 1.200 \times 1.250 \times 4 + 0.800 \times 1.050 \times 4$	= 9.36 m ²
桝 蓋	グレーチング □800×800用 T-14 受枠共 受枠高65mm	= 1.0 組
基礎コンクリート	$18\text{N/mm}^2 \quad t=10\text{cm}$ $V = 1.200 \times 1.200 \times 0.100$	= 0.14 m ³
床 堀 り	$V = 1.984 \times 2.200 \times 1.030 + 0.216 \times 2.200 \times 0.873$ $+ 1.200 \times 1.200 \times 0.100$	= 5.05 m ³
埋 戻 し (発生土)	$V = 5.05 - 1.200 \times 1.200 \times 1.030$ $- \pi/4 \times 0.707^2 \times 0.500$ $- \pi/4 \times 0.707^2 \times 0.500$	= 3.17 m ³

集水桝 NO.5

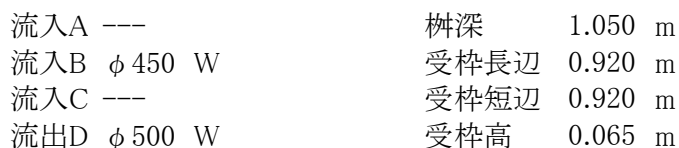
800×800×1400H



流入A φ 600 W 桝深 1.400 m
 流入B φ 350 W 受枠長辺 0.920 m
 流入C --- 受枠短辺 0.920 m
 流出D φ 600 W 受枠高 0.065 m

1箇所当り

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
コンクリート	$V = 1.200 \times 1.200 \times 1.600 - 0.800 \times 0.800 \times 1.335$ $- 0.920 \times 0.920 \times 0.065$ $- \pi/4 \times 0.707^2 \times 0.200$ $- \pi/4 \times 0.426^2 \times 0.200$ $- \pi/4 \times 0.707^2 \times 0.200$	= 1.209 m ³
型 枠	$A = 1.200 \times 1.600 \times 4 + 0.800 \times 1.400 \times 4$	= 12.16 m ²
桝 蓋	グレーチング □800×800用 T-14 受枠共 受枠高65mm	= 1.0 組
基礎コンクリート	18N/mm ² t=10cm $V = 1.200 \times 1.200 \times 0.100$	= 0.14 m ³
床 掘 り	CAD求積 上流側 CAD求積 下流側 $V = 3.060 \text{ m}^2 \times 0.797 + 2.390 \text{ m}^2 \times 1.403$ $+ 1.200 \times 1.200 \times 0.100$	= 5.94 m ³
埋 戻 し (発生土)	$V = 3.060 \text{ m}^2 \times 2.200 - 1.200 \times 1.200 \times 1.380$ $- \pi/4 \times 0.426^2 \times 0.500 - \pi/4 \times 0.614^2 \times 1.000$	= 4.38 m ³

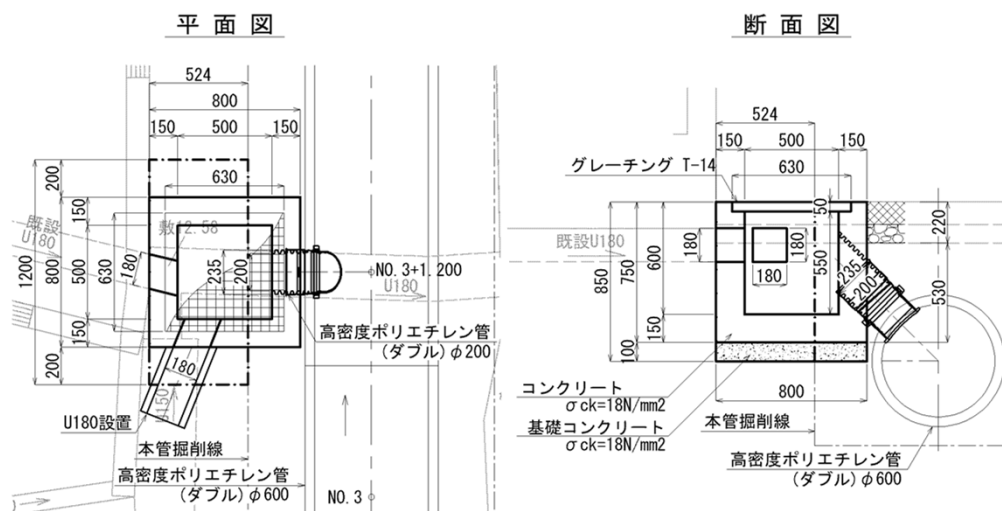
$800 \times 800 \times 1050\text{H}$ 

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
コンクリート	$ \begin{aligned} V &= 1.200 \times 1.200 \times 1.250 - 0.800 \times 0.800 \times 0.985 \\ &\quad - 0.920 \times 0.920 \times 0.065 \\ &\quad - \pi/4 \times 0.546^2 \times 0.200 \\ &\quad - \pi/4 \times 0.614^2 \times 0.200 \end{aligned} $	1.009 m3
型 枠	$A = 1.200 \times 1.250 \times 4 + 0.800 \times 1.050 \times 4$	9.36 m2
柵 蓋	グレーチング □800×800用 T-14 受枠共 受枠高65mm	1.0 組
基礎コンクリート	$V = 1.200 \times 1.200 \times 0.100$	0.14 m3
床 掘 り	$ \begin{aligned} V &= \text{CAD求積 上流側} \times 0.500 + \text{CAD求積 中間部} \times 1.200 + \text{CAD求積 下流側} \\ &\quad \times 0.500 + 1.200 \times 1.200 \times 0.100 \end{aligned} $	1.79 m3
埋 戻 し (発生土)	$ \begin{aligned} V &= 1.649 \times 2.200 \times 1.030 - 1.200 \times 1.200 \times 1.030 \\ &\quad - \pi/4 \times 0.546^2 \times 0.500 \\ &\quad - \pi/4 \times 0.614^2 \times 0.500 \\ &\quad - 1.030 \times 0.100 \times 0.500 \text{ L型擁壁控除} \end{aligned} $	1.94 m3

集水枡 A			500×500×700H		
<p>平面図</p>			<p>断面図</p>		
流入A U360 流入B --- 流入C --- 流出D φ200			枡深 0.700 m 受枠長辺 0.630 m 受枠短辺 0.630 m 受枠高 0.050 m		
			1箇所当り		
種 別	略 図 及 び 算 式				数 量
コンクリート	$V = 0.800 \times 0.800 \times 0.850 - 0.500 \times 0.500 \times 0.650$ $- 0.630 \times 0.630 \times 0.050$ $- 0.360 \times 0.360 \times 0.150$ $- \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.150$				= 0.336 m3
型 枠	$A = 0.800 \times 0.850 \times 4 + 0.500 \times 0.700 \times 4$				= 4.12 m2
枡 蓋	グレーチング □500×500用 T-14 受枠共 受枠高50mm				= 1.0 組
基礎コンクリート	18N/mm2 t=10cm $V = 0.800 \times 0.800 \times 0.100$				= 0.06 m3
床 堀 り	CAD求積 $V = 1.37 \text{ m2} \times 0.630 + 0.800 \times 0.800 \times 0.100$				= 0.93 m3
埋 戻 し (発生土)	$V = 0.93 - 0.800 \times 0.800 \times 0.630$ $- \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.200$				= 0.52 m3

集水枿 B

500×500×600H



流入A U180	枿深	0.600 m
流入B U180	受枿長辺	0.630 m
流入C ---	受枿短辺	0.630 m
流出D φ200	受枿高	0.050 m

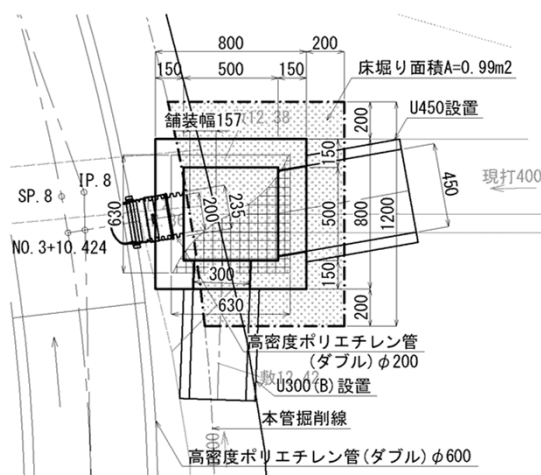
1箇所当り

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
コンクリート	$V = 0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.550$ $- 0.630 \times 0.630 \times 0.050$ $- 0.180 \times 0.180 \times 0.150$ $- 0.180 \times 0.180 \times 0.150$ $- \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.150$	= 0.306 m ³
型 枿	$A = 0.800 \times 0.750 \times 4 + 0.500 \times 0.600 \times 4$	= 3.60 m ²
枿 蓋	グレーチング □500×500用 T-14 受枿共 受枿高50mm	= 1.0 組
基礎コンクリート	18N/mm ² t=10cm $V = 0.800 \times 0.800 \times 0.100$	= 0.06 m ³
床 堀 り	$V = 0.524 \times 1.200 \times 0.530 + 0.524 \times 0.800 \times 0.100$	= 0.38 m ³
埋 戻 し (発生土)	$V = 0.38 - 0.524 \times 0.800 \times 0.530$ $- 0.250 \times 0.220 \times 0.200$	= 0.15 m ³

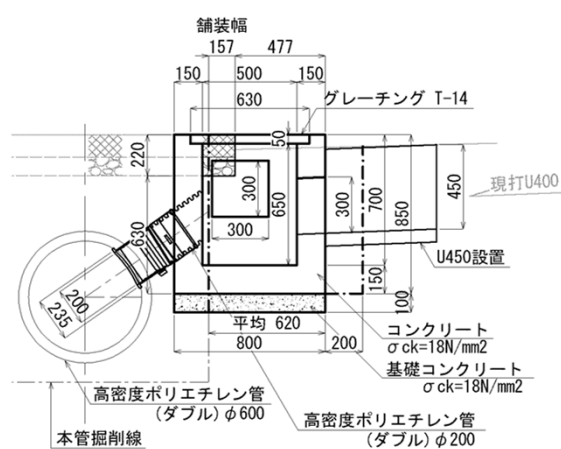
集水枡 C

500×500×700H

平面図



断面図



流入A U450	枡深	0.700 m
流入B U300	受枠長辺	0.630 m
流入C ---	受枠短辺	0.630 m
流出D φ200	受枠高	0.050 m

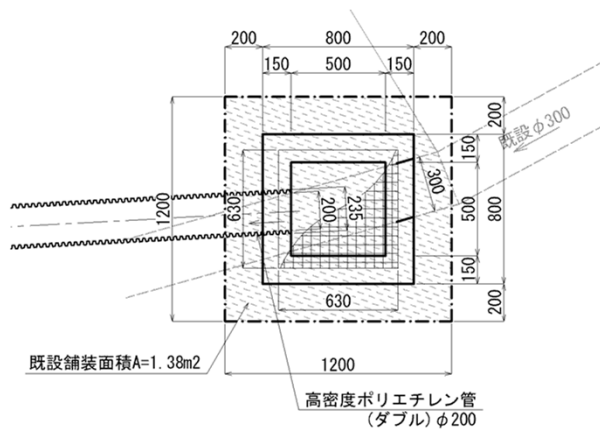
1箇所当り

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
コンクリート	$V = 0.800 \times 0.800 \times 0.850 - 0.500 \times 0.500 \times 0.650$ $- 0.630 \times 0.630 \times 0.050$ $- 0.450 \times 0.300 \times 0.150$ $- 0.300 \times 0.300 \times 0.150$ $- \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.150$	= 0.321 m ³
型 枠	$A = 0.800 \times 0.850 \times 4 + 0.500 \times 0.700 \times 4$	= 4.12 m ²
枡 蓋	グレーチング □500×500用 T-14 受枠共 受枠高50mm	= 1.0 組
基礎コンクリート	18N/mm ² t=10cm $V = 0.800 \times 0.800 \times 0.100$	= 0.06 m ³
床 堀 り	CAD求積 $V = 0.99 \text{ m}^2 \times 0.850 + 0.620 \times 0.800 \times 0.100$ $- 0.157 \times 1.200 \times 0.220$	= 0.85 m ³
埋 戻 し (発生土)	$V = 0.85 - 0.620 \times 0.800 \times 0.630$ $- 0.477 \times 0.800 \times 0.220$	= 0.45 m ³

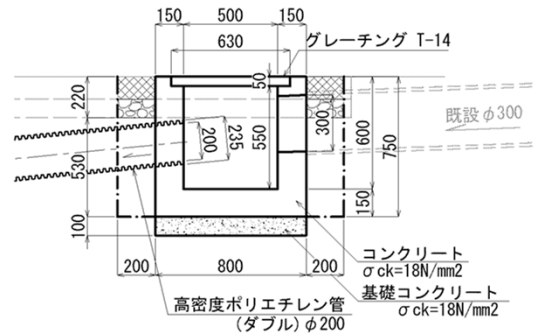
集水桝 D

500×500×600H

平面図



断面図



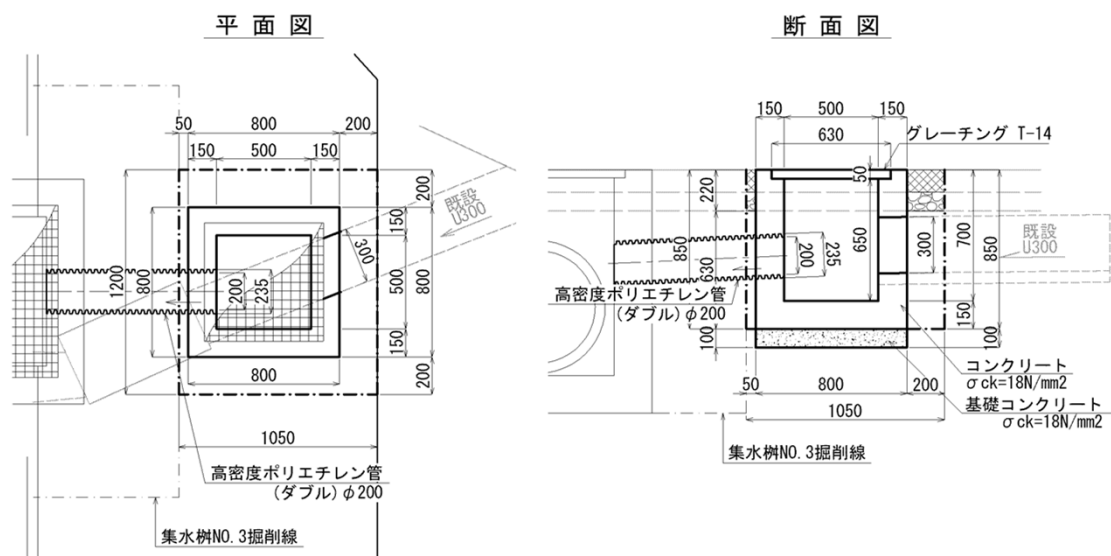
流入A U300 桝深 0.600 m
 流入B --- 受枠長辺 0.630 m
 流入C --- 受枠短辺 0.630 m
 流出D φ200 受枠高 0.050 m

1箇所当り

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
コンクリート	$V = 0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.550$ $- 0.630 \times 0.630 \times 0.050$ $- 0.300 \times 0.300 \times 0.150$ $- \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.150$	= 0.303 m ³
型 枠	$A = 0.800 \times 0.750 \times 4 + 0.500 \times 0.600 \times 4$	= 3.60 m ²
桝 蓋	グレーチング □500×500用 T-14 受枠共 受枠高50mm	= 1.0 組
基礎コンクリート	$18\text{N/mm}^2 \quad t=10\text{cm}$ $V = 0.800 \times 0.800 \times 0.100$	= 0.06 m ³
床 堀 り	$V = 1.200 \times 1.200 \times 0.750 + 0.800 \times 0.800 \times 0.100$ $- 1.38 \text{ m}^2 \times 0.220$	= 0.84 m ³
埋 戻 し (発生土)	$V = 0.84 - 0.800 \times 0.800 \times 0.530$ $- \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.200$	= 0.49 m ³

集水樹 E

500×500×700H



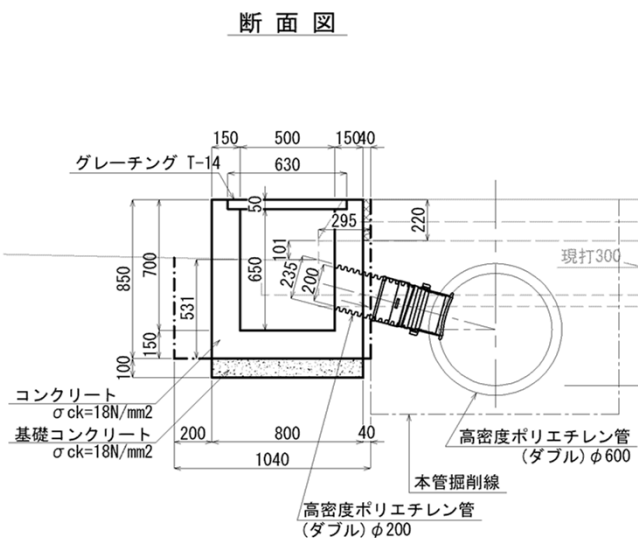
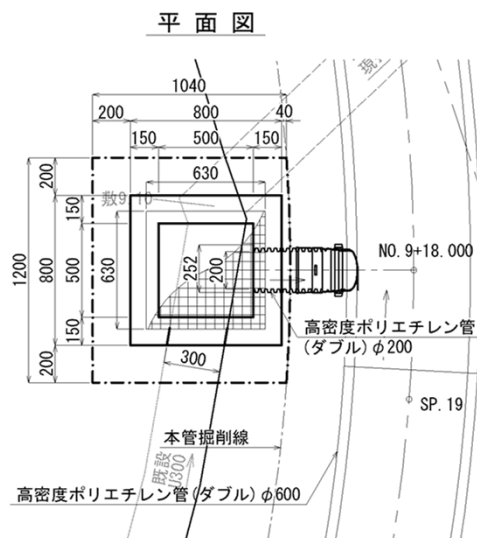
流入A U300
 流入B ---
 流入C ---
 流出D φ200

樹深 0.700 m
 受枠長辺 0.630 m
 受枠短辺 0.630 m
 受枠高 0.050 m

1箇所当り

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
コンクリート	$V = 0.800 \times 0.800 \times 0.850 - 0.500 \times 0.500 \times 0.650$ $- 0.630 \times 0.630 \times 0.050$ $- 0.300 \times 0.300 \times 0.150$ $- \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.150$	= 0.342 m ³
型 枠	$A = 0.800 \times 0.850 \times 4 + 0.500 \times 0.700 \times 4$	= 4.12 m ²
樹 蓋	グレーチング □500×500用 T-14 受枠共 受枠高50mm	= 1.0 組
基礎コンクリート	$18\text{N/mm}^2 \quad t=10\text{cm}$ $V = 0.800 \times 0.800 \times 0.100$	= 0.06 m ³
床 堀 り	$V = 1.050 \times 1.200 \times 0.630 + 0.800 \times 0.800 \times 0.100$	= 0.86 m ³
埋 戻 し (発生土)	$V = 0.86 - 0.800 \times 0.800 \times 0.630$ $- \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.050$	= 0.45 m ³

500 × 500 × 700H



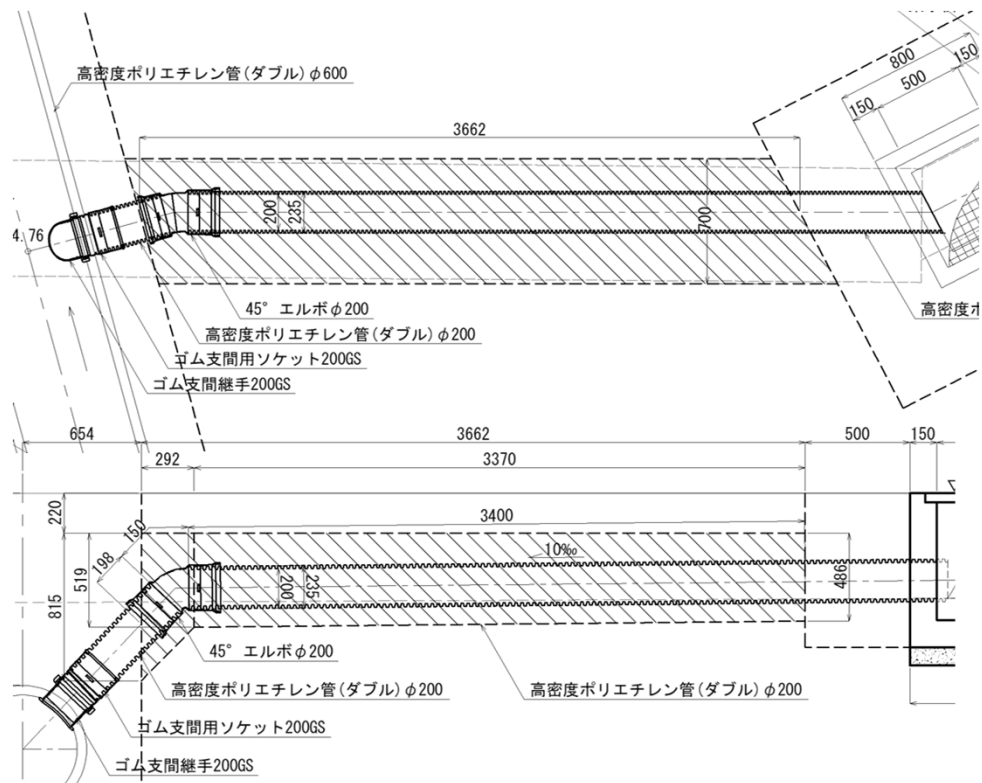
流入A	U300
流入B	---
流入C	---
流出D	$\phi 200$

桁深	0.700	m
受枠長辺	0.630	m
受枠短辺	0.630	m
受枠高	0.050	m

1箇所当り

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
コンクリート	18N/mm2 $V = 0.800 \times 0.800 \times 0.850 - 0.500 \times 0.500 \times 0.650$ $- 0.630 \times 0.630 \times 0.050$ $- 0.300 \times 0.300 \times 0.150$ $- \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.150$	= 0.342 m3
型 枠	$A = 0.800 \times 0.850 \times 4 + 0.500 \times 0.700 \times 4$	= 4.12 m2
柵 蓋	グレーチング □500×500用 T-14 受枠共 受枠高50mm	= 1.0 組
基礎コンクリート	18N/mm2 t=10cm $V = 0.800 \times 0.800 \times 0.100$	= 0.06 m3
床 掘 り	$V = 1.040 \times 1.200 \times 0.531 + 0.295 \times 1.200 \times 0.101$ $+ 0.800 \times 0.800 \times 0.100$	= 0.76 m3
埋 戻 し (発生土)	$V = 0.76 - 0.800 \times 0.800 \times 0.531$ $- 0.295 \times 0.800 \times 0.101$ $- \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.040$	= 0.39 m3

集水桝A部 取付管土工 (ポリエチレン管 φ200mm)

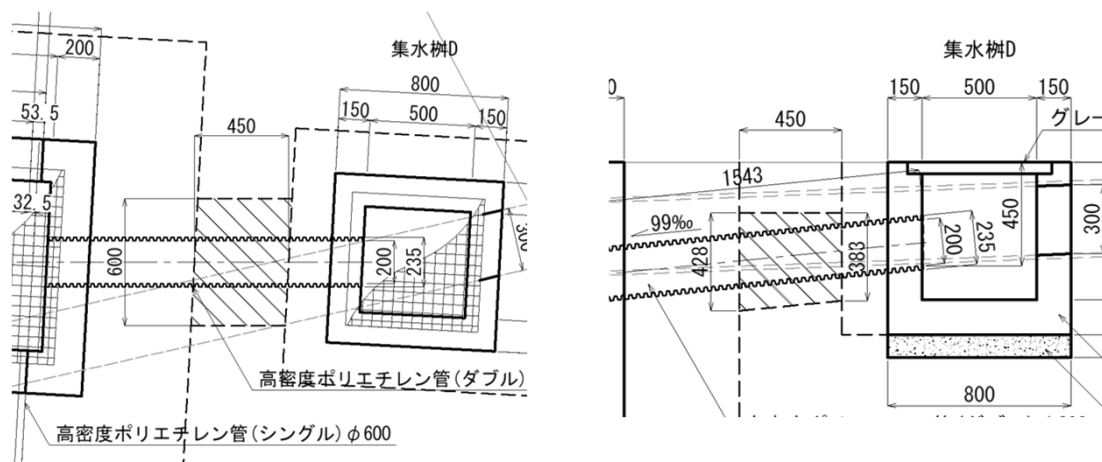


※取付管の土工は集水桝A,D以外は本管および桝の土工に含まれる。

1箇所当り

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
床 堀 り	$V = (0.486 + 0.519) \times \frac{1}{2} \times 3.370 \times 0.700 + (0.519 + 0.815) \times \frac{1}{2} \times 0.292 \times 0.700 = 1.32 \text{ m}^3$	1.32 m ³
埋 戻 し (発生土)	$V = 1.32 - \pi/4 \times 0.235^2 \times 3.748 = 1.16 \text{ m}^3$ 3.40+0.15+0.198	1.16 m ³

集水桝D部 取付管土工 (ポリエチレン管 φ200mm)



※取付管の土工は集水桝A,D以外は本管および桝の土工に含まれる。

1箇所当り

種 別	略 図 及 び 算 式	数 量
床 堀 り	$V = (0.383 + 0.428) \times 1/2 \times 0.450$	= 0.18 m ³
埋 戻 し (発生土)	$V = 0.18 - \pi/4 \times 0.235^2 \times 0.450$	= 0.16 m ³

市道忽戸6号線外 道路維持工事 日数算定表

工 種	仕 様 ・ 寸 法		数 量	単位	日当たり施工量	必要日数	備 考
掘削	土砂 小規模(標準)		68.12	m3	37.00	1.841	
埋戻し	土砂 小規模		2.10	m3	40.00	0.053	
舗装版切断	Co舗装版 t=100mm		110.80	m	129.00	0.859	
舗装版破碎(小規模)	Co舗装版 t=100mm(平均)		567.70	m2	23.00	24.683	
路盤工	RC-40 t=100mm		594.44	m2	268.00	2.218	
コンクリート舗装	18-8-25(高炉) t=120mm	溶接金網φ6 目地@8m 路盤紙	594.44	m2	69.00	8.615	
コンクリート擁壁	18-8-25(高炉) 型枠		5.39	m3	4.00	1.348	
プレキャスト擁壁	2.0m超え3.5m以下		11.00	m	22.00	0.500	
プレキャスト擁壁	1.0m超え2.0m以下		15.32	m	26.00	0.589	
プレキャスト擁壁	均しコンクリート		4.41	m3	4.00	1.103	
転落(横断)防止柵	柵高1.1m アンカーボルト固定		24.35	m	80.00	0.304	
転落(横断)防止柵	柵高1.1m アンカーボルト固定	L=1m未満	1.20	m	30.00	0.040	
転落(横断)防止柵	柵高1.1m プレキャストコンクリートブロック建込		3.00	m	75.00	0.040	
床掘(掘削)	軟岩 片切掘削		524.26	m3	15.00	34.951	ブレーカーカタログ値より
埋戻し	土砂 小規模		396.56	m3	40.00	9.914	
土砂等運搬	土砂(岩塊含) 小規模 運搬距離 L=0.2km		133.46	m3	50.00	2.669	
プレキャストU型側溝	U450		0.6	m	26.0	0.023	
プレキャストU型側溝	U300		0.6	m	26.0	0.023	
プレキャストU型側溝	U180		0.6	m	28.0	0.021	
暗渠排水管	波状管 ダブル管φ600		151.06	m	150.00	1.007	
暗渠排水管	波状管 ダブルSP管φ600		101.80	m	150.00	0.679	
暗渠排水管	波状管 シングル管φ600		18.38	m	150.00	0.123	
暗渠排水管	波状管 ダブルSP管φ500		11.37	m	150.00	0.076	
暗渠排水管	波状管 ダブル管φ200		8.40	m	273.00	0.031	
現場打集水樹	800×800×1050	集水樹No.1	1	箇所	1	1.000	0.92m3～0.97m3
現場打集水樹	800×800×1200	集水樹No.2	1	箇所	2	0.500	1.03m3～1.09m3
現場打集水樹	800×800×1100	集水樹No.3	1	箇所	1	1.000	0.97m3～1.03m3

市道忽戸6号線外 道路維持工事 日数算定表

現場打集水樹	800×800×1050	集水樹No.4	1	箇所	1	1.000	0.92m3～0.97m3
現場打集水樹	800×800×1400	集水樹No.5	1	箇所	2	0.500	1.15m3～1.22m3
現場打集水樹	800×800×1050	集水樹No.6	1	箇所	1	1.000	0.97m3～1.03m3
現場打集水樹	500×500×700	集水樹A	1	箇所	3	0.333	0.32m3～0.34m3
現場打集水樹	500×500×600	集水樹B	1	箇所	3	0.333	0.30m3～0.32m3
現場打集水樹	500×500×700	集水樹C	1	箇所	3	0.333	0.32m3～0.34m3
現場打集水樹	500×500×600	集水樹D	1	箇所	3	0.333	0.30m3～0.32m3
現場打集水樹	500×500×700	集水樹E	1	箇所	3	0.333	0.34m3～0.36m3
現場打集水樹	500×500×700	集水樹F	1	箇所	3	0.333	0.34m3～0.36m3
プレキャストマンホール	マンホール規格:組立2号 蓋 T-14	No.1	1	箇所	4	0.250	
プレキャストマンホール	マンホール規格:組立2号 蓋 T-14	No.2	1	箇所	4	0.250	
蓋	□800グレーチングT-14		6	枚	250	0.024	側溝蓋引用
蓋	□500グレーチングT-14		6	枚	333	0.018	側溝蓋引用
工事用道路盛土	2.5m以上4.0m未満		444.14	m3	86.00	5.164	
工事用道路盛土	運搬距離 L=0.2km		444.14	m3	50.00	8.883	
土木シート	ポリプロピレン系 t=0.37mm		1,691.47	m2	540.00	3.132	遮水シート引用
プラシキ	樹脂製敷板 1219*2438 両面滑り止め	設置	675	m2	656	1.028	2.97m2×227枚
プラシキ	樹脂製敷板 1219*2438 両面滑り止め	撤去	675	m2	701	0.962	2.97m2×227枚
舗装版切断	Co t=15cm超		2.40	m	67.00	0.036	
コンクリート構造物取壊し	無筋Co 機械施工	既設縁石 既設擁壁	1.62	m3	19.00	0.085	
コンクリート構造物復旧	18-8-25(高炉)	縁石 擁壁	1.62	m3	4	0.405	
仮排水管設置	波状管 ダブル管φ350		20.00	m	273.00	0.073	
仮排水管設置	波状管 ダブルSP管φ350		19.46	m	273.00	0.071	
仮排水管設置	直管 φ400		4.00	m	125.00	0.032	
仮排水管撤去	波状管 ダブル管φ350		15.00	m	546.00	0.027	
仮排水管撤去	波状管 ダブルSP管φ350		19.46	m	546.00	0.036	
仮排水管撤去	直管 VUφ400		4.00	m	250.00	0.016	
必要日数						119.2	