

**令和7年度 排水路改修工事(1期工事-施設流末工区)
数量総括表(1/2)**

名称	規格	摘要	数量
土工			
残土	砂質土		5.5 m3
運搬	運搬距離0.3km		5.5 m3
撤去工			
既設ヒューム管撤去			
コンクリート殻	無筋構造物		5.5 m3
運搬	運搬距離9.2km (海陽町西野建材)		5.5 m3
処分費	無筋構造物		5.5 m3
2号既設集水ます撤去工			
コンクリート殻	無筋構造物		1.5 m3
運搬	運搬距離9.2km (海陽町西野建材)		1.5 m3
処分費	無筋構造物		1.5 m3
3号既設集水ます撤去工			
コンクリート殻	無筋構造物		1.5 m3
運搬	運搬距離9.2km (海陽町西野建材)		1.5 m3
処分費	無筋構造物		1.5 m3
土留め工			
作業土工			
床掘	砂質土		57.6 m3
埋戻し	砂質土		64.2 m3
舗装撤去復旧工			
カッター工	t=4cm		27.0 m
AS撤去	t=4cm		36.7 m2
			1.5 m3
舗装復旧	AS=4cm 路盤(RC-40)=10cm		27.1 m2
排水工			
7号U型側溝設置工			
側溝設置工	延長		11.5 m
側溝(本体)	プレキャストU型側溝 (600x700)自由勾配		11.5 m
	側溝(本体) (600x700)自由勾配 L=2.00m		4 本
"	プレキャストU型側溝 (600x700)自由勾配 L=1.00m		1 本
"	プレキャストU型側溝 (600x700)自由勾配 L=1.483m		1 本
"	プレキャストU型側溝 (600x700)自由勾配 L=1.035m		1 本
側溝(蓋)	横断用グレーチング蓋B600 用 L=1.00m		9 組
"	横断用グレーチング蓋B600 用 L=1.483m		1 組
"	横断用グレーチング蓋B600 用 L=1.035m		1 組
敷モルタル	1:3		0.3 m3
基礎コンクリート	σ _{ck} =18N/mm ²		1.0 m3
同上型枠	無筋構造物		2.3 m2
基面整正	砂質土		10.4 m2
基礎碎石	RC-40 t=150		10.4 m2

令和7年度 排水路改修工事(1期工事-施設流末工区)
数量総括表(2/2)

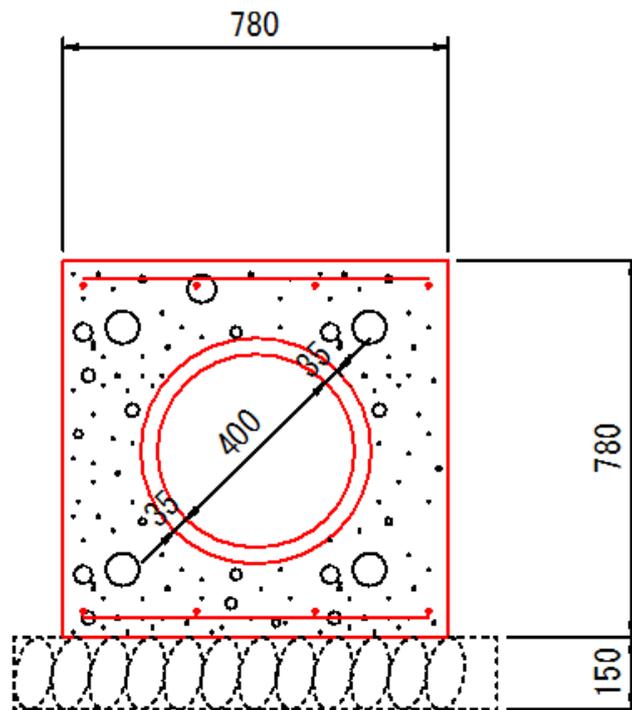
8号U型側溝設置工	延長		1.4 m
床掘	砂質土		2.7 m ³
埋戻し	砂質土		1.6 m ³
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$		0.5 m ³
型枠	無筋構造物		4.6 m ²
鉄筋	D13 SD345		21.5 kg
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$		0.1 m ³
同上型枠	無筋構造物		0.3 m ²
基面整正	砂質土		1.0 m ²
基礎碎石	RC-40 t=150		1.0 m ²
4号集水ます設置工	基数		1 基
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$		0.8 m ³
型枠	無筋構造物		7.0 m ²
基面整正			2.0 m ²
基礎碎石	RC-40 t=200		2.0 m ²
グレーチング蓋	鋼製グレーチング 900x900用(ますぶた ・ボルト固定式・す べり止め型)		1 組
5号集水ます設置工	基数		1 基
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$		1.0 m ³
型枠	無筋構造物		8.6 m ²
基面整正			2.0 m ²
基礎碎石	RC-40 t=200		2.0 m ²
グレーチング蓋	鋼製グレーチング 900x900用(ますぶた ・ボルト固定式・す べり止め型)		1 組
仮設工			
土留め矢板工			
損料	II型 矢板長6.5m		45 枚
鋼矢板打ち込み (重量)	パイプロハンマ施工		89 枚 40.1 t
鋼矢板引き抜き (重量)	パイプロハンマ施工		89 枚 40.1 t
仮設盛土	流用土		7.6 m ³
敷き鉄板設置撤去工			
敷き鉄板設置撤去 敷き鉄板損料			54.0 m ²
敷き鉄板 (重量)	22*1524*3048		12 枚 9.6 t
締切排水工			
ポンプ運転	普通型(潜水ポンプ)口径 200mm ディーゼルエンジン駆動・ 排出ガス対策型(第2次基 準値) 35kVA		30 日
ポンプ設置撤去			1 箇所
附帯工			
事業標示石碑移設・ 設置工 (移設時)			
床掘	砂質土		0.9 m ³
埋戻し	砂質土		0.9 m ³
石碑移設 (設置時)			128.7 kg
床掘	砂質土		0.9 m ³
埋戻し	砂質土		0.9 m ³
石碑設置			128.7 kg

1期工事-施設流末工区-残土量計算

名 称	単位	数 量			
		床掘	埋戻し	仮設盛土 設置	仮設盛土 撤去
		砂質土	砂質土	流用土	流用土
土工					
整地工					
撤去工					
既設L型側溝撤去工	m3				
既設U型側溝撤去工	m3				
既設ヒューム管撤去工	m3				
1号既設集水ます撤去工	m3				
2号既設集水ます撤去工	m3				
3号既設集水ます撤去工	m3				
土留め工					
作業土工	m3				
床掘	m3	57.6			
埋戻し	m3		64.2		
排水工					
1号L型側溝設置工	m3				
1-1号U型側溝設置工	m3				
3-1号U型側溝設置工	m3				
3-2号U型側溝設置工	m3				
4-1号U型側溝設置工	m3				
4-2号U型側溝設置工	m3				
7号U型側溝設置工	m3				
8号U型側溝設置工	m3	2.7	1.6		
1号集水ます設置工	m3				
2号集水ます設置工	m3				
3号集水ます設置工	m3				
4号集水ます設置工	m3				
5号集水ます設置工	m3				
仮設工					
仮設盛土	m3			7.6	7.6
附帯工					
事業標示石碑移設・設置工					
(移設時)	m3	0.9	0.9		
(設置時)	m3	0.9	0.9		
合計	m3	62.1	67.6	7.6	7.6
∴残土					
((床掘+仮設盛土撤去)-(埋戻し+仮設盛土設置)	m3				-5.5
					-5.5
		※不足しており他工事残土を流用して対応する。			

既設ヒューム管撤去工

数量計算書

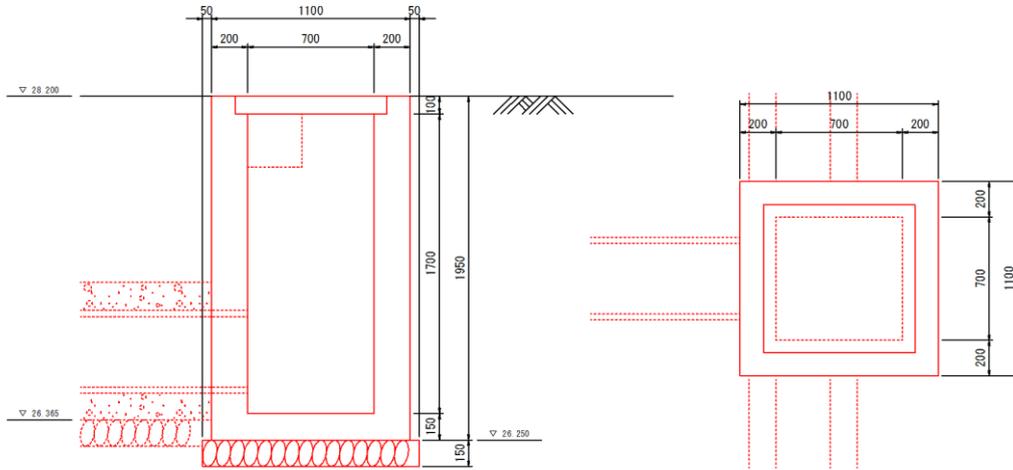


1.0 式当り

材 料	規 格	単 位	算 式	数 量
既設ヒューム管 撤去工			1次施工 2次施工	
延長		m	6.48 + 5.04	11.52
1.0当り数量				
床掘	砂質土	m ³	※土留め工で計上するため、ここでは計上しない。	
コンクリート 殻	無筋構造物	m ³	$0.78 \times 0.78 - 0.40^2 \times \pi / 4$	0.48
運搬	運搬距離9.2km (海陽町西野建材)	m ³		0.48
処分費	無筋構造物	m ³		0.48
1式当り数量				
コンクリート 殻	無筋構造物	m ³	0.48 × 11.52	5.53
運搬	運搬距離9.2km (海陽町西野建材)	m ³	0.48 × 11.52	5.53
処分費	無筋構造物	m ³	0.48 × 11.52	5.53

2号既設集水ます撤去工

数量計算書

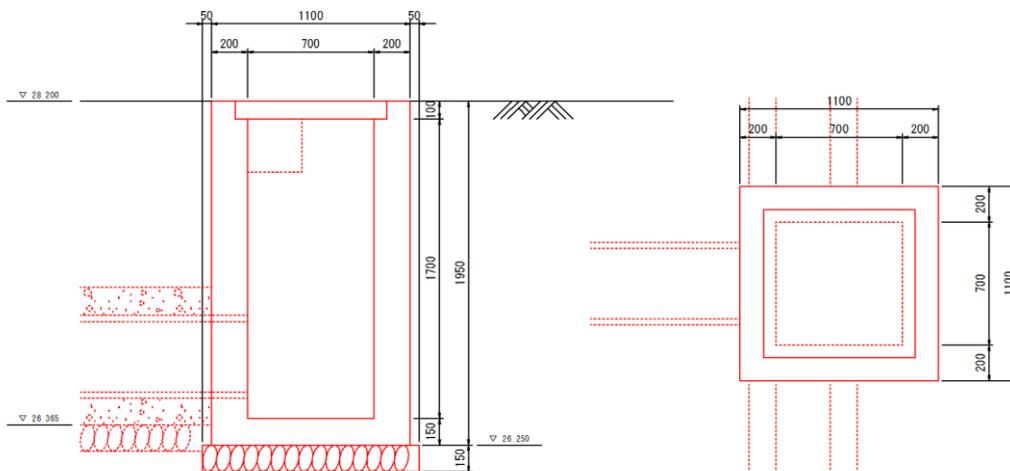


1.0 式当り

材 料	規 格	単 位	算 式	数 量
2号既設集水ます 撤去工				
基数		基		1
1箇所当り数量				
床掘	砂質土	m3	※床掘は土留工で計上しているため、 ここでは計上しない。	0.00
コンクリート 殻	無筋構造物	m3	$1.10 \times 1.10 \times 1.95 - 0.70 \times 0.70 \times 1.70$	1.53
運搬	運搬距離9.2km (海陽町西野建材)	m3		1.53
処分費	無筋構造物	m3		1.53
1式当り数量				
コンクリート 殻	無筋構造物	m3	1.53 × 1	1.53
運搬	運搬距離9.2km (海陽町西野建材)	m3	1.53 × 1	1.53
処分費	無筋構造物	m3	1.53 × 1	1.53

3号既設集水ます撤去工

数量計算書

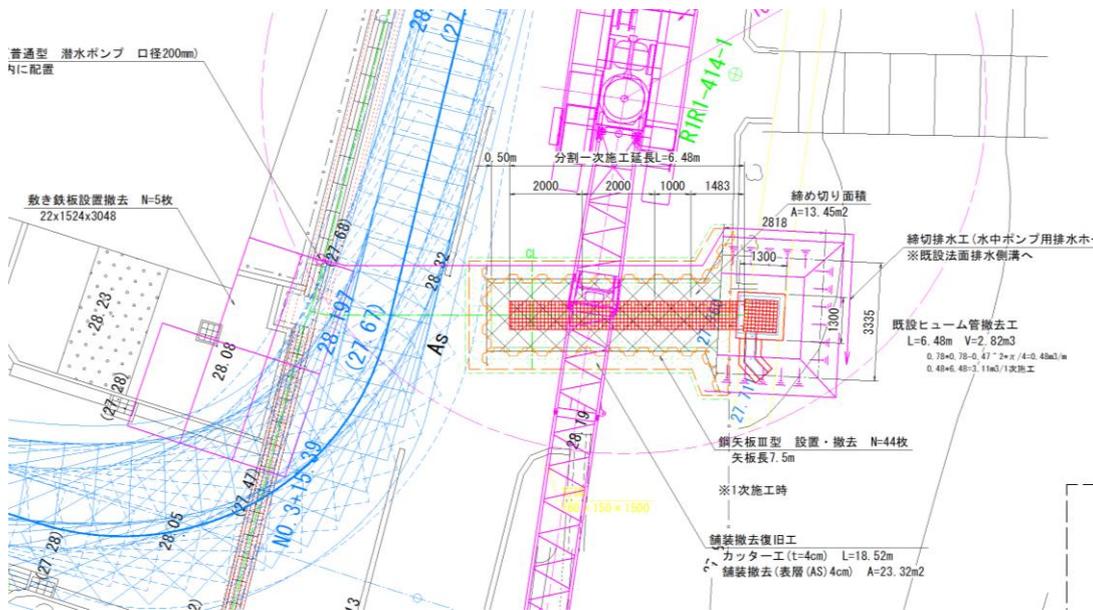


1.0 式当り

材 料	規 格	単 位	算 式	数 量
3号既設集水ます 撤去工				
基数		基		1.00
1箇所当り数量				
床掘	砂質土	m3	※床掘は土留工で計上しているため、 ここでは計上しない。	0.00
コンクリート 殻	無筋構造物	m3	$1.10 \times 1.10 \times 1.95 - 0.70 \times 0.70 \times 1.70$	1.53
運搬	運搬距離9.2km (海陽町西野建材)	m3		1.53
処分費	無筋構造物	m3		1.53
1式当り数量				
コンクリート 殻	無筋構造物	m3	1.53 × 1.00	1.53
運搬	運搬距離9.2km (海陽町西野建材)	m3	1.53 × 1.00	1.53
処分費	無筋構造物	m3	1.53 × 1.00	1.53

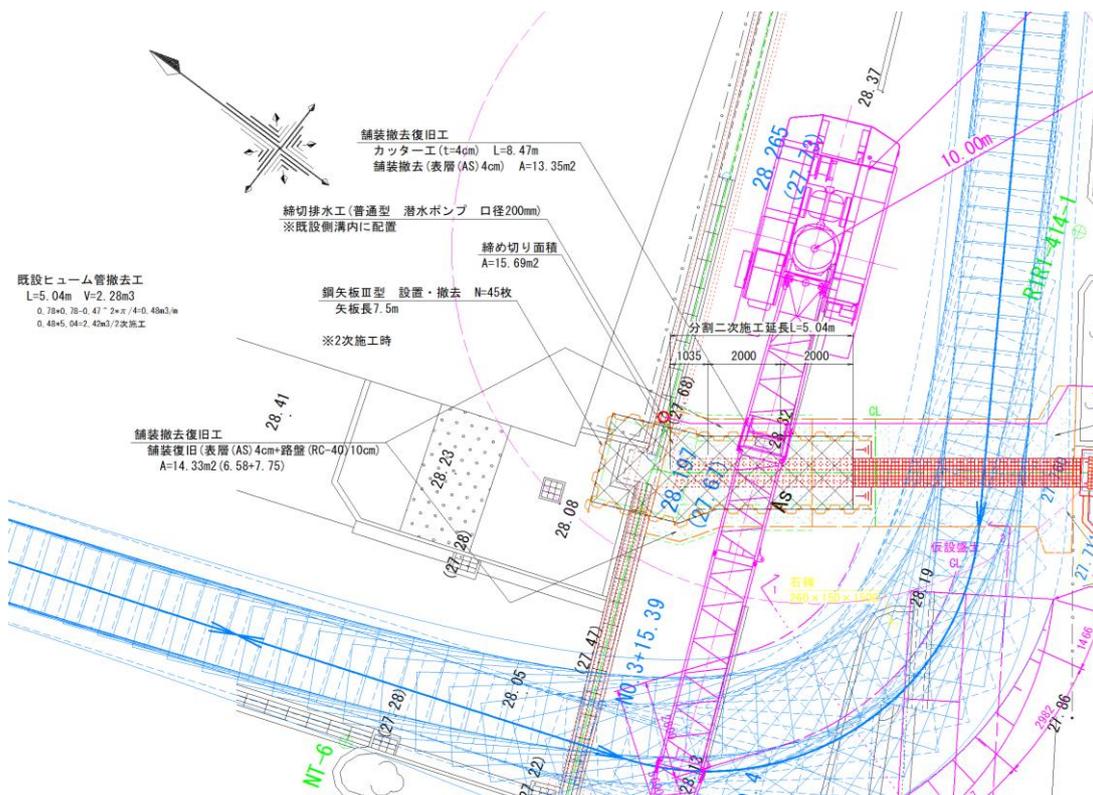
1次施工土留平面図

S=1/100

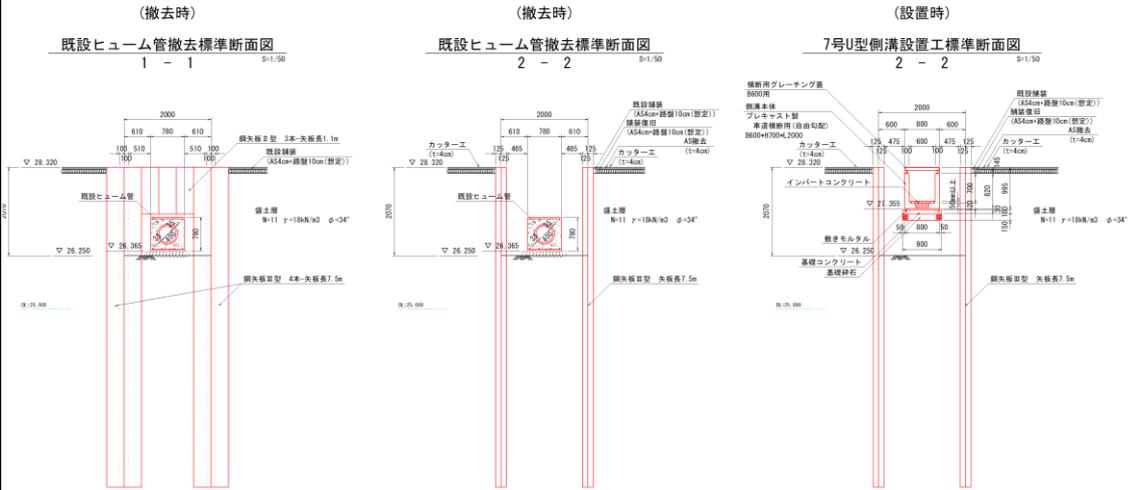


2次施工土留平面図

S=1/100

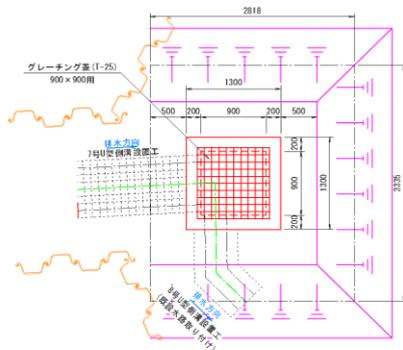


1.0 式当り



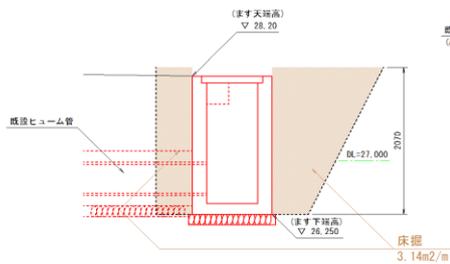
3号既設集水ます撤去工
5号集水ます設置工 土工図

S=1/50

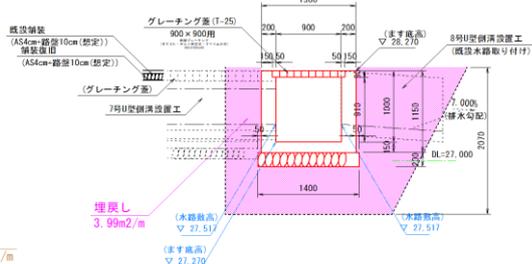


1基当り			
種別・細別	数量区分	単位	数量
床底	機械 土砂	m ³	3.14x3.34
埋戻し	機械 土砂	m ³	3.99x3.34

(3号既設集水ます撤去工 土工断面図)



(5号集水ます設置工 土工断面図)



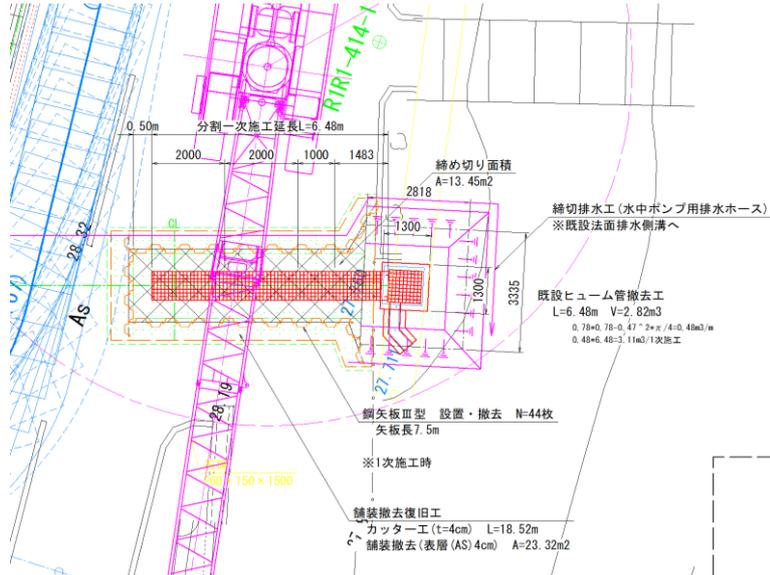
1.0 式当り

1.0 式当り

材 料	規 格	単 位	算 式	数 量
作業土工				
床掘	砂質土		1次施工	
			締め切り面積A= 13.45 m ²	
			床掘深さh= 2.03 m (2.07-0.04(AS厚))	
			床掘1(控除前) 13.45 * 2.03 = 27.30 m ³	
			床掘2 3.14 * 3.34 = 10.49 m ³	
			控除1(既設ヒューム管)	
			0.78*0.78*(6.48+0.50) = 4.25 m ³	
			控除2(3号集水ます撤去工)	
			1.10*1.10*1.95 = 2.36 m ³	
			∴床掘(控除後) 27.30 +10.49 - 4.25 - 2.36	
			= 31.18 m ³	
			2次施工	
			締め切り面積A= 15.69 m ²	
			床掘深さh= 2.03 m (2.07-0.04)	
			床掘(控除前) 15.69 * 2.03 = 31.85 m ³	
			控除1(既設ヒューム管)	
			0.78*0.78*5.04 = 3.07 m ³	
			控除2(2号集水ます撤去工)	
			1.10*1.10*1.95 = 2.36 m ³	
			∴床掘(控除後) 31.85 - 3.07 - 2.36	
			= 26.42 m ³	
		m ³	= 31.18 + 26.42	57.60
埋戻し	砂質土		1次施工	
			締め切り面積A= 13.45 m ²	
			埋戻し高h= 2.07 m (舗装厚(AS+路盤)は控除対応)	
			埋戻し1(控除前) 13.45 * 2.07 = 27.84 m ³	
			埋戻し2 3.99 * 3.34 = 13.33 m ³	
			控除1(7号U型側溝設置工)	
			(0.80*0.995+0.90*(0.10+0.15))*(6.48-0.20)	
			= 6.41 m ³	
			控除2(舗装復旧厚)	
			(5.50+5.44)*0.14 = 1.53 m ³	
			追加(既設ヒューム管撤去後)	
			0.78*0.78*(6.48+0.50) = 4.25 m ³	
			∴埋戻し(控除・追加後)	
			27.84 +13.33 - 6.41 - 1.53 + 4.25	
			= 37.48 m ³	
			2次施工	
			締め切り面積A= 15.69 m ²	
			埋戻し高h= 2.07 m (舗装厚(AS+路盤)は控除対応)	
			埋戻し(控除前) 15.69 * 2.07 = 32.48 m ³	
			控除1(7号U型側溝設置工)	
			(0.80*0.995+0.90*(0.10+0.15))*(5.04-0.20)	
			= 4.94 m ³	
			控除2(4号集水ます設置工)	
			1.30*1.30*1.15 = 1.94 m ³	
			控除3(舗装復旧路盤)	
			(6.57+7.66)*0.14 = 1.99 m ³	
			追加(既設ヒューム管撤去後)	
			0.78*0.78*5.04 = 3.07 m ³	
			∴埋戻し(控除・追加後)	
			32.48 - 4.94 - 1.94 - 1.99 + 3.07	
			= 26.68 m ³	
		m ³	= 37.48 + 26.68	64.16

1次施工土留平面図

S=1/100



2次施工土留平面図

S=1/100

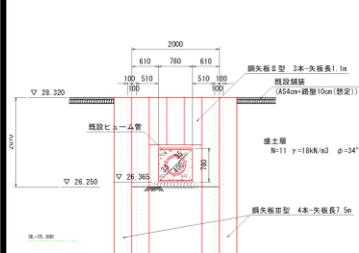


(撤去時)

既設ヒューム管撤去標準断面図

1-1

S=1/50

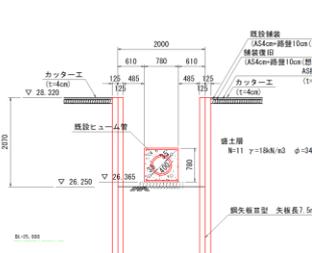


(撤去時)

既設ヒューム管撤去標準断面図

2-2

S=1/50

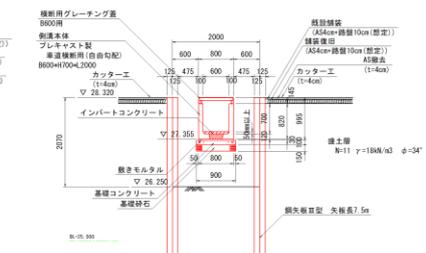


(設置時)

7号U型側溝設置工標準断面図

2-2

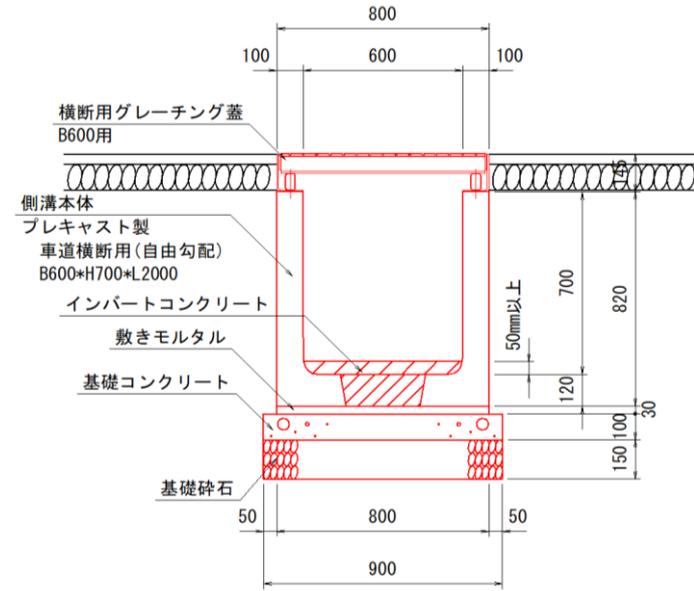
S=1/50



1.0 式当り

7号U型側溝設置工

数量計算書

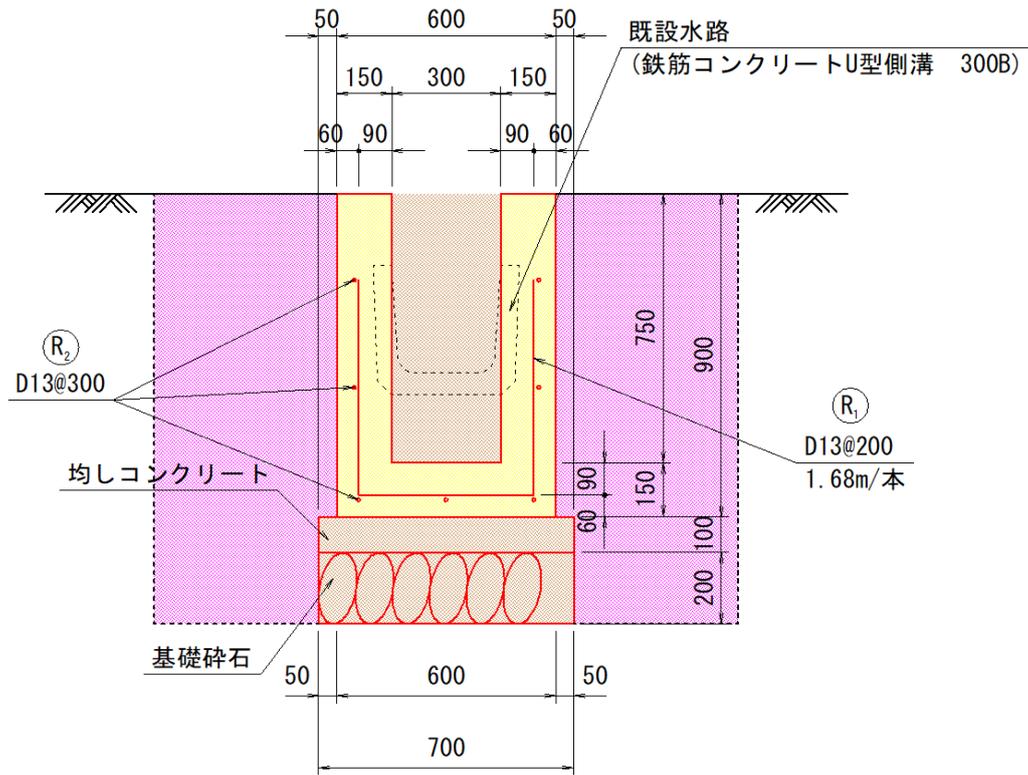


1.0 式当り

材 料	規 格	単 位	算 式	数 量
7号U型側溝設置工				
延長			11.52	11.52
1式当り数量				
床掘	機械 土砂	m3	※床掘は土留工で計上しているため、側溝設置工では計上しない。	
埋戻し	機械 土砂	m3	※埋戻しは土留工で計上しているため、側溝設置工では計上しない。	
側溝設置工	プレキャストU型側溝 (600x700)自由勾配	m	11.52	11.52
側溝(本体)	プレキャストU型側溝 (600x700)自由勾配 L=2.00m	本		4
"	プレキャストU型側溝 (600x700)自由勾配 L=1.00m	本		1
"	プレキャストU型側溝 (600x700)自由勾配 L=1.483m	本		1
"	プレキャストU型側溝 (600x700)自由勾配 L=1.035m	本		1
側溝(蓋)	横断用グレーチング蓋 B600用 L=1.00m	組		9
"	横断用グレーチング蓋 B600用 L=1.483m	組		1
"	横断用グレーチング蓋 B600用 L=1.035m	組		1
敷モルタル	1:3	m3	0.80*0.03*11.52	0.28
基礎コンクリート	σ ck=18N/mm ²	m3	0.90*0.10*11.52	1.04
同上型枠	無筋構造物	m ²	0.10*2*11.52	2.30
基面整正	砂質土	m ²	0.90*11.52	10.37
基礎碎石	RC-40 t=150	m ²	0.90*11.52	10.37

8号U型側溝設置工

数量計算書

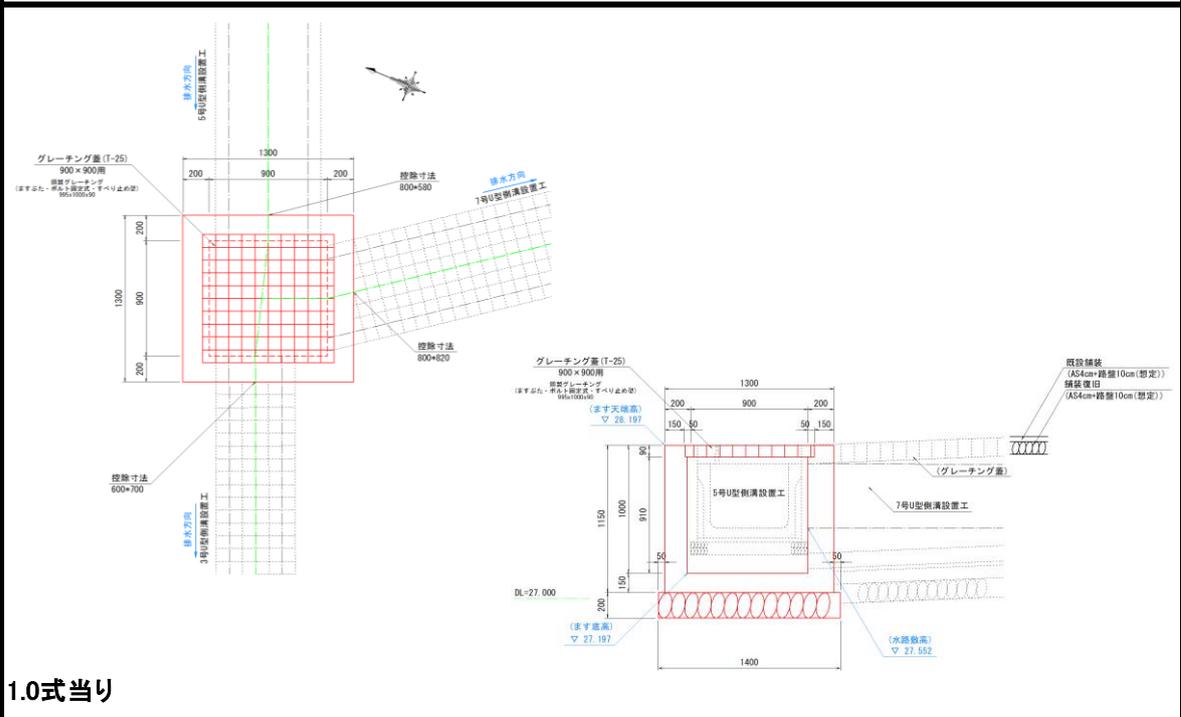


1.0 式当り

材 料	規 格	単 位	算 式	数 量
8号U型側溝設置工				
延長			1.40	1.40
1.0m当り数量				
床掘	砂質土	m3	$(0.50+0.60+0.50) \times (0.90+0.10+0.20)$	1.92
埋戻し	砂質土	m3	$(0.50 \times 1.20 - 0.05 \times 0.30) \times 2$	1.17
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	$0.90 \times 0.60 - 0.75 \times 0.30$	0.32
型枠	無筋構造物	m2	$0.90 \times 2 + 0.75 \times 2$	3.30
鉄筋	D13 SD345	kg	$0.995 \times (5 \times 1.68 + 7 \times 1.00)$	15.32
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	$(0.05+0.60+0.05) \times 0.10$	0.07
同上型枠	無筋構造物	m2	$0.1 \times 2 \times 1.00$	0.20
基面整正	砂質土	m2	$0.05+0.60+0.05$	0.70
基礎碎石	RC-40 t=150	m2	$0.05+0.60+0.05$	0.70
1式当り数量				
床掘	砂質土	m3	1.92 × 1.40	2.69
埋戻し	砂質土	m3	1.17 × 1.40	1.64
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	0.32 × 1.40	0.45
型枠	無筋構造物	m2	3.30 × 1.40	4.62
鉄筋	D13 SD345	kg	15.32 × 1.40	21.45
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	0.07 × 1.40	0.10
同上型枠	無筋構造物	m2	0.20 × 1.40	0.28
基面整正	砂質土	m2	0.70 × 1.40	0.98
基礎碎石	RC-40 t=150	m2	0.70 × 1.40	0.98

4号集水ます設置工

数量計算書

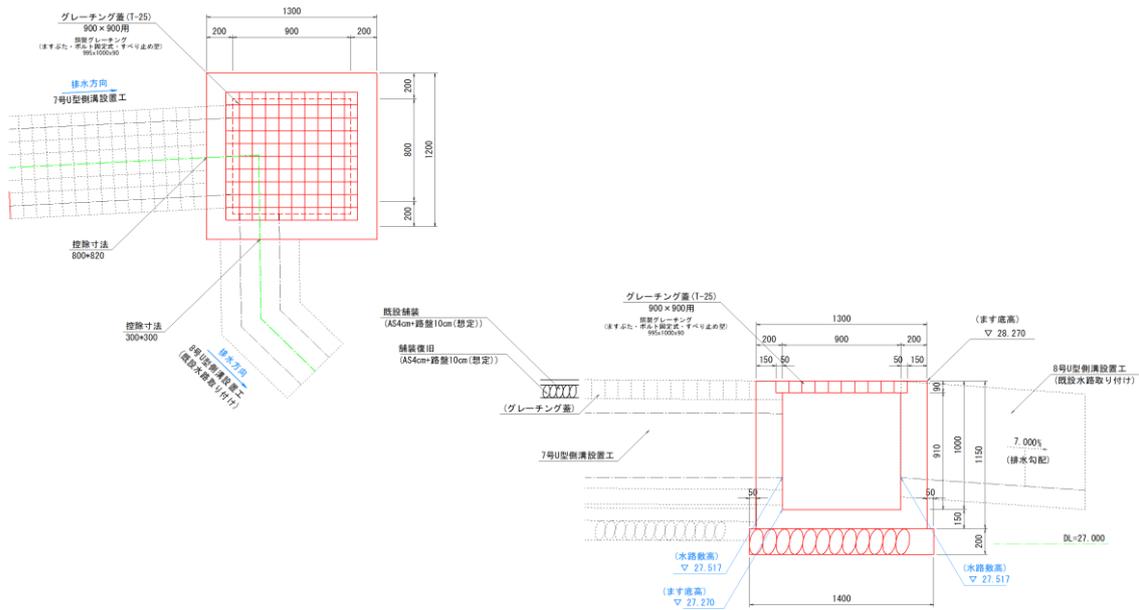


1.0式当り

材 料	規 格	単 位	算 式	数 量
4号集水ます設置工				
基数		基		1
1箇所当り数量				
床掘	砂質土	m3	※床掘は土留めで計上しているため、集水ます設置工では計上しない。	
埋戻し	砂質土	m3	※埋戻しは土留めで計上しているため、集水ます設置工では計上しない。	
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	1.30*1.30*1.15-0.90*0.90*0.91-0.995*1.00*0.09-0.80*0.58*0.20-0.60*0.70*0.20-0.80*0.82*0.20	0.81
型枠	無筋構造物	m2	1.30*4*1.15+0.90*4*1.15-0.80*0.58*2-0.60*0.70*2-0.80*0.82*2	7.04
基面整正		m2	1.40*1.40	1.96
基礎砕石	RC-40 t=200	m2	1.40*1.40	1.96
グレーチング蓋	鋼製グレーチング 900x900用(ますぶた・ボルト固定式・すべり止め型)	組		1
1式当り数量				
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	0.81 × 1	0.81
型枠	無筋構造物	m2	7.04 × 1	7.04
基面整正		m2	1.96 × 1	1.96
基礎砕石	RC-40 t=200	m2	1.96 × 1	1.96
グレーチング蓋	鋼製グレーチング 900x900用(ますぶた・ボルト固定式・すべり止め型)	組	1 × 1	1

5号集水ます設置工

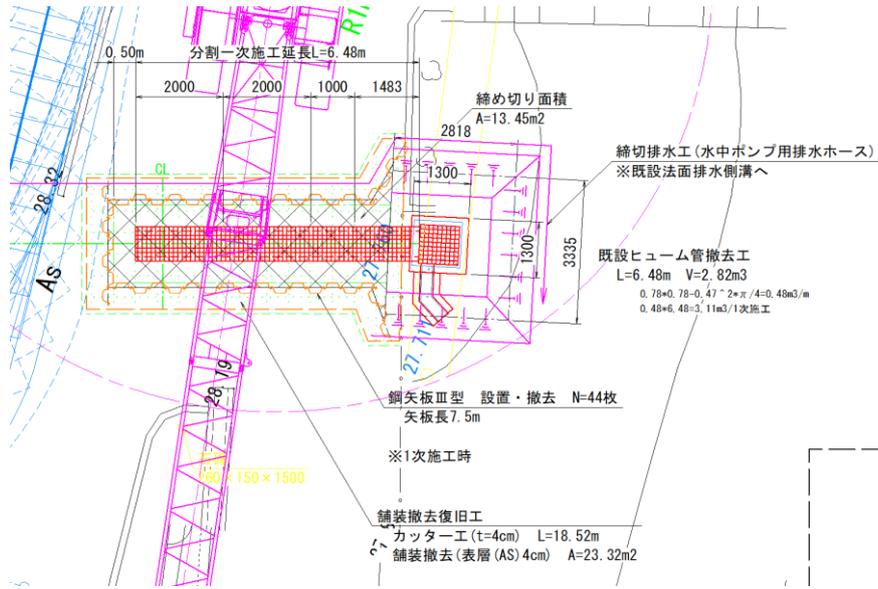
数量計算書



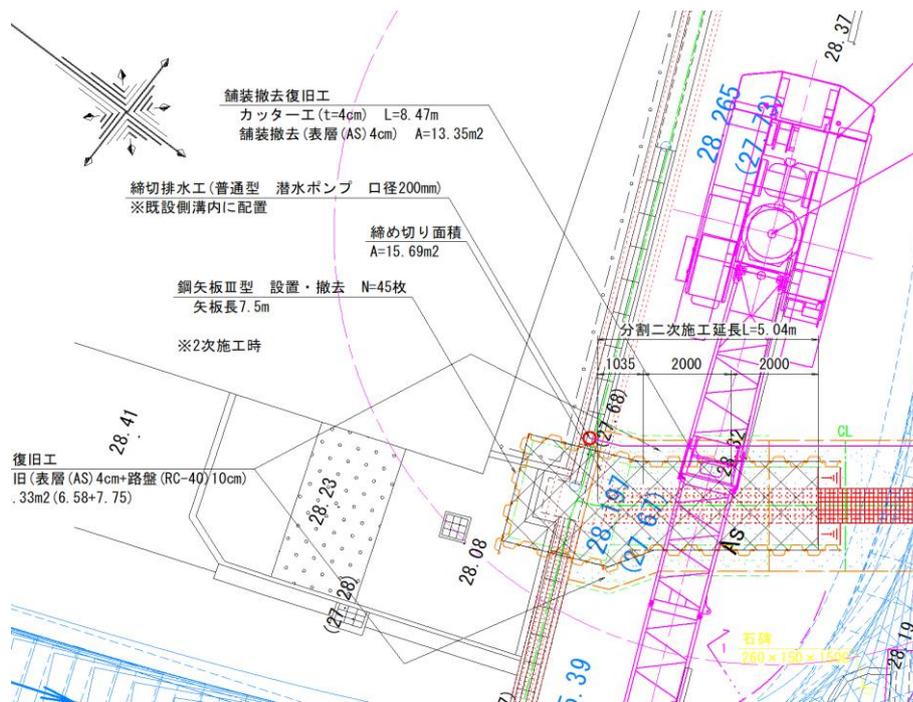
1.0 式当り

材 料	規 格	単 位	算 式	数 量
5号集水ます設置工				
基数		基		1
1箇所当り数量				
床掘	砂質土	m3	※床掘は土留めで計上しているため、集水ます設置工では計上しない。	
埋戻し	砂質土	m3	※埋戻しは土留めで計上しているため、集水ます設置工では計上しない。	
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	$1.30*1.30*1.15-0.90*0.90*0.91-0.995*1.00*0.09-0.80*0.82*0.20-0.30*0.30*0.20$	0.97
型枠	無筋構造物	m2	$1.30*4*1.15+0.90*4*1.15-0.80*0.82*2-0.30*0.30*2$	8.63
基面整正		m2	$1.40*1.40$	1.96
基礎碎石	RC-40 t=200	m2	$1.40*1.40$	1.96
グレーチング蓋	鋼製グレーチング 900x900用(ますぶた・ボルト固定式・すべり止め型)	組		1
1式当り数量				
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	0.97 × 1	0.97
型枠	無筋構造物	m2	8.63 × 1	8.63
基面整正		m2	1.96 × 1	1.96
基礎碎石	RC-40 t=200	m2	1.96 × 1	1.96
グレーチング蓋	鋼製グレーチング 900x900用(ますぶた・ボルト固定式・すべり止め型)	組	1 × 1	1

1次施工土留平面図
S=1/100

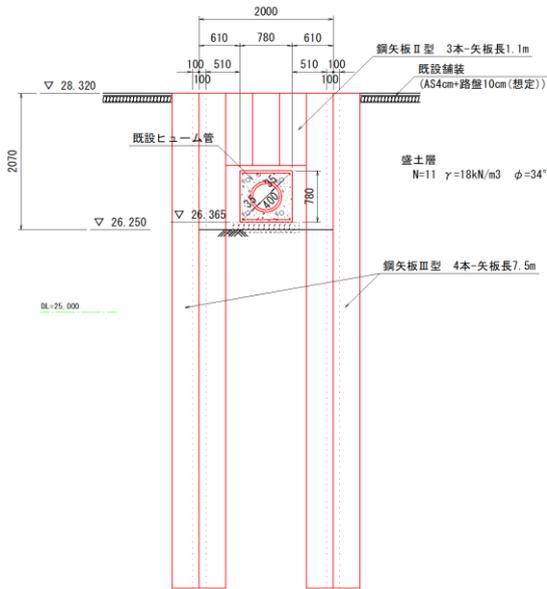


2次施工土留平面図
S=1/100



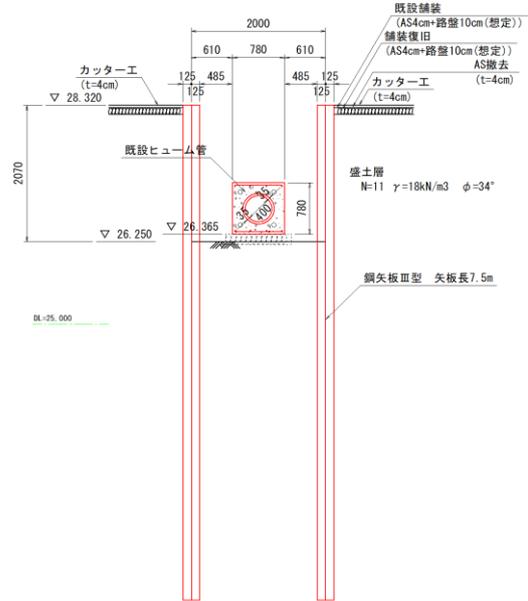
(撤去時)

既設ヒューム管撤去標準断面図
1 - 1 S=1/50



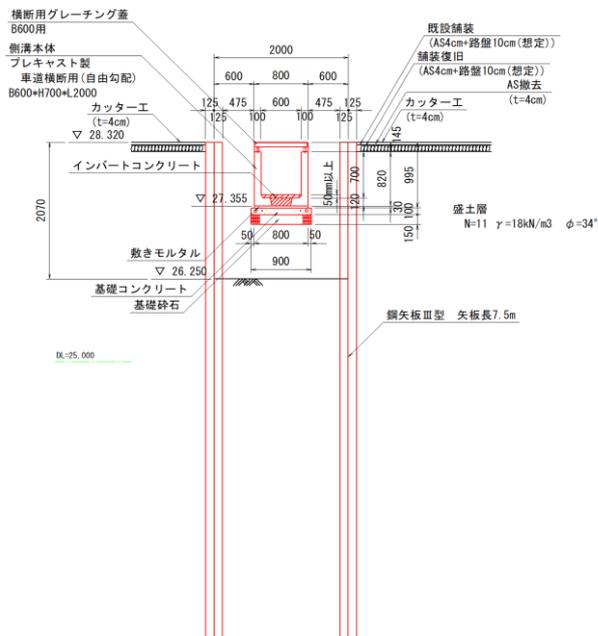
(撤去時)

既設ヒューム管撤去標準断面図
2 - 2 S=1/50



(設置時)

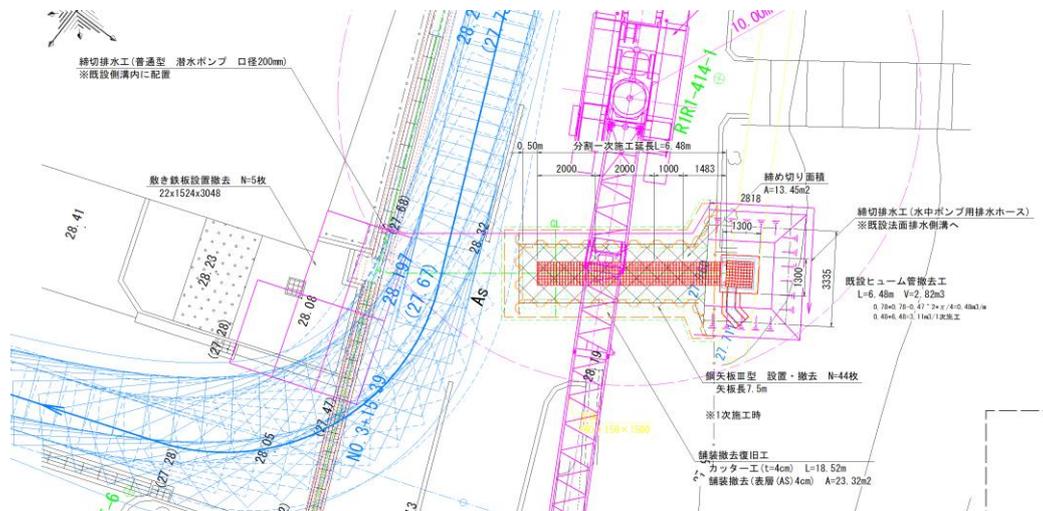
7号U型側溝設置工標準断面図
2 - 2 S=1/50



土 積 計 算 書

	点間距離 (m)	仮設盛土								
		断面	平均	数量	断面	平均	数量	断面	平均	数量
仮設盛土延長										
0	0.000	0.00								
+2.822	2.822	1.53	0.765	2.16						
+9.987	7.165	0.00	0.765	5.48	(備考: 総延長=2.822+2.817+2.982+1.466=9.987)					
合 計	9.987			m3 7.64						

1次施工土留平面図
S=1/100

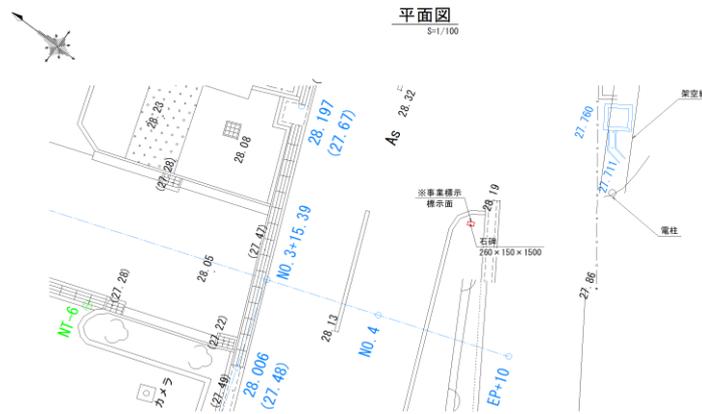


2次施工土留平面図
S=1/100

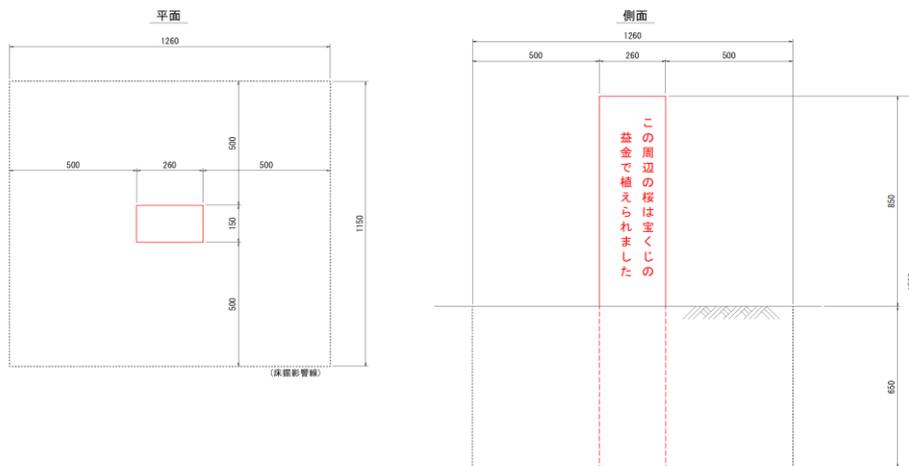


事業標示石碑移設・設置工

数量計算書



事業標示石碑形状図 S=1/10



1.0 式当り

材 料	規 格	単 位	算 式	数 量
事業標示石碑移設・設置工				
(移設時)				
床掘	砂質土	m3	$1.26 \times 1.15 \times 0.65 - 0.26 \times 0.15 \times 0.65$	0.92
埋戻し	砂質土	m3	$1.26 \times 1.15 \times 0.65$	0.94
石碑移設		kg	$0.26 \times 0.15 \times 1.50 \times 2200$	128.70
(設置時)				
床掘	砂質土	m3	$1.26 \times 1.15 \times 0.65$	0.94
埋戻し	砂質土	m3	$1.26 \times 1.15 \times 0.65 - 0.26 \times 0.15 \times 0.65$	0.92
石碑設置		kg	$0.26 \times 0.15 \times 1.50 \times 2200$	128.70
			※石碑の重量は軟岩の単位体積重量を使用して算出。	