

令和 8 年度 海津市公共下水道事業
海津処理区第 1 工区下水管布設工事

数量計算書

令和 8 年 3 月

海津市上下水道課

補 助

数量総括表【管渠工（開削）】

[8-1工区(補助)]

種別(レヘ＃3)	細別(レヘ＃4)	名称	規格	単位	数 量			備 考
					φ 150	φ 200	合 計	
管路土工	管路掘削	バックホウ床堀 (障害無)	BH 0.35m3 掘削深 h ≤1.5m 砂・砂質	m3	50.40		50.40	
		バックホウ床堀 (障害有)	BH 0.35m3 掘削深 h >1.5m 砂・砂質	m3	65.70		65.70	
		基面整正		m2	34.25		34.25	
	管路埋戻	機械埋戻D（土留工無） （路床・路体）	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材：良質発生土	m3				
		機械埋戻D（土留工有） （路床・路体）	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材：良質発生土	m3	100.50		100.50	
		機械埋戻D（土留工無） （路床・路体）	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材：盛土材（購入）	m3				
		機械埋戻D（土留工有） （路床・路体）	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材：盛土材（購入）	m3				
		機械埋戻D（土留工無） （路床・路体）	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材：盛土材（再利用土）	m3				
		機械埋戻D（土留工有） （路床・路体）	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材：盛土材（再利用土）	m3				
		発生土処理	土砂運搬費	m3	4.40		4.40	
			15tトラックにより押土					
		捨場処理費	土砂	m3	4.40		4.40	
管布設工	リブ付硬質塩化ビニル管	路線延長		m	38.06		38.06	
		リブ付硬質塩化ビニル管 布設工	人力施工	m	37.01		37.01	
		リブ付硬質塩化ビニル管 材料	L=4.0m/本 ゴム輪受口片受直管	本	10		10	
		継手類	リブ管用マンホール継手	個	2		2	
		副管分歧分継手	L=1.0m/本	個				
		コンクリート巻継手	φ 150用 L300×B356×H356	箇所				
		〃	φ 300用 L300×B507×H507	箇所				
管基礎工	管基礎	砕石基礎	砕石(RC-40) 機械施工	m3	3.30		3.30	
		管周埋戻	砕石(RC-40) 機械施工	m3	7.80		7.80	
管路土留工	建込み簡易土留	建込み簡易土留 建込・撤去	H=2.0m	m				
		〃	H=2.5m	m				
		〃	H=3.0m	m				
		〃	H=3.5m	m	38.06		38.06	
		〃	H=4.0m	m				
		建込み簡易土留 土留賃料	建込み簡易土留＋土留支保	式	-	-	1	
開削水替工	釜場排水	水替ポンプ運転	作業時排水	(m) 式	-	-		
		ポンプ据付撤去		現場	-	-		
地下水低下工	ウェルボイント工	ウェルボイント設置	サントフィルター不要	(m) 本	(38.06) 21		(38.06) 21	@2.00m
		ウェルボイント撤去		(m) 本	(38.06) 21		(38.06) 21	@2.00m
		ウェルボイント ポンプ設置		組	-	-	1	
		ウェルボイント ポンプ撤去		組	-	-	1	
		ウェルボイントポンプ 運転管理		式	-	-	1	
		ウェルボイント損料		式	-	-	1	
		シエット装置損料		式	-	-	1	

数量総括表【マンホール工】

[8-1工区(補助)]

種別(レベル3)	細別(レベル4)	名称	規格	単位	数量	備考
組立 マンホール工	組立1号マンホール	人孔蓋	φ 600mm 市章付 T-25 受枠共 海津町仕様	組		
		〃	φ 600mm 市章付 T-14 受枠共 海津町仕様	組	1	
		調整金具	H=25mm	個	1	
		〃	H=45mm	個		
		調整リンク	H=50mm φ 600	個		
		〃	H=100mm φ 600	個		
		〃	H=150mm φ 600	個	1	
		床板斜壁ﾌﾟﾛｯｸ	H=150mm φ 600-φ 670	個		
		斜壁ﾌﾟﾛｯｸ	H=300mm φ 600-φ 900	個		
		〃	H=450mm φ 600-φ 900	個	1	
		〃	H=600mm φ 600-φ 900	個		
		直壁ﾌﾟﾛｯｸ	H=300mm φ 900	個		
		〃	H=600mm φ 900	個		
		〃	H=900mm φ 900	個	1	
		〃	H=1200mm φ 900	個		
		〃	H=1500mm φ 900	個		
		〃	H=1800mm φ 900	個		
		躯体ﾌﾟﾛｯｸ	H=600mm φ 900	個		
		〃	H=900mm φ 900	個		
		〃	H=1200mm φ 900	個		
		〃	H=1500mm φ 900	個		
		〃	H=1800mm φ 900	個	1	
		底板ﾌﾟﾛｯｸ	H=130mm	個	1	
		組立人孔底部工	1号人孔 φ 150ｲﾝﾍﾞｰﾄ有, 砕石基礎有	箇所	1	
		〃	1号人孔 φ 200ｲﾝﾍﾞｰﾄ有, 砕石基礎有	箇所		
		〃	1号人孔 φ 250, イﾝﾍﾞｰﾄ有, 砕石基礎有	箇所		
		〃	1号人孔 φ 300, イﾝﾍﾞｰﾄ有, 砕石基礎有	箇所		
		取付管直付 削孔・マンホール継手	φ 100	箇所		
		キャップ	φ 100用	個		

数 量 総 括 表 【 マンホール工 】

[8-1工区(補助)]

[illegible]

数 量 総 括 表 【 マンホール工 】

[8-1工区(補助)]

種別(レハ° #3)	細別(レハ° #4)	名称	規格	単位	数 量		合計	備考
					1937	1909-1		
					M1937-1	M1909-1-1		
組立 マンホール工	組立2号レジンマンホール	人孔蓋	φ 900×600mm T-25 蓋・受枠 (親子蓋)	組				レジン製耐腐食蓋
		〃	φ 900×600mm T-14 蓋・受枠 (親子蓋)	組		1	1	レジン製耐腐食蓋
		調整金具	H=25mm	個		1	1	
			H=45mm	個				
		調整リング	H=50mm φ 900	個				
		〃	H=100mm φ 900	個				
		〃	H=150mm φ 900	個		1	1	
		頂版ブロック	H=130mm φ 900	個		1	1	
		直壁ブロック	H=600mm φ 1200	個				
		〃	H=900mm φ 1200	個				
		〃	H=1200mm φ 1200	個		2	2	
		〃	H=1500mm φ 1200	個				
		〃	H=1800mm φ 1200	個		1	1	
		〃	H=2400mm φ 1200	個				
		底部工	ボンプ口径φ 65 ノンクログ据付用	式		1	1	
		削孔費	φ 65mm削孔費 組立2号人孔	口				
		〃	φ 75mm削孔費 組立2号人孔	口		1	1	
		〃	φ 100mm削孔費 組立2号人孔	口				
		〃	φ 150mm削孔費 組立2号人孔	口		3	3	
		〃	φ 200mm削孔費 組立2号人孔	口				
		〃	φ 250mm削孔費 組立2号人孔	口				
		ブロック据付	組立2号 人孔深 2.0～3.0m	口				
		〃	組立2号 人孔深 4.0～5.0m	口		1	1	
		〃	組立2号 人孔深 5.0～6.0m	口				
		中間スラブ	FRPケーシング φ 1200	個				
		流入プレート	(アンカー止め) 呼び径 φ 150・200用	(箇所) m		(6) 3.50	(6) 3.50	M1909-1 2.10+0.80+0.60 3.50
		〃	(アンカー止め) 点検口部 φ 150・200用	(箇所) 箇所		(12) 3	(12) 3	
		K型スクリーン	(マンホールボンプ用) 呼び径 φ 150用	箇所		3	3	
		〃	(マンホールボンプ用) 呼び径 φ 200用	箇所				

数量総括表【附帯工】

[8-1工区(補助)]

種別(ⅴⅴ3)	細別(ⅴⅴ4)	名称	規格	単位	数量				備考
					φ 150	φ 200	取 φ 100	合計	
(仮復旧時) 舗装撤去工	舗装版切断	舗装切断工	As t ≤ 15cm	m	78.0			78.0	
	舗装版破碎	舗装版直接掘削積込工	As・Co t ≤ 15cm	m2	35.1			35.1	
		〃	As・Co 15 < t ≤ 40cm	m2					
		〃	As・Co 15 < t ≤ 35cm(騒音振動対策有)	m2					
	殻運搬処理	建設廃材運搬工	As・Co殻 直接積込	m3	1.1			1.1	
		処理量	地山土量 As・Co塊	m3	1.1			1.1	
(本復旧時) 舗装撤去工	舗装版切断	舗装切断工	As t ≤ 15cm	m					圧送管側で計上
		舗装版切削	舗装切削工	m2					〃
		舗装版破碎	舗装版直接掘削積込工	m2					〃
			〃	m2					〃
			〃	m2					〃
	殻運搬処理	建設廃材運搬工	As殻 直接積込 切削分	m3					〃
		〃	As・Co殻 直接積込	m3					〃
		処理量	地山土量 As塊 切削分	m3					〃
			地山土量 As・Co塊	m3					〃
(本復旧時) 管路土工	管路掘削	ハック材床堀 (障害無)	BH 0.35m3 掘削深 h ≤ 1.5m 路盤隙取り	m3					
		発生土処理	土砂運搬費	m3					
			捨場処理費	m3					
舗装 仮復旧工	下層路盤	下層路盤工(車道)	市道 再生砕石 RC-40 t=14cm	m2					
			農免農道 再生砕石 RC-40 t=10cm	m2					
			広域農道 再生砕石 RC-40 t=14cm	m2					
			二車線 再生砕石 RC-30 t=10cm	m2					
			県道 (B交通) 再生砕石 RC-40 t=16cm	m2					
			県道 (C交通) 再生砕石 RC-40 t=20cm	m2					
			県道 (L交通) 再生砕石 RC-30 t=10cm	m2					
			県道 (木曽三川公園線) 再生砕石 RC-40 t=23cm	m2					
			歩道 再生砕石 RC-30 t=10cm	m2	35.1			35.1	
	上層路盤	上層路盤工(車道)	農免農道 粒調砕石 M-30 t=6cm	m2					
		〃	広域農道 粒調砕石 M-40 t=13cm	m2					

数量総括表【附帯工】

[8-1工区(補助)]

種別(ℓℓ3)	細別(ℓℓ4)	名称	規格	単位	数量				備考
					φ 150	φ 200	取 φ 100	合計	
舗装 仮復旧工	上層路盤	上層路盤工(車道)	砂利道 RC-30 t=10cm	m2					
		"	二車線 粒調碎石 M-30 t=10cm	m2					
		"	県道 (B交通) 再生碎石 RC-40 t=10cm	m2					
		"	県道 (C交通) 再生碎石 RC-40 t=15cm	m2					
		"	県道 (L交通) 粒調碎石 M-30 t=11cm	m2					
		"	県道 (木曽三川公園線) 再生碎石 RC-40 t=10cm	m2					
		"	コンクリート 再生碎石 RC-40 t=14cm	m2					
	表層	仮表層工 (歩道)	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t= 3 cm 再生密粒度As(13)	m2	35.1			35.1	
		仮表層工 (車道)	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t= 3 cm 再生密粒度As(13)	m2					
		"	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t= 4 cm 再生密粒度As(13)	m2					
		"	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t= 5 cm 再生密粒度As(20)	m2					
	溶融式区画線	区画線設置工 (溶融式)	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅15cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅15cm(高視認)	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅20cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅30cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅45cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 黄線幅15cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 黄線幅15cm(高視認)	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 黄線幅20cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 黄線幅30cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 黄線幅45cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 白線 幅15cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 白線 幅20cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 白線 幅30cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 白線 幅45cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅15cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅20cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅30cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅45cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅15cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅20cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅30cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅45cm	m	-	-	-		

数量総括表【附帯工】

[8-1工区(補助)]

種別(レべル3)	細別(レべル4)	名称	規格	単位	数量				備考
					φ 150	φ 200	取φ 100	合計	
舗装 本復旧工	溶融式区画線	〃	供用区間 100m未満 15cm換算 矢印, 記号, 文字, 白線	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 15cm換算 矢印, 記号, 文字, 黄線	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 矢印, 記号, 文字, 白線	箇所	-	-	-		(自転車表示)
	不陸整正	不陸整正工	補足材無 歩道	m2					圧送管側で計上
		〃	補足材無 車道	m2					〃
	上層路盤	上層路盤工	歩道 再生砕石 RC-30 t=10cm	m2					〃
		〃	b<1.4m 人力 t=10cm アスファルト安定処理	m2					〃
		〃	1.4≤b 機械 t=10cm アスファルト安定処理	m2					〃
		〃	〃	m2					〃
	基層	基層工	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t=5cm 再生密粒度As(20)改Ⅱ	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 1.4≤b 人力 t=5cm 再生密粒度As(20)改Ⅱ	m2					〃
	表層	表層工(車道)	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t=5cm 再生密粒度As(13)(切削)	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 1.4≤b 人力 t=5cm 再生密粒度As(13)(切削)	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t=5cm 再生密粒度As(13)(取壊)	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 1.4≤b 人力 t=5cm 再生密粒度As(13)(取壊)	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t=5cm 再生密粒度As(20)改Ⅱ	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 1.4≤b 人力 t=5cm 再生粗密度As(20)改Ⅱ	m2					〃
		表層工(歩道)	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t=3cm 再生細粒度As(13)	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 1.4≤b 人力 t=3cm 再生細粒度As(13)	m2					〃
		表層工(車道)	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t=10cm コンクリート	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 1.4≤b 人力 t=10cm コンクリート	m2					〃
		〃	〃	m2					〃
		〃	〃	m2					〃
	溶融式区画線	区画線設置工 (溶融式)	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅15cm	m	-	-	-	4.1	
		〃	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅15cm(高視認)	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅20cm	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅30cm	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅45cm	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 黄線幅15cm	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 黄線幅15cm(高視認)	m	-	-	-		

[8-1工区(補助)]

[illegible]

第 号材料計算書

[illegible]

[illegible]

[illegible]

管 路 土 留 工 (RP ϕ 150)

[7-4工区(補助)]

第 号材料計算書

[illegible]

第 号材料計算書

第 号材料計算書

第 号材料計算書

[illegible]

[illegible]

第 号材料計算書

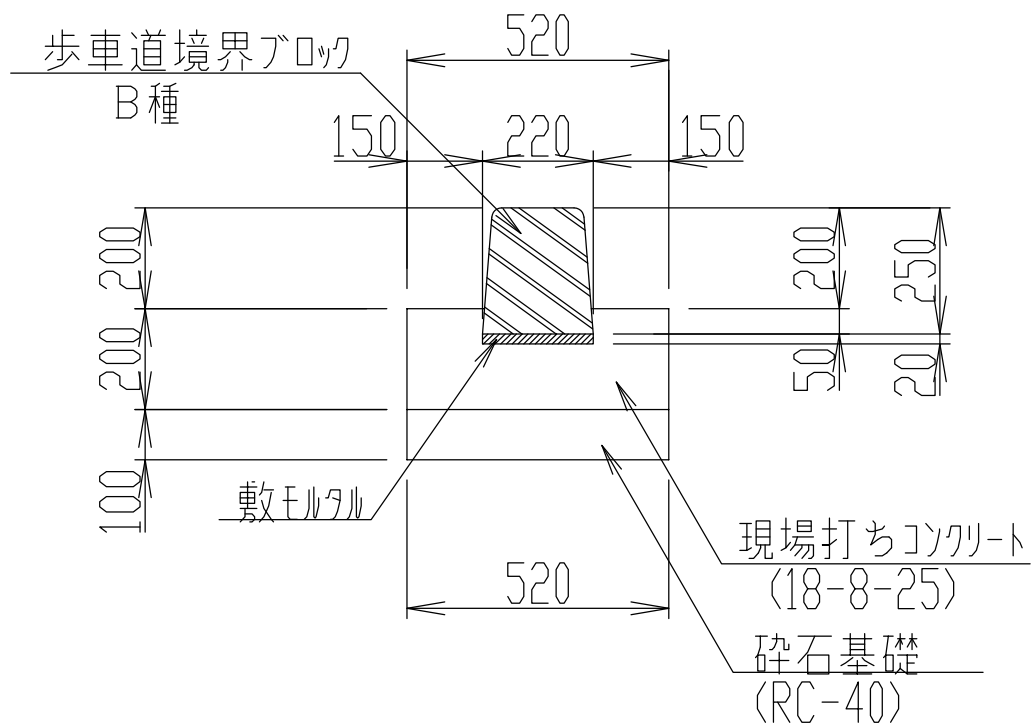
[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

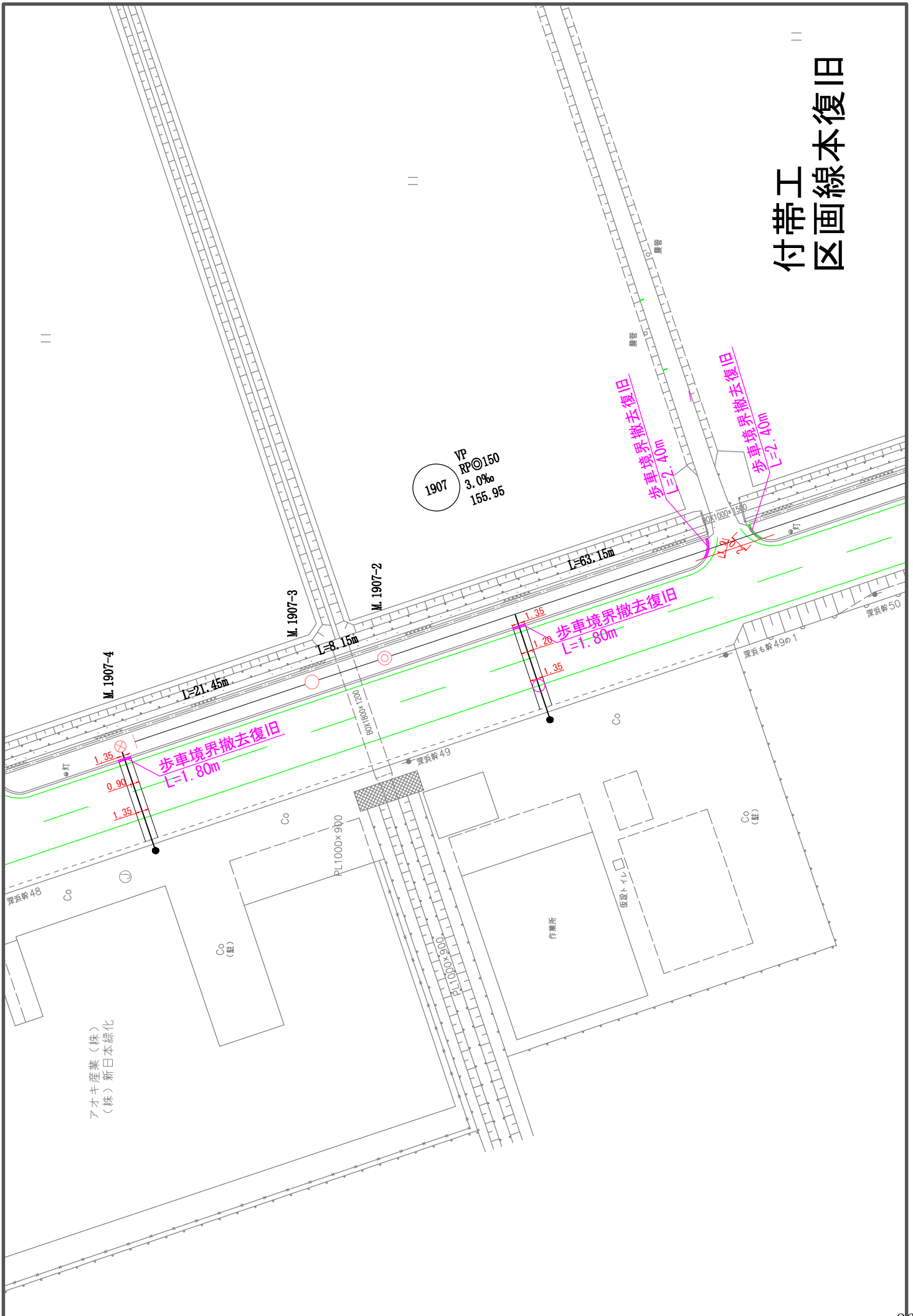
歩車道境界ブロック S = 1 : 20



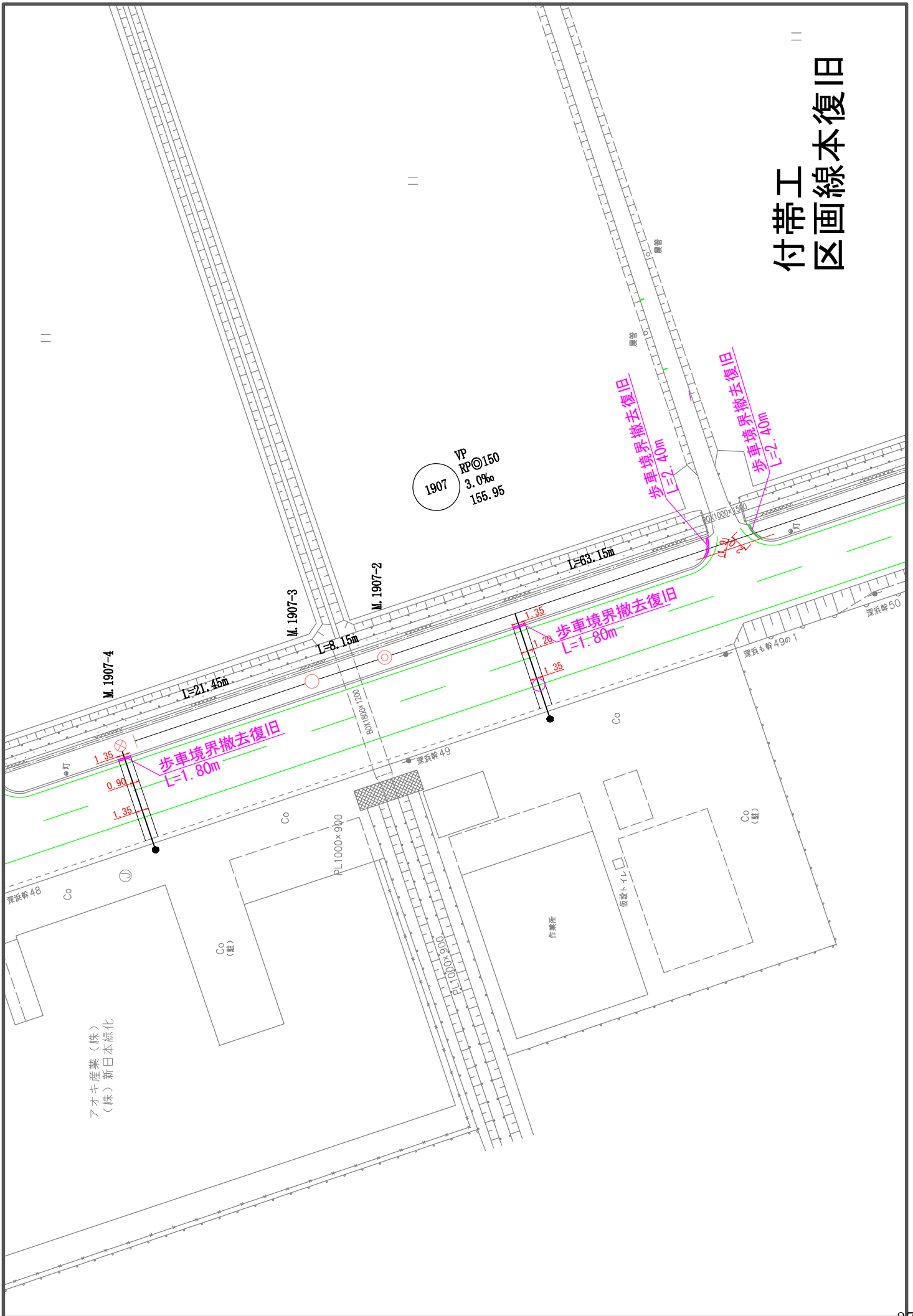
材 料 表 10m当り

名 称	単位	数 量	摘 要
境界ブロック	本	—	B種
コンクリート	m ³	0.88	18-8-25
型 枠	m ²	4.0	均しコンクリート型枠
砕石基礎	m ³	0.52	RC-40 t=10cm
砕石基礎	m ²	5.2	RC-40 t=10cm

付帯工 区画線本復旧



付帯工 区画線本復旧



压 送 管 布 設 工 事

1909-1路線

数 量 計 算 書

(压送管 ϕ 75)

目 次

1. 総 括 表	1
1.1 土工	2
1.2 管布設工	3
1.3 付帯工	4
2. 土工	5
2.1 土工集計表	6
2.2 土工単位数量	7
2.3 土工定規図	10
2.4 掘削深計算表	11
3. 管布設工	12
3.1 布設工数量調書	13
3.2 切管調書	14
4. 付帯工	15
4.1 管防護工	16
4.2 管防護工図	17
4.3 区画線	18

1. 総括表

圧送管土工総括表

[illegible]

圧送管布設工総括表

[illegible]

圧送管付帯工総括表

[illegible]

2. 土 工

【 土工集計表 】

圧送管

< 掘削部 >

			1909-1													合計
			A-1(市道)	A-2(市道)	B(歩道)	本復旧 (車道)	本復旧 (歩道)									
掘削土		m ³	22.06	1.54	12.23											35.83
基礎工	砂	m ³	2.94		1.61											4.55
基礎碎石	RC-40 t=20cm	m ²														
埋戻土	砂	m ³	5.21		2.85											8.06
埋戻土	路床盛土	m ³	10.00	0.29	5.96											16.25
埋戻土	発生土	m ³														
埋戻土	Co 18-8-25	m ³														
残 土		m ³	22.06	1.54	12.23											35.83

< 舗装工 >

			1909-1			本復旧 (車道)	本復旧 (歩道)							舗装仮復 旧工計	舗装本復 旧工計	合計
			A-1(市道)	A-2(市道)	B(歩道)											
舗装切断工	As 15cmまで	m														
舗装切断工	As 15cmまで	m	117.66	10.12	32.19	16.30							159.97	16.30		176.27
舗装取壊工	As 15cmまで	m ²	29.42	4.55	16.10	353.39	75.00						50.07	428.39		478.46
路盤すき取り		m ³				1.20								1.20		1.20
残土		m ³				1.20								1.20		1.20
不陸整正工		m ²				353.39	75.00							428.39		428.39
上層路盤	M-30 t=10cm	m ²														
下層路盤	RC-30 t=10cm	m ²														
下層路盤工(車道)	RC-40 t=14cm	m ²	29.42	4.55									33.97			33.97
下層路盤工(歩道)	RC-30 t=10cm	m ²			16.10								16.10			16.10
残塊処理	As	m ³	1.47	0.23	0.48	16.47	2.25						2.18	18.72		20.90
表層工	再生密粒度アスコン(20) As t=5cm	m ²														
表層工	再生密粒度アスコン(20) As t=4cm	m ²														
仮表層工(車道)	再生密粒度アスコン(13) As t=3cm b<1.4	m ²	29.42	4.55									33.97			33.97
仮表層工(歩道)	再生密粒度アスコン(13) As t=3cm b<1.4	m ²			16.10								16.10			16.10
表層工(車道)	再生密粒度アスコン(13) As t=5cm 3.0≤b	m ²				353.39								353.39		353.39
表層工(歩道)	再生細粒度アスコン(13) As t=3cm 1.4≤b	m ²					75.00							75.00		75.00

【 圧 送 管 数 量 計 算 書 】

1909-1路線

項 目	計 算 式	数 量
単位数量 土工A-1	58.83	58.83 m
掘削土	$0.50 \times (0.80 - 0.05) \times 58.83 =$	22.06 m ³
基礎工 (砂)	$0.50 \times 0.10 \times 58.83 =$	2.94 m ³
埋戻土 (砂)	$(0.50 \times 0.190 - \pi / 4 \times 0.09^2) \times 58.83 =$	5.21 m ³
埋戻工 (盛土材)	$0.50 \times (0.80 - 0.17 - 0.29) \times 58.83 =$	10.00 m ³
残 土	$0.50 \times (0.80 - 0.05) \times 58.83 =$	22.06 m ³
舗装仮復旧工		
舗装切断工 t=5cm	$58.83 \times 2 =$	117.66 m
舗装取壊	$0.50 \times 58.83 =$	29.42 m ²
路盤 (RC-40) t=14cm	$0.50 \times 58.83 =$	29.42 m ²
残塊処理 (As)	$0.50 \times 0.05 \times 58.83 =$	1.47 m ³
表層工t=3cm (再生密粒度アスコン13)	$0.50 \times 58.83 =$	29.42 m ²
舗装本復旧工		
舗装切断工 t=5cm	舗装復旧平面図より $5.50 + 10.80$	16.30 m
舗装取壊	$(353.39 - 29.15 - 4.55 - 0.48 - 8.73 - 13.03 - 4.00) + (29.15 + 4.55 + 0.48 + 8.73 + 13.03 + 4.00) =$	353.39 m ²
掘削土	$(29.15 + 4.55 + 0.48 + 8.73 + 13.03 + 4.00) \times 0.02 =$	1.20 m ³
残塊処理 (As)	$(353.39 - 29.15 - 4.55 - 0.48 - 8.73 - 13.03 - 4.00) \times 0.05 + (29.15 + 4.55 + 0.48 + 8.73 + 13.03 + 4.00) \times 0.03 =$	16.47 m ³
残 土	$(29.15 + 4.55 + 0.48 + 8.73 + 13.03 + 4.00) \times 0.02 =$	1.20 m ³
表層工t=5cm (再生密粒度アスコン13)	353.39	353.39 m ²
不陸整正	353.390	353.39 m ²

【 压 送 管 数 量 計 算 書 】

1909-1路線

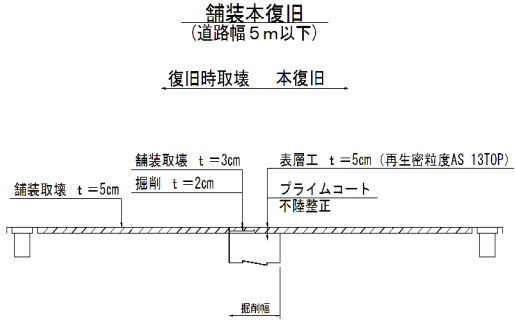
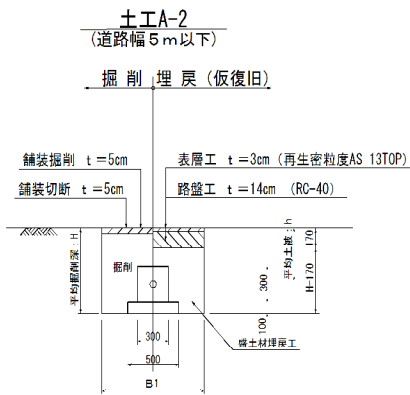
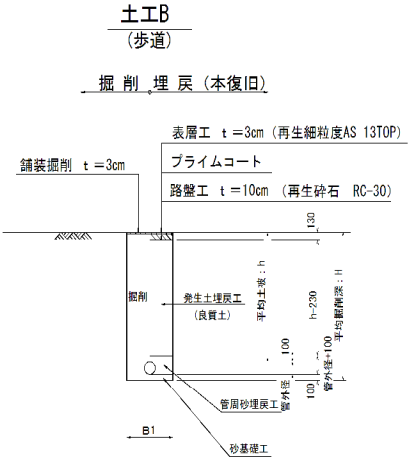
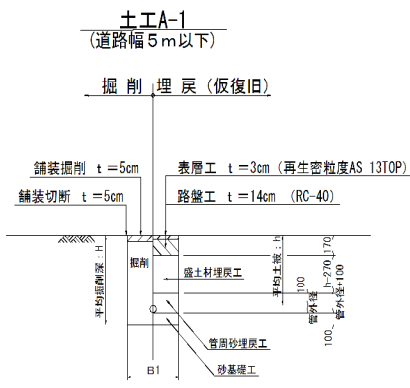
項 目	計 算 式	数 量
単位数量 土工A-2	5.06	5.06 m
掘削土	$0.90 \times (0.388 - 0.05) \times 5.06 =$	1.54 m ³
基礎工 (砂)		
埋戻土 (砂)		
埋戻工 (盛土材)	$0.90 \times (0.388 - 0.17) \times 5.06 -$ $(0.30 \times 0.30 + 0.10 \times 0.50) \times 5.06 =$	0.29 m ³
残 土	$0.90 \times (0.388 - 0.05) \times 5.06 =$	1.54 m ³
舗装仮復旧工		
舗装切断工 t=3cm	$5.06 \times 2 =$	10.12 m
舗装取壊	$0.90 \times 5.06 =$	4.55 m ²
路盤 (RC-40) t=14cm	$0.90 \times 5.06 =$	4.55 m ²
残塊処理 (As)	$0.90 \times 0.05 \times 5.06 =$	0.23 m ³
表層工t=3cm (再生密粒度アスコン13)	$0.90 \times 5.06 =$	4.55 m ²

【 压 送 管 数 量 計 算 書 】

1909-1路線

項 目	計 算 式	数 量
単位数量 土工B	32.19	32.19 m
掘削土	$0.50 \times (0.79 - 0.03) \times 32.19 =$	12.23 m ³
基礎工（砂）	$0.50 \times 0.10 \times 32.19 =$	1.61 m ³
埋戻土（砂）	$(0.50 \times 0.190 - \pi / 4 \times 0.09^2) \times 32.19 =$	2.85 m ³
埋戻工（盛土材）	$0.50 \times (0.79 - 0.13 - 0.29) \times 32.19 =$	5.96 m ³
残 土	$0.50 \times (0.79 - 0.03) \times 32.19 =$	12.23 m ³
舗装仮復旧工	歩道	
舗装切断工 t=3cm	32.19	32.19 m
舗装取壊	$0.50 \times 32.19 =$	16.10 m ²
路盤（RC-30） t=10cm	$0.50 \times 32.19 =$	16.10 m ²
残塊処理（As）	$0.50 \times 0.03 \times 32.19 =$	0.48 m ³
表層工t=3cm (再生密粒度アスコン13)	$0.50 \times 32.19 =$	16.10 m ²
舗装本復旧工	,	
舗装切断工 t=3cm		m
舗装取壊	75.000	75.00 m ²
路盤（RC-30） t=10cm		m ²
残塊処理（As）	$0.03 \times 75.00 =$	2.25 m ³
表層工t=3cm (再生細粒度アスコン13)	75.000	75.00 m ²
不陸整正	75.000	75.00 m ²

土工定規図



寸法表 (単位: mm)

土工種別	呼 径	管 外 径	掘削幅: B1		備 考
			素 掘	土 留 有	
A-1	φ 75	90	500		
A-2	φ 75	90	900		防護工300×300
B	φ 75	90	500		

8168-3路線

[illegible]

3. 管 布 設 工

φ75圧送管布設工数量調書 (1909-1)

測 点	水平距離	管体距離		資 材											布 設 工						
		追加距離	単距離	ポリエチレン管 φ75											PE管布設工	EF継手工		PE管切断工	フランジ継手工	メカニカル継手工	
				直管5.0m/本	切管	11 1/4° 曲管	22 1/2° 曲管	45° 曲管	90° 曲管	カラー	フランジ短管	可とう管	キャップ	流入プレート	φ 50	2口	1口	φ 50	φ 50	φ 50	
				本	m	個	個	個	個	個	個	個	個	個	m	箇所	箇所	箇所	箇所	箇所	
	m	m	m	本	m	個	個	個	個	個	個	個	個	個	m	箇所	箇所	箇所	箇所	箇所	箇所
	0.21		0.210				1								0.210		1				
	1.050	0.210		0.210											0.210						
		0.210		0.210											0.210						
		0.720		0.720	乙	0.720					1				0.720	1		1			
		0.720		0.210				1							0.210		1				
	3.860	0.930		0.210				1							0.210		1				
		0.210		0.210											0.210						
		1.140		3.390	甲	3.390									3.390		1				
		4.530		0.260					1						0.260		1				
	52.800	4.790		0.260											0.260						
		5.050		2.330	甲	2.330									2.330		1	1			
		7.380		50.000	10										50.000		10				
		57.380		0.210				1							0.210		1				
		57.590		0.210											0.210						
		57.800		0.500	乙	0.500					1				0.500	1		1			
	0.850	58.300		0.210				1							0.210		1				
		58.510		0.210											0.210						
		58.720		2.420	甲	2.420									2.420		1				
		61.140		0.260					1						0.260		1				
	2.890	61.400		0.260											0.260						
		61.660		0.210					1						0.210		1				
		61.870		0.210											0.210						
		62.080		0.500	乙	0.500					1				0.500	1		1			
	0.850	62.580		0.210					1						0.210		1				
		62.790		0.210											0.210						
		63.000		0.260						1					0.260		1				
		63.260		0.260											0.260						
	35.000	63.520		30.000	6										30.000		6				
		93.520		4.510	甲	4.510									4.510		1				
		0.230		0.230							1				0.230				1		
		93.750																			
合計		98.450	98.680	16		0	6	3	0	3	1	0	0	0	0	98.680	3	29	4	1	0

[illegible]
$$=$$

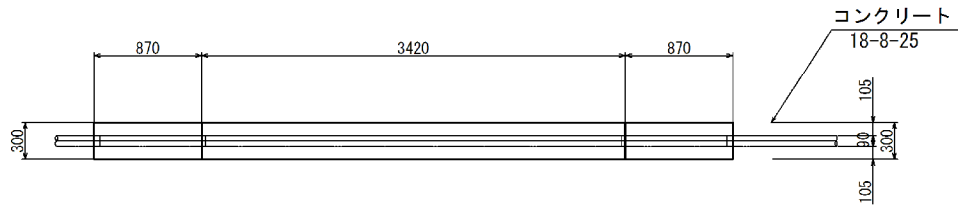
4. 付 帯 工

管防護工

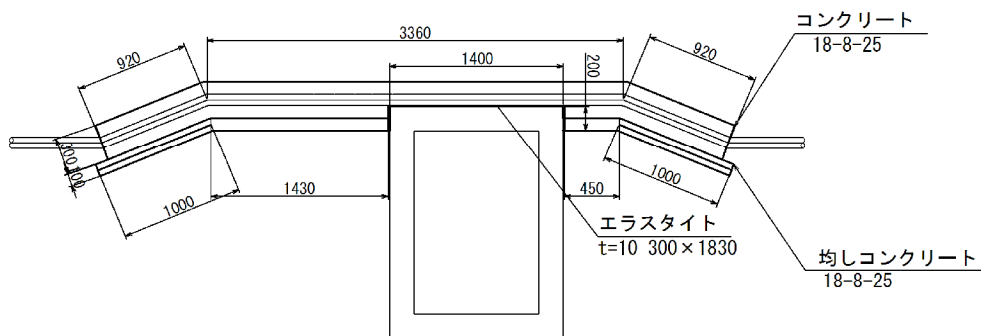
項 目	計 算 式	数 量
コンクリート工 18-8-25	$(0.30 \times 0.30 - \pi / 4 \times 0.09^2) \times (0.92 + 3.36 + 0.92) - 1.40 \times 0.20 \times 0.30 =$	0.35 m3
均しコンクリート工 18-8-25	$0.10 \times 0.50 \times (1.00 + 1.43 + 0.45 + 1.00) =$	0.19 m3
型枠工	$0.30 \times (0.30 + 0.92 + 3.36 + 0.92) \times 2 - \pi / 4 \times 0.09^2 \times 2 - 1.40 \times 0.20 \times 2 =$	2.73 m2
均し型枠工	$0.10 \times (0.50 + 1.00 + 1.43 + 0.45 + 1.00) \times 2 =$	0.88 m2
エラストイト t=10mm	$0.30 \times 1.83 =$	0.55 m2

管防護工図

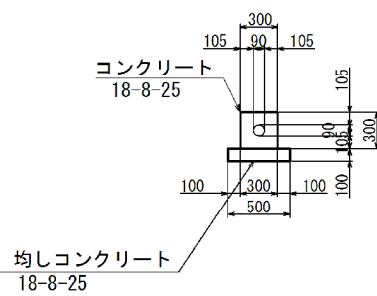
平面図



側面図



断面図



【 圧 送 管 数 量 計 算 書 】

項 目	計 算 式	数 量
区画線 外側線 道路鋳 撤去・復旧	幅0.15m 溶融式、白実線 $43.86+68.57=$	112.43 m 4 個

マンホールポンプ立坑及び土工

(1909-1路線)

数量総括表【立坑工】

[8-1工区(補助)]

種別(レベール3)	細別(レベール4)	名称	規格	単位	数量				合計
					1909-1				
					M.1909-1-1				
管路土工	管路掘削	バックホウ床堀 (障害無)	BH 0.35m3 掘削深 h ≤ 1.5m 砂・砂質・粘性・砂礫土	m3					
		バックホウ床堀 (障害有)	BH 0.35m3 掘削深 h > 1.5m 砂・砂質・粘性・砂礫土	m3					
	管路埋戻	機械埋戻D (路床・路体)	BH 0.35m3 埋戻材：モルタル	m3					
		〃	BH 0.35m3 埋戻材：コンクリート	m3					
		〃	BH 0.35m3 埋戻材：砂	m3	5.20				5.20
		〃	BH 0.35m3 埋戻材：発生土	m3					
		〃	BH 0.35m3 タンバ 埋戻材：盛土材	m3	1.12				1.12
	発生土処理	土砂運搬費	土砂 指定地処分	m3	15.63				15.63
		捨場処理費	15t7°ルにより押土 土砂	m3	15.63				15.63
土留工	仮設軽量鋼矢板	軽量鋼矢板建込	Ⅱ型 L=3.00	m					
		〃	Ⅱ型 L=4.00	m					
		支保工設置	2段	m					
		〃	3段	m					
		軽量鋼矢板引抜	Ⅱ型 L=3.00	m					
		〃	Ⅱ型 L=4.00	m					
		支保工撤去	2段	m					
		〃	3段	m					
	仮設軽量鋼矢板賃料	軽量鋼矢板賃料		式					
	軽量鋼矢板賃料等	軽量鋼矢板損料	Ⅱ型	t					
		軽量鋼矢板全損	Ⅱ型	t					
		スクラップ	Ⅱ型	t					
		軽量鋼矢板埋殺し	Ⅱ型	t					
		軽量鋼矢板切断工	Ⅱ型	m					
鋼製ケーシング式 土留工及び 土工	鋼製ケーシング圧入掘削	圧入掘削積込	φ1500 粘性土 N ≤ 5	m					
		〃	φ1500 粘性土 5 < N ≤ 30	m					
		〃	φ1500 砂質土 N ≤ 30	m					
		〃	φ1500 砂質土 30 < N ≤ 50	m					
		〃	礫径200mm以下 φ1500 礫質土 N ≤ 30	m					
		〃	礫径200mm以下 φ1500 礫質土 30 < N ≤ 50	m					

数 量 総 括 表 【 立坑工】

[8-1工区(補助)]

種別(レべ°ル3)	細別(レべ°ル4)	名称	規格	単位	数 量				合 計
					1909-1				
					M.1909-1-1				
鋼製ケーシク°式 土留工及び 土工	鋼製ケーシク°圧入掘削	圧入掘削積込	φ1800 粘性土 N≦5	m	0.500				0.500
		〃	φ1800 粘性土 5<N≦30	m					
		〃	φ1800 砂質土 N≦30	m	4.245				4.245
		〃	φ1800 砂質土 30<N≦50	m					
		〃	礫径200mm以下 φ1800 礫質土 N≦30	m	0.970				0.970
		〃	礫径200mm以下 φ1800 礫質土 30<N≦50	m					
		〃	φ2000 粘性土 N≦5	m					
		〃	φ2000 粘性土 5<N≦30	m					
		〃	φ2000 砂質土 N≦30	m					
		〃	φ2000 砂質土 30<N≦50	m					
		〃	礫径200mm以下 φ2000 礫質土 N≦30	m					
		〃	礫径200mm以下 φ2000 礫質土 30<N≦50	m					
		ケーシク°溶接工	φ1500	箇所					
		〃	φ1800	箇所	2				2
		〃	φ2000	箇所					
		ケーシク°引上げ工	φ1500	m					
		〃	φ1800	m	0.90				0.90
		〃	φ2000	m					
		ケーシク°撤去工	φ1500	箇所					
		〃	φ1500	m					
		〃	φ1800	箇所	1				1
		〃	φ1800	m	0.94				0.94
		〃	φ2000	箇所					
		〃	φ2000	m					
		ケーシク°切断工	φ1500	m					
		〃	φ1800	m	9.60				9.60
		〃	φ2000	m					
		スクラップ°	φ1500	t					
		〃	φ1800	t	5.00				5.00
		〃	φ2000	t					

数 量 総 括 表 【 立坑工】

[8-1工区(補助)]

種別(レベ°#3)	細別(レベ°#4)	名称	規格	単位	数 量				合 計
					1909-1				
					M.1909-1-1				
鋼製ケーシング式 土留工及び 土工	底盤コンクリート	底盤コンクリート	φ 1500	m3					
		〃	φ 1800	m3	2.50				2.50
		〃	φ 2000	m3					
	圧入掘削設備	機械設置撤去工	φ 2000以下	箇所	1				1
		機械退避・再設置	φ 2000以下	箇所	1				1
	鋼製ケーシング在置	刃先	φ 1500	個					
		〃	φ 1800	個	1				1
		〃	φ 2000 t=12mm	個					
		〃	φ 2000 t=16mm	個					
		鋼製ケーシング	φ 1500	m					
		〃	φ 1800	m	5.000				5.000
		〃	φ 2000 t=12mm	m					
		〃	φ 2000 t=16mm	m					
	仮設ケーシング損料等	仮設ケーシング損料	φ 1500	t					
		〃	φ 1800	t	1.60				1.60
		〃	φ 2000	t					
	立坑水替	うわ水排水工	φ 1500	箇所					
		〃	φ 1800	箇所	1				1
		〃	φ 2000	箇所					
	泥水運搬処理	スライ処理工	φ 1500	箇所					
		〃	φ 1800	箇所	1				1
		〃	φ 2000	箇所					
		泥水運搬処理費	バキューム車 指定地処分	m3	1.00				1.00
路面覆工	覆工板・受桁	覆工板・受桁設置工	設置面積700m2以下	m2					
		覆工板・受桁撤去工	設置面積700m2以下	m2					
	覆工鋼材賃料等	覆工板賃料		t					
		覆工版受桁賃料		t					
		覆工版受桁損料		t					
		その他鋼材		t					

[8-1工区(補助)]

[illegible]

数量総括表【附帯工】

[8-1工区(補助)]

種別(レヘ＃3)	細別(レヘ＃4)	名称	規格	単位	数量				合計
					1909-1				
					M.1909-1-1				
(仮復旧時) 舗装撤去工	舗装版切断	舗装切断工	アスファルト t=20cmまで	m	6.01				6.01
		舗装版破碎	舗装版直接掘削積込工	As・Co t≤10cm	m2	2.88			2.88
		〃	As・Co 10<t≤15cm	m2					
	殻運搬処理	建設廃材運搬工	アスコン殻 直接積込	m3	0.14				0.14
		処理料	地山土量 アスファルトコンクリート塊	m3	0.14				0.14
(本復旧時) 舗装撤去工	舗装版切断	舗装切断工	アスファルト t=20cmまで	m	10.06				10.06
		舗装切削	舗装切削工	As・Co t≤6cm	m2				
	舗装版破碎	舗装版直接掘削積込工	As・Co t≤10cm	m2	5.30				5.30
		〃	As・Co 10<t≤15cm	m2					
	殻運搬処理	建設廃材運搬工	アスコン殻 直接積込	m3	0.27				0.27
		処理料	地山土量 アスファルトコンクリート塊	m3	0.27				0.27
(仮復旧時) 管路土工	管路埋戻	機械埋戻							
		(路盤仮埋戻)	埋戻材：RC-40	m3					
		〃	埋戻材：M-25	m3					
(本復旧時) 管路土工	管路掘削	バックホウ床堀 (障害無)	削深h≤1.5m 路盤隙取り	m3					
		発生土処理	土砂運搬費	土砂 指定地処分	m3				
			15tトラックにより押土						
		捨場処理費	土砂	m3					
舗装 仮復旧工	下層路盤	下層路盤工(車道)	現道埋設 RC-30 t=10cm	m2	1.79				1.79
		下層路盤工(歩道)	現道埋設 RC-30 t=10cm	m2					
	上層路盤	上層路盤工(車道)	現道埋設 M-30 t=14cm	m2	1.79				1.79
		上層路盤工(車道)	人力 再生瀝青安定 t=7cm	m2					
	表層	仮表層工(車道)	砂散布無 瀝青材無 人力 t= 3 cm 再生密粒(13)	m2					
		〃	砂散布無 瀝青材無 人力 t= 5 cm 再生密粒(20)	m2	1.86				1.86
		〃 (歩道)	砂散布無 瀝青材無 人力 t= 3 cm 再生密粒(13)	m2					
舗装 本復旧工	不陸整正			m2	5.30				5.30
	下層路盤	下層路盤工(車道)	現道埋設 RC-40 t=10cm	m2					
		上層路盤	現道埋設 RC-40 t=14cm	m2					
		〃	人力 再生瀝青安定 t=7cm	m2					
	表層	表層工(車道)	砂散布無 瀝青材無 b>1.4m 人力 t= 3 cm 再生粗粒(20)	m2					
		〃	砂散布無 瀝青材無 b>1.4m 人力 t= 5 cm 再生密粒(20)	m2	5.30				5.30
		〃 (歩道)	砂散布無 瀝青材無 人力 t= 3 cm 再生密粒(13)	m2					
	溶融式区画線	区画線設置工 (溶融式)	供用区間 100m未満 実線,ゼブラ 白・黄線幅15cm	m					

立坑工(鋼製ケーシング)

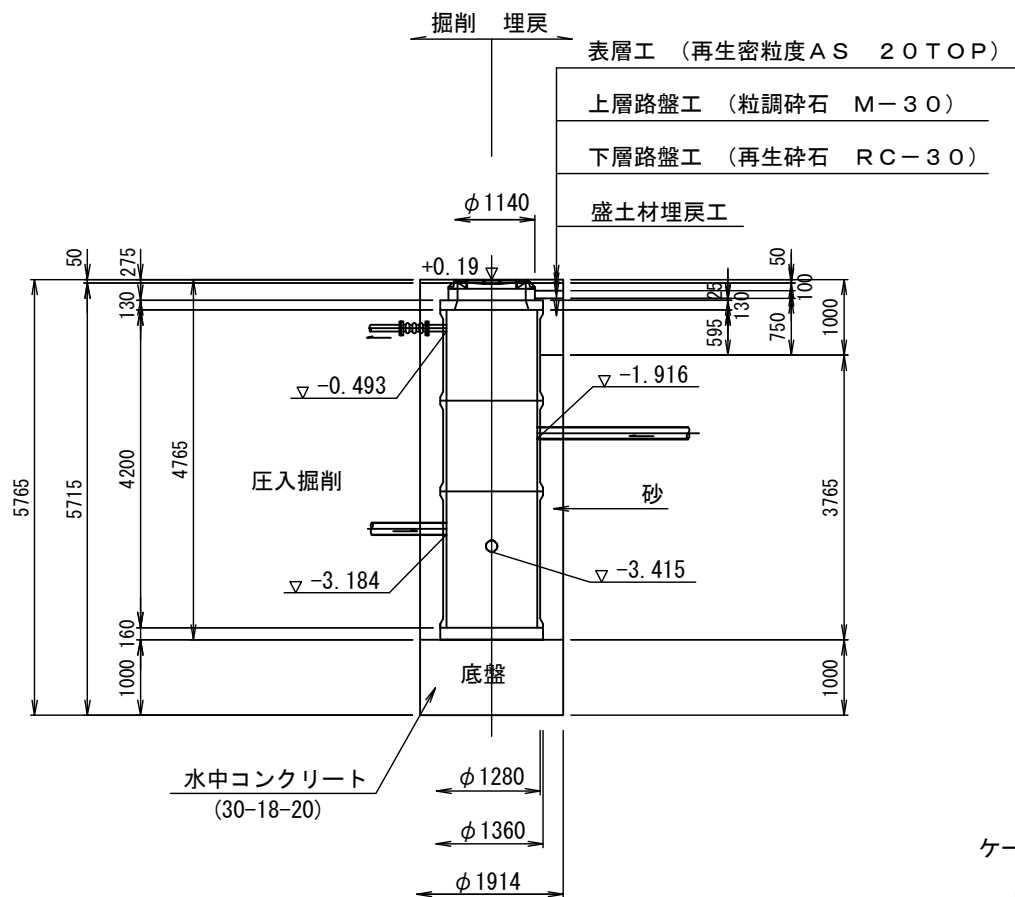
種 別	算 式 ・ 小 計					単位	数 量
路線No. 1909-1-1 M. 1909-1							
諸元	鋼製ケーシング	ϕ	1800	mm			
	外径(刃先径)	ϕ	1914	mm			
	外径	ϕ	1890	mm			
	内径	ϕ	1866	mm			
	立坑深		4.765	m			
面積	A1(舗装)	$1.914^2 \times \pi / 4$	=	2.877	m ²		
面積	A2(掘削)	$1.890^2 \times \pi / 4$	=	2.806	m ²		
面積	A3(掘削)	$1.866^2 \times \pi / 4$	=	2.735	m ²		
舗装版取壊工							
舗装版切断工	t = 5cm	$1.914 \times \pi$	=	6.013	m		6.01
直接掘削積み込み			=	2.877	m ²		2.88
同上処分		2.877×0.050	=	0.144	m ³		0.14
圧入掘削積み込み		$5.765 - 0.050$	=	5.715	m		5.72
		2.735×5.715	=	15.631	m ³		15.63
埋め戻し (コンクリート 18-8-25)		$2.735 \times$	=		m ³		
	控除 底盤・嵩上げ	$^2 \times \pi / 4 \times$	=		m ³		
			計		m ³		
(砂・機械)		2.735×3.765	=	10.297	m ³		
	控除 底盤	$1.360^2 \times \pi / 4 \times 0.160$	=	-0.232	m ³		
	躯体・直壁	$1.280^2 \times \pi / 4 \times 3.765$	=	-4.845	m ³		
	管(1904)	$0.156^2 \times \pi / 4 \times 0.305$	=	-0.006	m ³		
	管(1905)	$0.165^2 \times \pi / 4 \times 0.305$	=	-0.007	m ³		
	管(1906)	$0.156^2 \times \pi / 4 \times 0.305$	=	-0.006	m ³		
		$^2 \times \pi / 4 \times$	=		m ³		
			計	5.201	m ³		5.20
(盛土材・機械)		2.806×0.750	=	2.105	m ³		
	控除 躯体・直壁	$1.280^2 \times \pi / 4 \times 0.595$	=	-0.766	m ³		
	頂版	$1.360^2 \times \pi / 4 \times 0.130$	=	-0.189	m ³		
	調整リング・金具	$1.140^2 \times \pi / 4 \times 0.025$	=	-0.026	m ³		
	管(1909-1)	$0.090^2 \times \pi / 4 \times 0.305$	=	-0.002	m ³		
			計	1.122	m ³		1.12
残土処分		15.631	=	15.631	m ³		15.63

立坑工(鋼製ケーシング)

種 別	算 式 ・ 小 計										単位	数 量		
路線No. 1909-1-1 M. 1909-1														
土留め材	先頭ケーシング	t	=	0.012	L	=	2.400	m			本	1		
	中間ケーシング	t	=	0.012	L	=	1.300	m			本	1		
	最終ケーシング	t	=	0.012	L	=	1.300	m			本	1		
土留め材損料	仮設ケーシング	t	=	0.012	L	=	2.000	m			t	1.60		
ケーシング溶接工											箇所	2		
底盤工	水中コンクリート (30-18-20)	(R1白本 P444より)								m3	2.50			
ケーシング撤去工											箇所	1		
	撤去長	1.000	－	0.065				=	0.935	m	0.94			
切断工	$1.866 \times \pi + 0.935 \times 4$										=	9.602	m	9.60
スクラップ	$1.866 \times \pi \times 0.935 \times 0.0942$										=	0.516		
	$(0.156 + 0.050 \times 2)^2 \times \pi / 4 \times 0.0942$										=	0.005	t	
	$(0.165 + 0.050 \times 2)^2 \times \pi / 4 \times 0.0942$										=	0.005	t	
	$(0.156 + 0.050 \times 2)^2 \times \pi / 4 \times 0.0942$										=	0.005	t	
	$(\quad + 0.050 \times 2)^2 \times \pi / 4 \times$										=		t	
											計	0.531	t	5.00
ケーシング引上げ工											m	0.90		
機械設置撤去工											箇所	1		
うわ水排水工											箇所	1		
スライム処理工											箇所	1		
泥水処分工											m3	1.00		

付帯工(鋼製ケーシング)

種 別	算 式 ・ 小 計						単位	数 量
路線No. 1909-1-1 M. 1909-1								
舗装仮復旧 (道路種別：二車線)								
下路盤工 (再生砕石 RC-30)	t = 10cm	2.806	－	$1.140^2 \times \pi/4$	=	1.785	m2	1.79
上路盤工 (粒調砕石 M-30)	t = 10cm	2.806	－	$1.140^2 \times \pi/4$	=	1.785	m2	1.79
表層工 (再生密粒度As 20mmTOP)	t = 5cm	2.877	－	$1.140^2 \times \pi/4$	=	1.856	m2	1.86
舗装本復旧 (道路種別：二車線)								
舗装切断	t = 5cm	2.514	＋	2.514	＋	2.514	m	10.06
舗装取壊	t = 5cm							
		2.514	×	$2.514 - 1.140^2 \times \pi/4$	=	5.299	m2	5.30
殻運搬処理		5.299	×	0.050	=	0.265	m3	0.27
不陸整正		2.514	×	$2.514 - 1.140^2 \times \pi/4$	=	5.299	m2	5.30
表層工 (再生密粒度As 20mmTOP)	t = 5cm	2.514	×	$2.514 - 1.140^2 \times \pi/4$	=	5.299	m2	5.30
区画線設置工	実線、セアラ 白・黄線幅15cm	×				=	m	
円形覆工板 設置・撤去工	呼び径φ2000用							
設置工		1.06	t				箇所	1
撤去工		1.06	t				箇所	1

$$S = 1 / 100$$


内径	$\phi 1866$
外径	$\phi 1890$
刃先	$\phi 1914$

单 費

数 量 総 括 表 【 管 渠 工 (開削) 】

[8-1工区(単費)]

種別(レヘ#3)	細別(レヘ#4)	名称	規格	単位	数 量			備 考
					φ150	φ200	合 計	
管路土工	管路掘削	バックホウ床堀 (障害無)	BH 0.35m3 掘削深 h ≤1.5m 砂・砂質	m3	7.70		7.70	
		バックホウ床堀 (障害有)	BH 0.35m3 掘削深 h >1.5m 砂・砂質	m3				
		基面整正		m2	6.34		6.34	
	管路埋戻	機械埋戻D (土留工無) (路床・路体)	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材:良質発生土	m3	1.50		1.50	
		機械埋戻D (土留工有) (路床・路体)	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材:良質発生土	m3				
		機械埋戻D (土留工無) (路床・路体)	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材:盛土材(購入)	m3	3.20		3.20	
		機械埋戻D (土留工有) (路床・路体)	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材:盛土材(購入)	m3				
		機械埋戻D (土留工無) (路床・路体)	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材:盛土材(再利用土)	m3				
		機械埋戻D (土留工有) (路床・路体)	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材:盛土材(再利用土)	m3				
		発生土処理	土砂運搬費	m3	6.00		6.00	
			捨場処理費	m3	6.00		6.00	
管布設工	リブ付硬質塩化ビニル管	路線延長		m	8.45		8.45	
		リブ付硬質塩化ビニル管 布設工	人力施工	m	7.72		7.72	
		リブ付硬質塩化ビニル管 材料	L=4.0m/本 コナ輪受口片受直管	本	2		2	
	曲管	リブベント°(曲管0°)	φ150用	本				
		リブベント°(曲管15°)	φ150用	本				
		リブベント°(曲管30°)	φ150用	本				
		リブベント°(曲管45°)	φ150用	本				
	継手類	リブ管用マンホール継手	可撓型	個	1		1	
		副管分岐分継手	L=1.0m/本	個				
		コンクリート巻継手	φ150用 L300×B356×H356	箇所				
		〃	φ300用 L300×B507×H507	箇所				
管基礎工	管基礎	砕石基礎	砕石(RC-40) 機械施工	m3	0.60		0.60	
		管周埋戻	砕石(RC-40) 機械施工	m3	1.40		1.40	
管路土留工	建込み簡易土留	建込み簡易土留 建込・撤去	H=2.0m	m				
		〃	H=2.5m	m				
		〃	H=3.0m	m				
		〃	H=3.5m	m				
		〃	H=4.0m	m				
		建込み簡易土留 土留賃料	建込み簡易土留+土留支保	式	-	-		
開削水替工	釜場排水	水替ポンプ 運転	作業時排水	(m) 式	(8.45) -	-	(8.45) 1	
		ポンプ 据付撤去		現場	-	-	2	
地下水低下水	ウエルボート工	ウエルボート設置	シートフィクサー不要	(m) 本				@2.00m
		ウエルボート撤去		(m) 本				@2.00m
		ウエルボート ポンプ 設置		組	-	-		
		ウエルボート ポンプ 撤去		組	-	-		
		ウエルボートポンプ 運転管理		式	-	-		
		ウエルボート損料		式	-	-		
		ジェット装置損料		式	-	-		

数量総括表【マンホール工】

[8-1工区(単費)]

種別(レベル3)	細別(レベル4)	名称	規格	単位	数量	備考
組立 マンホール工	組立1号マンホール	人孔蓋	φ 600mm 市章付 T-25 受枠共 海津町仕様	組		
		〃	φ 600mm 市章付 T-14 受枠共 海津町仕様	組	1	
		調整金具	H=25mm	個		
		〃	H=45mm	個	1	
		調整リンク	H=50mm φ 600	個		
		〃	H=100mm φ 600	個	1	
		〃	H=150mm φ 600	個		
		床板斜壁ﾌﾟﾛｯｸ	H=150mm φ 600-φ 670	個		
		斜壁ﾌﾟﾛｯｸ	H=300mm φ 600-φ 900	個		
		〃	H=450mm φ 600-φ 900	個	1	
		〃	H=600mm φ 600-φ 900	個		
		直壁ﾌﾟﾛｯｸ	H=300mm φ 900	個		
		〃	H=600mm φ 900	個	1	
		〃	H=900mm φ 900	個		
		〃	H=1200mm φ 900	個		
		〃	H=1500mm φ 900	個		
		〃	H=1800mm φ 900	個		
		躯体ﾌﾟﾛｯｸ	H=600mm φ 900	個		
		〃	H=900mm φ 900	個		
		〃	H=1200mm φ 900	個		
		〃	H=1500mm φ 900	個		
		〃	H=1800mm φ 900	個	1	
		底板ﾌﾟﾛｯｸ	H=130mm	個	1	
		組立人孔底部工	1号人孔 φ 150ｼﾝﾊﾞｰﾄ有, 砕石基礎有	箇所	1	
		〃	1号人孔 φ 200ｼﾝﾊﾞｰﾄ有, 砕石基礎有	箇所		
		〃	1号人孔 φ 250, ｼﾝﾊﾞｰﾄ有, 砕石基礎有	箇所		
		〃	1号人孔 φ 300, ｼﾝﾊﾞｰﾄ有, 砕石基礎有	箇所		
		取付管直付 削孔・マンホール継手	φ 100	箇所		
		キャップ	φ 100用	個		

数 量 総 括 表 【 マンホール工 】

[8-1工区(单費)]

[illegible]

[8-1工区(单費)]

種別(レベル3)	細別(レベル4)	名称	規格	単位	数量	備考
小型マンホール工	小型マンホール (塩ビ製) 流出管RP φ150	铸铁防護蓋	T-14 φ300	組	1	
		〃	T-8 φ300	組		
		内蓋	φ300	箇所	1	
		立上管	フレーエント直管 φ300×4.0m/本	m	0.773	
		〃	ゴム輪受口直管 φ150	m		
		インハートフロック	起点(1方向) φ300×φ150	個		
		〃	合流点(2方向) φ300×φ150	個		
		〃	合流点(3方向) φ300×φ150	個		
		〃	合流点(4方向) φ300×φ150	個		
		〃	ストレート φ300×φ150	個		
		〃	15° φ300×φ150	個		
		〃	30° φ300×φ150	個		
		〃	45° φ300×φ150	個		
		〃	60° φ300×φ150	個		
		〃	75° φ300×φ150	個		
		〃	90° φ300×φ150	個	1	
		〃	トロップ φ300×150	個		
		キャップ	φ150	個		
		曲管	90° 曲管	個		
		継手	自在継手 φ150	個		
		〃	塩ビ管用90° 支管 φ100	個		
		〃	塩ビ管用90° 支管 φ150	個		
		〃	異径継手 φ150-100	個	1	
		小型マンホール設置工	塩化ビニル製 h≦3.5m	箇所	1	
		蓋設置工	铸铁製防護蓋 φ300	箇所	1	

[8-1工区(单費)]

[illegible]

数 量 総 括 表 【 取付管及びます工】

[8-1工区(単費)]

種別(レべ°ル3)	細別(レべ°ル4)	名称	規格	単位	数 量		備考
					φ100	合 計	
管路土工	管路掘削	バックホウ床掘 (障害無)	BH 0.35m3 砂・砂質 掘削深≤1.5m	m3	2.2	2.2	
		機械埋戻	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材：良質発生土	m3	0.3	0.3	
		〃	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材：盛土材(購入)	m3	1.0	1.0	
		〃	BH 0.35m3 タンバ転圧 埋戻材：盛土材(再利用土)	m3			
	発生土処理	土砂運搬費	BH 0.35m3積込 DIDなし 一般土工 集積積込	m3	1.9	1.9	
		捨場処理費	15tﾌﾟﾙにより押土 土砂	m3	1.9	1.9	
	汚水柵土工	土間種類	As	箇所	1	1	
		〃	Co	箇所			
		〃	インターロッキング	箇所			
		〃	未舗装	箇所			
柵設置工	柵	柵設置工 (塩化ビニル製) 材工とも	T-2铸铁蓋設置含む 1号汚水柵設置工 土留工無	箇所	1	1	
		〃	取付管人孔直付工	箇所	1	1	
取付管布設工	取付管	取付管布設工(塩ビ管)	VU φ100 手間のみ	m	2.74	2.74	
		支管取付工(塩ビ管)	φ150×φ100 手間のみ	箇所			
		〃	φ200×φ100 手間のみ	箇所			
		〃	φ300×φ100 手間のみ	箇所			
		取付管材料	VU φ100 ゴム輪受口片受短管 L=0.80m/本	本			
			VU φ100 ゴム輪受口両受半管 L=1.80m/本	本			
		〃	VU φ100 ゴム輪受口片受直管 L=4.00m/本	本	1	1	
		〃	自在曲管 VU φ100 ゴム輪受口0°	個	1	1	
		〃	自在曲管 VU φ100 ゴム輪受口15°	個			
		〃	自在曲管 VU φ100 ゴム輪受口30°	個			
		〃	自在曲管 VU φ100 ゴム輪受口45°	個			
		〃	自在曲管 VU φ100 ゴム輪受口60°	個			
		〃	自在曲管 VU φ100 ゴム輪受口75°	個			
		〃	キャップ	個			
	管路基礎	砂基礎工	機械施工 砂	m3	0.2	0.2	
		管周埋戻工D	機械施工 砂	m3	0.4	0.4	
		埋設標識シート	W=150mm 2折り	m	3.12	3.12	

数量総括表【附帯工】

[8-1工区(単費)]

種別(レべル3)	細別(レべル4)	名称	規格	単位	数量				備考
					φ150	φ200	取φ100	合計	
(仮復旧時) 舗装撤去工	舗装版切断	舗装切断工	As t≤15cm	m	16.9		4.6	21.5	
		舗装版破碎	舗装版直接掘削積込工	As・Co t≤15cm	m2	6.3	1.7	8.0	
	舗装版破碎	〃	As・Co 15<t≤40cm	m2					
		〃	As・Co 15<t≤35cm(騒音振動対策有)	m2					
	殻運搬処理	建設廃材運搬工	As・Co殻 直接積込	m3	0.3		0.1	0.4	
		処理量	地山土量 As・Co塊	m3	0.3		0.1	0.4	
	殻運搬処理	処理量	地山土量 As・Co塊	m3					
(本復旧時) 舗装撤去工	舗装版切断	舗装切断工	As t≤15cm	m					圧送管側で計上
		舗装版切削	舗装切削工	As t≤6cm	m2				〃
	舗装版破碎	舗装版直接掘削積込工	As t≤15cm	m2					〃
		〃	As 15<t≤40cm	m2					〃
		〃	As 15<t≤35cm(騒音振動対策有)	m2					〃
	殻運搬処理	建設廃材運搬工	As殻 直接積込 切削分	m3					〃
		〃	As・Co殻 直接積込	m3					〃
		処理量	地山土量 As塊 切削分	m3					〃
		〃	地山土量 As・Co塊	m3					〃
	管路掘削	ハック杓床堀 (障害無)	BH 0.35m3 掘削深 h ≤1.5m 路盤隙取り	m3					〃
		発生土処理	土砂運搬費	m3					〃
舗装 仮復旧工	下層路盤	下層路盤工(車道)	市道 再生砕石 RC-40 t=14cm	m2	6.3		1.7	8.0	
		〃	農免農道 再生砕石 RC-40 t=10cm	m2					
		〃	広域農道 再生砕石 RC-40 t=14cm	m2					
		〃	二車線 再生砕石 RC-30 t=10cm	m2					
		〃	県道 (B交通) 再生砕石 RC-40 t=16cm	m2					
		〃	県道 (C交通) 再生砕石 RC-40 t=20cm	m2					
		〃	県道 (L交通) 再生砕石 RC-30 t=10cm	m2					
		〃	県道 (木曽三川公園線) 再生砕石 RC-40 t=23cm	m2					
		下層路盤工(歩道)	歩道 再生砕石 RC-30 t=10cm	m2					
	上層路盤	上層路盤工(車道)	農免農道 粒調砕石 M-30 t=6cm	m2					
		〃	広域農道 粒調砕石 M-40 t=13cm	m2					

数量総括表【附帯工】

[8-1工区(単費)]

種別(レべル3)	細別(レべル4)	名称	規格	単位	数量				備考
					φ 150	φ 200	取 φ 100	合計	
舗装 仮復旧工	上層路盤	上層路盤工(車道)	砂利道 RC-30 t=10cm	m2					
		"	二車線 粒調碎石 M-30 t=10cm	m2					
		"	県道 (B交通) 再生碎石 RC-40 t=10cm	m2					
		"	県道 (C交通) 再生碎石 RC-40 t=15cm	m2					
		"	県道 (L交通) 粒調碎石 M-30 t=11cm	m2					
		"	県道 (木曽三川公園線) 再生碎石 RC-40 t=10cm	m2					
		"	コンクリート 再生碎石 RC-40 t=14cm	m2					
	表層	仮表層工 (歩道)	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t= 3 cm 再生密粒度As(13)	m2					
		仮表層工 (車道)	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t= 3 cm 再生密粒度As(13)	m2	6.3		1.7	8.0	
		"	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t= 4 cm 再生密粒度As(13)	m2					
		"	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t= 5 cm 再生密粒度アスコン(20)	m2					
	溶融式区画線	区画線設置工 (溶融式)	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅15cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅15cm(高視認)	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅20cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅30cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白線幅45cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 黄線幅15cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 黄線幅15cm(高視認)	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 黄線幅20cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 黄線幅30cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 黄線幅45cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 白線 幅15cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 白線 幅20cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 白線 幅30cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 白線 幅45cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅15cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅20cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅30cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅45cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅15cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅20cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅30cm	m	-	-	-		
		"	供用区間 100m未満 破線 黄線 幅45cm	m	-	-	-		

数量総括表【附帯工】

[8-1工区(単費)]

種別(レべル3)	細別(レべル4)	名称	規格	単位	数量				備考
					φ150	φ200	取φ100	合計	
舗装 本復旧工	溶融式区画線	〃	供用区間 100m未満 15cm換算 矢印,記号,文字,白線	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 15cm換算 矢印,記号,文字,黄線	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 矢印,記号,文字,白線	箇所	-	-	-		(自転車表示)
	不陸整正	不陸整正工	補足材無 歩道	m2					圧送管側で計上
		〃	補足材無 車道	m2					〃
	上層路盤	上層路盤工	歩道 再生砕石 RC-30 t=10cm	m2					〃
		〃	b<1.4m 人力 t=10cm アスファルト安定処理	m2					〃
		〃	1.4≤b 機械 t=10cm アスファルト安定処理	m2					〃
		〃	〃	m2					〃
	基層	基層工	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t=5cm 再生密粒度As(20)改Ⅱ	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 1.4≤b 人力 t=5cm 再生密粒度As(20)改Ⅱ	m2					〃
	表層	表層工(車道)	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t=5cm 再生密粒度As(13)(切削)	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 1.4≤b 人力 t=5cm 再生密粒度As(13)(切削)	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t=5cm 再生密粒度As(13)(取壊)	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 1.4≤b 人力 t=5cm 再生密粒度As(13)(取壊)	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t=5cm 再生密粒度As(20)改Ⅱ	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 1.4≤b 人力 t=5cm 再生粗密度As(20)改Ⅱ	m2					〃
		表層工(歩道)	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t=3cm 再生細粒度As(13)	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 1.4≤b 人力 t=3cm 再生細粒度As(13)	m2					〃
		表層工(車道)	砂散布無 瀝青材無 b<1.4m 人力 t=10cm コンクリート	m2					〃
		〃	砂散布無 瀝青材無 1.4≤b 人力 t=10cm コンクリート	m2					〃
		〃	〃	m2					〃
		〃	〃	m2					〃
	溶融式区画線	区画線設置工 (溶融式)	供用区間 100m未満 実線,ゼブラ 白線幅15cm	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 実線,ゼブラ 白線幅15cm(高視認)	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 実線,ゼブラ 白線幅20cm	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 実線,ゼブラ 白線幅30cm	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 実線,ゼブラ 白線幅45cm	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 実線,ゼブラ 黄線幅15cm	m	-	-	-		
		〃	供用区間 100m未満 実線,ゼブラ 黄線幅15cm(高視認)	m	-	-	-		

管 路 土 工 (RP ϕ 150)

[7-4工区(单費)]
第 号材料計算書

[illegible]

[illegible]

管 布 設 工 (RP ϕ 150)

[7-4工区(单费)]
第 号材料计算书

[illegible]

[7-4工区(単費)]
第 号材料計算書

[illegible]

第 号材料計算書

[illegible]

[illegible]

第 号材料計算書

本管径	副管径	直管控除長
150	100	0.322
200	150	0.358
250	200	
300	200	
350	200	

PE直管=H-Z

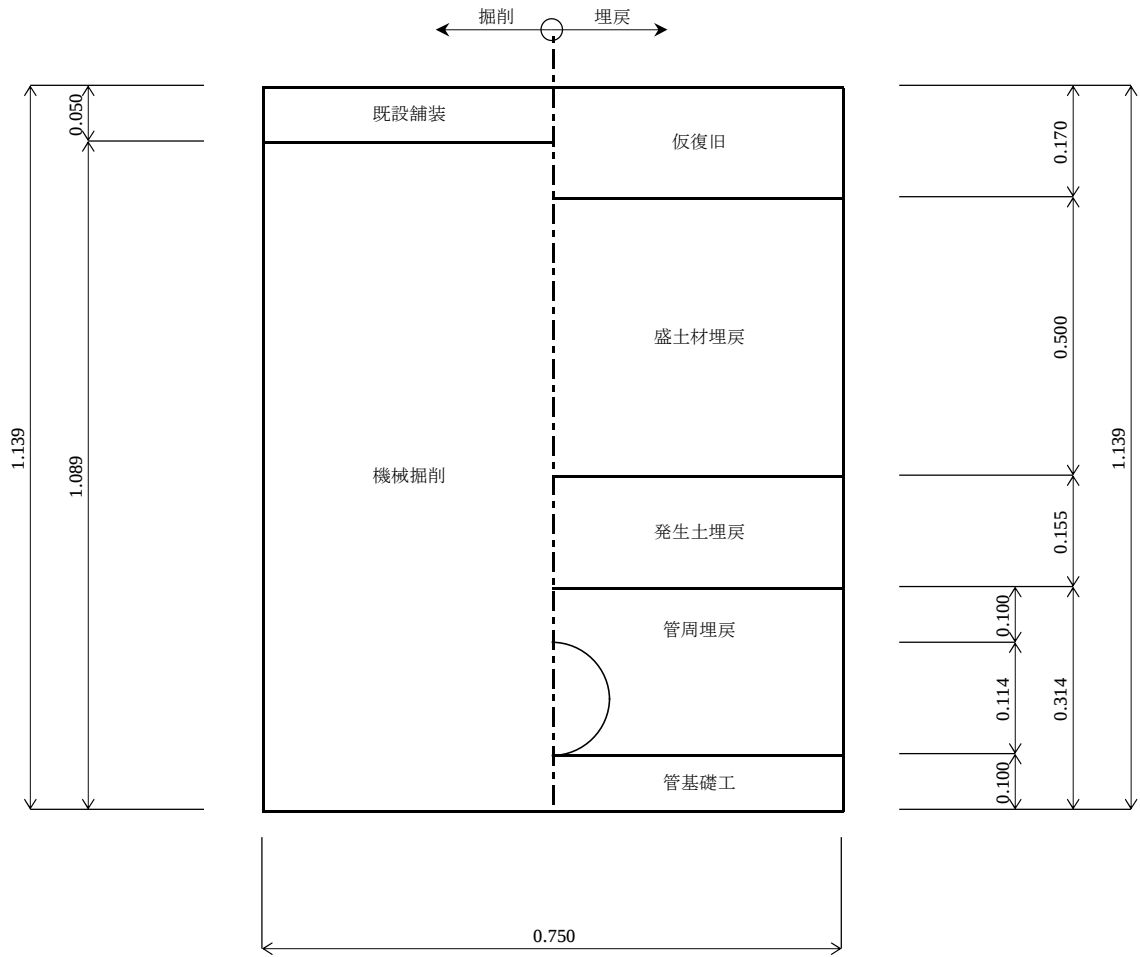
取付管土工 (VU ϕ 100)

[7-4工区(単費)]

第 号材料計算書

[illegible]

取付管単位土量計算書
市道



道路種別	市道	
既設舗装厚	t=	0.050 m
仮復旧厚	t=	0.170 m
盛土材埋戻厚	t=	0.500 m(最大値)
取付管条件	管外径	D= 0.114 m
	管基礎厚	t= 0.100 m
	管周埋戻厚	t= 0.100 m
	本管側土被	DP= 0.950 m
	民地側土被	DP= 0.900 m
	平均土被	DP= 0.925 m
	平均掘削深	H= 1.139 m
	掘削幅	B= 0.750 m
	発生土埋戻厚	t= 0.155 m
	盛土材埋戻厚	t= 0.500 m

1m当り土量	機械掘削(障害無)	V=	0.82 m3
	管基礎工	V=	0.08 m3
	管周埋戻	V=	0.15 m3
	発生土埋戻	V=	0.12 m3
	盛土材埋戻	V=	0.38 m3

[7-4工区(单费)]

第 号材料計算書

[illegible]

本管本復旧工 (1) (RP ϕ 150)

[7-4工区(单费)]

第 号材料計算書

[illegible]

[7-4工区(単費)]
第 号材料計算書

[illegible]

[7-4工区(单费)]

第 号材料計算書

[illegible]

[illegible]

推 進
(1908路線)

数 量 総 括 表 【 管 きょ 工 (小口径推進) 】

(8 - 1 工区)

種別(レベ°#3)	細別(レベ°#4)	名称	規格	単位	数 量				合計	備 考
						1908				
						M.1906-1～M.1908-1				
低耐力 圧入二工程 推進工	推進用硬質 塩化ビニル管 (低耐力 圧入二工程)	スパイラル形推進用 硬質塩化ビニル管	接合剤含み VPφ150 0.80/本	本		8			8	
		〃	接合剤含み VPφ200 0.8m/本	本						
		〃	接合剤含み VPφ250 0.8m/本	本						
		〃	接合剤含み VPφ150 1.0m/本	本						
		〃	接合剤含み VPφ200 1.0m/本	本						
		〃	接合剤含み VPφ250 1.0m/本	本						
		可撓マホー継手	VPφ150 緩衝材含む	個		2			2	
		〃	VPφ200 緩衝材含む	個						
		〃	VPφ250 緩衝材含む	個						
		誘導管推進工	VPφ150	m		4.950			4.95	
		〃	VPφ200	m						
		〃	VPφ250	m						
		硬質塩化ビニル管 推進工	VPφ150	m		4.950			4.95	
		〃	VPφ200	m						
		〃	VPφ250	m						
		スクリーコンベヤ類 撤去工	VPφ150低耐力圧入二工程	m		4.950			4.95	
		〃	VPφ200低耐力圧入二工程	m						
		〃	VPφ250低耐力圧入二工程	m						
	発生土処理	土砂運搬費	土砂 指定地処分	m3		0.11			0.11	
		捨場処理費	15t7°#により押土 土砂	m3		0.11			0.11	

数 量 総 括 表 【 管 き ょ 工 (小口径推進) 】

(8 - 1 工区)

種別(レハ°#3)	細別(レハ°#4)	名称	規格	単位	数 量				合計	備 考
						1908				
						M.1906-1～M.1908-1				
立坑内 管布設工	硬質塩化ビニル管 布設工	硬質塩化ビニル管 布設工	φ150	m		1.100			1.10	
		〃	φ200	m						
		〃	φ250	m						
	砂基礎工	砂基礎工	機械施工	m3						
仮設備工	坑口工	軽量鋼矢板 発進到達坑口	φ150 低耐荷力圧入二工程	箇所		2			2	
		〃	ケーシング φ150 低耐荷力圧入二工程	箇所						
		〃	軽量鋼矢板 φ200 低耐荷力圧入二工程	箇所						
		〃	ケーシング φ200 低耐荷力圧入二工程	箇所						
		〃	軽量鋼矢板 φ250 低耐荷力圧入二工程	箇所						
		〃	ケーシング φ250 低耐荷力圧入二工程	箇所						
	鏡切り	鏡切り	鋼矢板 φ150 低耐荷力圧入二工程	箇所						
		〃	ケーシング φ150 低耐荷力圧入二工程	箇所						
		〃	軽量鋼矢板 φ150 低耐荷力圧入二工程	箇所		2			2	
		〃	鋼矢板 φ200 低耐荷力圧入二工程	箇所						
		〃	ケーシング φ200 低耐荷力圧入二工程	箇所						
		〃	軽量鋼矢板 φ200 低耐荷力圧入二工程	箇所						
		〃	鋼矢板 φ250 低耐荷力圧入二工程	箇所						
		〃	ケーシング φ250 低耐荷力圧入二工程	箇所						
		〃	軽量鋼矢板 φ250低耐荷力圧入二工程	箇所						
	推進設備等 設置撤去	推進設備工	低耐荷力圧入二工程推進	箇所		1			1	
		推進設備据換工	低耐荷力圧入二工程推進	箇所						

数 量 総 括 表 【 管 きょ 工 (小口径推進) 】

(8 - 1 工区)

[illegible]

数量総括表【立坑工】

(8 - 1 工区)

種別(レヘール3)	細別(レヘール4)	名称	規格	単位	数 量				合 計
							1906	1908	
							M.1906-1	M.1908-1	
管路土工	管路掘削	バックホウ床掘 (障害無)	BH 0.35m3 掘削深 h ≦1.5m 砂・砂質・粘性・砂礫土	m3				5.80	5.80
		バックホウ床掘 (障害有)	BH 0.35m3 掘削深 h >1.5m 砂・砂質・粘性・砂礫土	m3				8.21	8.21
	管路埋戻	機械埋戻D (路床・路体)	BH 0.35m3 埋戻材：モルタル	m3					
		〃	BH 0.35m3 埋戻材：コンクリート	m3					
		〃	BH 0.35m3 埋戻材：砂	m3				7.71	7.71
		〃	BH 0.35m3 埋戻材：発生土	m3				0.83	0.83
		〃	BH 0.35m3 タンバ 埋戻材：盛土材	m3				1.70	1.70
	発生土処理	土砂運搬費	土砂 指定地処分	m3				13.09	13.09
		捨場処理費	15t7°ルにより押土 土砂	m3				13.09	13.09
土留工	仮設軽量鋼矢板	軽量鋼矢板建込	Ⅱ型 L=3.00	m					
		〃	Ⅱ型 L=4.00	m				4.00	4.00
		支保工設置	2段	m					
		〃	3段	m				4.00	4.00
		軽量鋼矢板引抜	Ⅱ型 L=3.00	m					
		〃	Ⅱ型 L=4.00	m				4.00	4.00
		支保工撤去	2段	m					
		〃	3段	m				4.00	4.00
	仮設軽量鋼矢板賃料	軽量鋼矢板賃料		式			1	1	2
	軽量鋼矢板賃料等	軽量鋼矢板損料	Ⅱ型	t			0.09	1.86	1.95
		軽量鋼矢板全損	Ⅱ型	t			0.03	0.04	0.07
		スクラップ	Ⅱ型	t			0.003	0.003	0.01
		軽量鋼矢板埋殺し	Ⅱ型	t			0.03	0.03	0.06
		軽量鋼矢板切断工	Ⅱ型	m			0.50	0.50	1.00
補助 地盤改良工	薬液注入工	発進坑口防護工	無機溶液形瞬結・中結タイプ 二重管スレーブ複相工法	本				5	5
		到達坑口防護工	無機溶液形瞬結・中結タイプ 二重管スレーブ複相工法	本			5		5
		注入設備据付・解体	車上	現場					
立坑水替工	立坑水替	水替ポンプ運転	作業時排水	式					
		ポンプ据付撤去		現場					

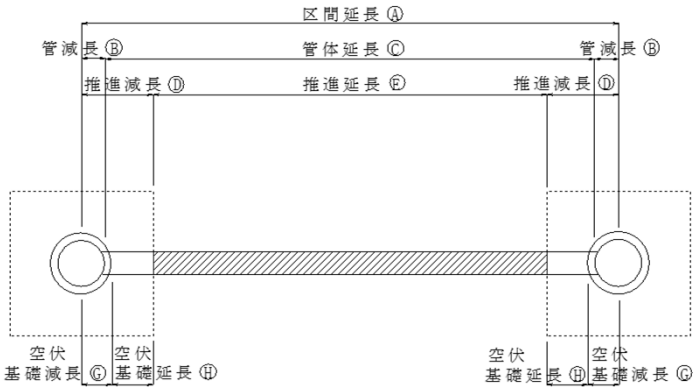
数量総括表【附帯工】

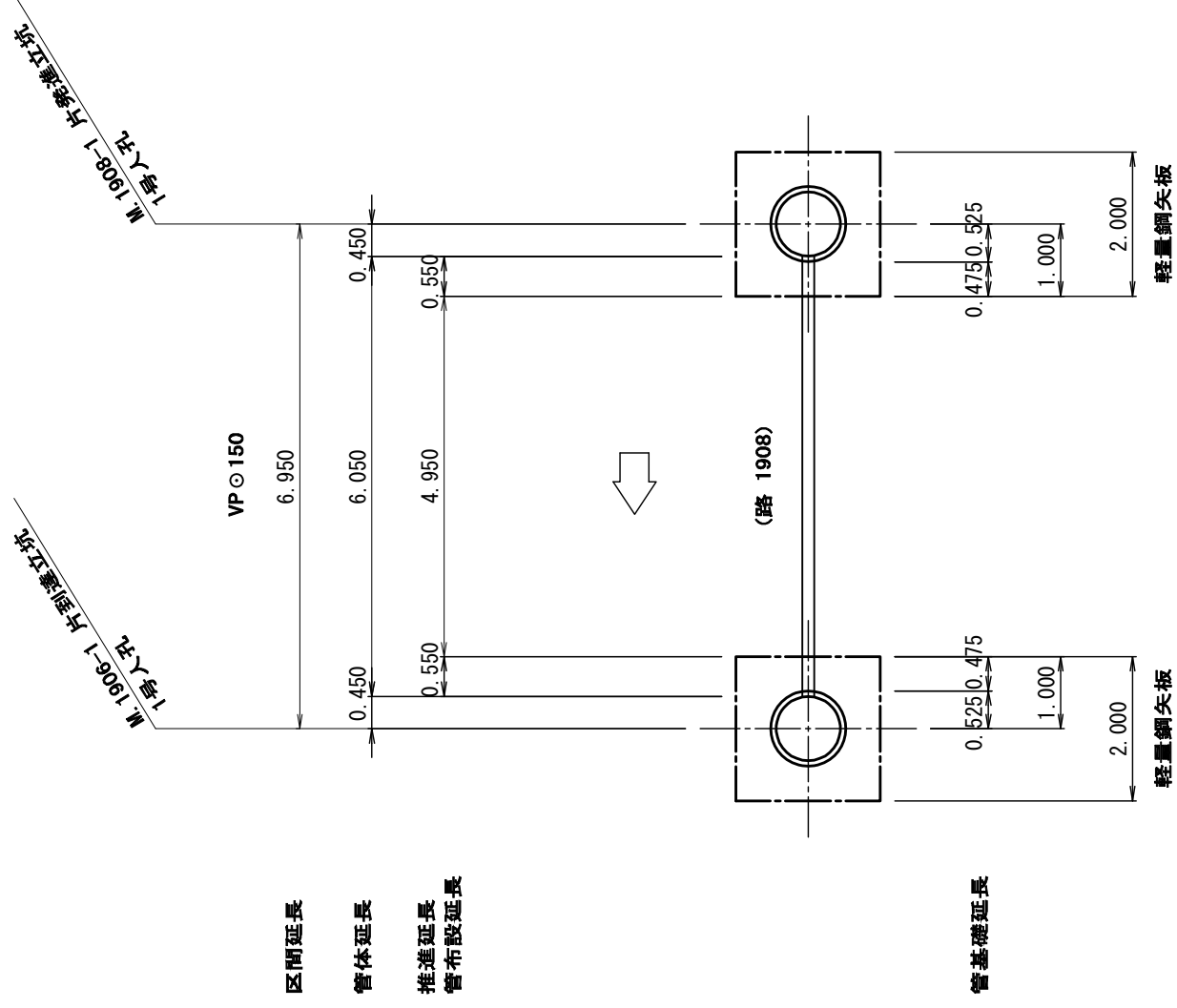
(8 - 1 工区)

種別(レヘ＃3)	細別(レヘ＃4)	名称	規格	単位	数 量				合 計
							1906	1908	
							M.1906-1	M.1908-1	
(仮復旧時) 舗装撤去工	舗装版切断	舗装切断工	アスファルト t=20cmまで	m				8.14	8.14
		舗装版破碎	舗装版直接掘削積込工	m2				4.15	4.15
		〃	As・Co t=10cm	m2					
	殻運搬処理	建設廃材運搬工	アスコン殻 直接積込	m3				0.21	0.21
		処理料	地山土量 アスファルトコンクリート塊	m3				0.21	0.21
(本復旧時) 舗装撤去工	舗装版切断	舗装切断工	アスファルト t=20cmまで	m					
		舗装切削	舗装切削工	m2					
	舗装版破碎	舗装版直接掘削積込工	As・Co t=10cm	m2					
		〃	As・Co t=10cm	m2					
	殻運搬処理	建設廃材運搬工	アスコン殻 直接積込	m3					
		処理料	地山土量 アスファルトコンクリート塊	m3					
(仮復旧時) 管路土工	管路埋戻	機械埋戻 (路盤仮埋戻)	埋戻材：RC-40	m3					
		〃	埋戻材：M-25	m3					
(本復旧時) 管路土工	管路掘削	バックホウ床掘 (障害無)	削深h≦1.5m 路盤隙取り	m3					
		発生土処理	土砂運搬費	m3					
			15tトラックにより押土	m3					
		捨場処理費	土砂	m3					
舗装 仮復旧工	下層路盤	下層路盤工(車道)	現道埋設 RC-40 t=10cm	m2					
			現道埋設	m2					
		下層路盤工(歩道)	RC-30 t=10cm	m2					
			現道埋設	m2					
	上層路盤	上層路盤工(車道)	RC-40 t=14cm	m2				3.47	3.47
		上層路盤工(車道)	人力 再生瀝青安定 t=7cm	m2					
	表層	仮表層工(車道)	砂散布無 瀝青材無 人力 t= 3 cm 再生密粒(13)	m2				3.62	3.62
		〃	砂散布無 瀝青材無 人力 t= 5 cm 再生密粒(13)	m2					
		〃 (歩道)	砂散布無 瀝青材無 人力 t= 3 cm 再生密粒(13)	m2					
舗装 本復旧工	不陸整正			m2					
	下層路盤	下層路盤工(車道)	現道埋設 RC-40 t=10cm	m2					
			現道埋設	m2					
	上層路盤	上層路盤工(車道)	RC-40 t=14cm	m2					
		〃	人力 再生瀝青安定 t=7cm	m2					
	表層	表層工(車道)	砂散布無 瀝青材無 b>1.4m 人力 t= 3 cm 再生粗粒(20)	m2					
		〃	砂散布無 瀝青材無 b>1.4m 人力 t= 5 cm 再生密粒(13)	m2					
		〃 (歩道)	砂散布無 瀝青材無 人力 t= 3 cm 再生密粒(13)	m2					
	溶融式区画線	区画線設置工 (溶融式)	供用区間 100m未満 実線, ゼブラ 白・黄線幅15cm	m					

推 進 工(1)

路線 番号	管径	人孔番号		人孔種別		区間延長 A	管減長 B		管渠延長 C=A-B	推進減長 D		推進延長 E=A-D	立坑内管布設工 F=D-B		空 伏 基礎減長 G		空伏基礎延長 H=D-G		管 本 数				マンホール 可撓継手	摘要
		下 流	上 流	下 流	上 流		下 流	上 流		下 流	上 流		下 流	上 流	下 流	上 流	2.43m管	2.0m管	1.0m管	0.8m管				
単位	mm	No.	No.	号	号	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	本	本	本	本	個		
1905-1	VP 150	1906-1	1908-1	1	1	6.950	0.450	0.450	0.8m管 6.050	軽量 1.000	軽量 1.000	4.950	0.550	0.550	0.525	0.525	0.475	0.475				8	2	低耐荷力 圧入二工程
合計						6.950			6.050			4.950	1.100				0.950				8	2		





推 進 工(2)

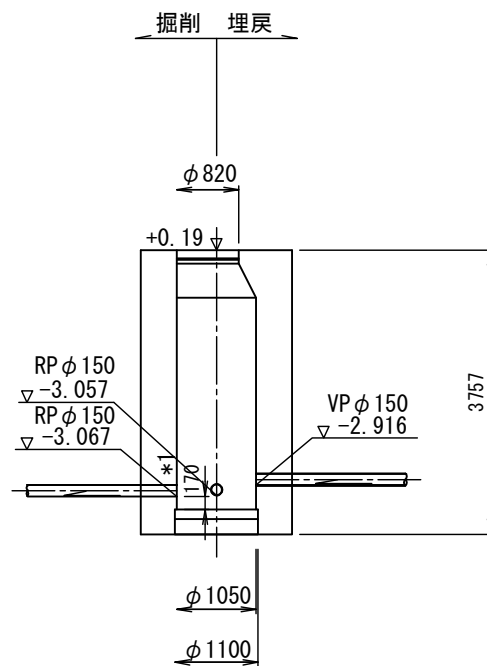
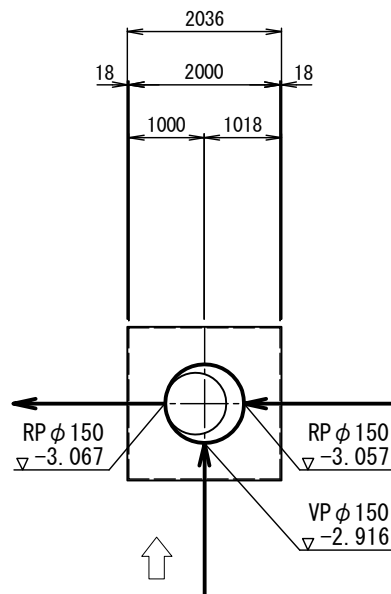
[illegible]

嵩 上 工

種 別			算 式			数 量	
M.1908-1 1号人孔							
嵩上幅	1.100	コンクリ-ト	1.100	$\wedge 2 \times \pi \diagdown 4 \times$	0.177 =	0.168	m3
嵩上高	0.177	型枠	1.100	$\times \pi \times$	0.177 =	0.612	m2
			</				

立坑工(軽量鋼矢板Ⅱ型)

種 別	算 式 ・ 小 計					単位	数 量		
路線No. 1906 M. 1906-1									
軽量鋼矢板建込工	軽量鋼矢板Ⅱ型	L = 4.000 m							
		2.000	+	2.000	= 4.000	m	4.00		
		(2.000 + 2.000) × 2 ÷ 0.250				= 32	枚	32	
	締切重量	4.000	m ×	2 枚 ×	0.0148 t /m	= 0.118	t	0.12	
金属支保工	t =0.012 3段	2.000	+	2.000	= 4.000	m	4.00		
軽量鋼矢板引抜工	(下流側)	L =	m						
			m ×	枚 ×	0.0148 t /m	=	t		
	(上流側)	L = 2.901	m						
		2.901	m ×	2 枚 ×	0.0148 t /m	= 0.086	t	0.09	
	(引抜)	L = 4.000	m						
		4.000	m ×	(2 - 2) 枚					
				× 0.0148 t /m	=	t			
	締切重量	(損料用)	+ 0.086			= 0.086	t	0.09	
	(全損用)	0.118	-	0.086	= 0.032	t	0.03		
	(下流側)	$\wedge^2 \times \pi / 4 \div 0.250 \times 0.0148$				=	t		
	(上流側)	0.265	$\wedge^2 \times \pi / 4 \div 0.250 \times 0.0148$				= 0.003	t	
							=	t	
		計 0.003				t	0.003		
埋殺し		0.118	t -	(0.086 + 0.003)	= 0.029	t	0.03		
切断工	(下流側)		枚 ×	ヶ所 ×	0.250 m/枚	=	m		
	(上流側)	2	枚 ×	1 ヶ所 ×	0.250 m/枚	= 0.500	m		
			計 0.500				m	0.50	



*1 1号人孔標準図参照

立坑工(軽量鋼矢板Ⅱ型)

種 別	算 式 ・ 小 計						単位	数 量						
路線No. 1908 M. 1908-1														
面積	A1(舗装)	2.036	×	2.036	=	4.145	m2							
面積	A2(掘削)	2.000	×	2.000	=	4.000	m2							
舗装版取壊工														
舗装版切断工	t = 5cm	(2.036	+	2.036)	×	2	=	8.144 m 8.14						
直接掘削積み込み					=	4.145	m2	4.15						
同上処分		4.145	×	0.050	=	0.207	m3	0.21						
掘削(バックホ)	1.5m未満	4.000	×	(1.500	−	0.050)	=	5.800 m3 5.80						
	1.5m以上	4.000	×	(3.552	−	1.500)	=	8.208 m3 8.21						
						計 14.008	m3	14.01						
埋め戻し (砂)		4.000	×	2.473	=	9.892	m3							
	控除													
	底盤・嵩上げ	1.100	^2	×	π/4	×	0.307	=	-0.292 m3					
	躯体・直壁	1.050	^2	×	π/4	×	2.166	=	-1.876 m3					
	管(1908)	0.165	^2	×	π/4	×	0.475	=	-0.010 m3					
	管(1908)	0.156	^2	×	π/4	×	0.475	=	-0.009 m3					
						計 7.705	m3	7.71						
(発生土・機械)		4.000	×	0.259	=	1.036	m3							
	控除													
	直壁	1.050	^2	×	π/4	×	0.023	=	-0.020 m3					
	斜壁	(0.820	−	1.050)	÷	0.600	×	0.236	+ 1.050					
					斜壁上端幅 = 0.960									
(盛土材・機械)		(1.050	^2	+	0.960	^2)	×	1/2	×	π/4	×	0.236	=	-0.188 m3
						計 0.828	m3	0.83						
		4.000	×	0.500	=	2.000	m3							
	控除													
	直壁		^2	×	π/4	×		=		m3				
調整リング・金具	斜壁	(0.960	^2	+	0.820	^2)	×	1/2	×	π/4	×	0.364	=	-0.228 m3
		0.820	^2	×	π/4	×	0.136	=	-0.072	m3				
						計 1.700	m3	1.70						
残土処分		14.008	−	0.828	/	0.900	=	13.088	m3	13.09				

立坑工(軽量鋼矢板Ⅱ型)

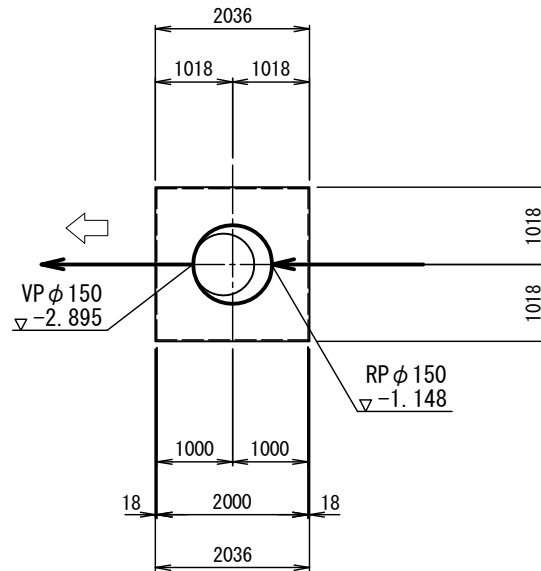
種 別	算 式 ・ 小 計				単位	数 量
路線No. 1908 M. 1908-1						
軽量鋼矢板建込工	軽量鋼矢板Ⅱ型	$L = 4.000 \text{ m}$				
		$2.000 + 2.000 = 4.000$	m	4.00		
		$(2.000 + 2.000) \times 2 \div 0.250 = 32$	枚	32		
	締切重量	$4.000 \text{ m} \times 32 \text{ 枚} \times 0.0148 \text{ t/m} = 1.894$	t	1.89		
金属支保工	t=0.012 3段	$2.000 + 2.000 = 4.000$	m	4.00		
軽量鋼矢板引抜工	(下流側)	$L = 2.720 \text{ m}$				
		$2.720 \text{ m} \times 2 \text{ 枚} \times 0.0148 \text{ t/m} = 0.081$	t	0.08		
	(上流側)	$L = \text{ m}$				
		$\text{ m} \times \text{ 枚} \times 0.0148 \text{ t/m} =$	t			
	(引抜)	$L = 4.000 \text{ m}$				
		$4.000 \text{ m} \times (32 - 2) \text{ 枚} \times 0.0148 \text{ t/m} = 1.776$	t	1.78		
締切重量	(損料用)	$1.776 + 0.081 = 1.857$	t	1.86		
	(全損用)	$1.894 - 1.857 = 0.037$	t	0.04		
スクラップ	(下流側)	$0.265^2 \times \pi/4 \div 0.250 \times 0.0148 = 0.003$	t			
	(上流側)	$^2 \times \pi/4 \div 0.250 \times 0.0148 =$	t			
		$=$	t			
		計	0.003	t	0.003	
埋殺し		$1.894 \text{ t} - (1.857 + 0.003) = 0.034$	t	0.03		
切断工	(下流側)	$2 \text{ 枚} \times 1 \text{ ヲ所} \times 0.250 \text{ m/枚} = 0.500$	m			
	(上流側)	$\text{枚} \times \text{ ヲ所} \times 0.250 \text{ m/枚} =$	m			
		計	0.500	m	0.50	
立坑基礎 (18-5-40)	コンクリート	$2.000 \times 2.000 \times 0.150 = 0.600$	m3	0.60		

付帯工(軽量鋼矢板Ⅱ型)

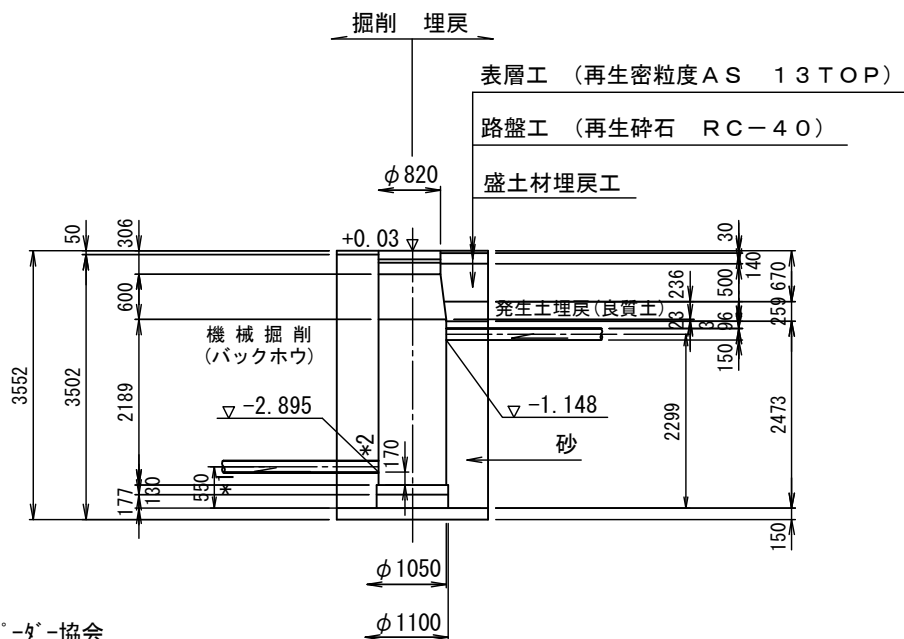
種 別	算 式 ・ 小 計						単位	数 量
路線No. 1908 M. 1908-1								
舗装仮復旧 (道路種別：市道)								
路盤工 (再生碎石 RC-40)	t = 14cm	4.000	－	$0.820^2 \times \pi / 4$	=	3.472	m2	3.47
表層工 (再生密粒度As 13mmTOP)	t = 3cm	4.145	－	$0.820^2 \times \pi / 4$	=	3.617	m2	3.62
舗装本復旧 (道路種別：市道)								
舗装切断	t = 5cm		+		+		m	
舗装取壊	t = 3cm		－	$^2 \times \pi / 4$	=			
	t = 5cm		×	－	×	=		
			+			=	m2	
殻運搬処理			×	0.030	+	×	0.050	m3
不陸整正			×	－	$^2 \times \pi / 4$	=	m2	
表層工 (再生密粒度As 13mmTOP)	t = 5cm		×	－	$^2 \times \pi / 4$	=	m2	
区画線設置工	実線、ゼブラ 白・黄線幅15cm		×			=	m	

市道
横断番号 57

土工



※ 本復旧は圧送管数量で計上

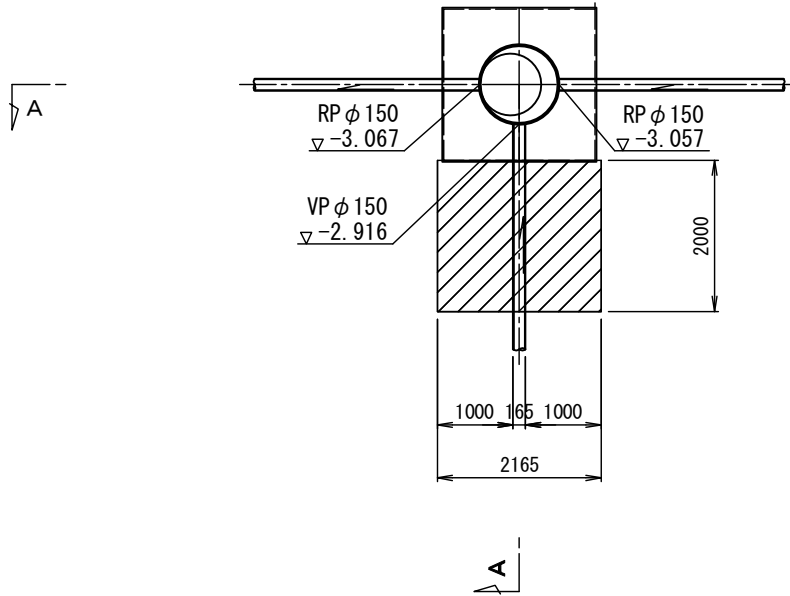


*1 ｽﾍﾞｰﾀｰ協会
*2 1号人孔標準図参照

項目		単位	M1906-1 坑口(上流)	M1908-1 坑口(下流)				計	項目		単位	M1906-1 坑口(上流)	M1908-1 坑口(下流)				計	
施工本数		本	5	5				10	削孔長	粘性土	ゆるい 0～4	%						
粘性土 L1		m									中位 4～8	%						
砂質土 L2		m	3.096	3.075			6.171	締った 8～15			%							
礫質土 L3		m	1.020	0.860			1.880	砂質土		ゆるい 0～10	%	40.5	40.5				81.0	
計		m	4.116	3.935			8.051			中位 10～30	%							
薬液注入高	粘性土	ゆるい 0～4	m						礫質土	ゆるい 10～30	%							
		中位 4～8	m							中位 30～50	%							
		締った 8～15	m							締った 50以上	%							
	砂質土	ゆるい 0～10	m	2.665	2.665			5.330	粘性土	ゆるい 0～4	ℓ							
		中位 10～30	m							中位 4～8	ℓ							
		締った 30以上	m							締った 8～15	ℓ							
	礫質土	ゆるい 10～30	m						砂質土	ゆるい 0～10	ℓ	4,673	4,673				9,346	
		中位 30～50	m							中位 10～30	ℓ							
		締った 50以上	m							締った 30以上	ℓ							
	1本당り注入高 ℓ		m	2.665	2.665			5.330	薬液注入量	礫質土	ゆるい 10～30	ℓ						
注入対象面積		m ²	4.330	4.330			8.660	中位 30～50			ℓ							
粘性土	ゆるい 0～4	m ³						締った 50以上			ℓ							
	中位 4～8	m ³						対象注入量計		ℓ	4,673	4,673				9,346		
	締った 8～15	m ³																
薬液注入対象土量	砂質土	ゆるい 0～10	m ³	11.539	11.539			23.078										
		中位 10～30	m ³															
		締った 30以上	m ³															
	礫質土	ゆるい 10～30	m ³															
		中位 30～50	m ³															
		締った 50以上	m ³															

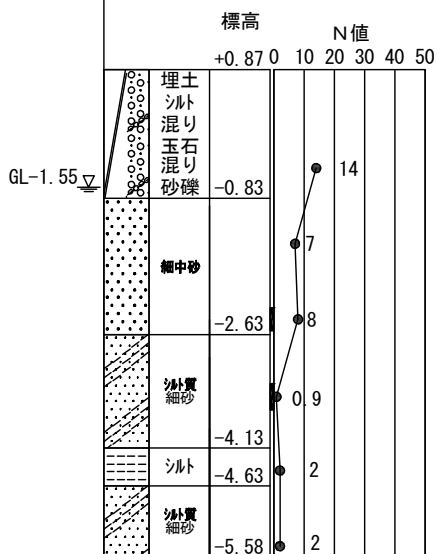
[illegible]

薬液注入工



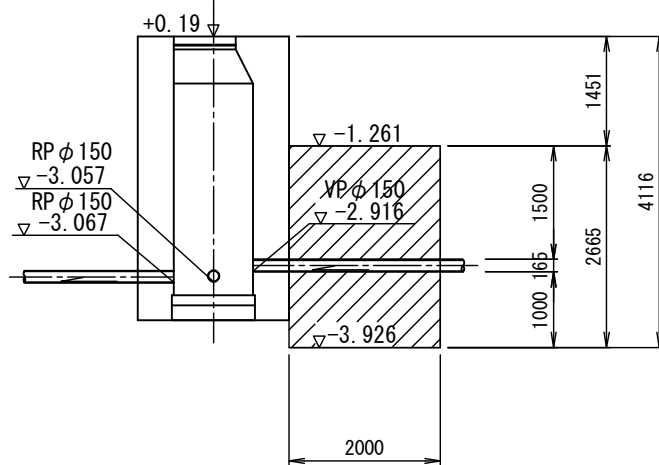
No. 1

H=+0.87m
dep=6.45m

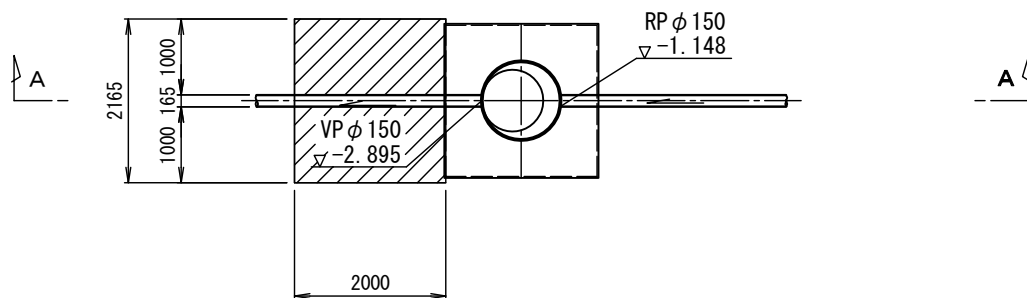


A-A 断面

薬液注入工



薬液注入工



No. 1

H=+0.87m
dep=6.45m

