

令和 8 年度

参 考 図 書

事 業 名：公共下水道事業

工 事 場 所：竹原市 田ノ浦

工 事 名：田ノ浦地区下水道（面整備）工事 R8-4

建設リサイクル法 12 条 13 条対象

【添付書類】

☐総括情報表
☐工事費内訳表 施工単価表
☐数量計算書

等

数量総括表										
										(補助：開削)
項目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	細別 (レベル5)	積算要素 (レベル6)	単位	計算数量	設計数量	備考	
(開削工法) 管路施設										
	管きょ工									
		管路土工								
			管路掘削	機械掘削工	BH0.28m3	m3	398.3	400		
			管路埋戻	機械投入埋戻工	流用土 BH0.28+22m ³	m3	247.6	250		
			発生土処理	発生土運搬工	現場から仮置場 BH0.28+DT4t	m3	398.3	400		
			埋戻土運搬工	積込		m3	275.1	280	247.6/0.9	
				土砂等運搬	10t	m3	275.1	280		
			発生土運搬	積込み	土砂	m3	123.2	120	398.3-275.1	
				土砂等運搬		m3	123.2	120		
				処分費	土砂	m3	123.2	120		
		管布設工								
			リブ付硬質塩化ビニル管	リブ付硬質塩化ビニル管設置工	管径200mm	m	300.4	300		
				曲管15°		本	3.0	3		
				曲管22° 1/2		本	2.0	2		
				マンホール可とう継手	PRP200	個	13.0	13		
			埋設標識テープ	埋設標識シート		m	300.4	300		
		管基礎工								
			砕石基礎	砕石基礎設置工	砕石基礎設置 [機械施工]	m3	88.5	90	23.21+62.13	
		管路土留工								
			軽量鋼矢板土留	軽量鋼矢板建込工 (両側分)	矢板長 (2.0m)	m	122.70	123		
				軽量鋼矢板引抜工 (両側分)	矢板長 (2.0m)	m	122.70	123		
				軽量鋼矢板建込工 (両側分)	矢板長 (2.5m)	m	51.00	51		
				軽量鋼矢板引抜工 (両側分)	矢板長 (2.5m)	m	51.00	51		
				軽量鋼矢板 賃料及び修理損耗費		式	1	1		
				切梁・腹起し等賃料	軽量金属支保工 1段	式	1	1		
				土留支保工設置	軽量金属支保工 1段	m	145.70	146		
				軽量鋼矢板 賃料及び修理損耗費		式	1	1		
				土留支保工撤去	軽量金属支保工 1段	m	145.70	146		
				土留支保工設置	軽量金属支保工 2段	m	28.00	28		
				土留支保工撤去	軽量金属支保工 2段	m	28.00	28		
				切梁・腹起し等賃料	軽量金属支保工 2段	式	1	1		
		開削水替工								
			開削水替	作業時排水	ポンプ運転工	日	19.0	19		
					据付・撤去工	現場	12.0	12		
	マンホール工									

数量総括表										(補助：開削)	
項 (レベル1)	工 (レベル2)	種 (レベル3)	別 (レベル4)	細 (レベル5)	別 (レベル6)	積 算 要 素 (レベル6)	単位	計算数量	設計数量	備 考	
		組立マンホール工									
			組立0号マンホール	円形0号 (内径750) 1種		斜壁 600×750×300	個	1.0	1		
				円形0号 (内径750) 1種		斜壁 600×750×450	個	1.0	1		
				円形0号 (内径750) 1種		斜壁 600×750×600	個	1.0	1		
				円形0号 (内径750) 1種		管取付け壁 750×900	個	2.0	2		
				円形0号 (内径750) 1種		管取付け壁 750×1200	個	1.0	1		
				円形0号 (内径750) 1種		底版	個	3.0	3		
				マンホール付属品		調整リング 600×50	個	1.0	1		
				マンホール付属品		調整リング 600×100	個	2.0	2		
				マンホール付属品		調整金具 調整高25mmまで	組	3.0	3		
				下水道用マンホールふた	径上防止型、小口径、縦溝型7-14		組	3.0	3		
				マンホール削孔費	0・1号 (1種)	塩ビ管用、径150用	箇所	2.0	2		
				マンホール削孔費	0・1号 (1種)	塩ビ管用、径200用	箇所	3.0	3		
				底部工			箇所	3.0	3		
				組立0号マンホール	0号 (内径750mm) 深さ3m以下		箇所	3.0	3		
				カラーマンホール塗装			箇所	1.0	1		
			組立1号マンホール	円形1号 (内径900) 1種		斜壁 600×900×300	個	1.0	1		
				円形1号 (内径900) 1種		斜壁 600×900×450	個	4.0	4		
				円形1号 (内径900) 1種		斜壁 600×900×600	個	3.0	3		
				円形1号 (内径900) 1種		直壁 900×1200	個	1.0	1		
				円形1号 (内径900) 1種		直壁 900×1500	個	2.0	2		
				円形1号 (内径900) 1種		直壁 900×1800	個	3.0	3		
				円形1号 (内径900) 1種		管取付け壁 900×900	個	1.0	1		
				円形1号 (内径900) 1種		管取付け壁 900×1500	個	1.0	1		
				円形1号 (内径900) 1種		管取付け壁 900×1800	個	6.0	6		
				円形1号 (内径900) 1種		底版	個	8.0	8		
				マンホール付属品		調整リング 600×50	個	5.0	5		
				マンホール付属品		調整リング 600×100	個	3.0	3		
				マンホール付属品		調整金具 調整高25mmまで	組	7.0	7		
				マンホール付属品		調整金具 調整高45mmまで	組	1.0	1		
				下水道用マンホールふた	径上防止型、小口径、縦溝型7-14		組	8.0	8		
				カラーマンホール塗装		有効径φ600	組	4.0	4		
				転落防止はしご			個	6.0	6		
				マンホール削孔費	0・1号 (1種)	塩ビ管用、径150用	箇所	1.0	1		
				マンホール削孔費	0・1号 (1種)	塩ビ管用、径150用	箇所	3.0	3		
				マンホール削孔費	0・1号 (1種)	塩ビ管用、径200用	箇所	10.0	10		
				底部工			箇所				
				組立1号マンホール	1号 (内径900mm) 深さ3m以下		箇所	2.0	2		
				組立1号マンホール	1号 (内径900mm) 深さ3m超～4m以下		箇所	2.0	2		
				組立1号マンホール	1号 (内径900mm) 深さ4m超～5m以下		箇所	4.0	4		

数量総括表										
										(補助：開削)
項目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	細別 (レベル5)	積算要素 (レベル6)	単位	計算数量	設計数量	備考	
			内副官	内副官取付工 φ150	段差1.5m～2.0m未満	箇所	2.0	2		
				内副官取付工 φ150	段差2.5m～3.0m未満	箇所	2.0	2		
				内副官取付工 φ150	段差3.0m～3.5m未満	箇所	1.0	1		
				副官材料		式	1.0	1		
			小型マンホール工							
				塩ビマンホール		箇所	6.0	6		
				蓋設置工	T-14	組	6.0	6		
	取付管及びます工									
		管路土工								
			管路掘削	機械掘削工		m3	26.5	27		
			管路埋戻	機械投入埋戻工		m3	22.0	22		
			管路埋戻	機械投入埋戻工	砂	m3	6.1	6		
			発生土処理	発生土運搬工	現場から仮置場	m3	26.5	27		
			埋戻土運搬	積込		m3	24.4	25	22/0.9	
				土砂等運搬	10t	m3	24.4	25		
			処分土	積込み		m3	2.1	2	26.5-24.4	
				土砂運搬		m3	2.1	2		
				処分費	10t	m3	2.1	2		
		ます設置工								
			ます (塩化ビニル製)	ます設置工 (塩化ビニル製)	ます径200mm	箇所	16.0	16		
		取付管布設工								
			取付管 (硬質塩化ビニル管)	取付管布設および 支管取付工	管径150mm 3m以上	箇所	16.0	16		
	付帯工									
		舗装撤去工								
			舗装版切斷	舗装版切斷	アスファルト舗装版 舗装版厚10c m以下	m	412.9	410	開削+取付+立坑 344.6+5.97+62.28	
			インターロッキング 取外し			m2	103.4	100	開削+立坑 95.7+7.6	
			舗装版破砕	舗装版破砕	アスファルト舗装版 舗装版厚10cm以下	m2	182.5	180	開削+取付+立坑 157.9+21.8+2.84	
			殻運搬処理	殻運搬	DID有 運搬距離6.0km以下	m3	18.3	18	182.5/0.1	
				As殻処分		t	42.9	43	18.3*2.35	
		舗装版復旧工	下層路盤 (車道・路肩部)	下層路盤	全仕上り厚100mm	m2	157.9	160		
			下層路盤 (歩道部)	下層路盤	全仕上り厚50mm	m2	95.8	96		
		舗装版復旧工	下層路盤 (取付)	下層路盤	全仕上り厚100mm	m2	21.8	22		
			上層路盤 (車道・路肩部)	上層路盤	全仕上り厚120mm	m2	157.9	160		
			上層路盤 (歩道部)	上層路盤	全仕上り厚160mm	m2	95.8	96		
			上層路盤 (取付)	上層路盤	全仕上り厚120mm	m2	21.8	22		
			表層 (車道・路肩部)	表層	平均仕上り厚30mm	m2	157.9	160		
			表層 (歩道部)	表層	平均仕上り厚30mm	m2	95.8	96		
			表層 (歩道部)	表層	平均仕上り厚30mm	m2	21.8	22		

数量総括表									
(補助：推進)									
項 (レベル1)	目 (レベル2)	工 (レベル3)	種 (レベル4)	別 (レベル5)	積 算 要 素 (レベル6)	単位	計算数量	設計数量	備 考
(小口径推進工法)									
管路施設									
	管きょ工 (小口径推進)								
		低耐力泥土圧 一工程推進工							
			推進用 硬質塩化ビニル管	推進用 硬質塩化ビニル管材料費	先頭管、標準管	本	82.0	82	先頭管+標準管 77+5
				推進用 硬質塩化ビニル管材料費	最終管	本	5.0	5	
				推進工	低耐力泥土圧	m	82.9	83	平均延長16.7
				スクレーパー・ベヤ調整工		m	82.9	83	
				添加材注入工		m	82.9	83	
			発生土処理	汚泥吸排車運転		m3	3.7	4	
				投棄料	土砂	m3	3.7	4	
		立坑内管布設工							
			硬質塩化ビニル管	硬質塩化ビニル管布設工		m	4.8	4.8	
		仮設備工（小口径）							
			坑口（小口径）	坑口工		箇所	10.0	10	
			鏡切り	鏡切り工		m	16.0	16.0	
			推進設備等設置撤去	推進設備工		箇所	2.0	2	
				推進設備据替工		箇所	3.0	3	
				先導体据付撤去工		箇所	5.0	5	
		推進水替工							
			推進用水替	ポンプ運転工		日	66.9	67	
				据付・撤去工		現場	6.0	6	
		補助地盤改良工							
			薬液注入	薬液注入工	M-132（上流坑口部） 削孔長4.2m	本	4.0	2	
				薬液注入工	M-132（横坑口部） 削孔長4.6m	本	2.0	4	
				薬液注入工	M-133（上流坑口部） 削孔長4.2m	本	2.0	4	
				薬液注入工	M-133（下流坑口部） 削孔長4.7m	本	4.0	2	
				薬液注入工	M-133（横坑口部） 削孔長4.2m	本	4.0	2	
				薬液注入工	M-134（下流坑口部） 削孔長4.7m	本	2.0	4	
				薬液注入工	M-134（上流坑口部） 削孔長4.7m	本	2.0	4	
				薬液注入工	M-161（下流坑口部） 削孔長4.3m	本	4.0	2	
				薬液注入工	M-163（下流坑口部） 削孔長4.1m	本		2	
				薬液注入工	M-163（下流坑口部） 削孔長4.8m	本	30.0	4	
			注入設備据付・解体工	車上		現場	1.0	1	

数量総括表									(補助：推進)
項 目 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	積 算 要 素 (レベル5)	積 算 要 素 (レベル6)	単位	計算数量	設計数量	備 考
	立坑工								
		管路土工							
		1500	管路埋戻	機械投入埋戻	発生土	m3	4.3	4	
			管路埋戻	機械投入埋戻	再生砂	m3	7.1	7	
			発生土処理	発生土運搬工	4t	m3	27.4	27	
			発生土処理	積込		m3	22.6	23	27.4-4.8
				土砂等運搬	10t	m3	22.6	23	
				投棄料		m3	22.6	23	
			埋戻土運搬						
				積込み（ルーズ）		m3	4.8	5	4.32/0.9
				土砂等運搬	10 t	m3	4.8	5	
			鋼製ケーシング圧入掘削	圧入掘削積込み工	Φ1500mm	m	14.7	14.7	砂質
				圧入掘削積込み工	Φ1500mm	m	1.4	1.4	礫質
				ケーシング溶接工	Φ1500mm	箇所	6.0	6	
				ケーシング引上げ工	Φ1500mm	箇所	3.0	3	
				ケーシング撤去工	Φ1500mm	箇所	3.0	3	
				スクラップ		t	2.0	2	
			底盤コンクリート	底盤コンクリート打設工		m3	5.4	5	
			圧入掘削設備	機械設備撤去工	Φ1500mm	回	3.0	3	
			刃先製作取付非		Φ1500mm	個	3.0	3	
			鋼製ケーシング存置	鋼製ケーシング存置	Φ1500mm	m	13.2	13.2	
			仮設ケーシング損料	仮設ケーシング損料	Φ1500mm	回	3.0	3	
			立坑排水	うわ水排水工		箇所	3.0	3	
			排水運搬処理	スライム処理工		箇所	3.0	3	
				汚泥吸排水車運転費		m3	2.1	2	
				建設汚泥処理費		m3	2.1	2	
			円形覆工板						
				円形覆工板設置工	Φ1500mm	箇所	3.0	3	
				円形覆工板撤去工	Φ1500mm	箇所	3.0	3	
				円形覆工開閉		回	10.8	11	
				円形覆工板賃料等	Φ1500mm	式	1.0	1	
		2000	管路埋戻	機械投入埋戻	発生土	m3	9.0	9	
			管路埋戻	機械投入埋戻	再生砂	m3	20.2	20	
			発生土処理	発生土運搬工	4t	m3	34.1	34	
			発生土処理	積込		m3	24.1	24	34.1- (9/0.9)
				土砂等運搬	10t	m3	24.1	24	
				投棄料		m3	24.1	24	
			埋戻土運搬						
				積込み（ルーズ）		m3	10.0	10	9/0.9
				土砂等運搬	10 t	m3	10.0	10	

数量総括表										(補助：推進)
項 目 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	別 (レベル4)	細 別 (レベル5)	積 算 要 素 (レベル6)	単位	計算数量	設計数量	備 考	
			鋼製ケーシング圧入掘削	圧入掘削積込み工	Φ2000mm	m	9.8	9.8	砂質礫質	
				圧入掘削積込み工	Φ2000mm	m	1.4	1.4		
				ケーシング溶接工	Φ2000mm	箇所	4.0	2		
				ケーシング引上げ工	Φ2000mm	箇所	2.0	2		
				ケーシング撤去工	Φ2000mm	箇所	2.0	2		
				スクラップ		t	1.8	1.8		
			底盤コンクリート	底盤コンクリート打設工		m3	6.2	6		
			調整コンクリート			m3	0.5	0.5		
			圧入掘削設備	機械設備撤去工	Φ2000mm	回	4.0	4		
			刃先製作取付非		Φ2000mm	個	2.0	2		
			鋼製ケーシング存置	鋼製ケーシング存置	Φ2000mm	m	9.5	9.5		
			仮設ケーシング損料	仮設ケーシング損料	Φ2000mm	回	2.0	2		
			立坑排水	うわ水排水工		箇所	2.0	2		
			排水運搬処理	スライム処理工		箇所	2.0	2		
				汚泥吸排水車運転費		m3	2.4	2		
				建設汚泥処理費		m3	2.4	2		
			円形覆工板							
				円形覆工板設置工	Φ2000mm	箇所	2.0	2		
				円形覆工板撤去工	Φ2000mm	箇所	2.0	2		
				円形覆工開閉		回	42.6	43		
				円形覆工板賃料等	Φ2000mm	式	1.0	1		

(補助：全工種共通仮設・間接工事費)

[illegible]

数量集計表

200mmリブ付硬質塩化ビニル管布設工

補助

名 称	種 別	規 格	単位	数量	備 考
リブ付200mm硬質塩化ビニル管布設工					
管布設工					
区間延長			m	308.70	
管布設延長	PRP ϕ 200		m	300.36	
可とう継手	ϕ 200		個	13	
片受直管	PRP ϕ 200	L=4m/本	本	70	
曲管15°	PRP ϕ 200		本	3	
曲管22° 1/2	PRP ϕ 200		本	2	
埋設シート			m	308.70	
土工					
掘削土量			m ³	398.27	
碎石基礎			m ³	24.07	
中詰碎石			m ³	64.43	
発生土埋戻			m ³	247.59	
土留工					
軽量鋼矢板設置撤去	LSP- I L=2.0		m	122.70	
軽量鋼矢板設置撤去	LSP- I L=2.5		m	51.00	
支保工設置	1段 2.0m以下		m	145.70	
支保工設置	2段 2.0m以上		m	28.00	

管材 数量計算

管径 φ 200

管種: リブ付硬質塩化ビニル管

工区: 補助

区間			マンホール種別		区間	マンホール減長		管体・布設	管材延長			リブ管材							備考
路線 番号	下流	上流	下流	上流	延長	下流	上流	延長	上流用継 手	下流用継 手	直管延長	片受直管 本数	上流用 継手	下流用 継手	曲管15°	曲管22° 1/2	リブマンホール 合流サドル	可とう継 手	
					L	I1	I2	L1	I3	I4	L2	4.0m/本	0.5m/本	0.5m/本					
					m	m	m	m	m	m	m	本	本	本	本	本	個	個	
2250	M-134	135+7+7.3	1号		7.30	0.450		6.85	0.50		1.59	1	1					1	
				塩ビST	16.70	0.320		16.38			4.10	2							
	M-135	M-136	塩ビST	塩ビST	24.00	0.200	0.320	23.48			23.48	6							
	M-136	M-137	塩ビST	0号	23.00	0.200	0.375	22.43		0.50	21.93	6		1				1	
	M-137	M-138	0号	塩ビST	41.00	0.375	0.320	40.31	0.50		39.81	10	1					1	
	M-138	M-139	塩ビST	1号	33.00	0.200	0.450	32.35		0.50	31.85	8		1				1	
2261	M-155	M-156	1号	塩ビ15L	23.00	0.450	0.330	22.22	0.50		21.72	6	1		1			1	
	M-156	M-157	塩ビ15L	0号	22.00	0.200	0.375	21.43		0.50	20.93	6		1				1	
	M-157	M-158	0号	0号	16.00	0.375	0.375	15.25	0.50	0.50	14.25	4	1	1	1			2	
	M-158	M-159	0号	塩ビ15L	19.00	0.375	0.330	18.30	0.50		17.80	5	1			1		1	
2258	M-161	M-161+26	1号		26.00	0.450		25.55	0.50		25.05	7	1		1			1	
2255	M-163	M-163+5.7	1号		5.70	0.450		5.25	0.50		4.75	2	1			1		1	
2252	M-165	M-166	1号	塩ビST	24.00	0.450	0.320	23.23	0.50		22.73	6	1					1	
	M-166	M-167	塩ビST	1号	28.00	0.200	0.450	27.35		0.50	26.85	7		1				1	
	合計				308.70			300.36	4.00	2.50	276.81	76	8	5	3	2	0	13	

土工 数量計算 管径φ 200 管種: リブ付硬質塩化ビニル管 工区: 補助

区間			区間 延長 L	管体 延長 L1	掘削深			舗装厚 t1	掘削深 h1	掘削 方法	掘削 勾配	掘削幅			碎石基礎		中詰碎石				発生土埋戻			舗装厚 As+路盤 t3	備考
路線 番号	下流	上流			下流	上流	平均					上部	底部	掘削土量			h3	b3	管控除 A1						
															m	m					m	m	m		
2250	M-134	M-134+7.3	7.30	6.85	1.45	1.45	1.45	0.05	1.40	直掘	0.00	0.95	0.95	9.71	0.95	0.65	0.30	0.95	0.031	1.74	0.60	0.95	4.16	0.45	As5-10-30車道
	M-134+7.3	M-135	16.70	16.38	1.45	1.90	1.68	0.06	1.62	直掘	0.00	0.95	0.95	25.70	0.95	1.56	0.30	0.95	0.031	4.16	1.04	0.95	16.50	0.24	IR6-3-10-5歩道
	M-135	M-136	24.00	23.48	1.90	1.30	1.60	0.06	1.54	直掘	0.00	0.95	0.95	35.11	0.95	2.23	0.30	0.95	0.031	5.96	0.96	0.95	21.89	0.24	IR6-3-10-5歩道
	M-136	M-137	23.00	22.43	1.30	1.81	1.56	0.06	1.50	直掘	0.00	0.95	0.95	32.78	0.95	2.13	0.30	0.95	0.031	5.70	0.92	0.95	20.10	0.24	IR6-3-10-5歩道
	M-156	M-157	22.00	21.43	1.59	1.61	1.60	0.05	1.55	直掘	0.00	0.95	0.95	32.40	0.95	2.04	0.30	0.95	0.031	5.44	0.95	0.95	19.86	0.25	As5-10-10車道
2255	M-163	M-163+5.7	5.70	5.25	1.72	1.66	1.69	0	1.69	直掘	0.00	0.95	0.95	9.15	0.95	0.50	0.30	0.95	0.031	1.33	1.29	0.95	6.99	0.00	未舗装
2252	M-165	M-166	24.00	23.23	1.31	1.90	1.61	0.05	1.56	直掘	0.00	0.95	0.95	35.57	0.95	2.21	0.30	0.95	0.031	5.90	0.96	0.95	21.89	0.25	As5-10-10車道
矢板2.0 1段			122.70	119.04									180.42										111.39		
2261	M-155	M-156	23.00	22.22	2.02	1.59	1.81	0.05	1.76	直掘	0.00	0.95	0.95	38.46	0.95	2.11	0.30	0.95	0.031	5.64	1.16	0.95	25.35	0.25	As5-10-10車道
矢板2.5 1段																									
	M-166	M-167	28.00	27.35	1.90	2.16	2.03	0.05	1.98	直掘	0.00	0.95	0.95	52.67	0.95	2.60	0.30	0.95	0.031	6.95	1.38	0.95	36.71	0.25	As5-10-10車道
矢板2.5 2段																									
	M-137	M-138	41.00	40.31	1.30	1.33	1.32	0.06	1.26	素掘り	0.10	0.86	0.60	37.71	0.62	2.46	0.30	0.68	0.031	6.61	0.68	0.82	20.85	0.24	IR6-3-10-5歩道
	M-138	M-139	33.00	32.35	1.33	1.31	1.32	0.05	1.27	素掘り	0.10	0.86	0.60	30.59	0.62	1.97	0.30	0.68	0.031	5.31	0.67	0.81	16.52	0.25	As5-10-10車道
	M-157	M-158	16.00	15.25	1.46	1.37	1.42	0.05	1.37	素掘り	0.10	0.88	0.60	16.22	0.62	0.93	0.30	0.68	0.031	2.50	0.77	0.83	9.33	0.25	As5-10-10車道
	M-158	M-159	19.00	18.30	1.30	1.30	1.30	0.05	1.25	素掘り	0.10	0.86	0.60	17.34	0.62	1.12	0.30	0.68	0.031	3.00	0.65	0.81	9.20	0.25	As5-10-10車道
2258	M-161	M-161+26	26.00	25.55	1.30	1.31	1.31	0	1.31	素掘り	0.10	0.86	0.60	24.86	0.62	1.56	0.30	0.68	0.031	4.19	0.91	0.86	18.24	0.00	未舗装
	合計		308.70											398.27		24.07				64.43			247.59		

工区：補助

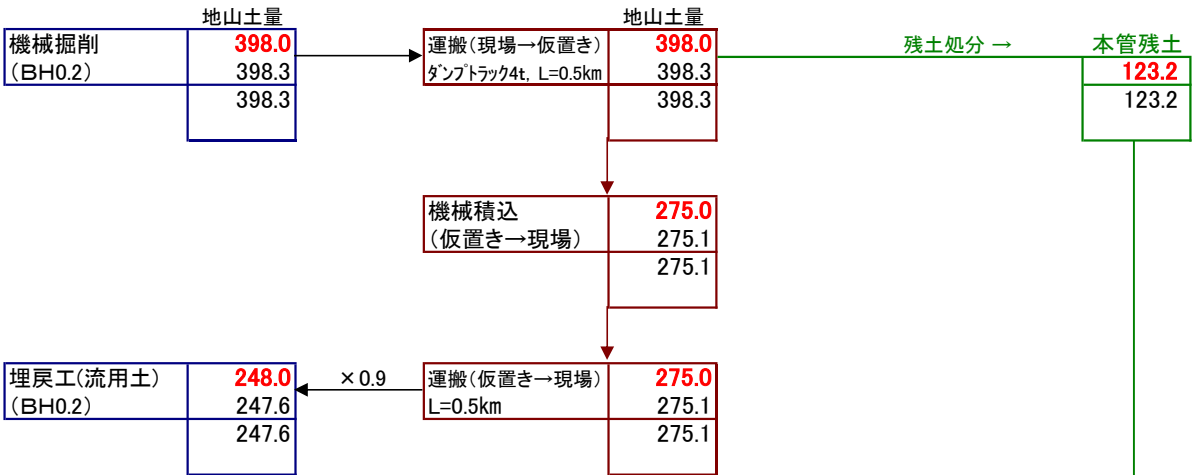
[illegible]

【補助】本管土工配分表
(BH0.2)

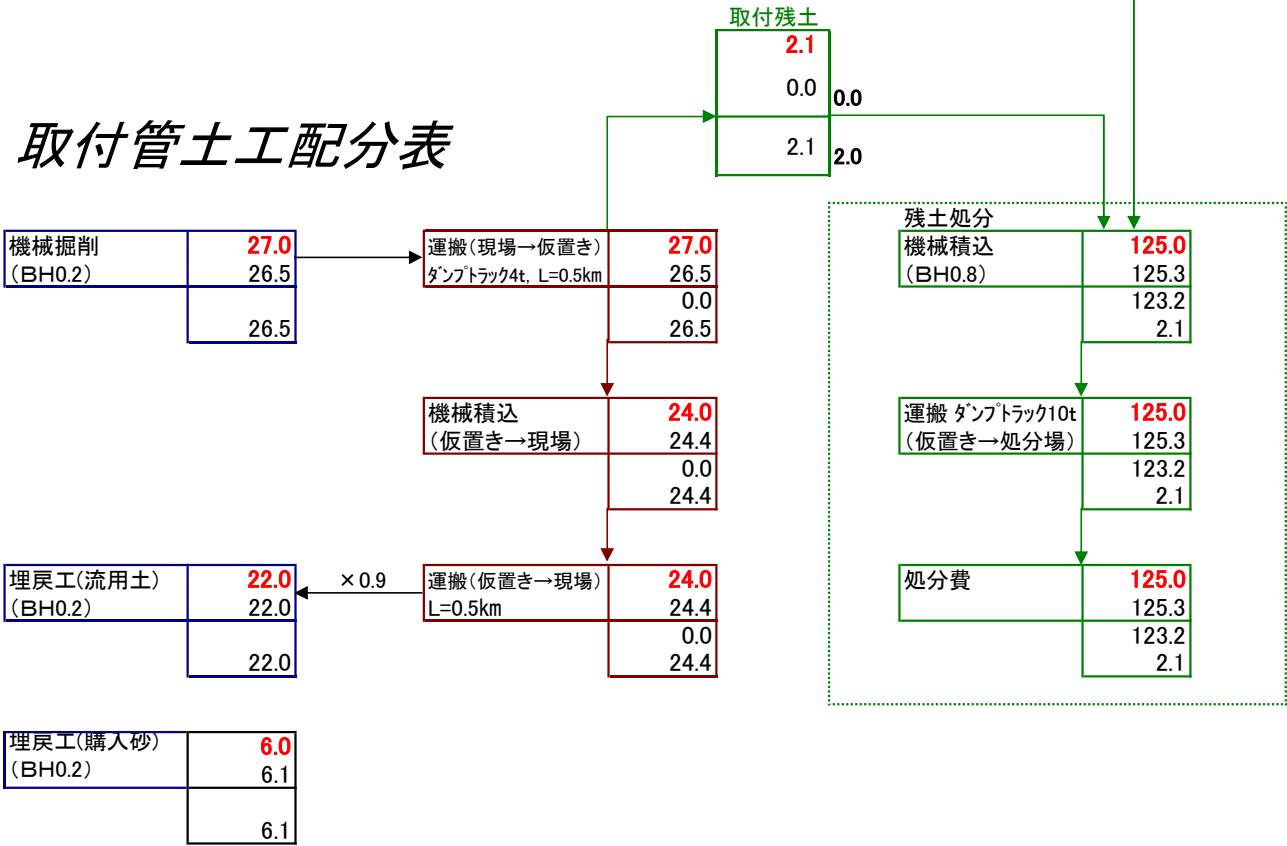
全体: 赤色 (上段)

φ 200: 黒色 (中段)

φ 150: 黒色 (下段)



取付管土工配分表



集計表 (補助)

(補助)

[illegible]

鋼材運搬算定表

(補助)

	仮設リース材		備 考
	往路 (t)	復路 (t)	
軽量鋼矢板 (l=2.0)	4.992	4.992	軽量鋼矢板 損料計算書
軽量鋼矢板 (l=2.5)	4.784	4.784	軽量鋼矢板 損料計算書
軽量鋼矢板 (l=3.0)			軽量鋼矢板 損料計算書
軽量鋼矢板 (l=3.5)			軽量鋼矢板 損料計算書
軽量金属支保 (1段支保)	0.527	0.527	軽量金属支保 損料算定
軽量金属支保 (2段支保)	1.01	1.010	軽量金属支保 損料算定
計	11.313	11.313	
合 計	往復路計 11.3 t		

軽量鋼矢板損料計算書

軽量鋼矢板長さ L=2.0m 1段									
補助延長＝		122.70m		1回当り使用延長＝		30.00m			
単独延長＝				転用回数＝		5回			
全体延長＝		122.70m							
1 回当りの重量＝(30.00m ÷0.25) × 2 × 2.0m ×10.4 kg/m ＝ 4992kg									
＝ 4.992 t									
全体矢板損料＝		4.992 t		×		23日		× 132円/ t ＝ 15,155 円	
補助矢板損料＝		15,155		× (		122.70m ÷ 122.70m)		＝ 15,155 円	
単独矢板損料＝		15,155		－		15,155		＝ 円	
全体矢板修理損耗費＝		4.992 t		× {1/2×(		5回 +1)}		× 5750円/ t ＝ 86,112 円	
補助修理損耗費＝		86,112		× (		122.70m ÷ 122.70m)		＝ 86,112 円	
単独修理損耗費＝		86,112		－		86,112		＝ 円	
全体矢板運搬重量＝		4.992 t							
補助運搬重量＝		4.992 t		× (		122.70m ÷ 122.70m)		＝ 4.992 t	
単独運搬重量＝		4.992 t		－		4.992		＝ t	
軽量鋼矢板長さ L=2.5m 1段									
補助延長＝		23.00m		1回当り使用延長＝		23.00m			
単独延長＝				転用回数＝		1回			
全体延長＝		23.00m							
1 回当りの重量＝(23.00m ÷0.25) × 2 × 2.5m ×10.4 kg/m ＝ 4784kg									
＝ 4.784 t									
全体矢板損料＝		4.784 t		×		12日		× 132円/ t ＝ 7,577 円	
補助矢板損料＝		7,577		× (		23.00m ÷ 23.00m)		＝ 7,577 円	
単独矢板損料＝		7,577		－		7,577		＝ 円	
全体矢板修理損耗費＝		4.784 t		× {1/2×(		1回 +1)}		× 5750円/ t ＝ 27,508 円	
補助修理損耗費＝		27,508		× (		23.00m ÷ 23.00m)		＝ 27,508 円	
単独修理損耗費＝		27,508		－		27,508		＝ 円	
全体矢板運搬重量＝		4.784 t							
補助運搬重量＝		4.784 t		× (		23.00m ÷ 23.00m)		＝ 4.784 t	
単独運搬重量＝		4.784 t		－		4.784		＝ t	
軽量鋼矢板長さ L=2.5m 2段									
補助延長＝		28.00m		1回当り使用延長＝		28.00m			
単独延長＝				転用回数＝		1回			
全体延長＝		28.00m							
1 回当りの重量＝(28.00m ÷0.25) × 2 × 2.5m ×10.4 kg/m ＝ 5824kg									
＝ 5.824 t									
全体矢板損料＝		5.824 t		×		12日		× 132円/ t ＝ 9,225 円	
補助矢板損料＝		9,225		× (		28.00m ÷ 28.00m)		＝ 9,225 円	
単独矢板損料＝		9,225		－		9,225		＝ 円	
全体矢板修理損耗費＝		5.824 t		× {1/2×(		1回 +1)}		× 5750円/ t ＝ 33,488 円	
補助修理損耗費＝		33,488		× (		28.00m ÷ 28.00m)		＝ 33,488 円	
単独修理損耗費＝		33,488		－		33,488		＝ 円	
全体矢板運搬重量＝		5.824 t							
補助運搬重量＝		5.824 t		× (		28.00m ÷ 28.00m)		＝ 5.824 t	
単独運搬重量＝		5.824 t		－		5.824		＝ t	

補助

矢板長 (参考) 2.0~2.5 m

- ・アルミ製腹起し1日1本当り賃料及び基本料
1日1本当り賃料(4m／本)
基本料
- ・水圧式サポート1日1本当り賃料及び基本料
1日1本当り賃料
基本料
- ・水圧ポンプ1日1台当り賃料及び基本料
1日1本当り賃料
基本料

2024		P.819	P.297	
	建設物価	積算資料	平均価格	
68円	68円	68円	68円	
500円	500円	500円	500円	
110円	110円	110円	110円	
500円	500円	500円	500円	
154円	158円	150円	154円	
500円	500円	500円	500円	

	矢板長		
	2.0m	2.5m	
17°ロック延長	30.00m	23.00m	
支保工本数	15本	12本	0本
供用日数	23日	12日	

基本料	アルミ製腹起し＝	12本×1段×500円	＝	6,000円
	水圧式サポート＝	12本×1段×500円	＝	6,000円
	水圧ポンプ＝		＝	500円

合 計	12,500円
-----	---------

運搬重量	腹起し材=	12本	×	38.6kg/本	=	463 kg
	サホート材=	12本	×	5.3kg/本	=	64 kg
				重量合計		527 kg

補助運搬 = 527kg × (145.70 ÷ 145.7) = 527kg
 単独運搬 = 527kg - 527kg = 0kg

補助

腹起し 110×130
水圧サポート 70タイプ

矢板長

(参考)

2.5~3.0 m

1. アルミ製腹起し・水圧式サポートの全体賃料計算式は

$$\text{全体賃料} = 1\text{日1本当り賃料} \times 1\text{ブロック当り支保本数} \times \text{供用日数}$$

2. 水圧ポンプ1m当り賃料計算式は

$$\text{全体賃料} = \text{1日1台当り賃料} \times \text{供用日数}$$

- ・アルミ製腹起し1日1本当り賃料及び基本料

1日1本当り賃料(4m/本)

基本料

- ・水圧式サポート1日1本当り賃料及び基本料

1日1本当り賃料

基本料

- ・水圧ポンプ1日1台当り賃料及び基本料

1日1本当り賃料

基本料

	矢板長		
	2.5m	3.0m	
17°ロック延長	28.00m		
支保工本数	28本	0本	0本
供用日数	12日		

	建設物価	積算資料	平均価格
68円	68円	68円	68円
500円	500円	500円	500円
110円	110円	110円	110円
500円	500円	500円	500円
154円	158円	150円	154円
500円	500円	500円	500円

※賃料単位は、適時確認する事。

全体賃料	アルミ製腹起し=	68円×(28本×12日+0本×日+0本×日)	=	22,848 円
	水圧式サポート=	110円×(28本×12日+0本×日+0本×日)	=	36,960 円
	水圧ポンプ=	154円×(12日+日+日)	=	1,848 円

基本料	アルミ製腹起し＝	23本×2段×500円	＝	23,000円
	水圧式サポート＝	23本×2段×500円	＝	23,000円
	水圧ポンプ＝		＝	500円
			合 計	46,500円

全体延長＝ 157.30 m
補助延長＝ 157.30 m

補助賃料(腹起し)=	22,848円	×	(157.30	÷	157.30	)=	22,848 円
単独賃料(腹起し)=	22,848円	—	22,848円			=	0 円

補助賃料(水圧サホ-ト)	=	36,960円	×	(	157.30	÷	157.30	)	=	36,960 円
単独賃料(水圧サホ-ト)	=	36,960円	—	36,960円					=	0 円

補助賃料(水圧ポンプ)＝	1,848円	×	(	157.30	÷	157.30	)＝	1,848 円
単独賃料(水圧ポンプ)＝	1,848円	－		1,848円			＝	0 円

補助基本料＝	46,500円	×	(157.30	÷	157.30	)＝	46,500 円
単独基本料＝	46,500円	－	46,500円			＝	0 円

運搬重量	腹起し材=	23本	×	38.6kg/本	=	888 kg
	サホ-ト材=	23本	×	5.3kg/本	=	122 kg

補助運搬＝	1010kg	×	(	157.30	÷	重量合計	1010 kg
単独運搬＝	1010kg	－	1010kg		157.3	)＝	1010kg
							＝ 0kg

工程表（軽量鋼矢板）

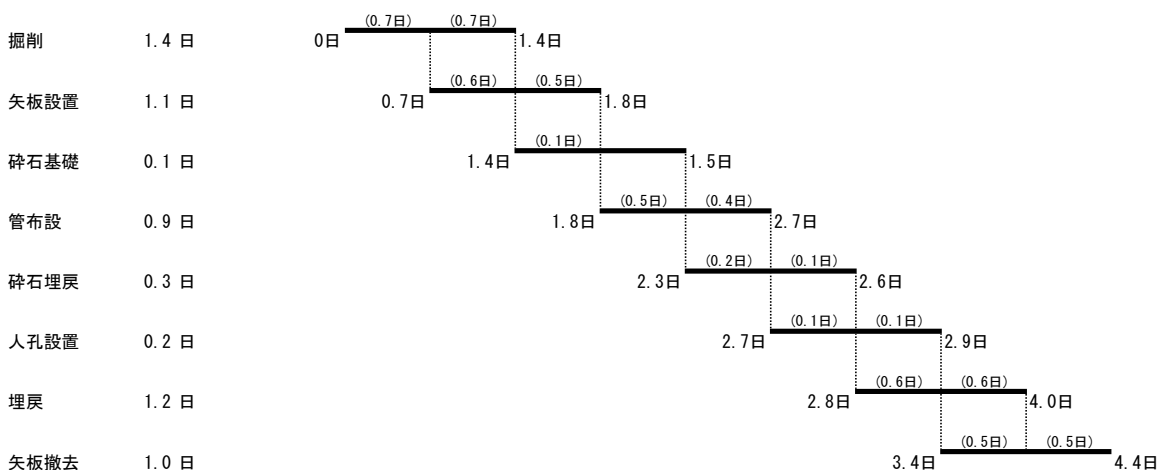
◎矢板の種類	軽量鋼矢板 (10.4kg/m)	◎矢板長	L=2.0m B=0.25m	1段	
◎転用回数	5回	◎不稼働率	1.70	◎水替路線延長	L=122.70m
◎人孔全体数	5基	◎1'ロック延長	L=30.0m	◎転用回数 (水替路線)	5回
塩ビ人孔	2基				
組立0号	3基				
組立1号		◎1'ロック重量	4.992 t		

◎算出諸元

◎昇山諸元																
水替 有無	路線番号	人孔（基）			路線延長 (m)	管体延長 (m)	掘削幅 (m)	掘削工（m3）			碎石基礎 (m3)	碎石埋戻 (m3)	埋戻工（m3）			備考
		塩ビ製	組立0号	組立1号				BH0. 10m3	BH0. 20m3	BH0. 35m3			BH0. 10m3	BH0. 20m3	BH0. 35m3	
有り		2	3		122.70	119.04	0.95		180.4		11.3	30.2		111.4		
	計	2	3		122.70	119.04	0.95		180.4		11.3	30.2		111.4		

		全体数量	1回当り数量 全体/転用回数	日当り施工量	実働日数	供用日数
・掘削	BH0. 10m3	m3	m3	32 m3	日	= 日
	BH0. 20m3	180. 4 m3	36. 1 m3	下歩掛P. 14 43 m3	0. 84 日	= 1. 4 日
	BH0. 35m3	m3	m3	下歩掛P. 14 60 m3	日	= 日
・矢板設置	122. 70 m	24. 54 m	39. 3 m	下歩掛P. 37	0. 62 日	= 1. 1 日
	11. 3 m3	2. 3 m3	33 m3	下歩掛P. 18	0. 07 日	= 0. 1 日
・管布設	119. 04 m	23. 81 m	45. 5 m	下歩掛P. 26	0. 52 日	= 0. 9 日
・碎石埋戻	30. 2 m3	6 m3	33 m3	下歩掛P. 18	0. 18 日	= 0. 3 日
	塩ビ人孔	2 基	0. 4 基	25 基	0. 02 日	= 日
・人孔設置	組立0号	3 基	0. 6 基	下歩掛 (参) P. 14 5 基	0. 12 日	= 0. 2 日
	組立1号	基	基	下歩掛 (参) P. 12 4 基	日	= 日
	BH0. 10m3	m3	m3	下歩掛 (参) P. 12 33 m3	日	= 日
・埋戻	BH0. 20m3	111. 4 m3	22. 3 m3	下歩掛P. 18 33 m3	0. 68 日	= 1. 2 日
	BH0. 35m3	m3	m3	下歩掛P. 18 33 m3	日	= 日
	122. 70 m	24. 54 m	43. 5 m	下歩掛P. 37	0. 56 日	= 1. 0 日
・矢板撤去						

【工程表】



補助延長 = 122.70	単独延長 =				補助	単独
全体工期	4.4日 × 5回	=	22.0日	=	22日	22日
矢板賃料日数	{1.1日/2 + (3.4日 - 1.8日) + 1.0日/2} × 5回 + 5 + 4	=	22.3日	=	23日	23日
水替	{(3.4日 - 0.7日) × 5回} / 1.70	=	7.9日	=	8日	8日
交通整理員	22日 × 3人	=	66.0人	=	66人	66人

工程表（軽量鋼矢板）

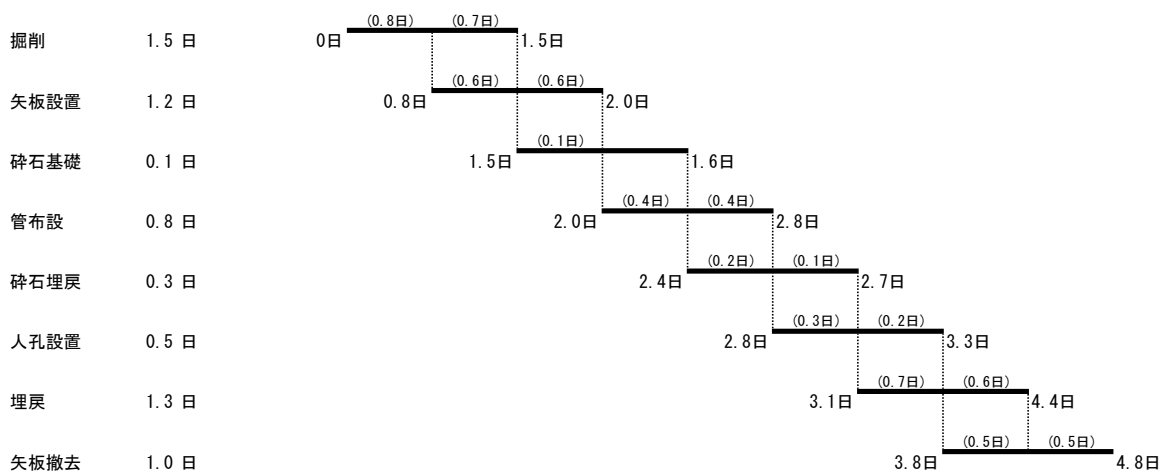
◎矢板の種類	軽量鋼矢板 (10.4kg/m)	◎矢板長	L=2.50m B=0.25m	1段	
◎転用回数	1回	◎不稼働率	1.70	◎水替路線延長	L=23.0m
◎人孔全体数	2基	◎17' ロック延長	L=23.0m	◎転用回数 (水替路線)	1回
塩ビ人孔 組立0号	1基	◎17' ロック重量	4.784 t		
組立1号	1基				

◎算出諸元

水替 有無	路線 番号	人孔(基)			路線延長	管体延長	掘削幅	掘削工 (m3)			砕石基礎	砕石埋戻	埋戻工 (m3)			備考
		塩ビ製	組立0号	組立1号	(m)	(m)	(m)	BH0. 10m3	BH0. 20m3	BH0. 35m3	(m3)	(m3)	BH0. 10m3	BH0. 20m3	BH0. 35m3	
有り		1		1	23.00	22.22	0.95		38.5		2.1	5.6		25.4		
	計	1		1	23.00	22.22	0.95		38.5		2.1	5.6		25.4		

		全体数量	1回当り数量 全体/転用回数	日当り施工量	実働日数	供用日数	
・掘削	BH0. 10m3	m3	m3	32 m3	日	=	日
	BH0. 20m3	38. 5 m3	38. 5 m3	下歩掛P. 14 43 m3	0. 90 日	=	1. 5 日
	BH0. 35m3	m3	m3	下歩掛P. 14 60 m3	日	=	日
・矢板設置	23. 00 m	23 m	33. 9 m	下歩掛P. 37	0. 68 日	=	1. 2 日
	2. 1 m3	2. 1 m3	33 m3	下歩掛P. 18	0. 06 日	=	0. 1 日
・管布設	22. 22 m	22. 22 m	45. 5 m	下歩掛P. 26	0. 49 日	=	0. 8 日
・碎石埋戻	5. 6 m3	5. 6 m3	33 m3	下歩掛P. 18	0. 17 日	=	0. 3 日
	塩ビ人孔	1 基	1. 0 基	25 基	0. 04 日	=	0. 1 日
・人孔設置	組立0号	基	基	下歩掛（参）P. 14 5 基	日	=	日
	組立1号	1 基	1. 0 基	4 基	0. 25 日	=	0. 4 日
	BH0. 10m3	m3	m3	下歩掛（参）P. 12 33 m3	日	=	日
・埋戻	BH0. 20m3	25. 4 m3	25. 4 m3	下歩掛P. 18 33 m3	0. 77 日	=	1. 3 日
	BH0. 35m3	m3	m3	下歩掛P. 18 33 m3	日	=	日
	・矢板撤去	23. 00 m	23 m	40 m	下歩掛P. 37	0. 58 日	=

【工程表】



補助延長= 23.00	単独延長=				補助	単独
全体工期	4.8日 × 1回	=	4.8日	=	5日	5日
矢板賃料日数	{1.2日/2 + (3.8日 - 2.0日)/2} × 1回 + 5 + 4	=	11.9日	=	12日	12日
水替	{(3.8日 - 0.8日) × 1回} / 1.70	=	1.8日	=	2日	2日
交通整理員	4.8日 × 3人	=	14.4人	=	15人	15人

工程表（軽量鋼矢板）

◎17' ｸｯｸ延長	L=28.0m	◎転用回数 (水替路線)	1回
◎17' ｸｯｸ重量	5.824 t		

水替有無	路線番号	人孔 (基)			路線延長	管体延長	掘削幅	掘削工 (m3)			砕石基礎	砕石埋戻	埋戻工 (m3)			備考
		塩ビ製	組立0号	組立1号	(m)	(m)	(m)	BH0. 10m3	BH0. 20m3	BH0. 35m3	(m3)	(m3)	BH0. 10m3	BH0. 20m3	BH0. 35m3	
有り					28.00	18.30	0.95		52.7		1.7	4.6		36.7		
	計				28.00	18.30			52.7		1.7	4.6		36.7		

		全体数量	1回当り数量 全体/転用回数	日当り施工量	実働日数	供用日数
・掘削	BH0. 10m3	m3	m3	32 m3 下歩掛P. 14	日	= 日
	BH0. 20m3	52. 7 m3	52. 7 m3	43 m3 下歩掛P. 14	1. 23 日	= 2. 1 日
	BH0. 35m3	m3	m3	60 m3 下歩掛P. 14	日	= 日
・矢板設置		28. 00 m	28 m	33. 9 m 下歩掛P. 37	0. 83 日	= 1. 4 日
・碎石基礎		1. 7 m3	1. 7 m3	33 m3 下歩掛P. 18	0. 05 日	= 0. 1 日
・管布設		18. 30 m	18. 3 m	45. 5 m 下歩掛P. 26	0. 40 日	= 0. 7 日
・碎石埋戻		4. 6 m3	4. 6 m3	33 m3 下歩掛P. 18	0. 14 日	= 0. 2 日
・人孔設置	塩ビ人孔	基	基	25 基 下歩掛（参）P. 14	日	= 日
	組立0号	基	基	5 基 下歩掛（参）P. 12	日	= 日
	組立1号	基	基	4 基 下歩掛（参）P. 12	日	= 日
・埋戻	BH0. 10m3	m3	m3	33 m3 下歩掛P. 18	日	= 日
	BH0. 20m3	36. 7 m3	36. 7 m3	33 m3 下歩掛P. 18	1. 11 日	= 1. 9 日
	BH0. 35m3	m3	m3	33 m3 下歩掛P. 18	日	= 日
・矢板撤去		28. 00 m	28 m	40 m 下歩掛P. 37	0. 70 日	= 1. 2 日

作業項目	作業日数	作業開始日	作業終了日	作業完了日
掘削	2.1 日	0 日	2.1 日	2.1 日
矢板設置	1.4 日	1.1 日	2.5 日	2.5 日
碎石基礎	0.1 日	2.1 日	2.2 日	2.2 日
管布設	0.7 日	2.5 日	3.2 日	3.2 日
碎石埋戻	0.2 日	2.9 日	3.1 日	3.1 日
人孔設置	日	3.2 日	3.2 日	3.2 日
埋戻	1.9 日	3.2 日	5.1 日	5.1 日
矢板撤去	1.2 日	4.2 日	5.4 日	5.4 日

補助延長＝ 全体工期	28.00	単独延長＝	5.4日 × 1回	=	5.4日	=	6日	補助	単独
矢板貫料日数			{1.4日/2 + (4.2日 - 2.5日) + 1.2日/2} × 1回 + 5 + 4	=	12.0日	=	12日	12日	
水替			{(4.2日 - 1.1日) × 1回} / 1.70	=	1.8日	=	2日	2日	
交通整理員			5.4日 × 3人	=	16.2人	=	17人	17人	

工程表（素堀）

◎矢板の種類	軽量鋼矢板（10.4kg/m）	◎矢板長	B=0.25m		
◎転用回数	5回	◎不稼働率	1.70	◎水替路線延長	L=129.30m
◎人孔全体数	塩ビ人孔 組立0号 組立1号	◎17' ロック延長			
		◎17' ロック重量	t		

◎算出諸元																
水替 有無	路線番号	人孔（基）			路線延長 (m)	管体延長 (m)	掘削幅 (m)	掘削工（m3）			砕石基礎 (m3)	砕石埋戻 (m3)	埋戻工（m3）			備考
		塩ビ製	組立0号	組立1号				BH0. 10m3	BH0. 20m3	BH0. 35m3			BH0. 10m3	BH0. 20m3	BH0. 35m3	
有	素掘り				129.30	129.30	0.95		126.0		12.3	32.8		74.1		
	取付								26.5					21.9		
	計				129.30	129.30			152.5		12.3	32.8		96.0		

		全体数量		1回当り数量 全体/転用回数	日当り施工量	実働日数		供用日数
・掘削	BH0.10m3	m3	m3	32 m3		日	=	日
	BH0.20m3	152.5 m3	30.5 m3	下歩掛P. 14 43 m3		0.71 日	=	1.2 日
	BH0.35m3	m3	m3	下歩掛P. 14 60 m3		日	=	日
・矢板設置		m	m	下歩掛P. 14 #N/A m		日	=	日
・砕石基礎		12.3 m3	2.5 m3	下歩掛P. 37 33 m3		0.08 日	=	0.1 日
・管布設		129.30 m	25.86 m	下歩掛P. 18 45.5 m		0.57 日	=	1.0 日
・砕石埋戻		32.8 m3	6.6 m3	下歩掛P. 26 33 m3		0.20 日	=	0.3 日
・人孔設置	塩ビ人孔	基	基	下歩掛P. 18 25 基		日	=	日
	組立0号	基	基	下歩掛（参）P. 14 5 基		日	=	日
	組立1号	基	基	下歩掛（参）P. 12 4 基		日	=	日
・埋戻	BH0.10m3	m3	m3	下歩掛（参）P. 12 33 m3		日	=	日
	BH0.20m3	96.0 m3	19.2 m3	下歩掛P. 18 33 m3		0.58 日	=	1.0 日
	BH0.35m3	m3	m3	下歩掛P. 18 33 m3		日	=	日
・矢板撤去		129.30 m	25.86 m	下歩掛P. 18 #N/A m		日	=	日
				下歩掛P. 37				

【工程表】									
掘削	1.2 日	0日	(0.6日)	(0.6日)	1.2日				
矢板設置	日	0.6日			0.6日				
砕石基礎	0.1 日	1.2日	(0.1日)		1.3日				
管布設	1.0 日	1.3日	(0.5日)	(0.5日)	2.3日				
砕石埋戻	0.3 日	1.8日	(0.2日)	(0.1日)	2.1日				
人孔設置	日	2.3日			2.3日				
埋戻	1.0 日	2.3日	(0.5日)	(0.5日)	3.3日				
矢板撤去	日	2.8日			2.8日				
補助延長 = 129.30	単独延長 =	2.8日 × 5回							
全体工期					= 14.0日	= 14日		補助 14日	単独
水替		{ (2.8日 - 0.6日) × 5回 } / 1.70			= 6.5日	= 7日		7日	
交通整理員		14日 × 3人			= 42.0人	= 42人		42人	

数量集計表

組立0号マンホール設置工

補助

名 称	種 別	規 格	単位	数量	備 考
組立0号マンホール設置工			個所	3	平均人孔深=1.50m
マンホール鉄蓋	T-14		組	3	
カラーマンホール蓋			箇所	1	
調整金具	h=25mm		個	3	
調整リング	H=5cm		個	1	
	H=10cm		個	2	
斜壁ブロック	H=30cm	600×750	個	1	
	H=45cm	600×750	個	1	
	H=60cm	600×750	個	1	
躯体ブロック(管取り付け壁)					
	H=90cm	φ 750	個	2	
	H=120cm	φ 750	個	1	
底版ブロック			個	3	
削孔工	φ 200		個所	3	
	φ 150		個所	2	
底部工			箇所	3	

補助

条件

平均深 1.5 (m)

数量集計表

組立1号マンホール設置工

補助

名 称	種 別	規 格	単位	数量	備 考
組立1号マンホール設置工			個所	8	平均人孔深=3.38m
マンホール鉄蓋	T-14		組	8	
カラーマンホール蓋			箇所	4	
調整金具	h=25mm		個	7	
	h=45mm		個	1	
調整リング	H=5cm		個	5	
	H=15cm		個	3	
斜壁ブロック	H=30cm	600×900	個	1	
	H=45cm	600×900	個	4	
	H=60cm	600×900	個	3	
直壁ブロック	H=120cm	φ900	個	1	
	H=150cm	φ900	個	2	
	H=180cm	φ900	個	3	
躯体ブロック(管取り付け壁)	H=90cm	φ900	個	1	
	H=150cm	φ900	個	1	
	H=180cm	φ900	個	6	
底版ブロック			個	8	
削孔工	φ200		個所	10	
	φ150 取付管		個所	3	
	φ100		個所	1	
転落防止ハシゴ			個	6	
内副管設置工	平均副管高=2.47m		箇所	4	

組立1号マンホール計算書

補助

(路線番号)

マン ホー ル番 号	マン ホー ル深 (m)	流出管		流入管			副管		ブロック																		蓋 受 枠		削孔 φ150 φ200 φ100 (箇所)							
		管 種 ・ 管 径 (mm)	管 底 高 (m)	管 種 ・ 管 径 (mm)	管 底 高 (m)	落 差 (m)	管 種 ・ 管 径 (mm)	落 差 (m)	底 版 個	躯体ブロック								直壁						斜壁						床版 斜壁		調整 リング			調 整 金 具	
										60	90	120	150	180	210	240	30	60	90	120	150	180	30	45	60	15				20	5	10	15	25	45	
										個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個		個	個	個	個	個	T-14 (個)	T-25 (組)
M-132	4.010	PRP 200	2.770	200 200	2.790 3.110	0.020 0.340			1						1				1						1	1		1			2					
M-133	4.050	PRP 200	3.170	200 200	3.190 3.396	0.020 0.226			1							1		1					1			1		1			2					
M-134	4.080	PRP 200	3.456	200 200	6.194 3.476	2.738 0.020	150	2.74	1							1		1				1				1		1			2					
M-139	1.210	PRP 200	11.271	PP 75					1		1							1				1				1		1			1 1					
M-161	3.760	PRP 200	2.810	PRP 200	5.370	2.560	150	2.56	1							1		1				1				1		1			1					
M-163	3.600	PRP 200	3.210	150 PRP 200					1							1			1				1				1		1			1 1				
M-165	4.300	PRP 200	3.500	150 PRP 200					1								1		1						1		1		1			1 1				
M-167	2.060	PRP 200	7.788	150 PP 75					1									1							1		1		1			1				
合計	27.07								8	0	1	0	1	6	0	0	0	0	1	2	3	1	4	3	0	0	5	0	3	7	1	8	3 10 1			

平均深	3.38 (m)
-----	----------

ϕ 150
 ϕ 200
 ϕ 100

数量集計表

舗装工

補助

名 称	種 別	規 格	単位	本管部	備 考
舗装工					
仮舗装					
舗装切断	車道		m	344.60	
インターロッキング取外し	歩道		m ²	95.78	
舗装取壊し	車道	AS	m ²	157.89	
舗装仮復旧	車道		m ²	157.89	
舗装仮復旧	歩道		m2	95.78	

舗装数量

管径φ 200

管種: VU

区間 下流 上流		区間 延長 L m	掘削幅 m	舗装切断 延長 m	舗装壊し 面積 A1 m ²	舗装(車道) 仮復旧 m ²	歩道(歩道) 仮復旧 m ²	舗装の掘削		舗装路盤 面積 m ²	備考
								厚み	掘削土量		
M-134	M-134+7.3	7.30	0.95	14.60	6.94	6.94		0.02	0.14	6.94	As5-10-30車道
M-134+7.3	M-135	16.70	0.95	33.40	15.87		15.87	0.03	0.48	15.87	IR6-3-10-5歩道
M-135	M-136	24.00	0.95	48.00	22.8		22.8	0.03	0.68	22.80	IR6-3-10-5歩道
M-136	M-137	23.00	0.95	46.00	21.85		21.85	0.03	0.66	21.85	IR6-3-10-5歩道
M-156	M-157	22.00	0.95	44.00	20.9	20.90		0.02	0.42	20.90	As5-10-10車道
M-163	M-163+5.7	5.70	0.95					0.00	0.00	0.00	未舗装
M-165	M-166	24.00	0.95	48.00	22.8	22.80		0.02	0.46	22.80	As5-10-10車道
M-155	M-156	23.00	0.95	46.00	21.85	21.85		0.02	0.44	21.85	As5-10-10車道
M-166	M-167	28.00	0.95	56.00	26.6	26.60		0.02	0.53	26.60	As5-10-10車道
M-137	M-138	41.00	0.86	82.00	35.26		35.26	0.03	1.06	35.26	IR6-3-10-5歩道
M-138	M-139	33.00	0.86	66.00	28.38	28.38		0.02	0.57	28.38	As5-10-10車道
M-157	M-158	16.00	0.88	32.00	14.08	14.08		0.02	0.28	14.08	As5-10-10車道
M-158	M-159	19.00	0.86	38.00	16.34	16.34		0.02	0.33	16.34	As5-10-10車道
M-161	M-161+26	26.00	0.86					0.00	0.00	0.00	未舗装
合計(未舗装)		31.70									
合計(車道)		172.30		344.60	157.89				3.17	157.89	
合計(歩道)		104.70		209.40	95.78				2.88	95.78	

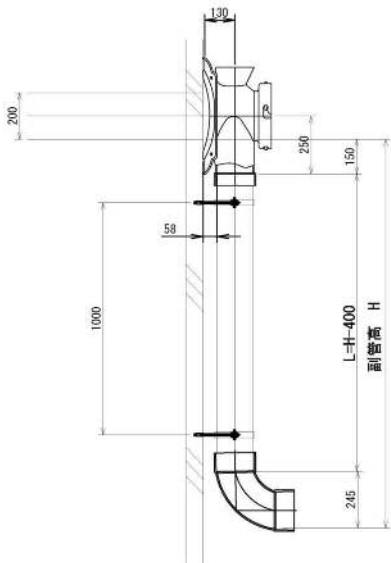
内副管設置工 数量計算書

工区： 補助

箇所＝ 5

平均副管高＝ 2.47 (m)

マンホールNo		単位	M-134	M-155	M-161	M-163	M-165	合計
高さ		m	2.74	1.98	2.56	1.99	3.09	12.36
PE管	控除長	m	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	
	管長	m	2.34	1.58	2.16	1.59	2.69	10.36
1号副管用90° 支管 200-150		個	1	1	1	1	1	5
0号副管用90° 支管 200-150		個						0
カラー継手 φ 150		個						0
90° 曲管 φ 150		個	1	1	1	1	1	5
固定バンド φ 150		個	2	2	2	2	2	10



※副管設置は流入側工区で計上する。
※固定バンド間隔は1m

取付管数量総括表

材料・土工舗装・土留

補助

名 称	内 訳	単位			
柵蓋					
	取付延長	(m)	16.00		
取付管材	SRB (0.8m)	(個)	48		
	90° SRV	(個)	14		
	30° SR	(個)	14		
柵関連材料	公共柵	(個)	16		
	PE200	(m)	3.3		
土工	掘削	m ³	26.53		
	中詰砂	m ³	6.05		
	埋戻	m ³	21.98		
	残土	m ³	2.13		
仮舗装	舗装面積	m ²	21.8		
	舗装切断	m	62.28	31.14	*2
	舗装破碎	m ²	21.80		

公共樹及び取付管材料(φ150mm) タイプA

工区：補助

路線 マンホールNo			樹位置 左右 上流から	宅内から 流入深さ (m)	樹深さ (m)	樹蓋		取付延長 L (m)	接続 支管 人孔直	取付管材				樹関連材料				備 考
						塩ビ蓋 (個)	防護蓋 (個)			SRB 0.8m	90° SRV (個)	30° SR (個)		公共樹 (個)	PE200 (m)	PE150 (m)	90° SR (個)	
M-155	～	M-156	右	0.80	0.80	1		2.1	支管	3	1	1		1	0.55			
M-156	～	M-157	右	1.50	1.50	1		2.0	人孔直	3				1	1.25			
M-157	～	M-158	右	1.30	1.30	1		2.0	人孔直	3				1	1.05			
M-158	～	M-159	右	0.69	0.70	1		2.0	支管	3	1	1		1	0.45			
M-161	～	M-162	右	0.61	0.70	1		1.4	支管	2	1	1		1	0.45			
M-163	～	M-164	左	0.58	0.70	1		2.0	支管	3	1	1		1	0.45			
			右	0.50	0.70	1		1.4	支管	2	1	1		1	0.45			
M-165	～	M-166	左	2.10	2.10	1		3.5	支管	4	1	1		1	1.85			
			左	0.90	0.90	1		3.5	支管	4	1	1		1	0.65			
			右	0.60	0.70	1		1.9	支管	2	1	1		1	0.45			
			右	0.68	0.70	1		1.9	支管	2	1	1		1	0.45			
M-166	～	M-167	右	0.66	0.70	1		1.9	支管	2	1	1		1	0.45			
			右	0.64	0.70	1		1.9	支管	2	1	1		1	0.45			
			左	1.70	1.70	1		3.5	支管	4	1	1		1	1.45			
			左	2.10	2.10	1		3.5	支管	4	1	1		1	1.85			
M-137	～	M-138	左	0.90	0.90	1		4.1	支管	5	1	1		1	0.65			
合計						16	0	38.6		48	14	14	0	16	3.30	0.00	0	

工区：補助

路線 マンホールNo		樹位置 左右 上流から	舗装 区分	本管 現状 土被り	樹 深さ	取付 管径	取付管 延長	本管 掘削幅 箇所当	本管部 控除 延長	本管平均 掘削深	除数	取付管 掘削深 h	土工係数 α		掘削 体積	砂中詰 0.157×L	埋戻土量			残土 中詰分	舗装 延長	舗装 幅	舗装 厚	路 盤 厚	仮舗装 面積	山留工						
																										土留延長	山留	平均	土留矢板			
																													Lo=L×r	係数	掘削深	1.5
													h	h'			H-h'	12m未満	V'							(m3)	(m)	(m)	(m3)	0.175×L	L	W
M-155	～ M-156	右		1.51	0.80	0.15	2.10	0.95	0.48	1.81	0.21	1.60	0.81	0.70	1.47	0.33	1.30	0.85	1.25	0.37	1.63	0.7	0.03	0.17	1.14	0.23	0.11	1.55				
M-156	～ M-157	右		1.30	1.50	0.15	2.00	0.95	0.48	1.60	0.21	1.39	0.73	0.70	1.4	0.31	1.30	0.85	1.19	0.35	1.53	0.7	0.03	0.17	1.07	-0.32	-0.16	1.45				
M-157	～ M-158	右		1.12	1.30	0.15	2.00	0.90	0.45	1.42	0.21	1.21	0.67	0.64	1.28	0.31	1.21	0.76	1.06	0.35	1.55	0.7	0.03	0.17	1.09	-1.14	-0.57	1.36				
M-158	～ M-159	右		1.00	0.70	0.15	2.00	0.90	0.45	1.30	0.21	1.09	0.63	0.64	1.28	0.31	1.09	0.64	0.9	0.35	1.55	0.7	0.03	0.17	1.09	-2.1	-1.05	1.30				
M-161	～ M-162	右		1.40	0.70	0.15	1.40	0.95	0.48	1.70	0.21	1.49	0.77	0.70	0.98	0.22	1.30	0.85	0.83	0.25	0.93	0.7	0.03	0.17	0.65	-0.01	-0.01	1.50				
M-163	～ M-164	左		1.33	0.70	0.15	2.00	0.95	0.48	1.63	0.21	1.42	0.74	0.70	1.4	0.31	1.30	0.85	1.19	0.35	1.53	0.7	0.03	0.17	1.07	-0.22	-0.11	1.46				
		右		1.33	0.70	0.15	1.40	0.95	0.48	1.63	0.21	1.42	0.74	0.70	0.98	0.22	1.30	0.85	0.83	0.25	0.93	0.7	0.03	0.17	0.65	-0.15	-0.11	1.46				
M-165	～ M-166	左		1.31	2.10	0.15	3.50	0.95	0.48	1.61	0.21	1.40	0.74	0.70	2.45	0.55	1.30	0.85	2.08	0.61	3.03	0.7	0.03	0.17	2.12	-0.49	-0.14	1.45				
		左		1.31	0.90	0.15	3.50	0.95	0.48	1.61	0.21	1.40	0.74	0.70	2.45	0.55	1.30	0.85	2.08	0.61	3.03	0.7	0.03	0.17	2.12	-0.49	-0.14	1.45				
		右		1.31	0.70	0.15	1.90	0.95	0.48	1.61	0.21	1.40	0.74	0.70	1.33	0.3	1.30	0.85	1.13	0.33	1.43	0.7	0.03	0.17	1	-0.27	-0.14	1.45				
		右		1.31	0.70	0.15	1.90	0.95	0.48	1.61	0.21	1.40	0.74	0.70	1.33	0.3	1.30	0.85	1.13	0.33	1.43	0.7	0.03	0.17	1	-0.27	-0.14	1.45				
M-166	～ M-167	右		1.69	0.70	0.15	1.90	0.95	0.48	1.99	0.21	1.78	0.87	0.70	1.33	0.3	1.30	0.85	1.13	0.33	1.43	0.7	0.03	0.17	1	0.49	0.26	1.64				
		右		1.69	0.70	0.15	1.90	0.95	0.48	1.99	0.21	1.78	0.87	0.70	1.33	0.3	1.30	0.85	1.13	0.33	1.43	0.7	0.03	0.17	1	0.49	0.26	1.64				
		左		1.69	1.70	0.15	3.50	0.95	0.48	1.99	0.21	1.78	0.87	0.70	2.45	0.55	1.30	0.85	2.08	0.61	3.03	0.7	0.03	0.17	2.12	0.91	0.26	1.64				
		左		1.69	2.10	0.15	3.50	0.95	0.48	1.99	0.21	1.78	0.87	0.70	2.45	0.55	1.30	0.85	2.08	0.61	3.03	0.7	0.03	0.17	2.12	0.91	0.26	1.64				
M-137	～ M-138	左		1.02	0.90	0.15	4.10	0.90	0.45	1.32	0.21	1.11	0.63	0.64	2.62	0.64	1.11	0.66	1.89	0.72	3.65	0.7	0.03	0.17	2.56	-3.9	-0.95	1.31				
	～																															
					16.90		38.6								26.53	6.05	20.31		21.98	6.75	31.14				21.8				0	0	0	0

数量総括表

小口径管推進工法

低耐荷力

泥土圧才一ガー工程

工区：5工区

補助

名 称	種 別	規 格	単位	合計	備 考
管路延長	VUφ200		m	92.100	
管渠延長	VUφ200		m	87.600	
推進延長	VUφ200		m	82.85	
管渠布設延長（立坑内）	VUφ200		m	4.75	
管材					
塩ビ推進管SUSR-VPφ200			m	77	
〃	先頭管・標準管		本	82	先導管5本標準管77本
〃	最終管		本	5	
推進工			m	82.85	平均区間距離 16.57
滑材注入工			m	82.85	
掘削添加剤注入工			m	82.85	
推進設備工			箇所	2	
推進設備据替工			箇所	3	
先導機据付工	分割		箇所	5	
コンベア類撤去工			m	82.85	
鏡切工			m	16	10箇所*1.6m
坑口工	標準用		箇所	10	
残土処分工			m3	3.73	

小口径管推進管渠計算表

5工区 補助 推進工法用硬質塩化ビニール管 ϕ 200 mm l= 1.00m 塩ビ ϕ 200mm小口径管推進工(オーガ方式-工程式) 数量計算書

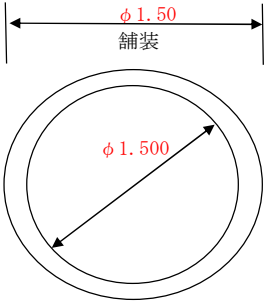
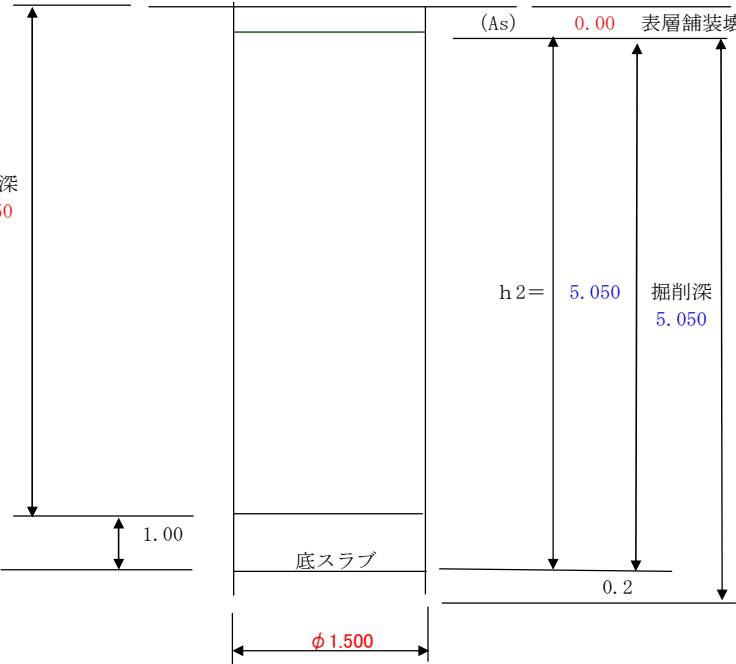
路線 番号	立坑番号	路線延長	人孔減長 L1	管体延長	推進延長 L4=L-L2			管布設 延長 (立坑内) L5=L2-L1	塩ビ推進管SUSR-VP			ゴム輪 受口 片受直管 (SRA) (SRA)L=4.00) (調整管)	マンホール継手			接着受口 カラー (WTB) (VP用)	スクリー コンベア 撤去工	残土 処分工 V=Va×L4	注 入 工 L6=L4		
		L	立坑減長 L2		L3=L-L1	A土質 0<N<10 砂質土 粘性土	B土質 10≦N<20 砂質土 粘性土		C土質 N≦50以下 礫混り土	SUSカラー付直管(SUSR)			上流用 (MR) (VU用) L=0.50	下流用 (MRA) (VU用) L=0.50	くら型 (MRK) (VU・VP 兼用)				滑材 注 入 工	注 水 工	掘削 添加材 注 入 工
				標準管 (VP) L=1.00m						先頭管 (VP) L=1.00m	最終管 (VP) L=1.00m										
				(m)						(m)	(m)										
2257	M-132～M-133	30.00	0.90 2.00	29.10	28.00			1.10	27	1	1		1	1			28.00	1.26	28.00		28.00
2254	M-133～M-134	30.00	0.90 2.00	29.10	28.00			1.10	27	1	1		1	1			28.00	1.26	28.00		28.00
2259	M-132～M-161	10.00	0.90 1.75	9.10	8.25			0.85	7	1	1		1	1			8.25	0.37	8.25		8.25
2256	M-133～M-163	10.10	0.90 1.75	9.20	8.35			0.85	7	1	1		1	1			8.35	0.38	8.35		8.35
2253	M-134～M-165	12.00	0.90 1.75	11.10	10.25			0.85	9	1	1		1	1			10.25	0.46	10.25		10.25
	合計	92.10		87.60	82.85			4.75	77	5	5		5	5				3.73	82.85		82.85

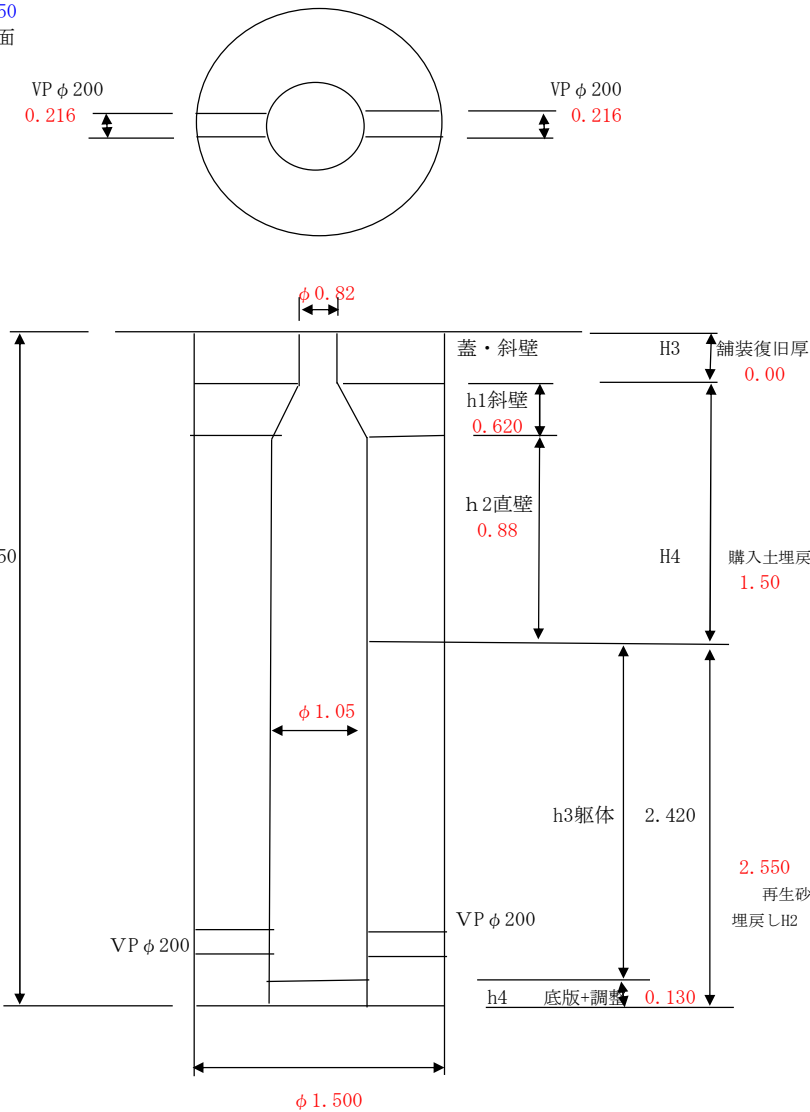
[illegible]

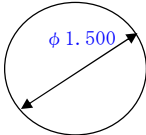
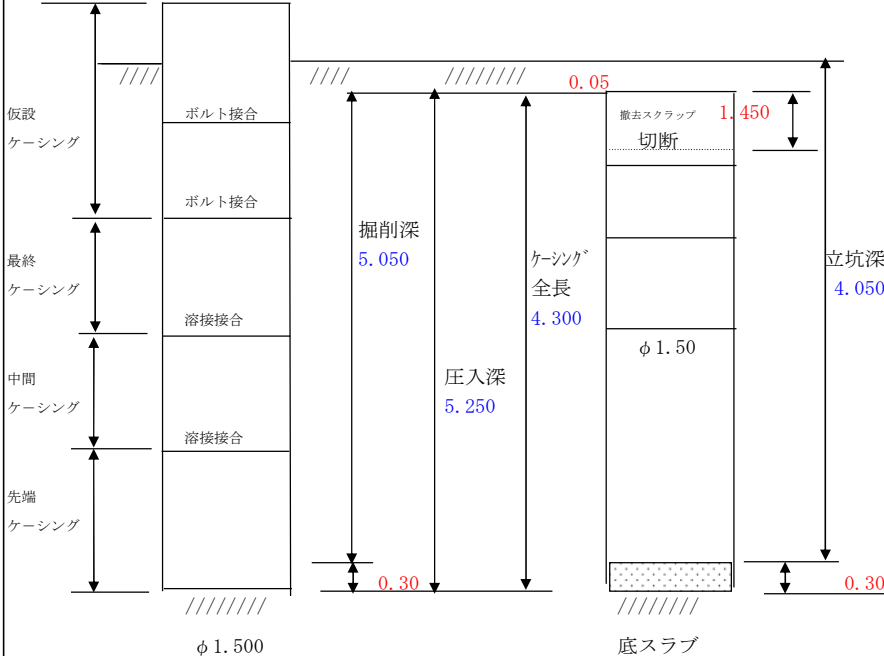
鋼管ケーシング立坑φ1500 数量総括表

立坑	舗装工(付帯工に計上する)				土 工						鋼 管 ケ ー シ ン グ 立 坑																			
	舗装切 断工	舗装取 壊工	ガラ処分 工	舗装種別	掘削工	残土処 分工	埋戻し工		調整	舗装の 為の掘 削	ケーシング					仮設ケー シング	圧入掘削積込工		ケーシン グ撤去	機械設置 撤去工	現場内移 設機械設 置・撤去 工	ケーシング溶 接工		底スラブ 築造工	レイタン ス発生量	ケーシング 切断工	スクラッ プ	開閉回数 (工期参照)	専用覆工 板設置工	
							購入土	再生砂			Co	全長	重量	先端	中間		最終	砂質土				礫質土	(箇所)							(箇所)
No	(m)	(m ²)	(m ³)		(m ³)	(m ³)	(m ³)	(m ³)	(m ³)	(m)	(t)	(m)	(m)	(m)	(式)	(m)	(m)	(m)	(箇所)	(箇所)	(箇所)	(m)	(m ³)	(m ³)	(m)	(t)	(式)	(式)		
M-161	0.00	0.00	0.00	未舗装	8.94	8.90	1.51	2.26			4.30	2.004	2.30	1.00	1.00	1	5.25	0.00	1.45	1		2	9.40	1.80	0.7	10.51	0.676	3.6	1	
M-163	0.00	0.00	0.00	未舗装	8.66	8.70	1.54	2.12			4.10	1.911	2.10	1.00	1.00	1	4.86	0.23	1.41	1		2	9.40	1.80	0.7	10.35	0.657	3.4	1	
M-165	5.97	2.84	0.14	舗装	9.81	9.90	1.27	2.76			4.80	2.237	2.80	1.00	1.00	1	4.57	1.17	1.41	1		2	9.40	1.80	0.7	10.35	0.657	3.8	1	
合計					27.41	27.50	4.32	7.14			13.20	6.152				3	14.68	1.40	4.27	3		6	28.20	5.40	2.10	31.21	1.990	10.8	3	

数量計算書

算式根拠となる構造図	対象図番号	名称	規格	算式	単位	数量
舗装付帯工 M-161 到達立坑 φ 1.50  立坑土工 		舗装付帯工				
		舗装面積		$A1 = \pi / 4 \times 1.500^2 = 1.77 \text{ m}^2$		
		立坑面積		$A1 = \pi / 4 \times 1.500^2 = 1.77 \text{ m}^2$		
		舗装切断工	未舗装	付帯工にて計上 $A1 = \pi \times 1.500^2 = 4.71 \text{ m}^2$ 4.71	m	0.00
		舗装取壊工	未舗装	付帯工にて計上	m ²	0.00
		ガラ処分工		付帯工にて計上 舗装厚 $1.77 \times 0 = 0$	m ³	0.00
		立坑土工				
		舗装の為に掘削 すき取り工	バックホウ 0.35m ³	$h1 = 0.00 - 0 = 0.00$ $V = 1.77 \times 0.00 = 0.00$	m ³	0.00
		土工				
		掘削工	揺動圧入 掘削	$h2 = 5.050$ $V3 = 1.77 \times 5.050 = 8.94$	m ³	8.94
		残土処分工	直接搬出	$V4 = 0.00 + 8.94 = 8.94$	m ³	8.9

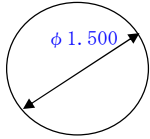
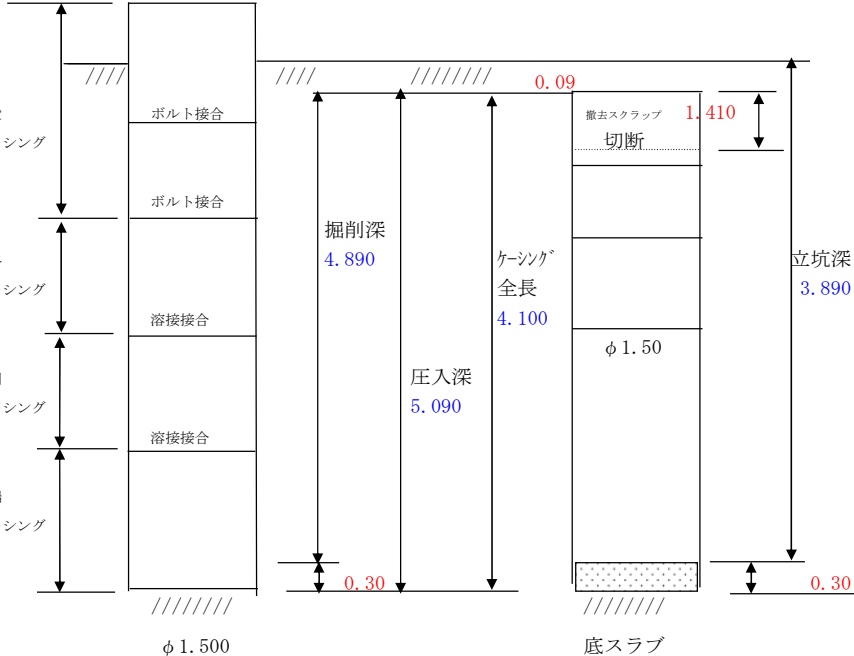
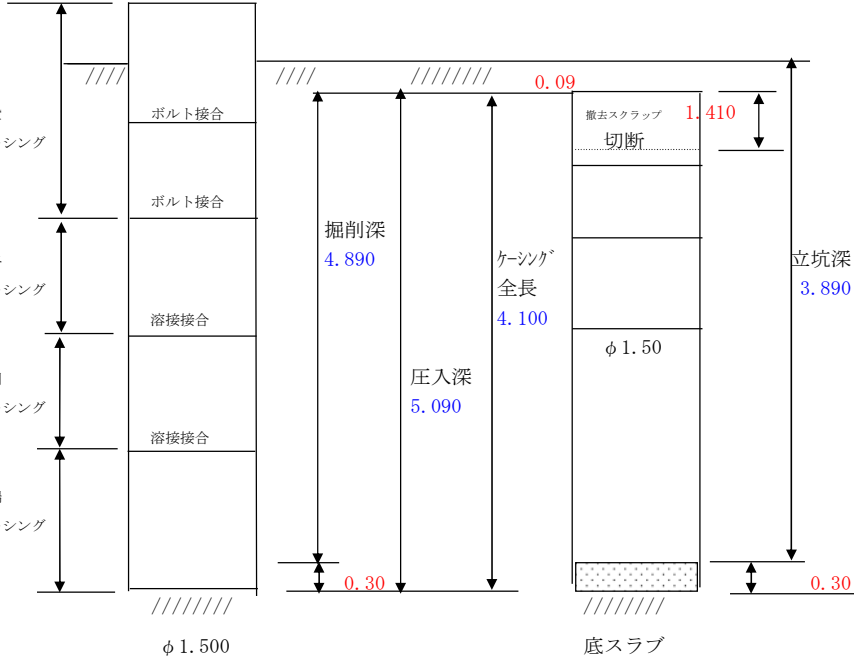
算式根拠となる構造図		対象図番号	名称	規格	算式		単位	数量
立坑土工 M-161 到達立坑 φ 1.50 埋戻断面 			立坑土工					
			埋戻控除量					
			埋戻 (上)	人孔蓋	$V1= \pi /4 \times 0.82^2 \times 0.000 = 0.00$			
			購入土埋戻	人孔斜壁	$V2= \pi /4 \times (平均) 0.90^2 \times 0.620 = 0.39$			
				人孔直壁	$V3= \pi /4 \times 1.05^2 \times 0.880 = 0.76$			
				汚水本管 VP200	$V4= \pi /4 \times 0.216^2 \times = 0.00$			
				控除計	$\Sigma V = 1.15$			
					$V2= 1.77 \times 1.500 - 1.15 = 1.51$	m ³	1.51	
			調整					
			コンクリート	(底版部)	$V1= \pi /4 \times (平均) \phi 1.10^2 \times 0.000 = 0.00$	m ³	0.00	
			再生砂					
			埋戻し	躯体斜壁	$V1= \pi /4 \times (平均) \phi 1.05^2 \times 2.420 = 2.10$			
				底版・調整CO	$V2= \pi /4 \times (平均) \phi 1.10^2 \times 0.130 = 0.12$			
				汚水本管 VP200	$V3= \pi /4 \times 0.216^2 \times 0.225 = 0.01$			
				汚水本管 VP200	$V4= \pi /4 \times 0.216^2 \times 0.225 = 0.01$			
				控除計	$\Sigma V = 2.24$			
				埋戻面積	$A3= \pi /4 \times \phi 1.50^2 = 1.766 \text{ m}^2$			
				バックホウ	$V11= (A2) \times (A3) = 0.35 \text{ m}^3 + 1.766 \times 2.550$			
					$(V9) - 2.24 = 2.26$	m ³	2.26	

算式根拠となる構造図		対象図番号			名称	規格	算式			単位	数量
M-161 到達立坑 鋼管ケーシング立坑 平面図 φ 1.50  圧入掘削完了図 引抜・底スラブ完了図  φ 1.500 底スラブ					鋼管ケーシング立坑						
					ケーシング	呼び径	φ 1.50	W= 4.300 × 0.466 t/m = 2.004	t	2.004	
					先端ケーシング加工	呼び径	φ 1.50	L= 4.050 - 0.05 + 0.30 = 4.30	m	4.300	
					仮設ケーシング	呼び径	φ 1.50		式	1.0	
					仮設ケーシング			0.466 t /m×2.0m=0.932 t	t	0.932	
					圧入掘削積込工				回	1.0	
					圧入掘削積込工			礫質土 0.00	m	0.00	
					圧入掘削積込工			砂質土 5.25 m	m	5.250	
					ケーシング撤去				m	1.450	
					機械設置撤去工						
ケーシング溶接工				箇所	1						
底スラブ			L= 4.7 × 2	箇所	2						
築造工				m	9.4						
				m³	1.80						

数量計算書

[illegible]

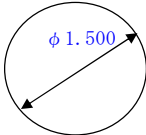
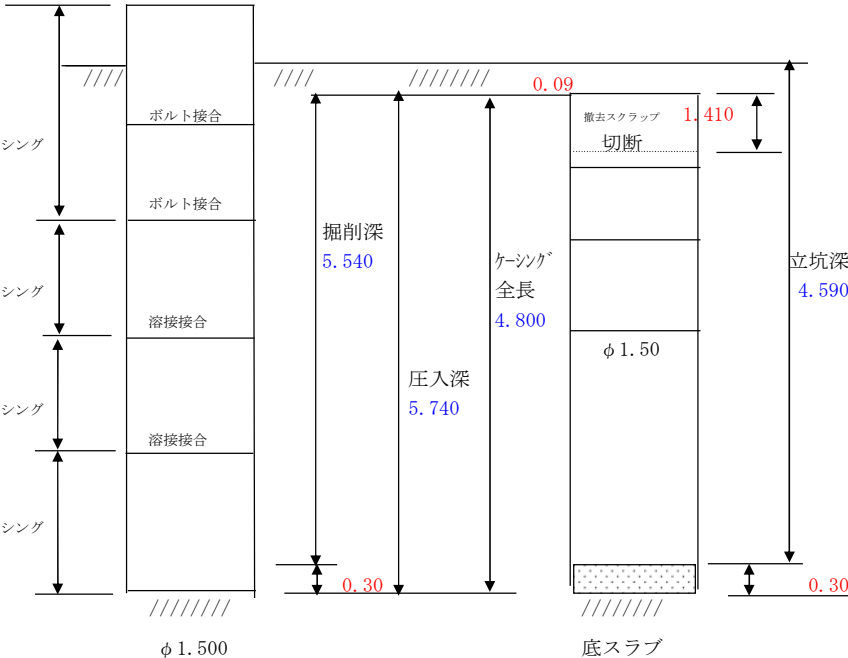
算式根拠となる構造図	対象図番号	名称	規格	算式	単位	数量
立坑土工 M-163 到達立坑 φ 1.50 埋戻断面		立坑土工				
		埋戻控除量				
		埋戻 (上)	人孔蓋	$V1 = \pi / 4 \times 0.82^2 \times 0.000 = 0.00$		
		購入土埋戻	人孔斜壁	$V2 = \pi / 4 \times (平均) 0.90^2 \times 0.760 = 0.48$		
			人孔直壁	$V3 = \pi / 4 \times 1.05^2 \times 0.740 = 0.64$		
			汚水本管 VP200	$V4 = \pi / 4 \times 0.216^2 \times = 0.00$		
			控除計	$\Sigma V = 1.12$		
				$V2 = 1.77 \times 1.500 - 1.12 = 1.54$	m ³	1.54
		調整				
		コンクリート (底版部)	(平均)	$V1 = \pi / 4 \times \phi 1.10^2 \times 0.000 = 0.00$	m ³	0.00
		再生砂				
		埋戻し	躯体斜壁	$V1 = \pi / 4 \times (平均) \phi 1.05^2 \times 2.260 = 1.96$		
			底版・調整CO	$V2 = \pi / 4 \times (平均) \phi 1.10^2 \times 0.130 = 0.12$		
			汚水本管 VP200	$V3 = \pi / 4 \times 0.216^2 \times 0.225 = 0.01$		
			汚水本管 VP200	$V4 = \pi / 4 \times 0.216^2 \times 0.225 = 0.01$		
			控除計	$\Sigma V = 2.10$		
			埋戻面積	$A3 = \pi / 4 \times \phi 1.50^2 = 1.766 \text{ m}^2$		
			バックホウ	$V11 = (A2) + (A3) = 0.35 \text{ m}^3 + 1.766 \times 2.390$		
				$(V9) - 2.10 = 2.12$	m ³	2.12

算式根拠となる構造図		対象図番号		名称	規格	算式	単位	数量
M-163 到達立坑 鋼管ケーシング立坑 平面図 $\phi 1.50$ 								
圧入掘削完了図 				引抜・底スラブ完了図 				
				鋼管ケーシング立坑				
				ケーシング	呼び径 $\phi 1.50$	$W = 4.100 \times 0.466 \text{ t/m} = 1.911$ $L = 3.890 - 0.09 + 0.30 = 4.10$	t	1.911
				先端ケーシング加工	呼び径 $\phi 1.50$		m	4.100
				仮設ケーシング	呼び径 $\phi 1.50$	$0.466 \text{ t/m} \times 2.0\text{m} = 0.932 \text{ t}$	t	0.932
				圧入掘削積込工		礫質土 0.23	m	0.23
						砂質土 4.86 m	m	4.86
				ケーシング撤去			m	1.410
				機械設置撤去工			箇所	1
				ケーシング溶接工		$L = 4.7 \times 2$	m	9.4
				底スラブ築造工			m ³	1.80
				レイタンス発生量			m ³	0.7
				ケーシング切断工		$L = \phi 1.50 \times \pi + 1.410 \times 4$	m	10.35
				スクラップ		$1.410 \times 0.466 \text{ t/m} = 0.657$	t	0.657
				専用覆工板設置撤去工			t	1
				ケーシング本数	圧入	仮設ケーシング N= 2 本(L= 1000) 最終ケーシング N= 1 本(L= 1000) 中間ケーシング N= 1 本(L= 1000) 先端ケーシング N= 1 本(L= 2100) 合計 N= 5		
先端ケーシング	MAX2. 40m	ケーシング寸法						
		呼び径	1500	1800	2000			
		溶接工 1 箇所当たり (m)	4.7	5.7	6.3			
最終ケーシング	0.1mピッチ	底スラブコンクリート量 (m ³)	1.8	2.5	3.1			
	最小0.5m	泥水発生量 (m ³)	0.7	1.0	1.2			
中間ケーシング	MAX2. 40m	ケーシング重量 (t/m)	0.466	0.555	0.615			
		ケーシング重量 ケコム資料 P-7 他令和5年白本P446				引抜	仮設ケーシング N= 2 本(L= 1000)	

数量計算書

[illegible]

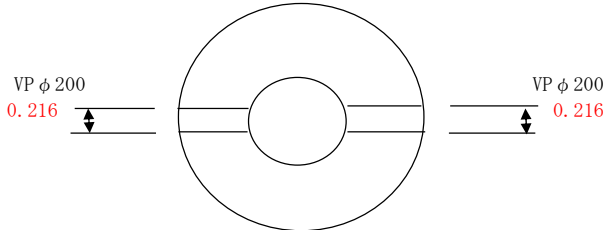
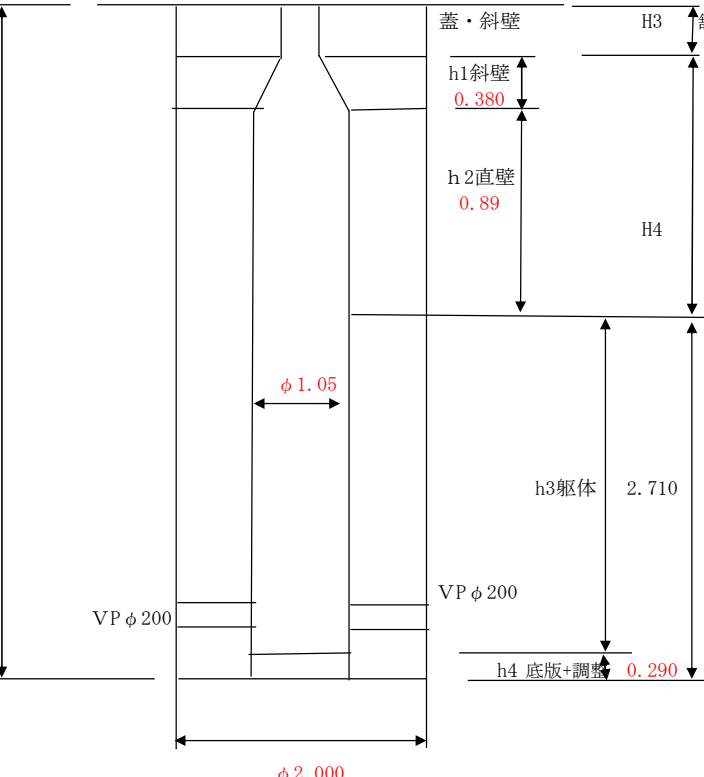
算式根拠となる構造図	対象図番号	名称	規格	算式	単位	数量
立坑土工 M-165 到達立坑 φ 1.50 埋戻断面 立坑深 4.590		立坑土工				
		埋戻控除量				
		埋戻 (上)	人孔蓋	$V1 = \pi / 4 \times 0.82^2 \times 0.000 = 0.00$		
		購入土埋戻	人孔斜壁	$V2 = \pi / 4 \times (平均) 0.90^2 \times 0.610 = 0.39$		
			人孔直壁	$V3 = \pi / 4 \times 1.05^2 \times 0.640 = 0.55$		
			污水本管 VP200	$V4 = \pi / 4 \times 0.216^2 \times = 0.00$		
			控除計	$\Sigma V = 0.94$		
				$V2 = 1.77 \times 1.250 - 0.94 = 1.27$	m ³	1.27
		調整 コンクリート	(底版部)	$V1 = \pi / 4 \times (平均) \phi 1.10^2 \times 0.000 = 0.00$	m ³	0.00
		再生砂 埋戻し	躯体斜壁	$V1 = \pi / 4 \times (平均) \phi 1.05^2 \times 2.960 = 2.56$		
			底版・調整CO	$V2 = \pi / 4 \times (平均) \phi 1.10^2 \times 0.130 = 0.12$		
			污水本管 VP200	$V3 = \pi / 4 \times 0.216^2 \times 0.225 = 0.01$		
			污水本管 VP200	$V4 = \pi / 4 \times 0.216^2 \times 0.225 = 0.01$		
			控除計	$\Sigma V = 2.70$		
			埋戻面積	$A3 = \pi / 4 \times \phi 1.50^2 = 1.766 \text{ m}^2$		
			バックホウ	$V11 = (A2) + (A3) \times 3.090$		
				$(V9) - 2.70 = 2.76$	m ³	2.76

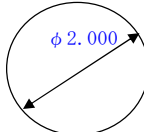
算式根拠となる構造図		対象図番号			名称	規格	算式		単位	数量
M-165 到達立坑 鋼管ケーシング立坑 平面図 φ 1.50  圧入掘削完了図 引抜・底スラブ完了図 					鋼管ケーシング立坑					
					ケーシング	呼び径	φ 1.50	W= 4.800 × 0.466 t/m = 2.237	t	2.237
								L= 4.590 - 0.09 + 0.30 = 4.80	m	4.800
					先端ケーシング加工	呼び径	φ 1.50		式	1.0
					仮設ケーシング	呼び径	φ 1.50	0.466 t /m×2.0m=0.932 t	t	0.932
									回	1.0
					圧入掘削積込工			礫質土 1.17	m	1.17
								砂質土 4.57 m	m	4.57
					ケーシング撤去				m	1.410
					機械設置撤去工				箇所	1
ケーシング溶接工			L= 4.7 × 2	箇所	2					
底スラブ築造工				m	9.4					
				m³	1.80					

算式根拠となる構造図	対象図番号	名称	規格	算式	単位	数量
立坑土工 M-132 発進立坑 φ 2.00 埋戻断面		立坑土工				
		埋戻控除量				
		埋戻 (上)	人孔蓋	$V1= \pi /4 \times 0.82^2 \times 0.000 = 0.00$		
		購入土埋戻	人孔斜壁	$V2= \pi /4 \times (平均) 0.90^2 \times 0.640 = 0.41$		
			人孔直壁	$V3= \pi /4 \times 1.05^2 \times 0.630 = 0.55$		
			汚水本管 VP200	$V4= \pi /4 \times 0.216^2 \times = 0.00$		
			控除計	$\Sigma V = 0.96$		
				$V2= 3.14 \times 1.270 - 0.96 = 3.03$	m ³	3.03
		調整 コンクリート	(底版部)	$V1= \pi /4 \times (平均) \phi 1.10^2 \times 0.160 = 0.15$	m ³	0.15
		再生砂 埋戻し	躯体斜壁	$V1= \pi /4 \times (平均) \phi 1.05^2 \times 2.670 = 2.31$		
			底版・調整CO	$V2= \pi /4 \times (平均) \phi 1.10^2 \times 0.290 = 0.28$		
			汚水本管 VP200	$V3= \pi /4 \times 0.216^2 \times 0.475 = 0.02$		
			汚水本管 VP200	$V4= \pi /4 \times 0.216^2 \times 0.475 = 0.02$		
			控除計	$\Sigma V = 2.63$		
		埋戻面積	$A3= \pi /4 \times \phi 2.00^2 = 3.14 \text{ m}^2$			
		バックホウ	$V11= (A2) \times (A3) = 0.35 \text{ m}^3$			
			$(V9) - 2.63 = 6.66$	m ³	6.66	

数量計算書

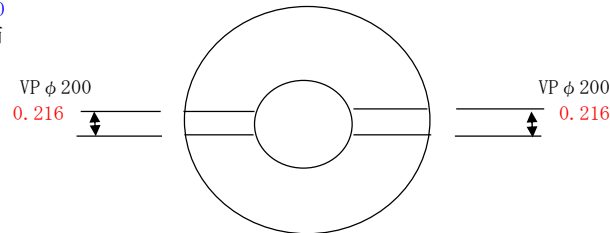
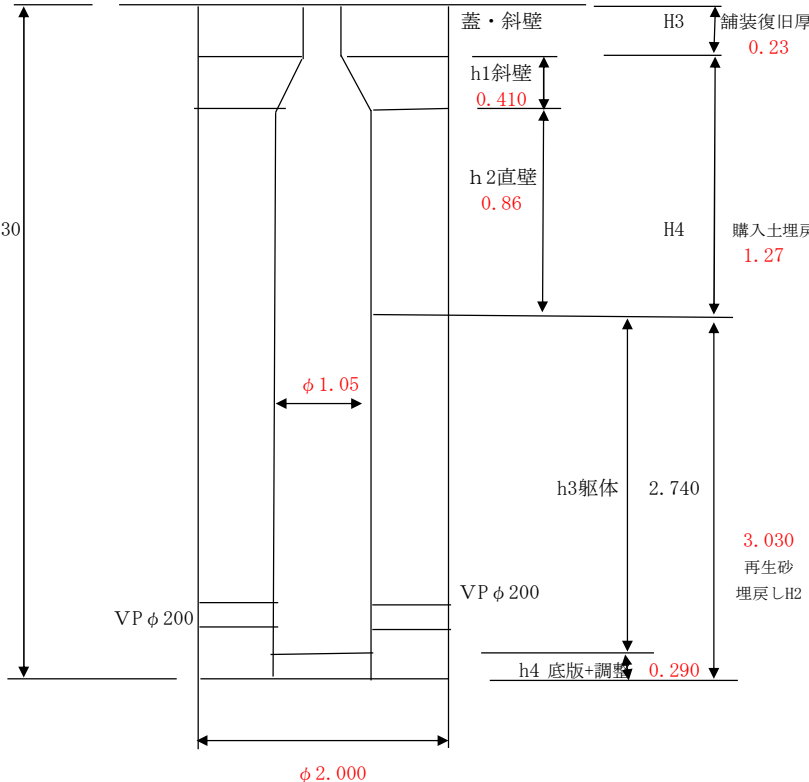
[illegible]

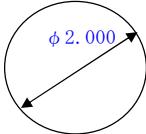
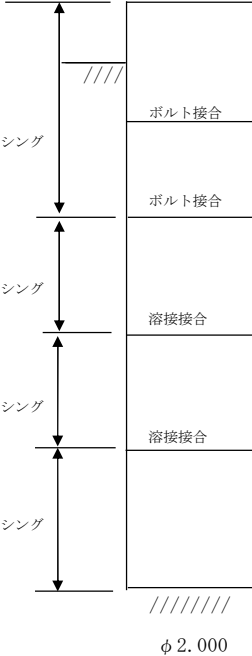
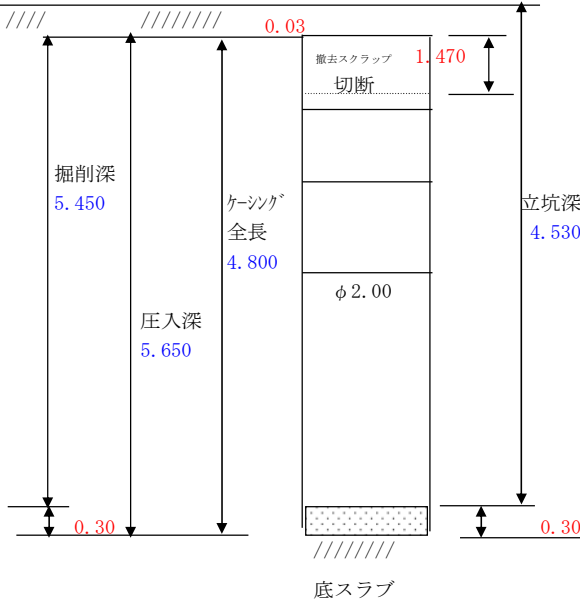
算式根拠となる構造図		対象図番号	名称	規格	算式	単位	数量
立坑土工 M-133 発進立坑 φ 2.00 埋戻断面  立坑深 4.500 			立坑土工				
			埋戻控除量				
			埋戻 (上)	人孔蓋	$V1 = \pi / 4 \times 0.82^2 \times 0.000 = 0.00$		
			購入土埋戻	人孔斜壁	$V2 = \pi / 4 \times (平均) 0.90^2 \times 0.380 = 0.24$		
				人孔直壁	$V3 = \pi / 4 \times 1.05^2 \times 0.890 = 0.77$		
				汚水本管 VP200	$V4 = \pi / 4 \times 0.216^2 \times \quad = 0.00$		
				控除計	$\Sigma V = 1.01$		
					$V2 = 3.14 \times 1.270 - 1.01 = 2.98$	m ³	2.98
			調整	コンクリート (底版部)	$V1 = \pi / 4 \times (平均) \phi 1.10^2 \times 0.160 = 0.15$	m ³	0.15
			再生砂埋戻し	躯体斜壁	$V1 = \pi / 4 \times (平均) \phi 1.05^2 \times 2.710 = 2.35$		
				底版・調整C0	$V2 = \pi / 4 \times (平均) \phi 1.10^2 \times 0.290 = 0.28$		
				汚水本管 VP200	$V3 = \pi / 4 \times 0.216^2 \times 0.475 = 0.02$		
				汚水本管 VP200	$V4 = \pi / 4 \times 0.216^2 \times 0.475 = 0.02$		
				控除計	$\Sigma V = 2.67$		
				埋戻面積	$A3 = \pi / 4 \times \phi 2.00^2 = 3.14 \text{ m}^2$		
				バックホウ 0.35m ³	$V11 = (A2) \times (A3) + 3.14 \times 3.000$		
					$(V9) - 2.67 = 6.75$	m ³	6.75

算式根拠となる構造図		対象図番号		名称	規格	算式	単位	数量
M-133 発進立坑 鋼管ケーシング立坑 平面図 φ 2.00				鋼管ケーシング立坑				
				ケーシング	呼び径 φ 2.00	W= 4.700 × 0.615 t/m = 2.891 L= 4.500 - 0.1 + 0.30 = 4.70	t m	2.891 4.700
				先端ケーシング加工	呼び径 φ 2.00		式	1.0
				仮設ケーシング	呼び径 φ 2.00	0.615 t /m×2.0m=1.230 t	t 回	1.23 1.0
				圧入掘削積込工		礫質土 0.56 砂質土 5.06 m	m m	0.56 5.06
				ケーシング撤去			m	1.400
				機械設置撤去工			箇所	2
				ケーシング溶接工		L= 6.3 × 2	箇所 m	2 12.6
				底スラブ築造工			m³	3.10
				レイタンス発生量			m³	1.2
				ケーシング切断工		L= φ 2.00 × π + 1.400 × 4	m	11.88
				スクラップ		1.400 × 0.615 t/m = 0.861	t	0.861
				専用覆工板設置撤去工			t 箇所	1
				ケーシング本数	圧入	仮設ケーシング N= 2 本(L= 1000) 最終ケーシング N= 1 本(L= 1500) 中間ケーシング N= 1 本(L= 1000) 先端ケーシング N= 1 本(L= 2200) 合計 N= 5		
先端ケーシング	MAX2. 40m	ケーシング寸法						
		呼び径	1500	1800	2000			
		溶接工1箇所当たり (m)	4.7	5.7	6.3			
最終ケーシング	0.1mピッチ	底スラブコンクリート量 (m³)	1.8	2.5	3.1			
	最小0.5m	泥水発生量 (m³)	0.7	1.0	1.2			
中間ケーシング	MAX2. 40m	ケーシング重量 (t/m)	0.466	0.555	0.615			
		ケーシング重量 ケコム資料 P-7 他令和5年白本P446				引抜	仮設ケーシング N= 2 本(L= 1000)	

数量計算書

[illegible]

算式根拠となる構造図	対象図番号	名称	規格	算式	単位	数量
立坑土工 M-134 発進立坑 φ 2.00 埋戻断面  立坑深 4.530 		立坑土工				
	埋戻控除量	人孔蓋	$V1= \pi /4 \times 0.82^2 \times 0.000 = 0.00$			
	埋戻 (上)	(平均)				
	購入土埋戻	人孔斜壁	$V2= \pi /4 \times 0.90^2 \times 0.410 = 0.26$			
		人孔直壁	$V3= \pi /4 \times 1.05^2 \times 0.860 = 0.74$			
		汚水本管 VP200	$V4= \pi /4 \times 0.216^2 \times = 0.00$			
		控除計	$\Sigma V = 1.00$			
			$V2= 3.14 \times 1.270 - 1.00 = 2.99$	m ³	2.99	
	調整	(平均)				
	コンクリート (底版部)	$V1= \pi /4 \times \phi 1.10^2 \times 0.160 = 0.15$	m ³	0.15		
	再生砂埋戻し	躯体斜壁	$V1= \pi /4 \times \phi 1.05^2 \times 2.740 = 2.37$			
		底版・調整C0	$V2= \pi /4 \times \phi 1.10^2 \times 0.290 = 0.28$			
	汚水本管 VP200	$V3= \pi /4 \times 0.216^2 \times 0.475 = 0.02$				
	汚水本管 VP200	$V4= \pi /4 \times 0.216^2 \times 0.475 = 0.02$				
	控除計	$\Sigma V = 2.69$				
	埋戻面積	$A3= \pi /4 \times \phi 2.00^2 = 3.14 \text{ m}^2$				
	バックホウ 0.35m ³	$V11= \times + 3.14 \times 3.030$				
		$(V9) - 2.69 = 6.82$	m ³	6.82		

算式根拠となる構造図		対象図番号		名称	規格	算式	単位	数量
M-134 発進立坑 鋼管ケーシング立坑 平面図 $\phi 2.00$ 								
圧入掘削完了図 				引抜・底スラブ完了図 				
				鋼管ケーシング立坑				
				ケーシング	呼び径 $\phi 2.00$	$W = 4.800 \times 0.615 \text{ t/m} = 2.952$ $L = 4.530 - 0.03 + 0.30 = 4.80$	t m	2.952 4.800
				先端ケーシング加工	呼び径 $\phi 2.00$		式	1.0
				仮設ケーシング	呼び径 $\phi 2.00$	$0.615 \text{ t/m} \times 2.0\text{m} = 1.230 \text{ t}$	t 回	1.23 1.0
				圧入掘削積込工		礫質土 0.88 砂質土 4.77 m	m m	0.88 4.77
				ケーシング撤去			m	1.470
				機械設置撤去工			箇所	2
				ケーシング溶接工		$L = 6.3 \times 2$	箇所 m	2 12.6
				底スラブ築造工			m ³	3.10
				レイタンス発生量			m ³	1.2
				ケーシング切断工		$L = \phi 2.00 \times \pi + 1.470 \times 4$	m	12.16
				スクラップ		$1.470 \times 0.615 \text{ t/m} = 0.904$	t	0.904
				専用覆工板設置撤去工			t 箇所	1
				ケーシング本数	圧入	仮設ケーシング N= 2 本(L= 1000) 最終ケーシング N= 1 本(L= 1500) 中間ケーシング N= 1 本(L= 1000) 先端ケーシング N= 1 本(L= 2300) 合計 N= 5		
先端ケーシング	MAX2. 40m	ケーシング寸法						
		呼び径	1500	1800	2000			
		溶接工1箇所当たり (m)	4.7	5.7	6.3			
最終ケーシング	0.1mピッチ	底スラブコンクリート量 (m ³)	1.8	2.5	3.1			
	最小0.5m	泥水発生量 (m ³)	0.7	1.0	1.2			
中間ケーシング	MAX2. 40m	ケーシング重量 (t/m)	0.466	0.555	0.615			
		ケーシング重量 ケコム資料P-7 他令和5年白本P446				引抜	仮設ケーシング N= 2 本(L= 1000)	

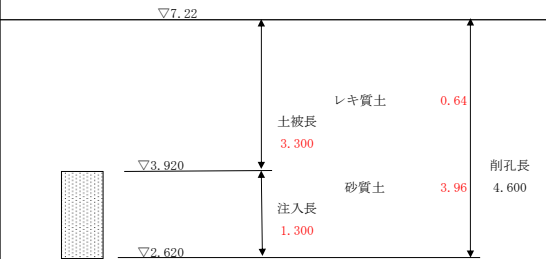
5工区補助 二重ストレーナ（複相方式）薬液注入工集計表（溶液型）

2セット

項 目		対象土量				注入本数	薬液 注入量	削孔 施工時間	1日当り 施工本数	1本当り 注入量	土被	1本当たりボーリング長				1日1台 注入量	摘 要
		砂礫土	砂質土	粘性土	合計							砂礫土	砂質土	粘性土	合計		
立坑番号	細 別				(m3)	本	kl	分	本	l	m	m	m	m	m	リットル/日	
M-132発進立坑	上流坑口部		1.69		1.69	2	0.684	21.7	12.40	342	2.92	0.200	4.020		4.220	4.241	
	横 坑口部		3.38		3.38	4	1.369	23.3	11.96	342	3.24	0.200	4.340		4.540	4.090	
M-133発進立坑	上流坑口部		3.38		3.38	4	1.369	23.8	11.94	342	3.07	0.640	3.734		4.374	4.083	
	下流坑口部		1.69		1.69	2	0.684	24.9	11.66	342	3.30	0.640	3.960		4.600	3.988	
	横 坑口部		1.69		1.69	2	0.684	24.8	11.68	342	3.28	0.640	3.940		4.580	3.995	
M-134発進立坑	下流坑口部		3.38		3.38	4	1.369	26.1	11.44	342	3.33	0.960	3.674		4.634	3.912	
	上流坑口部		3.38		3.38	4	1.369	26.0	11.47	342	3.31	0.960	3.654		4.614	3.923	
M-161到達立坑	下流坑口部		1.69		1.69	2	0.684	21.6	12.38	342	3.01		4.310		4.310	4.234	
M-163到達立坑	下流坑口部		1.69		1.69	2	0.684	21.4	12.48	342	2.85	0.230	3.920		4.150	4.268	
M-165到達立坑	下流坑口部		3.38		3.38	4	1.369	28.0	11.06	342	3.55	1.220	3.630		4.850	3.783	
合計・平均値						30	10.27	242	11.8								

施工条件 (R3既存Bor No. 8)

深度	標高	層厚	土質	N値
1.0				
2.0				
3.0		砂質土		
4.0				
5.0				
6.0				
7.0				
8.0				
9.0				
10.0				



M-133 到達立坑 下流坑口部

(1) 薬液注入量の算定(複相方式)				溶液型					
立坑	幅 W(m)	延長 L(m)	面積 A(m ²)	土質	N値	注入率 %	高さ H(m)	対象土量 (m ³)	薬液量 V(kl)
	1.30	1.00	1.30	粘性土					
					0~4	28.00			
					4~8	24.00			
				砂質土	0~30	40.50	1.300	1.690	0.684
					30以上	31.50			
				れき質土	0~50	40.00			
					50以上	28.00			
合計							1.300	1.690	0.684

薬液注入本数 = 2 (本)
1本当たりの薬液注入量 $Q_s = V \div P = 0.342$ (kl)

(2) 1本当たりの施工時間 (T s)

機械準備時間 (T1) (分) 14

掘孔時間 (T2) 24.9

土質	作業時間	掘孔長(m)	掘孔時間
れき質土	8	0.640	5.1
砂質土	5	3.960	19.8
粘性土	4		0.0
合計		4.600	24.9

注入時間 (T3) (分) 21.4

注入時間 = $Q_s \div q_s$	
1本当り注 入量 Q_s	342 (l)
時間当り注 入量 q_s	16.00 (l/m)
注入時間	21.4

引き抜き時間 (T4) (分) 6.6

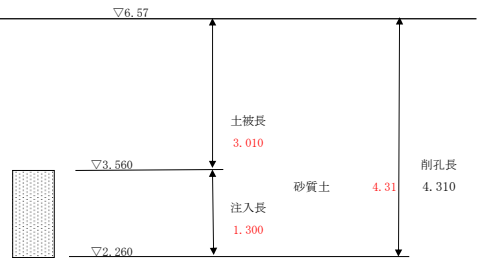
引き抜き時間 = 単位時間 × 土被り 長	
単位作業時間	2 (分)
土被り長	3.300 (m)
引き抜き時間	6.6 (分)

$T_s = T1 + T2 + T3 + T4$ (分)

T1	14.0
T2	24.9
T3	21.4
T4	6.6
T s	66.9

(3) 1日 当り施工本 数 1日1台当たり注入量
 $0.342 \times 11.66 = 3.988$ (kl/日)

$N = (60 \times H) / T_s \times 2$
 $= (60 \times 6.5) / 67 \times 2$
 $= 11.66$ (本/日)

[illegible]

(1) 薬液注入量の算定(複相方式)

(1) 薬液注入量の算定(複相方式)

溶液型	
-----	--

立坑	幅 W(m)	延長 L(m)	面積 A(m ²)	土質	N値	注入率 %	高さ H(m)	対象土量 (m ³)	薬液量 V(kl)
	1.30	1.00	1.30						
				粘性土	0~4	28.00			
					4~8	24.00			
				砂質土	0~30	40.50	1.300	1.690	0.684
					30以上	31.50			
				砂質土	0~50	40.00			
					50以上	28.00			
合計							1.300	1.690	0.684

(2) 1本当たりの施工時間 (T s)

削孔時間	(T2)	21.6
------	------	------

削孔時間＝	作業時間×	削孔長	
土質	作業時間	削孔長 (m)	削孔時間
レキ質土	8		0.0
砂質土	5	4.310	21.6
粘性土	4		0.0
合計		4.310	21.6

$$\text{注入時間} = \frac{QS}{qS}$$

1 本当り注 入 量 Q_s	342	(l)
時間当り注 入 量 q_s	16.00	(l/m)
注入時間	21.4	

引き抜き時間 (T4) (分) 6.0

$$\text{引き抜き時間} = \text{単位時間} \times \text{土被り長}$$

単位作業時間	2	(分)
土被り長	3.010	(m)
引き抜き時間	6.0	(分)

$$T_s = T_1 + T_2 + T_3 + T_4 \quad (\text{分})$$

T1	T2
T1	14.0
T2	21.6
T3	21.4
T4	6.0
T s	63.0

$$\begin{aligned} N &= (60 \times H) / T_s \times 2 \\ &= (60 \times 6.5) / 63 \times 2 \\ &= 12.38 \text{ (本/日)} \end{aligned}$$

数量総括表						(単独：開削)			
項目 (レベル1)	工種 (レベル2)	種別 (レベル3)	細別 (レベル4)	細別 (レベル5)	積算要素 (レベル6)	単位	計算数量	設計数量	備考
(開削工法) 管路施設									
	管きょ工								
		管路土工							
			管路掘削	機械掘削工	BH0. 28m3	m3	46. 4	46	
			管路埋戻	機械投入埋戻工	流用土 BH0. 28+タンハ [※]	m3	31. 1	31	
			発生土処理	発生土運搬工	現場から仮置場 BH0. 28+DT4t	m3	46. 4	46	
			埋戻土運搬工	積込		m3	34. 5	35	31. 1/0. 9
				土砂等運搬	10t	m3	34. 5	35	
			発生土運搬	積込み	土砂	m3	11. 9	12	46. 4-34. 5
				土砂等運搬		m3	11. 9	12	
				処分費	土砂	m3	11. 9	12	
		管布設工							
			リブ付硬質塩化ビニル管	リブ付硬質 塩化ビニル管設置工	管径200mm	m	40. 7	41	
				曲管22° 1/2		本	1. 0	1	
			埋設標識テープ [※]	埋設標識シート		m	40. 7	41	
		管基礎工							
			砕石基礎	砕石基礎設置工	砕石基礎設置 〔機械施工〕	m3	10. 6	10	2. 87+7. 73
		管路土留工							
			軽量鋼矢板土留	軽量鋼矢板建込工 (両側分)	矢板長 (2. 0m)	m	12. 00	12	
				軽量鋼矢板引抜き工 (両側分)	矢板長 (2. 0m)	m	12. 00	12	
				軽量鋼矢板 賃料及び修理損耗費		式	1	1	
					軽量金属支保工 1 段	式	1	1	
					軽量金属支保工 1 段	m	12. 00	12	
					軽量金属支保工 1 段	m	12. 00	12	
		開削水替工							
			開削水替	作業時排水	ポンプ運転工	日	2. 0	2	
					据付・撤去工	現場	3. 0	3	
	マンホール工								
			小型マンホール工						
				塩ビマンホール		箇所	3. 0	3	
				蓋設置工	T-14	組	3. 0	3	
	取付管及びます工								

[illegible]

数量総括表

200mmリブ付硬質塩化ビニル管布設工

単独

名 称	種 別	規 格	単 位	数 量	備 考
リブ付200mm硬質塩化ビニル管布設工					
管布設工					
区間延長			m	42.00	
管布設延長	PRP φ 200		m	40.74	
内副管継手					
片受直管	PRP φ 200	L=4m/本	本	11	
曲管22° 1/2	PRP φ 200		本	1	
土工					
掘削土量			m ³	46.39	
砕石基礎			m ³	2.87	
中詰砕石			m ³	7.73	
発生土埋戻			m ³	31.07	
土留工					
軽量鋼矢板設置撤去	LSP- I L=2.0		m	12.00	
支保工設置	1段 2.0m以下		m	12.00	

管 材 数 量 計 算

管径φ 200

管種: リブ付硬質塩化ビニル管

工区: 単独

区間			マンホール種別		区間	マンホール減長		管体・布設	管 材 延 長			リブ管材						備考
路線 番号	下 流	上 流	下 流	上 流	延 長	下 流	上 流	延 長	上 流 用 継 手	下 流 用 継 手	直 管 延 長	片 受 直 管 本 数	上 流 用 継 手	下 流 用 継 手	曲 管 22° 1/2	リブマンホール 合流サドル	可とう継手	
					L	I1	I2	L1	I3	I4	L2	4.0m/本	0.5m/本	0.5m/本				
					m	m	m	m	m	m	m	本	本	本	本	個	個	
2261	M-159	M-160	塩ビ15L	塩ビ90L	18.00	0.200	0.370	17.43			17.43	5			1			
2258	M-161+26	M-162		塩ビST	12.00		0.320	11.68			11.68	3						
2255	M-163+5.7	M-164		塩ビ90L	12.00		0.370	11.63			11.63	3						
	合計				42.00			40.74	0.00	0.00	40.74	11	0	0	1	0	0	

40.74 ÷ 4m/本 = 11 (片受直管本数)

土工 数量計算 管径φ 200 管種: リブ付硬質塩化ビニル管 工区: 単独

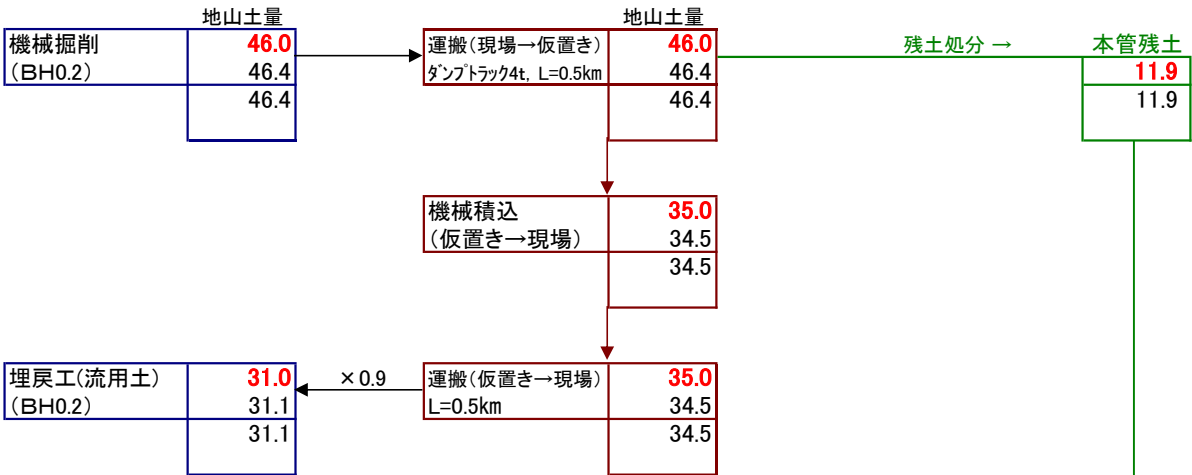
区間			区間 延長 L	管体 延長 L1	掘削深			舗装厚 t1	掘削深 h1	掘削 方法	掘削 勾配	掘削幅			碎石基礎		中詰碎石				発生土埋戻			舗装厚 As+路盤 t3	備考				
路線 番号	下流	上流			下流	上流	平均					上部	底部	掘削土量			h3	b3	管 控 除 A1	V3									
															b1	B					V1	b2	V2			m	m	m ²	m ³
															m	m					m	m	m			m	m	m	m ³
2261	M-159	M-160	18.00	17.43	1.30	1.31	1.31	0.05	1.26	素掘り		0.10	0.86	0.60	16.56	0.62	1.06	0.30	0.68	0.031	2.86	0.66	0.81	8.86	0.25	As5-10-10			
2258	M-161+26	M-162	12.00	11.68	1.31	1.31	1.31	0	1.31	素掘り	0.10	0.86	0.60	11.48	0.62	0.71	0.30	0.68	0.031	1.92	0.91	0.86	8.42	0.00	未舗装				
2255	M-163+5.7	M-164	12.00	11.63	1.66	1.55	1.61	0	1.61	直掘	0.00	0.95	0.95	18.35	0.95	1.10	0.30	0.95	0.031	2.95	1.21	0.95	13.79	0.00	未舗装				
	合計		42.00										46.39		2.87				7.73			31.07							

【補助】本管土工配分表
(BH0.2)

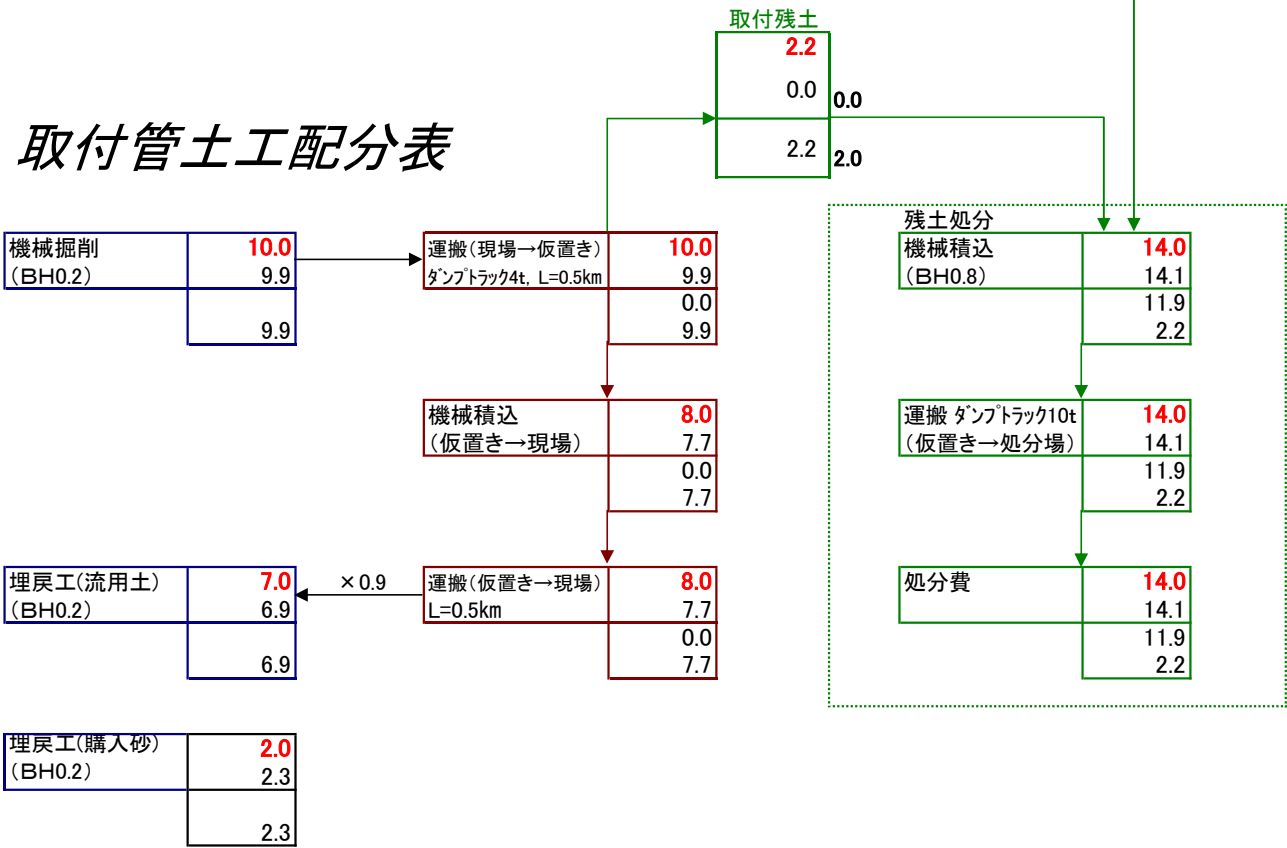
全体: 赤色(上段)

φ 200: 黒色(中段)

φ 150: 黒色(下段)



取付管土工配分表



[illegible]

(单独)

鋼材運搬算定表

(単独)

	仮設リース材		備 考
	往路 (t)	復路 (t)	
軽量鋼矢板 (l=2.0)	1.997	1.997	軽量鋼矢板 損料計算書
軽量鋼矢板 (l=2.5)			軽量鋼矢板 損料計算書
軽量鋼矢板 (l=3.0)			軽量鋼矢板 損料計算書
軽量鋼矢板 (l=3.5)			軽量鋼矢板 損料計算書
軽量金属支保 (1段支保)			軽量金属支保 損料算定
軽量金属支保 (2段支保)			軽量金属支保 損料算定
計	1.997	1.997	
合 計	往復路計 2.0 t		

軽量鋼矢板損料計算書

軽量鋼矢板長さ		L=2.0m		1段	
補助延長＝	12.00m	1回当り使用延長＝	12.00m		
単独延長＝		転用回数＝	1回		
全体延長＝	12.00m				
1 回当りの重量＝(12.00m ÷0.25) × 2 ×		2.0m	×10.4 kg/m	=	1997kg
				=	1.997 t
全体矢板損料＝	1.997 t	×	11日	×	132円/ t
補助矢板損料＝	2,899	×	(12.00m	÷	12.00m)
単独矢板損料＝	2,899	＝	2,899	＝	2,899 円
全体矢板修理損耗費＝	1.997 t	×	{1/2×(1回	÷	5750円/ t
補助修理損耗費＝	11,482	×	(12.00m	÷	12.00m)
単独修理損耗費＝	11,482	＝	11,482	＝	11,482 円
全体矢板運搬重量＝	1.997 t				
補助運搬重量＝	1.997 t	×	(12.00m	÷	12.00m)
単独運搬重量＝	1.997 t	＝	1.997	＝	1.997 t

軽量金属支保材損料算定 1段支保

補助

腹起し 110×130
水圧サポート 70タイプ

(参考)
矢板長 2.0～2.5 m

1. アルミ製腹起し・水圧式サポートの全体賃料計算式は
全体賃料＝ 1日1本当り賃料×1ブロック当り支保本数× 供用日数
2. 水圧ポンプ1m当り賃料計算式は
全体賃料＝ 1日1台当り賃料× 供用日数

- ・アルミ製腹起し1日1本当り賃料及び基本料
1日1本当り賃料(4m／本)
基本料
- ・水圧式サポート1日1本当り賃料及び基本料
1日1本当り賃料
基本料
- ・水圧ポンプ1日1台当り賃料及び基本料
1日1本当り賃料
基本料

2024	P.819	P.297
建設物価	積算資料	平均価格
68円	68円	68円
500円	500円	500円
110円	110円	110円
500円	500円	500円
154円	158円	150円
500円	500円	500円

※賃料単位は、適時確認する事。

	矢板長		
	2.0m	2.5m	
1ブロック延長	12.00m		
支保工本数	6本	0本	0本
供用日数	11日		

全体賃料	アルミ製腹起し＝	68円×(6本×11日+0本×日+0本×日)	＝	4,488 円
	水圧式サポート＝	110円×(6本×11日+0本×日+0本×日)	＝	7,260 円
	水圧ポンプ＝	154円×(11日+日+日)	＝	1,694 円
基本料	アルミ製腹起し＝	6本×1段×500円	＝	3,000円
	水圧式サポート＝	6本×1段×500円	＝	3,000円
	水圧ポンプ＝		＝	500円
合 計				6,500円

全体延長＝ 12.00 m
補助延長＝ 12.00 m

補助賃料(腹起し)＝	4,488円	×	(12.00	÷	12.00)＝	4,488 円
単独賃料(腹起し)＝	4,488円	－	4,488円	＝	0 円	
補助賃料(水圧サポ＝	7,260円	×	(12.00	÷	12)＝	7,260 円
単独賃料(水圧サポ＝	7,260円	－	7,260円	＝	0 円	
補助賃料(水圧ポンプ＝	1,694円	×	(12.00	÷	12)＝	1,694 円
単独賃料(水圧ポンプ＝	1,694円	－	1,694円	＝	0 円	
補助基本料＝	6,500円	×	(12.00	÷	12)＝	6,500 円
単独基本料＝	6,500円	－	6,500円	＝	0 円	
運搬重量	腹起し材＝	6本	×	38.6kg/本	＝	232 kg
	サポート材＝	6本	×	5.3kg/本	＝	32 kg
重量合計						264 kg
補助運搬＝	264kg	×	(12.00	÷	12)＝	264kg
単独運搬＝	264kg	－	264kg	＝	0kg	

工程表（軽量鋼矢板）

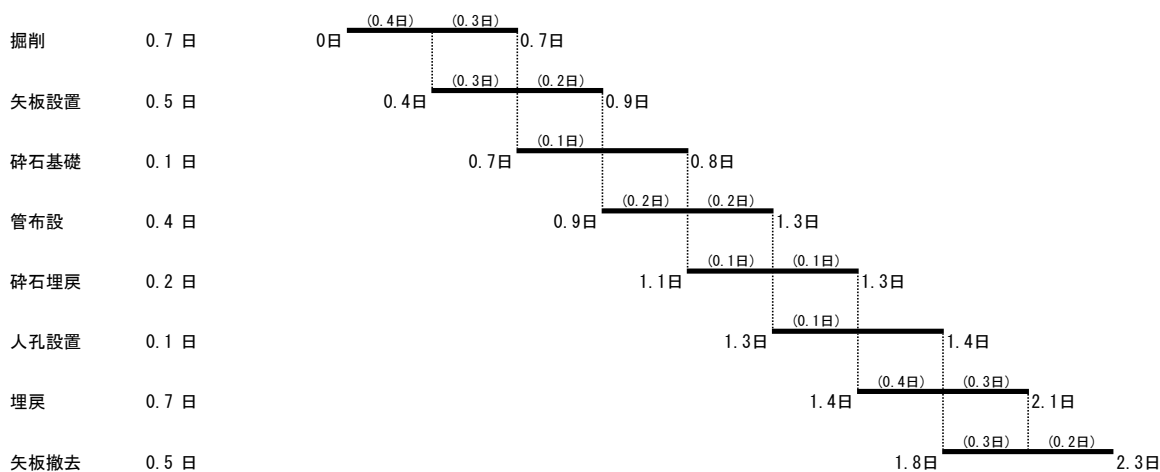
◎矢板の種類	軽量鋼矢板 (10.4kg/m)	◎矢板長	L=2.0m B=0.25m	1段	
◎転用回数	1回	◎不稼働率	1.70	◎水替路線延長	L=12.0m
◎人孔全体数	1基	◎17"ロック延長	L=12.0m	◎転用回数 (水替路線)	1回
塩ビ人孔 組立0号 組立1号	1基	◎17"ロック重量	1.997 t		

◎算出諸元

水替有無	路線番号	人孔 (基)			路線延長	管体延長	掘削幅	掘削工 (m3)			砕石基礎	砕石埋戻	埋戻工 (m3)			備考
		塩ビ製	組立0号	組立1号	(m)	(m)	(m)	BH0. 10m3	BH0. 20m3	BH0. 35m3	(m3)	(m3)	BH0. 10m3	BH0. 20m3	BH0. 35m3	
有り		1			12.00	11.63	0.95		18.4		1.1	2.9			13.8	
	計	1			12.00	11.63	0.95		18.4		1.1	2.9			13.8	

		全体数量	1回当り数量 全体/転用回数	日当り施工量	実働日数	供用日数	
・掘削	BH0. 10m3	m3	m3	32 m3 下歩掛P. 14	日	=	日
	BH0. 20m3	18. 4 m3	18. 4 m3	43 m3 下歩掛P. 14	0. 43 日	=	0. 7 日
	BH0. 35m3	m3	m3	60 m3 下歩掛P. 14	日	=	日
・矢板設置		12. 00 m	12 m	39. 3 m 下歩掛P. 37	0. 31 日	=	0. 5 日
・碎石基礎		1. 1 m3	1. 1 m3	33 m3 下歩掛P. 18	0. 03 日	=	0. 1 日
・管布設		11. 63 m	11. 63 m	45. 5 m 下歩掛P. 26	0. 26 日	=	0. 4 日
・碎石埋戻		2. 9 m3	2. 9 m3	33 m3 下歩掛P. 18	0. 09 日	=	0. 2 日
・人孔設置	塩ビ人孔	1 基	1. 0 基	25 基 下歩掛（参）P. 14	0. 04 日	=	0. 1 日
	組立0号	基	基	5 基 下歩掛（参）P. 12	日	=	日
	組立1号	基	基	4 基 下歩掛（参）P. 12	日	=	日
・埋戻	BH0. 10m3	m3	m3	33 m3 下歩掛P. 18	日	=	日
	BH0. 20m3	13. 8 m3	13. 8 m3	33 m3 下歩掛P. 18	0. 42 日	=	0. 7 日
	BH0. 35m3	m3	m3	33 m3 下歩掛P. 18	日	=	日
・矢板撤去		12. 00 m	12 m	43. 5 m 下歩掛P. 37	0. 28 日	=	0. 5 日

【工程表】



補助延長=	12.00	単独延長=				補助	単独
全体工期		2.3日 ×1回	=	2.3日	=	3日	3日
矢板賃料日数		{0.5日/2+(1.8日-0.9日)+0.5日/2} ×1回+5+4	=	10.4日	=	11日	11日
水替		{(1.8日-0.4日) ×1回}/1.70	=	0.8日	=	1日	1日
交通整理員		2.3日 ×3人	=	6.9人	=	7人	7人

工程表（素掘+取付）

◎矢板の種類	軽量鋼矢板（10.4kg/m）	◎矢板長	B=0.25m	1段	
◎転用回数	2回	◎不稼働率	1.70	◎水替路線延長	L=30.0m
◎人孔全体数		◎17'ロツク延長		◎転用回数（水替路線）	2回
塩ビ人孔					
組立0号		◎17'ロツク重量	t		
組立1号					

◎算出諸元																
水替 有無	路線番号	人孔（基）			路線延長 (m)	管体延長 (m)	掘削幅 (m)	掘削工（m3）			砕石基礎 (m3)	砕石埋戻 (m3)	埋戻工（m3）			備考
		塩ビ製	組立0号	組立1号				BH0. 10m3	BH0. 20m3	BH0. 35m3			BH0. 10m3	BH0. 20m3	BH0. 35m3	
有	素掘				30. 00				28. 0		1. 8	0. 1		17. 3		
	取付				14. 60				9. 9					6. 9		
	計				44. 60				37. 9		1. 8	0. 1		24. 2		

		全体数量		1回当り数量 全体/転用回数	日当り施工量	実働日数	供用日数
・掘削	BH0.10m3	m3	m3	32 m3	日	=	日
	BH0.20m3	37.9 m3	19.0 m3	下歩掛P.14 43 m3	0.44 日	=	0.7 日
	BH0.35m3	m3	m3	下歩掛P.14 60 m3	日	=	日
・矢板設置	m	m	m	下歩掛P.37 33 m3	日	=	日
	1.8 m3	0.9 m3	0.9 m3	下歩掛P.18 45.5 m	0.03 日	=	0.1 日
・碎石基礎	m	m	m	下歩掛P.26 33 m3	日	=	日
	0.1 m3	m3	m3	下歩掛P.18 25 基	日	=	日
・人孔設置	塩ビ人孔	基	基	下歩掛（参）P.14 5 基	日	=	日
	組立0号	基	基	下歩掛（参）P.12 4 基	日	=	日
	組立1号	基	基	下歩掛（参）P.12 33 m3	日	=	日
・埋戻	BH0.10m3	m3	m3	下歩掛P.18 33 m3	日	=	日
	BH0.20m3	24.2 m3	12.1 m3	下歩掛P.18 33 m3	0.37 日	=	0.6 日
	BH0.35m3	m3	m3	下歩掛P.18 33 m3	日	=	日
・矢板撤去	44.60 m	22.3 m	m	下歩掛P.37	日	=	日

【工程表】									
掘削	0.7 日	0日	(0.4日)	(0.3日)	0.7日				
矢板設置	日	0.4日			0.4日				
碎石基礎	0.1 日	0.7日	(0.1日)		0.8日				
管布設	日	0.8日			0.8日				
碎石埋戻	日	0.8日			0.8日				
人孔設置	日	0.8日			0.8日				
埋戻	0.6 日	0.8日	(0.3日)	(0.3日)	1.4日				
矢板撤去	日	1.1日			1.1日				
補助延長= 44.60 単独延長= 1.1日 ×2回									
全体工期					= 2.2日	= 3日	補助 3日	単独	
水替	{(1.1日-0.4日)×2回}/1.70				= 0.8日	= 1日	1日		
交通整理員	2.2日×3人				= 6.6人	= 7人	7人		

数量総括表

200mmリブ付硬質塩化ビニル管布

工区:

単独

名 称	種 別	規 格	単位	数量	備 考
リブ付200mm硬質塩化ビニル管布設工					
管布設工					
区間延長			m	42.00	
管布設延長	PRP φ 200		m	40.74	
片受直管	PRP φ 200	L=4m/本	本	11	
曲管22° 1/2	PRP φ 200		本	1	
土工					
掘削土量			m ³	46.39	
碎石基礎	再生碎石		m ³	2.87	
中詰碎石	再生碎石		m ³	7.73	
発生土埋戻			m ³	31.07	
土留工					
軽量鋼矢板設置撤去	LSP- I L=2.0		m	12.00	
支保工設置	1段 2.0m以下		m	12.00	

塩ビマンホール集計表

工区： 単独

名 称	種 別	単位	数 量	小運搬数量	備 考
塩ビマンホール		箇所	3		
鉄蓋					
	T-14	個	3		
沈下防止板		個	3		
直管(立管)	VUPE φ 300 × 4.0m	本	1		
マンホール本体	ST	個	1		
	90右	個	1		
	90左	個	1		
継手類	異形ソケット 200-150	個	3		

塩ビマンホール 集計表

単独

マンホール No	深さ	本体														立管		マルチ 躯体高 (m)	マルチ 継手 個	支管 200-150 個	異径 ソケット 個	蓋		沈下 防止板 個	備考	
		ST 個	15右 個	15左 個	30右 個	30左 個	45右 個	45左 個	60右 個	60左 個	75右 個	75左 個	90右 個	90左 個	KT 個	マルチ 個	控除長 (m)					立管長 (m)	T-8 組			T-14 組
	1.8																									
M-160	1.21												1				0.405	0.81				1		1	1	
M-162	1.21	1															0.405	0.81				1		1	1	
M-164	1.43												1				0.405	1.03				1		1	1	
合計	3.85	1	0		0		0		0		0		1	1		0		2.64			0	3	0	3	3	

取付管数量総括表

材料・土工舗装・土留

工区： 单独

名 称	内 訳	単位			
柵蓋	防護蓋	(個)	9		
	取付延長	(m)	14.60		
取付管材	SRB (0.8m)	(個)	18		
	90° SRV	(個)	8		
	30° SR	(個)	8		
柵関連材料	公共柵A	(個)	9		
	PE200	(m)	2.25		
土工	掘削	m ³	9.88		
	中詰砂	m ³	2.28		
	埋戻	m ³	6.93		
	残土	m ³	2.59		
仮舗装	舗装面積	m2	7.35		
	切断延長	m	20.94		10.47*2

公共樹及び取付管材料(φ150mm) タイプA

工区：単独

路線 マンホールNo			樹位置 左右 上流から	宅内から 流入深さ (m)	樹深さ (m)	樹蓋		取付延長 L (m)	接続 支管 人孔直	取付管材				樹関連材料					備 考
						塩ビ蓋 (個)	防護蓋 (個)			SRB	90° SRV	30° SR		公共樹A	公共樹B	PE200	PE150	90° SR	
										0.8m	(個)	(個)		(個)	(個)	(m)	(m)	(個)	
M-159 ~ M-160			左	0.70	0.70		1	1.8	支管	2	1	1		1		0.45			
			左	0.57	0.70		1	1.8	支管	2	1	1		1		0.45			
			左	0.70	0.70		1	1.8	支管	2	1	1		1		0.45			
			右	0.70	0.70		1	1.8	支管	2	1	1		1		0.45			
			右	0.68	0.70		1	1.6	人孔直	2				1		0.45			
M-161	M-162	右	0.64	0.70		1	1.4	支管	2	1	1		1		0.45				
		右	0.66	0.70		1	1.4	支管	2	1	1		1		0.45				
		右	0.69	0.70		1	1.0	支管	1	1	1		1		0.45				
M-163	M-164	左	1.40	1.40		1	2.0	支管	3	1	1		1		1.15				
合計						0	9	14.6		18	8	8	0	9	0	2.25	0.00	0	

汚水樹取付管計算書										工区：単独																							
路線 マンホールNo		樹位置 左右 上流から	舗装 区分	本管 現状 土被り H	樹 深さ d	取付 管径 φm	取付管 延長 L	本管 掘削幅 箇所当 W'	本管部 控除 延長 W1=W'/2	本管平均 掘削深 H	除数 h'	取付管 掘削深 h	土工係数		掘削 体積 V'	砂中詰 0.157×L (m3)	埋戻土量			残土 中詰分 0.175×L (m3)	舗装 延長 L	舗装 幅 W	舗装 厚 t	路盤 厚 t3	仮舗装 面積 A=L2*W	山留工							
													α	1.2m未満			計算上の 掘削深 (m)	高さ (m)	埋戻 (m3)							Lo=L×r	山留 係数 r	平均 掘削深 h=(h+1.5)/2	土留矢板				
																													1.5	2.0	2.5	3.0	
M-159	～ M-160	左		1.00	0.70	0.15	1.80	0.90	0.45	1.30	0.21	1.09	0.63	0.70	1.26	0.28	1.09	0.59	0.74	0.32	1.35	0.7	0.05	0.2	0.95	-1.89	-1.05	1.30					
		左		1.01	0.70	0.15	1.80	0.90	0.45	1.31	0.21	1.10	0.63	0.70	1.26	0.28	1.10	0.60	0.76	0.32	1.35	0.7	0.05	0.2	0.95	-1.8	-1	1.30					
		左		1.01	0.70	0.15	1.80	0.90	0.45	1.31	0.21	1.10	0.63	0.70	1.26	0.28	1.10	0.60	0.76	0.32	1.35	0.7	0.05	0.2	0.95	-1.8	-1	1.30					
		右		1.01	0.70	0.15	1.80	0.90	0.45	1.31	0.21	1.10	0.63	0.70	1.26	0.28	1.10	0.60	0.76	0.32	1.35	0.7	0.05	0.2	0.95	-1.8	-1	1.30					
		右		1.01	0.70	0.15	1.60	0.90	0.45	1.31	0.21	1.10	0.63	0.70	1.12	0.25	1.10	0.60	0.67	0.28	1.15	0.7	0.05	0.2	0.81	-1.6	-1	1.30					
M-161	～ M-162	右		1.40	0.70	0.15	1.40	0.95	0.48	1.70	0.21	1.49	0.77	0.64	0.9	0.22	1.30	0.80	0.78	0.25	0.93	0.7	0.05	0.2	0.65	-0.01	-0.01	1.50					
		右		1.40	0.70	0.15	1.40	0.95	0.48	1.70	0.21	1.49	0.77	0.64	0.9	0.22	1.30	0.80	0.78	0.25	0.93	0.7	0.05	0.2	0.65	-0.01	-0.01	1.50					
		右		1.40	0.70	0.15	1.00	0.95	0.48	1.70	0.21	1.49	0.77	0.64	0.64	0.16	1.30	0.80	0.56	0.18	0.53	0.7	0.05	0.2	0.37	-0.01	-0.01	1.50					
M-163	M-164	左		1.33	1.40	0.15	2.00	0.95	0.48	1.63	0.21	1.42	0.74	0.64	1.28	0.31	1.30	0.80	1.12	0.35	1.53	0.7	0.05	0.2	1.07	-0.22	-0.11	1.46					
		合計			7.00		14.6								9.88	2.28	10.69		6.93	2.59	10.47				7.35					0	0	0	0

数量総括表 舗装工 工区：単独

工区：单独

[illegible]

舗装数量
 管径 ϕ 200
 管種: VU

区間 下流 上流		区間 延長	掘削幅	舗装切断 延長	舗装壊し 面積	舗装 仮復旧	舗装の掘削		舗装路盤 面積	備考
							厚み	掘削土量		
		L		A1	h1			m	m ³	
m	m	m	m ²	m ²	m	m ³	m ²			
M-159	M-160	18.00	0.86	36.00	15.48	15.48	0.02	0.31	15.48	As5-10-10
M-161+26	M-162	12.00	0.86				0.00	0.00	0.00	未舗装
M-163+5.7	M-164	12.00	0.95				0.00	0.00	0.00	未舗装
合計		42.00		36.00	15.48	15.48		0.31	15.48	

総括情報表

頁0 -0001

変更回数 適用単価地区 単価適用日	0 50 竹原市 00-08.07.01(0)	《凡例》 Co・・・コンクリート As・・・アスファルト DT・・・ダンプトラック BH・・・バックホウ CC・・・クローラクレーン TC・・・トラククレーン RTC・・・ラフテレーンクレーン	
諸経費体系	1 公共(一般)		
	当世代	前世代	
工種	31 下水道工事(2)		
施工地域・工事場所区分	04 一般交通影響有り(2)		
復興補正区分	00 補正なし		
週休補正区分	00 補正なし		
現場事務所等の貸与区分	00 補正なし		
I C T補正区分	00 補正なし		
冬期補正係数	00 補正なし		
緊急工事区分	00 通常工事 0%		
前払金支出割合区分	00 補正無し		
契約保証区分	01 金銭的保証(0.04%)		
建設技能労働者や交通誘導員等の現場労働者にかかる経費として、労務費のほか各種経費(法定福利費の事業者負担額、労務管理費、安全訓練等に要する費用等)が必要であり、本積算ではこれらを現場管理費等の一部として率計上している。			

本工事費 内訳表

頁0 -0002

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
本工事費					X1000
管路施設(開削工法)					Y1I01 レベル1
管きょ工(開削・補助)	1	式			Y1I0101 レベル2
管路土工	1	式			Y1I010101 レベル3
管路掘削	1	式			Y1I01010101レベル4
機械掘削工(バックホウ)	1	式			SG1D0001002 00
管路埋戻	400	m3			単第0 -0001 表 Y1I01010102レベル4
機械投入埋戻工(バックホウ)	1	式			SG1D0002003 00
発生土処理 現場から仮置場	250	m3			単第0 -0003 表 Y1I01010103レベル4
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0003

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
発生土運搬工(4t積級, 2t積級, 機械積込み)					SG1E0003002 00
	400	m3			単第0 -0005 表
埋戻土運搬 仮置場から現場					Y1101010104 レベル4
	1	式			
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満					SPK25040007 00
	280	m3			単第0 -0007 表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) D1D区間有り 距離0.5km以下(0.3km超)					SPK25040002 00
	280	m3			単第0 -0008 表
発生土処理 仮置場から処分場					Y1101010103 レベル4
	1	式			
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満					SPK25040007 00
	120	m3			単第0 -0007 表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) D1D区間有り 距離3.0km以下(2.0km超)					SPK25040002 00
	120	m3			単第0 -0009 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
再生資源化施設受入費 土砂					F000000100 00
	120	m3			

本工事費 内訳表

頁0 -0004

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
管布設工					Y11010102 レベル3
	1	式			
リブ付硬質塩化ビニル管 【管径 200mm】					Y1101010205 レベル4
	300	m			
リブ付硬質塩化ビニル管設置工 管径 200mm					SG1D0700002 00
	300	m			単第0 -0010 表
曲管 15度					F000002200 00
	3	個			
曲管 22度					F000002300 00
	2	個			
マンホール用可とう継手 貼付タイプ 塩ビ管径200mm					TH011026 00
	13	組			
埋設標識テープ					Y1101010216 レベル4
	300	m			
埋設標識シート					F000000400 00
	300	m			
管基礎工					Y11010103 レベル3
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0005

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
碎石基礎 【RC-40】					Y1I01010302レベル4
	300	m			
碎石基礎工(機械施工)					SG1D0020002 00
	90	m3			単第0 -0011 表
管路土留工					Y1I010105 レベル3
	1	式			
軽量鋼矢板土留					Y1I01010503レベル4
	1	式			
軽量鋼矢板建込工(両側分) 矢板長 2.0m					SG1D0033001 00
	123	m			単第0 -0012 表
軽量鋼矢板引抜工(両側分) 矢板長 2.0m					SG1D0033002 00
	123	m			単第0 -0013 表
軽量鋼矢板賃料及び修理損耗費					V000000100 00
	1	式			単第0 -0014 表
土留支保工(軽量金属支保工) 1段 設置					SG1D0033008 00
	146	m			単第0 -0015 表
土留支保工(軽量金属支保工) 1段 撤去					SG1D0033008 00
	146	m			単第0 -0016 表

本工事費 内訳表

頁0 -0006

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
切梁・腹起し等賃料 1段支保 すべて					V000000200 00
	1	式			単第0 -0017 表
軽量鋼矢板土留					Y1I01010503レベル4
	1	式			
軽量鋼矢板建込工(両側分) 矢板長 2.5m					SG1D0033001 00
	51	m			単第0 -0018 表
軽量鋼矢板引抜工(両側分) 矢板長 2.5m					SG1D0033002 00
	51	m			単第0 -0019 表
軽量鋼矢板賃料及び修理損耗費 L=2.5 1段					V000000400 00
	1	式			単第0 -0020 表
軽量鋼矢板賃料及び修理損耗費 L=2.5 2段					V000000500 00
	1	式			単第0 -0021 表
土留支保工(軽量金属支保工) 2段 設置					SG1D0033008 00
	28	m			単第0 -0022 表
土留支保工(軽量金属支保工) 2段 撤去					SG1D0033008 00
	28	m			単第0 -0023 表
切梁・腹起し等賃料 2段支保					V000000800 00
	1	式			単第0 -0024 表

本工事費 内訳表

頁0 -0007

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
開削水替工					Y1I010109 レベル3
	1	式			
開削水替					Y1I01010901 レベル4
	1	式			
ポンプ運転工					SG1D0042001 00
	19	日			単第0 -0025 表
据付・撤去工					SG1D0042002 00
	12	現場			単第0 -0027 表
マンホール工（補助）					Y1I0102 レベル2
	1	式			
組立マンホール工					Y1I010202 レベル3
	1	式			
組立0号マンホール					Y1I01020201 レベル4
	3	箇所			
円形0号(内径750)Ⅰ種 斜壁 600×750×300					TH003034 00
	1	個			
円形0号(内径750)Ⅰ種 斜壁 600×750×450					TH003036 00
	1	個			

本工事費 内訳表

頁0 -0008

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
円形0号(内径750)Ⅰ種 斜壁 600×750×600					TH003038 00
	1	個			
円形0号(内径750)Ⅰ種 管取付け壁 750×900					TH003054 00
	2	個			
円形0号(内径750)Ⅰ種 管取付け壁 750×1200					TH003056 00
	1	個			
円形0号(内径750)Ⅰ種 底版					TH003062 00
	3	個			
マンホール付属品 調整リング 600×50					TH003098 00
	1	個			
マンホール付属品 調整リング 600×100					TH003100 00
	2	個			
マンホール付属品 調整金具 調整高25mmまで					TH003104 00
	3	組			
下水道用マンホールふた 有効径φ600 浮上防止型、かぎ付、耐荷重T-14					TH003184 00
	3	組			
カラーマンホール塗装					F000003900 00
	1	組			

本工事費 内訳表

頁0 -0009

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
マンホール削孔費 0・1号(I種) 塩ビ管用, 径150用	2	箇所			TH003128 00
マンホール削孔費 0・1号(I種) 塩ビ管用, 径200用	3	箇所			TH003130 00
底部工(組立式)(組立0号マンホール)	3	箇所			SG1D0052001 00 単第0 -0028 表
組立0号マンホール 0号(内径750mm), 楕円 深さ2m超～3m以下	3	箇所			SG1D0052002 00 単第0 -0030 表
組立1号マンホール	8	箇所			Y1101020202レベル4
円形1号(内径900)I種 斜壁 600×900×300	1	個			TH003064 00
円形1号(内径900)I種 斜壁 600×900×450	4	個			TH003066 00
円形1号(内径900)I種 斜壁 600×900×600	3	個			TH003068 00
円形1号(内径900)I種 直壁 900×1200	1	個			TH003076 00

本工事費 内訳表

頁0 -0010

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
円形1号(内径900)I種 直壁 900×1500	2	個			TH003078 00
円形1号(内径900)I種 直壁 900×1800	3	個			TH003080 00
円形1号(内径900)I種 管取付け壁 900×900	1	個			TH003088 00
円形1号(内径900)I種 管取付け壁 900×1500	1	個			TH003092 00
円形1号(内径900)I種 管取付け壁 900×1800	6	個			TH003094 00
円形1号(内径900)I種 底板 H=130	8	個			TH003096 00
マンホール付属品 調整リング 600×50	5	個			TH003098 00
マンホール付属品 調整リング 600×150	3	個			TH003102 00
マンホール付属品 調整金具 調整高25mmまで	7	組			TH003104 00

本工事費 内訳表

頁0 -0011

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
マンホール付属品 調整金具 調整高45mmまで	1	組			TH003106 00
下水道用マンホールふた 有効径φ600 浮上防止型, かぎ付, 耐荷重T-14	8	組			TH003184 00
カラーマンホール塗装	4	組			F000003900 00
転落防止はしご	6	個			F000000500 00
マンホール削孔費 0・1号(I種) 塩ビ管用, 径100用	1	箇所			TH003126 00
マンホール削孔費 0・1号(I種) 塩ビ管用, 径150用	3	箇所			TH003128 00
マンホール削孔費 0・1号(I種) 塩ビ管用, 径200用	10	箇所			TH003130 00
底部工(組立式)(組立1号マンホール)	8	箇所			SG1D0053001 00
組立1号マンホール 1号(内径900mm) 深さ3m以下	2	箇所			SG1D0053002 00 単第0 -0031 表
					単第0 -0033 表

本工事費 内訳表

頁0 -0012

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
組立1号マンホール 1号(内径900mm) 深さ3m超～4m以下	2	箇所			SG1D0053002 00 単第0 -0034 表
組立1号マンホール 1号(内径900mm) 深さ4m超～5m以下	4	箇所			SG1D0053002 00 単第0 -0035 表
内副管	5	箇所			Y1I01020208 レベル4
内副管取付工	2	箇所			SG1D0051002 00 単第0 -0036 表
内副管取付工	2	箇所			SG1D0051002 00 単第0 -0037 表
内副管取付工	1	箇所			SG1D0051002 00 単第0 -0038 表
副管材料 200-150	1	式			V000000300 00 単第0 -0039 表
小型マンホール工	1	式			Y1I010203 レベル3
小型マンホール(塩化ビニル製)	6	箇所			Y1I01020301 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0013

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
小型マンホール工（塩化ビニル製） マンホール径300mm 起点および中間形式 深さ2m以下 本管径150mm～200mm	6	箇所			SG1D0057001 00 単第0 -0040 表
小型マンホール蓋 t-14	6	組			F000000600 00
取付管およびます工	1	式			Y1I0104 レベル2
管路土工	1	式			Y1I010401 レベル3
管路掘削	1	式			Y1I01040101 レベル4
機械掘削工(バックホウ)	27	m3			SG1D0001002 00 単第0 -0001 表
管路埋戻	1	式			Y1I01040102 レベル4
機械投入埋戻工(バックホウ)	22	m3			SG1D0002003 00 単第0 -0003 表
機械投入埋戻工(バックホウ)	6	m3			SG1D0002003 00 単第0 -0041 表

本工事費 内訳表

頁0 -0014

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
発生土処理 現場から仮置場	1	式			Y1I01040103 レベル4
発生土運搬工(4t積級, 2t積級, 機械積込み)	27	m3			SG1E0003002 00 単第0 -0005 表
埋戻土運搬 仮置場から現場	1	式			Y1I01040104 レベル4
積込(ルーズ) 土砂 土量50, 000m3未満	25	m3			SPK25040007 00 単第0 -0007 表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間有り 距離0. 5km以下(0. 3km超)	25	m3			SPK25040002 00 単第0 -0008 表
発生土処理 仮置場から処分場	1	式			Y1I01040103 レベル4
積込(ルーズ) 土砂 土量50, 000m3未満	2	m3			SPK25040007 00 単第0 -0007 表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間有り 距離3. 0km以下(2. 0km超)	2	m3			SPK25040002 00 単第0 -0009 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041

本工事費 内訳表

頁0 -0015

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
再生資源化施設受入費 土砂					F000000100 00
ます設置工	2	m3			Y1I010402 レベル3
ます(塩化ビニル製)	1	式			Y1I01040202 レベル4
ます設置工 (塩化ビニル製) ます径 200mm	16	箇所			SG1D0088004 00
取付管布設工	16	箇所			単第0 -0042 表 Y1I010403 レベル3
取付管(硬質塩化ビニル管)	1	式			Y1I01040302 レベル4
取付管布設および支管取付工 管径 150mm	1	箇所			SG1D0089002 00
付帯工 (補助)	16	箇所			単第0 -0043 表 Y1I0106 レベル2
舗装撤去工	1	式			Y1I010601 レベル3
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0016

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
舗装版切断					Y1I01060101 レベル4
舗装版切断 アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚15cm以下	410	m			SPK25040307 00
インターロッキングブロック撤去	410	m			単第0 -0044 表 Y1A01141201 レベル4
インターロッキングブロック工(撤去再使用) 再使用目的の撤去 [規]100m2未満	96	m2			SS000117 00
舗装版破碎(AS)	96	m2			単第0 -0045 表 Y1I01060102 レベル4
舗装版破碎 アスファルト舗装版 障害等無し 舗装版厚15cm以下	180	m2			SPK25040306 00
殻運搬処理(AS)	180	m2			単第0 -0046 表 Y1I01060105 レベル4
殻運搬 舗装版破碎 DID区間有り 運搬距離5.5km以下(4.0km超)	18	m3			SPK25040155 00
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる	18	m3			単第0 -0047 表 #0041

本工事費 内訳表

頁0 -0017

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
再生資源化施設受入費 As	43	t			F000000200 00
舗装仮復旧工	1	式			Y1I010604 レベル3
下層路盤(車道・路肩部)	160	m2			Y1I01060402 レベル4
下層路盤(車道・路肩部) 全仕上り厚100mm 1層施工 RC-40	160	m2			SPK25040235 00 単第0 -0048 表
下層路盤(歩道部)	96	m2			Y1I01060403 レベル4
下層路盤(歩道部) 全仕上り厚50mm 1層施工 RC-40	96	m2			SPK25040236 00 単第0 -0049 表
下層路盤(取付)	22	m2			Y1I01060403 レベル4
下層路盤(取付) 全仕上り厚100mm 1層施工 RC-40	22	m2			SPK25040236 00 単第0 -0050 表
上層路盤(車道・路肩部)	160	m2			Y1I01060404 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0018

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
上層路盤(車道・路肩部) RM-30 全仕上り厚120mm 1層施工	160	m2			SPK25040237 00 単第0 -0051 表
上層路盤(歩道部)	96	m2			Y1I01060405 レベル4
上層路盤(歩道部) 全仕上り厚160mm 2層施工 RM-30	96	m2			SPK25040238 00 単第0 -0052 表
上層路盤(取付)	22	m2			Y1I01060405 レベル4
上層路盤(取付) 全仕上り厚120mm 1層施工 RM-30	22	m2			SPK25040238 00 単第0 -0053 表
表層(車道・路肩部)	160	m2			Y1I01060408 レベル4
表層(車道・路肩部) 平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) 1層当り平均仕上厚30mm	160	m2			SPK25040244 00 単第0 -0054 表
表層(歩道部)	96	m2			Y1I01060409 レベル4
表層(歩道部) 平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) 1層当り平均仕上厚30mm	96	m2			SPK25040247 00 単第0 -0055 表

本工事費 内訳表

頁0 -0019

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
表層(取付)					Y1I01060409 レベル4
	22	m2			
表層(取付) 平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) 1層当り平均仕上厚30mm					SPK25040247 00
	22	m2			単第0 -0056 表
管きょ工(開削・単独)					Y1I0101 レベル2
	1	式			
管路土工					Y1I010101 レベル3
	1	式			
管路掘削					Y1I01010101 レベル4
	1	式			
機械掘削工(バックホウ)					SG1D0001002 00
	46	m3			単第0 -0001 表
管路埋戻					Y1I01010102 レベル4
	1	式			
機械投入埋戻工(バックホウ)					SG1D0002003 00
	31	m3			単第0 -0003 表
発生土処理 現場から仮置場					Y1I01010103 レベル4
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0020

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
発生土運搬工(4t積級, 2t積級, 機械積込み)					SG1E0003002 00
	46	m3			単第0 -0005 表
埋戻土運搬 仮置場から現場					Y1I01010104 レベル4
	1	式			
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満					SPK25040007 00
	35	m3			単第0 -0007 表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間有り 距離0.5km以下(0.3km超)					SPK25040002 00
	35	m3			単第0 -0008 表
発生土処理 仮置場から処分場					Y1I01010103 レベル4
	1	式			
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満					SPK25040007 00
	12	m3			単第0 -0007 表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間有り 距離3.0km以下(2.0km超)					SPK25040002 00
	12	m3			単第0 -0009 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
再生資源化施設受入費 土砂					F000000100 00
	12	m3			

本工事費 内訳表

頁0 -0021

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
管布設工					Y1I010102 レベル3
	1	式			
リップ付硬質塩化ビニル管 【管径 200mm】					Y1I01010205 レベル4
	41	m			
リップ付硬質塩化ビニル管設置工 管径 200mm					SG1D0700002 00
	41	m			単第0 -0010 表
曲管 22度					F000002300 00
	1	個			
埋設標識テープ					Y1I01010216 レベル4
	41	m			
埋設標識シート					F000000400 00
	41	m			
管基礎工					Y1I010103 レベル3
	1	式			
砕石基礎 【RC-40】					Y1I01010302 レベル4
	41	m			
砕石基礎工(機械施工)					SG1D0020002 00
	10	m3			単第0 -0011 表

本工事費 内訳表

頁0 -0022

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
管路土留工					Y1I010105 レベル3
	1	式			
軽量鋼矢板土留					Y1I01010503 レベル4
	1	式			
軽量鋼矢板建込工(両側分) 矢板長 2.0m					SG1D0033001 00
	12	m			単第0 -0012 表
軽量鋼矢板引抜工(両側分) 矢板長 2.0m					SG1D0033002 00
	12	m			単第0 -0013 表
軽量鋼矢板賃料及び修理損耗費					V000000100 00
	1	式			単第0 -0014 表
土留支保工(軽量金属支保工) 1段 設置					SG1D0033008 00
	12	m			単第0 -0015 表
土留支保工(軽量金属支保工) 1段 撤去					SG1D0033008 00
	12	m			単第0 -0016 表
切梁・腹起し等賃料 1段支保 すべて					V000000200 00
	1	式			単第0 -0017 表
開削水替工					Y1I010109 レベル3
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0023

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
開削水替					Y1I01010901 レベル4
	1	式			
ポンプ運転工					SG1D0042001 00
	2	日			単第0 -0025 表
据付・撤去工					SG1D0042002 00
	3	現場			単第0 -0027 表
マンホール工 (単独)					Y1I0102 レベル2
	1	式			
小型マンホール工					Y1I010203 レベル3
	1	式			
小型マンホール (塩化ビニル製)					Y1I01020301 レベル4
	3	箇所			
小型マンホール工 (塩化ビニル製) マンホール径300mm 起点および中間形式 深さ2m以下 本管径150mm～200mm					SG1D0057001 00
	3	箇所			単第0 -0040 表
小型マンホール蓋 t-14					F000000600 00
	3	組			
取付管およびます工 (単独)					Y1I0104 レベル2
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0024

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
管路土工					Y1I010401 レベル3
	1	式			
管路掘削					Y1I01040101 レベル4
	1	式			
機械掘削工 (バックホウ)					SG1D0001002 00
	10	m3			単第0 -0001 表
管路埋戻					Y1I01040102 レベル4
	1	式			
機械投入埋戻工 (バックホウ)					SG1D0002003 00
	7	m3			単第0 -0003 表
機械投入埋戻工 (バックホウ)					SG1D0002003 00
	2	m3			単第0 -0041 表
発生土処理 現場から仮置場					Y1I01040103 レベル4
	1	式			
発生土運搬工 (4t積級, 2t積級, 機械積込み)					SG1E0003002 00
	10	m3			単第0 -0005 表
埋戻土運搬 仮置場から現場					Y1I01040104 レベル4
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0025

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満	8	m3			SPK25040007 00 単第0 -0007 表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間有り 距離0.5km以下(0.3km超)	8	m3			SPK25040002 00 単第0 -0008 表
発生土処理 仮置場から処分場	1	式			Y1I01040103 レベル4
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満	2	m3			SPK25040007 00 単第0 -0007 表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間有り 距離3.0km以下(2.0km超)	2	m3			SPK25040002 00 単第0 -0009 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
再生資源化施設受入費 土砂	2	m3			F000000100 00
ます設置工	1	式			Y1I010402 レベル3
ます(塩化ビニル製)	9	箇所			Y1I01040202 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0026

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
ます設置工(塩化ビニル製) ます径 200mm	9	箇所			SG1D0088004 00 単第0 -0042 表
取付管布設工	1	式			Y1I010403 レベル3
取付管(硬質塩化ビニル管)	1	箇所			Y1I01040302 レベル4
取付管布設および支管取付工 管径 150mm	9	箇所			SG1D0089002 00 単第0 -0043 表
付帯工(単独)	1	式			Y1I0106 レベル2
舗装撤去工	1	式			Y1I010601 レベル3
舗装版切断	57	m			Y1I01060101 レベル4
舗装版切断 アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚15cm以下	57	m			SPK25040307 00 単第0 -0044 表
舗装版破碎(AS)	23	m2			Y1I01060102 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0027

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
舗装版破碎 アスファルト舗装版 障害等無し 舗装版厚15cm以下	23	m2			SPK25040306 00 単第0 -0046 表
殻運搬処理(AS)	2	m3			Y1I01060105 レベル4
殻運搬 舗装版破碎 DID区間有り 運搬距離5.5km以下(4.0km超)	2	m3			SPK25040155 00 単第0 -0047 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
再生資源化施設受入費 As	5	t			F000000200 00
舗装仮復旧工	1	式			Y1I010604 レベル3
下層路盤(車道・路肩部)	57	m2			Y1I01060402 レベル4
下層路盤(車道・路肩部) 全仕上り厚100mm 1層施工 RC-40	57	m2			SPK25040235 00 単第0 -0048 表
上層路盤(車道・路肩部)	57	m2			Y1I01060404 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0028

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
上層路盤(車道・路肩部) RM-30 全仕上り厚120mm 1層施工	57	m2			SPK25040237 00 単第0 -0051 表
表層(車道・路肩部)	57	m2			Y1I01060408 レベル4
表層(車道・路肩部) 平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) 1層当り平均仕上厚30mm	57	m2			SPK25040244 00 単第0 -0054 表
管路施設(推進工法)(小口径推進)	1	式			Y1I02 レベル1
管きょ工(小口径推進)	1	式			Y1I0201 レベル2
低耐力力泥土圧推進工	1	式			Y1I020110 レベル3
推進用硬質塩化ビニル管 低耐力力泥土圧	83	m			Y1I02011001 レベル4
推進工法用硬質塩ビ管 SUSR VPφ200 L=1.00m 先導管、標準管	82	本			F000004100 00
推進工法用硬質塩ビ管 VPφ200 L=1.00 最終管	5	本			F000004200 00

本工事費 内訳表

頁0 -0029

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
推進工 低耐力泥土圧	83	m			SG1D0404001 00 単第0 -0057 表
スクリーコンベヤ類撤去工 低耐力泥土圧 呼び径 200～450mm	83	m			SG1D0404002 00 単第0 -0061 表
添加材注入工 低耐力泥土圧	83	m			SG1D0404003 00 単第0 -0062 表
発生土処理	1	式			Y1I02011002 レベル4
汚泥吸排車運転費	4	m3			V00000600 00 単第0 -0064 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
建設汚泥処理費	4	m3			F000007900 00
立坑内管布設工	1	式			Y1I020112 レベル3
硬質塩化ビニル管 【φ200】	4.8	m			Y1I02011202 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0030

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
硬質塩化ビニル管布設工 呼び径 200mm	4.8	m			SG1D0006001 00 単第0 -0065 表
仮設備工(小口径)	1	式			Y1I020113 レベル3
坑口(小口径)	10	箇所			Y1I02011301 レベル4
坑口工 低耐力泥土圧推進	10	箇所			SG1D0098008 00 単第0 -0066 表
鏡切り	10	箇所			Y1I02011303 レベル4
鏡切り工	16	m			SG1E0100001 00 単第0 -0070 表
推進設備等設置撤去	1	箇所			Y1I02011304 レベル4
推進設備工 低耐力泥土圧	2	箇所			SG1D0101022 00 単第0 -0071 表
推進設備据換工 低耐力泥土圧	3	箇所			SG1D0101023 00 単第0 -0072 表

本工事費 内訳表

頁0 -0031

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
先導体据付撤去工 低耐力泥土圧	5	箇所			SG1D0101024 00 単第0 -0073 表
推進水替工	1	式			Y1I020116 レベル3
推進用水替	1	式			Y1I02011601 レベル4
ポンプ運転工 排水量 0(m3/h)以上40(m3/h)未満 作業時排水	67	日			SG1D0107001 00 単第0 -0074 表
据付・撤去工	6	現場			SG1D0042002 00 単第0 -0027 表
補助地盤改良工	1	式			Y1I020117 レベル3
薬液注入	1	式			Y1I02011701 レベル4
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式 (2セット) 総削孔長=4. 2m	2	本			S0740 00 単第0 -0075 表
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式 (2セット) 総削孔長=4. 6m	4	本			S0740 00 単第0 -0076 表

本工事費 内訳表

頁0 -0032

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式 (2セット) 総削孔長=4. 5m	4	本			S0740 00 単第0 -0077 表
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式 (2セット) 総削孔長=4. 7m	2	本			S0740 00 単第0 -0078 表
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式 (2セット) 総削孔長=4. 6m	2	本			S0740 00 単第0 -0079 表
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式 (2セット) 総削孔長=4. 7m	4	本			S0740 00 単第0 -0080 表
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式 (2セット) 総削孔長=4. 7m	4	本			S0740 00 単第0 -0081 表
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式 (2セット) 総削孔長=4. 3m	2	本			S0740 00 単第0 -0082 表
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式 (2セット) 総削孔長=4. 1m	2	本			S0740 00 単第0 -0083 表
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式 (2セット) 総削孔長=4. 8m	4	本			S0740 00 単第0 -0084 表
注入設備据付・解体工(車上)	1	現場			SG1D0039004 00 単第0 -0085 表

本工事費 内訳表

頁0 -0033

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
立坑工(1500)					Y1I0202 レベル2
	1	式			
管路土工					Y1I020201 レベル3
	1	式			
管路埋戻					Y1I02020102 レベル4
	1	式			
機械投入埋戻工(バックホウ)					SG1D0002003 00
	4	m3			単第0 -0003 表
機械投入埋戻工(バックホウ)					SG1D0002003 00
	7	m3			単第0 -0041 表
発生土処理 現場から仮置場					Y1I02020103 レベル4
	1	式			
発生土運搬工(4t積級, 2t積級, 機械積込み)					SG1E0003002 00
	27	m3			単第0 -0005 表
発生土処理 仮置場から現場					Y1I02020103 レベル4
	1	式			
積込(ルーズ) 土砂 土量50, 000m3未満					SPK25040007 00
	5	m3			単第0 -0007 表

本工事費 内訳表

頁0 -0034

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
発生土運搬工(4t積級, 2t積級, 機械積込み)					SG1E0003002 00
	5	m3			単第0 -0005 表
発生土処理 仮置場から処分場					Y1I02020103 レベル4
	1	式			
積込(ルーズ) 土砂 土量50, 000m3未満					SPK25040007 00
	23	m3			単第0 -0007 表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) D1D区間有り 距離3.0km以下(2.0km超)					SPK25040002 00
	23	m3			単第0 -0009 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
再生資源化施設受入費 土砂					F000000100 00
	23	m3			
鋼製ケーシング式土留工及び土工					Y1I020204 レベル3
	1	式			
鋼製ケーシング圧入掘削					Y1I02020401 レベル4
	16.1	m			
圧入掘削積込み工 呼び径 1,500mm 砂質土					SG1D0602001 00
	14.7	m			単第0 -0088 表

本工事費 内訳表

頁0 -0035

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
圧入掘削積込み工 呼び径 1,500mm 礫質土(礫径200mm以下)	1.4	m			SG1D0602001 00 単第0 -0091 表
ケーシング溶接工 呼び径 1,500mm	6	箇所			SG1D0602002 00 単第0 -0092 表
ケーシング引上げ工 呼び径 1,500mm 引上げ延長	3	箇所			SG1D0602003 00 単第0 -0094 表
ケーシング撤去工 呼び径 1,500mm	3	箇所			SG1D0602004 00 単第0 -0096 表
【機器単体費】 共通仮設費[対象外], 現場管理費[対象外] 一般管理費[対象外]					#0046
鉄屑(ヘビーH1) 厚さ6mm以上, 幅高500mm以下 長さ1,200mm以下, 質量1,000kg以下	-2.0	t			T100E007 00
底盤コンクリート	3	箇所			Y1I02020402 レベル4
底盤コンクリート打設工	5	m3			SG1D0603001 00 単第0 -0099 表
圧入掘削設備	3	箇所			Y1I02020403 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0036

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
機械設置撤去工 呼び径 1,500mm	3	回			SG1D0604001 00 単第0 -0100 表
鋼製ケーシング存置	3.0	m			Y1I02020404 レベル4
刃先製作取付費 呼び径1500	3	個			F000005100 00
鋼製ケーシング存置 呼び径1500	13.2	m			F000005500 00
仮設ケーシング損料	1	式			Y1I02020405 レベル4
仮設ケーシング損料 呼び径1500	3	回			F000005600 00
立坑排水	1	箇所			Y1I02020406 レベル4
うわ水排水工	3	箇所			SG1D0607001 00 単第0 -0102 表
排水運搬処理	1	箇所			Y1I02020407 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0037

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
スライム処理工					SG1D0608001 00
	3	箇所			単第0 -0103 表
汚泥吸排車運転費					V000000600 00
	2	m3			単第0 -0064 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
建設汚泥処理費					F000007900 00
	2	m3			
円形覆工板					Y1102020408レベル4
	1	箇所			
円形覆工板設置工 呼び径 1,500mm					SG1D0609001 00
	3	箇所			単第0 -0104 表
円形覆工板撤去工 呼び径 1,500mm					SG1D0609002 00
	3	箇所			単第0 -0105 表
円形覆工板開閉工 呼び径 1,500mm					SG1D0609003 00
	11	回			単第0 -0106 表
円形覆工板、修理費及び損耗費 1500					V000000700 00
	1	式			【M-132】 単第0 -0107 表

本工事費 内訳表

頁0 -0038

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
立坑工(2000)					Y110202 レベル2
	1	式			
管路土工					Y11020201 レベル3
	1	式			
管路埋戻					Y1102020102レベル4
	1	式			
機械投入埋戻工(バックホウ)					SG1D0002003 00
	9	m3			単第0 -0003 表
機械投入埋戻工(バックホウ)					SG1D0002003 00
	20	m3			単第0 -0041 表
発生土処理 現場から仮置場					Y1102020103レベル4
	1	式			
発生土運搬工(4t積級, 2t積級, 機械積込み)					SG1E0003002 00
	34	m3			単第0 -0005 表
発生土処理 仮置場から現場					Y1102020103レベル4
	1	式			
積込(ルーズ) 土砂 土量50, 000m3未満					SPK25040007 00
	10	m3			単第0 -0007 表

本工事費 内訳表

頁0 -0039

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
発生土運搬工(4t積級, 2t積級, 機械積込み)	10	m3			SG1E0003002 00 単第0 -0005 表
発生土処理 仮置場から処分場	1	式			Y1102020103 レベル4
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満	24	m3			SPK25040007 00 単第0 -0007 表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) D1D区間有り 距離3.0km以下(2.0km超)	24	m3			SPK25040002 00 単第0 -0009 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
再生資源化施設受入費 土砂	24	m3			F000000100 00
鋼製ケーシング式土留工及び土工	1	式			Y11020204 レベル3
鋼製ケーシング圧入掘削	11.2	m			Y1102020401 レベル4
圧入掘削積込み工 呼び径 2,000mm 砂質土	9.8	m			SG1D0602001 00 単第0 -0108 表

本工事費 内訳表

頁0 -0040

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
圧入掘削積込み工 呼び径 2,000mm 礫質土(礫径200mm以下)	1.4	m			SG1D0602001 00 単第0 -0111 表
ケーシング溶接工 呼び径 2,000mm	4	箇所			SG1D0602002 00 単第0 -0112 表
ケーシング引上げ工 呼び径 2,000mm 引上げ延長	2	箇所			SG1D0602003 00 単第0 -0113 表
ケーシング撤去工 呼び径 2,000mm	2	箇所			SG1D0602004 00 単第0 -0115 表
【機器単体費】 共通仮設費[対象外], 現場管理費[対象外] 一般管理費[対象外]					#0046
鉄屑(ヘビーH1) 厚さ6mm以上, 幅高500mm以下 長さ1,200mm以下, 質量1,000kg以下	-1.8	t			T100E007 00
底盤コンクリート	1	箇所			Y1102020402 レベル4
底盤コンクリート打設工	6	m3			SG1D0603001 00 単第0 -0099 表
調整コンクリート 調整Co	1	箇所			Y1102020402 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0041

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
底盤コンクリート打設工					SG1D0603001 00
	0.5	m3			単第0 -0099 表
圧入掘削設備					Y1I02020403 レベル4
	1	箇所			
機械設置撤去工 呼び径 2,000mm					SG1D0604001 00
	4	回			単第0 -0116 表
鋼製ケーシング存置					Y1I02020404 レベル4
	9.5	m			
刃先製作取付費 呼び径2000					F000005200 00
	2	個			
鋼製ケーシング存置 呼び径2000					F000005300 00
	9.5	m			
仮設ケーシング損料					Y1I02020405 レベル4
	1	式			
仮設ケーシング損料 呼び径2000					F000005400 00
	2	回			
立坑排水					Y1I02020406 レベル4
	1	箇所			

本工事費 内訳表

頁0 -0042

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
うわ水排水工					SG1D0607001 00
	2	箇所			単第0 -0102 表
排水運搬処理					Y1I02020407 レベル4
	1	箇所			
スライム処理工					SG1D0608001 00
	2	箇所			単第0 -0103 表
汚泥吸排車運転費					V000000600 00
	2	m3			単第0 -0064 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
建設汚泥処理費					F000007900 00
	2	m3			
円形覆工板					Y1I02020408 レベル4
	1	箇所			
円形覆工板設置工 呼び径 2,000mm					SG1D0609001 00
	2	箇所			単第0 -0118 表
円形覆工板撤去工 呼び径 2,000mm					SG1D0609002 00
	2	箇所			単第0 -0119 表

本工事費 内訳表

頁0 -0043

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
円形覆工板開閉工 呼び径 2,000mm	43	回			SG1D0609003 00
円形覆工板, 修理費及び損耗費 2000	1	式			単第0 -0120 表 V000000900 00
全工種共通仮設	1	式			単第0 -0121 表 Y1J01 レベル1
仮設工	1	式			Y1J0101 レベル2
交通管理工	1	式			Y1J010121 レベル3
交通誘導警備員	1	式			Y1J01012101 レベル4
交通誘導警備員B (補助)	340	人			R0369 00
交通誘導警備員	340	人			Y1J01012101 レベル4
交通誘導警備員B (単独)	14	人			R0369 00
	14	人			

本工事費 内訳表

頁0 -0044

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
* * 直接工事費 * *					
#0020計=支給品等(材料), 無償貸付					
役務費					Z0003
役務費	1	式			YZZ03 レベル2
役務費	1	式			YZZ03001 レベル3
借地料 土地の借上げ等に要する費用	1	式			YZZ03001001 レベル4
借地料	1	式			F000008500 00
運搬費	1	式			Z0004
運搬費	1	式			YZZ04 レベル2
運搬費	1	式			YZZ04001 レベル3

本工事費 内訳表

頁0 -0045

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
仮設材運搬費（補助） 開削部	23.3	t			YZZ04001004レベル4
仮設材等（鋼矢板、H鋼、覆工板、敷鉄板等）運搬 運搬距離 10km 製品長 12m以内	1	式			S1000007 00 単第0 -0122 表
仮設材運搬費（単独） 開削部	2	t			YZZ04001004レベル4
仮設材等（鋼矢板、H鋼、覆工板、敷鉄板等）運搬 運搬距離 10km 製品長 12m以内	1	式			S1000007 00 単第0 -0125 表
技術管理費					Z0006
技術管理費	1	式			YZZ06 レベル2
技術管理費	1	式			YZZ06001 レベル3
施工調査費（補助）	1	式			YZZ06001006レベル4
本管テレビカメラ車調査	1	式			V000002900 00
	430	m			単第0 -0128 表

本工事費 内訳表

頁0 -0046

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
施工調査費（単独）	1	式			YZZ06001006レベル4
本管テレビカメラ車調査	40	m			V000002900 00 単第0 -0128 表
共通仮設費率分					Z0019
計算情報…… 対象額…… 率……					
＊＊共通仮設費計＊＊					
＊＊純工事費＊＊					
現場管理費 計算情報…… 対象額…… 率……					
＊＊工事原価＊＊					
一般管理費率分 計算情報…… 対象額…… 率……					前払補正率…

本工事費 内訳表

頁0 -0047

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
契約保証費 計算情報…… 対象額……… 率……………					当初請対額 当初対象額
一般管理費計					
＊＊工事価格＊＊					
＊＊消費税相当額＊＊ 計算情報…… 対象額……… 率……………					
＊＊工事費計＊＊					
＊＊契約保証費計＊＊					

施工单価表

頁0 -0048

機械掘削工(バックホウ)

SG1D0001002

單第0 -0001 表

1 m3 当り

[illegible]

施工単価表

機-01_バックホウ運転
113_標準型 排2

SM0102020
山積0.28m3(平積0.2m3)

単第0 -0002 表

1
時間 当り

頁0 -0049

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
運転手(特殊)	0.17	人			
軽油 バトロール給油,2〜4KL積載車給油	5.90	L			
バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.28/平積0.2m3	1.00	時間			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	時間			
A=3 113_標準型 排2 C=0.17 運転労務数量(人/時間) E=0 機械損料数量			B=1 山積0.28m3(平積0.2m3) D=5.9 燃料消費量(L/時間)		

施工単価表

機械投入埋戻工(バックホウ)

SG1D0002003

単第0 -0003 表

1
m3 当り

頁0 -0050

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	2.5	人			
普通作業員	3.8	人			
機-01_バックホウ運転 113_標準型 排2 山積0.28m3(平積0.2m3)	7.6	時間			単第0-0002 表
タンバ締め	100	m3			単第0-0004 表
諸雑費	1	式			
1m3当り(計/100m3)					
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=1 山積0.28m3			C=6 材料別途		

施工单価表

タンパ締固め

SPK25040021

單第0 -0004 表

頁0 -0051

機械構成比:	1.17%	労務構成比:	97.16%	材料構成比:	1.67%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	1,658.20000
--------	-------	--------	--------	--------	-------	----------	-------	-------	-------------

代表機劣材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機劣材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
〈貸〉タンバ(ランマ) 質量60～80kg	1.17%		タンバ及びランマ 質量60～80kg		KTPC00020 KTPT00020
特殊作業員	51.21%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	45.95%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
ガソリン,レギュラー スタンド渡し,スタンド給油	1.67%		ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014 TTPT00014
積算単価			積算単価		EP001
A=1 -(全ての費用)					

施工单価表

発生土運搬工(4t積級, 2t積級, 機械積込み)

SG1E0003002

單第0 -0005 表

頁0 -0052

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考

[illegible]

施工単価表

ダンプトラック運転
011_オンロード ディーゼル

SM2203010

単第0 -0006 表

頁0 -0053

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
運転手(一般)	1.00	人			
軽油 バトロール給油, 2〜4KL積載車給油	32.00	L			
ダンプトラック オンロード・ディーゼル 4t積級	1.29	供用日			
タイヤ損耗費 ダンプトラック 4 t (良)	1.29	供用日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	日			
A=1 011_オンロード ディーゼル C=1 運転労務数量(人/日) E=1.29 機械損料数量(供用日/日)			B=2 4t積級 D=32 燃料消費量(L/日) F=1 路面状況:良好		

施工単価表

積込(ルーズ)
土砂

SPK25040007

単第0 -0007 表

頁0 -0054

機械構成比: 42.39%	労務構成比: 38.74%	土量50,000m3未満	材料構成比: 18.87%	市場単価構成比: 0.00%	標準単価: 1 m3 240.90000 当り
代表機劣材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機劣材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・排2014 山積0.8/平積0.6m3	42.39%		バックホウ(クローラ型) 標準型・排2014 山積0.8/平積0.6m3		MTPC00153 MTPT00153
運転手(特殊)	38.74%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 バトロール給油, 2〜4KL積載車給油	18.87%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂			B=1 土量50,000m3未満		

施工単価表

土砂等運搬

標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む)

機械構成比: 44.67%

SPK25040002

DID区間有り

距離0.5km以下(0.3km超)

材料構成比: 14.89%

市場単価構成比: 0.00%

単第0 -0008 表

1

m3

当り

437.65000

頁0 -0055

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	44.67%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	40.44%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 バトロール給油, 2〜4KL積載車給油	14.89%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 標準 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) E=3 距離0.5km以下(0.3km超)			B=1 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) D=2 DID区間有り		

施工単価表

土砂等運搬

標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む)

機械構成比: 44.67%

SPK25040002

DID区間有り

距離3.0km以下(2.0km超)

材料構成比: 14.89%

市場単価構成比: 0.00%

単第0 -0009 表

1

m3

当り

758.59000

頁0 -0056

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	44.67%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	40.44%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 バトロール給油, 2〜4KL積載車給油	14.89%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 標準 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) E=9 距離3.0km以下(2.0km超)			B=1 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) D=2 DID区間有り		

施工単価表

頁0 -0057

リブ付硬質塩化ビニル管設置工
管径 200mm

SG1D0700002

单第0 -0010 表

1	m	当 9
---	---	-----

[illegible]

施工単価表

頁0 -0058

碎石基礎工(機械施工)

SG1D0020002

單第0 -0011 表

1 m3 当 9

[illegible]

施工単価表

軽量鋼矢板建込工(両側分)
矢板長 2.0m

SG1D0033001

単第0 -0012 表

頁0 -0059

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	2.0	人			
特殊作業員	2.0	人			
普通作業員	6.0	人			
機-01_バックホウ運転 113_標準型 排2 山積0.28m3(平積0.2m3)	11.6	時間			単第0-0002 表
諸雑費	1	式			
1m当り(計/100m)					
*** 単位当たり ***	1	m			
A=3 山積0.28m3			B=2 掘削深 2.0m以下		

施工単価表

軽量鋼矢板引抜工(両側分)
矢板長 2.0m

SG1D0033002

単第0 -0013 表

頁0 -0060

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.9	人			
特殊作業員	0.9	人			
普通作業員	2.7	人			
<作>トラッククレーン(油圧伸縮ジブ型) 4.9t吊, オペレータ付	1.0	日			
諸雑費	1	式			
1m当り(計/100m)					
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 TC4.9t吊			B=2 掘削深 2.0m以下		

施工単価表

軽量鋼矢板賃料及び修理損耗費

V000000100

単第0 -0014 表

頁0 -0061

1 式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
軽量鋼矢板賃料 L=2.0 1段	1	式			
軽量鋼矢板修理費及び損耗費 L=2.0m 1段	1	式			
*** 単位当たり ***	1	式			

施工単価表

土留支保工(軽量金属支保工)

SG1D0033008

単第0 -0015 表

頁0 -0062

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.6	人			
特殊作業員	0.6	人			
普通作業員	1.8	人			
諸雑費	1	式			
1m当り(計/100m)					
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 設置 C=1 水圧式パイプサポート H=1 -			B=1 設置段数 D=1 - L=1 -		1段(掘削深2.0m以下)

施工単価表

土留支保工(軽量金属支保工)

SG1D0033008

單第0 -0016 表

頁0 -0063

[illegible]

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.5	人			
特殊作業員	0.5	人			
普通作業員	1.5	人			
諸雑費	1	式			
1m当り(計/100m)					
*** 単位当たり ***	1	m			
A=2 撤去 C=1 水圧式パイプサポート			B=1 設置段数	1段(掘削深2.0m以下)	

施工单価表

切梁・腹起し等賃料

V000000200

單第0 -0017 表

頁0 -0064

1 式 当り

[illegible]

施工単価表

軽量鋼矢板建込工(両側分)
矢板長 2.5m

SG1D0033001

単第0 -0018 表

頁0 -0065

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	2.4	人			
特殊作業員	2.4	人			
普通作業員	7.2	人			
機-01_バックホウ運転 113_標準型 排2 山積0.28m3(平積0.2m3)	12.5	時間			単第0-0002 表
諸雑費	1	式			
1m当り(計/100m)					
*** 単位当たり ***	1	m			
A=3 山積0.28m3			B=3 掘削深 2.5m以下		

施工単価表

軽量鋼矢板引抜工(両側分)
矢板長 2.5m

SG1D0033002

単第0 -0019 表

頁0 -0066

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.9	人			
特殊作業員	0.9	人			
普通作業員	2.7	人			
<作>トラッククレーン(油圧伸縮ジブ型) 4.9t吊, オペレータ付	1.0	日			
諸雑費	1	式			
1m当り(計/100m)					
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 TC4.9t吊			B=3 掘削深 2.5m以下		

施工単価表

軽量鋼矢板賃料及び修理損耗費
L=2.5 1段

V000000400

單第0 -0020 表

頁0 -0067

1 式 当り

[illegible]

施工单価表

軽量鋼矢板賃料及び修理損耗費
L=2.5 2段

V000000500

單第0 -0021 表

頁0 -0068

1 式 当り

[illegible]

施工単価表

土留支保工(軽量金属支保工)

SG1D0033008

単第0 -0022 表

頁0 -0069

2段	設置	数量	単位	単価	金額	備考
名称・規格など						
土木一般世話役		1.2	人			
特殊作業員		1.2	人			
普通作業員		3.6	人			
諸雑費		1	式			
1m当り(計/100m)						
*** 単位当たり ***		1	m			
A=1 設置 C=1 水圧式パイプサポート H=1 -				B=2 設置段数 2段(掘削深3.5m以下) D=1 - L=1 -		

施工単価表

土留支保工(軽量金属支保工)

SG1D0033008

単第0 -0023 表

頁0 -0070

2段	撤去	数量	単位	単価	金額	備考
名称・規格など						
土木一般世話役		1.0	人			
特殊作業員		1.0	人			
普通作業員		3.0	人			
諸雑費		1	式			
1m当り(計/100m)						
*** 単位当たり ***		1	m			
A=2 撤去 C=1 水圧式パイプサポート				B=2 設置段数 2段(掘削深3.5m以下)		

施工単価表

切梁・腹起し等賃料
2段支保

V000000800

単第0 -0024 表

頁0 -0071

1
式
当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
腹起し材賃料 2段支保	1	式			
水圧サポート賃料 2段	1	式			
水圧ポンプ賃料 2段	1	式			
2段支保基本料	1	式			
*** 単位当たり ***	1	式			

施工単価表

ポンプ運転工

SG1D0042001

単第0 -0025 表

頁0 -0072

1
日
当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
特殊作業員	0. 11	人			
普通作業員	0. 05	人			
工事用水中ポンプ損料	1	日			単第0-0026 表
発動発電機 ガソリンエンジン駆動 定格容量3kVA	1	日			
諸雑費	18	%			#09
*** 単位当たり ***	1	日			
A=1 作業時排水 C=1 ポンプ1台			B=2 発動発電機 D=1 普通型(潜水ポンプ) 口径50mm全揚程5m		

施工単価表

工事用水中ポンプ損料

SGAD0042001

單第0 -0026 表

頁0 -0073

1	目	当り
---	---	----

[illegible]

施工单価表

据付・撤去工

SG1D0042002

單第0 -0027 表

頁0 -0074

1	現場	当り
---	----	----

[illegible]

施工単価表

底部工(組立式)(組立0号マンホール)

SG1D0052001

単第0 -0028 表

頁0 -0075

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
再生クラッシュラン 40～0mm	0.228	m3			
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 人力打設	0.180	m3			単第0-0029 表
*** 単位当たり ***	1	箇所			
A=2 RC-40 D=0.2 砕石厚(m) F=0.18 インバートコンクリート工使用数量(m3)			C=0.95 砕石面積(m2) E=1 - G=1 無筋・鉄筋構造物		
H=3 人力打設 L=2 一般養生 P=1 -			I=2 18-8-40BB N=2 現場内小運搬無し Q=1 -		

施工単価表

コンクリート

SPK25040157

単第0 -0029 表

頁0 -0076

無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB	人力打設				
機械構成比: 0.00%	労務構成比: 28.68%	材料構成比: 71.32%	市場単価構成比: 0.00%	標準単価: 1 m3	単第0 -0029 表
代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	12.85%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	7.30%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	6.58%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	71.32%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPCD0010 TTPT00343
積算単価			積算単価		E9999
A=1 無筋・鉄筋構造物 C=2 18-8-40BB H=2 現場内小運搬無し K=1 -(全ての費用)			B=3 人力打設 F=2 一般養生 J=1 -		

施工单価表

頁0 -0077

組立0号マンホール
0号(内径750mm), 楕円 深さ2m超～3m以下

SG1D0052002

單第0 -0030 表

1	箇所	当り
---	----	----

[illegible]

施工单価表

頁0 -0078

底部工(組立式)(組立1号マンホール)

SG1D0053001

單第0 -0031 表

1 箇所 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0079

コンクリート

SPK25040157

單第0 -0032 表

無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB

バックホウ(クレーン機能付)打設

1 m3 当り

機械構成比: 3.50% 勞務構成比:

34.96% 材料構成比: 61.54% 市場単価構成比: 0.00%

標準単価： 36,531.00000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
〈貨〉バックホウ(クローラ型クレーン機能付) 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排1〜3, 2011, 2014	3.31%		バックホウ 〔クローラ型クレーン付〕 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t		KTPC00006 KTPT00006
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	10.07%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	9.38%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	7.04%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	6.40%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18, スランプ8, 粗骨材40 W/C(60%), 種別(高炉)	59.80%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPCD0010 TTPT00343
軽油 バトロール給油, 2〜4KL積載車給油	1.65%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

施工单価表

頁0 -0080

コンクリート

SPK25040157

單第0 -0032 表

無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB

バックホウ(クレーン機能付)打設

1 m3 当り

機械構成比: 3.50% 勞務構成比:

34.96% 材料構成比: 61.54% 市場単価構成比: 0.00%

標準単価： 36,531.00000

[illegible]

施工单価表

頁0 -0081

組立1号マンホール
1号(内径900mm) 深さ3m以下

SG1D0053002

單第0 -0033 表

箇所 当り

[illegible]

施工单価表

頁0 -0082

組立1号マンホール
1号(内径900mm) 深さ3m超～4m以下

SG1D0053002

單第0 -0034 表

箇所 当り

[illegible]

施工単価表

組立1号マンホール
1号(内径900mm) 深さ4m超～5m以下

SG1D0053002

单第0 -0035 表

頁0 -0083

1 箇所 当り

[illegible]

施工単価表

内副管取付工

SG1D0051002

單第0 -0036 表

頁0 -0084

1 箇所 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0087

副管材料
200-150

V000000300

單第0 -0039 表

1 式 当り

[illegible]

施工单価表

頁0 -0088

小型マンホール工（塩化ビニル製）

SG1D0057001

單第0 -0040 表

マンホール径300mm 起点および中間形式 深さ2m以下 本管径150mm~200mm

1 箇所 当り

[illegible]

施工单価表

機械投入埋戻工(バックホウ)

SG1D0002003

單第0 -0041 表

頁0 -0089

1	m3	当り
---	----	----

m3 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	2.5	人			
普通作業員	3.8	人			
再生砂	133.000	m3			
機-01_バックホウ運転 113_標準型 排2 山積0.28m3(平積0.2m3)	7.6	時間			単第0-0002 表
タンバ締固め	100	m3			単第0-0004 表
諸雑費	1	式			
1m3当り(計/100m3)					
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=1 山積0.28m3 E=133 土量変化率を考慮した埋戻土量(m3/100m3)			C=2 再生砂		

施工单価表

まず設置工（塩化ビニル製）

SG1D0088004

單第0 -0042 表

頁0 -0090

ます径 200mm

1 箇所 当り

箇所 当り

[illegible]

施工単価表

取付管布設および支管取付工
管径 1 5 0 mm

SG1D0089002

単第0 -0043 表

頁0 -0091

1 箇所 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
取付管布設工および支管取付工【材工共】 管径150	1	箇所			
*** 単位当たり ***	1	箇所			
A=3 管径 1 5 0 mm C=1 - E=2 取付管長が3m未満 G=1 -			B=1 [規]5箇所以上 D=1 - F=1 -		

施工単価表

舗装版切断
アスファルト舗装版

SPK25040307

単第0 -0044 表

頁0 -0092

1 m 当り

機械構成比: 15.05% 労務構成比: 58.43% 材料構成比: 26.52% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 700.44000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
コンクリートカッタ バキューム式(超低騒音型)・湿式 切削深20cm級ブレード径φ56cm	10.24%		コンクリートカッタ バキューム式(超低騒音型)・湿式 切削深20cm級ブレード径φ56cm		MTPC00164 MTPT00164
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	19.96%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	10.88%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
普通作業員	8.92%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
その他(労務)			その他(労務)		ER009
コンクリートカッタブレード 自走式切断機用 径45cm(18インチ)	22.39%		コンクリートカッタブレード 径18インチ		TTPC00394 TTPT00394
ガソリン, レギュラー スタンド渡し, スタンド給油	2.81%		ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014 TTPT00014
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

施工单価表

頁0 -0093

舗装版切断		SPK25040307		第00 - 0044 表	
アスファルト舗装版		アスファルト舗装版厚15cm以下		1	
機械構成比:	15.05%	労務構成比:	58.43%	材料構成比:	26.52%
				市場単価構成比:	0.00%
				標準単価:	700.44000

[illegible]

施工単価表

頁0 -0094

インターロッキングブロック工(撤去再使用)	SS000117	単第0 -0045 表
再使用目的の撤去	[規]100m2未満	1 m2 当り

[illegible]

施工单価表

頁0 -0095

鋪裝版破碎

SPK25040306

單第0 -0046 表

アスファルト舗装版

障害等無し 舗装版厚15cm以下

機械構成比: 30.65% 勞務構成比:

63.79%	材料構成比:	5.56%
--------	--------	-------

市場単価構成比: 0.00%

標準単価：

m2	当り
612.24000	

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ用アタッチメント コンクリート圧砕装置(大割機) 開口幅735～850mm破砕力550～980kN	21.16%		バックホウ用アタッチメント コンクリート圧砕装置(大割機) 開口幅735～850mm 破砕力550～980kN		MTPC00051 MTPT00051
＜貸＞後方超小旋回バックホウ(クローラ型) 山積0.45m3(平積0.35m3) 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	9.49%		バックホウ(クローラ型) 〔後方超小旋回型〕 山積0.45m3(平積0.35m3)		KTPC00066 KTPT00066
運転手(特殊)	28.25%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	24.76%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	10.78%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
軽油 パトロール給油,2～4KL積載車給油	5.56%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 アスファルト舗装版 C=2 騒音振動対策必要 F=1 積込作業有り			B=1 障害等無し D=1 舗装版厚15cm以下 G=1 -(全ての費用)		

施工单価表

頁0 -0096

殼運搬

SPK25040155

單第0 -0047 表

鋪裝版破碎

DID区間有り 運搬距離5.5km以下(4.0km超)

機械構成比: 44.05% 勞務構成比:

39.87% 材料構成比: 16.08%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価：

m3	当り
1,846.40000	

代表機劣材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機劣材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	44.05%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	39.87%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 バトロール給油, 2〜4KL積載車給油	16.08%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=3 舗装版破砕 C=2 DID区間有り E=1 -(全ての費用)			B=2 機械積込(騒対不要, 15cm超) 又(騒対要) D=23 運搬距離5.5km以下(4.0km超)		

施工単価表

下層路盤(車道・路肩部)

全仕上り厚100mm 1層施工

RC-40

SPK25040235

単第0 -0048 表

頁0 -0097

機械構成比: 5.72%

労務構成比: 18.33%

材料構成比: 75.95%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 1

m2 当り

1,289.30000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
モータグレーダ 土工用・排2014 ブレード幅3.1m	3.95%		モータグレーダ 土工用・排2014 ブレード幅3.1m		MTPC00176 MTPT00176
〈賃〉ロードローラ(マカダム) 質量10～12t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)	0.49%		ロードローラ [マカダム]質量10t～12t		KTPC00047 KTPT00047
〈賃〉タイヤローラ 質量13～14t 排出ガス対策型(2014年規制) 普通・超低騒音	0.49%		〈賃〉タイヤローラ 質量13～14t		KTPC00074 KTPT00074
その他(機械)			その他(機械)		EK009
運転手(特殊)	8.06%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	2.95%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	2.63%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	2.16%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

下層路盤(車道・路肩部)

全仕上り厚100mm 1層施工

RC-40

SPK25040235

単第0 -0048 表

頁0 -0098

機械構成比: 5.72%

労務構成比: 18.33%

材料構成比: 75.95%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 1

m2 当り

1,289.30000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
再生クラッシャラン 40～0mm	74.21%		クラッシャラン 40～0mm [標準数量]全仕上り厚150mm		TTPC00008 TTPT00346
軽油 バトロール給油,2～4KL積載車給油	1.50%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=100 全仕上り厚(mm) D=1 -(全ての費用)			B=4 RC-40		
【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):100.000(mm)					

施工単価表

下層路盤(歩道部)			SPK25040236			単第0 -0049 表			頁0 -0099					
全仕上り厚50mm 1層施工			RC-40			1			m2 当り					
機械構成比: 5.00%			労務構成比: 75.15%			材料構成比: 19.85%			市場単価構成比: 0.00%					
						標準単価:			857.31000					
代表機材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)		代表機材規格(東京地区)		単価(東京地区)	備考						
小型バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型・超低騒音型・排3 山積0.09/平積0.07m3		2.99%			小型バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型・超低騒音型・排3 山積0.09/平積0.07m3			MTPC00169 MTPT00169						
〈賃〉振動ローラ(搭乗・コンバインド式) 質量3〜4t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音		1.78%			振動ローラ(舗装用) [搭乗式コンバインド型] 質量3〜4t			KTPC00009 KTPT00009						
その他(機械)					その他(機械)			EK009						
運転手(特殊)		27.03%			運転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006						
特殊作業員		15.84%			特殊作業員			RTPC00001 RTPT00001						
普通作業員		15.70%			普通作業員			RTPC00002 RTPT00002						
土木一般世話役		13.01%			土木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009						
その他(労務)					その他(労務)			ER009						
再生クラッシャーラン 40〜0mm		17.77%			再生クラッシャーラン RC-40 [標準数量]全仕上り厚100mm			TTPC00008 TTPT00352						

施工単価表

下層路盤(歩道部)

全仕上り厚50mm 1層施工

機械構成比: 5.00%

労務構成比: 75.15%

材料構成比: 19.85%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 857.31000

RC-40

SPK25040236

単第0 -0049 表

頁0 -0100

1

m2

当り

代表機材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)		単価(東京地区)	備考
軽油 バトロール給油, 2〜4KL積載車給油		1.99%		軽油バトロール給油			TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)				その他(材料)			EZ009
積算単価				積算単価			E9999
A=50 D=1	全仕上り厚(mm) -(全ての費用)			B=4 RC-40			
【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):50.000(mm)							

施工単価表

頁0 -0101

下層路盤(取付)					
全仕上り厚100mm 1層施工					
RC-40					
SPK25040236					
単第0 -0050 表					
1					
m2 当り					
857.31000					
標準単価:					
機械構成比: 5.00% 労務構成比: 75.15% 材料構成比: 19.85% 市場単価構成比: 0.00%					
代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
小型バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型・超低騒音型・排3 山積0.09/平積0.07m3	2.99%		小型バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型・超低騒音型・排3 山積0.09/平積0.07m3		MTPC00169 MTPT00169
〈貨〉振動ローラ(搭乗・コンバインド式) 質量3〜4t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	1.78%		振動ローラ(舗装用) [搭乗式コンバインド型] 質量3〜4t		KTPC00009 KTPT00009
その他(機械)			その他(機械)		EK009
運転手(特殊)	27.03%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	15.84%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	15.70%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	13.01%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
再生クラッシャーラン 40〜0mm	17.77%		再生クラッシャーラン RC-40 [標準数量]全仕上り厚100mm		TTPC00008 TTPT00352

施工単価表

頁0 -0102

下層路盤(取付)					
全仕上り厚100mm 1層施工					
RC-40					
SPK25040236					
単第0 -0050 表					
1					
m2 当り					
857.31000					
標準単価:					
機械構成比: 5.00% 労務構成比: 75.15% 材料構成比: 19.85% 市場単価構成比: 0.00%					
代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
軽油 バトロール給油,2〜4KL積載車給油	1.99%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=100 全仕上り厚(mm) D=1 -(全ての費用)			B=4 RC-40		
【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):100.000(mm)					

施工単価表

上層路盤(車道・路肩部)

SPK25040237

単第0 -0051 表

頁0 -0103

RM-30

全仕上り厚120mm 1層施工

1

m2 当り

機械構成比: 11.57%

労務構成比: 37.08%

材料構成比: 51.35%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 637.83000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
モータグレーダ 土工用・排2014 ブレード幅3.1m	7.99%		モータグレーダ 土工用・排2014 ブレード幅3.1m		MTPC00176 MTPT00176
〈貸〉ロードローラ(マカダム) 質量10～12t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)	1.00%		ロードローラ [マカダム]質量10t～12t		KTPC00047 KTPT00047
〈貸〉タイヤローラ 質量13～14t 排出ガス対策型(2014年規制) 普通・超低騒音	0.99%		〈貸〉タイヤローラ 質量13～14t		KTPC00074 KTPT00074
その他(機械)			その他(機械)		EK009
運転手(特殊)	16.31%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	5.97%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	5.32%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	4.37%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

上層路盤(車道・路肩部)

SPK25040237

単第0 -0051 表

頁0 -0104

RM-30

全仕上り厚120mm 1層施工

1

m2 当り

機械構成比: 11.57%

労務構成比: 37.08%

材料構成比: 51.35%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 637.83000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
再生粒度調整碎石 30～0mm	47.84%		再生粒度調整碎石 RM-40 [標準数量]全仕上り厚150mm		TTPC00010 TTPT00357
軽油 バトロール給油,2～4KL積載車給油	3.03%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=5 H=1 RM-30 -(全ての費用)			E=120 全仕上り厚(mm)		
【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):120.000(mm)					

施工単価表

上層路盤(歩道部)

全仕上り厚160mm 2層施工

機械構成比: 4.40%

労務構成比: 66.09%

材料構成比: 29.51%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 1,949.60000

備考

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
小型バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型・超低騒音型・排3 山積0.09/平積0.07m3	2.63%		小型バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型・超低騒音型・排3 山積0.09/平積0.07m3		MTPC00169 MTPT00169
〈貨〉振動ローラ(搭乗・コンバインド式) 質量3〜4t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	1.56%		振動ローラ(舗装用) [搭乗式コンバインド型] 質量3〜4t		KTPC00009 KTPT00009
その他(機械)			その他(機械)		EK009
運転手(特殊)	23.77%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	13.93%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	13.81%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	11.44%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
再生粒度調整砕石 30〜0mm	27.68%		再生粒度調整砕石 RM-30 [標準数量]全仕上り厚250mm		TTPC00010 TTPT00361

施工単価表

上層路盤(歩道部)

全仕上り厚160mm 2層施工

機械構成比: 4.40%

労務構成比: 66.09%

材料構成比: 29.51%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 1,949.60000

備考

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
軽油 バトロール給油,2〜4KL積載車給油	1.75%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=160 D=1 全仕上り厚(mm) -(全ての費用)			B=1 RM-30		
【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):160.000(mm)					

施工単価表

上層路盤(取付)

SPK25040238

単第0 -0053 表

頁0 -0107

全仕上り厚120mm 1層施工

RM-30

1

m2 当り

機械構成比: 4.66%

労務構成比: 69.96%

材料構成比: 25.38%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 920.81000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
小型バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型・超低騒音型・排3 山積0.09/平積0.07m3	2.78%		小型バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型・超低騒音型・排3 山積0.09/平積0.07m3		MTPC00169 MTPT00169
〈貨〉振動ローラ(搭乗・コンバインド式) 質量3〜4t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	1.66%		振動ローラ(舗装用) [搭乗式コンバインド型] 質量3〜4t		KTPC00009 KTPT00009
その他(機械)			その他(機械)		EK009
運転手(特殊)	25.16%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	14.75%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	14.61%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	12.11%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
再生粒度調整砕石 30〜0mm	23.44%		再生粒度調整砕石 RM-30 [標準数量]全仕上り厚100mm		TTPC00010 TTPT00360

施工単価表

上層路盤(取付)

SPK25040238

単第0 -0053 表

頁0 -0108

全仕上り厚120mm 1層施工

RM-30

1

m2 当り

機械構成比: 4.66%

労務構成比: 69.96%

材料構成比: 25.38%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 920.81000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
軽油 バトロール給油,2〜4KL積載車給油	1.85%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=120 D=1 全仕上り厚(mm) -(全ての費用)			B=1 RM-30		
【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):120.000(mm)					

施工単価表

表層(車道・路肩部)		SPK25040244		単第0 -0054 表		頁0 -0109	
平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下)		1層当り平均仕上厚30mm		1		m2 当り	
機械構成比: 0.43%		労務構成比: 44.34%		材料構成比: 55.23%		市場単価構成比: 0.00%	
標準単価:		2,891.10000		標準単価:		2,891.10000	
代表機材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)		単価(東京地区)	備考
振動ローラ(舗装用) ハンドガイド式 運転質量0.5～0.6t		0.24%		振動ローラ(舗装用) ハンドガイド式 運転質量0.5～0.6t			MTPC00047 MTPT00047
振動コンパクタ 前進型 運転質量40～60kg		0.13%		振動コンパクタ 前進型 運転質量40～60kg			MTPC00049 MTPT00049
その他(機械)				その他(機械)			EK009
特殊作業員		19.57%		特殊作業員			RTPC00001 RTPT00001
普通作業員		14.05%		普通作業員			RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役		4.28%		土木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)				その他(労務)			ER009
再生加熱アスファルト混合物 再生密粒度(13)		50.52%		密粒度As混合物(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm			TTPC00024 TTPT00284
アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-3プライムコート用		4.48%		アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-3プライムコート用			TTPC00026 TTPT00026

施工単価表

表層(車道・路肩部)		SPK25040244		単第0 -0054 表		頁0 -0110	
平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下)		1層当り平均仕上厚30mm		1		m2 当り	
機械構成比: 0.43%		労務構成比: 44.34%		材料構成比: 55.23%		市場単価構成比: 0.00%	
標準単価:		2,891.10000		標準単価:		2,891.10000	
代表機材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)		単価(東京地区)	備考
ガソリン,レギュラー スタンド渡し,スタンド給油		0.17%		ガソリンレギュラースタンド			TTPC00014 TTPT00014
軽油 バトロール給油,2～4KL積載車給油		0.03%		軽油バトロール給油			TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)				その他(材料)			EZ009
積算単価				積算単価			E9999
A=1 C=7 G=1 I=1	平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) 再生密粒度アスファルト混合物(13) - -(全ての費用)			B=30 E=2 H=1	1層当り平均仕上り厚(mm) PK-3 -		
【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):30,000(mm)							

施工単価表

頁0 -0111

表層(歩道部)		SPK25040247		単第0 -0055 表	
平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下)		1層当たり平均仕上厚30mm		1	
機械構成比:	0.46%	労務構成比:	52.19%	材料構成比:	47.35%
				市場単価構成比:	0.00%
				標準単価:	m2 当り 2,244.10000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
振動ローラ(舗装用) ハンドガイド式 運転質量0.5～0.6t	0.31%		振動ローラ(舗装用) ハンドガイド式 運転質量0.5～0.6t		MTPC00047 MTPT00047
振動コンパクタ 前進型 運転質量40～60kg	0.08%		振動コンパクタ 前進型 運転質量40～60kg		MTPC00049 MTPT00049
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	20.25%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	18.10%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	5.52%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
再生加熱アスファルト混合物 再生密粒度(13)	41.40%		再生密粒度As混合物(13) [標準数量]平均仕上り厚40mm		TTPC00024 TTPT00293
アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-3プライムコート用	5.78%		アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-3プライムコート用		TTPC00026 TTPT00026

施工单価表

頁0 -0112

表層(歩道部)		SPK25040247		第00-0055 表	
平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下)	1層当たり平均仕上厚30mm			1	m2 当り
機械構成比: 0.46%	労務構成比: 52.19%	材料構成比: 47.35%	市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	2,244.10000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ガソリン,レギュラー スタンド渡し,スタンド給油	0.10%		ガソリンレギュラースタンド		TPPC00014 TTPT00014
軽油 バトロール給油,2~4KL積載車給油	0.04%		軽油バトロール給油		TPPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=1 平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) C=7 再生密粒度アスコン(13) G=1 - I=1 -(全ての費用)			B=30 1層当り平均仕上り厚(mm) E=2 PK-3 H=1 -		
【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):30.000(mm)					

施工単価表

頁0 -0113

表層(取付)		SPK25040247		単第0 -0056 表	
平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下)		1層当り平均仕上厚30mm		1	
機械構成比: 0.46%		労務構成比: 52.19%		m2 当り 2,244.10000	
		材料構成比: 47.35%		市場単価構成比: 0.00%	
標準単価:					
代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
振動ローラ(舗装用) ハンドガイド式 運転質量0.5～0.6t	0.31%		振動ローラ(舗装用) ハンドガイド式 運転質量0.5～0.6t		MTPC00047 MTPT00047
振動コンパクタ 前進型 運転質量40～60kg	0.08%		振動コンパクタ 前進型 運転質量40～60kg		MTPC00049 MTPT00049
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	20.25%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	18.10%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	5.52%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
再生加熱アスファルト混合物 再生密粒度(13)	41.40%		再生密粒度As混合物(13) [標準数量]平均仕上り厚40mm		TTPC00024 TTPT00293
アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-3プライムコート用	5.78%		アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-3プライムコート用		TTPC00026 TTPT00026

施工単価表

頁0 -0114

表層(取付)		SPK25040247		単第0 -0056 表	
平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下)		1層当り平均仕上厚30mm		1	
機械構成比: 0.46%		労務構成比: 52.19%		m2 当り 2,244.10000	
		材料構成比: 47.35%		市場単価構成比: 0.00%	
標準単価:					
代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ガソリン,レギュラー スタンド渡し,スタンド給油	0.10%		ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014 TTPT00014
軽油 バトロール給油,2～4KL積載車給油	0.04%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=1 C=7 G=1 I=1	平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) 再生密粒度アスコン(13) - -(全ての費用)		B=30 E=2 PK-3 H=1 -	1層当り平均仕上り厚(mm)	
【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):30,000(mm)					

施工单価表

頁0 -0115

推進工
低耐荷力泥土圧

SG1D0404001

單第0 -0057 表

1	m	当 0
---	---	-----

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	1.0	人			
特殊作業員	2.0	人			
普通作業員	2.0	人			
滑剤 硬質塩化ビニル管用	123.000	L			8.2*15
機-18_トラック運転 021_クレーン装置付 ベーストラック4t級 吊能力2.9t	1.0	日			単第0-0058 表
推進工機械器具損料(1)	1	日			単第0-0059 表
推進工機械器具損料(2)	1	日			単第0-0060 表
諸雑費	20	%			#09
1m当り(計/推進日進量)					
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 土質(N値) N≤15 C=3700 【F】滑材(L) E=3900 【F】推進器具類損料(固定部)(式)			B=1 呼び径 200mm D=3800 【F】推進機等損料(日) F=4000 【F】推進器具類損料(変動部)(m)		
G=16.5 1推進区間の推進延長(m)					

施工単価表

頁0 -0116

機-18_トラック運転
021_クレーン装置付

SM1803020

单第0 -0058 表

1 目 当り

[illegible]

施工単価表

推進工機械器具損料(1)

SG1E0404001

單第0 -0059 表

頁0 -0117

1 日 当り

[illegible]

施工单価表

推進工機械器具損料(2)

SG1E0404002

單第0 -0060 表

頁0 -0118

1 日 当り

[illegible]

施工単価表

スクリーコンベヤ類撤去工
低耐荷力泥土圧

SG1D0404002

單第0 -0061 表

頁0 -0119

呼び径 200～450mm

1	m	当り
---	---	----

[illegible]

施工単価表

添加材注入工 低耐荷力泥土圧

SG1D0404003

單第0 -0062 表

頁0 -0120

低耐荷力泥土压

1	m	当り
---	---	----

[illegible]

施工単価表

頁0 -0121

添加材注入機械器具損料

SG1E0404003

单第0 -0063 表

呼び径 200mm

土質(N値) $N \leq 15$

1	m	当り
---	---	----

[illegible]

施工単価表

頁0 -0122

汚泥吸排車運転費

V000000600

單第0 -0064 表

1 m3 当り

[illegible]

施工単価表

硬質塩化ビニル管布設工
呼び径 200mm

SG1D0006001

単第0 -0065 表

頁0 -0123

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
硬質塩化ビニル管設置【材工共】 管径200mm	1	m			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=2 呼び径 200mm C=1 -			B=1 [規]20m以上 D=1 -		

施工単価表

坑口工
低耐荷力泥土圧推進

SG1D0098008

単第0 -0066 表

頁0 -0124

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.2	人			
溶接工	0.2	人			
普通作業員	0.2	人			
止水器 呼び径200	1	組			
鋼材溶接工	1.9	m			単第0-0067 表
鋼材切断工	3.8	m			単第0-0068 表
機-18_トラック(クレーン装置付)運転 ベーストラック4〜4.5t積_吊能力2.9t	0.2	日			単第0-0069 表
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	箇所			
A=1 呼び径 200mm C=4700 【F】電力料(kWh)			B=4600 【F】止水器(組)		

施工単価表

鋼材溶接工

SG1E0098001

單第0 -0067 表

頁0 -0125

1	m	当り
---	---	----

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.010	人			
溶接工	0.076	人			
普通作業員	0.021	人			
電力料	2.7	kWh			
被覆アーク溶接棒 高張力鋼用(JISZ3211)E4916 棒径5.0mm	0.4	kg			
電気溶接機 交流アーク式(手動・電撃防止器内蔵型) 定格電流250A	0.076	日			
諸雑費	30	%			#09
*** 単位当たり ***	1	m			
A=4700 電力料【登録単価CODE】(kWh)					

施工单価表

鋼材切断工

SG1E0098002

單第0 -0068 表

頁0 -0126

1 m 当 9

[illegible]

施工单価表

頁0 -0127

機-18_トラック(クレーン装置付)運転
ベーストラック4~4.5t積 吊能力2.9t

S9057

單第0 -0069 表

1 日 当り

[illegible]

施工单価表

頁0 -0128

鏡切り工

SG1E0100001

單第0 -0070 表

1	m	当り
---	---	----

[illegible]

施工单価表

頁0 -0129

推進設備工
低耐荷力泥土圧

SG1D0101022

單第0 -0071 表

1 箇所 当り

[illegible]

施工单価表

頁0 -0130

推進設備据換工
低耐荷力泥土圧

SG1D0101023

单第0 -0072 表

1 箇所 当り

[illegible]

施工単価表

先導體据付撤去工
低耐荷力泥土压

SG1D0101024

單第0 -0073 表

頁0 -0131

1

箇所 当り

[illegible]

施工单価表

ポンプ運転工
排水量 0(m³/h)以上40(m³/h)未満

SG1D0107001

單第0 -0074 表

頁0 -0132

1

日 当り

排水量 0 (m ³ /h) 以上 40 (m ³ /h) 未満	作業時排水	日	回	コ	マ
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
特殊作業員	0.14	人			
軽油 バトロール給油, 2〜4KL積載車給油	22	L			
〈賃〉建設用ポンプ(水中ポンプ) 口径150mm, 揚程10m 7.5kw	1.200	日			1*1.2
〈賃〉発動発電機(ディーゼル発電機) 定格容量25kVA 排出ガス対策型(第1, 2, 3次基準値)低騒音	1.200	日			1*1.2
諸雑費	3	%			#09
*** 単位当たり ***	1	日			
A=1 排水量 0 (m ³ /h) 以上 40 (m ³ /h) 未満			B=1 作業時排水		

施工単価表

薬液注入工(二重管ストレーナ)
複相方式(2セット)

S0740
総削孔長=4.2m

単第0 -0075 表

頁0 -0133

1
本 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.083	人			1*0.0831
特殊作業員	0.250	人			3*0.0831
普通作業員	0.166	人			2*0.0831
土質安定注入薬剤 溶液型無機瞬結タイプ	342.000	L			
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.166	日			2*0.0831
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5〜20L/min×2圧力9.8MPa	0.166	日			2*0.0831
諸雑費	22	%			#09
*** 単位当たり ***	1	本			
A=3 複相方式(2セット) C=4 砂質土の削孔長(m) E=342 1本当り注入量(Qs)(L/本)			B=0.2 礫質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) F=21.7 削孔時間(T2)(分)		
G=2.9 土被り長(L2)(m) I=1 総注入量:500kl以下			H=4800 【F】注入材料(L) J=1 -		

施工単価表

薬液注入工(二重管ストレーナ)
複相方式(2セット)

S0740
総削孔長=4.6m

単第0 -0076 表

頁0 -0134

1
本 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.086	人			1*0.0856
特殊作業員	0.257	人			3*0.0856
普通作業員	0.171	人			2*0.0856
土質安定注入薬剤 溶液型無機瞬結タイプ	342.000	L			
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.171	日			2*0.0856
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5〜20L/min×2圧力9.8MPa	0.171	日			2*0.0856
諸雑費	22	%			#09
*** 単位当たり ***	1	本			
A=3 複相方式(2セット) C=4.4 砂質土の削孔長(m) E=342 1本当り注入量(Qs)(L/本)			B=0.2 礫質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) F=23 削孔時間(T2)(分)		
G=3.2 土被り長(L2)(m) I=1 総注入量:500kl以下			H=4800 【F】注入材料(L) J=1 -		

施工単価表

薬液注入工(二重管ストレーナ)
複相方式(2セット)

S0740
総削孔長=4.5m

単第0 -0077 表

頁0 -0135

1
本 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.086	人			1*0.0864
特殊作業員	0.259	人			3*0.0864
普通作業員	0.173	人			2*0.0864
土質安定注入薬剤 溶液型無機瞬結タイプ	342.000	L			
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.173	日			2*0.0864
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5〜20L/min×2圧力9.8MPa	0.173	日			2*0.0864
諸雑費	22	%			#09
*** 単位当たり ***	1	本			
A=3 複相方式(2セット) C=3.8 砂質土の削孔長(m) E=342 1本当り注入量(Qs)(L/本)			B=0.7 礫質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) F=23.8 削孔時間(T2)(分)		
G=3.1 土被り長(L2)(m) I=1 総注入量:500kl以下			H=4800 【F】注入材料(L) J=1 -		

施工単価表

薬液注入工(二重管ストレーナ)
複相方式(2セット)

S0740
総削孔長=4.7m

単第0 -0078 表

頁0 -0136

1
本 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.088	人			1*0.0884
特殊作業員	0.265	人			3*0.0884
普通作業員	0.177	人			2*0.0884
土質安定注入薬剤 溶液型無機瞬結タイプ	342.000	L			
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.177	日			2*0.0884
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5〜20L/min×2圧力9.8MPa	0.177	日			2*0.0884
諸雑費	22	%			#09
*** 単位当たり ***	1	本			
A=3 複相方式(2セット) C=4 砂質土の削孔長(m) E=342 1本当り注入量(Qs)(L/本)			B=0.7 礫質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) F=24.9 削孔時間(T2)(分)		
G=3.3 土被り長(L2)(m) I=1 総注入量:500kl以下			H=4800 【F】注入材料(L) J=1 -		

施工単価表

薬液注入工(二重管ストレーナ)
複相方式(2セット)

S0740
総削孔長=4.6m

単第0 -0079 表

頁0 -0137

1
本 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.088	人			1*0.0883
特殊作業員	0.265	人			3*0.0883
普通作業員	0.177	人			2*0.0883
土質安定注入薬剤 溶液型無機瞬結タイプ	342.000	L			
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.177	日			2*0.0883
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5〜20L/min×2圧力9.8MPa	0.177	日			2*0.0883
諸雑費	22	%			#09
*** 単位当たり ***	1	本			
A=3 複相方式(2セット) C=4 砂質土の削孔長(m) E=342 1本当り注入量(Qs)(L/本)			B=0.6 礫質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) F=24.8 削孔時間(T2)(分)		
G=3.3 土被り長(L2)(m) I=1 総注入量:500kl以下			H=4800 【F】注入材料(L) J=1 -		

施工単価表

薬液注入工(二重管ストレーナ)
複相方式(2セット)

S0740
総削孔長=4.7m

単第0 -0080 表

頁0 -0138

1
本 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.090	人			1*0.0903
特殊作業員	0.271	人			3*0.0903
普通作業員	0.181	人			2*0.0903
土質安定注入薬剤 溶液型無機瞬結タイプ	342.000	L			
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.181	日			2*0.0903
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5〜20L/min×2圧力9.8MPa	0.181	日			2*0.0903
諸雑費	22	%			#09
*** 単位当たり ***	1	本			
A=3 複相方式(2セット) C=3.7 砂質土の削孔長(m) E=342 1本当り注入量(Qs)(L/本)			B=1 礫質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) F=26.1 削孔時間(T2)(分)		
G=3.4 土被り長(L2)(m) I=1 総注入量:500kl以下			H=4800 【F】注入材料(L) J=1 -		

施工単価表

薬液注入工(二重管ストレーナ)
複相方式(2セット)

S0740
総削孔長=4.7m

単第0 -0081 表

頁0 -0139

1
本 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.090	人			1*0.0899
特殊作業員	0.270	人			3*0.0899
普通作業員	0.180	人			2*0.0899
土質安定注入薬剤 溶液型無機瞬結タイプ	342.000	L			
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.180	日			2*0.0899
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5〜20L/min×2圧力9.8MPa	0.180	日			2*0.0899
諸雑費	22	%			#09
*** 単位当たり ***	1	本			
A=3 複相方式(2セット) C=3.7 砂質土の削孔長(m) E=342 1本当り注入量(Qs)(L/本)			B=1 礫質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) F=26 削孔時間(T2)(分)		
G=3.3 土被り長(L2)(m) I=1 総注入量:500kl以下			H=4800 【F】注入材料(L) J=1 -		

施工単価表

薬液注入工(二重管ストレーナ)
複相方式(2セット)

S0740
総削孔長=4.3m

単第0 -0082 表

頁0 -0140

1
本 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.083	人			1*0.0833
特殊作業員	0.250	人			3*0.0833
普通作業員	0.167	人			2*0.0833
土質安定注入薬剤 溶液型無機瞬結タイプ	342.000	L			
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.167	日			2*0.0833
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5〜20L/min×2圧力9.8MPa	0.167	日			2*0.0833
諸雑費	22	%			#09
*** 単位当たり ***	1	本			
A=3 複相方式(2セット) C=4.3 砂質土の削孔長(m) E=342 1本当り注入量(Qs)(L/本)			B=0 礫質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) F=21.6 削孔時間(T2)(分)		
G=3 土被り長(L2)(m) I=1 総注入量:500kl以下			H=4800 【F】注入材料(L) J=1 -		

施工単価表

薬液注入工(二重管ストレーナ)
複相方式(2セット)

S0740
総削孔長=4.1m

単第0 -0083 表

頁0 -0141

1
本 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.082	人			1*0.0822
特殊作業員	0.247	人			3*0.0822
普通作業員	0.164	人			2*0.0822
土質安定注入薬剤 溶液型無機瞬結タイプ	342.000	L			
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.164	日			2*0.0822
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5〜20L/min×2圧力9.8MPa	0.164	日			2*0.0822
諸雑費	22	%			#09
*** 単位当たり ***	1	本			
A=3 複相方式(2セット) C=3.9 砂質土の削孔長(m) E=342 1本当り注入量(Qs)(L/本)			B=0.2 礫質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) F=21 削孔時間(T2)(分)		
G=2.9 土被り長(L2)(m) I=1 総注入量:500kl以下			H=4800 【F】注入材料(L) J=1 -		

施工単価表

薬液注入工(二重管ストレーナ)
複相方式(2セット)

S0740
総削孔長=4.8m

単第0 -0084 表

頁0 -0142

1
本 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.093	人			1*0.0933
特殊作業員	0.280	人			3*0.0933
普通作業員	0.187	人			2*0.0933
土質安定注入薬剤 溶液型無機瞬結タイプ	342.000	L			
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.187	日			2*0.0933
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5〜20L/min×2圧力9.8MPa	0.187	日			2*0.0933
諸雑費	22	%			#09
*** 単位当たり ***	1	本			
A=3 複相方式(2セット) C=3.6 砂質土の削孔長(m) E=342 1本当り注入量(Qs)(L/本)			B=1.2 礫質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) F=28 削孔時間(T2)(分)		
G=3.6 土被り長(L2)(m) I=1 総注入量:500kl以下			H=4800 【F】注入材料(L) J=1 -		

施工単価表

注入設備据付・解体工(車上)

SG1D0039004

単第0 -0085 表

頁0 -0143

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	2.0	人			
特殊作業員	2.6	人			
普通作業員	3.7	人			
機-01_トラック(クレーン装置付)運転 ベーストラック4〜4.5t積_吊能力2.9t	14.5	時間			単第0-0086 表
トラック 普通型 4〜4.5t積	3.000	日			2*1.5 供用日の割増率 α
諸雑費	1	式			
トラック損料(注入時)	3.754	日			単第0-0087 表
*** 単位当たり ***	1	現場			
A=10.27 総注入量(kL) C=12 1日当り施工本数(本)			B=0.342 1本当り注入量(kL/本) D=1.5 供用日の割増率 α		

施工単価表

機-01_トラック(クレーン装置付)運転
ベーストラック4〜4.5t積_吊能力2.9t

S9056

単第0 -0086 表

頁0 -0144

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
運転手(特殊)	0.17	人			
軽油 バトロール給油, 2〜4KL積載車給油	5.30	L			
トラック クレーン装置付 ベーストラック4〜4.5t積吊能力2.9t	1	時間			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	時間			
A=4 ベーストラック4〜4.5t積_吊能力2.9t C=0 特殊運転手数量(人/h) 省略=自動計算			B=0 労務単価の夜間等割増率 D=0 燃料消費量 (L/h) 標準=省略		

施工単価表

トラック損料(注入時)

SG1E0039001

単第0 -0087 表

頁0 -0145

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
トラック クレーン装置付 ベーストラック4〜4.5t積吊能力2.9t	1	日			
トラック 普通型 4〜4.5t積	1	日			
*** 単位当たり ***	1	日			

施工単価表

圧入掘削積込み工

SG1D0602001

単第0 -0088 表

頁0 -0146

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.150	人			
特殊作業員	0.150	人			
普通作業員	0.300	人			
機-01_圧入機運転 揺動圧入機 呼び径 1,500mm	0.9	時間			単第0-0089 表
機-01_ドラグライン及びクラムシェル運転 06t_油圧クラムシェル テレスコピック バケット容量(平積0.15〜0.2m3)	0.474	時間			単第0-0090 表 0.9/1.9
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊, オペレータ付 排1〜3, 2011, 2014	0.150	日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=2 砂質土 C=1 呼び径 1,500mm E=5100 【F】 圧入機損料(時間)			B=3 適用範囲 N≦30 D=1 揺動圧入機 F=7.4 圧入機の燃料消費量(L/時間)		

施工单価表

頁0 -0147

機-01_圧入機運転

SM01G0001

單第0 -0089 表

呼び径 1,500mm

時間 当り

[illegible]

施工单価表

頁0 -0148

機-01_ドラグライン及びクラムシエル運転

SM0102040

單第0 -0090 表

061 油圧クラムシェル テレスコピック バケット容量(平積)0.15~0.2m³

時間 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0149

圧入掘削積込み工

SG1D0602001

單第0 -0091 表

呼び径 1,500mm

礫質土(礫徑200mm以下)	
----------------	--

1	m	当り
---	---	----

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.167	人			
特殊作業員	0.167	人			
普通作業員	0.333	人			
機-01_圧入機運転 揺動圧入機 呼び径 1,500mm	1.0	時間			単第0-0089 表
機-01_ドラグライン及びクラムシェル運転 061_油圧クラムシェル テレスコピック バケット容量(平積)0.15~0.2m ³)	0.526	時間			単第0-0090 表 1/1.9
〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊,オペレータ付 排1~3,2011,2014	0.167	日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=3 礫質土(礫径200mm以下) C=1 呼び径 1,500mm E=5100 【F】圧入機損料(時間)			B=3 適用範囲 N≤30 D=1 揺動圧入機 F=7.4 圧入機の燃料消費量(L/時間)		

施工単価表

頁0 -0150

ケーシング溶接工

SG1D0602002

單第0 -0092 表

呼び径 1,500mm

1 箇所 当り

[illegible]

施工単価表

ケーシング溶接工

SG1E0602001

單第0 -0093 表

頁0 -0151

1	m	当り
---	---	----

[illegible]

施工单価表

ケーシング引き上げ工

SG1D0602003

單第0 -0094 表

頁0 -0152

呼び径 1,500mm

引上げ延長

1 箇所 当り

[illegible]

施工単価表

ケーシング引上げ工
呼び径 1,500mm

SG1E0602002

単第0 -0095 表

頁0 -0153

揺動圧入機

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.62	人			
特殊作業員	0.62	人			
普通作業員	1.24	人			
機-01_圧入機運転 揺動圧入機 呼び径 1,500mm	5.0	時間			単第0-0089 表
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊, オペレータ付 排1〜3, 2011, 2014	0.62	日			
諸雑費	1	式			
1m当り(計/10m)					
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 呼び径 1,500mm C=5100 【F】圧入機損料(時間)			B=1 揺動圧入機 D=7.4 圧入機の燃料消費量(L/時間)		

施工単価表

ケーシング撤去工
呼び径 1,500mm

SG1D0602004

単第0 -0096 表

頁0 -0154

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.07	人			
特殊作業員	0.07	人			
普通作業員	0.07	人			
トラック運転 021_クレーン装置付 ベーストラック4t級 吊能力2.9t	0.53	時間			単第0-0097 表
ケーシング切断工	21.912	m			単第0-0098 表
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	箇所			
A=1 呼び径 1,500mm			B=4.3 ケーシング撤去長(m)		

施工単価表

頁0 -0155

トラック運転

SM0103020

單第0 -0097 表

時間 当り

021_クレーン装置付

ベーストラック4t級 吊能力2.9t

1

時間 当り

[illegible]

施工单価表

頁0 -0156

ケーシング切断工

SG1E0602003

單第0 -0098 表

1 m 当り

1

m	当り
---	----

[illegible]

施工単価表

底盤コンクリート打設工

SG1D0603001

単第0 -0099 表

頁0 -0157

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.26	人			
特殊作業員	0.26	人			
普通作業員	0.52	人			
水中コンクリート 30-18-20N	10.4	m3			
諸雑費	2	%			#09
1m3当り					
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=2 地下水位以下等の場合 C=1 -			B=8100 水中コンクリート【登C】(m3)		

施工単価表

機械設置撤去工

SG1D0604001

単第0 -0100 表

頁0 -0158

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.17	人			
特殊作業員	0.17	人			
普通作業員	0.34	人			
機-01_圧入機運転 揺動圧入機 呼び径 1,500mm	1.4	時間			単第0-0101 表
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊, オペレータ付 排1〜3, 2011, 2014	0.17	日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	回			
A=1 呼び径 1,500mm C=1 【F】圧入機損料(時間)			B=1 揺動圧入機 D=7.4 圧入機の燃料消費量(L/時間)		

施工单価表

頁0 -0159

機-01_圧入機運転

SM01G0001

單第0 -0101 表

時間 当り

搖動壓入機

呼び径 1,500mm

[illegible]

施工単価表

頁0 -0160

うわ水排水工

SG1D0607001

單第0 -0102 表

箇所 当り

1000

[illegible]

施工単価表

スライム処理工

SG1D0608001

單第0 -0103 表

頁0 -0161

箇所 当り

[illegible]

施工单価表

円形覆工板設置工

SG1D0609001

單第0 -0104 表

頁0 -0162

呼び径 1,500mm

箇所 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0163

円形覆工板撤去工
呼び径 1,500mm

SG1D0609002

单第0 -0105 表

箇所 当り

[illegible]

施工单価表

頁0 -0164

円形覆工板開閉工
呼び径 1,500mm

SG1D0609003

单第0 -0106 表

回 当り

[illegible]

施工単価表

円形覆工板, 修理費及び損耗費
1500

V000000700

単第0 -0107 表

頁0 -0165

【M-132】

1

式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
円形覆工板賃料 φ 1500 T-25 供用日1〜3ヶ月	1	月			
円形覆工板賃料 φ 1500 T-25 供用日6〜12ヶ月	1	月			
円形覆工板, 修理費及び損耗費 φ 1500 T-25	3	枚			
*** 単位当たり ***	1	式			

施工単価表

圧入掘削積込み工
呼び径 2,000mm

SG1D0602001

単第0 -0108 表

頁0 -0166

砂質土

1

m 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.150	人			
特殊作業員	0.150	人			
普通作業員	0.300	人			
機-01_圧入機運転 揺動圧入機 呼び径 2,000mm	0.9	時間			単第0-0109 表
機-01_ドラグライン及びクラムシェル運転 06t_油圧クラムシェル テレスコピック バケット容量(平積0.6m3)	0.474	時間			単第0-0110 表 0.9/1.9
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊, オペレータ付 排1〜3, 2011, 2014	0.150	日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=2 砂質土 C=3 呼び径 2,000mm E=5100 【F】 圧入機損料(時間)			B=3 適用範囲 N≦30 D=1 揺動圧入機 F=7.4 圧入機の燃料消費量(L/時間)		

施工単価表

頁0 -0167

機-01_圧入機運転

SM01G0001

單第0 -0109 表

搖動壓入機

呼び径 2,000mm

時間 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0168

機-01_ドラグライン及びクラムシェル運転

SM0102040

單第0 -0110 表

061_油圧クラムシエル テレスコピック

バケット容量(平積0.6m³)

時間 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0169

圧入掘削積込み工
呼び径 2,000mm

SG1D0602001
礫質土(礫径200mm以下)

單第0 -0111 表

1	m	当り
---	---	----

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.167	人			
特殊作業員	0.167	人			
普通作業員	0.333	人			
機-01_圧入機運転 揺動圧入機 呼び径 2,000mm	1.0	時間			単第0-0109 表
機-01_ドラグライン及びクラムシェル運転 061_油圧クラムシェル テレスコピック バケット容量(平積0.6m ³)	0.526	時間			単第0-0110 表 1/1.9
〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊,オペレータ付 排1〜3,2011,2014	0.167	日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=3 礫質土(礫径200mm以下) C=3 呼び径 2,000mm E=5100 【F】圧入機損料(時間)			B=3 適用範囲 N≤30 D=1 揺動圧入機 F=7.4 圧入機の燃料消費量(L/時間)		

施工単価表

頁0 -0170

ケーシング溶接工
呼び径 2,000mm

SG1D0602002

單第0 -0112 表

1 箇所 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0171

ケーシング引上げ工

SG1D0602003

單第0 -0113 表

1	箇所	当り
---	----	----

呼び径 2,000mm

引上げ延長	
-------	--

[illegible]

施工単価表

頁0 -0172

ケーシング引き上げ工

SG1E0602002

單第0 -0114 表

1 m 当り

呼び径 2,000mm

搖動壓入機

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.62	人			
特殊作業員	0.62	人			
普通作業員	1.24	人			
機-01_圧入機運転 揺動圧入機 呼び径 2,000mm	5.0	時間			単第0-0109 表
〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊, オペレータ付 排1〜3, 2011, 2014	0.62	日			
諸雑費	1	式			
1m当り(計/10m)					
*** 単位当たり ***	1	m			
A=3 呼び径 2,000mm C=5100 【F】圧入機損料(時間)			B=1 揺動圧入機 D=7.4 圧入機の燃料消費量(L/時間)		

施工単価表

ケーシング撤去工
呼び径 2,000mm

SG1D0602004

単第0 -0115 表

頁0 -0173

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.07	人			
特殊作業員	0.07	人			
普通作業員	0.07	人			
トラック運転 021_クレーン装置付 ベーストラック4t級 吊能力2.9t	0.53	時間			単第0-0097 表
ケーシング切斷工	12.043	m			単第0-0098 表
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	箇所			
A=3 呼び径 2,000mm			B=1.44 ケーシング撤去長 (m)		

施工単価表

機械設置撤去工
呼び径 2,000mm

SG1D0604001

単第0 -0116 表

頁0 -0174

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.17	人			
特殊作業員	0.17	人			
普通作業員	0.34	人			
機-01_圧入機運転 揺動圧入機 呼び径 2,000mm	1.4	時間			単第0-0117 表
<作>ラフデレインクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊, オペレータ付 排1~3, 2011, 2014	0.17	日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	回			
A=3 呼び径 2,000mm C=1 【F】圧入機損料(時間)			B=1 揺動圧入機 D=7.4 圧入機の燃料消費量(L/時間)		

施工単価表

頁0 -0175

機-01_圧入機運転

SM01G0001

單第0 -0117 表

1

時間 当り

搖動壓入機

[illegible]

施工单価表

頁0 -0176

円形覆工板設置工

SG1D0609001

單第0 -0118 表

1

箇所 当り

呼び径 2,000mm

[illegible]

施工単価表

頁0 -0177

円形覆工板撤去工
呼び径 2,000mm

SG1D0609002

单第0 -0119 表

1 箇所 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0178

円形覆工板開閉工
呼び径 2,000mm

SG1D0609003

單第0 -0120 表

1 回 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0179

円形覆工板，修理費及び損耗費
2000

V000000900

單第0 -0121 表

1 式 当り

[illegible]

施工单価表

頁0 -0180

仮設材等(鋼矢板, H鋼, 覆工板, 敷鉄板等)運搬
運搬距離 10km 製品

S1000007

單第0 -0122 表

1 式 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0181

基本運賃
運搬距離 10km

S1000009
製品長 12m以内 運搬質量 23.3t

單第0 -0123 表

式 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0182

積込み, 取卸しに要する費用

S1000009

單第0 -0124 表

式 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0183

仮設材等(鋼矢板, H鋼, 覆工板, 敷鉄板等)運搬	S1000007
運搬距離 10km	製品長 12m以内

單第0 -0125 表

1 式 当り

[illegible]

施工单価表

頁0 -0184

基本運賃 S1000009
運搬距離 10km 製品長 12m以内 運搬質量 2t

單第0 -0126 表

1 式 当り

[illegible]

施工単価表

積込み, 取卸しに要する費用

S1000009

單第0 -0127 表

頁0 -0185

式 当り

[illegible]

施工单価表

本管テレビカメラ車調査

V000002900

單第0 -0128 表

頁0 -0186

m 当り

[illegible]

施工単価表

本管テレビカメラ調査工

V000002500

單第0 -0129 表

頁0 -0187

1	m	当り
---	---	----

[illegible]

施工单価表

本管テレビカメラ搭載車運転工

V000002700

單第0 -0130 表

頁0 -0188

1 目 当り

[illegible]

施工单価表

頁0 -0189

報告書作成工

V000002800

單第0 -0131 表

1	m	当り
---	---	----

[illegible]

見積等積算参考資料

コード	名称・規格1・規格2	単 位	単 価
F00000400	埋設シート	m	94
F00000500	転落防止ハシゴ	個	23,800
F00000600	小型マンホール	組	50,600
F00000700	内副官用マンホール継手	個	29,500
F00000800	内副官用固定バンド	個	3,010
F000002200	曲管 15°	個	43,500
F000002300	曲管 22°	個	46,900
F000004100	推進工法用硬質塩ビ管 先導管・標準管	本	19,300
F000004200	推進工法用硬質塩ビ管 最終管	本	11,400
F000004400	汚泥吸引車損料	時間	3,650
F000004500	円形覆工板賃料 1500 供用日1～3ヶ月	月	24,600
F000004600	円形覆工板賃料 1500 供用日6～12ヶ月	月	16,050
F000004700	円形覆工板、修理費及び損耗費 1500 供用日6～12ヶ月	枚	8,700
F000004800	円形覆工板賃料 2000 供用日1～3ヶ月	月	38,950
F000004900	円形覆工板賃料 2000 供用日6～12ヶ月	月	25,400
F000005100	円形覆工板、修理費及び損耗費 2000 供用日6～12ヶ月	枚	13,800
F000005100	刃先製作取付費 1500	個	44,100
F000005200	刃先製作取付費 2000	個	57,600

見積等積算参考資料

コード	名称・規格 1・規格 2	単 位	単 価
F000005300	鋼製ケーシング存置 2000	m	288, 000
F000005500	鋼製ケーシング存置 1500	m	234, 000
F000005400	仮設ケーシング損料 2000	回	36, 900
F000005600	仮設ケーシング損料 1500	回	29, 500
F000007900	建設汚泥処理費	m3	20, 000
F000003700	滑剤	L	10
F000003800	推進機等損料 立坑	日	65, 500
F000003900	推進機等損料 固定部	式	4, 255
F000004000	推進機等損料	m	181
F000004300	泥水調整剤	k g	4, 980
F000004600	止水器 200	組	34, 500
F000004700	電力料	kwh	41. 04
F000004800	土質安定注入薬剤	L	58
F0000005100	圧入機損料（揺動式） 1500～2000	時間	19, 400
F0000008100	水中コンクリート 30-18-20N	m3	27, 200
F000003800	本管テレビカメラ搭載車	m3	15, 112
F000003900	カラーマンホール塗装	組	129, 600
F000008500	借地料	式	383, 200
F0000000001	圧入機械料	台	19, 400