

計 算 総 括 表

No. 1

名 称	実 施 ・ 元 設 計	
作業土工		
床掘	土工数量総括表より 200.4	200 m ³
埋戻	土工数量総括表より 109.0	110 m ³
残土運搬	上記、床掘・埋戻数量より $200.4 - (109.0/0.9) = 79.3$	80 m ³
残土運搬	下記、管路土工 機械掘削と管路土工 埋戻工、管基礎工 基礎工より $66.9 - 54.6 - 0.99 = 11.3$	10 m ³
残土等処分	上記、残土運搬より $79.3 + 11.3 = 90.6$	90 m ³
側溝工		
横断部 自由勾配側溝	排水工数量総括表より 600×800 5.1	5 m
横断部 自由勾配側溝	排水工数量総括表より 600×1300 3.4	3 m
自由勾配側溝	排水工数量総括表より 600×900 3.7	4 m
自由勾配側溝	排水工数量総括表より 600×1000 13.0	13 m
自由勾配側溝	排水工数量総括表より 600×1100 14.0	14 m
自由勾配側溝	排水工数量総括表より 600×1200 10.0	10 m
自由勾配側溝	排水工数量総括表より 600×1300 6.0	6 m
調整コンクリート	排水工数量総括表より $3.3 \times 1.06 = 3.498$	3 m ³
U字型側溝	排水工数量総括表より PU3-300B再設置 1.3	1 m
側溝蓋		
コンクリート蓋	排水工数量総括表より 600型 37.7	38 枚
グレーチング蓋	排水工数量総括表より 600型 9.3	9 枚
グレーチング蓋盗難防止金具	排水工数量総括表より	9 枚
グレーチング蓋盗難防止金具設置費	排水工数量総括表より $9 \times 2 = 18$	18 箇所
覆工板	排水工数量総括表より 600×1000 4.3	4 枚
コンクリート蓋	排水工数量総括表より PC4-300 2.6	3 枚
集水樹工		
集水樹	排水工数量総括表より M1-B800×L800×H1000 2.0	2 基
集水樹	排水工数量総括表より M1-B800×L800×H1400 1.0	1 基
グレーチング蓋	排水工数量総括表より SG3-B800×L800 3.0	3 枚組
構造物撤去工		
Co構造物取壊し・運搬・処分 二次製品	雑工数量総括表より 二次製品 $0.6 + 0.1 + 0.4 = 1.1$	1 m ³
Co舗装切断	雑工数量総括表より 3.8	4 m
Co構造物取壊し・運搬・処分 無筋構造物	雑工数量総括表より 無筋構造物 $0.7 + 2.0 = 2.7$	3 m ³
As舗装切断	雑工数量総括表より t=15cm以下 68.2	68 m
As舗装版破碎	雑工数量総括表より 146.6	150 m ²
As殻運搬	上記より $146.6 \times 0.05 = 7.3$	7 m ³
As殻処分	上記より 7.3	7 m ³

管路土工		
舗装版切断	土工数量計算書（その１）より 53.3	53 m
舗装版破碎積込	土工数量計算書（その１）より 24.9	25 m ²
運搬	土工数量計算書（その１）より 1.2	1 m ³
処分費	土工数量計算書（その１）より 1.2	1 m ³
機械掘削	土工数量計算書（その２）より 66.9	70 m ³
埋戻工	土工数量計算書（その２）より 7.3+47.3=54.6	50 m ³
発生土運搬工	土工数量計算書（その２）とより 54.6+0.99=55.59	60 m ³
管布設工		
硬質塩化ビニル管撤去工	管布設工数量計算書より 12.79	13 m
既設本管運搬	管布設工数量計算書より 0.09	0.09 t
既設本管処分費（t）	管布設工数量計算書より 0.09	0.09 t
硬質塩化ビニル管設置工	管布設工数量計算書より 11.22	11 m
マンホール用可とうジョイント設置工	管布設工数量計算書より	3 箇所
標示シート W=150mm	管布設工数量計算書より 11.05	11 m
標示テープ W=50mm	管布設工数量計算書より 4.1	4 m
管基礎工		
基礎工（改良土）	管布設工数量計算書より 0.99	1 m ³
砕石基礎工（下水道）	管布設工数量計算書より 1.49	1 m ³
管路土留工		
軽量鋼矢板建込工 H=3.0m W=333 0.2BH	土留工数量計算書（その１）より 26.65	27 m
軽量鋼矢板引抜工 H=3.0m W=333 0.2BH	土留工数量計算書（その１）より 26.65	27 m
軽量金属支保材設置工（2段）	土留工数量計算書（その１）より 26.65	27 m
軽量金属支保材撤去工（2段）	土留工数量計算書（その１）より 26.65	27 m
仮設鋼材損料	仮設鋼材損料計算書より	1 式
組立マンホール工		
組立マンホール撤去 Co構造物取壊し・運搬・処分 二次製品	1号マンホール組立表より 0.7068	1 m ³
底部工（組立式1号）インバートのみ 既設m24	1号マンホール組立表より 打替え 1箇所	1 箇所
底部工（組立式1号）インバートあり・砕石 新設m23	1号マンホール組立表より 新設 1箇所	1 箇所
組立マンホール設置 1号深さ3m以下	1号マンホール組立表より	1 箇所
鉄筋コンクリート組立1号マンホールⅠ種 底版 H=150	1号マンホール組立表より	1 個
鉄筋コンクリート組立1号マンホールⅠ種 管取付け壁 900×1800	1号マンホール組立表より	1 個
鉄筋コンクリート組立1号マンホールⅠ種 斜壁 600×900×600	1号マンホール組立表より	1 個
調整リング φ600 H=100（新設 m23）	1号マンホール組立表より	1 個

受枠変形防止金具 φ600用 高流動性無収縮超早強モルタル含む	1号マンホール組立表より		1 箇所
人孔鉄蓋 除雪車対策 T-25	1号マンホール組立表より		1 組
マンホール削孔費 1号(1種) 塩ビ管用径200用	1号マンホール組立表より		2 箇所
取付管布設工			
既設取付管運搬	接続柵設置及び取付管工数量計算書(諸数値編)より	0.004	0.01 t
既設取付管処分費(t)	接続柵設置及び取付管工数量計算書(諸数値編)より	0.004	0.01 t
取付管布設および支管取付工 管径 100mm	接続柵設置及び取付管工数量計算書(諸数値編)より		1 箇所
舗装工			
下層路盤工 ARC-40 t=12cm	側溝: 舗装工数量総括表より 101.7 下水: 路面復旧工数量計算書より 24.9	101.7+24.9=126.6	127 m ²
上層路盤工 M-40 t=12cm	側溝: 舗装工数量総括表より 104.5 下水: 路面復旧工数量計算書より 24.9	104.5+24.9=129.4	129 m ²
表層工(側溝) ⑤密粒度アスコン(新20FH) t=5cm	側溝: 舗装工数量総括表より 107.2 下水: 路面復旧工数量計算書より 24.9	107.2+24.9=132.1	132 m ²
コンクリート舗装工			
コンクリート舗装	舗装工数量総括表より t=15cm	0.7	1 m ³
路盤工	舗装工数量総括表より t=15cm	4.7	5 m ²
区画線工			
区画線工	舗装工数量総括表より 実線 15cm	52.0	52 m
仮設工			
水替えポンプ据付撤去	側溝、下水道(新設・撤去)、汚水	4	4 箇所
水替えポンプ運転 作業時排水	日数算定表より 側溝: 13日 下水: 2日	13+2=15	15 日
汚水水替工	水替日数総括表 汚水より 臨時検査必要期間 7日		10 日
サクシヨンホース φ100 汚水管	汚水平面図より		61 m
交通管理工			
交通誘導警備員B	日数算定表より 側溝: 15×1=15		15.0 人
仮設材運搬費			
仮設材等の運搬	仮設鋼材損料計算書より 8.592+1.021=9.613 9.613×2=19.2		19.2 t
仮設材等の積み込み取卸し費 積み込み、取卸し(往復分)	仮設鋼材損料計算書より 8.592+1.021=9.613		9.6 t

[illegible]

計算対照番号 及び名称		CA				計算対照番号 及び名称		RA			
測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
NO. 0		4. 7				NO. 0		2. 6			
NO. 0+4. 5	4. 50	5. 0	4. 85	21. 8		NO. 0+4. 5	4. 50	2. 9	2. 75	12. 4	
NO. 1	15. 50	3. 3	4. 15	64. 3		NO. 1	15. 50	1. 7	2. 30	35. 7	
NO. 1+6. 70	6. 70	3. 0	3. 15	21. 1		NO. 1+6. 70	6. 70	1. 5	1. 60	10. 7	
NO. 2	13. 30	2. 8	2. 90	38. 6		NO. 2	13. 30	1. 4	1. 45	19. 3	
NO. 2+8. 2	8. 20	3. 2	3. 00	24. 6		NO. 2+8. 2	8. 20	1. 6	1. 50	12. 3	
NO. 2+12. 75	4. 55	3. 2	3. 20	14. 6		NO. 2+12. 75	4. 55	1. 6	1. 60	7. 3	
NO. 2+17. 20	4. 45	2. 7	2. 95	13. 1		NO. 2+17. 20	4. 45	1. 3	1. 45	6. 5	
			合計	198. 1					合計	104. 2	

一般計算書

種 別：作業土工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
床掘	暗渠 600 (500) × 650 L=7.0m 表層 上層路盤 下層路盤 床掘 0.13m² 埋戻し 0.57m² プランニメーター法による	
	0.13 × 7.0 = 0.91	1.0 m ³
埋戻し	0.57 × 7.0 = 3.99	4.0 m ³

排水工数量総括表

[illegible]

雜 工 数 量 総 括 表

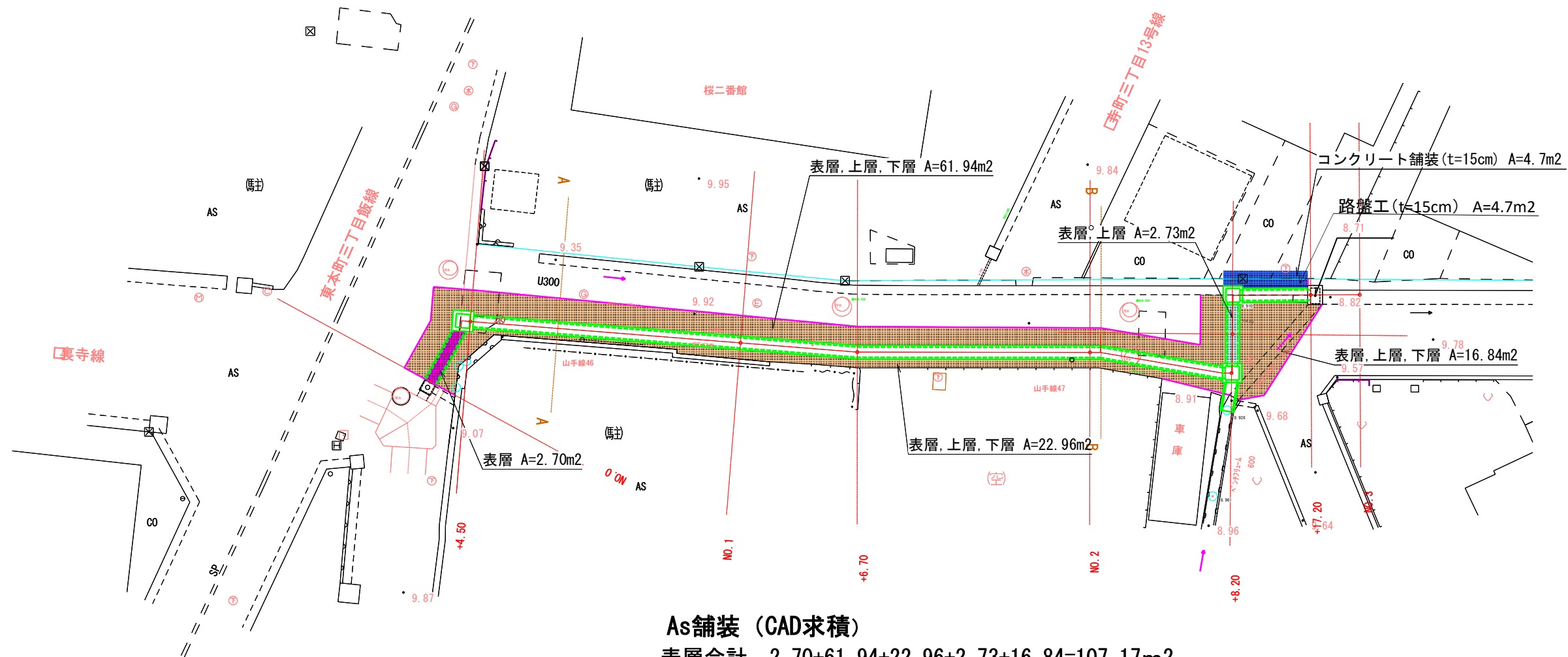
[illegible]

舗 装 工 数 量 総 括 表

[illegible]



舗装面積算定図



As舗装 (CAD求積)

表層合計 2.70+61.94+22.96+2.73+16.84=107.17m²

上層合計 61.94+22.96+2.73+16.84 =104.47m²

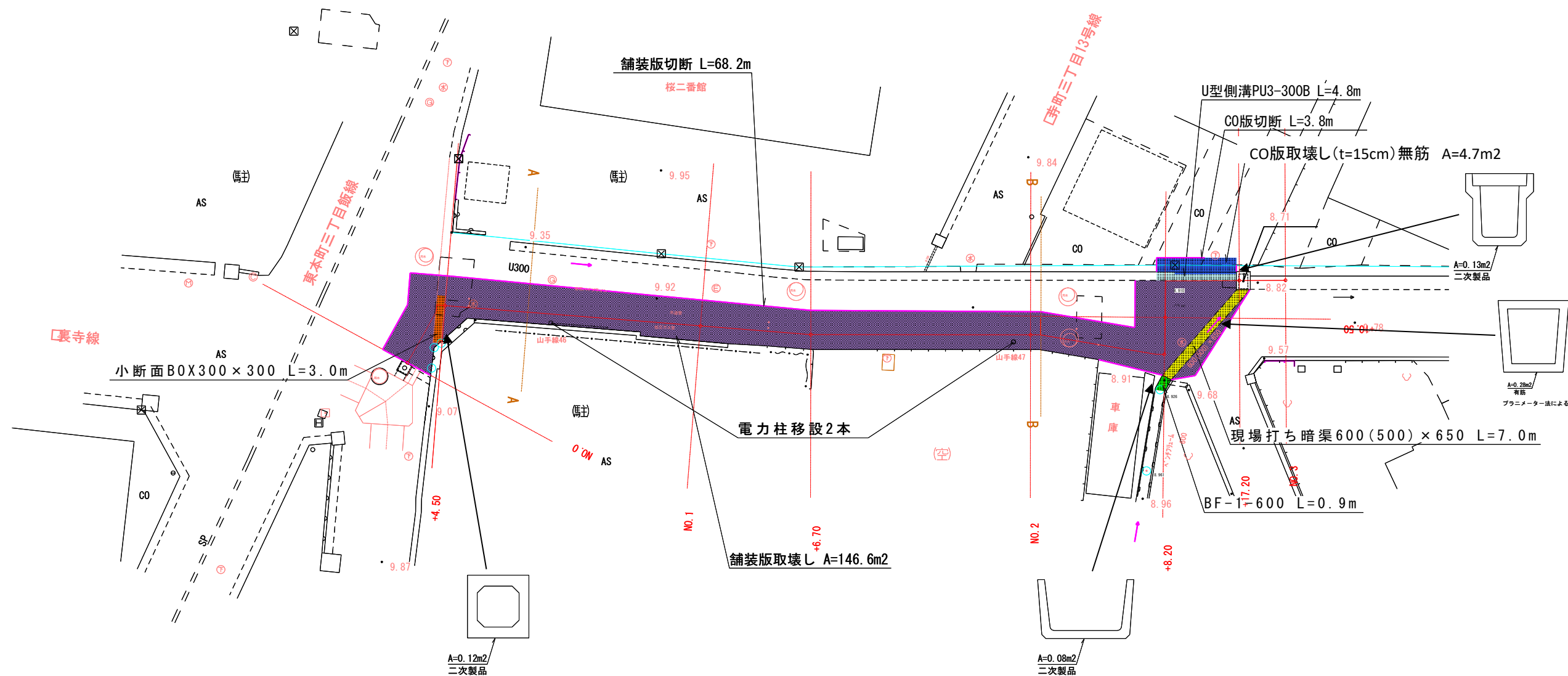
下層合計 61.94+22.96+16.84 =101.74m²

Co舗装 (CAD求積) A=4.7m²

路盤工 A=4.7m²



取 壊 し 平 面 図



日数算定表

工 種 名	種 別	細 別	日当 作業 量	単位	積算 数量	日数	水替	交通 誘導	図書	番 通 号 頁
土工	床掘	1m以上2m未満、土留め無し		m3	200.4		○	○		
土工	埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満		m3	109.0		○	○		
排水工	U型側溝	L＝600mm 60kgを超え300kg/個以下		m	1.3		○	○		
排水工	コンクリート工	無筋・鉄筋構造物人力打設		m3	3.3		○	○		
排水工	自由勾配側溝	1,000を超え2,000kg/個以下		m	51.8		○	○		
排水工	自由勾配側溝	2,000を超え2,900kg/個以下		m	3.4		○	○		
排水工	蓋版	コンクリート・鋼製40kg/枚以下		枚	9.0			○		
排水工	蓋版	コンクリート・鋼製40を超え170kg/枚以下		枚	37.7			○		
排水工	集水桝+基礎砕石	1,600を超え2,200以下		基	2.0		○	○		
排水工	集水桝+基礎砕石	2,200を超え2,800以下		基	1.0		○	○		
舗装工	下層路盤	車道・路肩部		m2	101.7			○		
舗装工	上層路盤（粒度調整砕石）	車道・路肩部		m2	104.5			○		
舗装工	基層・中間層・表層	車道路肩部1.4m未満50mm以下		m2	107.2			○		
舗装工	コンクリート工	無筋・鉄筋構造物人力打設		m3	0.7			○		
区画線工	ペイント式・車載式	実線15cm供用区間		m	52.0			○		
取壊工	舗装版切断	アスファルト舗装版厚15cm以下		m	68.2			○		
取壊工	舗装版切断	コンクリート舗装版厚15cm以下		m	3.8			○		
取壊工	舗装版破碎（障害無し）	アスファルト舗装版騒音振動対策不要舗装版厚15cm以下		m2	146.6			○		
取壊工	舗装版破碎（障害無し）	コンクリート舗装版騒音振動対策不要舗装版厚15cm以下		m2	4.7			○		
取壊工	構造物とりこわし工	無筋構造物機械施工		m3	2.7		○	○		
取壊工	構造物とりこわし工	鉄筋構造物機械施工		m3	0.0		○	○		
取壊工	構造物とりこわし工	有筋構造物機械施工		m3	1.1		○	○		
				水替え工日数						
				交通誘導警備員日数						
仮設工	水替え工	日数1日単位切上げ			1	13	13			
仮設工	交通誘導警備員	日数0.5日単位切上げ			1	15.0	15.0			

管布設工数量計算書

[illegible]

※立坑部における土工等の数量は延長に換算し計上している。

土工数量計算書（その１）

路線 番号	人孔 番号	土工延長	土被り	平均 土被り	管外径	基礎厚さ	平均 掘削深	掘削幅	舗装版切断工				舗装殻掘削積込・処理					
									既設舗装 厚さ	t=15まで As	t=15まで Con	t=15まで Con+As	0.1BH・2tDT			0.2BH・4tDT		
		L4	h1:上流 h2:下流	H=(h1 +h2)/2	d	t3	H1=H +d+t3	W	t1	L5*2			As	Con	Con+As	As	Con	Con+As
		(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m³)	(m³)	(m³)	(m³)	(m³)	(m³)
82	m24 ～m23	13.10	2.27 2.28	2.28	0.216	0.25	2.746	0.90	As 0.05	24.2						11.8 0.6		
82																		
82	m24 m23（撤去）	2.55	2.27 2.31	2.29	0.216	0.25	2.756	0.90	As 0.05	5.1						2.3 0.1		
82	m23（撤去） m23（新設）	12.00	2.32 2.28	2.30	0.216	0.25	2.766	0.90	As 0.05	24.0						10.8 0.5		
合計		27.65								53.3						24.9 1.2		

土工数量計算書（その2）

※1:その他市道 2:1・2級市道 3:県道N4交通 4:県道N5-1交通 5:県道N5-2交通 6:県道N6-1交通
7:県道N6-2交通 8:県道N7交通 9:歩道部 10:私道(砂利) 11:私道(Con)

路線 番号	人孔 番号	土工 延長	平均 掘削深	掘削幅	掘削工・残土処理工						埋戻し工（ケース1）						埋戻し工（ケース2）				路床工				舗装復旧	
					舗装版 控除	埋設管 控除	0.10BH +2tDT	0.20BH +4tDT	0.35BH +10tDT	人 力 +2tDT		埋戻し 厚さ	埋設管 控除	0.10BH +2tDT	0.20BH +4tDT	0.35BH +10tDT	人 力	埋戻し 厚さ	0.10BH +2tDT	0.20BH +4tDT	0.35BH +10tDT	路床 厚さ	0.10BH +2tDT	0.20BH +4tDT	0.35BH +10tDT	厚さ
					L4 (m)	H1 (m)	W (m)	v1 (m³)	$v2=\pi/4$ * d^2*L4	$V1=W*H1*L4-v1-v2$				H2= d+0.1	$v2=\pi/4$ * d^2*L4	$V2=W*H2*L4-v2$				H3 (m)	$V3=W*H3*L4$			H4 (m)	$V4=W*H4*L4$	
82	m24 ～m23	13.10	2.746	0.90	As 0.6			31.8				0.316	0.5		3.2			1.890		22.3		1				その他市道 0.290
82																										
82	m24 m23（撤去）	2.55	2.756	0.90	As 0.1	0.1		6.1				0.316			0.7			1.900		4.4		1				その他市道 0.290
82	m23（撤去） m23（新設）	12.00	2.766	0.90	As 0.5	0.4		29.0				0.316			3.4			1.910		20.6		1				その他市道 0.290
合計		27.65					0	66.9							7.3					47.3						

土留工数量計算書（その１）

路線 番号	人孔 番号	土留延長	平均 掘削深	掘削幅	掘削深区分						軽量金属支保工			備 考 (接続桝設置箇所数)
					平均掘削深						1 段	2 段	2 段	
					H1<=1.5m	H1<=2.0m	H1<=2.5m	H1<=3.0m	H1<=3.5m	H1<=3.8m	腹起し t=75mm	腹起し t=75mm	腹起し t=110mm	
		(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	
82	m24 ～m23	12.10	2.746	0.90				12.10				12.10		(0)
82														
82	m24 m23（撤去）	2.55	2.756	0.90				2.55				2.55		(0)
82	m23（撤去） m23（新設）	12.00	2.766	0.90				12.00				12.00		(1)
合計		26.65	上段:0.1BH使用 上段:0.2BH使用					26.65				26.65		

土留工数量計算書（その２）

路線 番号	人孔 番号	土留延長	平均掘削深	矢板長	掘削幅	仮設材使用区分						軽量金属支保工			備考
						輕量鋼矢板						1段	2段	2段	
						ℓ=1.5m (m)	ℓ=2.0m (m)	ℓ=2.5m (m)	ℓ=3.0m (m)	ℓ=3.5m (m)	ℓ=4.0m (m)	腹起し t=75mm (m)	腹起し t=75mm (m)	腹起し t=110mm (m)	
82	m24 ～m23	12.10	2.746	2.946	0.90				12.10				12.10		
82															
82	m24 m23（撤去）	2.55	2.756	2.956	0.90				2.55				2.55		
82	m23（撤去） m23（新設）	12.00	2.766	2.966	0.90				12.00				12.00		
合計		26.65		上段：0.1BH使用 上段：0.2BH使用					26.65				26.65		

1 号マンホール組立表

No. 1

[illegible]

接続柵設置及び取付管工数量計算書（諸数値編）

番号	設置区間	設置件数		本管径 (外径)	取付管径 (外径)	本管 掘削幅	本管 土被り	接続柵設置深さ		取付管 平均 掘削深	道路幅 (入力値)	側溝等 控除長 (0.5標準)	構造物 下越し 推進	土工延長	掘削幅	平均 掘削幅	水平距離	標示シート	支 管 (参考)				舗装版 切断延長
								φ 200	φ 300														
		φ 200	φ 300																				
		h<1.2m (件)	1.2m≦h<2.0m (件)					h'	h'		L1	L2	N	L3=L1-W/2 -L2+1.0	W1:上幅 W2:下幅	W'=(W1 +W2)/2	L4=L1 +0.75	L5= L1-L2	60°	90°	可とう ジョイント	異形 ソケット	
				d (m)	d' (mm)	W (m)	H (m)	h' (m)	h' (m)	H1=(H上段 +h)/2 (m)	L1 (m)	L2 (m)	N (箇所)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(個)	(個)	(個)	(個)	L9=L1 -L2-W/2 (m)
1	m24 ～m23																						
2																							
3																							
4																							
5																							
6	m24 m23 (撤去)																						
7	m23 (撤去) m23 (新設)	1		0.216	0.114		2.32 2.30													1			
8																							
9																							
10																							
11																							
12																							
13																							
14																							
15																							
16																							
17																							
18																							
19																							
	φ 100 φ 150	1																					
合計		1																		1			

※接続柵設置調査の結果、流入深h=1.2m以上となる場合はφ300とする。

接続桝設置及び取付管工数量計算書（土工編）

[illegible]

路面復旧工数量計算書（本管部分）

[illegible]

仮設鋼材損料計算書

1. 施工延長及び供用日数総括表

使用鋼材名	軽量金属支保工						合計	
	1段(75mm)		2段(75mm)		2段(110mm)		施工延長	供用日数
	施工延長	供用日数	施工延長	供用日数	施工延長	供用日数	(m)	(日)
軽量鋼矢板Ⅱ型 0=1.5m								
軽量鋼矢板Ⅱ型 0=2.0m								
軽量鋼矢板Ⅱ型 0=2.5m								
軽量鋼矢板Ⅱ型 0=3.0m			26.7	8.1			26.7	8.1
軽量鋼矢板Ⅱ型 0=3.5m								
軽量鋼矢板Ⅱ型 0=4.0m								
合計			26.7	8.1			26.7	8.1

2. 軽量鋼矢板数量及び損料計算

使用鋼材名	土留延長 A(m)	搬入数量・重量				損料計算			修理損耗費				計 (円)
		搬入数量	搬入枚数	単位重量	搬入重量	供用日数	単価	損料	転用回数	転用補正	単価	金額	
		B(m)	(枚)	(t/m)	(t)	(日)	(円)	(円)	n=A/B(回)	(n+1)/2	(円)	(円)	
軽量鋼矢板Ⅱ型 0=1.5m													
軽量鋼矢板Ⅱ型 0=2.0m													
軽量鋼矢板Ⅱ型 0=2.5m													
軽量鋼矢板Ⅱ型 0=3.0m	26.7	26.7	160	0.0179	8.592	8.1							
軽量鋼矢板Ⅱ型 0=3.5m													
軽量鋼矢板Ⅱ型 0=4.0m													
合計	26.7				8.592								

3. 軽量金属支保工数量及び損料計算

使用鋼材名	土留延長 A(m)	搬入数量・重量				損料計算			修理損耗費		計 (円)
		搬入数量	搬入枚数	単位重量	搬入重量	供用日数	単価	損料	単価	金額	
		B(m)	(組)	(t/組)	(t)	(日)	(円)	(円)	(円)	(円)	
軽量金属支保工(1段 75mm)											
軽量金属支保工(2段 75mm)	26.7	26.7	27	0.0378	1.021	8.1					
軽量金属支保工(2段 110mm)											
水圧ポンプ			1			8.1					
合計	26.7				1.021						

重量合計
9.613

損料合計

水替日数総括表

[illegible]

水替日数総括表 新設開削

[illegible]

水替日数総括表 撤去開削

[illegible]

水替日数総括表 汚水

[illegible]

工種別作業日数計算書

工種	種別	細別	日当り作業量	作業量	作業日数	水替 対象	損料 対象	備考
軽量鋼矢板Ⅱ型 0=3.0m使用区間（掘削深H1<=3.0m）（新設開削）								
土工								
舗装版切断工(As)	t≤15cm			24.2 m				
舗装版切断工(Con)	t≤15cm							
舗装版切断工(Con+As)	t≤15cm							
舗装版直接掘削積込	0.1BH							
舗装版直接掘削積込	0.2BH			11.8 m2				
掘削工	0.1BH						○	
埋戻し工(ケース1)	0.1BH+タンバ					○	○	
埋戻し工(ケース2)	0.1BH+タンバ						○	
掘削工				31.8 m3			○	
埋戻し工(ケース1)	0.2BH+タンバ（最大埋戻幅1m未満）			3.2 m3		○	○	
埋戻し工(ケース2)	0.2BH+タンバ（最大埋戻幅1m未満）			22.3 m3			○	
土留工								
軽量鋼矢板設置工	掘削深<=3.0m 0.1BH						○	
軽量鋼矢板撤去工	掘削深<=3.0m 0.1BH						○	
軽量鋼矢板設置工	掘削深<=3.0m 0.2BH			12.1 m			○	
軽量鋼矢板撤去工	掘削深<=3.0m 0.2BH			12.1 m			○	
支保工設置工	2段			12.1 m			○	
支保工撤去工	2段			12.1 m			○	
管基礎工								
砂基礎工	改良土 0.1BH					○	○	
碎石基礎工	CR40-0 0.1BH 山積み0.13m³					○	○	
砂基礎工	改良土 0.2BH			1.0 m3		○	○	
碎石基礎工	CR40-0 0.2BH 山積み0.28m³			10.0 m2		○	○	
管布設工								
塩ビ管布設工	VU200mm			12.1 m		○	○	
塩ビ管布設工	VU150mm					○	○	
マンホール工								
マンホール設置工	組立式1号			1 基		○	○	
マンホール設置工	塩ビ製φ300					○	○	
接続柵設置及び取付管工								
接続柵設置及び取付管工	塩ビ柵・取付管			1 箇所		○	○	
舗装復旧工								
下層路盤工	車道・路肩部			11.8 m2				
上層路盤工	車道・路肩部			11.8 m2				
基層工(t≤5cm)	車道路肩部1.4m未満50mm以下							
表層工(t≤5cm)	車道路肩部1.4m未満50mm以下			11.8 m2				
実日数								
1m当り実日数	接続柵設置及び取付管工を除く							
損料日数								
損料(供用)日数								
水替日数								

工種別作業日数計算書

工種	種別	細別	日当り作業量	作業量	作業日数	水替 対象	損料 対象	備考
軽量鋼矢板Ⅱ型 0=3.0m使用区間（掘削深H1<=3.0m）（撤去開削）								
土工								
舗装版切断工(As)	t≤15cm			29.1 m				
舗装版切断工(Con)	t≤15cm							
舗装版切断工(Con+As)	t≤15cm							
舗装版直接掘削積込	0.1BH							
舗装版直接掘削積込	0.2BH			13.1 m2				
掘削工	0.1BH						○	
埋戻し工(ケース1)	0.1BH+タンバ					○	○	
埋戻し工(ケース2)	0.1BH+タンバ						○	
掘削工				35.1 m3			○	
埋戻し工(ケース1)	0.2BH+タンバ（最大埋戻幅1m未満）			4.1 m3		○	○	
埋戻し工(ケース2)	0.2BH+タンバ（最大埋戻幅1m未満）			25.0 m3			○	
土留工								
軽量鋼矢板設置工	掘削深<=3.0m 0.1BH						○	
軽量鋼矢板撤去工	掘削深<=3.0m 0.1BH						○	
軽量鋼矢板設置工	掘削深<=3.0m 0.2BH			14.6 m			○	
軽量鋼矢板撤去工	掘削深<=3.0m 0.2BH			14.6 m			○	
支保工設置工	2段			14.6 m			○	
支保工撤去工	2段			14.6 m			○	
管基礎工								
砂基礎工	改良土 0.1BH					○	○	
碎石基礎工	CR40-0 0.1BH					○	○	
砂基礎工	改良土 0.2BH					○	○	
碎石基礎工	CR40-0 0.2BH					○	○	
管布設工								
塩ビ管布設工	VU200mm			14.6 m		○	○	
塩ビ管布設工	VU150mm					○	○	
マンホール工								
マンホール設置工	組立式1号					○	○	
マンホール設置工	塩ビ製φ300					○	○	
構造物取壊し工	既設マンホール撤去			0.71 m3		○	○	
接続桧設置及び取付管工								
接続桧設置及び取付管工	塩ビ桧・取付管					○	○	
舗装復旧工								
下層路盤工	車道路肩部			13.1 m2				
上層路盤工	車道路肩部			13.1 m2				
基層工(t≤5cm)	車道路肩部1.4m未満50mm以下							
表層工(t≤5cm)	車道路肩部1.4m未満50mm以下			13.1 m2				
実日数								
1m当り実日数	接続桧設置及び取付管工を除く							
損料日数								
損料(供用)日数								
水替日数								