

市道A第40号線道路改良工事

施工箇所 狭山市沢地内 市道A第40号線

数量計算書

狭山市都市建設部道路整備課

目 次

- [1] 数 量 總 括 表
- [2] 道 路 土 工
- [3] 排 水 構 造 物 工
- [4] 擁 壁 工
- [5] 構 造 物 撤 去 工
- [6] 舖 裝 工
- [7] 緣 石 工
- [8] 標 識 工
- [9] 区 画 線 工
- [1 0] 雨 水 管 渠 施 設
- [1 1] 单 位 数 量 計 算 書

1 数量 総括 表

数量総括表

工種	種別	細別	規格・寸法	単位	数量	積算用数量	摘要
道路土工							
	掘削工	掘削	土砂	m ³	151.9	150	
	盛土工	盛土	路体盛土	m ³	4.8	5	
		整地	敷均し	m ³	105.7	110	
	残土処理工	残土等処分	運搬処分	m ³	41.8	40	
排水構造物工							
	作業土工	床掘り	床掘（小規模）		8.9	9	
		埋戻し	W<1m	m ³	7.1	7	
	側溝工	長尺U型側溝	300×300	m	20.4	20	（一般部）
		〃	300×300	m	6.0	6	（横断部）
		〃	300×300	m	8.0	8	（出入口部）
		皿型側溝	450×100×600	m	72.3	72	（一般部）
		〃	450×100×600	m	8.0	8	（出入口部）
		L形側溝	450×105×600	m	8.4	8	（横断部）
	集水樹工	集水樹A	（□500×h1000）	箇所	2	2	集水樹A
		集水樹B	（□500×h600）	箇所	2	2	
		雨水集水樹浸透化	集水樹A	箇所	1	1	
擁壁工							
	柵板土留工	H鋼土留工	（1段）	m	70.4	70	
構造物撤去工							
	構造物取壊し工	舗装版破碎	As殻	m ²	119.6	120	
		ｺﾝｸﾘｰﾄ取壊し	無筋	m ³	2.3	2	

数量総括表

工種	種別	細別	規格・寸法	単位	数量	積算用数量	摘要
		コンクリート取壊し	有筋	m ³	0.9	1	
		歩車道境界ブロック撤去	処分	m	2.4	2	
	防護柵撤去工	防護柵撤去	コンクリート建込	m	1.2	1	
	運搬処理工	殻運搬処理	As殻	m ³	6.0	6	
		殻運搬処理	con殻（無筋）	m ³	2.4	2	
		殻運搬処理	con殻（有筋）	m ³	0.9	1	
舗装工							
	アスファルト舗装工						
	アスファルト舗装工	下層路盤工	(再生切込砕石:t=19cm)	m ²	345.7	346	
		上層路盤工	(再生粒調砕石:t=15cm)	m ²	345.7	346	
		不陸整正工	RC-40 25mm≦t<29mm	m ²	92.1	92	
		表層工(t=5cm)	再生密粒度アスコン(13)	m ²	437.4	437	
縁石工							
	縁石工	地先境界ブロック		m	3.5	4	
		歩車道境界ブロック	(切下げ)	m	1.2	1	
標識工							
	小型標識工	標識板	新設、広角プリズム	枚	1.0	1	
		標識柱	単柱式φ60.5	基	1.0	1	
区画線工							
	溶融式区画線	実線(白)	W=15cm	m	37.5	38	路側線
		実線(白)	W=45cm	m	10.2	10	ゼブラ
《雨水管渠施設》 管きよ工							

数量総括表

工種	種別	細別	規格・寸法	単位	数量	積算用数量	摘要
	管路土工	管路掘削	BH0. 20m3	m ³	29.7	30	
		管路埋戻A	再生砂	m ³	12.9	13	
		管路埋戻B	発生土	m ³	4.2	4	
		発生土処理	4tDt	m ³	25.5	26	
	管基礎工	砂基礎	再生砂	m ³	3.2	3	
	管布設工	硬質塩化ビニル管	φ250VU	m	35.4	35	
		強化プラスチック複合管	φ250FRPM	m	1.3	1	
マンホール工							
	組立マンホール工	組立1号マンホール設置工	1号人孔(浸透井)	箇所	1.0	1	
		組立1号マンホール材料費		式	1	1	
立坑工(ライナープレート)							
	ライナープレート式土留工及び土工	ライナープレート掘削土留	円形φ2000	m	3.1	3.1	
		ライナープレート埋戻	単粒4号	式	1	1	
		ライナープレート埋戻	発生土	m ³	1.8	2	
		ライナープレート撤去工	円形φ2000	m	3.1	3.1	
		ライナープレート損料	円形φ2000	式	1.0	1	
		発生土運搬処分	4tDt	m ³	7.7	8	
共通仮設費(積分)							
	運搬費	仮設材運搬費		t	0.670	0.670	
	技術管理費	土質試験費	六価クロム溶出試験	式	1	1	
交通誘導警備員							
	交通誘導警備員	交通誘導警備員B	昼間	人	6.0	6.0	

2 道 路 土 工

道路土工

掘削工 掘削 土砂 (土量計算書参照) 151.9 m³

盛土工 盛土 土砂 (土量計算書参照) 4.8 m³

〃 整地 土砂 (土量計算書参照) 105.7 m³

床堀工 床堀 土砂 (土量計算書参照) 8.9 m³ (排水構造物工
作業土工)

埋戻工 埋戻 土砂 (土量計算書参照) 7.1 m³ (排水構造物工
作業土工)

残土処理工

残土等処分 L=1.0km未満 掘削+床堀-(埋戻+盛土)÷0.9-整地 41.8 m³ DID無、東中跡地

掘削

土量計算書

NO. 1

測点	距離	断面	平均断面	体積	備考
NO. 0+4. 10					
	15. 90				
NO. 1					
	8. 52		0. 15	1. 28	
NO. 1+8. 52		0. 3			
	7. 17		0. 20	1. 43	
NO. 1+15. 69		0. 1			
	4. 31		0. 50	2. 16	
NO. 2		0. 9			
	6. 19		2. 35	14. 55	
IP. 1		3. 8			
	9. 46		2. 55	24. 12	
NO. 2+15. 65		1. 3			
	4. 35		1. 85	8. 05	
NO. 3		2. 4			
	8. 42		3. 85	32. 42	
IP. 2		5. 3			
	7. 21		4. 55	32. 81	
IP. 3		3. 8			
	4. 38		2. 60	11. 39	
NO. 4		1. 4			
	10. 84		1. 10	11. 92	
NO. 4+10. 84		0. 8			
	3. 56		1. 15	4. 09	
NO. 4+14. 40		1. 5			
	5. 60		0. 95	5. 32	
NO. 5		0. 4			
	6. 05		0. 30	1. 82	
NO. 5+6. 05		0. 2			
	5. 82		0. 10	0. 58	
EP					
合計	107. 78m			151. 94m ³	

測 点	距 離	断 面	平均断面	体 積	備 考
NO. 0+4. 10					
	15. 90				
NO. 1					
	8. 52				
NO. 1+8. 52					
	7. 17				
NO. 1+15. 69					
	4. 31				
NO. 2					
	6. 19				
IP. 1					
	9. 46				
NO. 2+15. 65					
	4. 35				
NO. 3					
	8. 42				
IP. 2					
	7. 21		0. 05	0. 36	
IP. 3		0. 1			
	4. 38		0. 10	0. 44	
NO. 4		0. 1			
	10. 84		0. 05	0. 54	
NO. 4+10. 84					
	3. 56		0. 25	0. 89	
NO. 4+14. 40		0. 5			
	5. 60		0. 25	1. 40	
NO. 5					
	6. 05		0. 10	0. 61	
NO. 5+6. 05		0. 2			
	5. 82		0. 10	0. 58	
EP					
合 計	107. 78m			4. 82m ³	

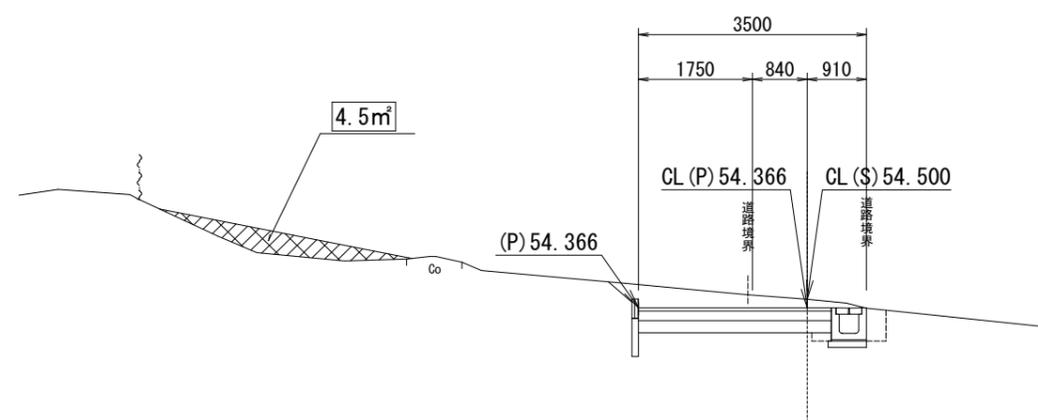
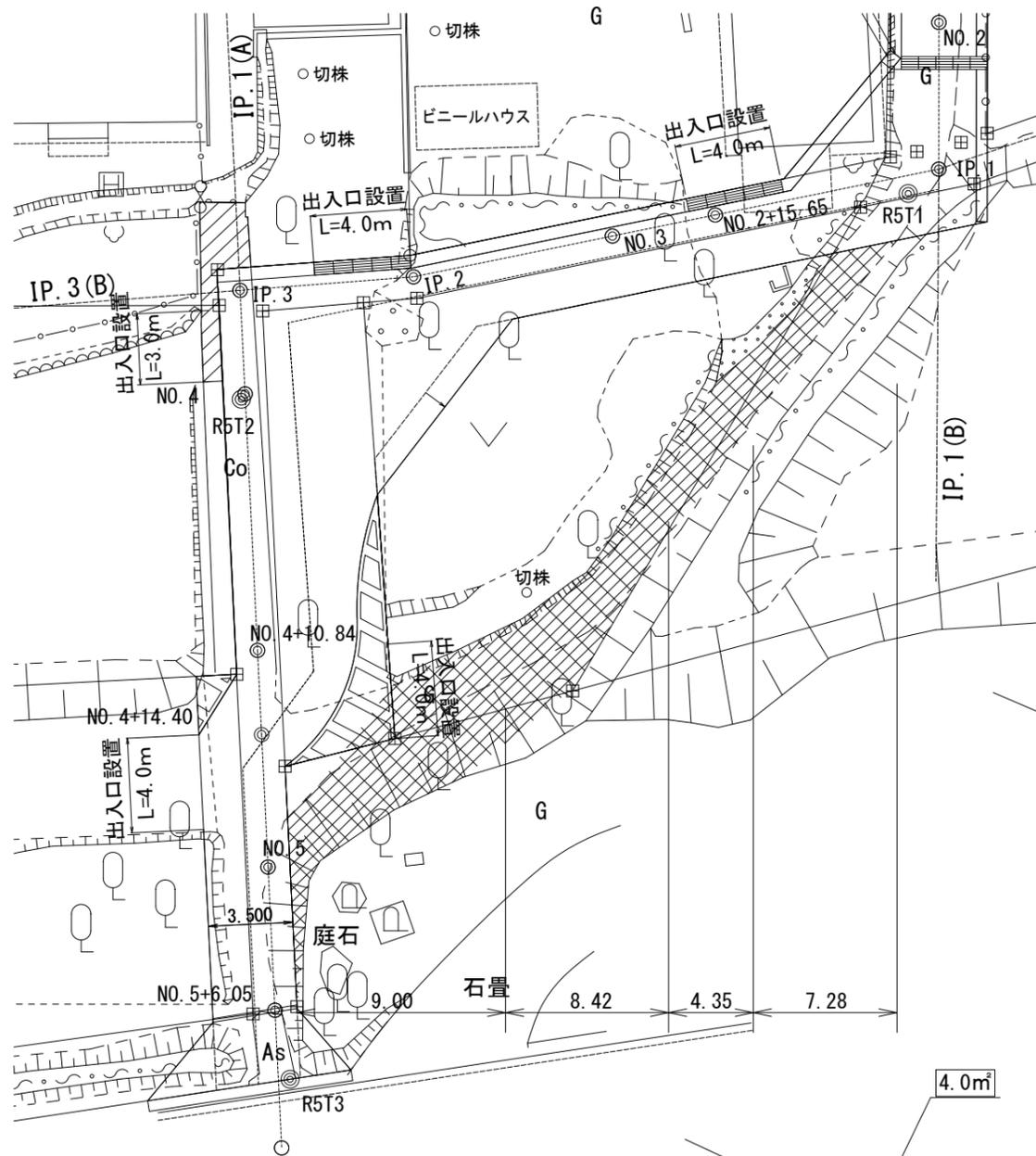
盛土(敷均し)

S=1/free

NO. 2+15.65

GH=54.50

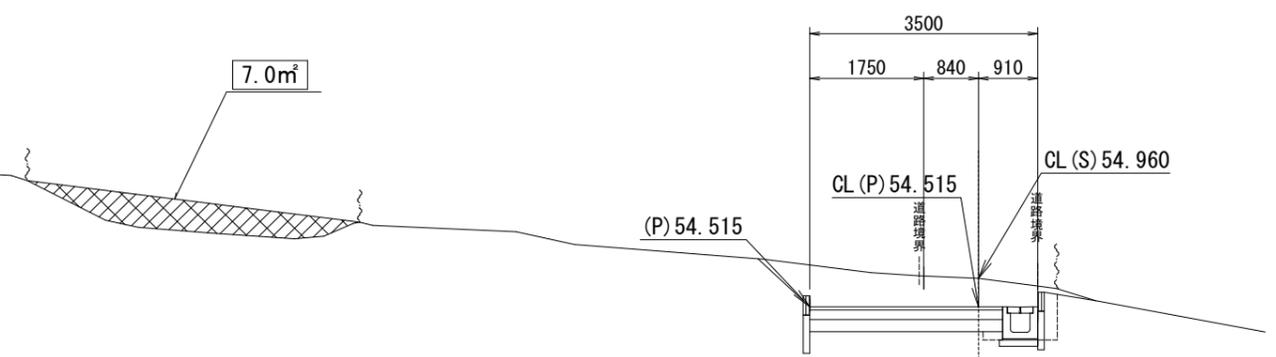
FH=54.366



NO. 3

GH=54.96

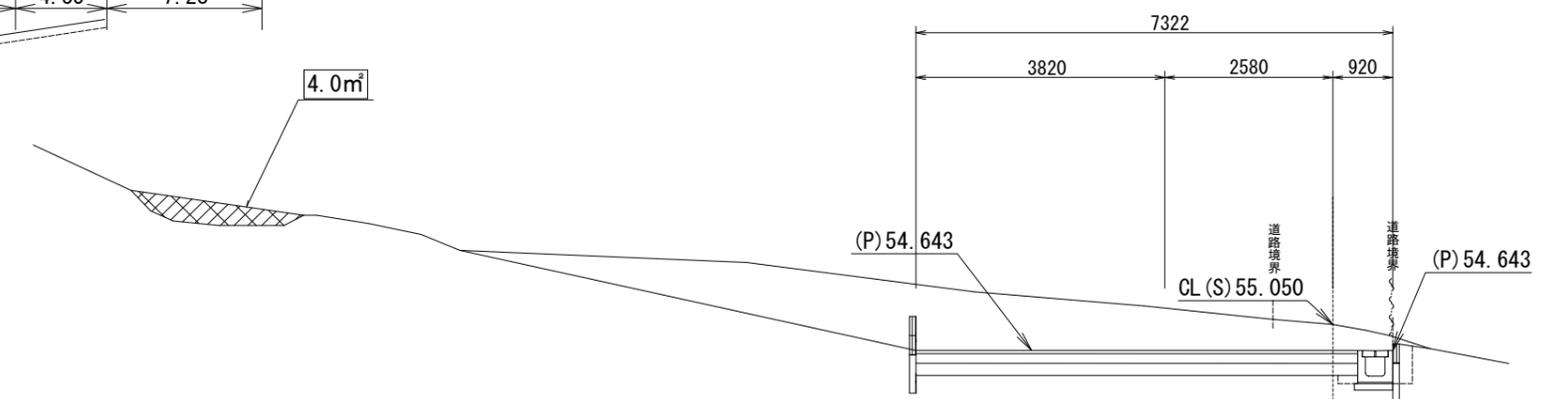
FH=54.515



IP. 2

GH=55.05

FH=54.643



土量算出図

3 排 水 構 造 物 工

床 堀

土 量 計 算 書

NO. 1

測 点	距 離	断 面	平均断面	体 積	備 考
NO. 0+4. 10		0. 4			
	15. 90		0. 40	6. 36	
NO. 1		0. 4			
	8. 52		0. 25	2. 13	
NO. 1+8. 52		0. 1			
	7. 17		0. 05	0. 36	
NO. 1+15. 69					
	4. 31				
NO. 2					
	6. 19				
IP. 1					
	9. 46				
NO. 2+15. 65					
	4. 35				
NO. 3					
	8. 42				
IP. 2					
	7. 21				
IP. 3					
	4. 38				
NO. 4					
	10. 84				
NO. 4+10. 84					
	3. 56				
NO. 4+14. 40					
	5. 60				
NO. 5					
	6. 05				
NO. 5+6. 05					
	5. 82				
EP					
合 計	107. 78m			8. 85m3	

測 点	距 離	断 面	平均断面	体 積	備 考
NO. 0+4. 10					
	15. 90		0. 05	0. 80	
NO. 1		0. 1			
	8. 52		0. 10	0. 85	
NO. 1+8. 52		0. 1			
	7. 17		0. 10	0. 72	
NO. 1+15. 69		0. 1			
	4. 31		0. 15	0. 65	
NO. 2		0. 2			
	6. 19		0. 15	0. 93	
IP. 1		0. 1			
	9. 46		0. 10	0. 95	
NO. 2+15. 65		0. 1			
	4. 35		0. 10	0. 44	
NO. 3		0. 1			
	8. 42		0. 10	0. 84	
IP. 2		0. 1			
	7. 21		0. 10	0. 72	
IP. 3		0. 1			
	4. 38		0. 05	0. 22	
NO. 4					
	10. 84				
NO. 4+10. 84					
	3. 56				
NO. 4+14. 40					
	5. 60				
NO. 5					
	6. 05				
NO. 5+6. 05					
	5. 82				
EP					
合 計	107. 78m			7. 12m ³	

側溝工

長尺U型側溝(一般部)	右側	20.4			20.4 m
-------------	----	------	--	--	--------

長尺U型側溝(横断部)	右側	6.0			6.0 m
-------------	----	-----	--	--	-------

長尺U型側溝(出入口部)	右側	8.0			8.0 m
--------------	----	-----	--	--	-------

皿形側溝(一般部)	右側	33.0	+	左側	39.3	72.3 m
-----------	----	------	---	----	------	--------

皿形側溝(横断部)	右側	4.0	+	左側	4.0	8.0 m
-----------	----	-----	---	----	-----	-------

L形側溝(切下)					8.4	8.4 m (横断部)
----------	--	--	--	--	-----	-------------

集水樹工

集水樹A(□500×h1000)	1			1	2	箇所
------------------	---	--	--	---	---	----

集水樹B(□500×h600)	1	+		1	2	箇所
-----------------	---	---	--	---	---	----

雨水集水樹浸透化	1				1	箇所 集水樹A
----------	---	--	--	--	---	---------

排水構造物工

調 書

右側

NO. 1

区 間	単位	長尺U型側溝(一 般部)	長尺U型側溝(横 断部)	長尺U型側溝(出 入口部)	皿形側溝	皿形側溝	集水樹A	集水樹B	備 考
		300×300	300×300	300×300	一般部	出入口部	□500×h1000	□500×h600	
NO. 0+3. 830~NO. 0+4. 370	m		2.5						横断部(グレーチング蓋)
NO. 0+3. 570~NO. 0+4. 370	箇所							1	
NO. 0+4. 370~NO. 0+18. 072	m				13.7				
NO. 0+18. 072~NO. 1+2. 072	m					4.0			
NO. 1+2. 072~NO. 2+1. 440	m				19.3				
NO. 2+1. 440~NO. 2+1. 980	m		3.5						横断部(グレーチング蓋)
NO. 2+1. 440~NO. 2+2. 040	箇所						1		
NO. 2+2. 040~IP. 1+6. 366	m	5.8							隅切部
IP. 1+6. 366~NO. 2+16. 686	m			4.0					
NO. 2+16. 686~IP. 2	m	11.3							
IP. 2~IP. 2+4. 000	m			4.0					
IP. 2+4. 000~IP. 3	m	3.3							
合 計		20.4	6.0	8.0	33.0	4.0	1	1	

4 擁 壁 工

場所打擁壁工

H鋼土留工 (1段)	右側	28.3	+	左側	42.1	70.4 m
------------	----	------	---	----	------	--------

5 構 造 物 撤 去 工

構造物撤去工集計

調 書

NO. 1

構造物撤去工

舗装版破碎 (t=5cm)	A= 119.6		119.6 m ²	(平面図参照)
As殻	V=119.6*0.05=		6.0 m ³	
コンクリートたたき				
コンクリート構造物取壊し (無筋) (t=5cm)	A= 45.2		45.2 m ²	(平面図参照)
	V=45.2*0.05=		2.3 m ³	(無筋構造物)
コンクリート構造物取壊し (有筋) 長尺U型側溝撤去	L= 4.3		4.3 m	
	L形側溝撤去	L= 8.4	8.4 m	
長尺U型側溝撤去量	V=(0.54*0.50-(0.30*0.30+0.40*0.10))*4.3		0.60 m ³	(有筋構造物)
L形側溝撤去量	V=(0.10*0.155+(0.055+0.085)*0.35*1/2))*8.4		0.34 m ³	(有筋構造物)
		合計	0.94 m ³	(有筋構造物)
歩車道境界ブロック撤去	N0.0+3.63	L=1.2+1.2	2.4 m	(平面図参照)
			A=0.05m ²	
	V=2.4*0.05=		0.12 m ³	(無筋構造物)
防護柵撤去	N0.0+3.63	L=0.6+0.6	1.2 m	(平面図参照)
殻運搬処理 (As殻)			6.0 m ³	
殻運搬処理 (con殻) 無筋	2.30+0.12=		2.4 m ³	
殻運搬処理 (con殻) 有筋			0.9 m ³	

6 舖 裝 工

路盤工

下層路盤工 (再生切込碎石:t=19cm) A= 159.51 m²

(舗装面積図参照) A= 186.17 m²

合 計 345.7 m²

上層路盤工 (再生粒調碎石:t=15cm) A= 159.51 m²

(舗装面積図参照) A= 186.17 m²

合 計 345.7 m²

不陸整正工

不陸整正 補足材あり RC-40 25mm \leq t<29mm A= 92.10 m² 不陸整正工詳細図

アスファルト舗装工

再生密粒度アスコン(13) (t=5cm) A= 251.22 m²

(舗装面積図参照) A= 186.17 m²

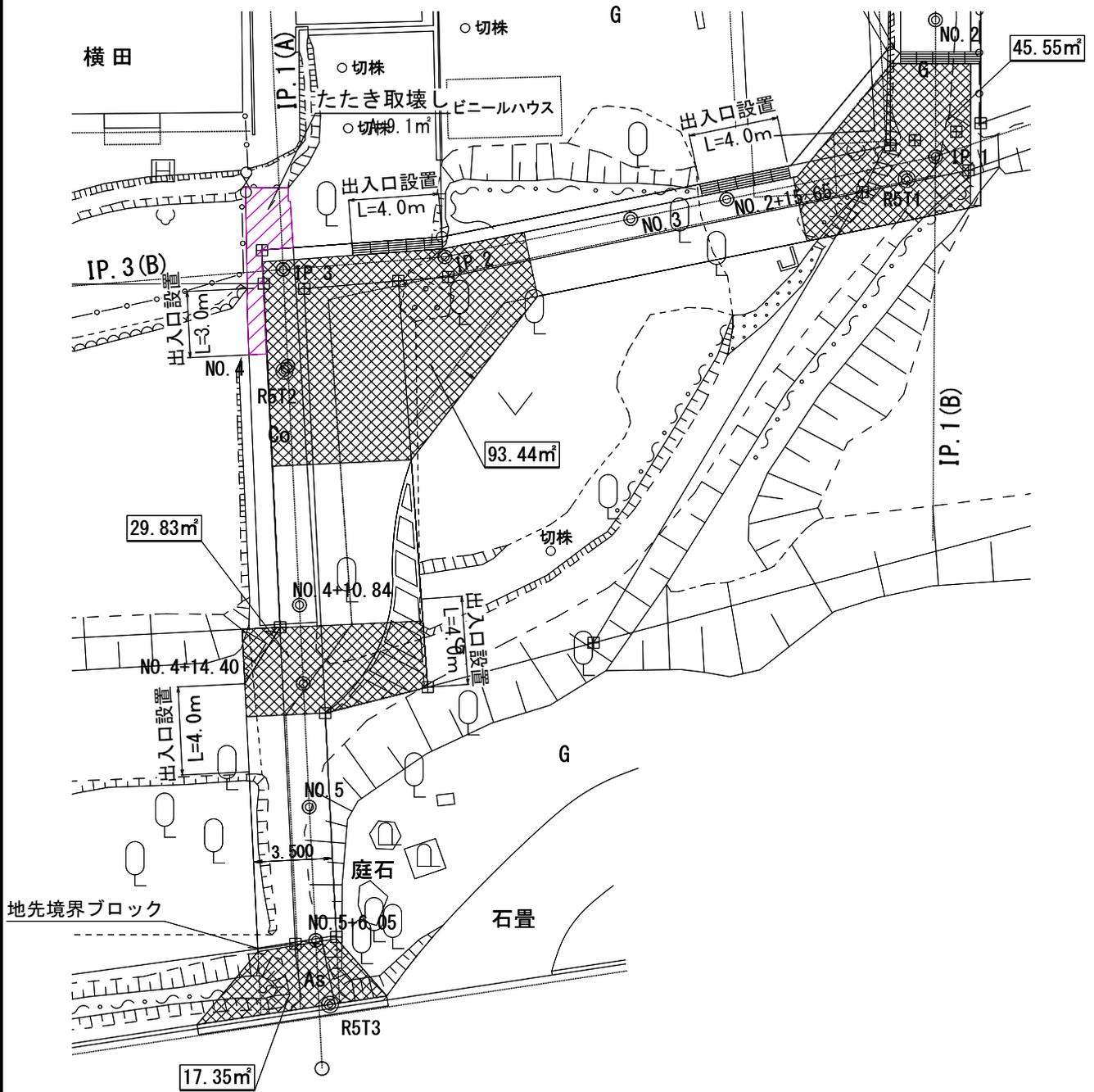
合 計 437.4 m²

測点	距離	幅員	平均幅員	面積	備考
NO. 0+4.370		3.10			
	15.63		3.10	48.45	
NO. 1		3.10			
	8.52		3.10	26.41	
NO. 1+8.520		3.10			
	7.17		3.10	22.23	
NO. 1+15.69		3.10			
	4.31		3.10	13.36	
NO. 2		3.10			
	1.44		3.10	4.46	
NO. 2+1.440		3.10			
			3.03	0.00	
IP. 1+6.366		2.96			
	9.28		2.96	27.47	
NO. 2+15.65		2.96			
	4.35		2.96	12.88	
NO. 3		2.96			
	4.77		2.96	14.12	
NO. 3+4.766		2.96			
NO. 4+4.509		6.19			
	6.33		6.26	39.63	
NO. 4+10.840		6.32			
	0.99		6.32	6.26	
NO. 4+11.826		6.32			
NO. 4+15.785		3.50			
	4.22		3.50	14.77	
NO. 5		3.50			
	6.05		3.50	21.18	
NO. 5+6.050		3.50			
合計	73.06m			251.22m ²	

測点	距離	幅員	平均幅員	面積	備考
NO. 0+4.370		0.00			
	15.63		0.00	0.00	
NO. 1		0.00			
	8.52		0.00	0.00	
NO. 1+8.520		0.00			
	0.00		0.40	0.00	
NO. 1+8.520		0.80			
	7.17		0.75	5.38	
NO. 1+15.69		0.69			
	0.00		1.95	0.00	
NO. 1+15.69		3.10			
	4.31		3.10	13.36	
NO. 2		3.10			
	1.44		3.10	4.46	
NO. 2+1.440		3.10			
			3.03	0.00	
IP. 1+6.366		2.96			
	9.28		2.96	27.47	
NO. 2+15.65		2.96			
	4.35		2.96	12.88	
NO. 3		2.96			
	4.77		2.96	14.12	
NO. 3+4.766		2.96			
NO. 4+4.509		6.19			
	6.33		6.26	39.63	
NO. 4+10.840		6.32			
	0.99		6.32	6.26	
NO. 4+11.826		6.32			
NO. 4+15.785		3.50			
	4.22		3.50	14.77	
NO. 5		3.50			
	6.05		3.50	21.18	
NO. 5+6.050		3.50			
合計	73.06m			159.51m ²	

測点	距離	幅員	平均幅員	面積	備考
NO. 0+4.370		0.00			
	15.63		0.00	0.00	
NO. 1		0.00			
	8.52		0.00	0.00	
NO. 1+8.520		0.00			
	0.00		0.40	0.00	
NO. 1+8.520		0.80			
	7.17		0.75	5.38	
NO. 1+15.69		0.69			
	0.00		1.95	0.00	
NO. 1+15.69		3.10			
	4.31		3.10	13.36	
NO. 2		3.10			
	1.44		3.10	4.46	
NO. 2+1.440		3.10			
			3.03	0.00	
IP. 1+6.366		2.96			
	9.28		2.96	27.47	
NO. 2+15.65		2.96			
	4.35		2.96	12.88	
NO. 3		2.96			
	4.77		2.96	14.12	
NO. 3+4.766		2.96			
NO. 4+4.509		6.19			
	6.33		6.26	39.63	
NO. 4+10.840		6.32			
	0.99		6.32	6.26	
NO. 4+11.826		6.32			
NO. 4+15.785		3.50			
	4.22		3.50	14.77	
NO. 5		3.50			
	6.05		3.50	21.18	
NO. 5+6.050		3.50			
合計	73.06m			159.51m ²	

舗装面積求積図

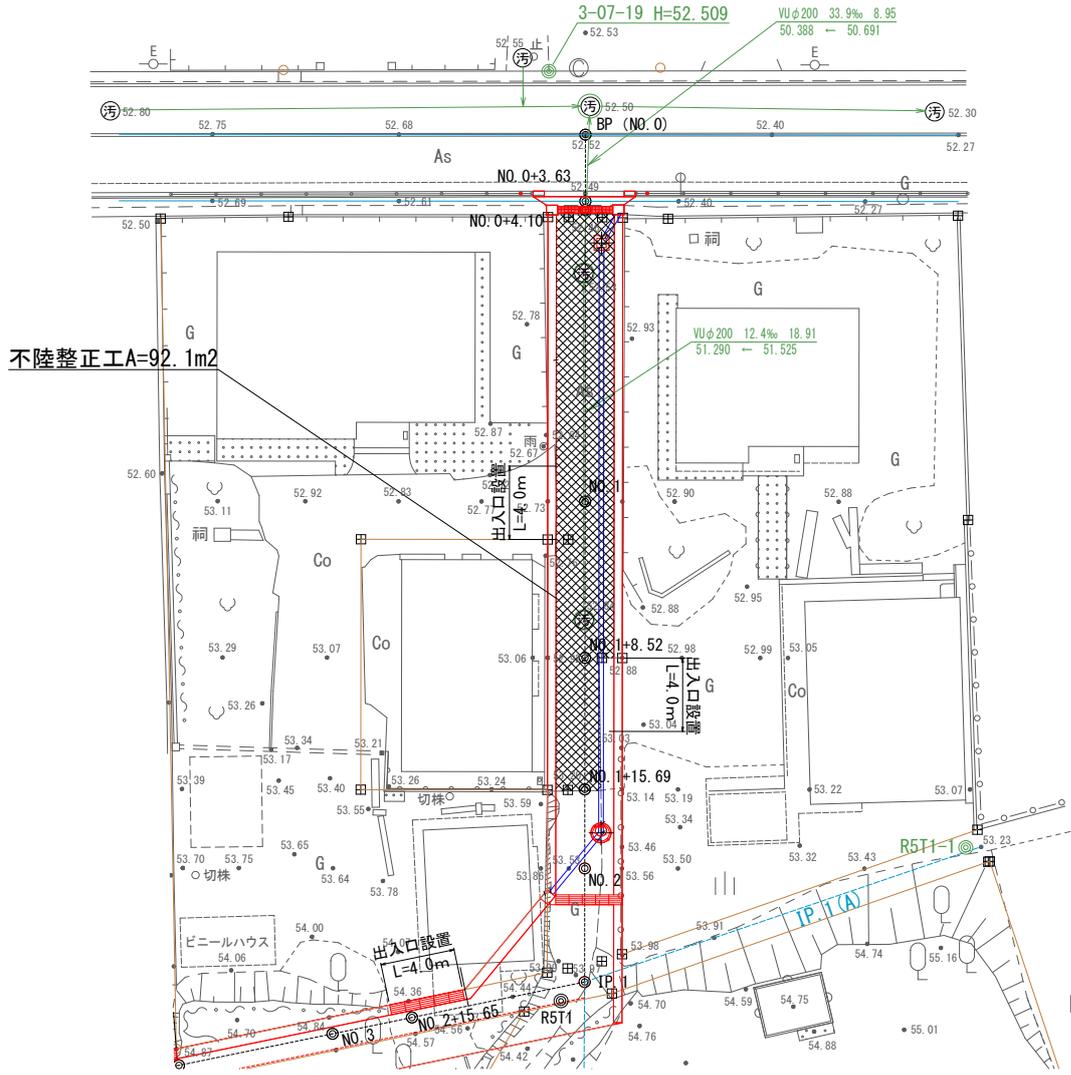


※ CAD計測3回による平均値

$$A = 45.55 + 93.44 + 29.83 + 17.35$$

$$A = 186.17 \text{ m}^2$$

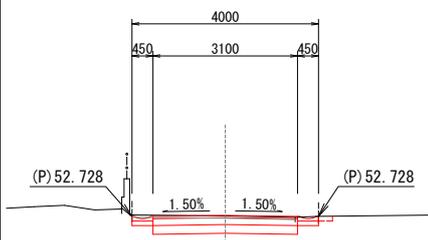
不陸整正工詳細図



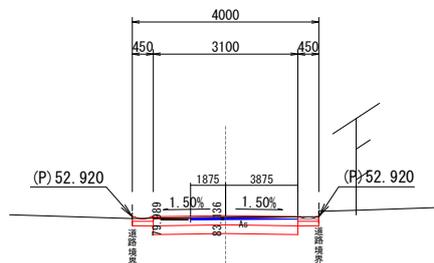
NO. 1
GH=52.74
FH=52.751

NO. 1+8.52
GH=52.91
FH=52.976

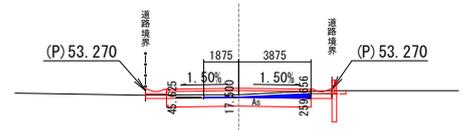
NO. 1+15.69
GH=53.15
FH=53.293



補足材平均厚 $t=0.0\text{mm}$

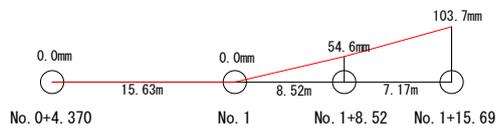


補足材平均厚 $t=54.6\text{mm}$



補足材平均厚 $t=103.7\text{mm}$

L=31.32m 補足材平均厚 $t=25.55\text{mm}$



7 縁

石

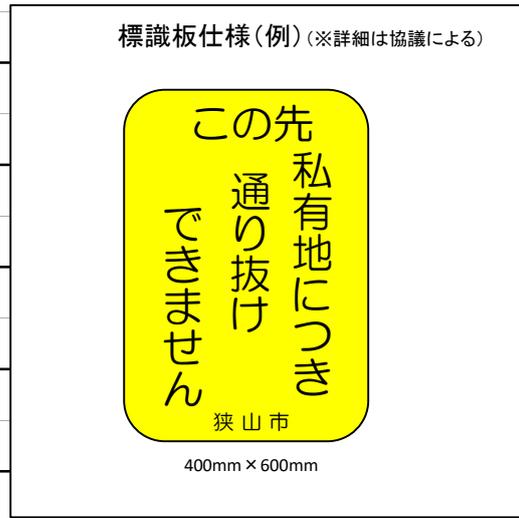
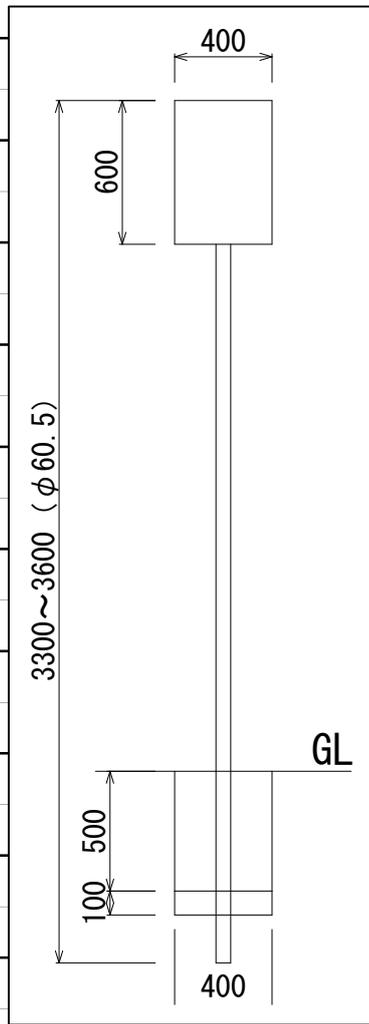
工

8 標 識 工

小型標識工

標識版 400×600 新設・広角プリズム N= 1.00 枚 0.24㎡/枚

標識柱 H=3300 単柱式（基礎含む）φ60.5 N= 1.00 基



9 区 画 線 工

溶融式区画線

実線(白)	W=15cm	L= 11. 8+3. 0+10. 2+12. 5	37. 5 m	路側線
-------	--------	---------------------------	---------	-----

実線(白)	W=45cm	L= 1. 8+8. 4	10. 2 m	ゼブラ
-------	--------	--------------	---------	-----

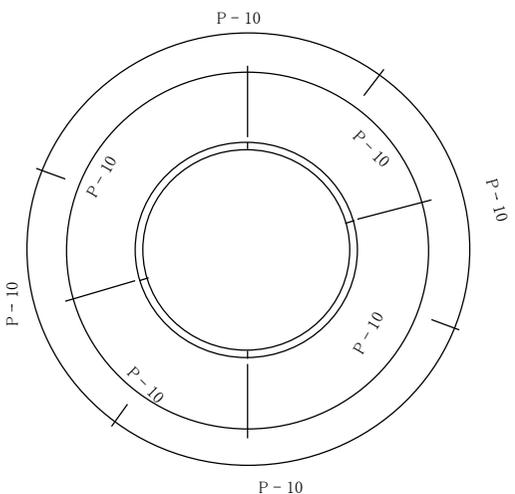
10 雨 水 管 渠 施 設

管渠数量集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
管路土工	管路掘削	BH0.20m ³	m ³	29.71	
	管路埋戻A	再生砂	m ³	12.88	
	管路埋戻B	発生土	m ³	4.24	
	発生土処理	土砂	m ³	25.47	
管基礎工	砂基礎	W=900, t=100	m ³	3.19	
管布設工	硬質塩化ビニル管	φ250VU	m	35.4	3.93+31.46
	強化プラスチック複合管	φ250FRPM	m	1.30	
組立マンホール工（浸透井）	組立マンホール設置工		箇所	1	
	組立マンホール材料費		式	1	
ライフプレート土工及び土工	ライフプレート掘削土留		m	3.11	
	ライフプレート埋戻	単粒4号	式	1	
	ライフプレート埋戻	発生土	m ³	1.84	
	ライフプレート撤去工		m	3.11	
	ライフプレート損料		式	1	
	発生土運搬処分		m ³	7.73	
(共通仮設費(積分))					
運 搬 費	仮設材運搬費		t	0.670	
技 術 管 理 費	土質試験費	六価クロム溶出試験〔配合設計時〕	検体	1	

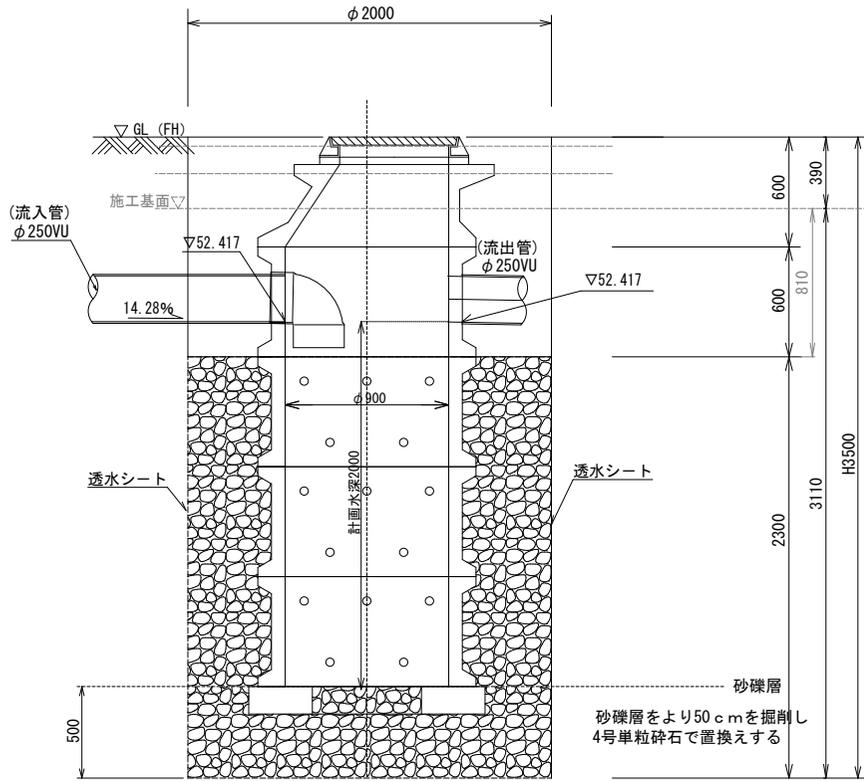
立坑 (ライナープレート) 数量

(立坑形状 φ 2000)

<p>セクション構成図</p> 					面積		外側	$\pi/4 \times 2.060^2$				3.33	m ²		
							中心	$\pi/4 \times 2.000^2$				3.14	m ²		
							内側	$\pi/4 \times 1.940^2$				2.95	m ²		
					周長		外側	$\pi \times 2.060$				6.47	m		
							中心	$\pi \times 2.000$				6.28	m		
							内側	$\pi \times 1.940$				6.09	m		
					ライナープレート					ボルトナット				リング当り重量 (kg)	
					形状寸法	単重(kg/枚)	数量(枚)	重量(kg)	形状寸法	単重(kg/組)	使用本数	重量(kg)			
					P-10										
					P-7										
					計								kg/R		
					1m当り									223.30	kg/m
1m ² 当り		$223.30 \text{ kg/m} \div 6.28$							35.56	kg/m ²					
補強リング (H型鋼)					継手単板				ボルトナット				リング当り重量 (kg)		
分割数	形状寸法	単重(kg)	周長(m)	重量(kg)	形状寸法	単重(kg)	数量(枚)	重量(kg)	形状寸法	単重(kg/組)	使用本数	重量(kg)			
立坑 No.	設置重量 (t)				スクラップ重量 (t)				埋殺し重量 (t)				撤去重量 (t)		
	$223.30\text{kg/m} \times 3.0\text{m} = 669.90 \text{ kg}$												$223.30\text{kg/m} \times 3.0\text{m} = 669.90 \text{ kg}$		
	= 0.670t												= 0.670t		

立坑築造工

ライナープレートφ 2000



種 別	算 式	数 量
立坑面積	(外面積) 3.33 m ² (中心面積) 3.14 m ²	
立坑設置深	(普通土) 3.50 - 0.39 =	3.110 m
再生砕石基礎工埋戻し		
立坑撤去深	3.11 - 0.00 =	3.11 m
基礎コンクリート	m ² × =	m ³
砕石基礎	m ² × =	m ³
機械掘削(バックホウ)	3.14 m ² × 3.110 =	9.77 m ³
発生土埋戻工(バックホウ)	(1.00 × 1.00 × 3.14 × 0.81) - (0.525 × 0.525 × 3.14 × 0.81)	1.84 m ³
砕石埋戻工(バックホウ)	(1.00 × 1.00 × 3.14 × 2.30) - (0.525 × 0.525 × 3.14 × 1.80)	5.66 m ³
控 除	$\pi/4 \times \text{ }^2 \times (\text{ } + \text{ }) =$	m ³
	$\pi/4 \times \text{ }^2 \times (\text{ } + \text{ }) =$	
	$\pi/4 \times \text{ }^2 \times \text{ } \times \text{ } =$	
	$\pi/4 \times \text{ }^2 \times \text{ } =$	
覆工部		m ³
残土処分工	9.77 - 1.84 ÷ 0.90 =	7.73 m ³
ライ ナー プレ ート 重 量 ト	設置重量	0.670 t
	スクラップ	0.000 t
	埋殺し	0.000 t
	損料対象重量	0.670 t
支 保 工 重 量	主部材	運搬重量
	主部材	
	副部材 A	設置・撤去
	副部材 B	t
グラウト工		m ³
		m ³ /m

種 別	算 式	数 量
覆工板	× =	m ²
受桁材 (H-250)	× 本 × 0.072 t/m =	t
桁受材 (H-250)	× 本 × 0.072 t/m =	- t
舗装切断工		
舗装壊し		
透水シート	(φ2.0 × π × 2.3) + (2/2 ² × π) =	17.58 m ²
掘削工		
機械掘削	m ² × =	m ³
運搬重量	× t/m ² =	t

11 单 位 数 量 计 算 书

