

# 全体数量総括表

全体 数量総括表

種別(規格)	山中曽根線	排水路復旧工	パイプライン工	地下貯留施設工	単位	数 量	積算数量
<b>国庫補助</b>							
<b>道路土工</b>							
<b>掘削工</b>							
オープン掘削	720.6 +3.1				m3	723.7	
表土剥ぎ取り	534.1				m3	534.1	
合計	1254.7 +3.1				m3	1257.8	1300
<b>路体盛土</b>							
2.5m未満	396.5				m3	396.5	400
2.5m以上4.0m未満	39.6 +3.7	+17.4			m3	60.7	60
4.0m以上	320.1				m3	320.1	320
<b>法面整形</b>							
切土部	22.7 +2.6				m2	25.3	30
盛土部	452.5 +3.0	+15.1			m2	470.6	470
<b>残土処理工</b>							
工事間流用土(不足土・残土) 指定土場へ運搬	-34.3 -1.0	-19.3	-0.9	71.6	m3	16.1	20
残土処理	483.3				m3	483.3	480
<b>作業土工</b>							
床掘	370.2		103.7	153.8	m3	627.7	630
<b>埋戻</b>							
1m未満	168.4		52.9	25.3	m3	246.6	250
1m未満 (砂基礎)			18.1		m3	18.1	18
1m以上4m未満	88.0		41.2	4.7	m3	133.9	130
4m以上				44.1	m3	44.1	44
<b>基面整正</b>	433.9				m2	433.9	434
<b>地盤改良工</b>							
路床安定処理工 t=500 スタビライザ	1838.8				m2	1838.8	1840
<b>排水構造物工</b>							
<b>側溝工</b>							
プレキャスト側溝 PU2-B300-H300 グレーチング 細目	86.5				m	86.5	87
PU2-B300-H400 グレーチング 細目	45.4				m	45.4	45
PU2-B300-H500 グレーチング 細目	5.0				m	5.0	5
PU3-B300-H300 グレーチング 細目	187.6				m	187.6	188
PU3-B300-H400 グレーチング 細目	8.9				m	8.9	9

# 全体 数量総括表

種別(規格)	山中曽根線	排水路復旧工	パイプライン工	地下貯留施設工	単位	数 量	積算数量
PU3-B300-H500 グレーチング 細目	3.4				m	3.4	3
PU3-B300-H600 グレーチング 細目	11.7				m	11.7	12
PU3-B300-H600 歩道用蓋 グレーチング 細目	48.8				m	48.8	49
PU3-B300-H700 グレーチング 細目	17.0				m	17.0	17
PU3-B300-H800 グレーチング 細目	6.0				m	6.0	6
上ぶた式U形側溝 240×240	1.1				m	1.1	1
調整コンクリート 18-8-25BB	1.0				m <sup>3</sup>	1.0	1
アーム柵渠B型 B500×H600		150.1			m	150.1	150
<b>管渠工</b> <b>台付管</b> D300	11.7			3.1	m	14.8	15
D500	13.8				m	13.8	14
D700	5.1				m	5.1	5
<b>ボックスカルバート</b> B500×H600×L2000		22.0			m	22.0	22
B500×H600×L1000		2.0			m	2.0	2
<b>取付管</b> VP φ200～φ300 内訳 φ300 φ200	3.6 2.3 1.3				m m m	3.6 2.3 1.3	4
VP φ300 90° 曲管	1.0				箇所	1.0	1
<b>函渠工</b> PU-BOX 300×300	28.8				m	28.8	29
PU-BOX 300×500	12.3				m	12.3	12
<b>集水榦工</b> 1000×1000×1500(T-25 細目) 1号	1.0				箇所	1.0	1
600×600×700(T-2 細目) 2号、4号	2.0				箇所	2.0	2
600×600×1100(T-25 細目) 3号	1.0				箇所	1.0	1
500×500×600(T-25 細目) 5号、6号、7号、8号	4.0				箇所	4.0	4
1000×1000×1400(T-25 細目) 9号	1.0				箇所	1.0	1
500×500×600(T-2 細目) 10号	1.0				箇所	1.0	1

全体 数量総括表

種別(規格)	山中曽根線	排水路復旧工	パイプライン工	地下貯留施設工	単位	数量	積算数量
500×500×800(T-25 細目) 11号	1.0				箇所	1.0	1
500×500×800(T-2 細目) 12号	1.0				箇所	1.0	1
600×600×1000(T-25 細目) 13号	1.0				箇所	1.0	1
700×700×900(縞鋼板蓋) S1号		1.0			箇所	1.0	1
700×700×1300(T-25 細目) S2号		1.0			箇所	1.0	1
700×700×800(縞鋼板蓋) S3号		1.0			箇所	1.0	1
900×900×1700(縞鋼板蓋) S4号		1.0			箇所	1.0	1
1000×1000×1000 S5号		1.0			箇所	1.0	1
600×600×1400(T-25 細目) A-1号				1.0	箇所	1.0	1
<b>オフィス柵</b> 800×800×1400×2 (T-25 細目)				1.0	箇所	1.0	1
<b>縁石工</b>							
<b>歩車道境界ブロックA</b>	237.9				m	237.9	238
<b>歩車道境界ブロックB</b>	15.0				m	15.0	15
<b>防護柵工</b>							
<b>ガードレール</b>	31.4				m	31.4	31
<b>デリニエーター</b>	10.0				個	10.0	10
<b>車止め</b>	2.0				本	2.0	2
<b>付帯工</b>							
<b>掘削</b>	3.1 道路土工に計上				m3		
<b>路体盛土</b> 2.5m以上4.0m未満	3.7 道路土工に計上	17.4 道路土工に計上			m3		
<b>法面整形</b> 切土	2.6 道路土工に計上				m2		
<b>盛土</b>	3.0 道路土工に計上	15.1 道路土工に計上			m2		
<b>不足土(工事間流用)</b>	1.0 道路土工に計上	19.3 道路土工に計上			m3		
<b>畦畔復旧工</b>	156.4				m	156.4	156
<b>一筆排水柵</b>		4.0			箇所	4.0	4
<b>VUφ150</b>		4.0			m	4.0	4
<b>側溝蓋設置(U240用)</b>		7.0			枚	7.0	7

全体 数量総括表

種別(規格)	山中曽根線	排水路復旧工	パイプライン工	地下貯留施設工	単位	数量	積算数量
<b>舗装工</b>							
<b>車道舗装</b>							
<b>下層路盤</b>							
RC-40(t=200)	532.1		21.9		m2	554.0	554
RC-40(t=250)	69.3				m2	69.3	69
RC-40(t=350)	1716.0				m2	1716.0	1720
<b>上層路盤</b>							
M-40(t=150)	1716.0		15.0		m2	1731.0	1730
M-40(t=230)	31.7				m2	31.7	32
<b>基層</b>							
再生粗粒度アスコン(20) t=50	1716.0				m2	1716.0	1720
<b>表層</b>							
再生密粒度アスコン(20) t=50	1716.0				m2	1716.0	1720
再生密粒度アスコン(13) t=50 W>3.0m	633.1				m2	633.1	633
再生密粒度アスコン(13) t=50 W<1.4m			21.9		m2	21.9	22
<b>歩道舗装</b>							
フィルター層 砂(不洗) t=50	530.6				m2	530.6	531
<b>路盤</b>							
RC-40(t=100)	562.3		6.8		m2	569.1	569
<b>表層</b>							
透水性アスコン(13) t=40	530.6				m2	530.6	531
再生密粒度アスコン(13) t=30	31.7		6.8		m2	38.5	39
<b>区画線工</b>							
白色・実線 W=15cm	796.3				m	796.3	800
白色・ゼブラ W=45cm	5.0				m	5.0	5
矢印・記号・文字 W=15cm換算	284.3				m	284.3	280
<b>標識工</b>							
案内標識	1.0				基	1.0	1
<b>道路照明工</b>							
道路照明	2.0				基	2.0	2
<b>構造物撤去工</b>							
防護柵撤去	45.7				m	45.7	46
<b>構造物取壊し工</b>							
鉄筋コンクリート柵渠撤去	182.1				m	182.1	182
<b>コンクリート構造物取壊し</b>							
無筋構造物	21.7				m3	21.7	22
鉄筋構造物	13.5				m3	13.5	14
<b>舗装切断 t≤15cm</b>	166.9		25.3		m	192.2	190
<b>舗装版破碎 t≤15cm</b>	1367.7		28.7		m2	1396.4	1400
<b>目隠しフェンス撤去</b>	4.3				m	4.3	4.3
<b>デリニエーター撤去</b>	2.0				基	2.0	2



## § 1. 積算数量総括表

市道 山中曾根線



# 積 算 数 量 総 括 表

工事区分: 道路改良

工事名: 道路改良工事(小川山田地区)その2

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	当 初 数 量		変 更 数 量		摘 要
					計算数量	積算数量	計算数量	積算数量	
排水構造物工				式	1.0				
	側溝工								
		プレキャスト側溝	PU2-B300-H300	m	86.5	87			
		"	PU2-B300-H400	m	45.4	45			
		"	PU2-B300-H500	m	5.0	5			
		"	PU3-B300-H300	m	187.6	188			
		"	PU3-B300-H400	m	8.9	9			
		"	PU3-B300-H500	m	3.4	3			
		"	PU3-B300-H600	m	11.7	12			
		PC-3型蓋	PU3-B300-H600	m	48.8	49			
		"	PU3-B300-H700	m	17.0	17			
		"	PU3-B300-H800	m	6.0	6			
		"	上ぶた式U形側溝 240×240	m	1.1	1			
		調整コンクリート	18-8-25	m <sup>3</sup>	1.0	1			
	管渠工								
		台付管	D300	m	11.7	12			
		"	D500	m	13.8	14			
		"	D700	m	5.1	5			
		取付管	VP管φ300	m	2.3	2			
		"	VPφ300,90°曲管	箇所	1.0	1			
		"	VP管φ200	m	1.3	1			
	函渠工								
		プレキャストボックス	PU-BOX 300×300	m	28.8	29			
		"	PU-BOX 300×500	m	12.3	12			
	集水柵工								
		集水柵	1000×1000×1500 (T-25 細目)	箇所	1.0	1			1号柵
		"	600×600×700 (T-2 細目)	箇所	1.0	1			2号柵
		"	600×600×1100 (T-25 細目)	箇所	1.0	1			3号柵
		"	600×600×700 (T-25 細目)	箇所	1.0	1			4号柵
		"	500×500×600 (T-25 細目)	箇所	1.0	1			5号柵
		"	500×500×600 (T-25 細目)	箇所	1.0	1			6号柵
		"	500×500×600 (T-25 細目)	箇所	1.0	1			7号柵
		"	500×500×600 (T-25 細目)	箇所	1.0	1			8号柵
		"	1000×1000×1400 (T-25 細目)	箇所	1.0	1			9号柵
		"	500×500×600 (T-2 細目)	箇所	1.0	1			10号柵
		"	500×500×800 (T-25 細目)	箇所	1.0	1			11号柵
		"	500×500×800 (T-2 細目)	箇所	1.0	1			12号柵
		"	600×600×1000 (T-25 細目)	箇所	1.0	1			13号柵

# 積 算 数 量 総 括 表

工事区分: 道路改良

工事名: 道路改良工事(小川山田地区)その2

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	当 初 数 量		変 更 数 量		摘 要
					計算数量	積算数量	計算数量	積算数量	
縁石工				式	1.0				
	縁石工								
		歩車道境界ブロックA	B種, ベース付標準部	m	237.9	238			
		歩車道境界ブロックB	B種, ベース付切下部	m	15.0	15			
防護柵工				式	1.0				
	防護柵工								
		ガードレール	Gr-C-4E	m	31.4	31			
		デリニエーター	Gr添架 φ100	個	10.0	10			
		車止め	ガードポスト	本	2.0	2			
付帯工				式	1.0				
	付帯工								
		オープン掘削	土砂	m3	3.1	3			
		路体盛土	2.5m以上4.0m未満	m3	3.7	4			
		法面整形	切土部	m2	2.6	3			
		法面整形	盛土部	m2	3.0	3			
		不足土		m3	1.0	1			工事間流用
		畦畔復旧工		m	156.4	156			
舗装工				式	1.0				
	車道舗装								
		下層路盤	再生クラッシャーレン RC-40 (t=200)	m2	532.1	532			
			再生クラッシャーレン RC-40 (t=250)	m2	69.3	69			
			再生クラッシャーレン RC-40 (t=350)	m2	1716.0	1720			
		上層路盤	粒度調整碎石 M-40 (t=150)	m2	1716.0	1720			
			粒度調整碎石 M-40 (t=230)	m2	31.7	32			
		基層	再生粗粒度アスコン(20) (t=50)	m2	1716.0	1720			
		表層	再生密粒度アスコン(20) (t=50)	m2	1716.0	1720			
			再生密粒度アスコン(13) (t=50)	m2	633.1	633			
	歩道舗装								
		フィルター層	砂 (不洗) (t=50)	m2	530.6	531			
		路盤	再生クラッシャーレン RC-40 (t=100)	m2	562.3	562			
		表層	透水性アスコン (t=40)	m2	530.6	531			
			再生密粒度アスコン(13) (t=30)	m2	31.7	32			
区画線工				式	1.0				
	区画線工								
		溶解式区画線	白色・実線 W=15cm	m	796.3	800			
		溶解式区画線	白色・ゼブラ W=45cm	m	5.0	5			
		溶解式区画線	矢印・記号・文字 W=15cm換算	m	284.3	280			



## § 2. 道路土工

## 道 路 土 工 数 量 集 計 表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		摘 要
				当 初	変 更	
掘削工						
	オープン掘削	土砂	m3	720.6		
	表土剥ぎ取り	t=30cm	m3	534.1		
路体盛土工						
	路体盛土	2.5m未満	m3	396.5		
	路体盛土	2.5m以上4.0m未満	m3	39.6		
	路体盛土	4.0m以上	m3	320.1		
法面整形工						
	法面整形	切土部	m2	22.7		
	法面整形	盛土部	m2	452.5		
不足土						
	不足土		m3	34.3		※工事間流用
残土処理工						
	残土処理		m3	483.3		
作業土工						
	床掘		m3	370.2		
	埋戻し	1m未満	m3	168.4		
	埋戻し	1m以上4m未満	m3	88.0		
	基面整正		m2	433.9		

# 道 路 土 工 数 量 計 算 書

種別(規格)	算 式	数 量	
土工	掘削工		
	掘削 (オープン)		
	$V = 720.6$		
	床掘	床掘	床掘
		(集水桝)	(構造物撤去工)
	+ 255.1	+ 102.1	+ 13.0
	$= 1090.8 \text{ m}^3$		床掘 $V = 370.2 \text{ m}^3$
	盛土工		
	路体盛土	路体盛土	路体盛土
	$B < 2.5$	$2.5 \leq B < 4.0$	$4.0 \leq B$
	$V = 396.5$	+ 39.6	+ 320.1
	埋戻し	埋戻し	埋戻し
	(1m未満)	(1m以上4m未満)	(1m以上4m未満)
	+ 156.8	+ 74.6	+ 11.6 + 13.4
	$= 1012.6 \text{ m}^3$		埋戻し(1m未満) $V = 168.4 \text{ m}^3$ 埋戻し(1m以上4m未満) $V = 88.0 \text{ m}^3$
	不足土(工事間流用)		
	盛土工	掘削工	
	$V = 1012.6$	/ 0.9	- 1090.8
	$= 34.3$		$\text{m}^3$ <u>34.3</u>
	残土処理(作土)		
表土剥ぎ取り	畦畔復旧工		
$V = 534.1$	- 45.7	/ 0.9	
$= 483.3$		$\text{m}^3$ <u>483.3</u>	
基面整正			
A=	集水桝		
= 419.5	+ 14.4		
$= 433.9$		$\text{m}^2$ <u>433.9</u>	











数量計算書

工事名: 道路改良工事(小川山田地区)その2  
箇所名: 市道 山中曾根線

道路土工計算書

NO. 1

切土法面整形

測 点	距 離	当 初			測 点	距 離	断 面 長	平 均	体 積 積
		断 面 長	平 均	体 積 積					
SNO.1 +0.000									
SNo.1 +1.390	1.390		0.00	0.0					
SNo.2	18.610		0.00	0.0					
SNo.2 +16.326	16.326		0.00	0.0					
SNo.3	3.674		0.00	0.0					
SNo.4	20.000		0.10	2.0					
SNo.4 +6.072	6.072	0.2	0.20	1.2					
SNo.5	13.928	0.2	0.10	1.4					
SNo.6	20.000		0.00	0.0					
SNo.6 +1.699	1.699		0.00	0.0					
SNo.7	18.301		0.00	0.0					
SNo.7 +17.326	17.326		0.00	0.0					
SNo.8	2.674		0.00	0.0					
SNo.9	20.000		0.00	0.0					
SNo.10	20.000		0.00	0.0					
SNo.10 +3.872	3.872		0.00	0.0					
SNo.11	16.128		0.00	0.0					
SNo.12	20.000		0.20	4.0					
SNo.13	20.000	0.4	0.20	4.0					
SNo.14	20.000		0.30	6.0					
SNo.14 +4.155	4.155	0.6	0.30	1.2					
SNo.14 +10.963	6.808	0.5	0.25	1.7					
SNo.14 +13.264	2.301	0.5	0.50	1.2					
合 計	273.264			22.7					
				m2					





# 数量計算書

工事名：道路改良工事(小川山田地区)その2  
 箇所名：市道 山中曾根線

## 作業土工計算書

埋戻(W<1.0)		当初			NO. 1				
測点	距離	断面長	平均	体積	測点	距離	断面長	平均	体積
SNo.1 +0.000									
SNo.1 +1.390	1.390	0.1	0.05	0.1					
SNo.2	18.610	0.1	0.10	1.9					
SNo.2 +16.326	16.326		0.05	0.8					
SNo.3	3.674		0.00	0.0					
SNo.4	20.000		0.50	10.0					
SNo.4 +6.072	6.072	1.0	1.00	6.1					
SNo.5	13.928	1.0	0.95	13.2					
SNo.6	20.000	0.9	1.05	21.0					
SNo.6 +1.699	1.699	1.2	1.20	2.0					
SNo.7	18.301	1.2	1.15	21.0					
SNo.7 +17.326	17.326	1.1	0.90	15.6					
SNo.8	2.674	0.7	0.70	1.9					
SNo.9	20.000	0.7	0.70	14.0					
SNo.10	20.000	0.7	0.50	10.0					
SNo.10 +3.872	3.872	0.3	0.35	1.4					
SNo.11	16.128	0.4	0.70	11.3					
SNo.12	20.000	1.0	0.60	12.0					
SNo.13	20.000	0.2	0.15	3.0					
SNo.14	20.000	0.1	0.25	5.0					
SNo.14 +4.155	4.155	0.4	0.45	1.9					
SNo.14 +10.963	6.808	0.5	0.50	3.4					
SNo.14 +13.264	2.301	0.5	0.50	1.2					
合計	273.264			156.8					
				m3					





### § 3. 地盤改良工





## § 4. 排水構造物工

## 排水構造物工 数量集計表(1)

種別	細別	規格	単位	数量		摘要
				当初	変更	
側溝工						
	プレキャスト側溝	PU2-B300-H300	m	86.5		
	〃	PU2-B300-H400	m	45.4		
	〃	PU2-B300-H500	m	5.0		
	〃	PU3-B300-H300	m	187.6		
	〃	PU3-B300-H400	m	8.9		
	〃	PU3-B300-H500	m	3.4		
	〃	PU3-B300-H600	m	11.7		
	〃	PC-3型蓋 PU3-B300-H600	m	48.8		
	〃	PU3-B300-H700	m	17.0		
	〃	PU3-B300-H800	m	6.0		
	〃	上ぶた式U型側溝 240×240	m	1.1		
	調整コンクリート	18-8-25BB	m <sup>3</sup>	1.0		
管渠工						
	台付管	D300	m	11.7		
	〃	D500	m	13.8		
	〃	D700	m	5.1		
	取付管	VP管φ300	m	2.3		
	〃	VPφ300, 90° 曲管	箇所	1.0		
	〃	VP管φ200	m	1.3		
函渠工						
	プレキャストボックス	PU-BOX 300×300	m	28.8		
	〃	PU-BOX 300×500	m	12.3		



## 排水構造物延長調書(1)

(市道山中曾根線)

PU2型側溝(300×300)			PU2型側溝(300×400)			PU2型側溝(300×500)		
測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要
SNo. 9 + 10.7 ~ SNo. 10 + 17.3	26.5	右	SNo. 3 + 1.4 ~ SNo. 3 + 19.6	16.6	右	SNo. 8 + 16.3 ~ SNo. 9 + 1.3	5.0	右
SNo. 11 + 4.1 ~ SNo. 11 + 19.6	14.8	右	SNo. 4 + 5.6 ~ SNo. 5 + 5.3	19.4	右			
SNo. 12 + 0.4 ~ SNo. 13 + 19.3	35.0	右	SNo. 9 + 1.3 ~ SNo. 9 + 10.7	9.4	右			
SNo. 14 + 5.7 ~ SNo. 14 + 18.6	10.2	右						
合 計	86.5 m		合 計	45.4 m		合 計	5.0 m	
PU3型側溝(300×300)			PU3型側溝(300×400)			PU3型側溝(300×500)		
測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要
SNo. 3 + 4.5 ~ SNo. 10 + 14.1	150.2	左	SNo. 3 + 1.4 ~ SNo. 3 + 1.7	2.9	右	SNo. 12 + 1.7 ~ SNo. 12 + 4.7	3.4	左
SNo. 11 + 0.9 ~ SNo. 11 + 19.6	19.2	左	SNo. 3 + 19.6 ~ SNo. 4 + 5.6	6.0	右			
SNo. 13 + 3.6 ~ SNo. 13 + 15.2	12.2	左						
SNo. 13 + 19.3 ~ SNo. 14 + 5.7	6.0	右						
合 計	187.6 m		合 計	8.9 m		合 計	3.4 m	
PU3型側溝(300×600)			PU3型側溝(300×600)PC-3型蓋			PU3型側溝(300×700)		
測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要
SNo. 5 + 6.2 ~ SNo. 5 + 11.9	5.7	右	SNo. 5 + 11.9 ~ SNo. 7 + 3.4	31.2	右	SNo. 12 + 0.4 ~ SNo. 12 + 16.8	17.0	左
SNo. 7 + 3.4 ~ SNo. 7 + 9.5	6.0	右	SNo. 7 + 9.5 ~ SNo. 8 + 7.2	17.6	右			
合 計	11.7 m		合 計	48.8 m		合 計	17.0 m	

排水構造物工延長調書(2)

(市道山中曾根線)

PU3型側溝(300×800)			上ぶた式U型側溝240×240			台付管φ300		
測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要
SNo. 12 + 16.8 ~ SNo. 13 + 2.6	6.0	左	SNo. 2 + 14.6	1.1	右	SNo. 8 + 7.7	11.7	横断
合 計	6.0 m		合 計	1.1 m		合 計	11.7 m	
台付管φ500			台付管φ700			VP管φ300		
測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要
SNo. 11 + 5.2	13.8	横断	SNo. 2 + 17.1 ~ SNo. 3 + 3.2	5.1	横断	SNo. 12 + 1.3	0.7	左
						SNo. 13 + 3.1	1.6	左
合 計	13.8 m		合 計	5.1 m		合 計	2.3 m	
VPφ300,90°曲管			VP管φ200			PU-BOX(300×300)		
測 点	箇所	摘要	測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要
SNo. 12 + 1.3	1.0	左	SNo. 8 + 7.7	1.3	右	SNo. 8 + 8.2 ~ SNo. 8 + 15.5	7.6	右
						SNo. 10 + 14.9 ~ SNo. 11 + 0.1	5.6	左
						SNo. 10 + 18.1 ~ SNo. 11 + 3.4	5.4	右
						SNo. 12 + 0.0	10.2	横断
合 計	1.0 箇所		合 計	1.3 m		合 計	28.8 m	

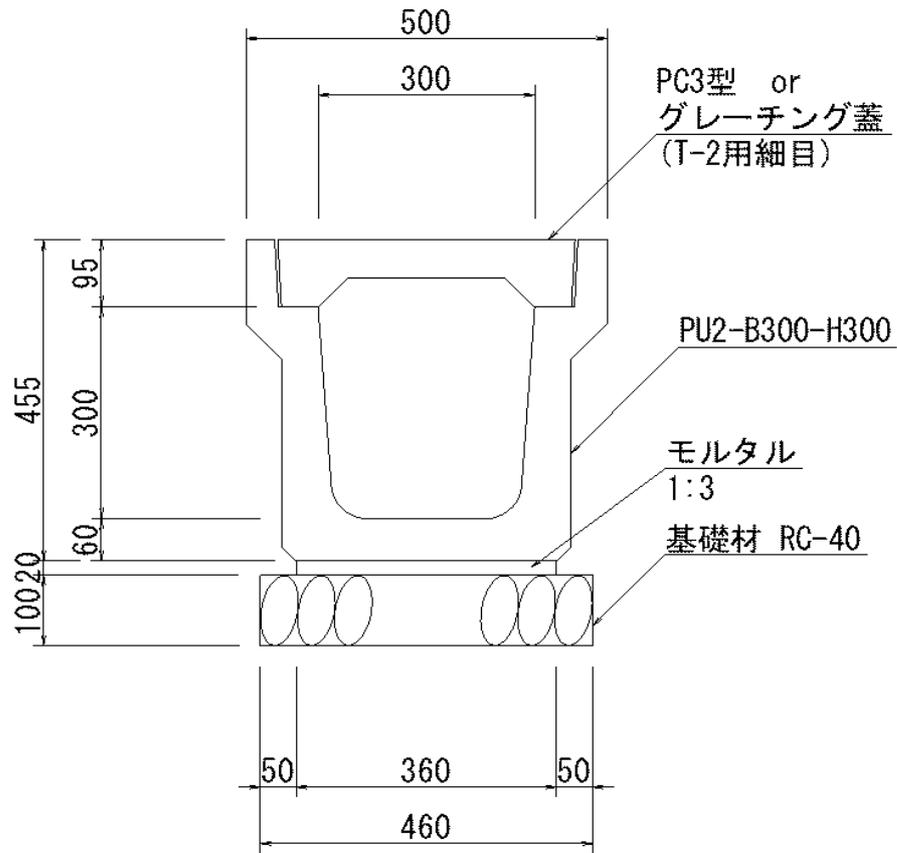
排水構造物工延長調書(3)

(市道山中曾根線)

PU-BOX(300×500)								
測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要
SNo. 2 + 15.8	12.3	横断						
合 計	12.3 m		合 計	0.0 m		合 計	0.0 m	
測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要	測 点	箇 所	摘要
合 計	0.0 m		合 計	0.0 m		合 計	0.0 箇所	
測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要	測 点	延 長	摘要
合 計	0.0 m		合 計	0.0 m		合 計	0.0 m	

PU2型側溝(300×300) 数量計算書

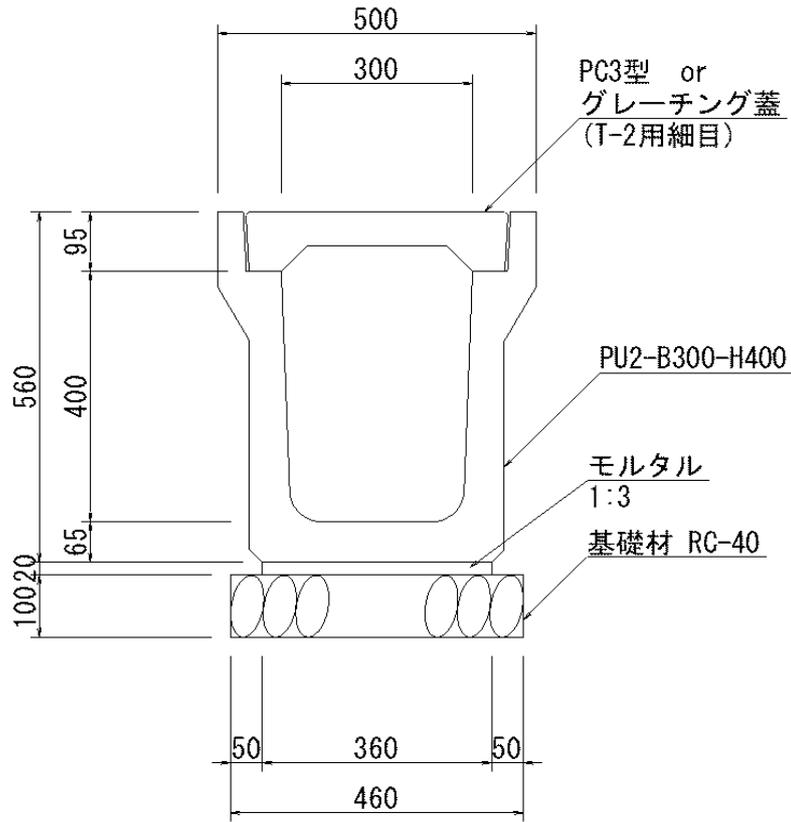
10m当り



種別(規格)	算式	数量
PU2型側溝工 (300×300)	L =	m 10.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.36 × 0.02 × 10.00	m <sup>3</sup> 0.07
基礎材 (RC-40) t=10cm	A = 0.46 × 10.00	m <sup>2</sup> 4.60
側溝蓋 PC3型	N = 10.00 / 0.50 = 2.00	枚 18.00
グレーチング蓋 T-2用 細目	10m当りに2枚使用 N =	枚 2.00

PU2型側溝(300×400) 数量計算書

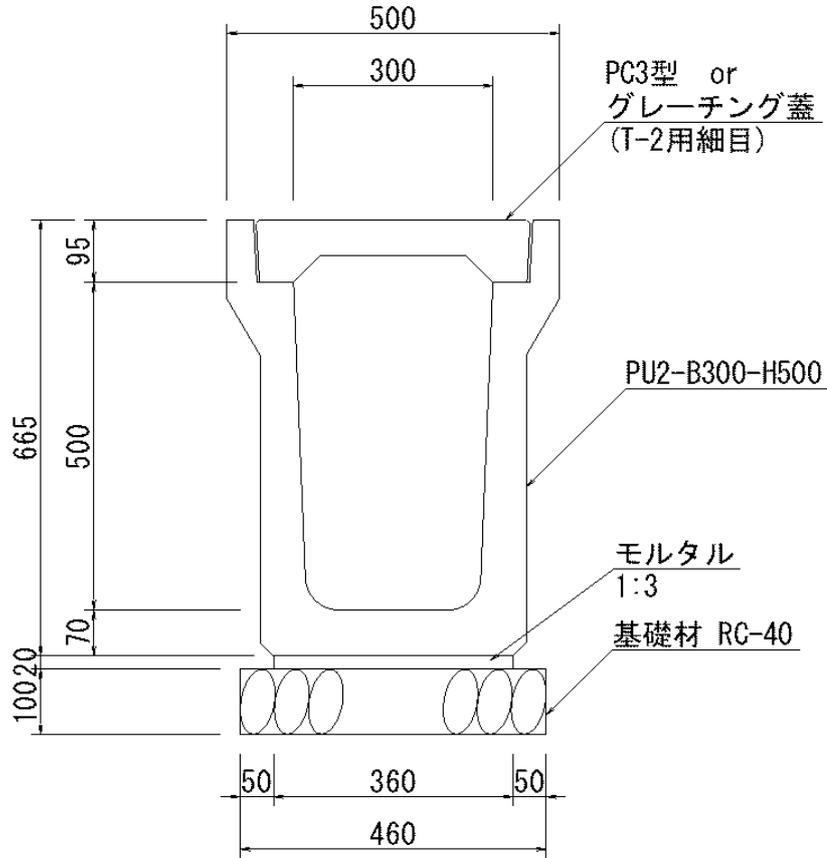
10m当り



種別(規格)	算式	数量
PU2型側溝工 (300×400)	L =	m 10.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.36 × 0.02 × 10.00	m <sup>3</sup> 0.07
基礎材 (RC-40) t=10cm	A = 0.46 × 10.00	m <sup>2</sup> 4.60
側溝蓋 PC3型	N = 10.00 / 0.50 = 2.00	枚 18.00
グレーチング蓋 T-2用 細目	10m当りに2枚使用 N =	枚 2.00

PU2型側溝(300×500) 数量計算書

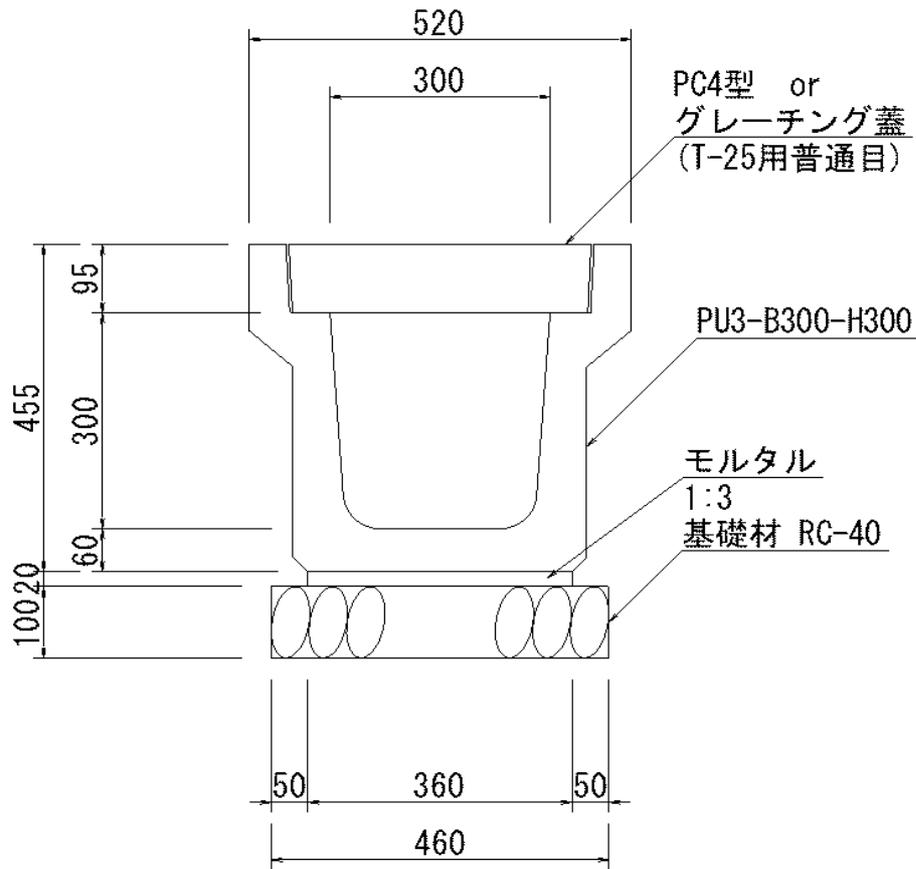
10m当り



種別(規格)	算式	数量
PU2型側溝工 (300×500)	L =	m 10.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.36 × 0.02 × 10.00	m <sup>3</sup> 0.07
基礎材 (RC-40) t=10cm	A = 0.46 × 10.00	m <sup>2</sup> 4.60
側溝蓋 PC3型	N = 10.00 / (0.50 - 2.00)	枚 18.00
グレーチング蓋 T-2用 細目	10m当りに2枚使用 N =	枚 2.00

PU3型側溝(300×300) 数量計算書

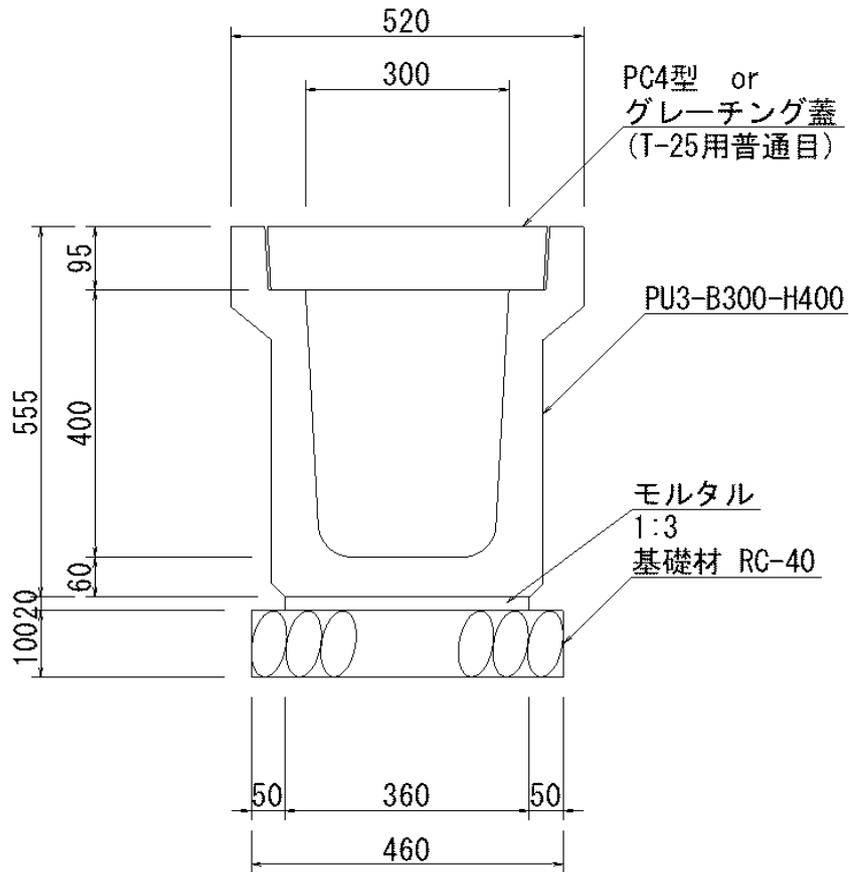
10m当り



種別(規格)	算式	数量
PU3型側溝工 (300×300)	L =	m 10.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.36 × 0.02 × 10.00	m <sup>3</sup> 0.07
基礎材 (RC-40) t=10cm	A = 0.46 × 10.00	m <sup>2</sup> 4.60
側溝蓋 PC4型	N = 10.00 / (0.50 - 2.00)	枚 18.00
グレーチング蓋 T-25用 細目	10m当りに2枚使用 N =	枚 2.00

PU3型側溝(300×400) 数量計算書

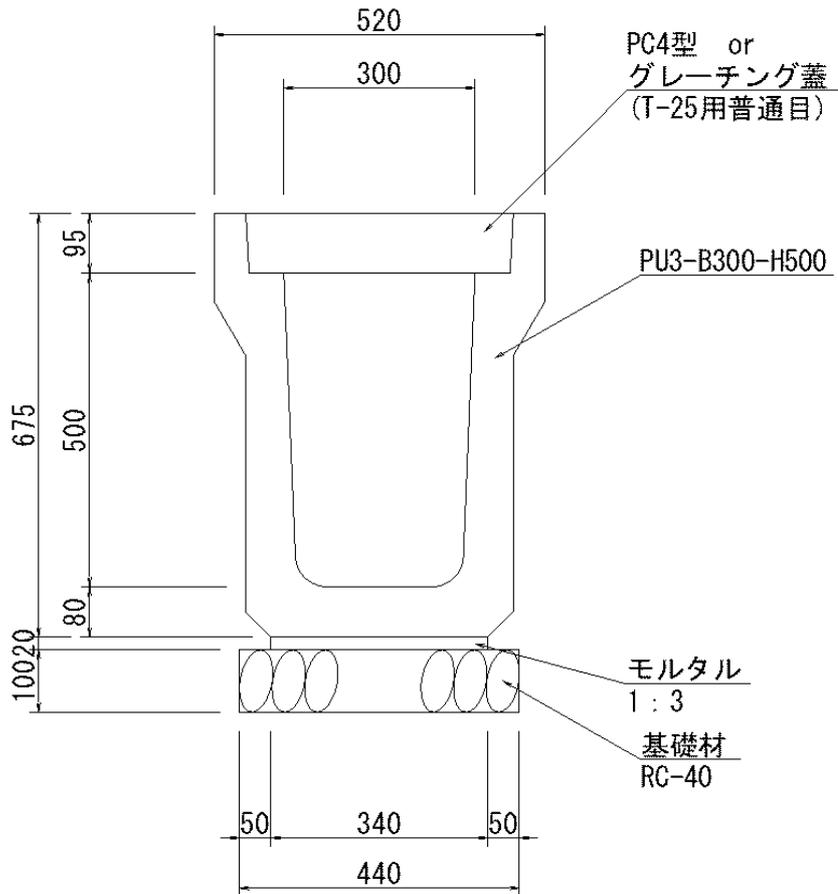
10m当り



種別(規格)	算式	数量
PU3型側溝工 (300×400)	L =	m 10.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.36 × 0.02 × 10.00	m <sup>3</sup> 0.07
基礎材 (RC-40) t=10cm	A = 0.46 × 10.00	m <sup>2</sup> 4.60
側溝蓋 PC4型	N = 10.00 / 0.50 = 2.00	枚 18.00
グレーチング蓋 T-25用 細目	10m当りに2枚使用 N =	枚 2.00

PU3型側溝(300×500) 数量計算書

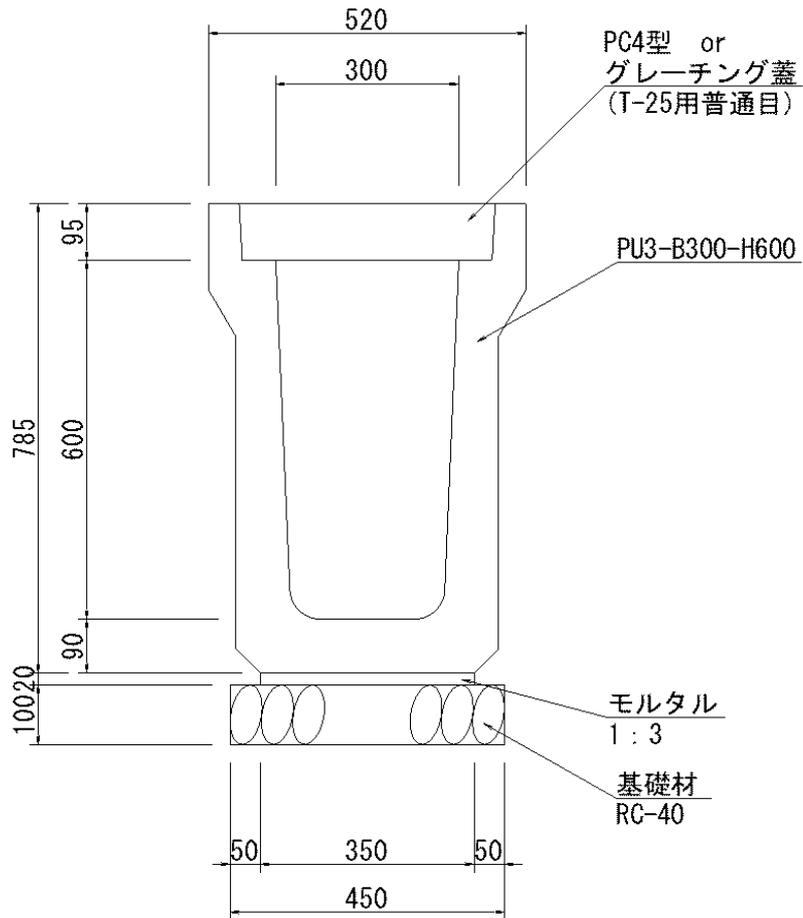
10m当り



種別(規格)	算式	数量
PU3型側溝工 (300×500)	L =	m 10.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.34 × 0.02 × 10.00	m <sup>3</sup> 0.07
基礎材 (RC-40) t=10cm	A = 0.44 × 10.00	m <sup>2</sup> 4.40
側溝蓋 PC4型	N = 10.00 / 0.50 - 2.00	枚 18.00
グレーチング蓋 T-25用 細目	10m当りに2枚使用 N =	枚 2.00

PU3型側溝(300×600) 数量計算書

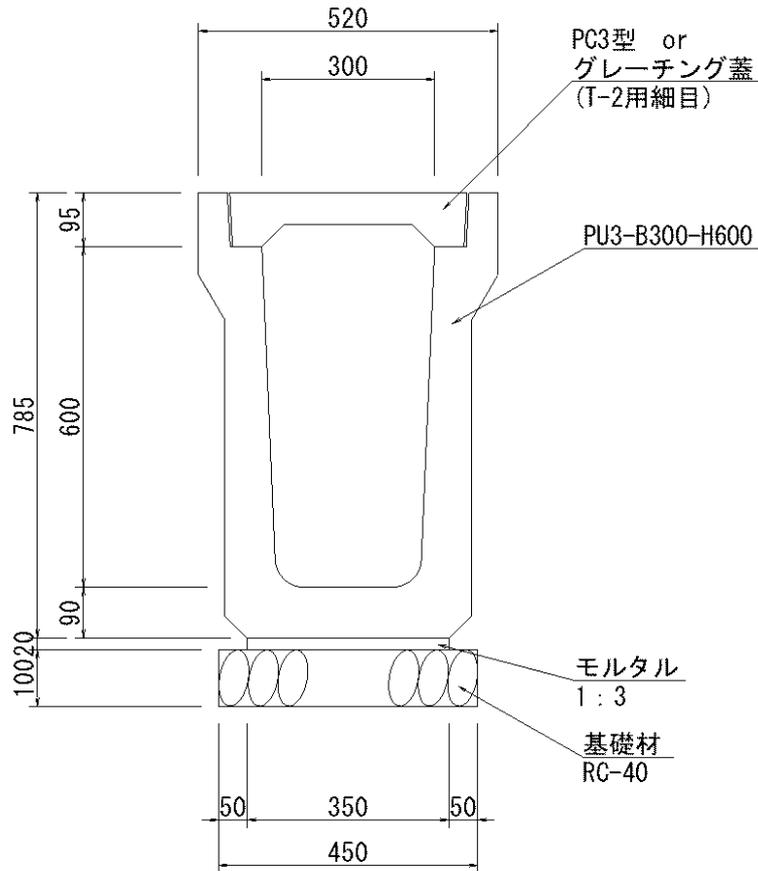
10m当り



種別(規格)	算式	数量
PU3型側溝工 (300×600)	L =	m 10.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.35 × 0.02 × 10.00	m <sup>3</sup> 0.07
基礎材 (RC-40) t=10cm	A = 0.45 × 10.00	m <sup>2</sup> 4.50
側溝蓋 PC4型	N = 10.00 / (0.50 - 2.00)	枚 18.00
グレーチング蓋 T-25用 細目	10m当りに2枚使用 N =	枚 2.00

PU3型側溝(300×600)PC-3型蓋 数量計算書

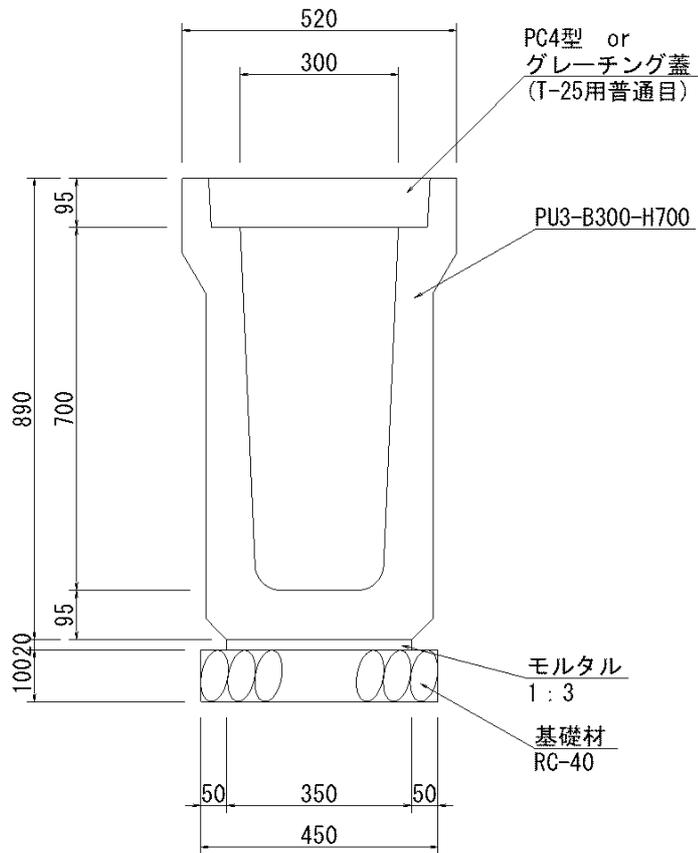
10m当り



種別(規格)	算式	数量
PU3型側溝工 (300×600)	$L =$	m 10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.35 \times 0.02 \times 10.00$	m <sup>3</sup> 0.07
基礎材 (RC-40) t=10cm	$A = 0.45 \times 10.00$	m <sup>2</sup> 4.50
側溝蓋 PC3型	$N = 10.00 \div 0.50 = 2.00$	枚 18.00
グレーチング蓋 T-2 細目	10m当りに2枚使用 $N =$	枚 2.00

PU3型側溝(300×700) 数量計算書

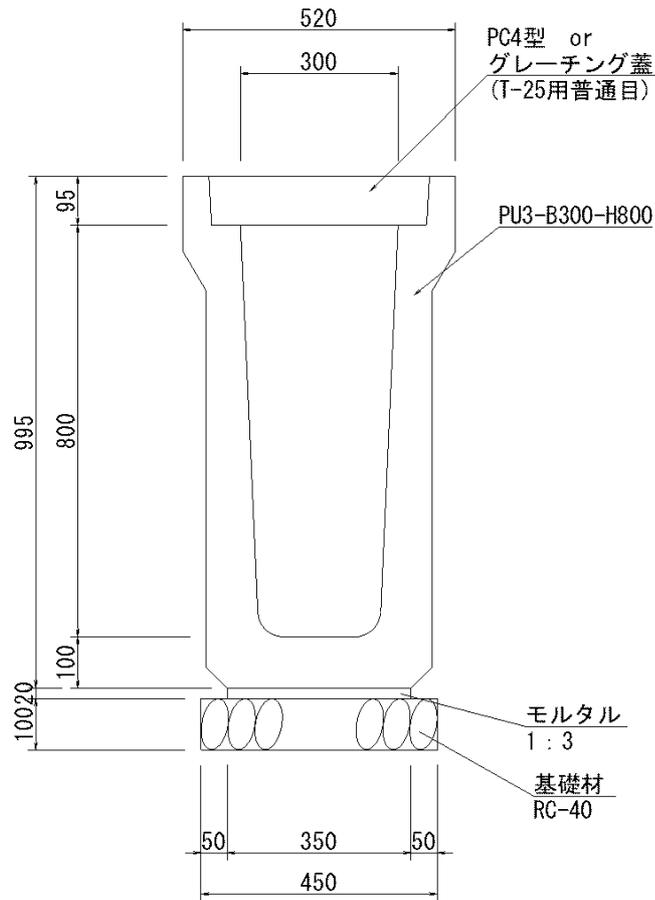
10m当り



種別(規格)	算式	数量
PU3型側溝工 (300×700)	L =	m 10.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.35 × 0.02 × 10.00	m <sup>3</sup> 0.07
基礎材 (RC-40) t=10cm	A = 0.45 × 10.00	m <sup>2</sup> 4.50
側溝蓋 PC4型	N = 10.00 / (0.50 - 2.00)	枚 18.00
グレーチング蓋 T-25用 細目	10m当りに2枚使用 N =	枚 2.00

PU3型側溝(300×800) 数量計算書

10m当り



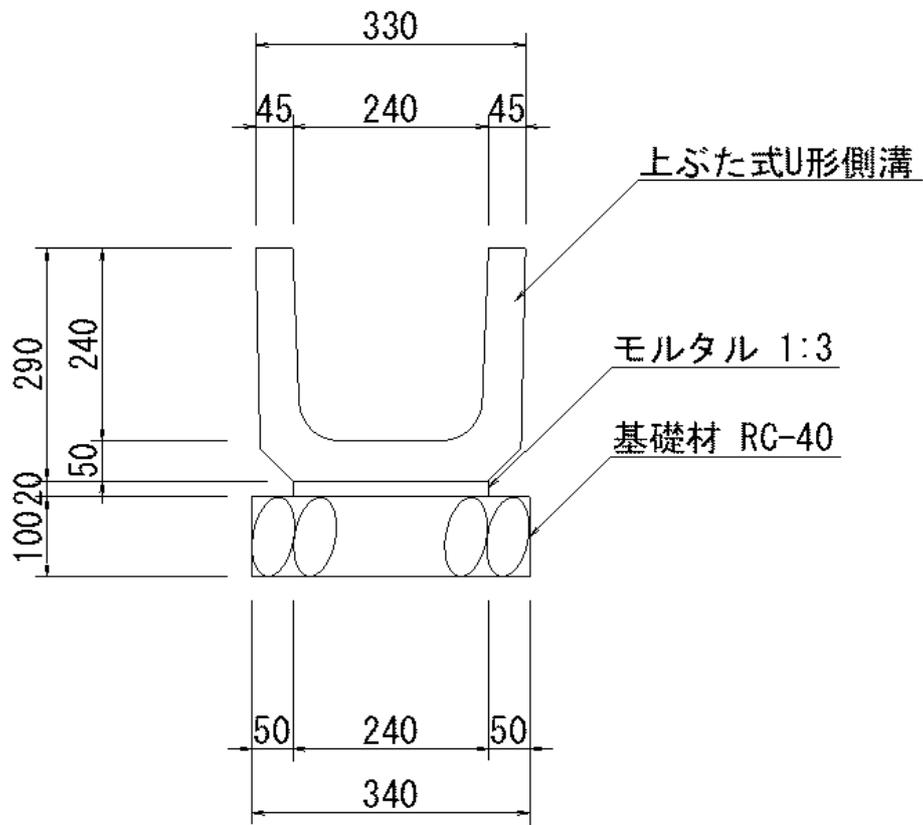
種別(規格)	算式	数量
PU3型側溝工 (300×800)	L =	m 10.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.35 × 0.02 × 10.00	m <sup>3</sup> 0.07
基礎材 (RC-40) t=10cm	A = 0.45 × 10.00	m <sup>2</sup> 4.50
側溝蓋 PC4型	N = 10.00 / 0.50 - 2.00	枚 18.00
グレーチング蓋 T-25用 細目	10m当りに2枚使用 N =	枚 2.00





上ぶた式U型側溝240×240 数量計算書

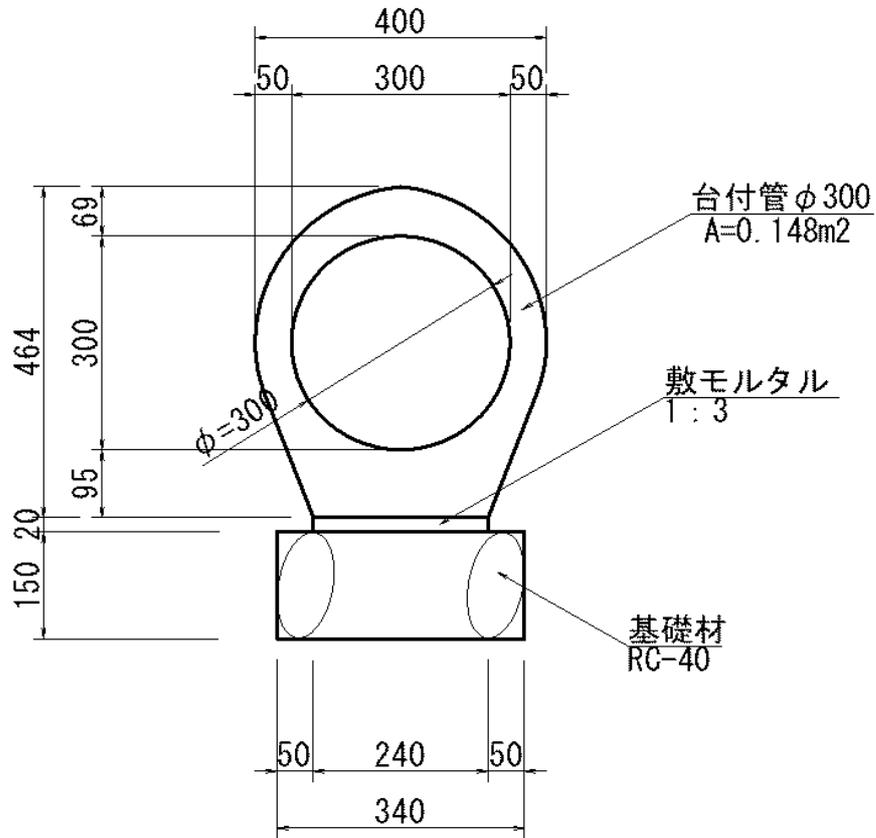
10m当り



種別(規格)	算式	数量
上ぶた式U型側溝工 (240×240)	L =	m 10.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.24 × 0.02 × 10.00	m3 0.05
基礎材 (RC-40) t=10cm	A = 0.34 × 10.00	m2 3.40

台付管 φ 300 数量計算書

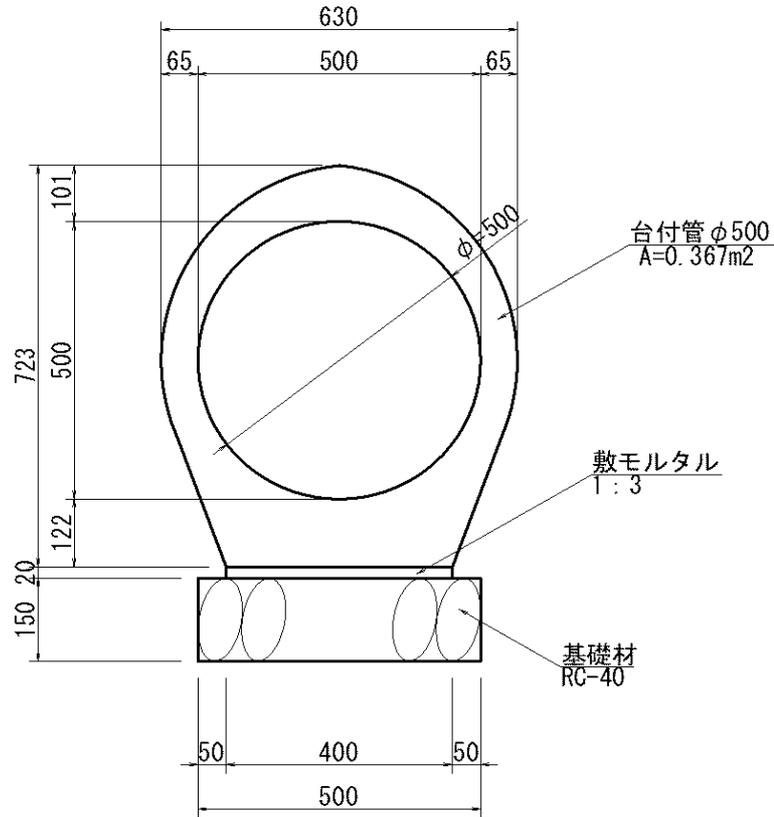
10m当り



種別(規格)	算式	数量
台付管 φ 300	L =	m 10.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.240 × 0.02 × 10.00	m <sup>3</sup> 0.05
基礎材 (RC-40) t=15cm	A = 0.340 × 10.00	m <sup>2</sup> 3.40

台付管 φ500 数量計算書

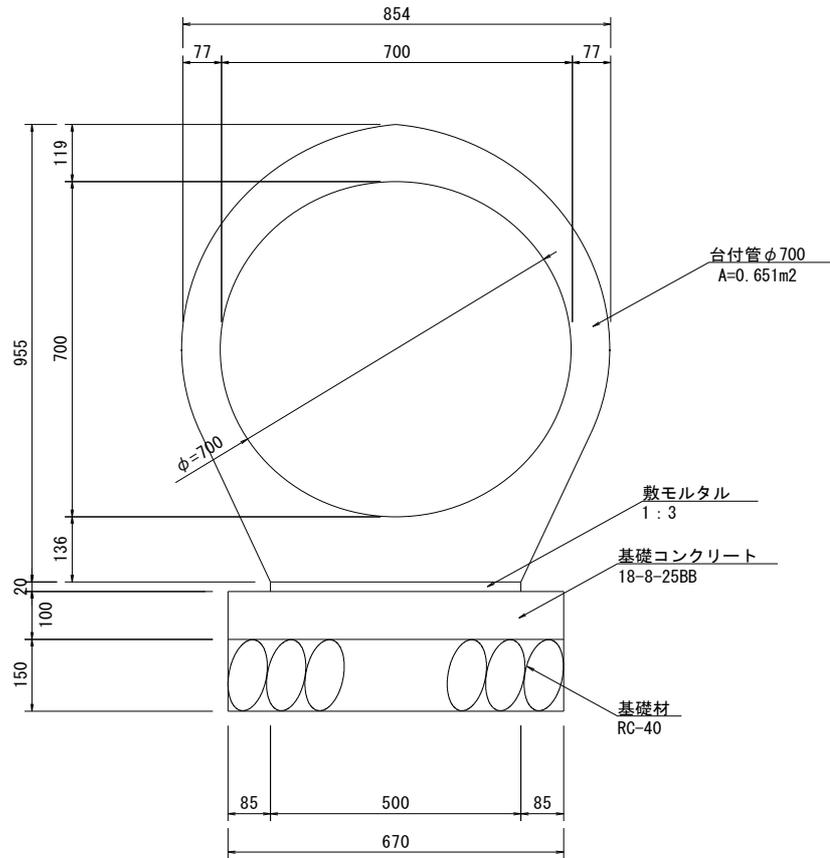
10m当り



種別(規格)	算式	数量
台付管 φ500	L =	m 10.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.400 × 0.02 × 10.00	m <sup>3</sup> 0.08
基礎材 (RC-40) t=15cm	A = 0.500 × 10.00	m <sup>2</sup> 5.00

# 台付管 φ700 数量計算書

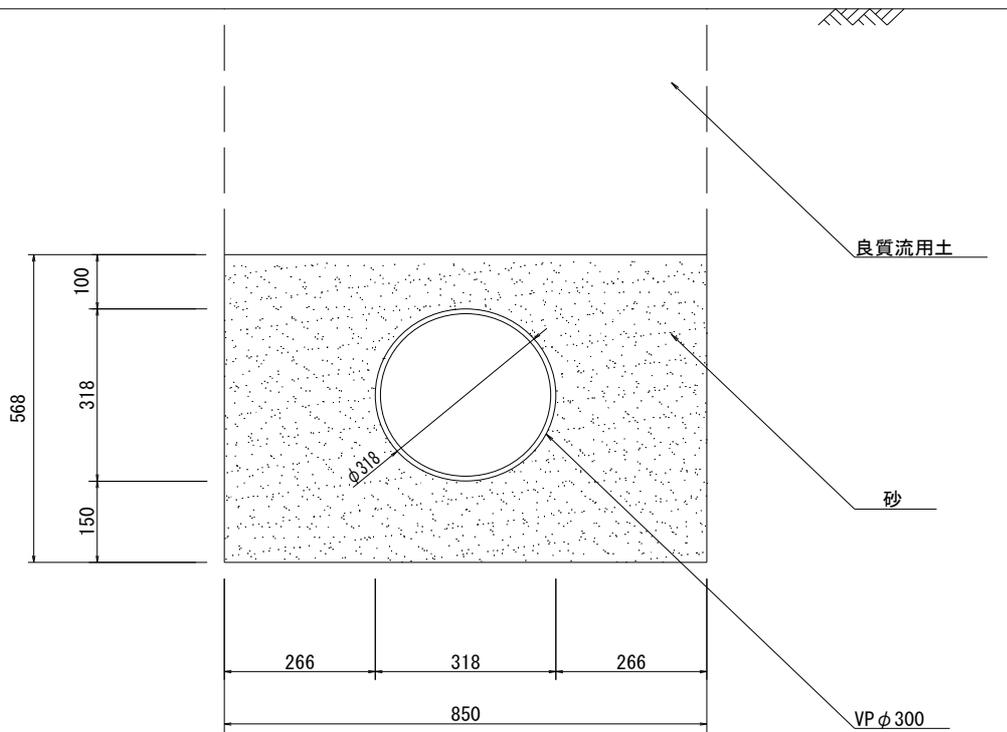
10m当り



種別(規格)	算 式	数 量
台付管 φ700	$L =$	m 10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.500 \times 0.02 \times 10.00$	m <sup>3</sup> 0.10
基礎材 (RC-40) t=15cm	$A = 0.670 \times 10.00$	m <sup>2</sup> 6.70
基礎コンクリート 18-8-25BB	$V = 0.670 \times 0.10 \times 10.00$	m <sup>3</sup> 0.67
型枠	$A = 0.10 \times 2 \times 10.00$	m <sup>2</sup> 2.00

取付管 φ 300 数量計算書

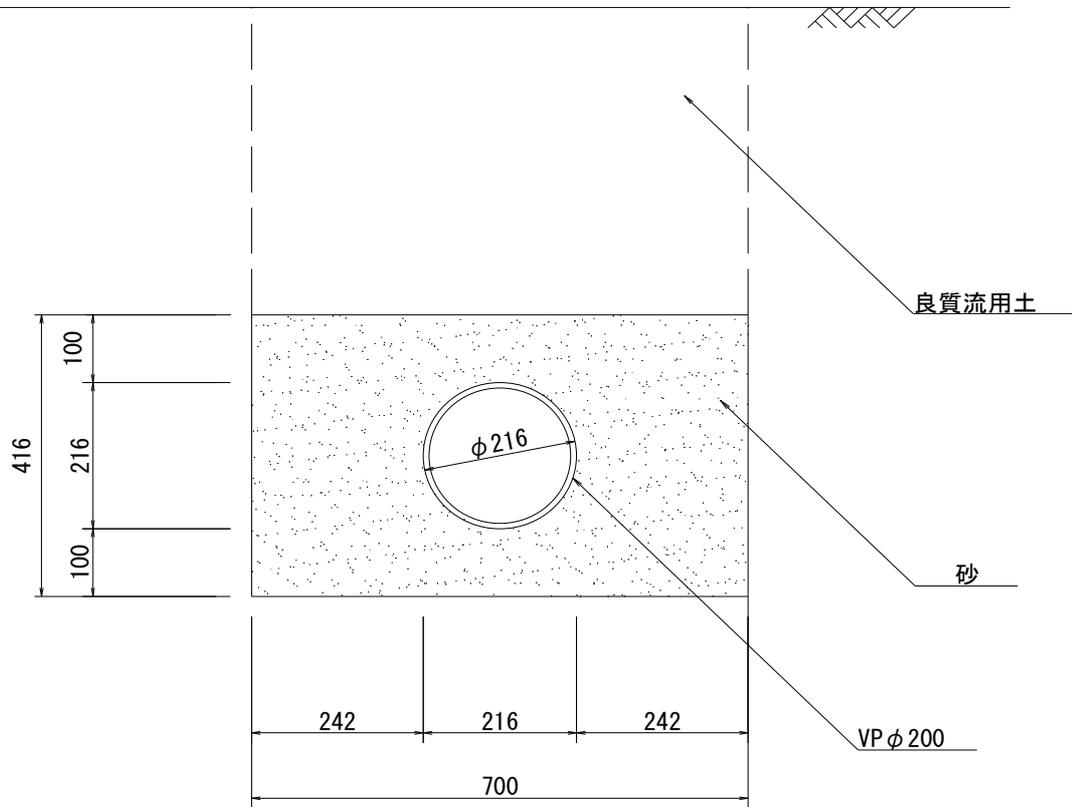
10m当り



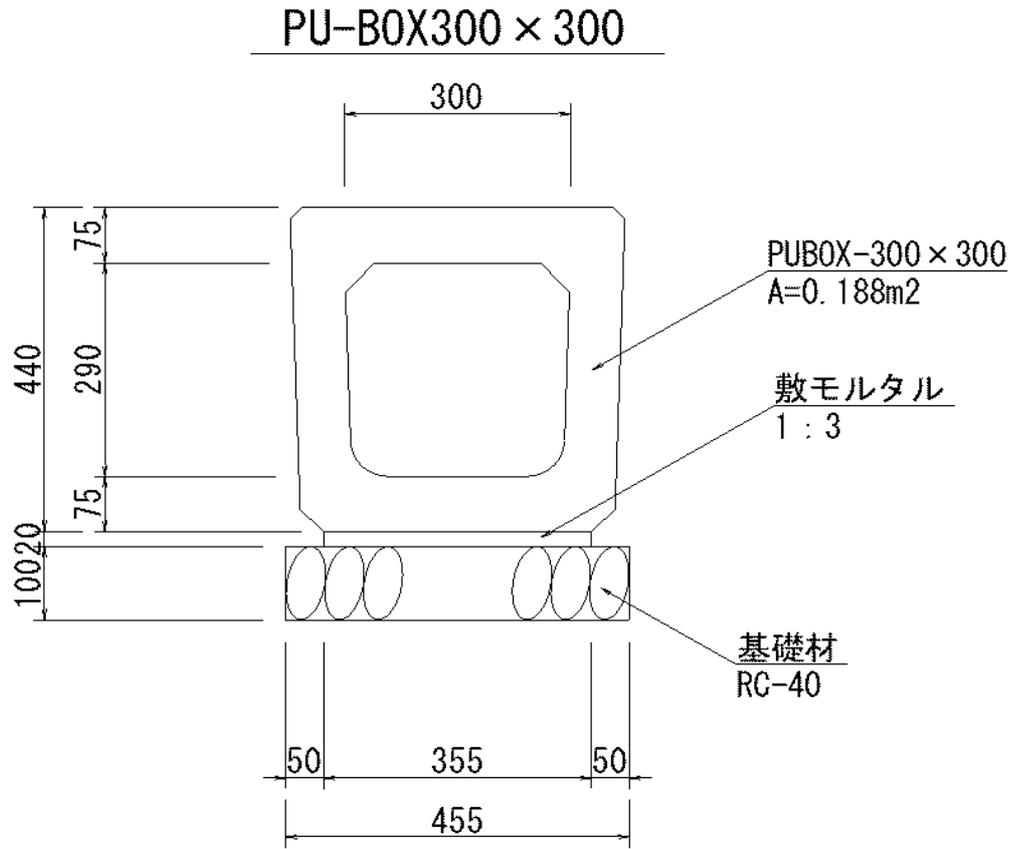
種別(規格)	算式	数量
取付管 VP φ 300	L =	m 10.00
砂基礎	$V = ( 0.850 \times 0.568 - 0.318 \times 0.318 ) \times 10.00$ $\times 3.14 \div 4$	m <sup>3</sup> 4.03

取付管φ200 数量計算書

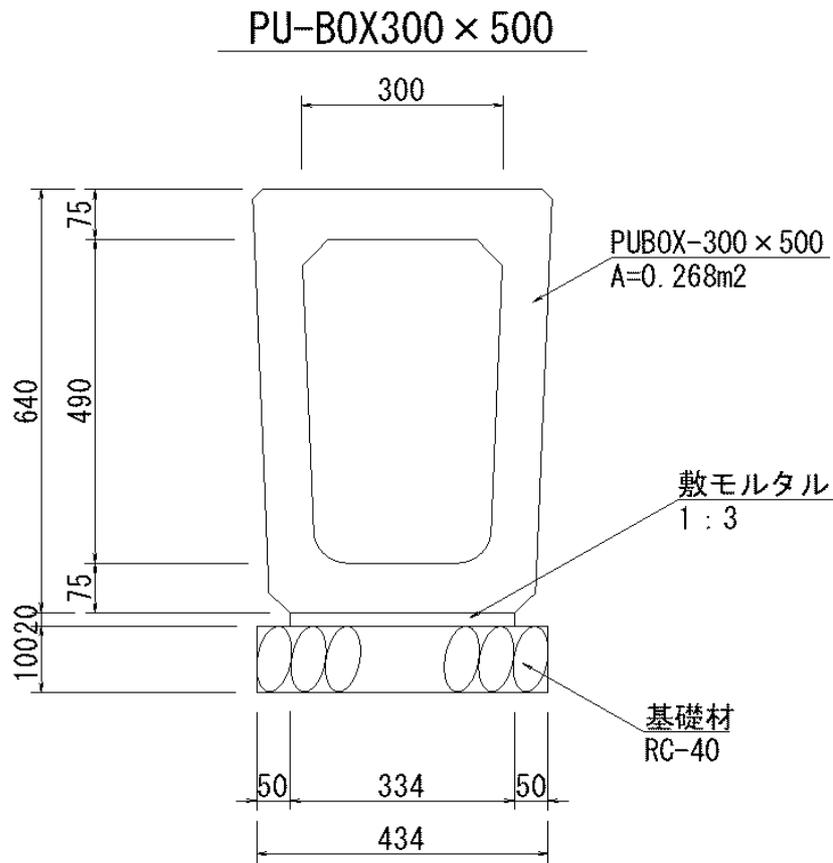
10m当り



種別(規格)	算式	数量
取付管 VP φ 200	L =	m 10.00
砂	$V = ( 0.700 \times 0.416 - 0.216 \times 0.216 \times 3.14 \div 4 ) \times 10.00$	m <sup>3</sup> 2.55



種別(規格)	算 式	数 量
PU-BOX (300×300)	L =	m 10.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.355 × 0.02 × 10.00	m <sup>3</sup> 0.07
基礎材 (RC-40) t=10cm	A = 0.455 × 10.00	m <sup>2</sup> 4.55



種別(規格)	算 式	数 量
PU-BOX (300×500)	L =	m 10.00
敷モルタル (1:3)	V = 0.334 × 0.02 × 10.00	m <sup>3</sup> 0.07
基礎材 (RC-40) t=10cm	A = 0.434 × 10.00	m <sup>2</sup> 4.34

集水樹土工集計表

名称	規格	測点	左右	数量			
				床掘	埋戻し 1m以上4m未満	埋戻し 1m未満	基面整正
1号	1000 × 1000 × 1500	SNO.3+ 3.3	左	22.04	18.36		2.25
2号	600 × 600 × 700	SNO.5+5.7	右	6.01	5.17		1.00
3号	600 × 600 × 1100	SNO.8+7.6	右	11.53	10.04		1.21
4号	600 × 600 × 700	SNO.8+15.9	右	6.01	5.17		1.00
5号	500 × 500 × 600	SNO.10+14.5	左	2.92		2.32	0.81
6号	500 × 500 × 600	SNO.11+0.5	左	2.92		2.32	0.81
7号	500 × 500 × 600	SNO.10+17.7	右	2.92		2.32	0.81
8号	500 × 500 × 600	SNO.11+3.8	右	2.92		2.32	0.81
9号	1000 × 1000 × 1400	SNO.11+5.6	右	20.11	16.62		2.25
10号	500 × 500 × 600	SNO.12+0.0	右	2.92		2.32	0.81
11号	500 × 500 × 800	SNO.12+0.0	左	6.41	5.68		0.81
12号	500 × 500 × 800	SNO.12+1.3	左	6.41	5.68		0.81
13号	600 × 600 × 1000	SNO.13+3.0	左	9.00	7.92		1.00
合計				102.12	74.64	11.60	14.38

# 集水枥 1 号材料計算書

1000 × 1000 × 1500 T-25 SNO.3+ 3.3 左

1箇所当り

寸法	B = 1.000 m	床掘深	h = 1.850 m
	L = 1.000 m	床掘勾配	N = 0.5
	H = 1.500 m	はなれ	W = 0.500 m
側壁厚	b1 = 0.200 m		
底版厚	t = 0.150 m		
ふかし	w1 = 0.050 m		
基礎厚	h2 = 0.200 m		
控除断面 ① 柵渠B型500×600	= 0.300 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.50 × 0.60
〃 ②	—		
〃 ③ 台付管φ700	= 0.651 m <sup>2</sup>	1箇所	
〃 ④	—		
鋼製格子蓋	1000×1000	1.120 × 1.120 × 0.061	T-25

名称	種目	算式	数量
コンクリート	18-8-25BB	1.400 × 1.400 × 1.650 - 1.120 × 1.120 × 0.061	1.53 m <sup>3</sup>
		- 1.000 × 1.000 × 1.439	
		控除 ① - 0.300 × 1 × 0.200	
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000	
		控除 ③ - 0.651 × 1 × 0.200	
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000 =	
		1.400 × 1.650 × 2 + 1.000 × 1.500 × 2 +	
		1.400 × 1.650 × 2 + 1.000 × 1.500 × 2 -	
		控除 ① - 0.300 × 1 × 2.000	
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000	
		控除 ③ - 0.651 × 1 × 2.000	
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000	
		① +( 0.600 × 2 + 0.500 ) × 0.200 =	
基礎材	RC-40	t= 20.00 cm 1.500 × 1.500 =	2.25 m <sup>2</sup>
鋼製格子蓋	T-25	1000×1000 1.120 × 1.120 × 0.061	1 組
足掛金具		H = 1.500 m	4.00 ケ
床掘		( 2.400 × 2.400 + 4.250 × 4.250 ) × 1/2 × 1.850 =	22.04 m <sup>3</sup>
埋戻	1m以上4m未満	22.04 - 1.400 × 1.400 × 1.650 - 0.45 =	18.36 m <sup>3</sup>
基面整正		1.500 × 1.500 =	2.25 m <sup>2</sup>

# 集水桝 2 号材料計算書

600 × 600 × 700 T-2 SNO.5+5.7 右

1箇所当り

寸法	B = 0.600 m	床掘深	h = 1.000 m
	L = 0.600 m	床掘勾配	N = 0.5
	H = 0.700 m	はなれ	W = 0.500 m
側壁厚	b1 = 0.150 m		
底版厚	t = 0.150 m		
ふかし	w1 = 0.050 m		
基礎厚	h2 = 0.150 m		
控除断面 ① PU2-B300-H400	= 0.120 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.30 × 0.40
〃 ②	—		
〃 ③ PU3-B300-H400(横断用)	= 0.120 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.30 × 0.40
〃 ④ HP φ 250	= 0.074 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.31 × 0.31 × π/4
鋼製格子蓋 600×600	0.720 × 0.720 × 0.031	T-2	

名称	種目	算式	数量
コンクリート	18-8-25BB	0.900 × 0.900 × 0.850 - 0.720 × 0.720 × 0.031	0.38 m <sup>3</sup>
		- 0.600 × 0.600 × 0.669	
		控除 ① - 0.120 × 1 × 0.150	
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000	
		控除 ③ - 0.120 × 1 × 0.150	
		控除 ④ - 0.074 × 1 × 0.150 =	
		0.900 × 0.850 × 2 + 0.600 × 0.700 × 2 +	
		0.900 × 0.850 × 2 + 0.600 × 0.700 × 2 -	
		控除 ① - 0.120 × 1 × 2.000	
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000	
		控除 ③ - 0.120 × 1 × 2.000	
		控除 ④ - 0.074 × 1 × 2.000	
		① +( 0.400 × 2 + 0.300 )× 0.150	
		③ +( 0.400 × 2 + 0.300 )× 0.150 =	
		4.44 m <sup>2</sup>	
基礎材	RC-40	t= 15.00 cm	1.00 m <sup>2</sup>
		1.000 × 1.000 =	
鋼製格子蓋	T-2	600×600 0.720 × 0.720 × 0.031	1 組
足掛金具		H = 0.700 m	— ケ
床掘		( 1.900 × 1.900 + 2.900 × 2.900 ) × 1/2 × 1.000 =	6.01 m <sup>3</sup>
埋戻	1m以上4m未満	6.01 - 0.900 × 0.900 × 0.850 - 0.15 =	5.17 m <sup>3</sup>
基面整正		1.000 × 1.000 =	1.00 m <sup>2</sup>

# 集水桝 3 号材料計算書

600 × 600 × 1100 T-25 SNO.8+7.6 右

1箇所当り

寸法	B = 0.600 m	床掘深	h = 1.450 m
	L = 0.600 m	床掘勾配	N = 0.5
	H = 1.100 m	はなれ	W = 0.500 m
側壁厚	b1 = 0.200 m		
底版厚	t = 0.150 m		
ふかし	w1 = 0.050 m		
基礎厚	h2 = 0.200 m		
控除断面 ① PU2-B300-H600	= 0.180 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.30 × 0.60
〃 ② 台付管φ300	= 0.148 m <sup>2</sup>	1箇所	
〃 ③ PU-BOX300×300	= 0.188 m <sup>2</sup>	1箇所	
〃 ④ VPφ200	= 0.037 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.22 × 0.22 × π/4
鋼製格子蓋 600×600	0.720 × 0.720 × 0.050	T-25	

名称	種目	算式	数量
コンクリート	18-8-25BB	1.000 × 1.000 × 1.250 - 0.720 × 0.720 × 0.050	0.74 m <sup>3</sup>
		- 0.600 × 0.600 × 1.050	
		控除 ① - 0.180 × 1 × 0.200	
		控除 ② - 0.148 × 1 × 0.200	
		控除 ③ - 0.188 × 1 × 0.200	
		控除 ④ - 0.037 × 1 × 0.200 =	
		1.000 × 1.250 × 2 + 0.600 × 1.100 × 2 +	
		1.000 × 1.250 × 2 + 0.600 × 1.100 × 2 -	
		控除 ① - 0.180 × 1 × 2.000	
		控除 ② - 0.148 × 1 × 2.000	
		控除 ③ - 0.188 × 1 × 2.000	
		控除 ④ - 0.037 × 1 × 2.000	
		① +( 0.600 × 2 + 0.300 ) × 0.200 =	
基礎材	RC-40	t= 20.00 cm 1.100 × 1.100 =	1.21 m <sup>2</sup>
鋼製格子蓋	T-25	600×600 0.720 × 0.720 × 0.050	1組
足掛金具		H = 1.100 m	3.00 ケ
床掘		( 2.000 × 2.000 + 3.450 × 3.450 ) × 1/2 × 1.450 =	11.53 m <sup>3</sup>
埋戻	1m以上4m未満	11.53 - 1.000 × 1.000 × 1.250 - 0.24 =	10.04 m <sup>3</sup>
基面整正		1.100 × 1.100 =	1.21 m <sup>2</sup>

# 集水桝 4 号材料計算書

600 × 600 × 700 T-25 SNO.8+15.9 右

1箇所当り

寸法	B = 0.600 m	床掘深 h = 1.000 m	
	L = 0.600 m	床掘勾配 N = 0.5	
	H = 0.700 m	はなれ W = 0.500 m	
側壁厚	b1 = 0.150 m		
底版厚	t = 0.150 m		
ふかし	w1 = 0.050 m		
基礎厚	h2 = 0.150 m		
控除断面 ① PU-BOX300×300	= 0.188 m <sup>2</sup>	1 箇所	
〃 ②	—		
〃 ③ PU2-B300-H400	= 0.120 m <sup>2</sup>	1 箇所	A= 0.30 × 0.40
〃 ④	—		
鋼製格子蓋	600×600	0.720 × 0.720 × 0.050	T-25

名称	種目	算式	数量	
コンクリート	18-8-25BB	0.900 × 0.900 × 0.850 - 0.720 × 0.720 × 0.050	0.38 m <sup>3</sup>	
		- 0.600 × 0.600 × 0.650		
		控除 ① - 0.188 × 1 × 0.150		
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000		
		控除 ③ - 0.120 × 1 × 0.150		
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000 =		
		0.900 × 0.850 × 2 + 0.600 × 0.700 × 2 +		
		0.900 × 0.850 × 2 + 0.600 × 0.700 × 2 -		
		控除 ① - 0.188 × 1 × 2.000		
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000		
		控除 ③ - 0.120 × 1 × 2.000		
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000		
		③ +( 0.400 × 2 + 0.300 )× 0.150 =		4.29 m <sup>2</sup>
基礎材	RC-40	t= 15.00 cm 1.000 × 1.000 =	1.00 m <sup>2</sup>	
鋼製格子蓋	T-25	600×600 0.720 × 0.720 × 0.050	1 組	
足掛金具		H = 0.700 m	— ケ	
床掘		( 1.900 × 1.900 + 2.900 × 2.900 ) × 1/2 × 1.000 =	6.01 m <sup>3</sup>	
埋戻	1m以上4m未満	6.01 - 0.900 × 0.900 × 0.850 - 0.15 =	5.17 m <sup>3</sup>	
基面整正		1.000 × 1.000 =	1.00 m <sup>2</sup>	

# 集水桝 5 号材料計算書

500 × 500 × 600 T-25 SNO.10+14.5 左

1箇所当り

寸法	B = 0.500 m	床掘深 h = 0.900 m	
	L = 0.500 m	床掘勾配 N =	
	H = 0.600 m	はなれ W = 0.500 m	
側壁厚	b1 = 0.150 m		
底版厚	t = 0.150 m		
ふかし	w1 = 0.050 m		
基礎厚	h2 = 0.150 m		
控除断面 ①	PU3-B300-H300 = 0.090 m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.30 × 0.30	
〃 ②	—		
〃 ③	PU-BOX300×300 = 0.188 m <sup>2</sup>	1箇所	
〃 ④	—		
鋼製格子蓋	500×500 0.625 × 0.625 × 0.044	T-25	

名称	種目	算式	数量		
コンクリート	18-8-25BB	0.800 × 0.800 × 0.750 - 0.625 × 0.625 × 0.044	0.28 m <sup>3</sup>		
		- 0.500 × 0.500 × 0.556			
		控除 ① - 0.090 × 1 × 0.150			
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000			
		控除 ③ - 0.188 × 1 × 0.150			
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000 =			
		型枠		0.800 × 0.750 × 2 + 0.500 × 0.600 × 2 +	3.18 m <sup>2</sup>
		0.800 × 0.750 × 2 + 0.500 × 0.600 × 2 -			
		控除 ① - 0.090 × 1 × 2.000			
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000			
		控除 ③ - 0.188 × 1 × 2.000			
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000			
		① +( 0.300 × 2 + 0.300 ) × 0.150 =			
基礎材	RC-40	t= 15.00 cm 0.900 × 0.900 =	0.81 m <sup>2</sup>		
鋼製格子蓋	T-25	500×500 0.625 × 0.625 × 0.044	1 組		
足掛金具		H = 0.600 m	— ケ		
床掘		( 1.800 × 1.800 + 1.800 × 1.800 ) × 1/2 × 0.900 =	2.92 m <sup>3</sup>		
埋戻	1m未満	2.92 - 0.800 × 0.800 × 0.750 - 0.12 =	2.32 m <sup>3</sup>		
基面整正		0.900 × 0.900 =	0.81 m <sup>2</sup>		

# 集水桝 6 号材料計算書

500 × 500 × 600 T-25 SNO.11+0.5 左

1箇所当り

寸法	B = 0.500 m	床掘深	h = 0.900 m
	L = 0.500 m	床掘勾配	N =
	H = 0.600 m	はなれ	W = 0.500 m
側壁厚	b1 = 0.150 m		
底版厚	t = 0.150 m		
ふかし	w1 = 0.050 m		
基礎厚	h2 = 0.150 m		
控除断面 ①	PU-BOX300×300 = 0.188 m <sup>2</sup>	1箇所	
〃 ②	—		
〃 ③	PU3-B300-H300 = 0.090 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.30 × 0.30
〃 ④	—		
鋼製格子蓋	500×500 0.625 × 0.625 × 0.044	T-25	

名称	種目	算式	数量		
コンクリート	18-8-25BB	0.800 × 0.800 × 0.750 - 0.625 × 0.625 × 0.044	0.28 m <sup>3</sup>		
		- 0.500 × 0.500 × 0.556			
		控除 ① - 0.188 × 1 × 0.150			
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000			
		控除 ③ - 0.090 × 1 × 0.150			
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000 =			
		型枠		0.800 × 0.750 × 2 + 0.500 × 0.600 × 2 +	3.18 m <sup>2</sup>
		0.800 × 0.750 × 2 + 0.500 × 0.600 × 2 -			
		控除 ① - 0.188 × 1 × 2.000			
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000			
		控除 ③ - 0.090 × 1 × 2.000			
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000			
		③ +( 0.300 × 2 + 0.300 )× 0.150 =			
基礎材	RC-40	t= 15.00 cm 0.900 × 0.900 =	0.81 m <sup>2</sup>		
鋼製格子蓋	T-25	500×500 0.625 × 0.625 × 0.044	1 組		
足掛金具		H = 0.600 m	— ケ		
床掘		( 1.800 × 1.800 + 1.800 × 1.800 ) × 1/2 × 0.900 =	2.92 m <sup>3</sup>		
埋戻	1m未満	2.92 - 0.800 × 0.800 × 0.750 - 0.12 =	2.32 m <sup>3</sup>		
基面整正		0.900 × 0.900 =	0.81 m <sup>2</sup>		

# 集水桝 7 号材料計算書

500 × 500 × 600 T-25 SNO.10+17.7 右

1箇所当り

寸法	B = 0.500 m	床掘深	h = 0.900 m
	L = 0.500 m	床掘勾配	N =
	H = 0.600 m	はなれ	W = 0.500 m
側壁厚	b1 = 0.150 m		
底版厚	t = 0.150 m		
ふかし	w1 = 0.050 m		
基礎厚	h2 = 0.150 m		
控除断面 ①	PU2-B300-H300 = 0.090 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.30 × 0.30
〃 ②	—		
〃 ③	PU-BOX300×300 = 0.188 m <sup>2</sup>	1箇所	
〃 ④	—		
鋼製格子蓋	500×500 0.625 × 0.625 × 0.044	T-25	

名称	種目	算式	数量		
コンクリート	18-8-25BB	0.800 × 0.800 × 0.750 - 0.625 × 0.625 × 0.044	0.28 m <sup>3</sup>		
		- 0.500 × 0.500 × 0.556			
		控除 ① - 0.090 × 1 × 0.150			
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000			
		控除 ③ - 0.188 × 1 × 0.150			
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000 =			
		型枠		0.800 × 0.750 × 2 + 0.500 × 0.600 × 2 +	3.18 m <sup>2</sup>
		0.800 × 0.750 × 2 + 0.500 × 0.600 × 2 -			
		控除 ① - 0.090 × 1 × 2.000			
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000			
		控除 ③ - 0.188 × 1 × 2.000			
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000			
		① +( 0.300 × 2 + 0.300 ) × 0.150 =			
基礎材	RC-40	t= 15.00 cm 0.900 × 0.900 =	0.81 m <sup>2</sup>		
鋼製格子蓋	T-25	500×500 0.625 × 0.625 × 0.044	1 組		
足掛金具		H = 0.600 m	— ケ		
床掘		( 1.800 × 1.800 + 1.800 × 1.800 ) × 1/2 × 0.900 =	2.92 m <sup>3</sup>		
埋戻	1m未満	2.92 - 0.800 × 0.800 × 0.750 - 0.12 =	2.32 m <sup>3</sup>		
基面整正		0.900 × 0.900 =	0.81 m <sup>2</sup>		

# 集水桝 8 号材料計算書

500 × 500 × 600 T-25 SNO.11+3.8 右

1箇所当り

寸法	B = 0.500 m	床掘深	h = 0.900 m
	L = 0.500 m	床掘勾配	N =
	H = 0.600 m	はなれ	W = 0.500 m
側壁厚	b1 = 0.150 m		
底版厚	t = 0.150 m		
ふかし	w1 = 0.050 m		
基礎厚	h2 = 0.150 m		
控除断面 ①	PU-BOX300×300 = 0.188 m <sup>2</sup>	1箇所	
〃 ②	—		
〃 ③	PU2-B300-H300 = 0.090 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.30 × 0.30
〃 ④	—		
鋼製格子蓋	500×500 0.625 × 0.625 × 0.044	T-25	

名称	種目	算式	数量
コンクリート	18-8-25BB	0.800 × 0.800 × 0.750 - 0.625 × 0.625 × 0.044	0.28 m <sup>3</sup>
		- 0.500 × 0.500 × 0.556	
		控除 ① - 0.188 × 1 × 0.150	
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000	
		控除 ③ - 0.090 × 1 × 0.150	
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000 =	
		0.800 × 0.750 × 2 + 0.500 × 0.600 × 2 +	
		0.800 × 0.750 × 2 + 0.500 × 0.600 × 2 -	
		控除 ① - 0.188 × 1 × 2.000	
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000	
		控除 ③ - 0.090 × 1 × 2.000	
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000	
		③ +( 0.300 × 2 + 0.300 )× 0.150 =	
基礎材	RC-40	t= 15.00 cm 0.900 × 0.900 =	0.81 m <sup>2</sup>
鋼製格子蓋	T-25	500×500 0.625 × 0.625 × 0.044	1 組
足掛金具		H = 0.600 m	— ケ
床掘		( 1.800 × 1.800 + 1.800 × 1.800 ) × 1/2 × 0.900 =	2.92 m <sup>3</sup>
埋戻	1m未満	2.92 - 0.800 × 0.800 × 0.750 - 0.12 =	2.32 m <sup>3</sup>
基面整正		0.900 × 0.900 =	0.81 m <sup>2</sup>

# 集水桝 9 号材料計算書

1000 × 1000 × 1400 T-25 SNO.11+5.6 右

1箇所当り

寸法	B = 1.000 m	床掘深	h = 1.750 m
	L = 1.000 m	床掘勾配	N = 0.5
	H = 1.400 m	はなれ	W = 0.500 m
側壁厚	b1 = 0.200 m		
底版厚	t = 0.150 m		
ふかし	w1 = 0.050 m		
基礎厚	h2 = 0.200 m		
控除断面①	—		
〃 ② 台付管φ500	= 0.367 m <sup>2</sup>	1箇所	
〃 ③	—		
〃 ④ 既設組立水路500×500	= 0.250 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.50 × 0.50
鋼製格子蓋	1000×1000	1.120 × 1.120 × 0.061	T-25

名称	種目	算式	数量		
コンクリート	18-8-25BB	$1.400 \times 1.400 \times 1.550 - 1.120 \times 1.120 \times 0.061$	1.50 m <sup>3</sup>		
		$- 1.000 \times 1.000 \times 1.339$			
		控除① $- 0.000 \times 0 \times 0.000$			
		控除② $- 0.367 \times 1 \times 0.200$			
		控除③ $- 0.000 \times 0 \times 0.000$			
		控除④ $- 0.250 \times 1 \times 0.200$			
		＝			
		型枠		$1.400 \times 1.550 \times 2 + 1.000 \times 1.400 \times 2 +$	13.35 m <sup>2</sup>
		$1.400 \times 1.550 \times 2 + 1.000 \times 1.400 \times 2 -$			
		控除① $- 0.000 \times 0 \times 0.000$			
		控除② $- 0.367 \times 1 \times 2.000$			
		控除③ $- 0.000 \times 0 \times 0.000$			
		控除④ $- 0.250 \times 1 \times 2.000$			
		④ $+( 0.500 \times 2 + 0.500 ) \times 0.200$			
＝					
基礎材	RC-40	t= 20.00 cm $1.500 \times 1.500$	2.25 m <sup>2</sup>		
鋼製格子蓋	T-25	1000×1000 $1.120 \times 1.120 \times 0.061$	1組		
足掛金具		H = 1.400 m	4.00 ケ		
床掘		$( 2.400 \times 2.400 + 4.150 \times 4.150 ) \times 1/2 \times 1.750 =$	20.11 m <sup>3</sup>		
埋戻	1m以上4m未満	$20.11 - 1.400 \times 1.400 \times 1.550 - 0.45 =$	16.62 m <sup>3</sup>		
基面整正		$1.500 \times 1.500$	2.25 m <sup>2</sup>		

# 集水桝 10 号材料計算書

500 × 500 × 600 T-2 SNO.12+0.0 右

1箇所当り

寸法	B = 0.500 m	床掘深	h = 0.900 m
	L = 0.500 m	床掘勾配	N =
	H = 0.600 m	はなれ	W = 0.500 m
側壁厚	b1 = 0.150 m		
底版厚	t = 0.150 m		
ふかし	w1 = 0.050 m		
基礎厚	h2 = 0.150 m		
控除断面 ①	PU2-B300-H300 = 0.090 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.30 × 0.30
〃 ②	PU-BOX300×300 = 0.188 m <sup>2</sup>	1箇所	
〃 ③	PU2-B300-H300 = 0.090 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.30 × 0.30
〃 ④	—		
鋼製格子蓋	500×500 0.620 × 0.620 × 0.031	T-2	

名称	種目	算式	数量
コンクリート	18-8-25BB	0.800 × 0.800 × 0.750 - 0.620 × 0.620 × 0.031	
		- 0.500 × 0.500 × 0.569	
		控除 ① - 0.090 × 1 × 0.150	
		控除 ② - 0.188 × 1 × 0.150	
		控除 ③ - 0.090 × 1 × 0.150	
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000 =	
		0.800 × 0.750 × 2 + 0.500 × 0.600 × 2 +	
		0.800 × 0.750 × 2 + 0.500 × 0.600 × 2 -	
		控除 ① - 0.090 × 1 × 2.000	
		控除 ② - 0.188 × 1 × 2.000	
		控除 ③ - 0.090 × 1 × 2.000	
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000	
		① +( 0.300 × 2 + 0.300 )× 0.150	
		③ +( 0.300 × 2 + 0.300 )× 0.150 =	
		<u>0.27</u> m <sup>3</sup>	
型 枠			
		<u>3.13</u> m <sup>2</sup>	
基礎材	RC-40	t= 15.00 cm	
		0.900 × 0.900 =	
		<u>0.81</u> m <sup>2</sup>	
鋼製格子蓋	T-2	500×500 0.620 × 0.620 × 0.031	1組
足掛金具		H = 0.600 m	— ケ
床掘		( 1.800 × 1.800 + 1.800 × 1.800 ) × 1/2 × 0.900 =	<u>2.92</u> m <sup>3</sup>
埋戻	1m未満	2.92 - 0.800 × 0.800 × 0.750 - 0.12 =	<u>2.32</u> m <sup>3</sup>
基面整正		0.900 × 0.900 =	<u>0.81</u> m <sup>2</sup>

# 集水桝 11 号材料計算書

500 × 500 × 800 T-25 SNO.12+0.0 左

1箇所当り

寸法	B = 0.500 m	床掘深	h = 1.100 m
	L = 0.500 m	床掘勾配	N = 0.5
	H = 0.800 m	はなれ	W = 0.500 m
側壁厚	b1 = 0.150 m		
底版厚	t = 0.150 m		
ふかし	w1 = 0.050 m		
基礎厚	h2 = 0.150 m		
控除断面 ①	PU3-B300-H300 = 0.090 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.30 × 0.30
〃 ②	—		
〃 ③	PU3-B300-H700 = 0.210 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.30 × 0.70
〃 ④	PU-BOX300×300 = 0.188 m <sup>2</sup>	1箇所	
鋼製格子蓋	500×500 0.625 × 0.625 × 0.044		T-25

名称	種目	算式	数量		
コンクリート	18-8-25BB	$0.800 \times 0.800 \times 0.950 - 0.625 \times 0.625 \times 0.044$			
		$- 0.500 \times 0.500 \times 0.756$			
		控除 ① $- 0.090 \times 1 \times 0.150$			
		控除 ② $- 0.000 \times 0 \times 0.000$			
		控除 ③ $- 0.210 \times 1 \times 0.150$			
		控除 ④ $- 0.188 \times 1 \times 0.150$			
		=		<u>0.33</u> m <sup>3</sup>	
		型 枠			$0.800 \times 0.950 \times 2 + 0.500 \times 0.800 \times 2 +$
					$0.800 \times 0.950 \times 2 + 0.500 \times 0.800 \times 2 -$
					控除 ① $- 0.090 \times 1 \times 2.000$
					控除 ② $- 0.000 \times 0 \times 0.000$
					控除 ③ $- 0.210 \times 1 \times 2.000$
					控除 ④ $- 0.188 \times 1 \times 2.000$
					① $+( 0.300 \times 2 + 0.300 ) \times 0.150$
③ $+( 0.700 \times 2 + 0.300 ) \times 0.150$					
=	<u>4.05</u> m <sup>2</sup>				
基礎材	RC-40		t= 15.00 cm		
		$0.900 \times 0.900$	= <u>0.81</u> m <sup>2</sup>		
鋼製格子蓋	T-25	$500 \times 500 \quad 0.625 \times 0.625 \times 0.044$	1 組		
足掛金具		H = 0.800 m	— ケ		
床掘		$( 1.800 \times 1.800 + 2.900 \times 2.900 ) \times 1/2 \times 1.100 =$	<u>6.41</u> m <sup>3</sup>		
埋戻	1m以上4m未満	$6.41 - 0.800 \times 0.800 \times 0.950 - 0.12 =$	<u>5.68</u> m <sup>3</sup>		
基面整正		$0.900 \times 0.900$	= <u>0.81</u> m <sup>2</sup>		

# 集水桝 12 号材料計算書

500 × 500 × 800 T-2 SNO.12+1.3 左

1箇所当り

寸法	B = 0.500 m	床掘深	h = 1.100 m
	L = 0.500 m	床掘勾配	N = 0.5
	H = 0.800 m	はなれ	W = 0.500 m
側壁厚	b1 = 0.150 m		
底版厚	t = 0.150 m		
ふかし	w1 = 0.050 m		
基礎厚	h2 = 0.150 m		
控除断面 ① VP φ 300	= 0.079 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.32 × 0.32 × π/4
〃 ②	—		
〃 ③ PU3-B300-H500	= 0.150 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.30 × 0.50
〃 ④	—		
鋼製格子蓋	500×500	0.620 × 0.620 × 0.031	T-2

名称	種目	算式	数量	
コンクリート	18-8-25BB	0.800 × 0.800 × 0.950 - 0.620 × 0.620 × 0.031	0.37 m <sup>3</sup>	
		- 0.500 × 0.500 × 0.769		
		控除 ① - 0.079 × 1 × 0.150		
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000		
		控除 ③ - 0.150 × 1 × 0.150		
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000 =		
		0.800 × 0.950 × 2 + 0.500 × 0.800 × 2 +		
		0.800 × 0.950 × 2 + 0.500 × 0.800 × 2 -		
		控除 ① - 0.079 × 1 × 2.000		
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000		
		控除 ③ - 0.150 × 1 × 2.000		
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000		
		③ +( 0.500 × 2 + 0.300 )× 0.150 =		4.38 m <sup>2</sup>
基礎材	RC-40	t= 15.00 cm 0.900 × 0.900 =	0.81 m <sup>2</sup>	
鋼製格子蓋	T-2	500×500 0.620 × 0.620 × 0.031	1 組	
足掛金具		H = 0.800 m	— ケ	
床掘		( 1.800 × 1.800 + 2.900 × 2.900 ) × 1/2 × 1.100 =	6.41 m <sup>3</sup>	
埋戻	1m以上4m未満	6.41 - 0.800 × 0.800 × 0.950 - 0.12 =	5.68 m <sup>3</sup>	
基面整正		0.900 × 0.900 =	0.81 m <sup>2</sup>	

# 集水桝 13 号材料計算書

600 × 600 × 1000 T-25 SNO.13+3.0 左

1箇所当り

寸法	B = 0.600 m	床掘深 h = 1.300 m	
	L = 0.600 m	床掘勾配 N = 0.5	
	H = 1.000 m	はなれ W = 0.500 m	
側壁厚	b1 = 0.150 m		
底版厚	t = 0.150 m		
ふかし	w1 = 0.050 m		
基礎厚	h2 = 0.150 m		
控除断面 ① PU3-B300-H800	= 0.240 m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.30 × 0.80	
〃 ② VPφ300	= 0.079 m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.32 × 0.32 × π/4	
〃 ③ PU3-B300-H300	= 0.090 m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.30 × 0.30	
〃 ④	—		
鋼製格子蓋	600×600 0.720 × 0.720 × 0.050	T-25	

名称	種目	算式	数量
コンクリート	18-8-25BB	0.900 × 0.900 × 1.150 - 0.720 × 0.720 × 0.050	0.50 m <sup>3</sup>
		- 0.600 × 0.600 × 0.950	
		控除 ① - 0.240 × 1 × 0.150	
		控除 ② - 0.079 × 1 × 0.150	
		控除 ③ - 0.090 × 1 × 0.150	
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000 =	
		0.900 × 1.150 × 2 + 0.600 × 1.000 × 2 +	
		0.900 × 1.150 × 2 + 0.600 × 1.000 × 2 -	
		控除 ① - 0.240 × 1 × 2.000	
		控除 ② - 0.079 × 1 × 2.000	
		控除 ③ - 0.090 × 1 × 2.000	
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000	
		① +( 0.800 × 2 + 0.300 )× 0.150	
		③ +( 0.300 × 2 + 0.300 )× 0.150 =	
		6.14 m <sup>2</sup>	
基礎材	RC-40	t= 15.00 cm	1.00 m <sup>2</sup>
		1.000 × 1.000 =	
鋼製格子蓋	T-25	600×600 0.720 × 0.720 × 0.050	1 組
足掛金具		H = 1.000 m	2.00 ケ
床掘		( 1.900 × 1.900 + 3.200 × 3.200 ) × 1/2 × 1.300 =	9.00 m <sup>3</sup>
埋戻	1m以上4m未満	9.00 - 0.900 × 0.900 × 1.150 - 0.15 =	7.92 m <sup>3</sup>
基面整正		1.000 × 1.000 =	1.00 m <sup>2</sup>

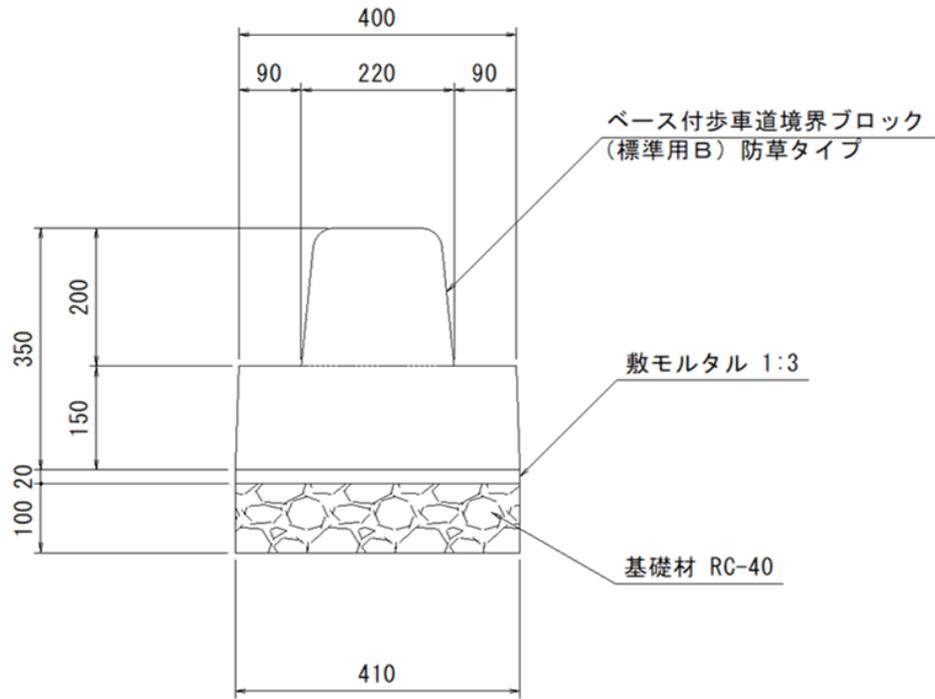
§ 5. 縁石工





歩車道境界ブロックA 数量計算書

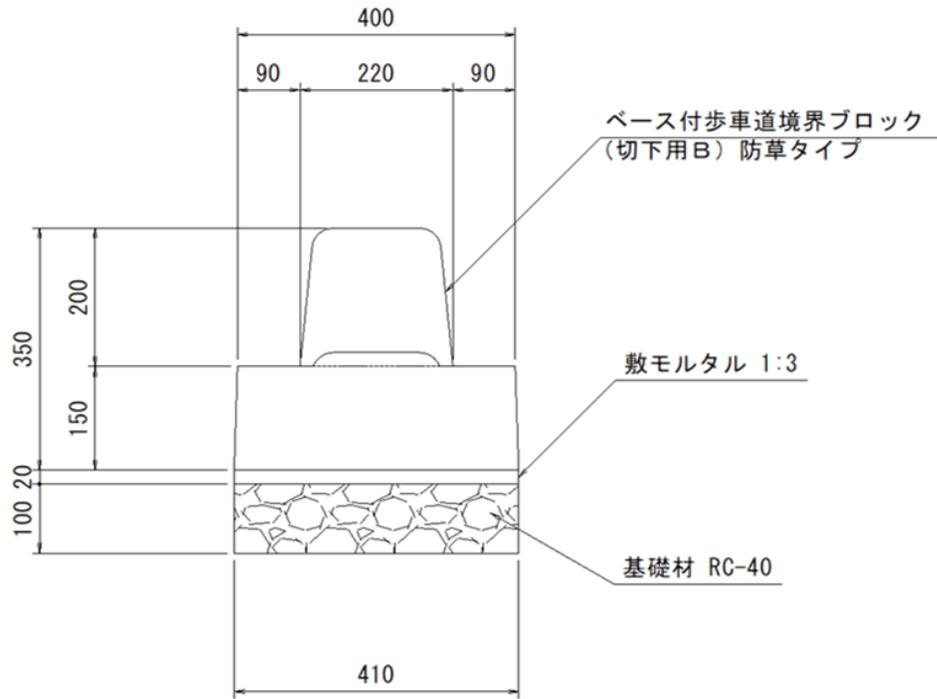
10m当り



種別(規格)	算式	数量
ベース付歩車道境界ブロック 標準部B種 防草タイプ	$L = 10.00$	m 10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.410 \times 0.02 \times 10.00$	m <sup>3</sup> 0.08
基礎材 (RC-40) t=10cm	$A = 0.410 \times 10.00$	m <sup>2</sup> 4.10

歩車道境界ブロックB 数量計算書

10m当り



種別(規格)	算式	数量
ベース付歩車道境界ブロック 切下用B種 防草タイプ	$L = 10.00$	m 10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.410 \times 0.02 \times 10.00$	m <sup>3</sup> 0.08
基礎材 (RC-40) t=10cm	$A = 0.410 \times 10.00$	m <sup>2</sup> 4.10

§ 6. 防護柵工





§ 7. 付 帶 工



# 道路土工数量計算書

種別(規格)	算 式	数 量
土工	掘削工	
	掘削 (1型-C-1)	
	V = 3.1	
	= 3.1 m3	
	盛土工	
	路体盛土      路体盛土 2.5 ≤ B < 4.0    2.5 ≤ B < 4.0 (1型-A-1)      (1型-B-1)	
	V = 0.7 + 3.0	
	= 3.7 m3	
	不足土(工事間流用土)	
	盛土工    掘削工	
	V = 3.7 / 0.9 - 3.1	
	= 1.0 m3	
	切土法面整形	
(1型-C-1)		
A = 2.6		
= 2.6 m2		
盛土法面整形		
(1型-A-1)      (1型-B-1)		
A = 0.6 + 2.4		
= 3.0 m2		

m3  
3.1

m3  
3.7

m3  
1.0

m2  
2.6

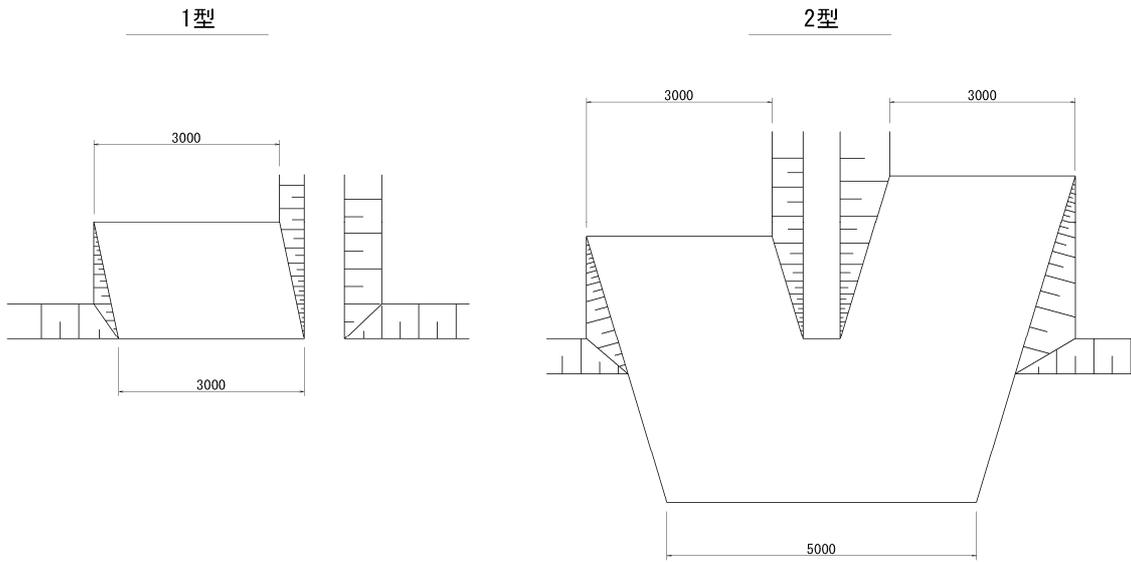
m2  
3.0



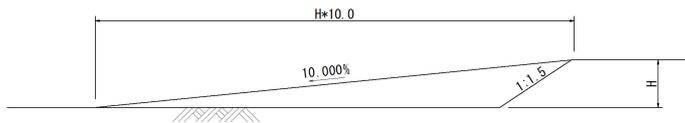


# 進入路(1型-B-1) 数量計算書

1箇所当り



断面図



[1型-B. 畑部(盛土)]

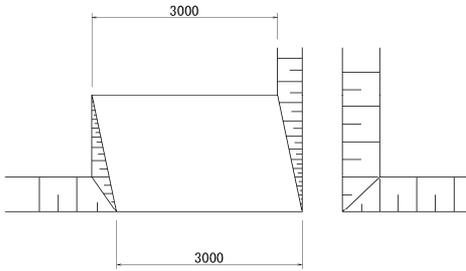
名称	H	盛土 (m3)	盛土法面整形 (m2)
1型-B-1	0.3~0.6	3.0	2.4
1型-B-2	0.6~0.9	9.0	6.7
1型-B-3	0.9~1.2	19.0	13.2

種別(規格)	算式	数量
盛土	$V = 3.0$	m3 3.00
盛土法面整形	$A = 2.4$	m2 2.40

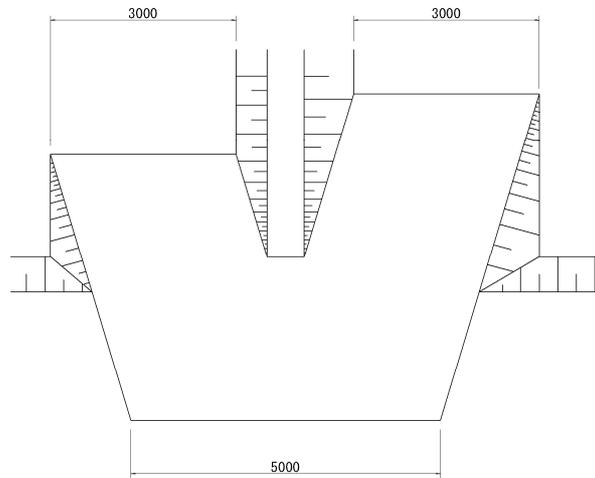
進入路(1型-C-1) 数量計算書

1箇所当り

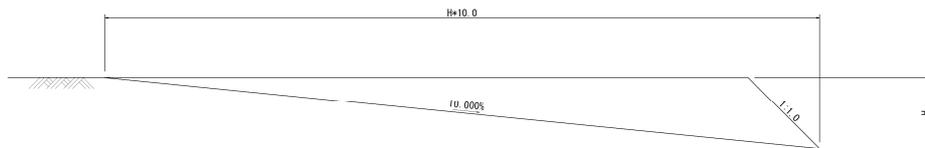
1型



2型



断面図



[1型-C-宅地部(切土)]

名称	H	掘削 (m3)	切土法面整形 (m2)
1型-C-1	0.3~0.6	3.1	2.6
1型-C-2	0.6~0.9	9.5	7.1
1型-C-3	0.9~1.2	20.1	14.0

種別(規格)	算式	数量
掘削	$V = 3.1$	m3 3.10
切土法面整形	$A = 2.6$	m2 2.60

## § 8. 舖 装 工

# 舗 装 工 数 量 集 計 表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		摘 要
				当 初	変 更	
アスファルト舗装工	(車道舗装)					
	下層路盤	再生クラッシャーラン RC-40 (t=200)	m2	532.1		(支道舗装)
		再生クラッシャーラン RC-40 (t=250)	m2	69.3		(歩道舗装乗入部)
		再生クラッシャーラン RC-40 (t=350)	m2	1,716.0		(車道舗装(1))
	上層路盤	粒度調整砕石 M-40 (t=150)	m2	1,716.0		(車道舗装(1))
		粒度調整砕石 M-40 (t=230)	m2	31.7		(車道舗装(2))
	基層	再生粗粒度アスコン(20) (t=50)	m2	1,716.0		(車道舗装(1))
	表層	再生密粒度アスコン(20) (t=50)	m2	1,716.0		(車道舗装(1))
	表層	再生密粒度アスコン(13) (t=50)	m2	31.7		(車道舗装(2))
		再生密粒度アスコン(13) (t=50)	m2	532.1		(支道舗装)
		再生密粒度アスコン(13) (t=50)	m2	69.3		(歩道舗装乗入部)
		合計	m2	633.1		
	(歩道舗装)					
	フィルター層	砂(不洗) (t=50)	m2	530.6		(歩道舗装)
	路盤	再生クラッシャーラン RC-40 (t=100)	m2	530.6		(歩道舗装)
		再生クラッシャーラン RC-40 (t=100)	m2	31.7		(既設歩道舗装復旧)
		合計	m2	562.3		
	表層	透水性アスコン (t=40)	m2	530.6		(歩道舗装)
		再生密粒度アスコン(13) (t=30)	m2	31.7		(既設歩道舗装復旧)

舗 装 工 数 量 計 算 書 (1)

種別(規格)	算 式	数 量
<b>アスファルト舗装工 (車道舗装(1))</b>		
下層路盤 再生クラッシャーラン(RC-40) (t=350)	舗装工平面図より A = 1716.0 =	m2 <u>1716.0</u>
上層路盤 粒度調整砕石(M-40) (t=150)	舗装工平面図より A = 1716.0 =	m2 <u>1716.0</u>
基層 再生粗粒度アスコン(20) (t=50)	舗装工平面図より A = 1716.0 =	m2 <u>1716.0</u>
表層 再生密粒度アスコン(20) (t=50)	舗装工平面図より A = 1716.0 =	m2 <u>1716.0</u>
<b>(車道舗装(2))</b>		
上層路盤 粒度調整砕石(M-40) (t=230)	舗装工平面図より A = 16.1 + 15.6 =	m2 <u>31.7</u>
表層 再生密粒度アスコン(13) (t=50)	舗装工平面図より A = 16.1 + 15.6 =	m2 <u>31.7</u>
<b>(支道舗装)</b>		
路盤 再生クラッシャーラン(RC-40) (t=200)	舗装工平面図より A = 38.3 + 65.2 + 59.6 + 18.1 + 37.9 + 313.0 =	m2 <u>532.1</u>
表層 再生密粒度アスコン(13) (t=50)	舗装工平面図より A = 38.3 + 65.2 + 59.6 + 18.1 + 37.9 + 313.0 =	m2 <u>532.1</u>

舗 装 工 数 量 計 算 書 (2)

種別(規格)	算 式	数 量
<b>(歩道舗装)</b>		
フィルター層 砂(不洗) (t=50)	舗装工平面図より	
	A = 46.3 + 60.0 + 92.8	
	+ 48.5 + 111.4 + 143.8	
	+ 27.8	
	=	m2 <u>530.6</u>
路盤 再生クラッシャーラン(RC-40) (t=100)	舗装工平面図より	
	A = 46.3 + 60.0 + 92.8	
	+ 48.5 + 111.4 + 143.8	
	+ 27.8	
	=	m2 <u>530.6</u>
表層 透水性アスコン(13) (t=40)	舗装工平面図より	
	A = 46.3 + 60.0 + 92.8	
	+ 48.5 + 111.4 + 143.8	
	+ 27.8	
	=	m2 <u>530.6</u>
<b>(歩道舗装乗入部)</b>		
下層路盤 再生クラッシャーラン(RC-40) (t=250)	舗装工平面図より	
	A = 18.0 + 17.3 + 17.3	
	+ 16.7	
	=	m2 <u>69.3</u>
	表層 再生密粒度アスコン(13) (t=50)	舗装工平面図より
A = 18.0 + 17.3 + 17.3		
+ 16.7		
=		m2 <u>69.3</u>
<b>(既設歩道舗装復旧)</b>		
路盤 再生クラッシャーラン(RC-40) (t=100)	舗装工平面図より	
	A = 16.1 + 15.6	=
		m2 <u>31.7</u>
表層 再生密粒度アスコン(13) (t=30)	舗装工平面図より	
	A = 16.1 + 15.6	=
		m2 <u>31.7</u>

## § 9. 区画線工



## 区画線 数量計算書 (1)

種別(規格)	算 式	数 量
溶融式区画線 矢印・記号・文字 (W=15cm換算)	止まれ	
	N = 2.00 箇所	
	L = 2.00 × 18.63 = 37.26 m	
	右カーブ	
	N = 1.00 箇所	
	L = 1.00 × 21.00 = 21.00 m	
	山形マーク	
	N = 10.00 箇所	
	L = 10.00 × 4.60 = 46.00 m	
	エスコートマーク	
	N = 180.00 箇所	
	L = 180.00 × 1.00 = 180.00 m	
	合計	
	ΣL = 37.26 + 21.00 + 46.00 + 180.00	
	= 284.26	
		m <u>284.26</u>



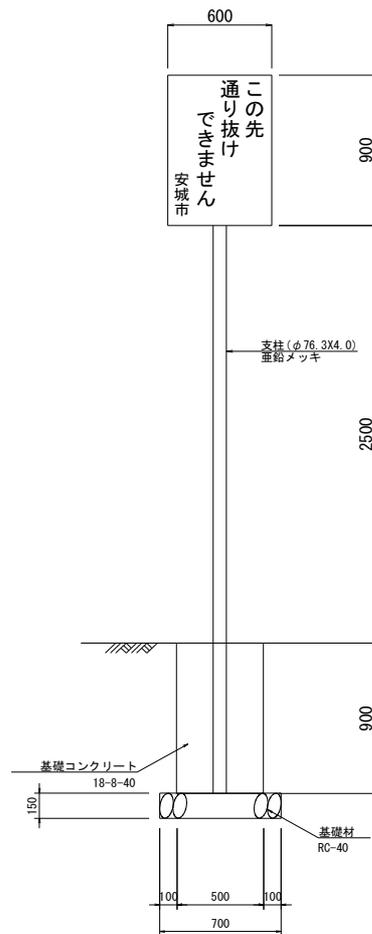
## § 10. 標識工・道路照明工





## 案内標識(通り抜け不可) 数量計算書

1基当り



種別(規格)	算式	数量
案内標識 この先通行止め	$A = 0.90 \times 0.60$	m2 0.54
支柱 $\phi 76.3 \times 4.0$	$N = 1.00$	本 1.00
基礎材 (RC-40) t=15cm	$A = 0.70 \times 0.70$	m2 0.49
基礎コンクリート 18-8-40BB	$V = 0.50 \times 0.50 \times 0.90$	m3 0.23
型枠	$A = 0.50 \times 0.90 \times 4$	m2 1.80

## § 11. 構造物撤去工

## 構 造 物 撤 去 工 数 量 集 計 表

種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
				当 初	変 更	
防護柵撤去工						
	防護柵撤去	Gr-C-4E	m	45.7		
構造物取壊し工						
	鉄筋コンクリート柵渠撤去		m	182.1		
	コンクリート構造物取壊し	無筋構造物	m <sup>3</sup>	21.7		
	コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物	m <sup>3</sup>	13.5		
	舗装版切断	アスファルト t ≤ 15cm	m	166.9		
	舗装版破碎	アスファルト t ≤ 15cm	m <sup>2</sup>	1367.7		m <sup>3</sup> 68.4
	目隠しフェンス撤去		m	4.3		
視線誘導標撤去工						
	デリニエーター撤去	土中式	基	2.0		
車線分離標撤去工						
	ラバーポール撤去	穿孔式・1本脚	基	4.0		
移設工						
	道路照明灯移設	H=10m	基	1.0		
	カーブミラー移設		基	1.0		
運搬処理工						
	殻運搬処理	アスファルト	m <sup>3</sup>	68.4		W=2.35t/m <sup>3</sup> W=160.7t
	殻運搬処理	コンクリート(無筋構造物)	m <sup>3</sup>	21.7		W=2.35t/m <sup>3</sup> W=51.0t
	殻運搬処理	コンクリート(鉄筋構造物)	m <sup>3</sup>	0.9		W=2.50t/m <sup>3</sup> W=2.3t
	殻運搬処理	コンクリート(二次製品)	m <sup>3</sup>	24.4		W=2.50t/m <sup>3</sup> W=61.0t
	濁水処理		m <sup>3</sup>	0.3		
作業土工						
	床掘		m <sup>3</sup>	13.0		道路土工に計上
	埋戻し	1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	13.4		道路土工に計上

## 構 造 物 撤 去 工 数 量 計 算 書

種別(規格)	算 式	数 量
<b>構造物取壊し工</b>		
鉄筋コンクリート柵渠撤去	$L = 6.10 + 176.00 =$	m <u>182.10</u>
	鉄筋コンクリート柵渠撤去(二次製品)より	m3
	$V = 0.31 + 11.44 =$	11.75
コンクリート構造取壊し (無筋構造物)	コンクリート構造物取壊し (無筋構造物)より	
	$V = 0.35 + 11.62 + 8.02 + 1.74 =$	m3 <u>21.73</u>
コンクリート構造取壊し (鉄筋構造物)	コンクリート構造物取壊し (二次製品)より	
	$V = 0.71 + 6.58 + 0.82 + 0.11$	
	$+ 0.23 + 0.51 + 1.18 + 1.09$	m3
	$+ 0.03 + 0.46 + 0.75 + 0.18 =$	<u>12.65</u>
	(有筋構造物)より	m3
	$V = 0.59 + 0.26 =$	<u>0.85</u>
		m3
		合計 <u>13.50</u>
舗装版切断 t ≤ 15cm (アスファルト)	延長調書より t=5cm $L = 166.90 = 166.90$	m <u>166.90</u>
舗装版破碎 t ≤ 15cm (アスファルト)	延長調書より t=5cm $A = 1367.70 = 1367.70$	m2 <u>1367.70</u>
	$V = 1367.70 \times 0.05 = 68.39$	m3 <u>68.39</u>
<b>運搬処理工</b>		
殻運搬処理 アスファルト	舗装版破碎 $V = 68.39 = 68.39$	m3 <u>68.39</u>
コンクリート(無筋構造物)	$V = 21.73 = 21.73$	m3 <u>21.73</u>
コンクリート(有筋構造物)	$V = 0.85 = 0.85$	m3 <u>0.85</u>
コンクリート(二次製品)	$V = 11.75 + 12.65 = 24.40$	m3 <u>24.40</u>
濁水処理	t=5cm $V = 166.90 \times 1.70 / 1000 = 0.28$	m3 <u>0.28</u>

構造物撤去工延長調書 (1)

(市道山中曾根線)

Gr-C-4E撤去			組立水路B400			組立水路B500		
測 点	延 長	摘 要	測 点	延 長	摘 要	測 点	延 長	摘 要
SNo. 1 + 1.40 ~ SNo. 2 + 15.60	34.80	左	SNo. 6 + 13.40 ~ SNo. 6 + 14.00	6.10	左	SNo. 3 + 5.60 ~ SNo. 10 + 16.30	150.60	左
SNo. 1 + 1.10 ~ SNo. 1 + 12.20	10.90	右				SNo. 11 + 2.20 ~ SNo. 12 + 1.60	22.00	左
						SNo. 11 + 3.90 ~ SNo. 11 + 5.60	3.40	右
合 計	45.70 m		合 計	6.10 m		合 計	176.00 m	
□300×500			側溝(1)			側溝(2)		
測 点	延 長	摘 要	測 点	延 長	摘 要	測 点	延 長	摘 要
SNo. 2 + 14.40 ~ SNo. 2 + 17.20	5.30	右	SNo. 3 + 5.20 ~ SNo. 8 + 8.90	102.80	右	SNo. 11 + 19.60 ~ SNo. 12 + 5.40	6.30	左
合 計	5.30 m		合 計	102.80 m		合 計	6.30 m	
ヒューム管φ200			ヒューム管φ250			ヒューム管φ500		
測 点	延 長	摘 要	測 点	延 長	摘 要	測 点	延 長	摘 要
SNo. 8 + 8.50	5.60	横断	SNo. 5 + 6.20	5.50	横断	SNo. 11 + 3.20	7.20	横断
			SNo. 10 + 15.80	4.10	左			
合 計	5.60 m		合 計	9.60 m		合 計	7.20 m	

構造物撤去工延長調書 (2)

ヒューム管φ600			ヒューム管φ700			集水桝(1)		
測 点	延 長	摘 要	測 点	延 長	摘 要	測 点	個 数	摘 要
SNo. 2 + 16.80 ~ SNo. 2 + 17.30	5.60	左	SNo. 2 + 17.70 ~ SNo. 3 + 5.60	7.90	左	SNo. 2 + 17.00	1.00	左
SNo. 10 + 16.30 ~ SNo. 11 + 2.20	6.00	左						
合 計	11.60 m		合 計	7.90 m		合 計	1.00 箇所	
舗装版撤去(t=5cm)			舗装版切断(t=5cm)			排水桝		
測 点	面 積	摘 要	測 点	延 長	摘 要	測 点	個 数	摘 要
SNo. 1 + 1.40 ~ SNo. 2 + 13.70	45.60		SNo. 1 + 1.40 ~ SNo. 2 + 13.70	64.60	左	SNo. 4 + 1.00	1.00	左
SNo. 1 + 1.40 ~ SNo. 2 + 12.40	44.10		SNo. 1 + 1.40 ~ SNo. 2 + 12.40	62.60	右	SNo. 5 + 17.80	1.00	左
SNo. 2 + 13.90 ~ SNo. 14 + 0.00	1240.20		SNo. 2 + 17.70 ~ SNo. 3 + 2.40	4.70	左	SNo. 7 + 15.20	1.00	左
SNo. 14 + 8.20 ~ SNo. 14 + 18.20	37.80		SNo. 2 + 12.40 ~ SNo. 2 + 13.70	14.10		SNo. 10 + 3.30	1.00	左
			SNo. 2 + 18.60 ~ SNo. 3 + 2.70	4.30	右			
			SNo. 8 + 10.80 ~ SNo. 8 + 15.00	4.30	右			
			SNo. 10 + 15.80 ~ SNo. 10 + 18.20	2.50	左			
			SNo. 11 + 1.10 ~ SNo. 11 + 4.70	3.40	左			
			SNo. 14 + 8.30 ~ SNo. 14 + 11.20	3.10	左			
			SNo. 14 + 14.50 ~ SNo. 14 + 18.20	3.30	右			
合 計	1367.70 m <sup>2</sup>		合 計	166.90 m		合 計	4.00 基	
L型擁壁			組立土留			目隠しフェンス		
測 点	延 長	摘 要	測 点	延 長	摘 要	測 点	延 長	摘 要
SNo. 12 + 0.00	1.00	左	SNo. 13 + 18.70 ~ SNo. 14 + 9.60	13.80	右	SNo. 12 + 0.40 ~ SNo. 12 + 4.90	4.30	左
合 計	1.00 m		合 計	13.80 m		合 計	4.30 m	



構造物撤去工 数量計算書 (1)

一式

組立水路B400

L=6.100 m

A=0.040 m<sup>2</sup> 鉄筋:パネル

A=0.010 m<sup>2</sup> 鉄筋:アーム

ΣA=0.050 m<sup>2</sup>(二次製品)

A=0.058 m<sup>2</sup>(無筋構造物)

鉄筋:パネル

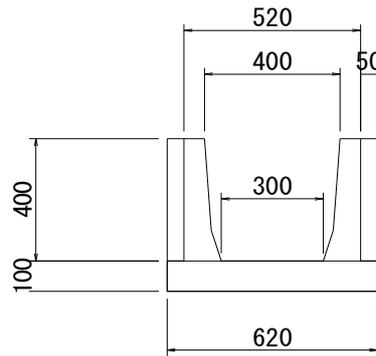
$$v=0.05 \times 0.40 \times 2 \times 1.0 = 0.04 \text{ m}^3$$

鉄筋:アームt100

$$v=(1/2 \times (0.52+0.62) \times 0.50 - 1/2 \times (0.40+0.30) \times 0.40) \times 0.10 / 1.50 = 0.010 \text{ m}^3$$

無筋:インバートCo

$$v=0.62 \times 0.10 \times 1.40 / 1.50 = 0.058 \text{ m}^3$$



パネル長:1.5m

アーム厚:0.10m

インバート打設長:1.40m

組立水路B500

L=176.000 m

A=0.050 m<sup>2</sup> 鉄筋:パネル

A=0.015 m<sup>2</sup> 鉄筋:アーム

ΣA=0.065 m<sup>2</sup>(二次製品)

A=0.066 m<sup>2</sup>(無筋構造物)

鉄筋:パネル

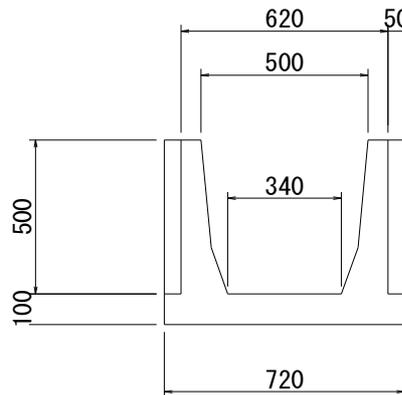
$$v=0.05 \times 0.50 \times 2 \times 1.00 = 0.05 \text{ m}^3$$

鉄筋:アームt120

$$v=(1/2 \times (0.62+0.72) \times 0.60 - 1/2 \times (0.50+0.34) \times 0.50) \times 0.12 / 1.50 = 0.015 \text{ m}^3$$

無筋:インバートCo

$$v=0.72 \times 0.10 \times 1.38 / 1.50 = 0.066 \text{ m}^3$$



パネル長:1.5m

アーム厚:0.12m

インバート打設長:1.38m

種別(規格)	算式	数量
鉄筋コンクリート柵渠撤去 (二次製品)	組立水路B400	m <sup>3</sup> 0.31
	V = 0.050 × 6.10	
	=	
コンクリート構造物取壊し (無筋構造物)	組立水路B400	m <sup>3</sup> 0.35
	V = 0.058 × 6.10	
	=	
鉄筋コンクリート柵渠撤去 (二次製品)	組立水路B500	m <sup>3</sup> 11.44
	V = 0.065 × 176.00	
	=	
コンクリート構造物取壊し (無筋構造物)	組立水路B500	m <sup>3</sup> 11.62
	V = 0.066 × 176.00	
	=	

構造物撤去工 数量計算書 (2)

一式

□300×500

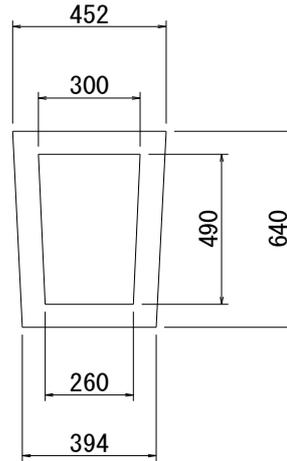
L=5.300 m

A=0.134 m<sup>2</sup>(二次製品)

鉄筋

$$a = 1/2 * (0.452 + 0.394) * 0.64 - 1/2 * (0.30 + 0.26) * 0.49$$

$$= 0.134 \text{m}^2$$



側溝(1)

L=102.800 m

A=0.064 m<sup>2</sup>(二次製品)

A=0.078 m<sup>2</sup>(無筋構造物)

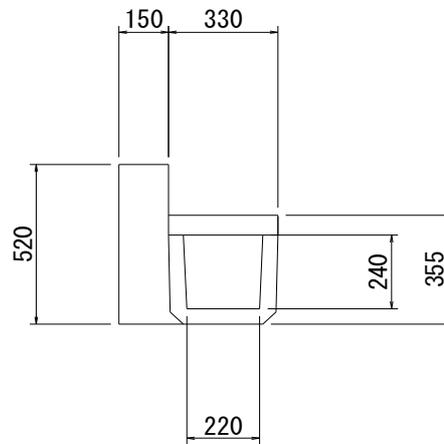
鉄筋

$$a = 0.33 * 0.355 - 0.22 * 0.24$$

$$= 0.064 \text{m}^2$$

無筋

$$a = 0.15 * 0.52 = 0.078 \text{m}^2$$



側溝(2)

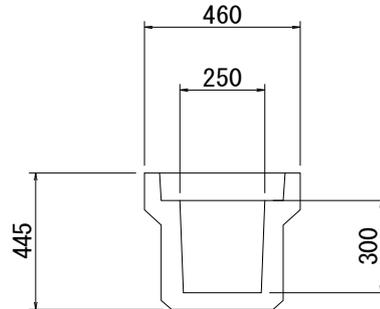
L=6.300 m

A=0.130 m<sup>2</sup>(二次製品)

鉄筋

$$a = 0.46 * 0.445 - 0.25 * 0.30$$

$$= 0.130 \text{m}^2$$



種別(規格)	算式	数量
コンクリート構造物取壊し (二次製品)	□300×500 V = 0.134 × 5.30 =	m <sup>3</sup> 0.71
コンクリート構造物取壊し (二次製品)	側溝(1) V = 0.064 × 102.80 =	m <sup>3</sup> 6.58
コンクリート構造物取壊し (無筋構造物)	側溝(1) V = 0.078 × 102.80 =	m <sup>3</sup> 8.02
コンクリート構造物取壊し (二次製品)	側溝(2) V = 0.130 × 6.30 =	m <sup>3</sup> 0.82

構造物撤去工 数量計算書 (3)

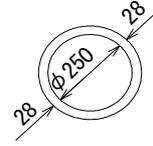
一式

ヒューム管 φ 200  
L=5.600 m  
A=0.019 m<sup>2</sup>(二次製品)



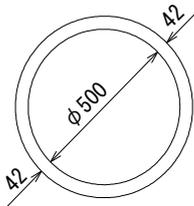
鉄筋  
a=1/4\*0.254\*0.254\*3.14-1/4\*0.20\*0.20\*3.14  
=0.019m<sup>2</sup>

ヒューム管 φ 250  
L=9.600 m  
A=0.024 m<sup>2</sup>(二次製品)



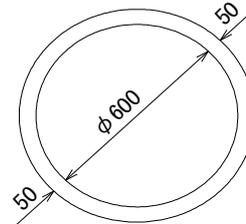
鉄筋  
a=1/4\*0.306\*0.306\*3.14-1/4\*0.25\*0.25\*3.14  
=0.024m<sup>2</sup>

ヒューム管 φ 500  
L=7.200 m  
A=0.071 m<sup>2</sup>(二次製品)



鉄筋  
a=1/4\*0.584\*0.584\*3.14-1/4\*0.50\*0.50\*3.14  
=0.071m<sup>2</sup>

ヒューム管 φ 600  
L=11.600 m  
A=0.102 m<sup>2</sup>(二次製品)



鉄筋  
a=1/4\*0.70\*0.70\*3.14-1/4\*0.60\*0.60\*3.14  
=0.102m<sup>2</sup>

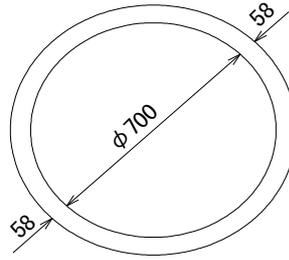
種別(規格)	算 式	数 量
コンクリート構造物取壊し (二次製品)	ヒューム管 φ 200	m <sup>3</sup> 0.11
	V = 0.019 × 5.60	
	=	
コンクリート構造物取壊し (二次製品)	ヒューム管 φ 250	m <sup>3</sup> 0.23
	V = 0.024 × 9.60	
	=	
コンクリート構造物取壊し (二次製品)	ヒューム管 φ 500	m <sup>3</sup> 0.51
	V = 0.071 × 7.20	
	=	
コンクリート構造物取壊し (二次製品)	ヒューム管 φ 600	m <sup>3</sup> 1.18
	V = 0.102 × 11.60	
	=	

構造物撤去工 数量計算書 (4)

一式

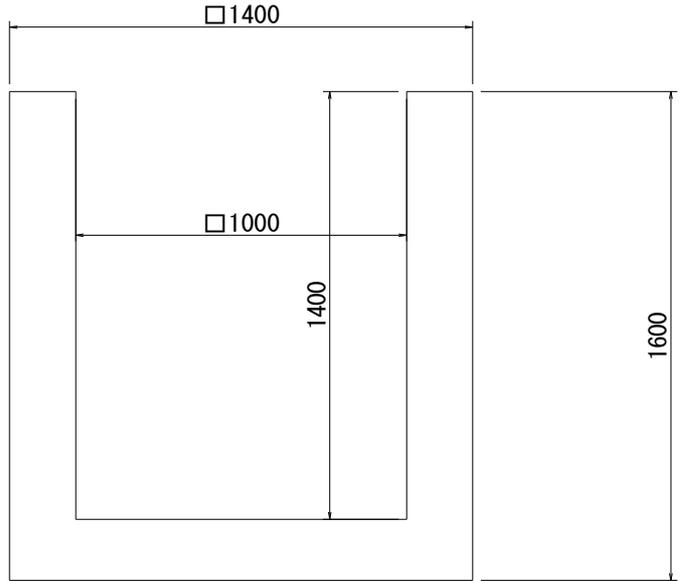
ヒューム管 φ 700  
 L=7.900 m  
 A=0.138 m<sup>2</sup>(二次製品)

鉄筋  
 $a=1/4*0.816*0.816*3.14-1/4*0.70*0.70*3.14$   
 =0.138m<sup>2</sup>



集水桝(1)  
 N=1.0 箇所  
 V=1.736 m<sup>3</sup>(無筋構造物)

無筋  
 $v=1.40*1.40*1.60-1.00*1.00*1.40=1.736m^3$

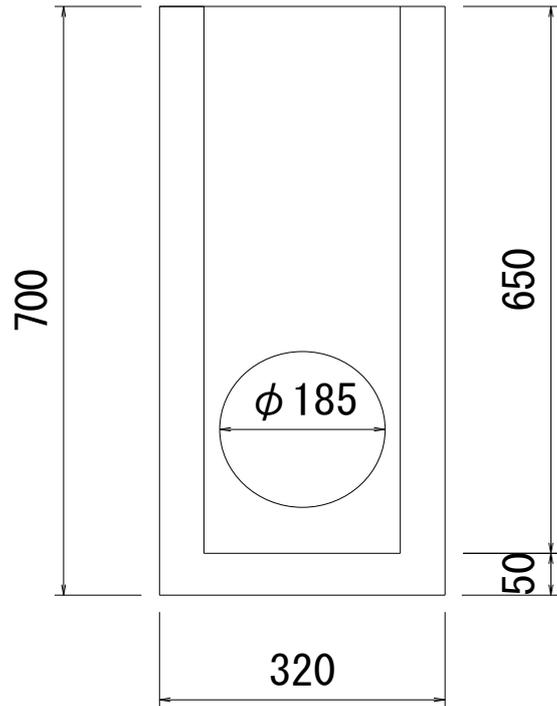
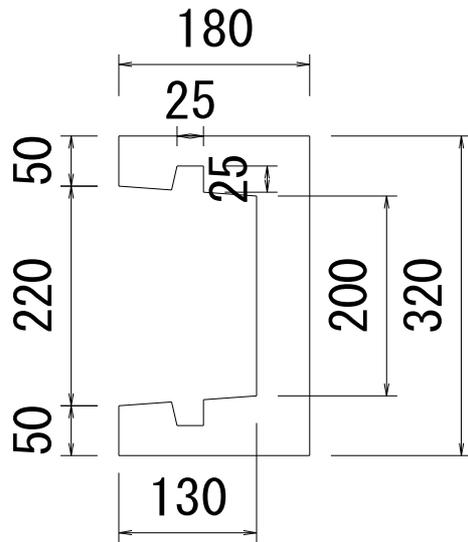


種別(規格)	算 式	数 量
コンクリート構造物取壊し (二次製品)	ヒューム管 φ 700	m3 1.09
	$V = 0.138 \times 7.90$	
	=	
コンクリート構造物取壊し (無筋構造物)	集水桝(1)	m3 1.74
	$V = 1.736 \times 1.00$	
	=	

構造物撤去工 数量計算書 (5)

一式

呑口桝撤去  
N=4.0 基



種別(規格)	算式	数量
コンクリート構造物取壊し (二次製品)	呑口桝撤去	m3 0.03
	$V = \{ 0.32 \times 0.18$	
	$- ( 0.20 + 0.22 ) \times 0.13 / 2.0$	
	$- 0.025 \times 0.025 \times 2.00 \} \times 0.65$	
	$- 0.185 \times 0.185 \times 3.14 / 4.00$	
	$\times 0.05 + 0.32 \times 0.18 \times 0.05$ $\times 4.00 =$	

構造物撤去工 数量計算書 (6)

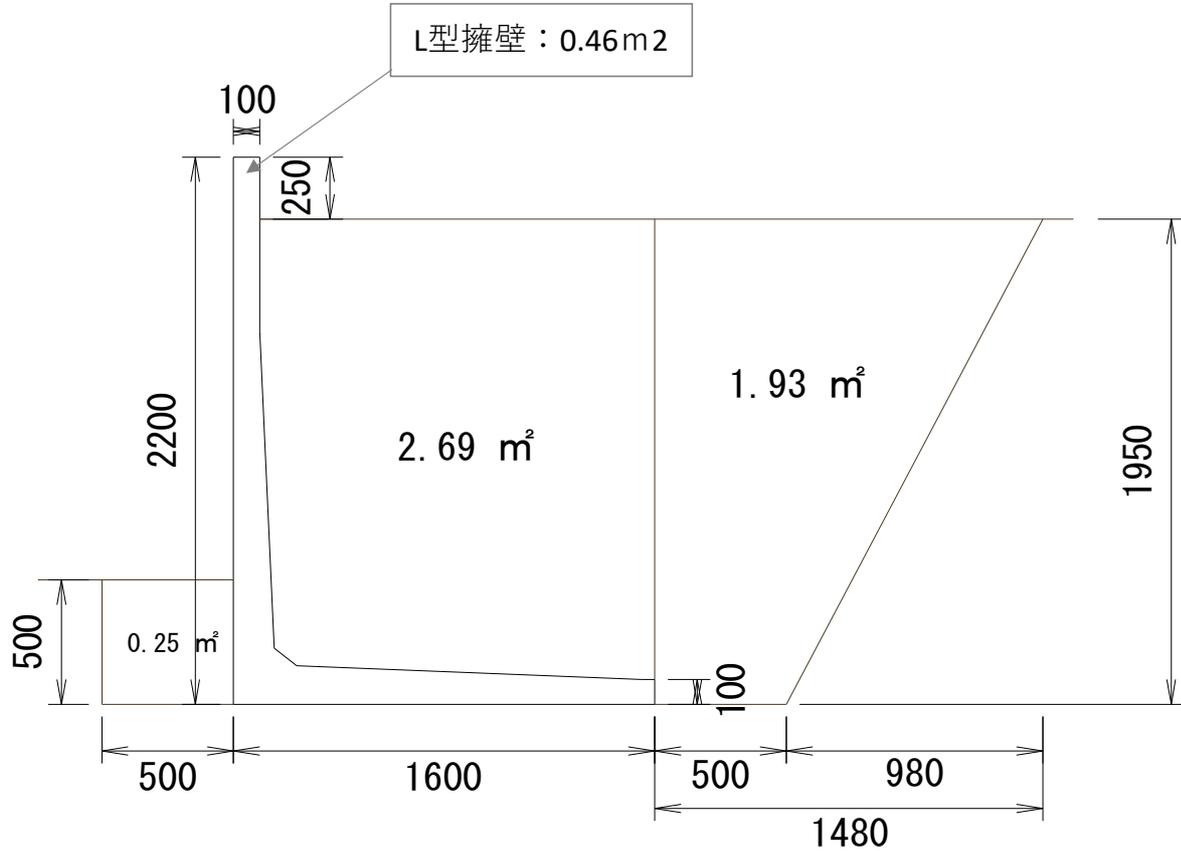
一式

L型擁壁撤去

L=1.00 m

断面積

A=0.460 m<sup>2</sup>(二次製品)

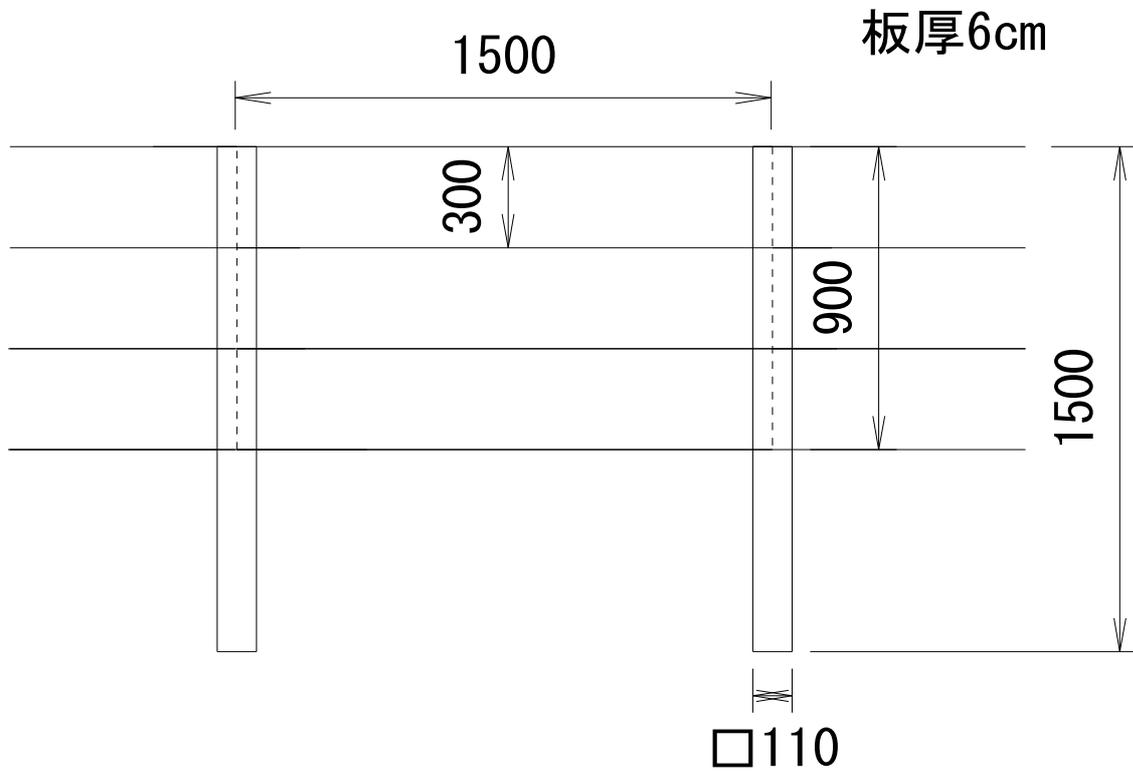


種別(規格)	算式	数量
コンクリート構造物取壊し (二次製品)	L型擁壁撤去	m <sup>3</sup> 0.46
	$V = 0.46 \times 1.00$	
床掘	$V = (2.69 + 1.93 + 0.25) \times 1.0$	m <sup>3</sup> 12.98
	$+ 1.93 \times (1.60 + 0.50) \times 2.0$	
埋戻し	$V = 12.98 + 0.46$	m <sup>3</sup> 13.41
	$- 0.10 \times 0.25 \times 1.00$	

構造物撤去工 数量計算書 (7)

一式

組立土留撤去(二次製品)  
L=13.80 m

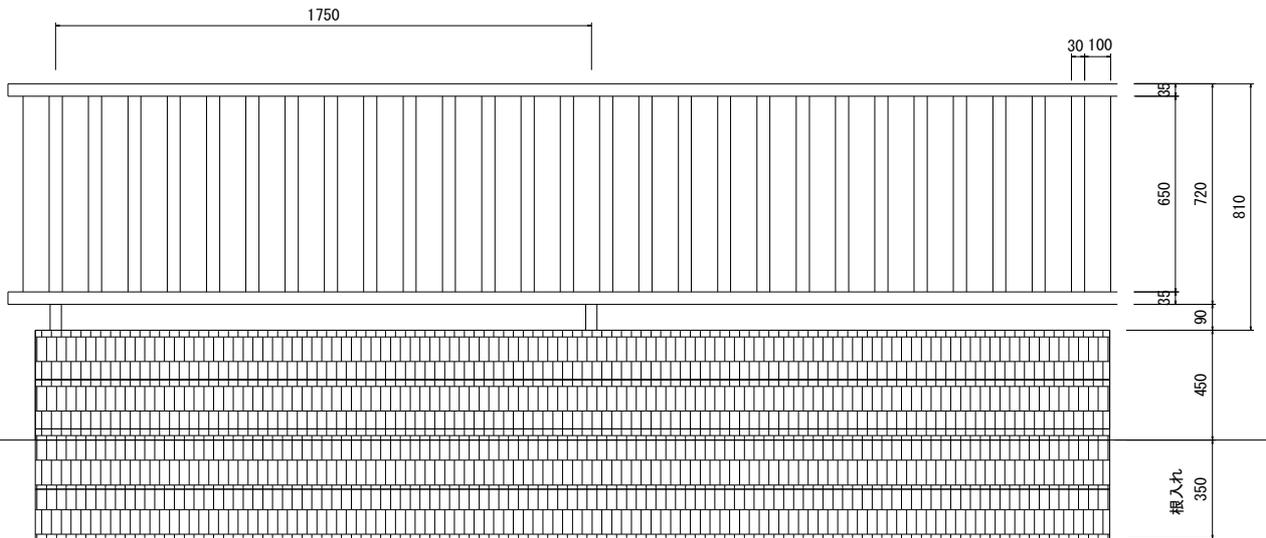


種別(規格)	算式	数量
コンクリート構造物取壊し (二次製品)	パネル V = 0.30 × 0.06 × 3.00 × 13.80 =	m3 0.75
コンクリート構造物取壊し (二次製品)	アーム V = 0.11 × 0.11 × 1.50 × 10.00 =	m3 0.18

# 構造物撤去工 数量計算書 (8)

一式

目隠しフェンス撤去  
L=4.30 m



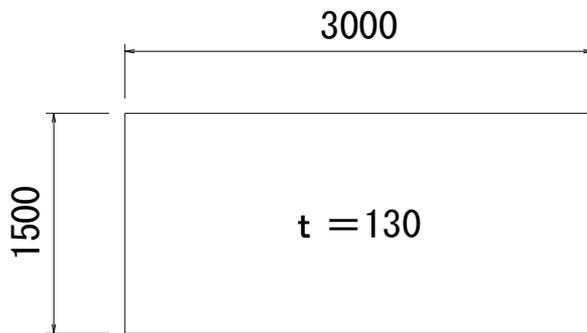
種別(規格)	算 式	数 量
目隠しフェンス W=6cm アルミ製	L = 4.30 =	m 4.30
化粧ブロック W=10cm	V = 4.30 × 0.80 × 0.10 =	m <sup>3</sup> 0.34

構造物撤去工 数量計算書 (9)

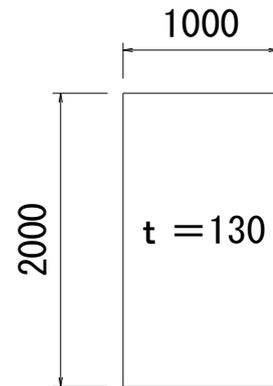
一式

乗入①撤去  
N=1.0 箇所  
乗入②撤去  
N=1.0 箇所

乗入①



乗入②



種別(規格)	算式	数量
コンクリート構造物取壊し (有筋構造物)	$V = 1.50 \times 3.00 \times 0.13$	m3 0.59
コンクリート構造物取壊し (有筋構造物)	$V = 2.00 \times 1.00 \times 0.13$	m3 0.26

# § 1. 積算数量總括表

排水路復旧工



## § 2. 排水構造物工

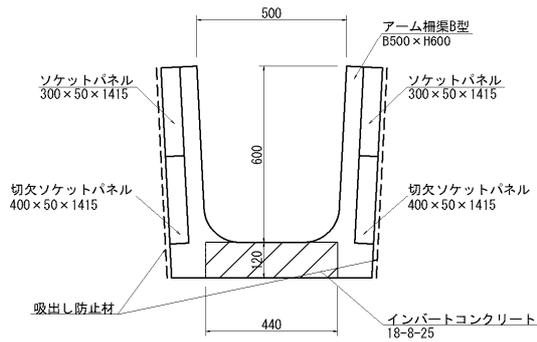




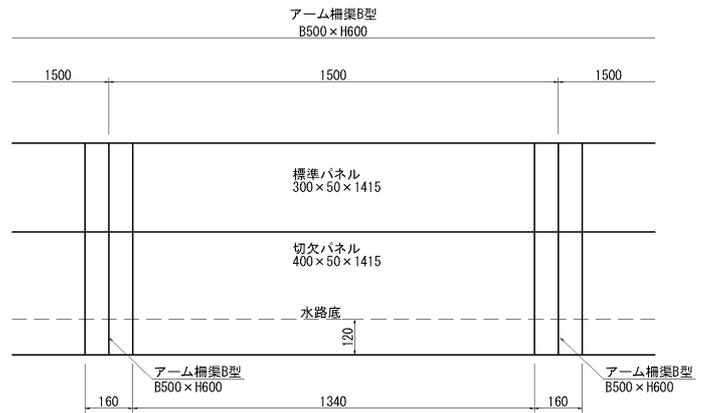
# アーム柵渠B型(B500×H600) 数量計算書

100m当り

断面図



側面図

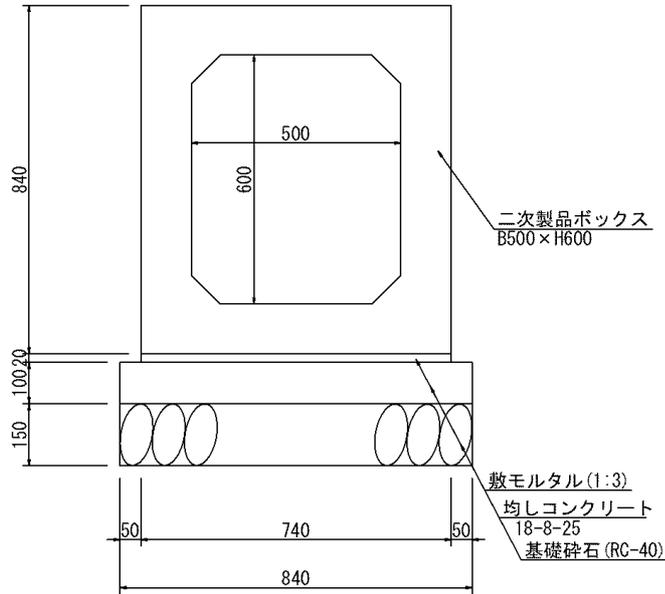


パネル長: 1.5m  
アーム厚: 0.16m  
インバート打設長: 1.34m

種別(規格)	算式	数量
アーム柵渠B型 (B500×H600)	$N = 1.00 / 1.5 \times 100$	本 66.7
ソケットパネル 300×50×1415	$N = 2.00 / 1.5 \times 100$	枚 133.3
切欠ソケットパネル 400×50×1415	$N = 2.00 / 1.5 \times 100$	枚 133.3
インバートコンクリート 18-8-25BB	$V = 0.44 \times 0.12 \times 1.34 / 1.5 \times 100$	m3 4.72
吸出し防止材 t=10	$A = 0.72 \times 2 \times 100$	m2 144.00

二次製品ボックス(B500×H600) 数量計算書

10m当り



種別(規格)	算式	数量
二次製品ボックス (B500×H600)	$L = 10.00$	m 10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.740 \times 0.02 \times 10.00$	m <sup>3</sup> 0.15
均しコンクリート 18-8-25BB	$V = 0.840 \times 0.10 \times 10.00$	m <sup>3</sup> 0.84
型枠	$A = 0.10 \times 2 \times 10.00$	m <sup>2</sup> 2.00
基礎碎石 (RC-40) t=15cm	$A = 0.840 \times 10.00$	m <sup>2</sup> 8.40



# 集水桝 S1 号材料計算書

700 × 700 × 900      SNO. 6+12.8      左

1箇所当り

寸法	B	=	0.700	m	
	L	=	0.700	m	
	H	=	0.900	m	
側壁厚	b1	=	0.150	m	
底版厚	t	=	0.150	m	
ふかし	w1	=	0.050	m	
基礎厚	h2	=	0.150	m	
控除断面 ①	BOX B500-H600	=	0.622	m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.74 × 0.84
〃 ②	既設水路 B500-H500	=	0.250	m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.50 × 0.50
〃 ③	BOX B500-H600	=	0.622	m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.74 × 0.84
〃 ④	—				
	縞鋼板蓋		700×700	用	

名称	種目	算式	数量	
コンクリート             型 枠	18-8-25BB	1.000 × 1.000 × 1.050	0.38 m <sup>3</sup>	
		- 0.700 × 0.700 × 0.900		
		控除 ① - 0.622 × 1 × 0.150		
		控除 ② - 0.250 × 1 × 0.150		
		控除 ③ - 0.622 × 1 × 0.150		
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000 =		
		1.000 × 1.050 × 2 + 0.700 × 0.900 × 2 +		
		1.000 × 1.050 × 2 + 0.700 × 0.900 × 2		
		控除 ① - 0.622 × 1 × 2.000		
		控除 ② - 0.250 × 1 × 2.000		
		控除 ③ - 0.622 × 1 × 2.000		
		控除 ④ - 0.000 × 0 × 0.000		
		② +( 0.500 × 2 + 0.500 ) × 0.150 =		
				3.96 m <sup>2</sup>
		基礎材		RC-40
1.100 × 1.100 =				
縞鋼板蓋	縞鋼板 t=3.2	700×700 用      単位重量 26.80 kg/m <sup>2</sup>	1 組	
		0.800 × 0.800 × 1 × 26.80 =	17.15 kg	
		等辺山型鋼      50×50×4      単位重量 3.06 kg/m		
		0.600 × 2 × 3.06 =	3.67 kg	
		取手      丸鋼D13      単位重量 1.04 kg/m		
		0.45 × 2 × 1.04 =	0.94 kg	
足掛金物		H = 0.900 m	— 欠	



# 集水桝 S3 号材料計算書

700 × 700 × 800      SNO.11+ 5.0      左

1箇所当り

寸法	B	=	0.700	m	
	L	=	0.700	m	
	H	=	0.800	m	
側壁厚	b1	=	0.150	m	
底版厚	t	=	0.150	m	
ふかし	w1	=	0.050	m	
基礎厚	h2	=	0.150	m	
控除断面 ①	柵渠B型 B500-H600	=	0.300	m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.50 × 0.60
〃 ②	—				
〃 ③	柵渠B型 B500-H600	=	0.300	m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.50 × 0.60
〃 ④	台付管 D500	=	0.367	m <sup>2</sup>	1箇所
	縞鋼板蓋		700×700	用	

名称	種目	算式	数量	
コンクリート	18-8-25BB	1.000 × 1.000 × 0.950	0.41 m <sup>3</sup>	
		- 0.700 × 0.700 × 0.800		
		控除 ① - 0.300 × 1 × 0.150		
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000		
		控除 ③ - 0.300 × 1 × 0.150		
		控除 ④ - 0.367 × 1 × 0.150 =		
		型枠		1.000 × 0.950 × 2 + 0.700 × 0.800 × 2 +
		1.000 × 0.950 × 2 + 0.700 × 0.800 × 2		
		控除 ① - 0.300 × 1 × 2.000		
		控除 ② - 0.000 × 0 × 0.000		
		控除 ③ - 0.300 × 1 × 2.000		
		控除 ④ - 0.367 × 1 × 2.000		
		① +( 0.600 × 2 + 0.500 ) × 0.150		
		③ +( 0.600 × 2 + 0.500 ) × 0.150 =		
		基礎材		RC-40
縞鋼板蓋	縞鋼板 t=3.2	700×700 用      単位重量 26.80 kg/m <sup>2</sup>	1 組	
		0.800 × 0.800 × 1 × 26.80 =	17.15 kg	
		等辺山型鋼	50×50×4      単位重量 3.06 kg/m	
		0.600 × 2 × 3.06 =	3.67 kg	
		取手	丸鋼D13      単位重量 1.04 kg/m	
	0.45 × 2 × 1.04 =	0.94 kg		
足掛金物		H = 0.800 m	— 欠	

# 集水桝 S4 号材料計算書

900 × 900 × 1700      SNO.11+19.7      左

1箇所当り

寸法	B	=	0.900	m	
	L	=	0.900	m	
	H	=	1.700	m	
側壁厚	b1	=	0.200	m	
底版厚	t	=	0.150	m	
ふかし	w1	=	0.050	m	
基礎厚	h2	=	0.200	m	
控除断面 ①	BOX B500-H600	=	0.622	m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.74 × 0.84
〃	② 既設水路 B500-H500	=	0.250	m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.50 × 0.50
〃	③	—			
〃	④ VP φ 300	=	0.080	m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.32 × 0.32 × π/4
	縞鋼板蓋		900×900	用	

名称	種目	算式	数量	
コンクリート             型 枠	18-8-25BB	1.300 × 1.300 × 1.850	1.56 m <sup>3</sup>	
		- 0.900 × 0.900 × 1.700		
		控除 ① - 0.622 × 1 × 0.200		
		控除 ② - 0.250 × 1 × 0.200		
		控除 ③ - 0.000 × 0 × 0.000		
		控除 ④ - 0.080 × 1 × 0.200 =		
		1.300 × 1.850 × 2 + 0.900 × 1.700 × 2 +		
		1.300 × 1.850 × 2 + 0.900 × 1.700 × 2		
		控除 ① - 0.622 × 1 × 2.000		
		控除 ② - 0.250 × 1 × 2.000		
		控除 ③ - 0.000 × 0 × 0.000		
		控除 ④ - 0.080 × 1 × 2.000		
		② +( 0.500 × 2 + 0.500 ) × 0.200 =		
				14.14 m <sup>2</sup>
		基礎材		RC-40
1.400 × 1.400 =				
縞鋼板蓋	縞鋼板 t=3.2	900×900 用      単位重量 26.80 kg/m <sup>2</sup>	1 組	
		1.000 × 1.000 × 1 × 26.80 =	26.80 kg	
		等辺山型鋼      50×50×4      単位重量 3.06 kg/m		
		0.800 × 2 × 3.06 =	4.90 kg	
		取手      丸鋼D13      単位重量 1.04 kg/m		
		0.45 × 2 × 1.04 =	0.94 kg	
足掛金物		H = 1.700 m	5.00 ヶ	

# 集水桝 S5 号材料計算書

1000 × 1000 × 1000      SNO.13+ 3.2      左

1箇所当り

寸法	B	=	1.000	m	
	L	=	1.000	m	
	H	=	1.000	m	
側壁厚	b1	=	0.150	m	
底版厚	t	=	0.150	m	
ふかし	w1	=	0.050	m	
基礎厚	h2	=	0.150	m	
控除断面 ①		=	—		
” ②	VU φ 150	=	0.021	m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.17 × 0.17 × π/4
” ③	既設水路 B500-H500	=	0.250	m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.50 × 0.50
” ④	既設水路 B500-H500	=	0.250	m <sup>2</sup>	1箇所 A= 0.50 × 0.50

名称	種目	算式	数量
コンクリート          型 枠	18-8-25BB	1.300 × 1.300 × 1.150	0.87 m <sup>3</sup>
		- 1.000 × 1.000 × 1.000	
		控除 ① - 0.000 × 0 × 0.000	
		控除 ② - 0.021 × 1 × 0.150	
		控除 ③ - 0.250 × 1 × 0.150	
		控除 ④ - 0.250 × 1 × 0.150 =	
		1.300 × 1.150 × 2 + 1.000 × 1.000 × 2 +	
		1.300 × 1.150 × 2 + 1.000 × 1.000 × 2	
		控除 ① - 0.000 × 0 × 0.000	
		控除 ② - 0.021 × 1 × 2.000	
		控除 ③ - 0.250 × 1 × 2.000	
		控除 ④ - 0.250 × 1 × 2.000	
		③ +( 0.500 × 2 + 0.500 )× 0.150	
		④ +( 0.500 × 2 + 0.500 )× 0.150 =	
		9.39 m <sup>2</sup>	
基礎材	RC-40	t= 15.00 cm	1.96 m <sup>2</sup>
		1.400 × 1.400 =	
足掛金物		H = 1.000 m	2.00 ケ
分水栓	φ 150	n= 1.000	1.00 ケ
	取手付L1000		

§ 3. 付 帶 工



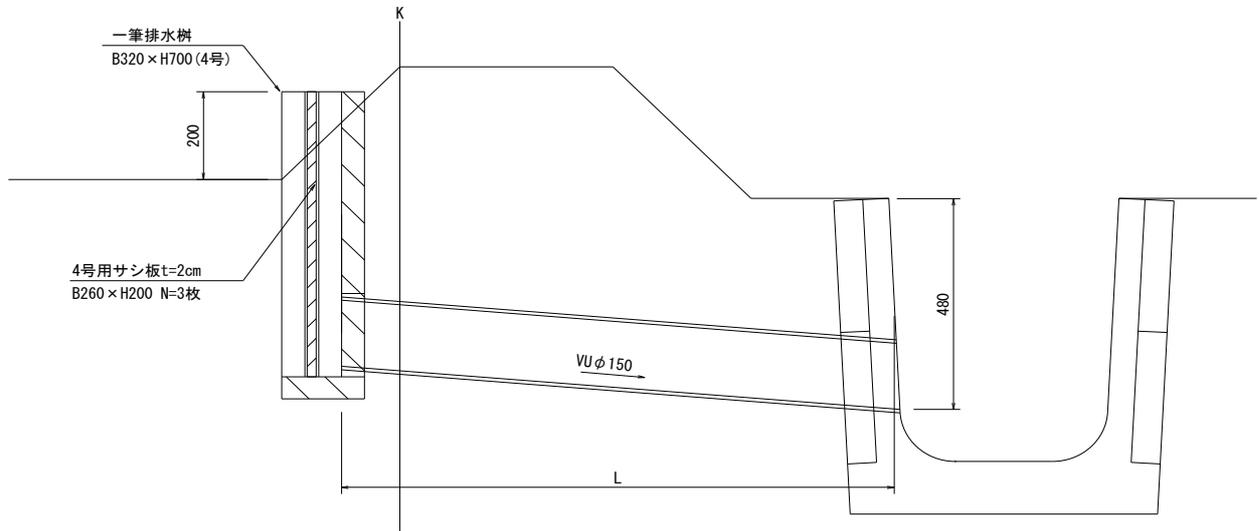


付帯工延長・箇所調書

一筆排水柵			VU φ 150			進入路工 1-1型		
測 点	箇所	摘要	測 点	延長	摘要	測 点	箇所	摘要
SNo. 4 + 6.07	1.0	左	SNo. 4 + 6.07	0.9	左	SNo. 3 + 4.60	1.0	左
SNo. 5 + 18.03	1.0	左	No. 5 + 18.03	1.0	左			
SNo. 7 + 15.16	1.0	左	No. 7 + 15.16	1.1	左			
SNo. 10 + 3.35	1.0	左	No. 10 + 3.35	1.0	左			
合 計	4.00 箇所		合 計	4.00 m		合 計	1.00 箇所	
進入路工 1-2型			進入路工 1-3型			進入路工 2-1型		
測 点	箇所	摘要	測 点	箇所	摘要	測 点	箇所	摘要
SNo. 10 + 14.90	1.0	左	SNo. 11 + 0.00	1.0	左	SNo. 6 + 9.00	1.0	左
合 計	1.00 箇所		合 計	1.00 箇所		合 計	1.00 箇所	
進入路工 2-2型			進入路工 2-3型			U240用蓋(L=600)		
測 点	箇所	摘要	測 点	箇所	摘要	測 点	枚	摘要
SNo. 6 + 16.40	1.0	左	SNo. 11 + 15.80	1.0	左	SNo. 10 + 14.90	7.0	左
合 計	1.00 箇所		合 計	1.00 箇所		合 計	7.00 枚	

# 一筆排水工 数量計算書

10.0箇所当り

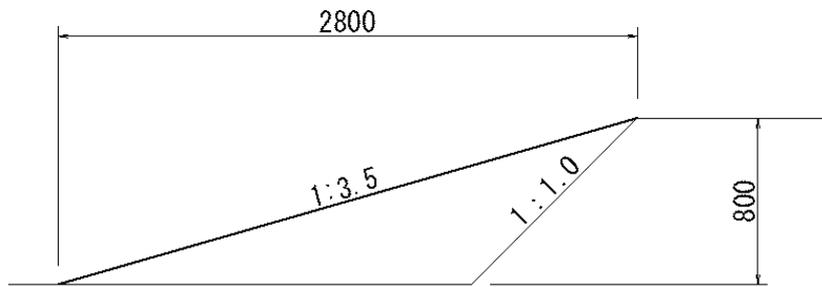


※一筆排水樹は二次製品の使用を想定している。

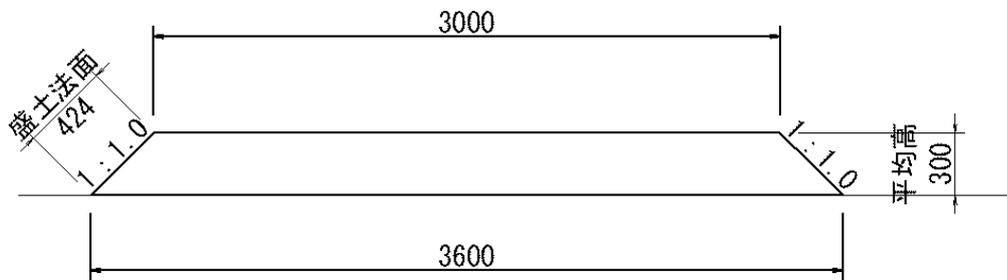
種別(規格)	算式	数量
一筆排水樹 B320×H700(4号)	$N = 1.00 \times 10.00$	個 10.00
4号用サシ板t=2cm B260×H200 N=3枚	$N = 3.00 \times 10.00$	枚 30.00
VU φ 150	別途計上	

進入路工 1-1型 数量計算書

1.0箇所当り



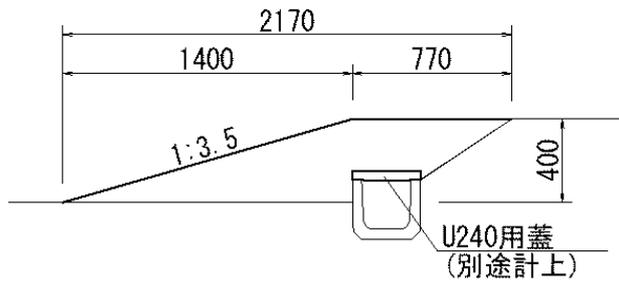
$$0.80\text{m}^2 / 2.80\text{m} \approx 0.3\text{m}$$



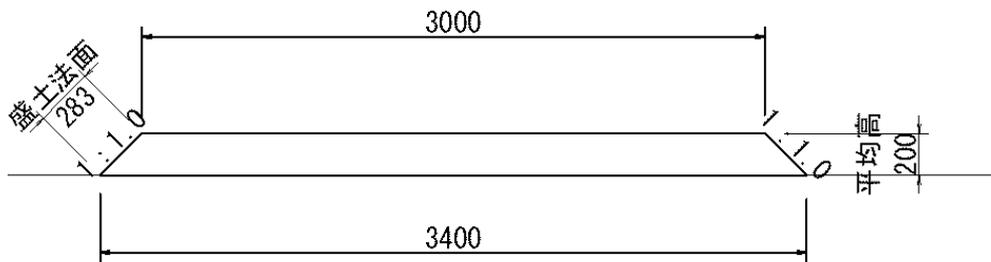
種別(規格)	算式	数量
盛土 (良質土)	$V = (3.000 + 3.600) \times 0.300 / 2.0 \times 2.800$	m3 2.77
法面整形 (盛土)	$A = 0.424 \times 2.0 \times 2.800$	m2 2.37

進入路工 1-2型 数量計算書

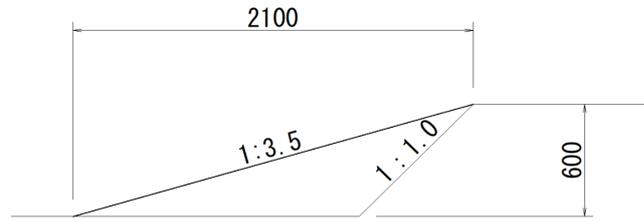
1.0箇所当り



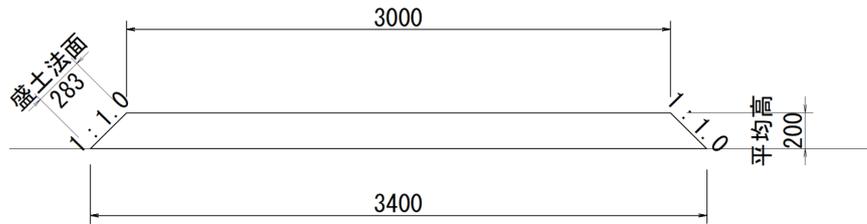
$$0.43\text{m}^2 / 2.17\text{m} \approx 0.2\text{m}$$



種別(規格)	算式	数量
盛土 (良質土)	$V = (3.000 + 3.400) \times 0.200 / 2.0 \times 2.170$	m3 1.39
法面整形 (盛土)	$A = 0.283 \times 2.0 \times 2.170$	m2 1.23



$$0.45\text{m}^2 / 2.10\text{m} \doteq 0.2\text{m}$$

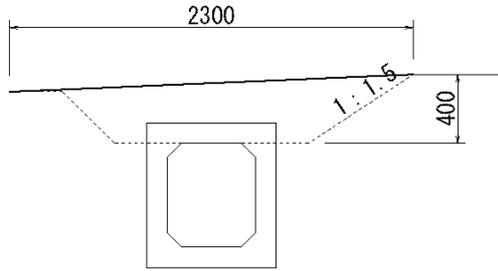


種別(規格)	算式	数量
盛土 (良質土)	$V = (3.000 + 3.400) \times 0.200 / 2.0 \times 2.100$	m3 1.34
法面整形 (盛土)	$A = 0.283 \times 2.0 \times 2.100$	m2 1.19

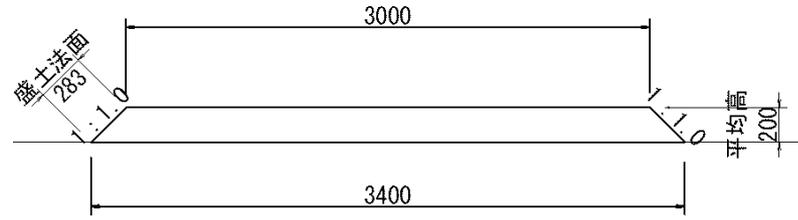
進入路工 2-1型 数量計算書

1.0箇所当り

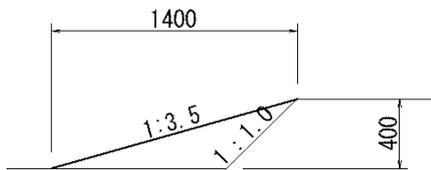
排水路横断図



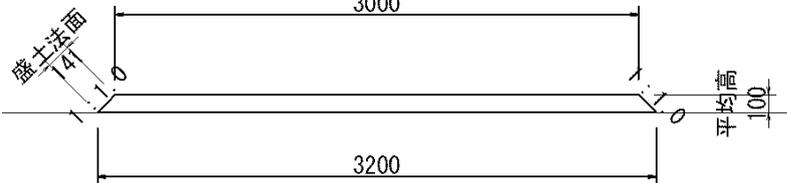
$$0.46\text{m}^2 / 2.30\text{m} \approx 0.2\text{m}$$



進入路部



$$0.20\text{m}^2 / 1.40\text{m} \approx 0.1\text{m}$$

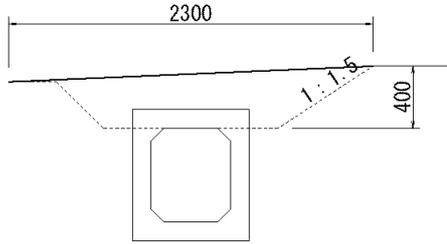


種別(規格)	算式	数量
盛土 (良質土)	排水路横断図	
	$V = (3.000 + 3.400) \times 0.200 / 2.0$	m3
	$\times 2.300$	1.47
	進入路部	
	$V = (3.000 + 3.200) \times 0.100 / 2.0$	m3
	$\times 1.400$	0.43
	合計	m3 1.90
法面整形 (盛土)	排水路横断図	
	$A = 0.283 \times 2.0 \times 2.300$	m2
		1.30
	進入路部	
	$A = 0.141 \times 2.0 \times 1.400$	m2
		0.39
	合計	m2 1.69

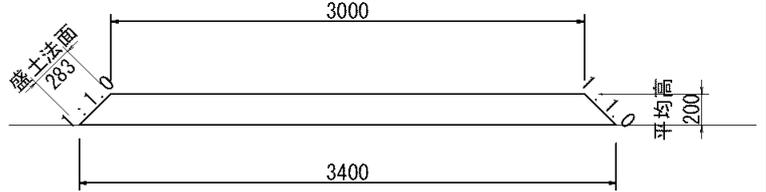
進入路工 2-2型 数量計算書

1.0箇所当り

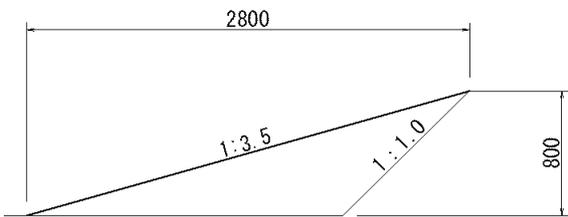
排水路横断図



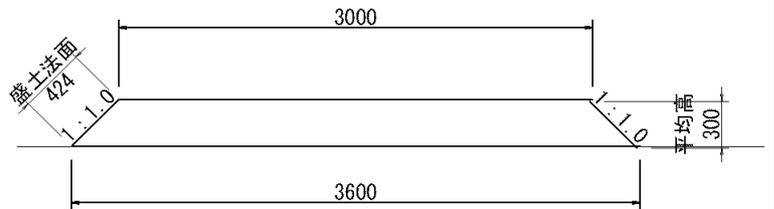
$$0.46\text{m}^2 / 2.30\text{m} \approx 0.2\text{m}$$



進入路部



$$0.80\text{m}^2 / 2.80\text{m} \approx 0.3\text{m}$$

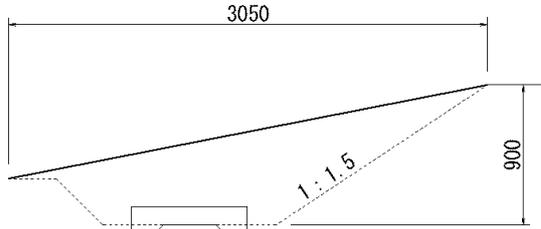


種別(規格)	算式	数量
盛土 (良質土)	排水路横断図	
	$V = (3.000 + 3.400) \times 0.200 / 2.0$	m3
	$\times 2.300$	1.47
	進入路部	
	$V = (3.000 + 3.600) \times 0.300 / 2.0$	m3
	$\times 2.800$	2.77
	合計	m3 4.24
法面整形 (盛土)	排水路横断図	
	$A = 0.283 \times 2.0 \times 2.300$	m2
		1.30
	進入路部	
	$A = 0.424 \times 2.0 \times 2.800$	m2
		2.37
	合計	m2 3.67

進入路工 2-3型 数量計算書

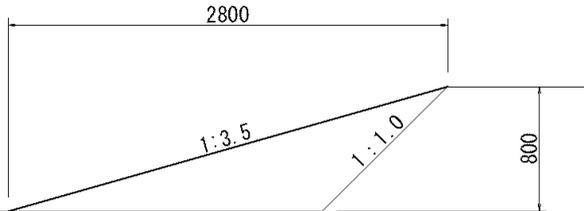
1.0箇所当り

排水路横断図

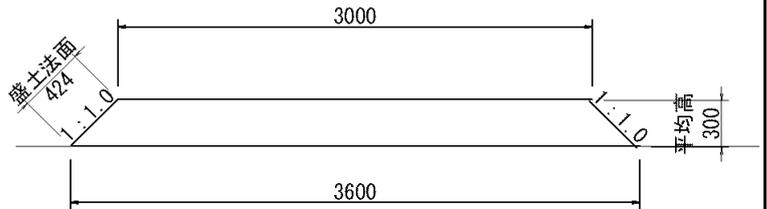
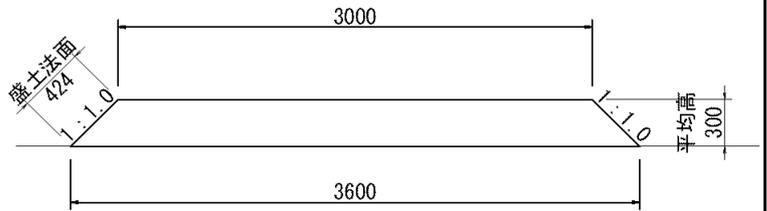


$$1.00\text{m}^2 / 3.05\text{m} \doteq 0.3\text{m}$$

進入路部



$$0.80\text{m}^2 / 2.80\text{m} \doteq 0.3\text{m}$$



種別(規格)	算式	数量
盛土 (良質土)	排水路横断図	
	$V = (3.000 + 3.600) \times 0.300 / 2.0$	m3
	$\times 3.050$	3.02
	進入路部	
	$V = (3.000 + 3.600) \times 0.300 / 2.0$	m3
	$\times 2.800$	2.77
	合計	m3 5.79
法面整形 (盛土)	排水路横断図	
	$A = 0.424 \times 2.0 \times 3.050$	m2
		2.59
	進入路部	
	$A = 0.424 \times 2.0 \times 2.800$	m2
		2.37
	合計	m2 4.96

§ 1 . 数量総括表  
パイプライン工





## § 2. パイプライン土工



パイプライン土工集計表 数量計算書

種別(規格)	算式			数量	
床堀(土砂)	区間1	区間2	区間3		
	$V = 21.86$	$+ 15.90$	$+ 19.35$		
	撤去工				m <sup>3</sup>
	$+ 46.54$			$= 103.65$	<u>103.65</u>
基礎1(砂)	区間1	区間2	区間3	m <sup>3</sup>	
	$V = 1.20$	$+ 6.08$	$+ 1.76$	$= 9.04$	
					<u>9.04</u>
基礎2(砂)	区間1	区間2	区間3	m <sup>3</sup>	
	$V = 1.20$	$+ 6.08$	$+ 1.76$	$= 9.04$	
					<u>9.04</u>
基礎(砂)	$V = 9.04 + 9.04$			m <sup>3</sup>	
	$= 18.08$			<u>18.08</u>	
埋戻1(良質土) (最大埋戻幅 $W < 1.0$ )	区間1	区間2	区間3		
	$V = 2.51$	$+ 8.23$	$+ 3.52$		
	撤去工				m <sup>3</sup>
	$+ 38.68$			$= 52.94$	<u>52.94</u>
埋戻2(良質土) (最大埋戻幅 $1.0 \leq W < 4.0$ )	区間1	区間2	区間3		
	$V = 18.04$	$+ 1.29$	$+ 14.07$		
	撤去工				m <sup>3</sup>
	$+ 7.76$			$= 41.16$	<u>41.16</u>
不足土	$V = ( 52.94 + 41.16 ) / 0.90$			m <sup>3</sup>	
	$- 103.65$			$= 0.91$	
					<u>0.91</u>

パイプライン土工(区間1) 数量計算書

種別(規格)	算式	数量
床堀(土砂)	標準断面      延長	
	区間1V = 2.1 × 1.170 = 2.46      VU φ 250	
	V = 1.8 × 10.780 = 19.40      ダクタイル管 φ 75	
	V = × =	
	V = × =	
	合計 = 21.86	m3 <u>21.86</u>
基礎1(砂)	標準断面      延長	
	区間1V = 0.1 × 1.170 = 0.12      VU φ 250	
	V = 0.1 × 10.780 = 1.08      ダクタイル管 φ 75	
	V = × =	
	V = × =	
	合計 = 1.20	m3 <u>1.20</u>
基礎2(砂)	標準断面      延長	
	区間1V = 0.1 × 1.170 = 0.12      VU φ 250	
	V = 0.1 × 10.780 = 1.08      ダクタイル管 φ 75	
	V = × =	
	V = × =	
	合計 = 1.20	m3 <u>1.20</u>
埋戻1(良質土) (最大埋戻幅 W < 1.0)	標準断面      延長	
	区間1V = 0.3 × 1.170 = 0.35      VU φ 250	
	V = 0.2 × 10.780 = 2.16      ダクタイル管 φ 75	
	V = × =	
	V = × =	
	合計 = 2.51	m3 <u>2.51</u>
埋戻2(良質土) (最大埋戻幅 1.0 ≤ W < 4.0)	標準断面      延長	
	区間1V = 1.6 × 1.170 = 1.87      VU φ 250	
	V = 1.5 × 10.780 = 16.17      ダクタイル管 φ 75	
	V = × =	
	V = × =	
	合計 = 18.04	m3 <u>18.04</u>

パイプライン土工(区間2) 数量計算書

種別(規格)	算式	数量
床堀(土砂)	標準断面 延長	
	区間2-1V = 0.2 × 39.310 = 7.86 VU φ 150	
	区間2-2V = 0.6 × 1.520 = 0.91 VU φ 75	
	V = 0.6 × 0.620 = 0.37 VU φ 100	
	V = 0.6 × 3.180 = 1.91 VU φ 150	
	区間2-3V = 0.3 × 16.180 = 4.85 VU・ダクタイル φ 150	m3
	合計 = 15.90	<u>15.90</u>
基礎1(砂)	標準断面 延長	
	区間2-1V = 0.1 × 39.310 = 3.93 VU φ 150	
	区間2-2V = 0.1 × 1.520 = 0.15 VU φ 75	
	V = 0.1 × 0.620 = 0.06 VU φ 100	
	V = 0.1 × 3.180 = 0.32 VU φ 150	
	区間2-3V = 0.1 × 16.180 = 1.62 VU・ダクタイル φ 150	m3
	合計 = 6.08	<u>6.08</u>
基礎2(砂)	標準断面 延長	
	区間2-1V = 0.1 × 39.310 = 3.93 VU φ 150	
	区間2-2V = 0.1 × 1.520 = 0.15 VU φ 75	
	V = 0.1 × 0.620 = 0.06 VU φ 100	
	V = 0.1 × 3.180 = 0.32 VU φ 150	
	区間2-3V = 0.1 × 16.180 = 1.62 VU・ダクタイル φ 150	m3
	合計 = 6.08	<u>6.08</u>
埋戻1(良質土) (最大埋戻幅 W < 1.0)	標準断面 延長	
	区間2-1V = 0.1 × 39.310 = 3.93 VU φ 150	
	区間2-2V = 0.2 × 1.520 = 0.30 VU φ 75	
	V = 0.2 × 0.620 = 0.12 VU φ 100	
	V = 0.2 × 3.180 = 0.64 VU φ 150	
	区間2-3V = 0.2 × 16.180 = 3.24 VU・ダクタイル φ 150	m3
	合計 = 8.23	<u>8.23</u>
埋戻2(良質土) (最大埋戻幅 1.0 ≤ W < 4.0)	標準断面 延長	
	区間2-1V = × =	
	区間2-2V = 0.3 × 1.520 = 0.46 VU φ 75	
	V = 0.3 × 0.620 = 0.19 VU φ 100	
	V = 0.2 × 3.180 = 0.64 VU φ 150	
	区間2-3V = × =	m3
	合計 = 1.29	<u>1.29</u>

パイプライン土工(区間3) 数量計算書

種別(規格)	算式					数量
床堀(土砂)	標準断面		延長			
	区間3-1V =	1.1	×	17.590	=	19.35
	V =		×		=	
	V =		×		=	
	V =		×		=	
	合計 =					19.35
基礎1(砂)	標準断面		延長			
	区間3-1V =	0.1	×	17.590	=	1.76
	V =		×		=	
	V =		×		=	
	V =		×		=	
	合計 =					1.76
基礎2(砂)	標準断面		延長			
	区間3-1V =	0.1	×	17.590	=	1.76
	V =		×		=	
	V =		×		=	
	V =		×		=	
	合計 =					1.76
埋戻1(良質土) (最大埋戻幅 W<1.0)	標準断面		延長			
	区間3-1V =	0.2	×	17.590	=	3.52
	V =		×		=	
	V =		×		=	
	V =		×		=	
	合計 =					3.52
埋戻2(良質土) (最大埋戻幅 1.0≦W<4.0)	標準断面		延長			
	区間3-1V =	0.8	×	17.590	=	14.07
	V =		×		=	
	V =		×		=	
	V =		×		=	
	合計 =					14.07

### § 3. パイプライン材料

管材 数量一覧表

種別	規格	寸法	単位	区間1	区間2			区間3					計
					2-1	2-2	2-3	3-1	3-2				
<b>塩ビ管</b>													
直管 4m/本	VU	φ75	m	0.8		1.2		4.7					6.7
		φ100				0.5							0.5
		φ150			2.9	2.3	1.4						6.6
		φ250			1.0								1.0
TS直管 4m/本	VU	φ75	m					12.0					12.0
		φ150			32.0							32.0	
RR直管	VU	φ150	m			4.0							4.0
TSキャップ	VU	φ150	個						1.0				1.0
RR継手異形管	曲管	φ75×22° 1/2	個					1.0					1.0
		φ75×90°					2.0					2.0	
		φ150×22° 1/2				2.0						2.0	
		φ150×90°			1.0							1.0	
	T字管	φ150×150				1.0							1.0
		φ250×75		1.0								1.0	
	片落管	φ100×75					1.0						1.0
φ150×100						1.0						1.0	
<b>ダクタイル管</b>													
直管	K型3種	φ75	本	2.0									2.0
		φ150					2.0					2.0	
ダクタイル管 切断箇所	K型1種	φ75	箇所				1.0	切管調書より					1.0
			本				1.0	切管調書より					1.0
		φ150	箇所				2.0	切管調書より					2.0
			本				1.0	切管調書より					1.0
K型異形管	曲管	φ150×11° 1/4	個				1.0					1.0	
トレッサージョイント		φ250	個	1.0									1.0
VCTトレッサージョイント		φ75	個	2.0									2.0
		φ150	個				2.0						2.0
空気弁工			箇所			1.0							1.0
排泥弁工			箇所			1.0							1.0
排泥柵工			箇所			1.0							1.0
取水施設工-1			箇所					1.0					1.0
埋設表示シート		W150	m	12.0	39.3	3.0	16.2	17.6					88.1
ポリスリーブ		φ75	m	4.0									4.0
		φ150	m				6.0						6.0

ダクタイト管 φ75 切管調書

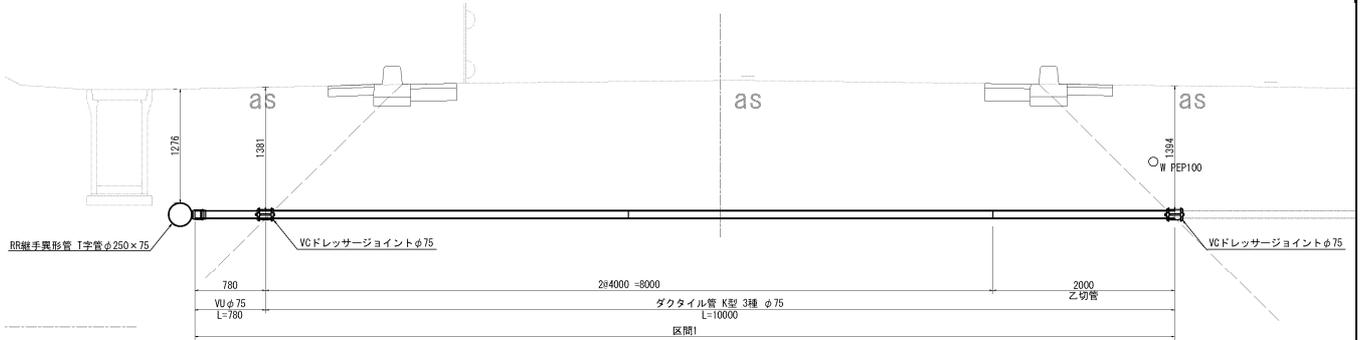
管種: K型3種

口径: φ75

定尺:

4.0 (m)

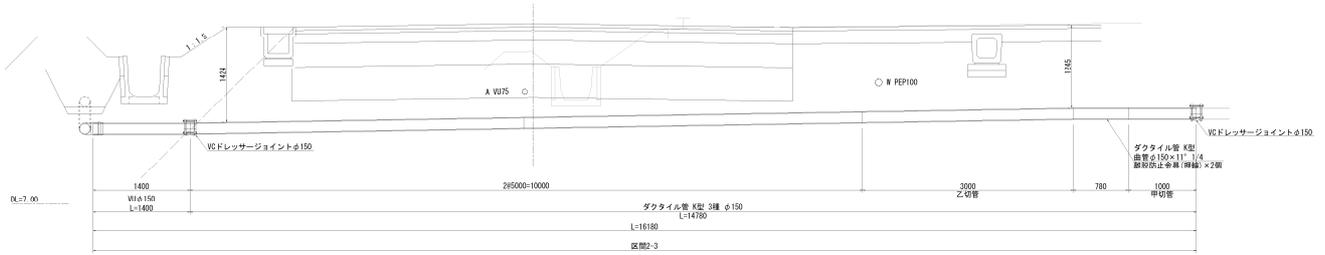
切管位置図(区間1)



	定尺 (m)	甲切 (m)	乙切 (m)	計 (m)	残管 (m)	切管 (ヶ所)
区間			1			
必要長			2.00	2.00	2.00	1
計	0 (本)	0 (本)	1 (本)	1 必要本数	2.00 (m)	1 (箇所)

ダクタイトイル管 φ150 切管調書  
 管種: K型3種      口径: φ150      定尺:      5.0 (m)

切管位置図(区間2-3)

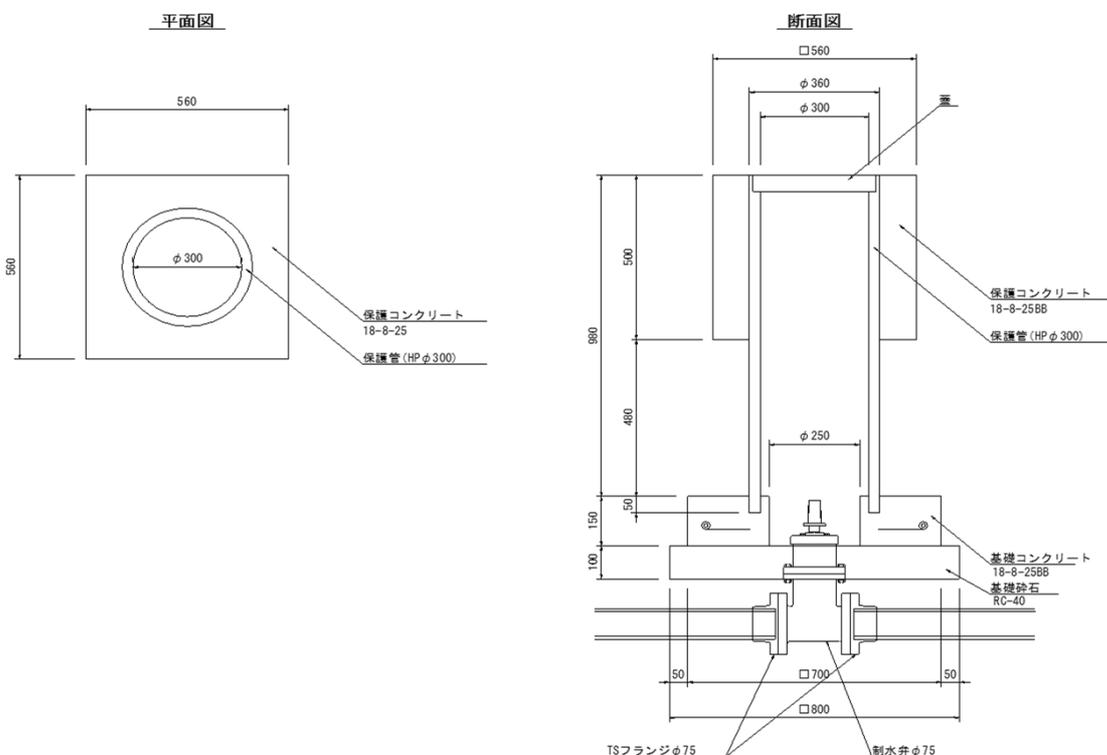


	定尺 (m)	甲切 (m)	乙切 (m)	計 (m)	残管 (m)	切管 (ヶ所)
区間		2-3	2-3			
必要長		1.00	3.00	4.00	1.00	2
計	0 (本)	1 (本)	1 (本)	1 必要本数	1.00 (m)	2 (箇所)

# 排泥弁工 数量計算書

1箇所当り

種 別	算 式	数 量
-----	-----	-----

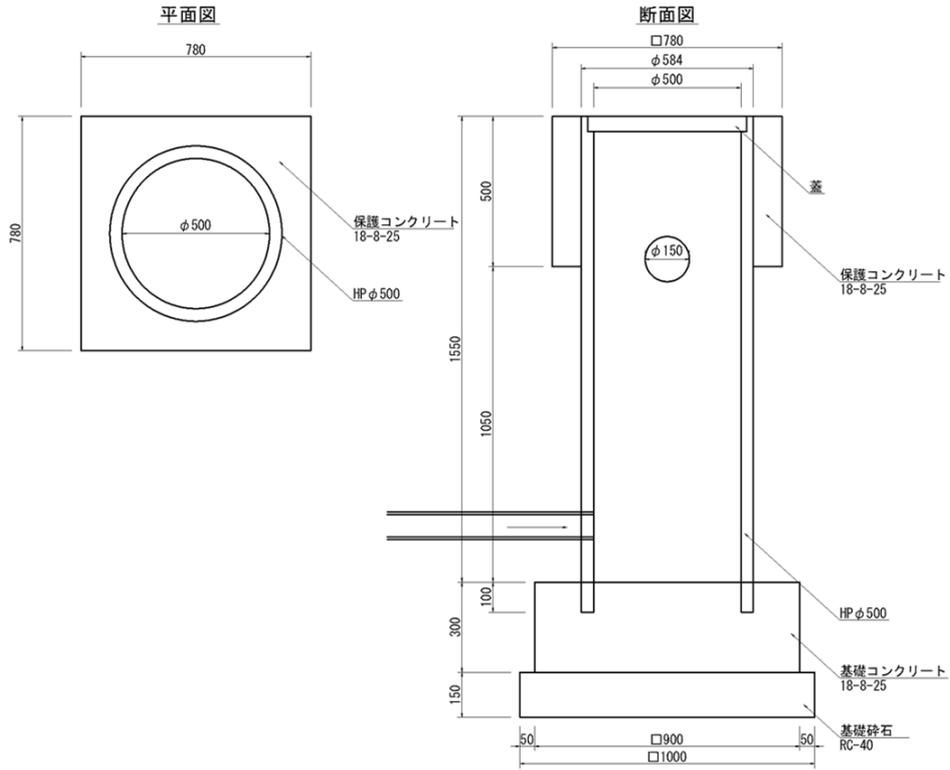


保護管 (HP φ300)	$0.980 + 0.05$	$= 1.030$	1.03 m
保護コンクリート 18-8-25BB	$0.560 \times 0.560 \times 0.500 - 0.360^2 \times \pi \times 1/4 \times 0.500$	$= 0.106$	0.11 m <sup>3</sup>
同上型枠	$0.560 \times 0.500 \times 4.0$	$= 1.120$	1.12 m <sup>2</sup>
基礎コンクリート 18-8-25BB	$0.700 \times 0.700 \times 0.150 - 0.250^2 \times \pi \times 1/4 \times 0.150$	$= 0.066$	0.07 m <sup>3</sup>
同上型枠	$0.700 \times 0.150 \times 4.0$	$= 0.420$	0.42 m <sup>2</sup>
円形型枠 φ250	$0.25 \times \pi \times 0.15$	$= 0.118$	0.12 m <sup>2</sup>
基礎碎石 RC-40	$0.800 \times 0.800$	$= 0.640$	0.64 m <sup>2</sup>
	$0.640 \times 0.100$	$= 0.064$	0.06 m <sup>3</sup>
基面整正	$0.800 \times 0.800$	$= 0.640$	0.64 m <sup>2</sup>
TSフランジ φ75	2.00	$= 2.000$	2.00 個
制水弁 φ75	1.00	$= 1.000$	1.00 個
鉄筋 D10	$4 \times 0.560 \times 0.600$	$= 1.344$	
	$4 \times 0.560 \times 0.320$	$= 0.717$	
	$1 \times 0.560 \times 2.000$	$= 1.120$	
		合計 =	3.181 kg
ダクタイトイル蓋 φ300	1.00	$= 1.000$	1.00 組

# 排泥枳工 数量計算書

1箇所当り

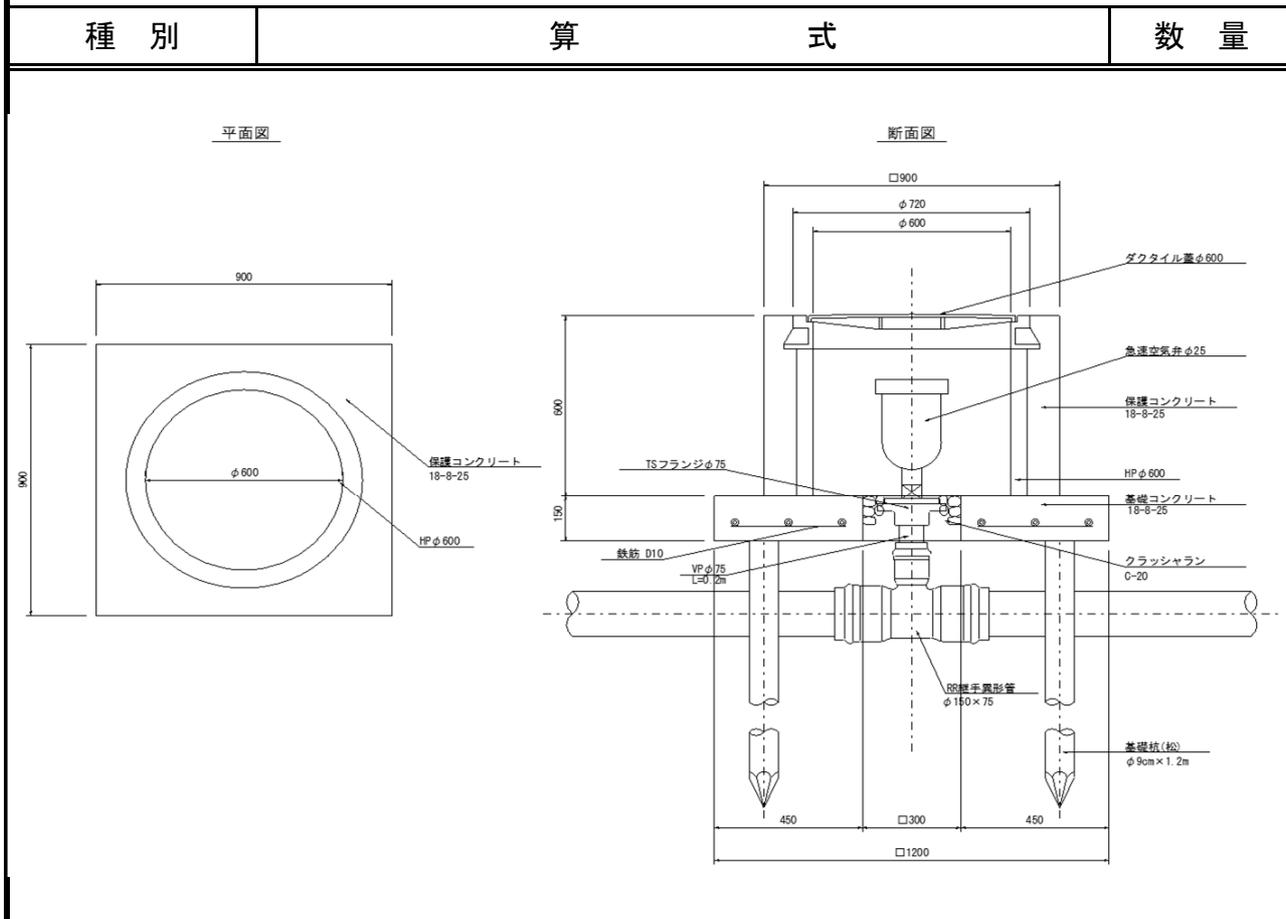
種 別	算 式	数 量
-----	-----	-----



HP φ 500	$1.550 + 0.100$	$= 1.650$	1.65 m
保護コンクリート 18-8-25BB	$0.780 \times 0.780 \times 0.500 - 0.584^2 \times \pi \times 1/4 \times 0.500$	$= 0.170$	0.17 m <sup>3</sup>
同上型枠	$0.780 \times 0.500 \times 4.0$	$= 1.560$	1.56 m <sup>2</sup>
基礎コンクリート 18-8-25BB	$0.900 \times 0.900 \times 0.300$	$= 0.243$	0.24 m <sup>3</sup>
同上型枠	$0.900 \times 0.300 \times 4.0$	$= 1.080$	1.08 m <sup>2</sup>
基礎砕石 RC-40	$1.000 \times 1.000$	$= 1.000$	1.00 m <sup>2</sup>
	$1.000 \times 0.150$	$= 0.150$	0.15 m <sup>3</sup>
基面整正	$1.000 \times 1.000$	$= 1.000$	1.00 m <sup>2</sup>
ダクトイル蓋 φ500	1.00	$= 1.000$	1.00 組

# 空気弁工 数量計算書

1箇所当り

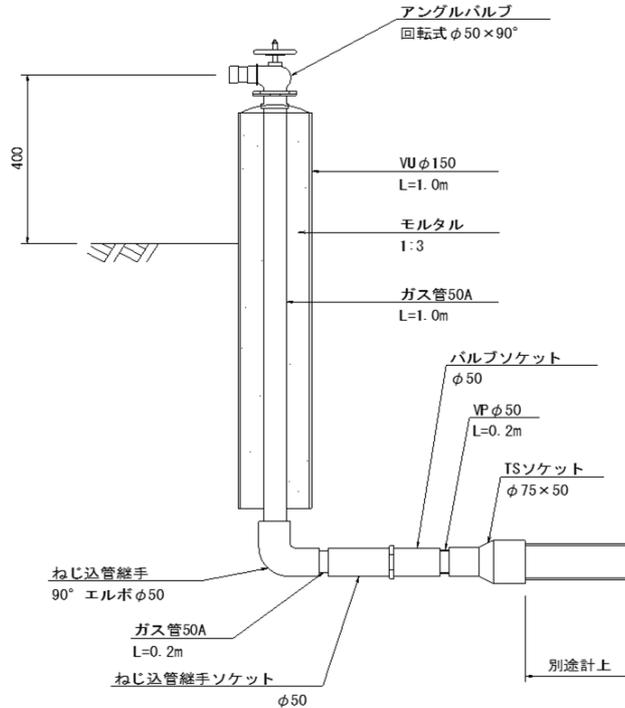


保護管 (HP φ 600)	0.60	= 0.600	0.60 m
保護コンクリート 18-8-25BB	$0.900 \times 0.900 \times 0.600 - 0.720^2 \times \pi \times 1/4 \times 0.600$	= 0.242	0.24 m <sup>3</sup>
同上型枠	$0.900 \times 0.600 \times 4.0$	= 2.160	2.16 m <sup>2</sup>
基礎コンクリート 18-8-25BB	$1.200 \times 1.200 \times 0.150 - 0.300 \times 0.300 \times 0.150$	= 0.203	0.20 m <sup>3</sup>
同上型枠	$1.200 \times 0.150 \times 4.0 + 0.300 \times 0.150 \times 4.0$	= 0.900	0.90 m <sup>2</sup>
クラッシュラン C-20	$0.300 \times 0.300 \times 0.150 - 0.075^2 \times \pi \times 1/4 \times 0.150$	= 0.013	0.01 m <sup>3</sup>
ダクタイル蓋 φ 500	1.000	= 1.000	1.00 組
急速空気弁 φ 25	1.000	= 1.000	1.00 個
塩ビ管VP φ 75	0.200	= 0.200	0.20 m
TSフランジ φ 75	1.000	= 1.000	1.00 個
RR継手異形管	1.000	= 1.000	1.00 個
T字管 (φ 150 × 75)			
鉄筋 D10	$11 \times 0.560 \times 1.100$	= 6.776	
	$4 \times 0.560 \times 0.350$	= 0.784	
	合計 =	7.560	7.56 kg
基礎杭 (松) φ 9cm × 1.2m	4.000	= 4.000	4.00 本

# 取水施設工-1 数量計算書

1箇所当り

種 別	算 式	数 量
-----	-----	-----



アングルバルブ 回転式 φ50×90°	1.000	= 1.000	1.00 基
VP φ50	0.200	= 0.200	0.20 m
VU φ150	1.000	= 1.000	1.00 m
TSソケット φ75×50	1.000	= 1.000	1.00 個
バルブソケット φ50	1.000	= 1.000	1.00 個
ガス管 φ50	1.000+0.200	= 1.200	1.20 m
ねじ込管継手 ソケットφ50	1.000	= 1.000	1.00 個
90° エルボφ50	1.000	= 1.000	1.00 個
モルタル 1:3	$(0.150^2 \times \pi \times 1/4) - (0.050^2 \times \pi \times 1/4)$ 0.016 × 1.000	= 0.016 = 0.016	0.02 m <sup>3</sup>

## § 4. パイプライン撤去工



パイプライン撤去工 数量計算書 (1)

種別(規格)	算式	数量
<b>構造物撤去工</b> 舗装版破碎 t ≤ 15cm (アスファルト)	延長調書より t=3cm	
	A = 6.80 = 6.80	m2
	=	6.80
	V = 6.80 × 0.03 = 0.20	m3
	=	0.20
	延長調書より t=5cm	
	A = 21.90 = 21.90	m2
	=	21.90
	V = 21.90 × 0.05 = 1.10	m3
	=	1.10
	Σ A = 6.80 + 21.90 = 28.70	m2
=	<u>28.70</u>	
舗装版切断 t ≤ 15cm (アスファルト)	延長調書より	
	t=3cm t=5cm	
	L = 7.90 + 17.40 = 25.30	m
=	<u>25.30</u>	
<b>運搬処理工</b> 殻運搬処理 アスファルト	舗装版破碎	
	V = 0.20 + 1.10 = 1.30	m3
=	<u>1.30</u>	
濁水処理	t=3cm,5cm	
	V = 25.30 × 1.70 / 1000 = 0.04	m3
=	<u>0.04</u>	
<b>作業土工</b> 床掘	撤去工平面図より	
	VU φ75V = 0.20 × 91.30 = 18.26	
	VU φ100V = 1.10 × 9.80 = 10.78	
	VU φ150V = 0.30 × 54.00 = 16.20	
	VU φ250V = 1.30 × 1.00 = 1.30	m3
=	<u>46.54</u>	
埋戻 (最大埋戻幅 1.0 ≤ W < 4.0)	撤去工平面図より 流用土	
	VU φ100V = 0.70 × 9.80 = 6.86	
	VU φ250V = 0.90 × 1.00 = 0.90	m3
	=	<u>7.76</u>
埋戻 (最大埋戻幅 W < 1.0)	撤去工平面図より 流用土	
	VU φ75V = 0.20 × 91.30 = 18.26	
	VU φ100V = 0.40 × 9.80 = 3.92	
	VU φ150V = 0.30 × 54.00 = 16.20	
	VU φ250V = 0.30 × 1.00 = 0.30	m3
=	<u>38.68</u>	

パイプライン撤去工延長調書

(山中曾根線)

VU φ 75			VU φ 100			VU φ 150		
測 点	延 長	摘 要	測 点	延 長	摘 要	測 点	延 長	摘 要
SNo. 2 + 7.10	5.3	右	SNo. 14 + 18.08 ~ SNo. 15 + 4.19	9.8	右	SNo. 6 + 12.11 ~ SNo. 8 + 14.24	54.0	右
SNo. 2 + 7.10 ~ SNo. 6 + 13.21	86.0	右						
SNo. 14 + 18.01 ~ SNo. 14 + 12.19	10.1	右						
合 計	101.4 m		合 計	9.8 m		合 計	54.0 m	
VU φ 250			舗装版破碎(t=3cm)			舗装版破碎(t=5cm)		
測 点	延 長	摘 要	測 点	面 積	摘 要	測 点	面 積	摘 要
SNo. 2 + 6.38 ~ SNo. 2 + 7.38	1.0	左	SNo. 2 + 5.78 ~ SNo. 2 + 8.36	5.0	左	SNo. 2 + 5.78 ~ SNo. 2 + 8.36	15.0	横断
			SNo. 2 + 5.78 ~ SNo. 2 + 8.36	1.8	右	SNo. 14 + 18.08 ~ SNo. 15 + 4.19	6.9	右
合 計	1.0 m		合 計	6.8 m <sup>2</sup>		合 計	21.9 m <sup>2</sup>	
舗装版切断(t=3cm)			舗装版切断(t=5cm)					
測 点	延 長	摘 要	測 点	延 長	摘 要	測 点	延 長	摘 要
SNo. 2 + 5.78 ~ SNo. 2 + 8.36	3.9	左	SNo. 2 + 5.78 ~ No. 2 + 8.36	11.60	横断			
SNo. 2 + 5.78 ~ SNo. 2 + 8.36	4.0	右	No. 14 + 18.08 ~ No. 15 + 4.19	5.80	右			
合 計	7.9 m		合 計	17.4 m		合 計		

## § 5. パイプライン復旧工



パイプライン復旧工延長調書

(山中曾根線)

舗装復旧(歩道舗装)			舗装復旧(車道舗装)			舗装復旧(支線舗装)		
測 点	面積	摘要	測 点	面積	摘要	測 点	面積	摘要
SNo. 2 + 5.78 ~ SNo. 2 + 8.36	5.0	左	SNo. 2 + 5.78 ~ No. 2 + 8.36	15.0	横断	No. 14 + 18.08 ~ No. 15 + 4.19	6.9	右
SNo. 2 + 5.78 ~ SNo. 2 + 8.36	1.8	右						
合 計	6.8 m2		合 計	15.0 m2		合 計	6.9 m2	
測 点	延長	摘要	測 点	延長	摘要	測 点	延長	摘要
合 計			合 計			合 計		
測 点	延長	摘要	測 点	延長	摘要	測 点	延長	摘要
合 計			合 計			合 計		

# § 1. 積算数量総括表

地下貯留施設工



## § 2. 排水構造物工



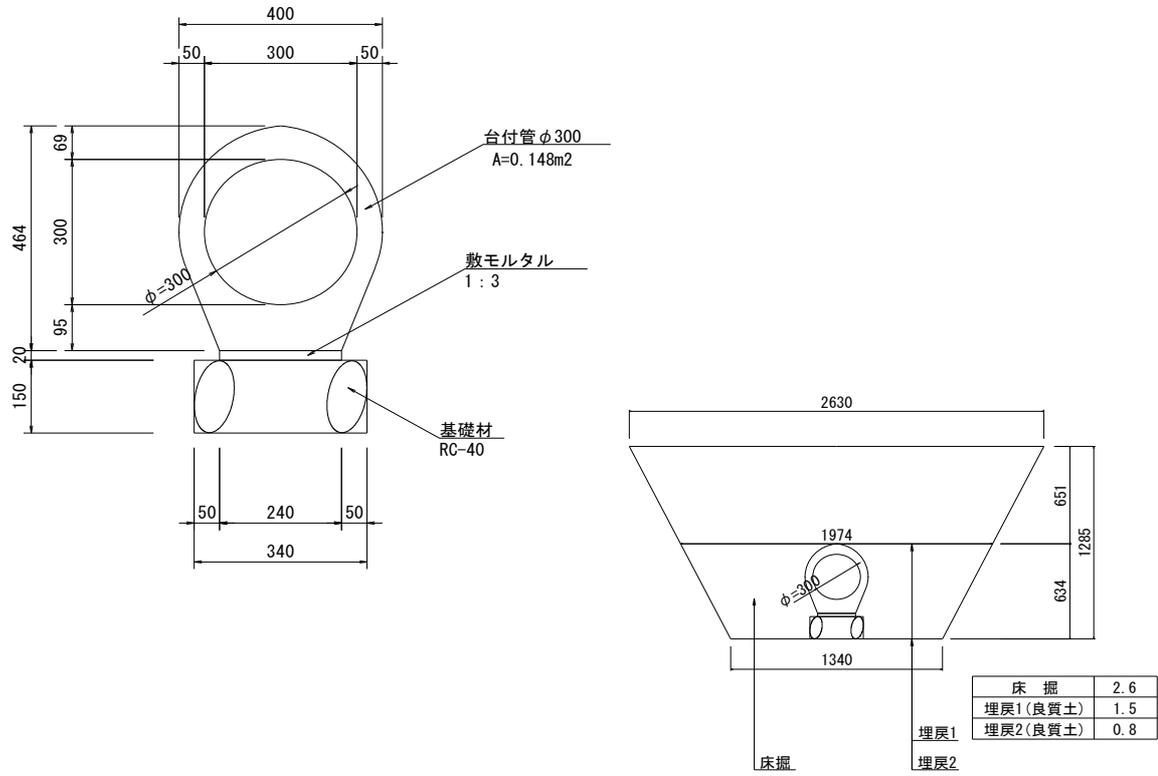
# 排水構造物工数量計算書

種別(規格)	算式	数量
床堀(土砂)	台付管	
	$V = 3.1 \times 26.00 / 10.0$	
	貯留施設	
	$+ 145.73 =$	m3 <u>153.79</u>
埋戻 最大埋戻幅 W<1.0 (流用土)	台付管	
	$V = 3.1 \times 8.00 / 10.0$	
	貯留施設	
	$+ 22.80 =$	m3 <u>25.28</u>
埋戻 最大埋戻幅 1.0≤W<4.0 (流用土)	台付管	
	$V = 3.1 \times 15.00 / 10.0$	
	$=$	m3 <u>4.65</u>
埋戻 最大埋戻幅 4.0≤W (流用土)	地下貯留	
	$V = 44.08$	
	$=$	m3 <u>44.08</u>
残土	$V = 153.79 - ( 25.28 + 4.65$	
	$+ 44.08 ) / 0.90$	
	$=$	m3 <u>71.56</u>

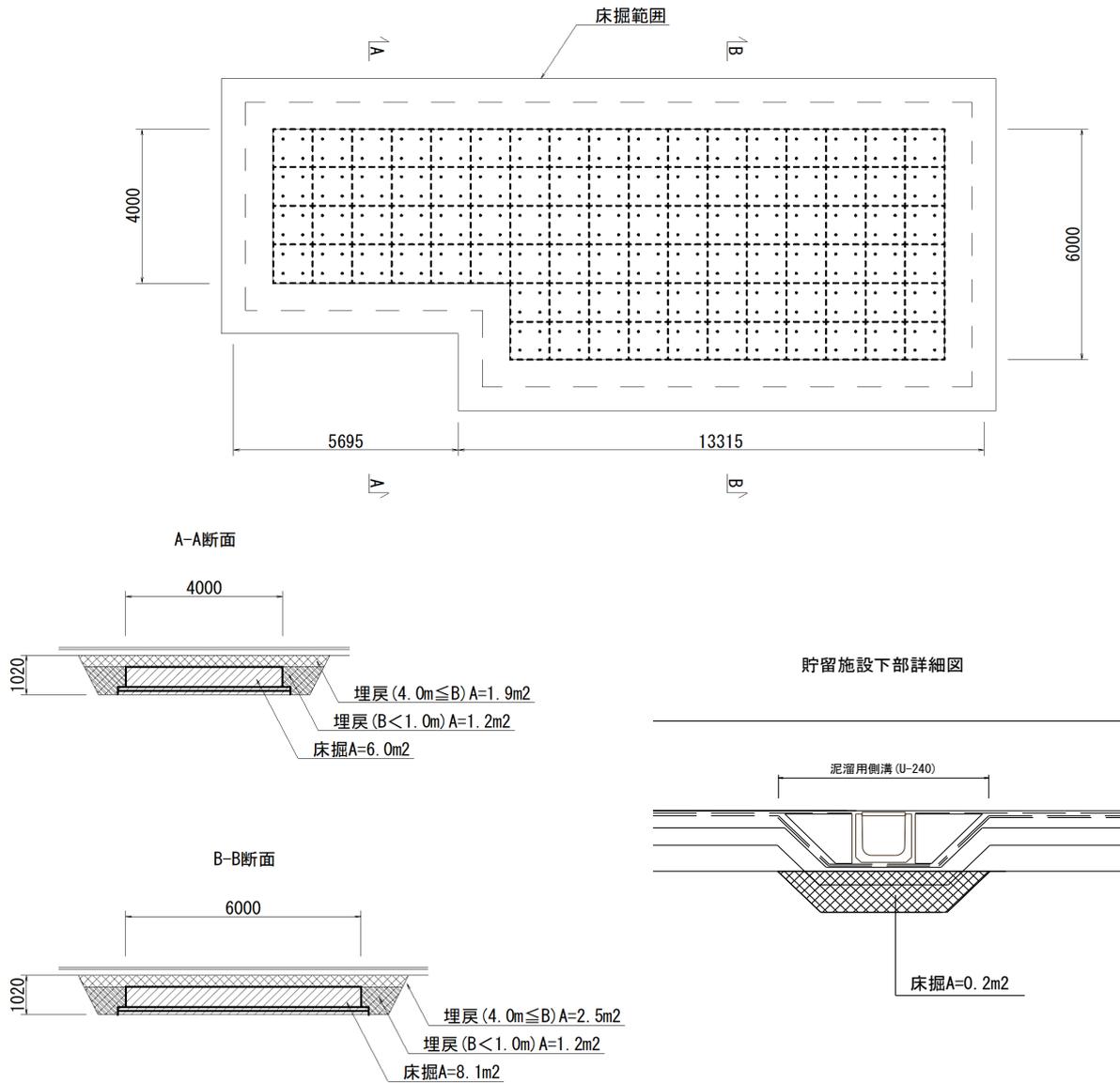


# 台付管 φ 300 数量計算書

10m当り



種別(規格)	算式	数量
台付管 φ 300	$L =$	m 10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.240 \times 0.02 \times 10.00$	m3 0.05
基礎砕石 (RC-40) t=15cm	$A = 0.340 \times 10.00$	m2 3.40
床掘	$V = 2.600 \times 10.00$	m3 26.00
埋戻し W<1.0m	$V = 0.800 \times 10.00$	m3 8.00
埋戻し 1.0m ≤ W < 4.0m	$V = 1.500 \times 10.00$	m3 15.00



種別(規格)	算式	数量
床掘	$V = 6 \times 5.7 + 8.1 \times 13.3$	m <sup>3</sup> 145.73
	$+ 0.2 \times 5.7 + 0.2 \times 13.3$	
埋戻し W < 1.0m	$V = 1.2 \times 5.7 + 1.2 \times 13.3$	m <sup>3</sup> 22.80
埋戻し 4.0m < W	$V = 1.9 \times 5.7 + 2.5 \times 13.3$	m <sup>3</sup> 44.08





# オリフィス桝 - 1 材料計算書

800 × 800 × 1400 × 2 SNO.13+16.7 左

1箇所当り

	寸法	B = 0.800 + 0.800 = 1.6 m			
		L = 0.800 m			
		H = 1.400 m			
	側壁厚	b1 = 0.200 m			
	底版厚	t = 0.200 m			
	ふかし	w1 = 0.100 m			
	基礎厚	h2 = 0.200 m			
	控除断面 ① 開口600×810	= 0.486 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.60 × 0.81	
	〃 ② φ202	= 0.032 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.20 × 0.20 × π/4	
	〃 ③ 台付管φ300	= 0.148 m <sup>2</sup>	1箇所		
	〃 ④ 開口300×500	= 0.150 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.30 × 0.50	
	⑤ 単粒度砕石φ200	= 0.032 m <sup>2</sup>	1箇所	A= 0.20 × 0.20 × π/4	
	鋼製格子蓋 800×800×2枚	0.920 × 0.920 × 0.056		T-25	
名称	種目	算式			数量
コンクリート	18-8-25BB	2.200 × 1.200 × 1.600 - 0.920 × 0.920 × 0.056			
		- 0.920 × 0.920 × 0.056			
		- 0.800 × 0.800 × 1.344 - 0.800 × 0.800 × 1.344			
		控除 ① - 0.486 × 1 × 0.200			
		控除 ② - 0.032 × 1 × 0.200			
		控除 ③ - 0.148 × 1 × 0.200			
		控除 ④ - 0.150 × 1 × 0.200			
		控除 ⑤ - 0.032 × 1 × 0.200 =			
		型 枠		2.200 × 1.600 × 2 + 0.800 × 1.400 × 4 +	
1.200 × 1.600 × 2 + 0.800 × 1.400 × 4 -					
控除 ① - 0.486 × 1 × 2.000					
控除 ② - 0.032 × 1 × 2.000					
控除 ③ - 0.148 × 1 × 2.000					
控除 ④ - 0.150 × 1 × 2.000					
① +( 0.810 × 2 + 0.600 )× 0.200					
④ +( 0.500 × 2 + )× 0.200 =					
型 枠	合板円形	0.200 × π × 0.200 =			0.13 m <sup>2</sup>
基礎材	単粒度砕石	t= 20.00 cm			3.37 m <sup>2</sup>
		2.400 × 1.400 + 0.032 × 1 × 0.200 =			
鋼製格子蓋	T-25	800×800×2枚 0.920 × 0.920 × 0.056			2 組
足掛金物		H = 1.400 m			8.00 ケ

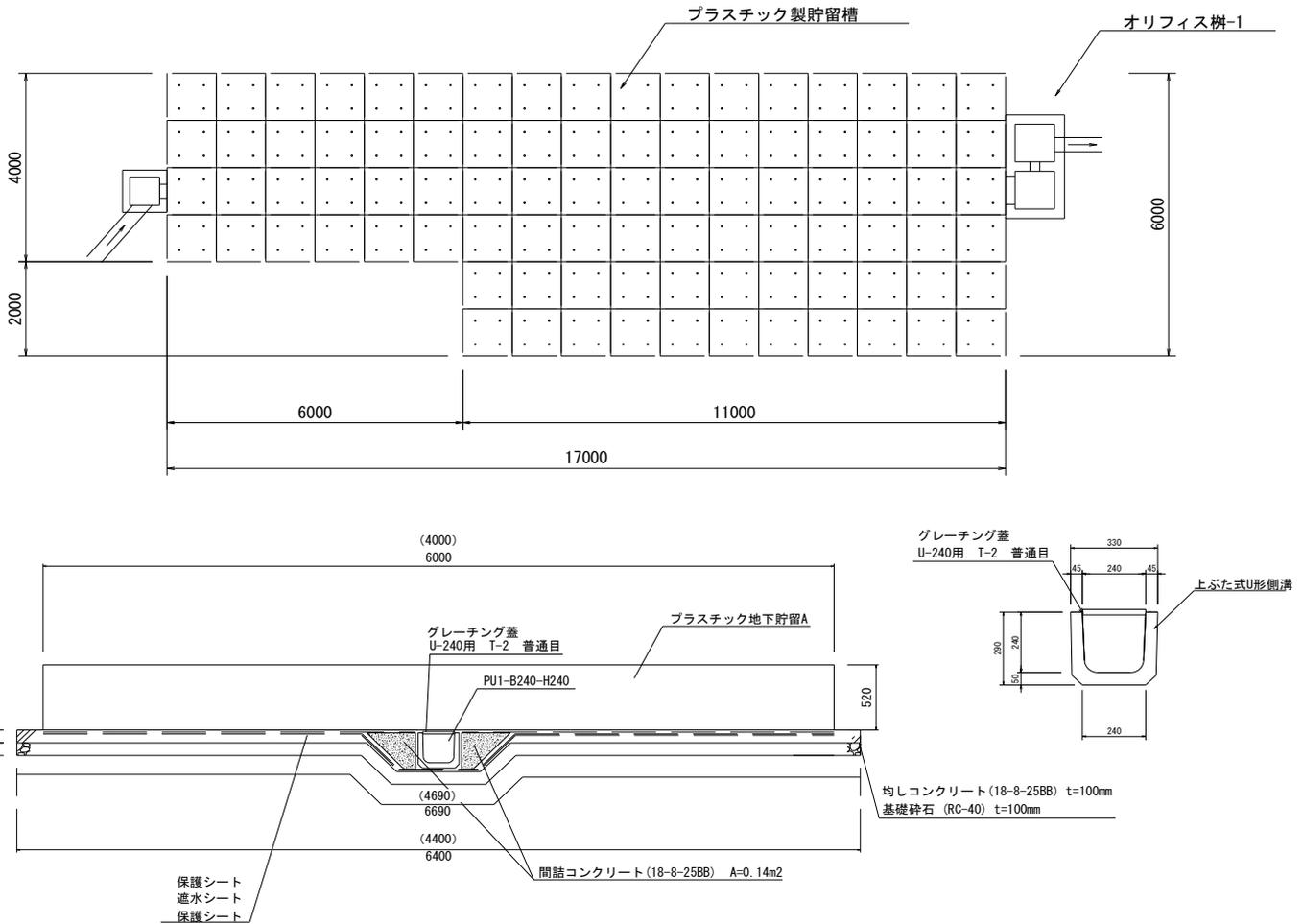
### § 3. 貯留施設工





# 貯留施設A 数量計算書

一式当り



種別(規格)	算式	数量
プラスチック製貯水槽	N = 1.00	式 1.00
基礎砕石 (RC-40) t=10cm	A = 4.690 × 6.000 + 6.690 × 11.000	m2 101.73
基礎コンクリート 18-8-25BB	V = 101.73 × 0.100	m3 10.17
上ぶた式U型側溝 240×240 (グレーチング T-2 普通目)	L = 17.00	m 17.00
間詰コンクリート 18-8-25BB	V = 0.14 × 17.000	m3 2.38
型枠	A = ( 17.00 + 4.69 + 6.00 + 2.00 + 11.00 + 6.69 ) × 0.10 + 0.14 × 2.00	m2 5.02