

## 数量総括表

## 数 量 総 括 表

1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
道路土工			式	1
掘削工			式	1
	掘削	土砂	m3	1100
盛土工			式	1
	盛土	(W<2.5m)	m3	30
	路床盛土	(W<2.5m)	m3	20
作業土工			式	1
	床堀	(1.0m≦W<2.0m)	m3	320
	埋戻	(W<1.0m)	m3	160
残土処理工			式	1
	残土処理	土砂	m3	1100
法面整形工			式	1
	盛土法面		m2	40
ブロック積擁壁工			式	1
ブロック積擁壁工(1)			式	1
	積みブロック	スプリットン御影相当品 1:0.4	m2	208
	胴込コンクリート	18-8-25BB	m3	37
	裏込コンクリート	18-8-25BB	m3	30
	裏込材	RC-40	m3	54
	止水コンクリート	18-8-25BB	m3	2
	目地材	瀝青繊維質目地材, t=10mm	m2	11
	水抜きパイプ	VP φ 75, 3m <sup>2</sup> /箇所	m	31
	吸出防止材	300×300×30	m2	5
	基礎工(1)		m	40
	基礎工(2)		m	39

## 数 量 総 括 表

1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
	基礎工(3)		m	4
ブロック積擁壁工(2)			式	1
	積みブロック	スプリットン御影相当品 1:0.4	m <sup>2</sup>	215
	胴込コンクリート	18-8-25BB	m <sup>3</sup>	39
	裏込コンクリート	18-8-25BB	m <sup>3</sup>	39
	裏込材	RC-40	m <sup>3</sup>	69
	止水コンクリート	18-8-25BB	m <sup>3</sup>	2
	目地材	瀝青繊維質目地板, t=10mm	m <sup>2</sup>	9
	水抜きパイプ	VP φ 75, 3m <sup>2</sup> /箇所	m	34
	吸出防止材	300×300×30	m <sup>2</sup>	5
	基礎工(1)		m	14
	基礎工(2)		m	30
	基礎工(3)		m	23
ブロック積擁壁工(3)			式	1
	積みブロック	スプリットン御影相当品 1:0.4	m <sup>2</sup>	55
	胴込コンクリート	18-8-25BB	m <sup>3</sup>	10
	裏込コンクリート	18-8-25BB	m <sup>3</sup>	11
	裏込材	RC-40	m <sup>3</sup>	14
	止水コンクリート	18-8-25BB	m <sup>3</sup>	1
	目地材	瀝青繊維質目地板, t=10mm	m <sup>2</sup>	2
	水抜きパイプ	VP φ 75, 3m <sup>2</sup> /箇所	m	9
	吸出防止材	300×300×30	m <sup>2</sup>	1
	基礎工(2)		m	18
	基礎工(3)		m	4

## 数 量 総 括 表

1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
石積擁壁工			式	1
石積擁壁工			式	1
	練石積	雑石既設流用	m <sup>2</sup>	7
	天端工		m	8
	基礎工		m	8
排水構造物工			式	1
側溝工			式	1
	側溝工(1)	PU3-B300-H300	m	110
	側溝工(2)	PU2-B300-H300	m	53
	側溝工(3)	PU2-B300-H500	m	6
	側溝工(4)	300D深溝タイプ	m	2
	U型側溝始点部取付工		式	1
管渠工			式	1
	管渠工(1)	台付管 φ 300	m	5
	管渠工(2)	VP φ 200 45° エルボ φ 200	式	1
集水枡工			式	1
	集水枡工(1)	プレキャスト枡(PU3型) 500×500S	箇所	2
	集水枡工(2)	800×800×1240	箇所	1

## 数 量 総 括 表

1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
防護柵工			式	1
路側防護柵工			式	1
	ガードパイプ	Gp-Cp-2E	m	36
防止柵工			式	1
	防球フェンス工	SP防球フェンスH5-2型相当品	式	1
	メッシュフェンス工	UN-A1200 L-40相当品	m	115
	ネットフェンス工(1)	H=1200, 既設流用	m	15
	ネットフェンス工(2)	H=1200傾斜, 既設流用	m	10
	門扉工(1)	片開き門扉H1200-40×W1200相当品	基	2
	門扉工(2)	片開き門扉, 既設流用	基	1
	防砂フェンス工	H=2000, 既設流用	m	32
防止柵基礎			式	1
	防球フェンス基礎(1)		箇所	14
	防球フェンス基礎(2)		箇所	4
作業土工			式	1
	床掘	小規模	m3	90
	埋戻	小規模	m3	70
	残土処理	土砂	m3	20
付帯工			式	1
付帯工			式	1
	張コンクリート工	18-8-25BB, t=10cm	m2	88
	引戸門扉	H=1200, W=5500	式	1

## 数 量 総 括 表

1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
植栽工			式	1
植栽工			式	1
	高木植栽	ケヤキ H=5.0m, C=0.21m, W=1.5m	本	15
	二脚鳥居添木付		本	15
植生工				
	張芝工	高麗芝	m <sup>2</sup>	660
	見切り材	スーパーエッジ相当品	m	299
構造物取壊し工			式	1
防護柵撤去工			式	1
	フェンス(1)	H=1200	m	104
	フェンス(2)	H=1200	m	14
	フェンス(3)	H=1200	m	69
	フェンス門扉	片開き門扉	基	1
道路構造物撤去工			式	1
	防犯灯		基	3
	カーブミラー		基	1
	標識		基	1
	門扉	H=1340, W=5500	基	1
	塩ビ管	Vu φ 200	m	1
	グレーチング蓋	B300, 19kg/枚	枚	9
	〃	B240, 14kg/枚	枚	18
	〃	B250, 31kg/枚	枚	12
	縞鋼板	800×800 99.4kg/枚	枚	1
	ジャングルジム		基	1
	ブランコ		基	1
	滑り台		基	1

## 数 量 総 括 表

1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
	鉄棒(1)		基	1
	鉄棒(2)		基	1
	リングトンネル		基	1
	登り棒		基	1
	タイヤ(1)		式	1
	タイヤ(2)		式	1
	防砂フェンス		式	1
	砂場(1)		基	1
	砂場(2)		基	1
構造物取壊工			式	1
	コンクリート 構造物取壊し	無筋コンクリート	m3	38
	〃	鉄筋コンクリート	m3	20
	アスファルトカッター	アスファルト t=15cm以下	m	14
	アスファルト取壊し	アスファルト t=4cm	m2	509
	石積取壊し		m3	82
	〃	人力	m2	31
	ブロック積取壊し		m3	8
	〃	人力	m3	2
立木撤去工			式	1
	立 木	幹周20cm未満	本	25
	〃	幹周30cm以上60cm未満	本	22
	〃	幹周60cm以上90cm未満	本	7
	〃	幹周90cm以上120cm未満	本	9
	〃	幹周120cm以上150cm未満	本	9
	〃	幹周150cm以上180cm未満	本	6
	〃	幹周180cm以上210cm未満	本	4

## 数 量 総 括 表

1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
	〃	幹周210cm以上240cm未満	本	2
	〃	幹周240cm以上270cm未満	本	1
	〃	幹周330cm以上360cm未満	本	1
運搬処理工			式	1
	運搬処理	無筋コンクリート	m3	38
	〃	鉄筋コンクリート	m3	20
	〃	アスファルト	m3	20
	〃	石積	m3	93
	〃	幹・枝葉	m3	(49)
	〃	根株	m3	(18)
	現場発生品	鉄スクラップ	t	3.3
作業土工				
	床堀	小規模	m3	40
	埋戻	小規模	m3	3
	〃	小規模	m3	40
	〃	小規模	m3	40
	流用土	土砂	m3	50
付属物復旧工			式	1
防犯灯復旧工			式	1
	防犯灯復旧工		基	3
カーブミラー復旧工			式	1
	カーブミラー復旧工		基	1
標識復旧工			式	1
	標識復旧工		基	1



## 数 量 総 括 表

1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
遊具復旧工				
	ジャングルジム復旧工		基	1
	ブランコ復旧工		基	1
	滑り台復旧工		基	1
	鉄棒(1)復旧工		基	1
	鉄棒(2)復旧工		基	1
	リングトンネル復旧工		基	1
	登り棒復旧工		基	1
	タイヤ復旧工		式	1
	砂場復旧工		基	1
作業土工				
	床堀	小規模	m3	60
	埋戻	小規模	m3	40
	残土処理	土砂	m3	9
舗装工			式	1
アスファルト 舗装工			式	1
	路盤	粒調砕石(M-30) t=10cm	m2	762
	表層	再生密粒度アスコン(13) t=4cm	m2	762
コンクリート 舗装工			式	1
	路盤	再生砕石(RC-40) t=10cm	m2	89
	表層	Co版(21-8-25) t=10cm	m2	89
	ワイヤーメッシュ	線径φ6mm 網目150×150	m2	89
	ハケ引き仕上げ		m2	89
	目地材	瀝青繊維質目地材, t=10mm	m2	0.5

## 数 量 総 括 表

1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
区画線工			式	1
区画線工			式	1
	溶融式区画線	白, 巾15cm, 実線	m	300
準備費			式	1
立木撤去			式	1
	運搬処理	幹・枝葉	m3	49
	処分	〃	空m3	97
	運搬処理	根株	m3	18
	処分	〃	空m3	37
事業損失防止施設費			式	1
事前調査費			式	1
	木造建物事前調査C	70m2未満 長さを計上する 図面等を計上する	棟	1
技術管理費			式	1
原位置試験			式	1
	平板載荷試験	50kN以内	箇所	3
スクラップ評価額			式	1
スクラップ			式	1
	鉄	H3	t	3.3

## 1. 道路土工数量計算書

1式当り

[illegible]

計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
掘 削 ( 土 砂 )	土工計算書より $V = 1,061.1$ $= 1,061.1$	m <sup>3</sup>	1,100
盛 土 (W<2.5m)	土工計算書より $V = 28.8$ $= 28.8$	m <sup>3</sup>	30
路 床 盛 土 (W<2.5m)	土工計算書より $V = 18.3$ $= 18.3$	m <sup>3</sup>	20
床 堀 (1.0m ≤ W < 2.0m)	土工計算書より $V = 311.2 + 11.0$ $= 322.2$ ↑ 構造物土工	m <sup>3</sup>	320
埋 戻 (W<1.0m)	土工計算書より $V = 156.7 + 8.0$ $= 164.7$ ↑ 構造物土工	m <sup>3</sup>	160
残 土 処 理 ( 土 砂 )	<div>構造物取壊し工より</div> $V = 1061.1 + 322.2 - (28.8 + 18.3 + 164.7) \div 0.9 + 45.2$ $= 1,102.8$	m <sup>3</sup>	1,100

土 工 計 算 書									
測 点	点 間 距 離	掘 削							
		单距離	断面積	平 均	立 積	摘 要			
N0. 0			0. 6						
IP. 1	8. 139		2. 4	1. 50	12. 2				
N0. 0+10. 00	1. 861		2. 6	2. 50	4. 7				
IP. 2	3. 628		3. 3	2. 95	10. 7				
N0. 1	6. 372		4. 9	4. 10	26. 1				
N0. 1+10. 00	10. 000		6. 7	5. 80	58. 0				
N0. 1+16. 66	6. 655		8. 6	7. 65	50. 9				
N0. 2	3. 345		10. 2	9. 40	31. 4				
IP. 3	4. 590		18. 1	14. 15	64. 9				
IP. 4	3. 906		10. 3	14. 20	55. 5				
N0. 2+10. 00	1. 504		7. 0	8. 65	13. 0				
N0. 3	10. 000		6. 8	6. 90	69. 0				
IP. 5	5. 796		6. 6	6. 70	38. 8				
N0. 3+10. 00	4. 204		6. 7	6. 65	28. 0				
N0. 4	10. 000		5. 6	6. 15	61. 5				
N0. 4+5. 41	5. 413		4. 3	4. 95	26. 8				
小 計	85. 413				551. 5				

土 工 工 算 計 算 書									
測 点	点 間 距 離	掘 削							
		单距離	断面積	平 均	立 積				
N0. 4+5. 41			4. 3						
N0. 4+10. 00	4. 587		2. 3	3. 30	15. 1				
IP. 6	1. 989		2. 9	2. 60	5. 2				
N0. 4+18. 19	6. 201		3. 1	3. 00	18. 6				
N0. 5+3. 69	5. 500		3. 4	3. 25	17. 9				
N0. 5+10. 00	6. 310		4. 1	3. 75	23. 7				
N0. 6	10. 000		4. 9	4. 50	45. 0				
N0. 6+10. 00	10. 000		5. 2	5. 05	50. 5				
IP. 7	4. 396		5. 3	5. 25	23. 1				
N0. 7	5. 604		7. 6	6. 45	36. 1				
N0. 7+10. 00	10. 000		9. 8	8. 70	87. 0				
IP. 9	2. 751		9. 3	9. 55	26. 3				
IP. 10	7. 588		7. 7	8. 50	64. 5				
N0. 8+4. 73	4. 391		2. 7	5. 20	22. 8	土工参考図より			
小 計	79. 317				435. 8				

土 工 計 算 書									
測 点	点 間 距 離	掘 削							
		单距離	断面積	平 均	立 積	摘 要			
N0. 8+5. 92			0. 2						
N0. 8+10. 00	4. 077		1. 6	0. 90	3. 7				
N0. 8+15. 64	5. 639		4. 2	2. 90	16. 4				
N0. 9	4. 361		4. 7	4. 45	19. 4				
N0. 9+5. 02	5. 022		4. 2	4. 45	22. 3				
EP	2. 245		4. 2	4. 20	9. 4				
N0. 9+7. 90	0. 630		4. 2	4. 20	2. 6	EP参照			
小 計	21. 974				73. 8				
合 計	186. 704				1061. 1				



土 工 計 算 書									
測 点	点 間 距 離	盛土(W<2.5m)							
		単距離	断面積	平 均	立 積	摘 要			
N0.0			0.2						
IP.1	8.139		0.1	0.15	1.2				
N0.0+10.00	1.861		0.1	0.10	0.2				
IP.2	3.628		0.1	0.10	0.4				
N0.1	6.372		0.1	0.10	0.6				
N0.1+10.00	10.000		0.1	0.10	1.0				
N0.1+16.66	6.655		0.2	0.15	1.0				
N0.2	3.345		0.2	0.20	0.7				
IP.3	3.100	ブロック展開図より	0.3	0.25	0.8				
N0.2+14.05	3.500	ブロック展開図より	0.2	0.25	0.9	N0.3参照			
N0.3	5.950		0.2	0.20	1.2				
IP.5	5.796		0.2	0.20	1.2				
N0.3+10.00	4.204		0.2	0.20	0.8				
N0.4	10.000		0.2	0.20	2.0				
N0.4+5.41	5.413		0.2	0.20	1.1				
N0.4+8.92	5.270	ブロック展開図より	0.1	0.15	0.8	土工参考図より			
小 計	83.233				13.9				

土 工 工 算 計 算 書									
測 点	点 間 距 離	盛土(W<2.5m)							
		単距離	断面積	平 均	立 積	摘 要			
N0. 4+17. 73			0. 1			土工参考図より			
N0. 4+18. 19	0. 580	ブロック展開図より	0. 2	0. 15	0. 1				
N0. 5+3. 69	6. 700	ブロック展開図より	0. 4	0. 30	2. 0				
N0. 5+10. 00	6. 310		0. 3	0. 35	2. 2				
N0. 6	10. 000		0. 2	0. 25	2. 5				
N0. 6+10. 00	10. 000		0. 2	0. 20	2. 0				
IP. 7	4. 396		0. 2	0. 20	0. 9				
N0. 7	5. 604		0. 3	0. 25	1. 4				
N0. 7+10. 00	10. 000		0. 2	0. 25	2. 5				
IP. 9	2. 751		0. 1	0. 15	0. 4				
IP. 10	5. 830	ブロック展開図より	0. 1	0. 10	0. 6	IP. 9参照			
N0. 8+4. 73	2. 000	ブロック展開図より	0. 2	0. 15	0. 3	土工参考図より			
小 計	64. 171				14. 9				
合 計	147. 404				28. 8				

土 工 計 算 書									
測 点	点 間 距 離	路床盛土(W<2.5m)							
		单距離	断面積	平 均	立 積	摘 要			
N0.0			0.0						
IP.1	8.139		0.2	0.10	0.8				
N0.0+10.00	1.861		0.2	0.20	0.4				
IP.2	3.628		0.2	0.20	0.7				
N0.1	6.372		0.2	0.20	1.3				
N0.1+10.00	10.000		0.2	0.20	2.0				
N0.1+16.66	6.655		0.2	0.20	1.3				
N0.2	3.345		0.2	0.20	0.7				
N0.2+3.45	3.450		0.2	0.20	0.7	N0.2参照			
同所			0.0	0.10					
IP.4	5.046		0.1	0.05	0.3				
N0.2+8.89	0.394		0.0	0.05					
同所			0.1	0.05		N0.2+10.00参照			
N0.2+10.00	1.110		0.1	0.10	0.1				
N0.3	10.000		0.1	0.10	1.0				
IP.5	5.796		0.1	0.10	0.6				
小 計	65.796				9.9				

土 工 計 算 書									
測 点	点 間 距 離	路床盛土(W<2.5m)							
		单距離	断面積	平 均	立 積	摘 要			
IP. 5			0. 1						
N0. 3+10. 00	4. 204		0. 1	0. 10	0. 4				
N0. 4	10. 000		0. 1	0. 10	1. 0				
N0. 4+5. 41	5. 413		0. 1	0. 10	0. 5				
N0. 4+10. 00	4. 587		0. 1	0. 10	0. 5				
N0. 4+11. 44	1. 440		0. 1	0. 10	0. 1	N0. 4+10. 00参照			
N0. 4+18. 19			0. 1						
N0. 5+3. 69	5. 500		0. 1	0. 10	0. 6				
N0. 5+10. 00	6. 310		0. 1	0. 10	0. 6				
N0. 6	10. 000		0. 1	0. 10	1. 0				
N0. 6+10. 00	10. 000		0. 1	0. 10	1. 0				
IP. 7	4. 396		0. 1	0. 10	0. 4				
N0. 7	5. 604		0. 1	0. 10	0. 6				
N0. 7+10. 00	10. 000		0. 1	0. 10	1. 0				
IP. 9	2. 751		0. 1	0. 10	0. 3				
IP. 10	7. 588		0. 0	0. 05	0. 4				
小 計	87. 793				8. 4				
合 計	153. 589				18. 3				

土 工 計 算 書									
測 点	点 間 距 離	床堀 (1.0m≦W<2.0m)							
		单距離	断面積	平 均	立 積	摘 要	单距離	断面積	平 均
N0.0			1.5						
IP.1	8.139		1.3	1.40	11.4				
N0.0+10.00	1.861		1.3	1.30	2.4				
IP.2	3.628		1.3	1.30	4.7				
N0.1	6.372		1.4	1.35	8.6				
N0.1+10.00	10.000		1.4	1.40	14.0				
N0.1+16.66	6.655		1.6	1.50	10.0				
N0.2	3.345		1.6	1.60	5.4				
IP.3	3.370		2.0	1.80	6.1				
N0.2+14.05	3.920		1.7	1.85	7.3	N0.3参照			
N0.3	5.950		1.7	1.70	10.1				
IP.5	5.796		1.7	1.70	9.9				
N0.3+10.00	4.204		1.7	1.70	7.1				
N0.4	10.000		1.7	1.70	17.0				
N0.4+5.41	5.413		1.4	1.55	8.4				
N0.4+8.92	3.510		1.4	1.40	4.9	N0.4+5.41参照			
小 計	82.163				127.3				

土 工 計 算 書									
測 点	点 間 距 離	床堀(1.0m≦W<2.0m)							
		单距離	断面積	平 均	立 積	摘 要	单距離	断面積	平 均
N0.4+8.92			0.8			N0.4+10.00参照			
N0.4+10.00	4.587		0.8	0.80	3.7				
IP.6	1.989		1.2	1.00	2.0				
N0.4+17.10	5.111		1.2	1.20	6.1	IP.6参照			
N0.4+18.19	1.090		2.3	1.75	1.9				
N0.5+3.69	5.500		1.4	1.85	10.2				
N0.5+10.00	6.310		1.4	1.40	8.8				
N0.6	10.000		1.7	1.55	15.5				
N0.6+10.00	10.000		1.7	1.70	17.0				
IP.7	4.396		1.7	1.70	7.5				
N0.7	5.604		1.7	1.70	9.5				
N0.7+10.00	10.000		2.2	1.95	19.5				
IP.9	2.751		2.2	2.20	6.1				
IP.10	7.588		2.5	2.35	17.8				
N0.8+4.73	4.391		2.8	2.65	11.6	土工参考図より			
小 計	79.317				137.2				

土 工 算 書									
測 点	点 間 距 離	床堀 (1.0m≦W<2.0m)							
		单距離	断面積	平 均	立 積	摘 要	单距離	断面積	平 均
N0.8+4.73			0.3			N0.8+5.92参照			
N0.8+5.92	1.190		0.3	0.30	0.4				
同所			2.4						
N0.8+10.00	4.077		2.1	2.25	9.2				
N0.8+15.64	5.639		2.4	2.25	12.7				
N0.9	4.361		1.9	2.15	9.4				
N0.9+5.02	5.022		1.9	1.90	9.5				
EP	2.245		1.9	1.90	4.3				
N0.9+7.90	0.630		1.9	1.90	1.2	EP参照			
小 計	23.164				46.7				
合 計	184.644				311.2				

土 工 算 書									
測 点	点 間 距 離	埋戻(W<1.0m)							
		单距離	断面積	平 均	立 積	摘 要	单距離	断面積	平 均
N0.0			0.8						
IP.1	8.139		0.9	0.85	6.9				
N0.0+10.00	1.861		0.6	0.75	1.4				
IP.2	3.628		0.6	0.60	2.2				
N0.1	6.372		0.7	0.65	4.1				
N0.1+10.00	10.000		0.7	0.70	7.0				
N0.1+16.66	6.655		0.8	0.75	5.0				
N0.2	3.345		0.8	0.80	2.7				
IP.3	3.370		0.9	0.85	2.9				
N0.2+14.05	3.920		0.8	0.85	3.3	N0.3参照			
N0.3	5.950		0.8	0.80	4.8				
IP.5	5.796		0.8	0.80	4.6				
N0.3+10.00	4.204		0.8	0.80	3.4				
N0.4	10.000		0.8	0.80	8.0				
N0.4+5.41	5.413		0.8	0.80	4.3				
N0.4+8.92	3.510		0.8	0.80	2.8	N0.4+5.41参照			
小 計	82.163				63.4				

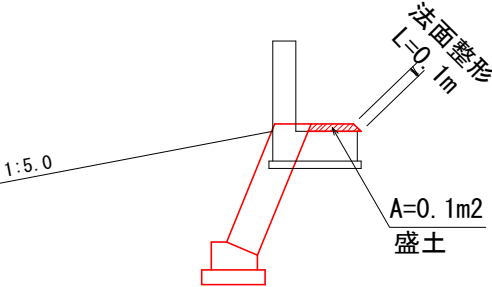


土 工 計 算 書												
測 点	点 間 距 離	埋戻(W<1.0m)						摘 要	断面積	平 均	立 積	摘 要
		単距離	断面積	平 均	立 積							
N0. 4+8. 92			0. 4				N0. 4+10. 00参照					
N0. 4+10. 00	4. 587		0. 4	0. 40	1. 8							
IP. 6	1. 989		0. 7	0. 55	1. 1							
N0. 4+17. 10	5. 111		0. 7	0. 70	3. 6	IP. 6参照						
N0. 4+18. 19	1. 090		1. 5	1. 10	1. 2							
N0. 5+3. 69	5. 500		0. 8	1. 15	6. 3							
N0. 5+10. 00	6. 310		0. 8	0. 80	5. 0							
N0. 6	10. 000		0. 8	0. 80	8. 0							
N0. 6+10. 00	10. 000		0. 8	0. 80	8. 0							
IP. 7	4. 396		0. 8	0. 80	3. 5							
N0. 7	5. 604		0. 8	0. 80	4. 5							
N0. 7+10. 00	10. 000		1. 0	0. 90	9. 0							
IP. 9	2. 751		1. 0	1. 00	2. 8							
IP. 10	7. 588		1. 0	1. 00	7. 6							
N0. 8+4. 73	4. 391		1. 4	1. 20	5. 3	土工参考図より						
小 計	79. 317				67. 7							

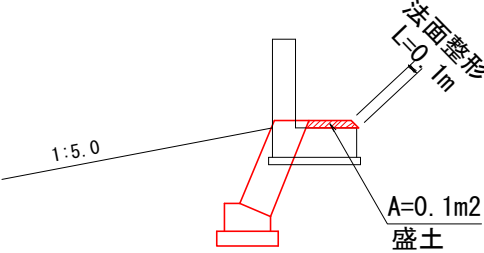
土 工 計 算 書											
測 点	点 間 距 離	埋戻(W<1.0m)									
		単距離	断面積	平 均	立 積	摘 要	単距離	断面積	平 均	立 積	摘 要
N0. 8+4. 73			0. 2			N0. 8+5. 92参照					
N0. 8+5. 92	1. 190		0. 2	0. 20	0. 2						
同所			1. 3								
N0. 8+10. 00	4. 077		1. 4	1. 35	5. 5						
N0. 8+15. 64	5. 639		1. 2	1. 30	7. 3						
N0. 9	4. 361		1. 0	1. 10	4. 8						
N0. 9+5. 02	5. 022		1. 0	1. 00	5. 0						
EP	2. 245		1. 0	1. 00	2. 2						
N0. 9+7. 90	0. 630		1. 0	1. 00	0. 6	EP参照					
小 計	23. 164				25. 6						
合 計	184. 644				156. 7						

土工数量参考图

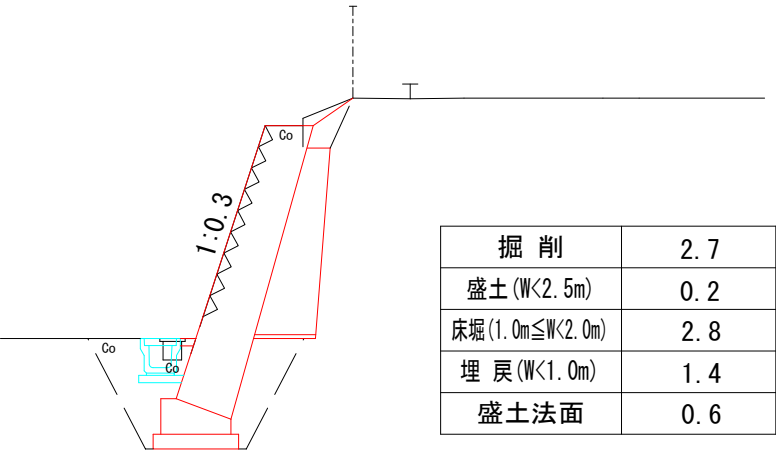
NO. 4+8. 92



NO. 4+17. 73



NO. 8+4. 73

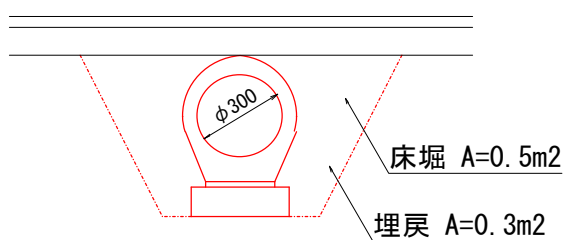


土 工 計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
構造物土工			
床堀 (1.0m ≤ W < 2.0m)	土工参考図より 管渠工(1) $V = 0.5 \times 5.44 = 2.7$ 集水桝工(1) $V = 0.4 \times 1.50 = 0.6$ 集水桝工(2) $V = 1/2 \times (2.89^2 + 1.40^2) \times 1.49 = 7.7$ $\Sigma = 11.0$	m <sup>3</sup>	11.0
埋戻 (W < 1.0m)	土工参考図より 管渠工(1) $V = 0.3 \times 5.44 = 1.6$ 集水桝工(1) $V = 0.3 \times 1.50 = 0.5$ 集水桝工(2) $V = 7.70 - (1.10^2 \times 1.39 + 1.20^2 \times 0.10) = 5.9$ $\Sigma = 8.0$	m <sup>3</sup>	8.0

## 構造物土工数量参考図

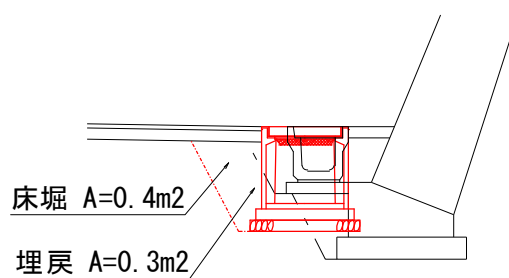
### ・管渠工(1)

$$L=3.94+1.50=5.44\text{m}$$

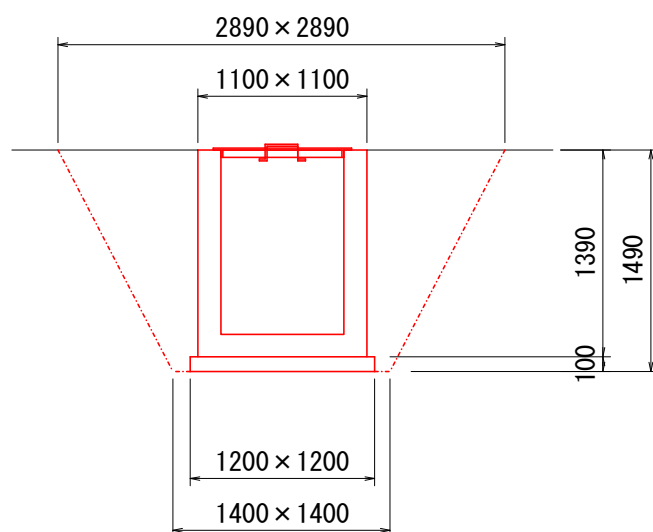


### ・集水桝工(1)

$$L=0.75\text{m (IP. 3付近)}+0.75\text{m (IP. 10付近)}=1.50\text{m}$$



### ・集水桝工(2)



計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
法面整形工			
盛土法面整形	法面工計算書より $A = 37.2$	$m^3$	40

法 面 工			計 算 書				
測 点	点 間 距 離	盛土法面整形					
		単距離	法長	平 均	面積	摘 要	
N0. 0			0. 1				
IP. 1	8. 139		0. 1	0. 10	0. 8		
N0. 0+10. 00	1. 861		0. 1	0. 10	0. 2		
IP. 2	3. 628		0. 1	0. 10	0. 4		
N0. 1	6. 372		0. 1	0. 10	0. 6		
N0. 1+10. 00	10. 000		0. 1	0. 10	1. 0		
N0. 1+16. 66	6. 655		0. 4	0. 25	1. 7		
N0. 2	3. 345		0. 4	0. 40	1. 3		
IP. 3	3. 100	ブロック展開図より	0. 4	0. 40	1. 2		
N0. 2+14. 05	3. 500	ブロック展開図より	0. 4	0. 40	1. 4	N0. 3参照	
N0. 3	5. 950		0. 4	0. 40	2. 4		
IP. 5	5. 796		0. 4	0. 40	2. 3		
N0. 3+10. 00	4. 204		0. 4	0. 40	1. 7		
N0. 4	10. 000		0. 4	0. 40	4. 0		
N0. 4+5. 41	5. 413		0. 4	0. 40	2. 2		
N0. 4+8. 92	5. 270	ブロック展開図より	0. 1	0. 25	1. 3	土工参考図より	
小 計	83. 233				22. 5		

法 面 工			計 算 書				
測 点	点 間 距 離	盛土法面整形					
		単距離	法長	平 均	面積	摘 要	
N0. 4+17. 73			0. 1			土工参考図より	
N0. 4+18. 19	0. 580	ブロック展開図より	0. 2	0. 15	0. 1		
N0. 5+3. 69	6. 700	ブロック展開図より	0. 4	0. 30	2. 0		
N0. 5+10. 00	6. 310		0. 4	0. 40	2. 5		
N0. 6	10. 000		0. 4	0. 40	4. 0		
N0. 6+10. 00	10. 000		0. 1	0. 25	2. 5		
IP. 7	4. 396		0. 1	0. 10	0. 4		
N0. 7	5. 604		0. 1	0. 10	0. 6		
N0. 7+10. 00	10. 000		0. 1	0. 10	1. 0		
IP. 9	2. 751		0. 1	0. 10	0. 3		
IP. 10	5. 830	ブロック展開図より	0. 1	0. 10	0. 6		
N0. 8+4. 73	2. 000	ブロック展開図より	0. 6	0. 35	0. 7	土工参考図より	
小 計	64. 171				14. 7		
合 計	147. 404				37. 2		



## 2. ブロック積擁壁工数量計算書

ブロック積擁壁工(1) 数量集計表

1式当り

[illegible]

# ブ ロ ッ ク 積 擁 壁 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
ブロック積擁壁工(1)	右	NO.0	NO.4 +8.920	80.65	
			計	80.65	

# 単 位 数 量 計 算 書

1式当り

工 種	ブロック積擁壁工(1)		
名 称	計 算 式	単位	数 量
積みブロック (控え35cm)	スプリットン御影相当品 A= 別紙計算書より = 208.287	m <sup>2</sup>	208.29
胴込コンクリート (18-8-25BB) 0.18m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	V= 208.287×0.18 = 37.492	m <sup>3</sup>	37.49
裏込コンクリート (18-8-25BB)	V= 別紙計算書より 102.718-208.287×0.35 = 29.818 ブロック積全体-積みブロック×控え35cm	m <sup>3</sup>	29.82
裏込材 (RC-40)	V= 別紙計算書より = 54.487	m <sup>3</sup>	54.49
止水コンクリート (18-8-25BB)	A= 別紙計算書より = 44.252 V= 44.252×0.05 = 2.213	m <sup>2</sup> m <sup>3</sup>	2.21
目地材 (瀝青繊維質目地板 t=10mm)	A= 0.56+0.80+1.08+1.63+2.34+1.76 +1.61+1.47 = 11.250	m <sup>2</sup>	11.25

# 単 位 数 量 計 算 書

1式当り

工 種	ブロック積擁壁工(1)		
名 称	計 算 式	単位	数 量
水抜きパイプ (VP φ 75, 3m2/箇所)	$A1 = 208.287 = 208.287$ (控除分) $A2 = (40.13 + 39.15 + 3.92 - 5.65) \times 0.5 \times 1.077 = -41.761$ $A3 = 1/2 \times (0.50 + 1.50) \times 5.65 \times 1.077 = -6.085$ $\Sigma = 160.441$	m <sup>2</sup>	
	$N = 160.441 \div 3.00 \div 54$	箇所	
平均L=0.58	$L = 54 \times 0.58 = 31.320$	m	31.32
吸出防止材 (300×300×30)	$A = 54 \times 0.30 \times 0.30 = 4.860$	m <sup>2</sup>	4.86
基礎工(1)	$L = \text{展開図より}$ $9.25 + 9.82 + 10.00 + 11.06 = 40.130$	m	40.13
基礎工(2)	$L = \text{展開図より}$ $6.66 + 6.47 + 5.95 + 10.07 + 10.00 = 39.150$	m	39.15
基礎工(3)	$L = \text{展開図より}$ $3.92 = 3.920$	m	3.92

ブロック積擁壁工(1)断面計算書

測 点	上端距離(m) 下端距離(m)		平均距離 (m)	ブロック積		ブロック積全体		裏込材		止水コンクリート		備 考
				法長(m)	面積(m <sup>2</sup> )	面積(m <sup>2</sup> )	立積(m <sup>3</sup> )	面積(m <sup>2</sup> )	立積(m <sup>3</sup> )	延長(m)	面積(m <sup>2</sup> )	
N0.0	— —	—	—	0.900	—	0.420	—	0.000	—	0.300	—	
N0.0+4.13	4.220 4.220	4.220	4.220	0.960	3.925	0.440	1.815	0.010	0.021	0.300	1.266	裏込材 ブロック積全体 参考図より
IP.1	3.680 3.680	3.680	3.680	1.140	3.864	0.510	1.748	0.060	0.129	0.300	1.104	
N0.0+10.0	1.350 1.350	1.350	1.350	1.260	1.620	0.560	0.722	0.090	0.101	0.300	0.405	
IP.2	3.540 3.540	3.540	3.540	1.480	4.850	0.650	2.142	0.160	0.443	0.300	1.062	
N0.1	6.280 6.280	6.280	6.280	1.860	10.488	0.800	4.553	0.390	1.727	0.600	2.826	
N0.1+10.0	10.000 10.000	10.000	10.000	2.570	22.150	1.080	9.400	0.690	5.400	0.600	6.000	
N0.1+16.66	6.660 6.660	6.660	6.660	3.130	18.981	1.630	9.024	0.920	5.361	0.600	3.996	
N0.2	2.460 3.100	2.780	2.780	3.410	9.091	1.740	4.684	1.010	2.683	0.600	1.668	
IP.3	3.100 3.370	3.235	3.235	3.790	11.646	2.340	6.599	1.460	3.995	0.800	2.265	
N0.2+14.05	3.500 3.920	3.710	3.710	3.660	13.820	1.840	7.754	1.130	4.804	0.600	2.597	裏込材 ブロック積全体 参考図より
N0.3	5.400 5.950	5.675	5.675	3.450	20.175	1.760	10.215	1.040	6.157	0.600	3.405	
小計					120.610		58.656		30.821		26.594	

ブロック積擁壁工(1)断面計算書

測 点	上端距離(m) 下端距離(m)		平均距離 (m)	ブロック積		ブロック積全体		裏込材		止水コンクリート		備 考
				法長(m)	面積(m <sup>2</sup> )	面積(m <sup>2</sup> )	立積(m <sup>3</sup> )	面積(m <sup>2</sup> )	立積(m <sup>3</sup> )	延長(m)	面積(m <sup>2</sup> )	
N0. 3	— —	—	—	3. 450	—	1. 760	—	1. 040	—	0. 600	—	
IP. 5	5. 830 5. 830	5. 830	5. 830	3. 240	19. 501	1. 670	9. 998	0. 960	5. 830	0. 600	3. 498	
N0. 3+10. 00	4. 240 4. 240	4. 240	4. 240	3. 090	13. 420	1. 610	6. 954	0. 900	3. 943	0. 600	2. 544	
N0. 4	10. 000 10. 000	10. 000	10. 000	2. 750	29. 200	1. 470	15. 400	0. 760	8. 300	0. 600	6. 000	
N0. 4+5. 41	5. 120 5. 410	5. 265	5. 265	2. 540	13. 926	1. 070	6. 687	0. 670	3. 764	0. 600	3. 159	
N0. 4+8. 92	5. 270 5. 650	5. 460	5. 460	1. 720	11. 630	0. 770	5. 023	0. 000	1. 829	0. 300	2. 457	裏込材 ブロック積全体 参考図より
小計					87. 677		44. 062		23. 666		17. 658	
合計					208. 287		102. 718		54. 487		44. 252	

ブロック積擁壁工(2) 数量集計表

1式当り

[illegible]



# ブ ロ ッ ク 積 擁 壁 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
ブロック積擁壁工(2)	右	NO.4 +17.730	NO.8 +4.730	63.18	
			計	63.18	

# 単 位 数 量 計 算 書

1式当り

工 種	ブロック積擁壁工(2)		
名 称	計 算 式	単位	数 量
積みブロック (控え35cm)	スプリットン御影相当品 $A = \text{別紙計算書より} = 215.219$	m <sup>2</sup>	215.22
胴込コンクリート (18-8-25BB) 0.18m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	$V = 215.219 \times 0.18 = 38.739$	m <sup>3</sup>	38.74
裏込コンクリート (18-8-25BB)	$V = \text{別紙計算書より}$ $114.206 - 215.219 \times 0.35 = 38.879$ ブロック積全体-積みブロック×控え35cm	m <sup>3</sup>	38.88
裏込材 (RC-40)	$V = \text{別紙計算書より} = 68.588$	m <sup>3</sup>	68.59
止水コンクリート (18-8-25BB)	$A = \text{別紙計算書より} = 41.174$ $V = 41.174 \times 0.05 = 2.059$	m <sup>2</sup> m <sup>3</sup>	 2.06
目地材 (瀝青繊維質目地板 t=10mm)	$A = 1.10 + 1.57 + 1.66 + 1.86 + 2.69 = 8.880$	m <sup>2</sup>	8.88

# 単 位 数 量 計 算 書

1式当り

工 種	ブロック積擁壁工(2)		
名 称	計 算 式	単位	数 量
水抜きパイプ (VP φ 75, 3m2/箇所)	$A1 = 215.219$ (控除分) $A2 = (6.31 + 10.00 + 10.00 + 9.57) \times 0.5 \times 1.077 = -19.321$ $A3 = 1/2 \times (1.03 + 0.50) \times 7.52 \times 1.077 = -6.196$ $A4 = 1/2 \times (0.50 + 0.60) \times 10.00 \times 1.077 = -5.924$ $A5 = 1/2 \times (0.60 + 0.60) \times 9.60 \times 1.077 = -6.204$ $A6 = 1/2 \times (0.60 \times 1.077 + 0.81 \times 1.044) \times 3.560 = -2.655$ $\Sigma = 174.919$ $N = 174.919 \div 3.00 = 58$	m <sup>2</sup> 箇所	
平均L=0.58	$L = 58 \times 0.58 = 33.640$	m	33.64
吸出防止材 (300×300×30)	$A = 58 \times 0.30 \times 0.30 = 5.220$	m <sup>2</sup>	5.22
基礎工(1)	$L = \text{展開図より}$ $13.83 = 13.830$	m	13.83
基礎工(2)	$L = \text{展開図より}$ $10.00 + 10.00 + 9.57 = 29.570$	m	29.57
基礎工(3)	$L = \text{展開図より}$ $10.00 + 9.60 + 3.56 = 23.160$	m	23.16

ブロック積擁壁工(2)断面計算書

測 点	上端距離(m) 下端距離(m)		平均距離 (m)	ブロック積		ブロック積全体		裏込材		止水コンクリート		備 考
				法長(m)	面積(m <sup>2</sup> )	面積(m <sup>2</sup> )	立積(m <sup>3</sup> )	面積(m <sup>2</sup> )	立積(m <sup>3</sup> )	延長(m)	面積(m <sup>2</sup> )	
N0.4+17.73	— —	—	—	1.220	—	0.550	—	0.000	—	0.300	—	裏込材 ブロック積全体 参考図より
N0.5+3.69	7.280 7.520	7.400	7.400	2.460	13.616	1.030	5.846	0.630	2.331	0.600	3.330	
N0.5+10.00	6.110 6.310	6.210	6.210	2.640	15.836	1.100	6.614	0.710	4.161	0.600	3.726	
N0.6	10.000 10.000	10.000	10.000	2.980	28.100	1.570	13.350	0.860	7.850	0.600	6.000	
N0.6+10.00	10.000 10.000	10.000	10.000	3.200	30.900	1.660	16.150	0.950	9.050	0.600	6.000	
IP.7	4.130 4.280	4.205	4.205	3.390	13.855	1.730	7.127	1.030	4.163	0.600	2.523	
N0.7	5.200 5.290	5.245	5.245	3.720	18.646	1.860	9.415	1.160	5.743	0.600	3.147	
N0.7+10.00	10.000 10.000	10.000	10.000	4.380	40.500	2.690	22.750	1.700	14.300	0.800	7.000	
IP.9	2.630 2.630	2.630	2.630	4.530	11.717	2.750	7.154	1.770	4.563	0.800	2.104	
IP.10	5.830 6.970	6.400	6.400	4.840	29.984	2.880	18.016	1.930	11.840	0.800	5.120	
N0.8+4.73	2.000 3.560	2.780	2.780	3.840	12.065	2.720	7.784	1.370	4.587	0.800	2.224	裏込材 ブロック積全体 参考図より
合計					215.219		114.206		68.588		41.174	

ブロック積擁壁工(3) 数量集計表

1式当り

[illegible]

# ブ ロ ッ ク 積 擁 壁 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
ブロック積擁壁工(3)	左	NO.8 +5.920	NO.9 +7.900	22.62	
			計	22.62	

# 単 位 数 量 計 算 書

1式当り

工 種	ブロック積擁壁工(3)			
名 称	計 算 式	単位	数 量	
積みブロック (控え35cm)	スプリットン御影相当品 A= 別紙計算書より = 54.911	m <sup>2</sup>	54.91	
胴込コンクリート (18-8-25BB) 0.18m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	V= 54.911×0.18 = 9.884	m <sup>3</sup>	9.88	
裏込コンクリート (18-8-25BB)	V= 別紙計算書より 29.852-54.911×0.35 = 10.633 ブロック積全体-積みブロック×控え35cm	m <sup>3</sup>	10.63	
裏込材 (RC-40)	V= 別紙計算書より = 14.265	m <sup>3</sup>	14.27	
止水コンクリート (18-8-25BB)	A= 別紙計算書より = 12.798  V= 12.798×0.05 = 0.640	m <sup>2</sup>  m <sup>3</sup>	0.64	
目地材 (瀝青繊維質目地板 t=10mm)	A= 0.97+1.52 = 2.490	m <sup>2</sup>	2.49	

# 単 位 数 量 計 算 書

1式当り

工 種	ブロック積擁壁工(3)		
名 称	計 算 式	単位	数 量
水抜きパイプ (VP φ 75, 3m <sup>2</sup> /箇所)	$A1 = 54.911$ (控除分) $A2 = (18.00 + 4.08) \times 0.5 \times 1.077$ $\Sigma = 43.021$  $N = 43.021 \div 3.00$	= 54.911  = -11.890 Σ = 43.021  ≒ 15	m <sup>2</sup>  箇所
平均L=0.58	$L = 15 \times 0.58$	= 8.700	m 8.70
吸出防止材 (300×300×30)	$A = 15 \times 0.30 \times 0.30$	= 1.350	m <sup>2</sup> 1.35
基礎工(2)	$L = \text{展開図より}$ $10.03 + 6.73 + 1.24$	= 18.000	m 18.00
基礎工(3)	$L = \text{展開図より}$ $4.08$	= 4.080	m 4.08

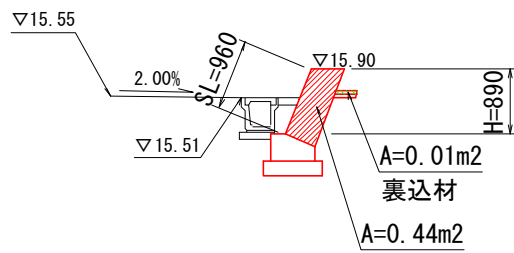


ブロック積擁壁工(3)断面計算書

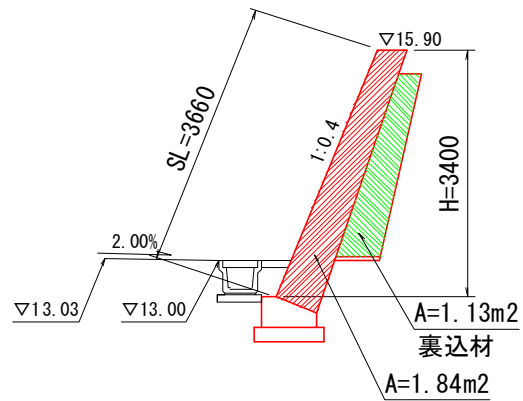
測 点	上端距離(m) 下端距離(m)		平均距離 (m)	ブロック積		ブロック積全体		裏込材		止水コンクリート		備 考
				法長(m)	面積(m <sup>2</sup> )	面積(m <sup>2</sup> )	立積(m <sup>3</sup> )	面積(m <sup>2</sup> )	立積(m <sup>3</sup> )	延長(m)	面積(m <sup>2</sup> )	
N0. 8+5. 92	—	—	—	0. 810	—	0. 680	—	0. 000	—	0. 300	—	
N0. 8+10. 00	4. 080	4. 080	4. 080	1. 680	5. 080	0. 970	3. 366	0. 310	0. 632	0. 600	1. 836	
N0. 8+15. 64	5. 650	5. 650	5. 650	2. 880	12. 882	1. 520	7. 034	0. 810	3. 164	0. 600	3. 390	
N0. 9	4. 380	4. 380	4. 380	2. 880	12. 614	1. 520	6. 658	0. 810	3. 548	0. 600	2. 628	
N0. 9+5. 02	5. 050	5. 050	5. 050	2. 920	14. 645	1. 540	7. 727	0. 830	4. 141	0. 600	3. 030	
EP	2. 260	1. 680	1. 970	3. 090	5. 920	1. 610	3. 103	0. 890	1. 694	0. 600	1. 182	
(N0. 9+7. 90)	1. 200	1. 240	1. 220	3. 090	3. 770	1. 610	1. 964	0. 890	1. 086	0. 600	0. 732	EP参照
合計					54. 911		29. 852		14. 265		12. 798	

# ブロック積擁壁工数量参考図

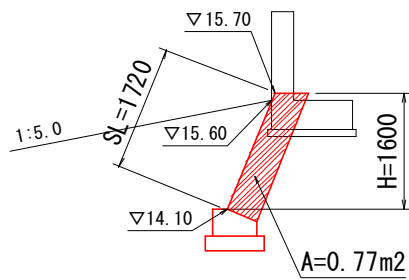
NO. 0+4. 13



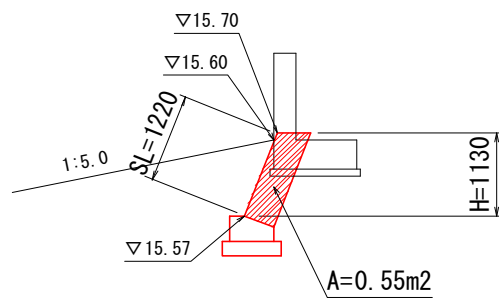
NO. 2+14. 05



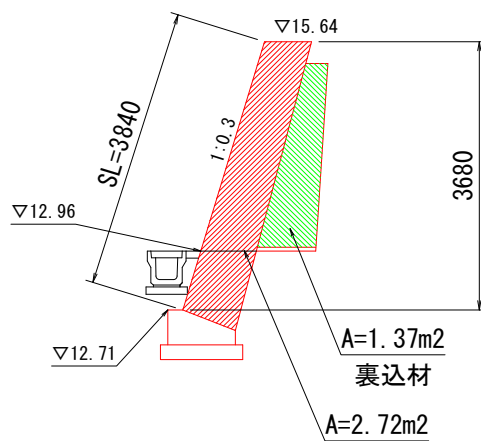
NO. 4+8. 92



NO. 4+17. 73

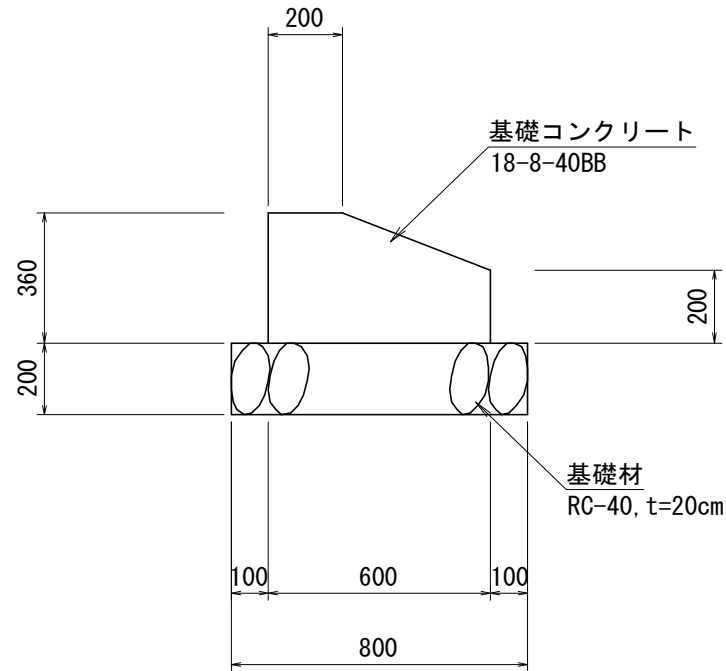


NO. 8+4. 73



# 基礎工(1)

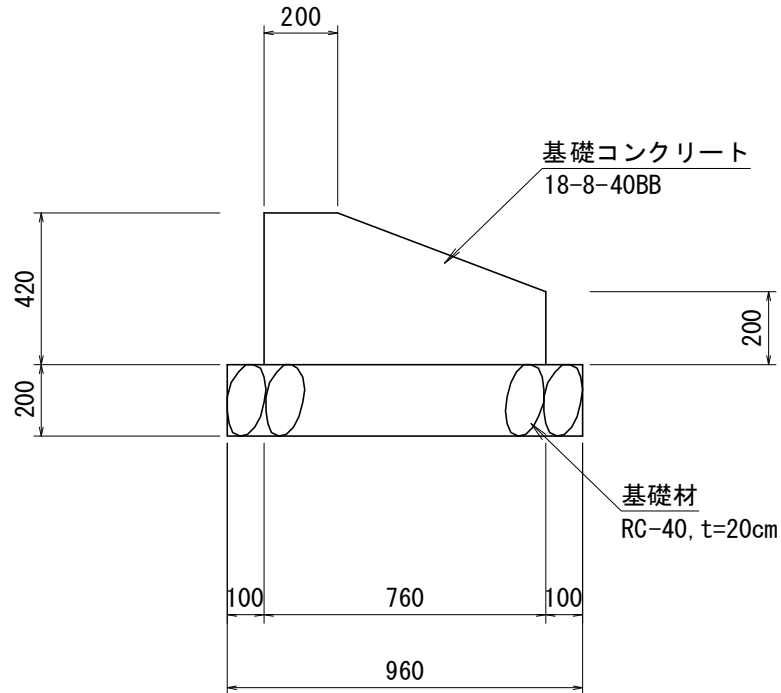
(10.0m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V1 = 0.360 \times 0.200 \times 10.0 = 0.720$ $V2 = \frac{1}{2} \times (0.360 + 0.200) \times 0.400 \times 10.0 = 1.120$ $\Sigma V = 1.840$	m3	1.84
同上型枠	$A = (0.360 + 0.200) \times 10.0 = 5.600$	m2	5.60
基礎材 (RC-40, t=20cm)	$A = 0.800 \times 10.0 = 8.000$	m2	8.00
目地材 (瀝青繊維質目地板 t=10mm)	$A1 = 0.360 \times 0.200 = 0.072$ $A2 = \frac{1}{2} \times (0.360 + 0.200) \times 0.400 = 0.112$ $\Sigma A = 0.184$	m2	0.18
床均し	$A = 0.800 \times 10.0 = 8.000$	m2	8.00

# 基礎工(2)

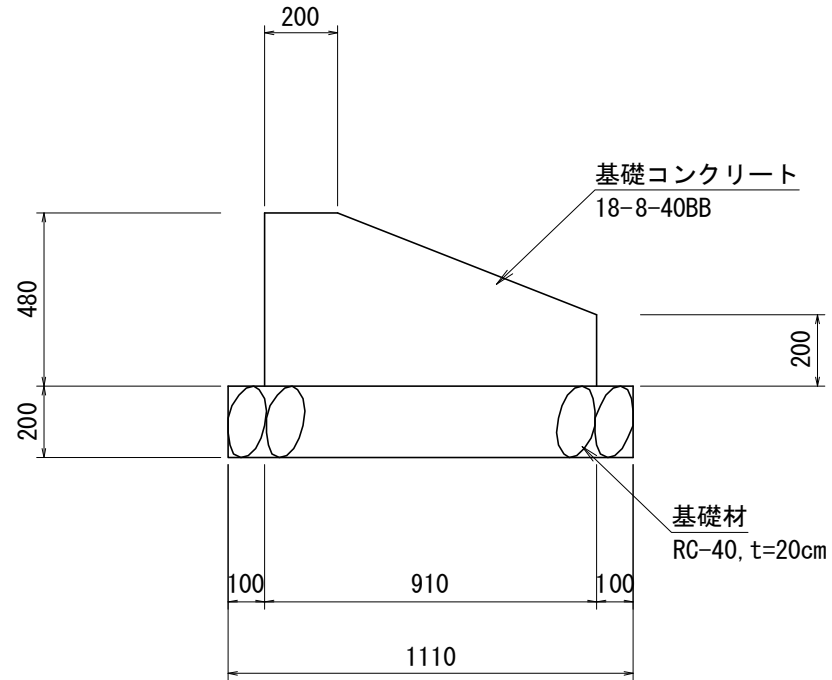
(10.0m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V1 = 0.420 \times 0.200 \times 10.0 = 0.840$ $V2 = \frac{1}{2} \times (0.420 + 0.200) \times 0.560 \times 10.0 = 1.736$ $\Sigma V = 2.576$	m3	2.58
同上型枠	$A = (0.420 + 0.200) \times 10.0 = 6.200$	m2	6.20
基礎材 (RC-40, t=20cm)	$A = 0.960 \times 10.0 = 9.600$	m2	9.60
目地材 (瀝青繊維質目地板 t=10mm)	$A1 = 0.420 \times 0.200 = 0.084$ $A2 = \frac{1}{2} \times (0.420 + 0.200) \times 0.560 = 0.174$ $\Sigma A = 0.258$	m2	0.26
床均し	$A = 0.960 \times 10.0 = 9.600$	m2	9.60

# 基礎工(3)

(10.0m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V1 = 0.480 \times 0.200 \times 10.0 = 0.960$ $V2 = \frac{1}{2} \times (0.480 + 0.200) \times 0.710 \times 10.0 = 2.414$ $\Sigma V = 3.374$	m3	3.37
同上型枠	$A = (0.480 + 0.200) \times 10.0 = 6.800$	m2	6.80
基礎材 (RC-40, t=20cm)	$A = 1.110 \times 10.0 = 11.100$	m2	11.10
目地材 (瀝青繊維質目地板 t=10mm)	$A1 = 0.480 \times 0.200 = 0.096$ $A2 = \frac{1}{2} \times (0.480 + 0.200) \times 0.710 = 0.241$ $\Sigma A = 0.337$	m2	0.34
床均し	$A = 1.110 \times 10.0 = 11.100$	m2	11.10

### 3. 石積擁壁工数量計算書

1式当り

[illegible]

# 石 積 擁 壁 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
石積擁壁工	右	NO. 4 +10. 600	NO. 4 +18. 500	8. 01	
			計	8. 01	



# 単 位 数 量 計 算 書

1式当り

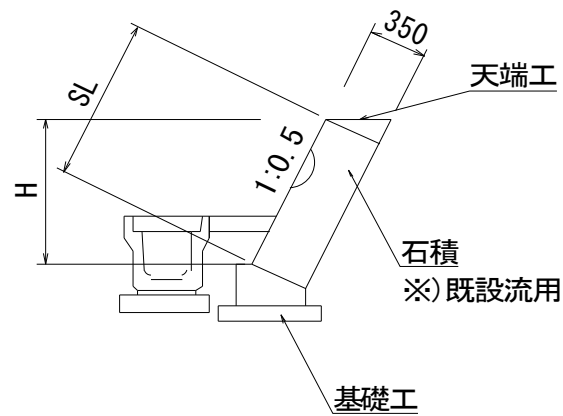
工 種	石積擁壁工			
名 称	計 算 式	単位	数 量	
練石積 (控え35cm 雑石既設流用)	A= 別紙計算書より = 6.598	m2	6.60	
天端工	L= 展開図より 1.45+5.12+1.44 = 8.010	m	8.01	
基礎工	L= 展開図より 1.40+5.12+1.39 = 7.910	m	7.91	

石積擁壁工断面計算書

測 点	上端距離 (m)	平均距離 (m)	石 積		面 積		備 考	
	下端距離 (m)		法長 (m)	面積 (m <sup>2</sup> )				
NO. 4+10. 6	—	—	0. 340	—				
	—							
IP. 6	1. 450	1. 425	1. 000	0. 955				
	1. 400							
NO. 4+17. 1	5. 120	5. 120	0. 870	4. 787				
	5. 120							
NO. 4+18. 5	1. 440	1. 415	0. 340	0. 856				
	1. 390							
合計				6. 598				

# 練石積

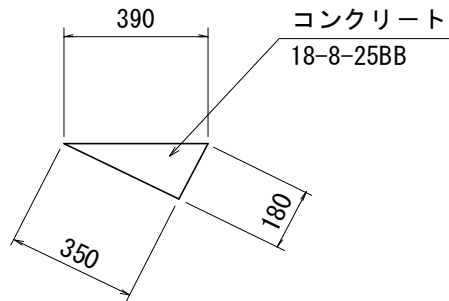
(10.0m<sup>2</sup>当り)



名 称	計 算	単位	数 量
練石積 <small>控え35cm 雑石既設流用</small>	$A =$	m <sup>2</sup>	10.00
胴込コンクリート (18-8-25BB)	$V =$	m <sup>3</sup>	1.20

# 天端工

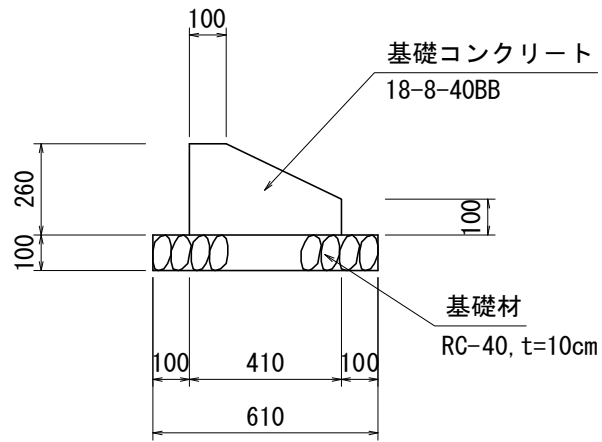
(10.0m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \frac{1}{2} \times 0.350 \times 0.180 \times 10.0 = 0.315$	m3	0.32
同上型枠	$A = 0.180 \times 10.0 = 1.800$	m2	1.80

# 基礎工

(10.0m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V1 = 0.260 \times 0.100 \times 10.0 = 0.260$ $V2 = \frac{1}{2} \times (0.260 + 0.100) \times 0.310 \times 10.0 = 0.558$ $\Sigma V = 0.818$	m3	0.82
同上型枠	$A = (0.260 + 0.100) \times 10.0 = 3.600$	m2	3.60
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$V = 0.610 \times 10.0 = 6.100$	m2	6.10
床均し	$A = 0.610 \times 10.0 = 6.100$	m2	6.10

#### 4. 排水構造物工数量計算書

排水構造物工数量集計表

1式当り

[illegible]

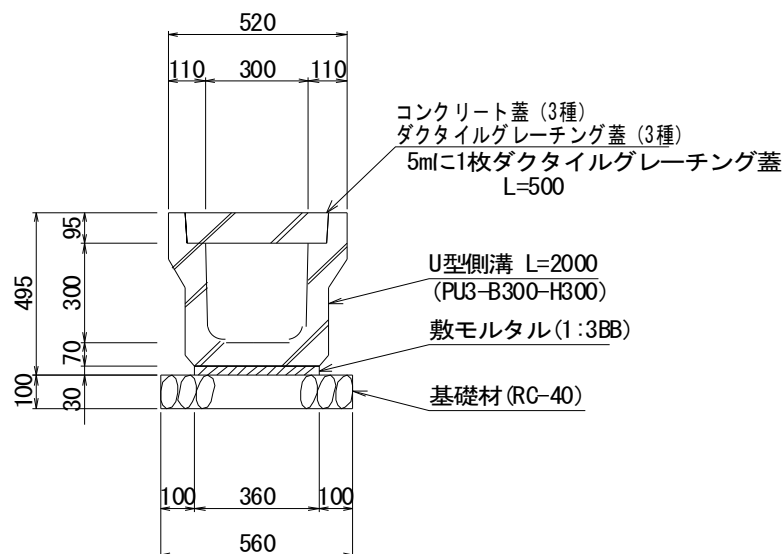
# 側溝工事数量調書

[illegible]



# 側溝工(1)

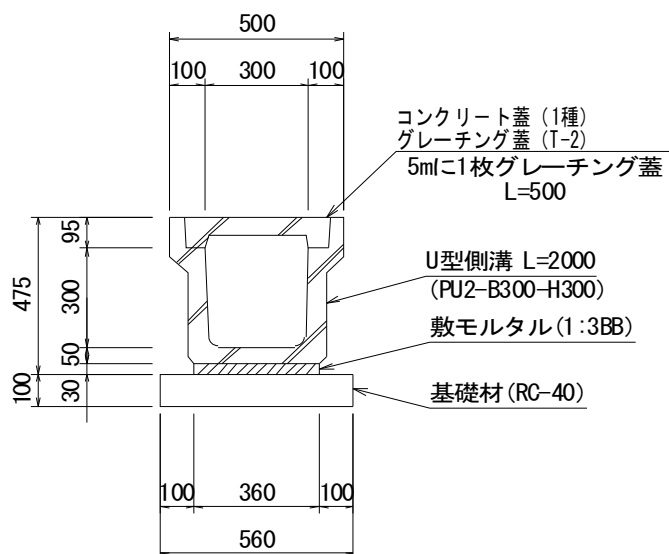
(10.0m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (PU3-B300-H300)	L=2000, 参考重量W=416kg/個 N= 10.00 ÷ 2.000 = 5.000	個	5.00
敷モルタル (1:3BB)	V= 0.360 × 0.030 × 10.0 = 0.108	m3	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.560 × 10.0 = 5.600	m2	5.60
床均し	A= 0.560 × 10.0 = 5.600	m2	5.60
コンクリート蓋 (3種, B300, L=500)	参考重量W=45kg/枚 N= ( 10.00 - 1.000 ) ÷ 0.500 = 18.000	枚	18.00
ダクタイルグレーチング蓋 (3種300(志摩市マーク))	参考重量W=18kg/枚, 1枚/5m設置 N= = 2.000	枚	2.00

# 側溝工(2)

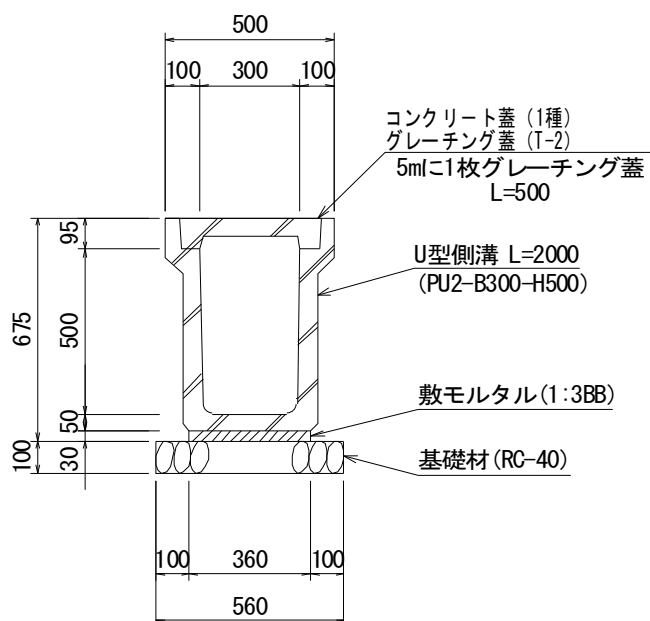
(10.0m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (PU2-B300-H300)	$L=2000, \text{参考重量} W=345\text{kg/個}$ $N= 10.00 \div 2.000 = 5.000$	個	5.00
敷モルタル (1:3BB)	$V= 0.360 \times 0.030 \times 10.0 = 0.108$	m3	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A= 0.560 \times 10.0 = 5.600$	m2	5.60
床均し	$A= 0.560 \times 10.0 = 5.600$	m2	5.60
コンクリート蓋 (1種, B300, L=500)	$\text{参考重量} W=33\text{kg/枚}$ $N= (10.00 - 1.000) \div 0.500 = 18.000$	枚	18.00
グレーチング蓋 (T-2, B300, L=500 細目)	$\text{参考重量} W=15.4\text{kg/枚}, 1\text{枚}/5\text{m設置}$ $N= 2.000$	枚	2.00

# 側溝工(3)

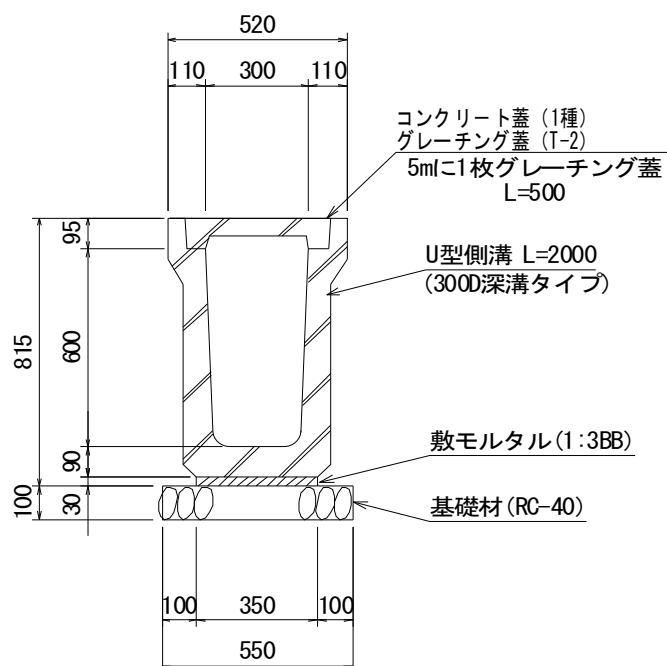
(10.0m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (PU2-B300-H500)	$L=2000, \text{参考重量} W=497\text{kg/個}$ $N= 10.00 \div 2.000 = 5.000$	個	5.00
敷モルタル (1:3BB)	$V= 0.360 \times 0.030 \times 10.0 = 0.108$	m3	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A= 0.560 \times 10.0 = 5.600$	m2	5.60
床均し	$A= 0.560 \times 10.0 = 5.600$	m2	5.60
コンクリート蓋 (1種, B300, L=500)	$\text{参考重量} W=33\text{kg/枚}$ $N= (10.00 - 1.000) \div 0.500 = 18.000$	枚	18.00
グレーチング蓋 (T-2, B300, L=500 細目)	$\text{参考重量} W=15.4\text{kg/枚}, 1\text{枚}/5\text{m設置}$ $N= 2.000$	枚	2.00

# 側溝工(4)

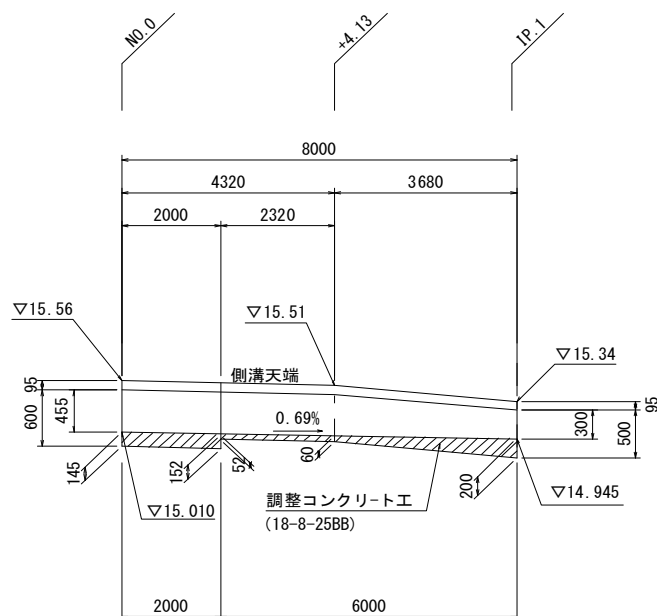
(10m当り)



名 称	計	算	単位	数 量
U型側溝 (300D深溝タイプ)	L=2000, 参考重量W=713kg/個 N= 10.00 ÷ 2.000	= 5.000	個	5.00
敷モルタル (1:3BB)	V= 0.350 × 0.030 × 10.0	= 0.105	m3	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.550 × 10.0	= 5.500	m2	5.50
床均し	A= 0.550 × 10.0	= 5.500	m2	5.50
コンクリート蓋 (1種, B300, L=500)	参考重量W=33kg/枚 N= ( 10.00 - 1.000 ) ÷ 0.500	= 18.000	枚	18.00
グレーチング蓋 (T-2, B300, L=500 細目)	参考重量W=15.4kg/枚, 1枚/5m設置 N=	= 2.000	枚	2.00

# U型側溝始点部取付工

(1式当り)



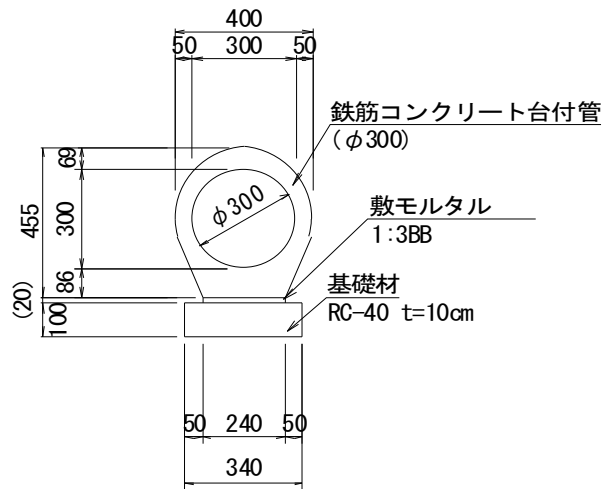
名 称	計 算	単位	数 量
調整コンクリート (18-8-25BB)	$V = \begin{aligned} & \frac{1}{2} \times (0.145 + 0.152) \times 2.000 = 0.297 \\ & \frac{1}{2} \times (0.052 + 0.060) \times 2.320 = 0.130 \\ & \frac{1}{2} \times (0.060 + 0.200) \times 3.680 = 0.478 \\ & \Sigma = 0.905 \end{aligned}$ $0.905 \times 0.300 = 0.272$	m2 m3	0.27

# 管 渠 工 数 量 調 書

[illegible]

# 管渠工(1)

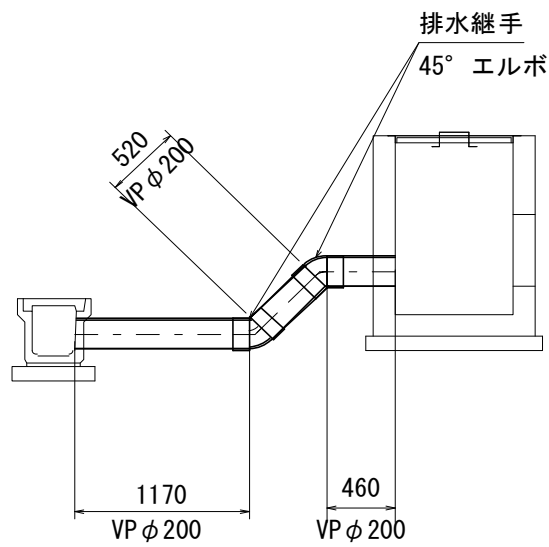
(10.0m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
鉄筋コンクリート台付管 (φ 300)	$L=2000, \text{参考重量} W=390\text{kg/個}$ $N= 10.00 \div 2.000 = 5.000$	個	5.00
敷モルタル (1:3BB)	$V= 0.240 \times 0.020 \times 10.0 = 0.048$	m3	0.05
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A= 0.340 \times 10.0 = 3.400$	m2	3.40
床均し	$A= 0.340 \times 10.0 = 3.400$	m2	3.40

# 管渠工(2)

(1式当り)



名 称	計 算	単位	数 量
塩ビ管 (VP φ 200)	L= 1. 170 + 0. 520 + 0. 460 = 2. 150	m	2. 15
排水継手 (45° エルボ, φ 200)	N= = 2. 000	個	2. 00

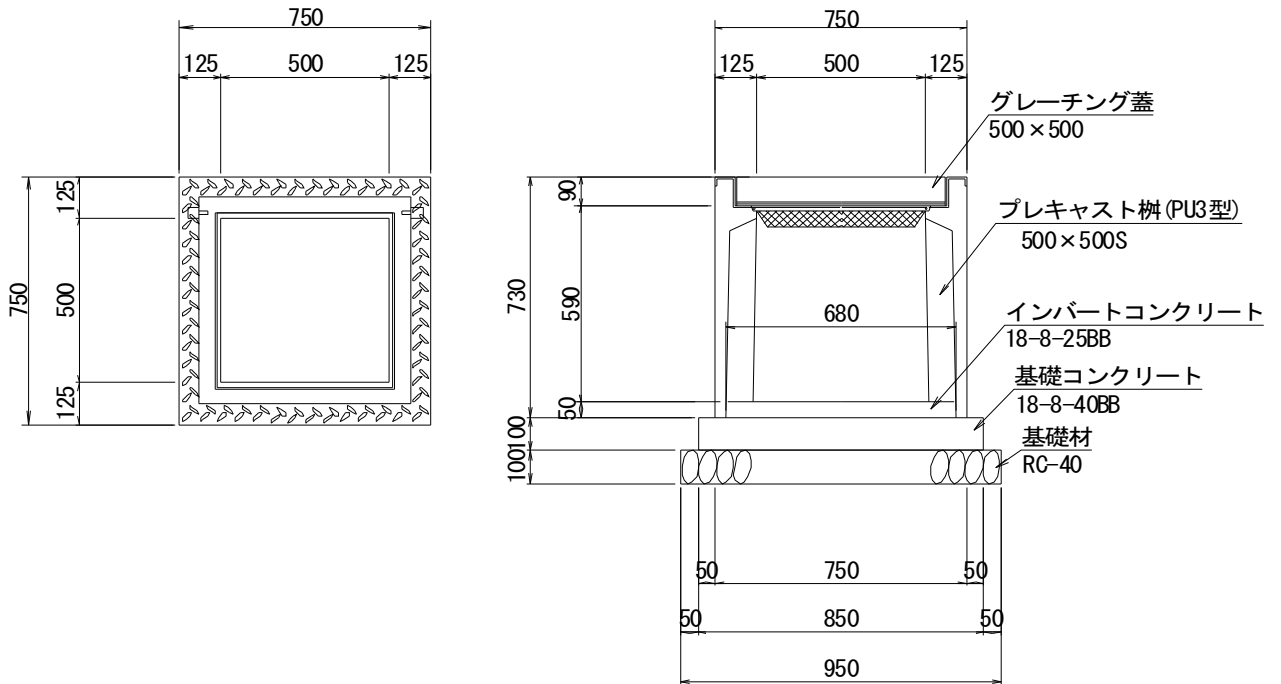


# 集 水 枧 工 数 量 調 書

[illegible]

# 集水枡工(1)

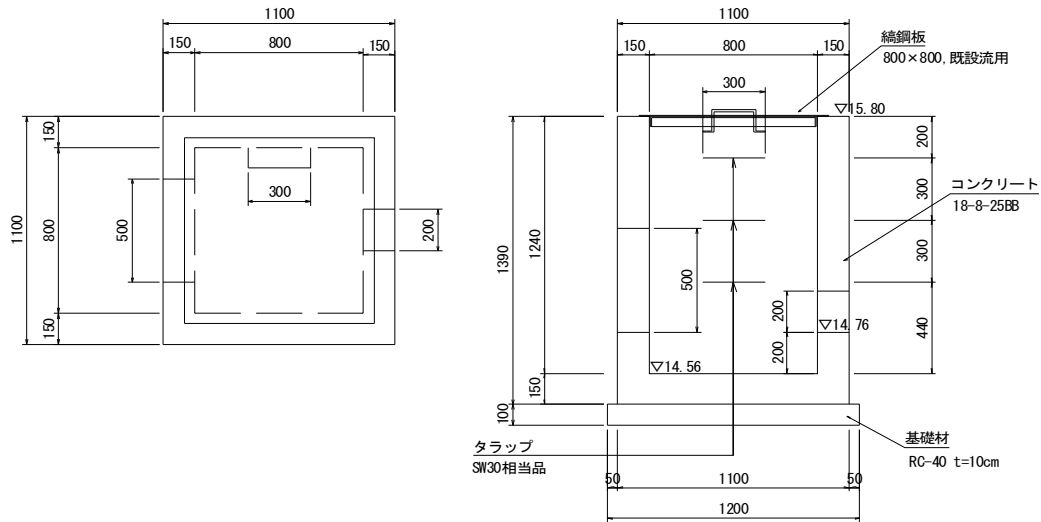
(10.0箇所当り)



名 称	計	算	単位	数	量
プレキャスト枡 (PU3型, 500×500S T-25 細目 ボルト固定)	参考重量W=300kg/基 N=	= 10.000	基	10.00	
インバートコンクリート (18-8-25BB)	V= 0.680 × 0.680 × 0.050 × 10.0	0.231	m3	0.23	
基礎コンクリート (18-8-40BB)	V= 0.850 × 0.850 × 0.100 × 10.0	0.723	m3	0.72	
同上型枠	A= 0.850 × 4 × 0.100 × 10.0	3.400	m2	3.40	
基礎材 (RC=40, t=10cm)	A= 0.950 × 0.950 × 10.0	9.025	m2	9.03	
床均し	A= 0.950 × 0.950 × 10.0	9.025	m2	9.03	
グレーチング蓋 (500×500)	参考重量W=28.9kg/枚 N=	= 10.000	枚	10.00	

# 集水桝工(2)

(10.0箇所当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.100 \times 1.100 \times 1.390 \times 10.0 = 16.819$ (控除分) $V2 = 0.800 \times 0.800 \times 1.240 \times 10.0 = -7.936$ $V3 = 0.500 \times 0.500 \times 0.150 \times 10.0 = -0.375$ $V4 = \pi/4 \times 0.200^2 \times 0.150 \times 10.0 = -0.047$ $\Sigma V = 8.461$	m3	8.46
同上型枠	$A1 = 1.390 \times 1.100 \times 4 \times 10.0 = 61.160$ $A2 = 1.390 \times 0.800 \times 4 \times 10.0 = 44.480$ $A3 = 0.500 \times 0.150 \times 4 \times 10.0 = 3.000$ $A4 = \pi \times 0.200 \times 0.150 \times 10.0 = 0.942$ (控除分) $A5 = 0.500 \times 0.500 \times 2 \times 10.0 = -5.000$ $A6 = \pi/4 \times 0.200^2 \times 2 \times 10.0 = -0.628$ $\Sigma V = 103.954$	m2	103.95
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 1.200 \times 1.200 \times 10.0 = 14.400$	m2	14.40
床均し	$A = 1.200 \times 1.200 \times 10.0 = 14.400$	m2	14.40
トラップ (SW30相当品)	$N = 3.000 \times 10.0 = 30.000$	個	30.00
集水桝蓋 (鋼鋼板800×800 既設流用)	参考重量W=99.4kg/枚 $N = 10.000$	枚	10.00

## 5. 防護柵工数量計算書

## 防護柵工数量集計表

1式当り

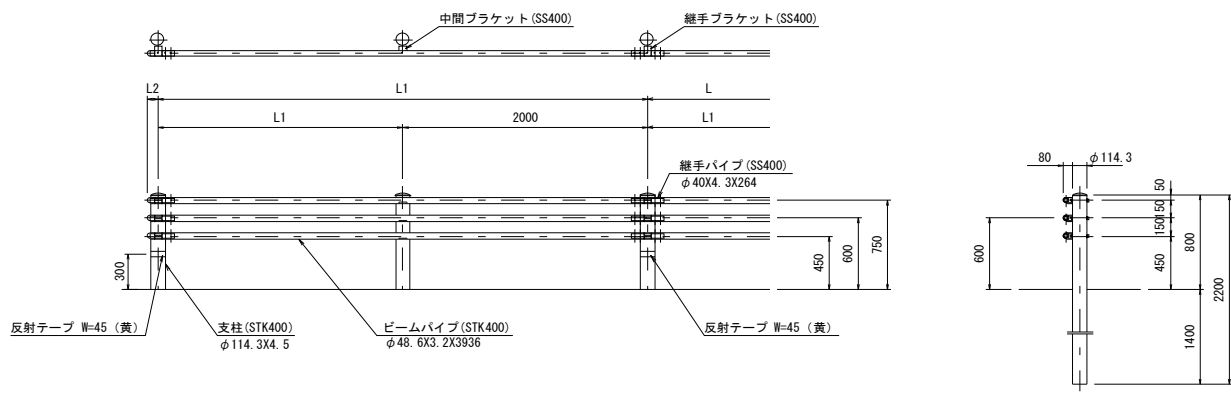
種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
路側防護柵工				
	ガードパイプ	Gp-Cp-2E	m	36
防止柵工				
	防球フェンス工	SP防球フェンスH5-2型相当品	式	1
	メッシュフェンス工	UN-A1200 L-40相当品	m	115
	ネットフェンス工(1)	H=1200, 既設流用	m	15
	ネットフェンス工(2)	H=1200傾斜, 既設流用	m	10
	門扉工(1)	片開き門扉H1200-40×W1200相当品	基	2
	門扉工(2)	片開き門扉, 既設流用	基	1
	防砂フェンス工	H=2000, 既設流用	m	32
防止柵基礎				
	防球フェンス基礎(1)		箇所	14
	防球フェンス基礎(2)		箇所	4
作業土工				
	床掘	小規模	m3	90
	埋戻	小規模	m3	70
	残土処理	土砂	m3	20

# 路 側 防 護 柵 工 数 量 調 書

[illegible]

ガードパイプ工

(10.0m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
ガードパイプ (Gp-Cp-2E)	L= = 10.000	m	10.00

# 防 止 柵 工 数 量 調 書

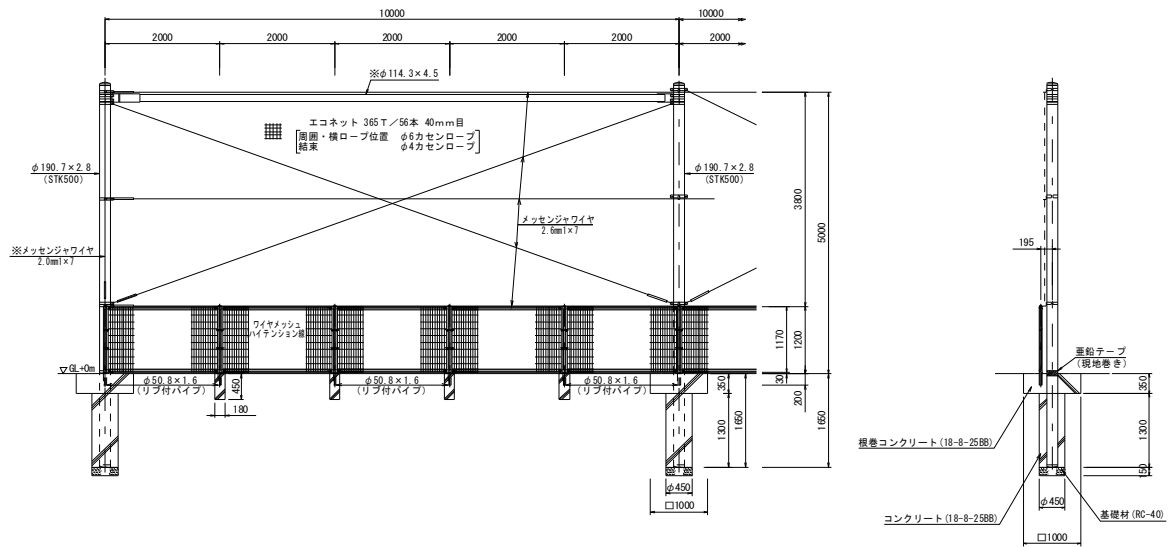
名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
防球フェンス工	右	NO. 0	NO. 4 +7. 250	75. 00	
	右	NO. 4 +18. 630	NO. 8 +13. 390	65. 00	
			計	1 140. 00	式 m
メッシュフェンス工	右	付近 NO. 0		2. 00	
	右	NO. 1 +13. 180	NO. 2 +18. 940	13. 30	
	右	NO. 3 +0. 140	NO. 4 +8. 590	30. 50	
	右	NO. 4 +18. 020	NO. 6 +7. 900	32. 50	
	右	NO. 6 +9. 100	NO. 8 +15. 640	36. 40	
			計	114. 70	m
ネットフェンス工(1)	-	付近 NO. 8 +15. 640		1. 30	
	左	NO. 8 +15. 640	NO. 9 +8. 500	13. 60	
			計	14. 90	m
ネットフェンス工(2)	左	NO. 8 +5. 920	NO. 8 +15. 640	9. 70	
			計	9. 70	m
門扉工(1)	右	NO. 2 +19. 090	NO. 3 +0. 300	1. 00	
	右	NO. 6 +8. 040	NO. 6 +9. 180	1. 00	
			計	2. 00	基
門扉工(2)	-	付近 NO. 8 +15. 640		1. 00	
			計	1. 00	基
防砂フェンス工	右	NO. 0	NO. 1 +13. 180	32. 00	m



# 防球フェンス工

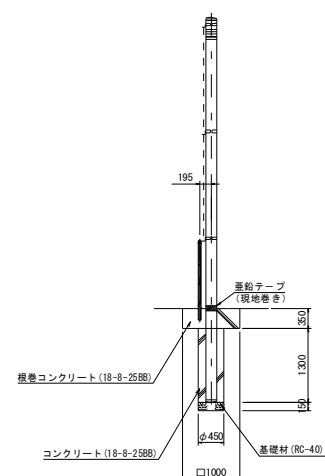
(1.0式当り)

(建築基準法・同施行令(平成12年6月)に基づく風圧力に依る)  
基準風速 34m/sec 地表面粗度区分 Ⅲ GL+0m



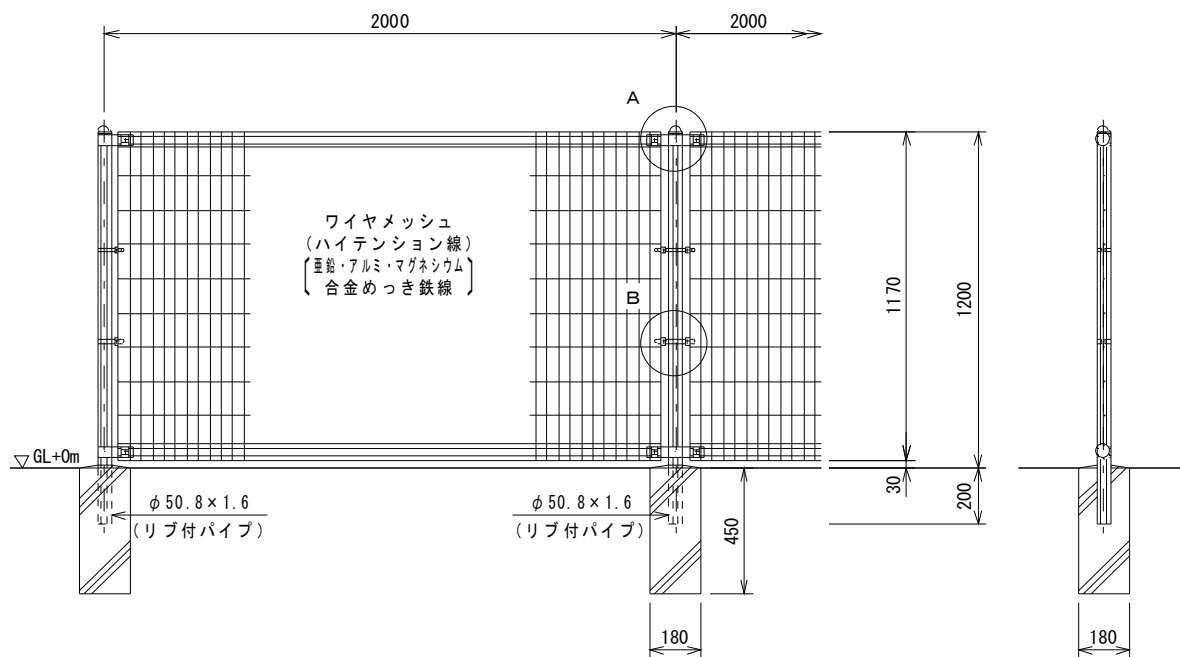
名 称	計	算	単位	数 量
防球フェンス (SP防球フェンスH5-2型相当品)	L=	= 140.000	m	140.00
中 間 柱 (1)	N=	= 5.000	本	5.00
中 間 柱 (2)	N=	= 2.000	本	2.00
接 続 柱	N=	= 1.000	本	1.00
端 末 柱 (1) (横材1本付)	N=	= 3.000	本	3.00
端 末 柱 (2) (横材1本付)	N=	= 1.000	本	1.00
コ ー ナ ー 柱 (横材2本付)	N=	= 6.000	本	6.00
ネ ッ ト (1) (10mスパン)	N=	= 7.000	スパン	7.00
ネ ッ ト (2) (10mスパン)	N=	= 3.000	スパン	3.00

(1.0式当り)

81

# メッシュフェンス工

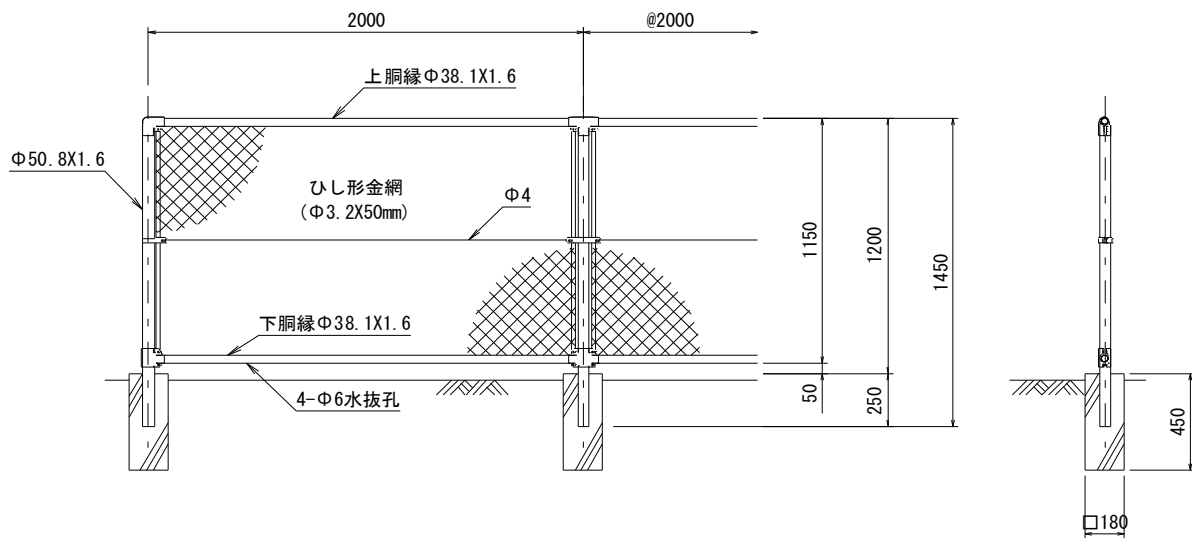
(10.0m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
メッシュフェンス (UN-A1200L-40相当品)	L= 10.000	m	10.00
基礎ブロック 180×180×450	N= 5.000	個	5.00

# ネットフェンス工(1)

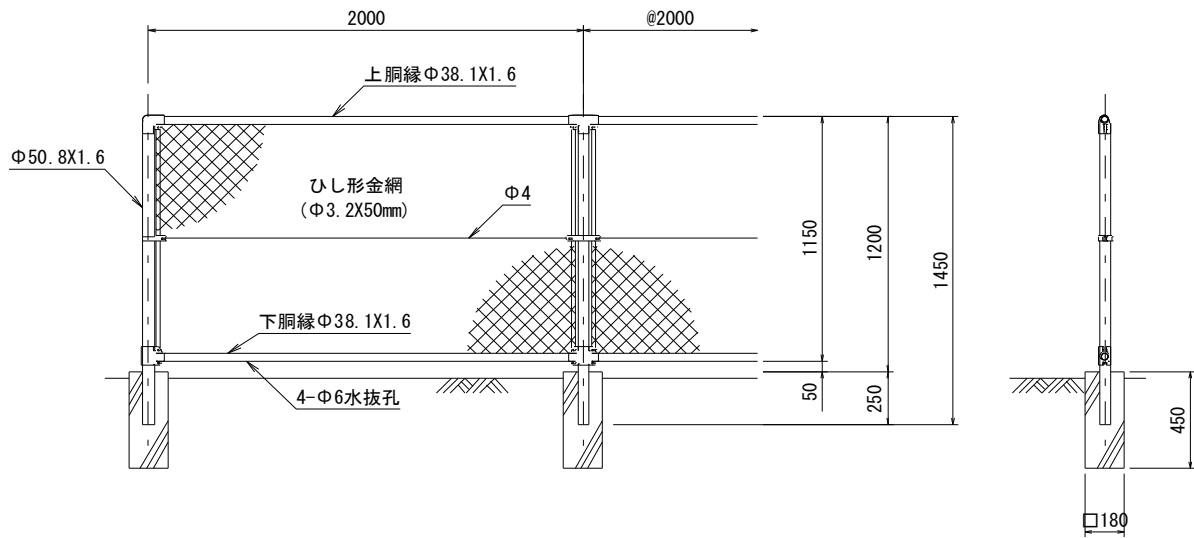
(10.0m当り)



名 称	計	算	単位	数 量
ネットフェンス (H=1200 既設流用)	L=	= 10.000	m	10.00
基礎ブロック 180×180×450	N=	= 5.000	個	5.00

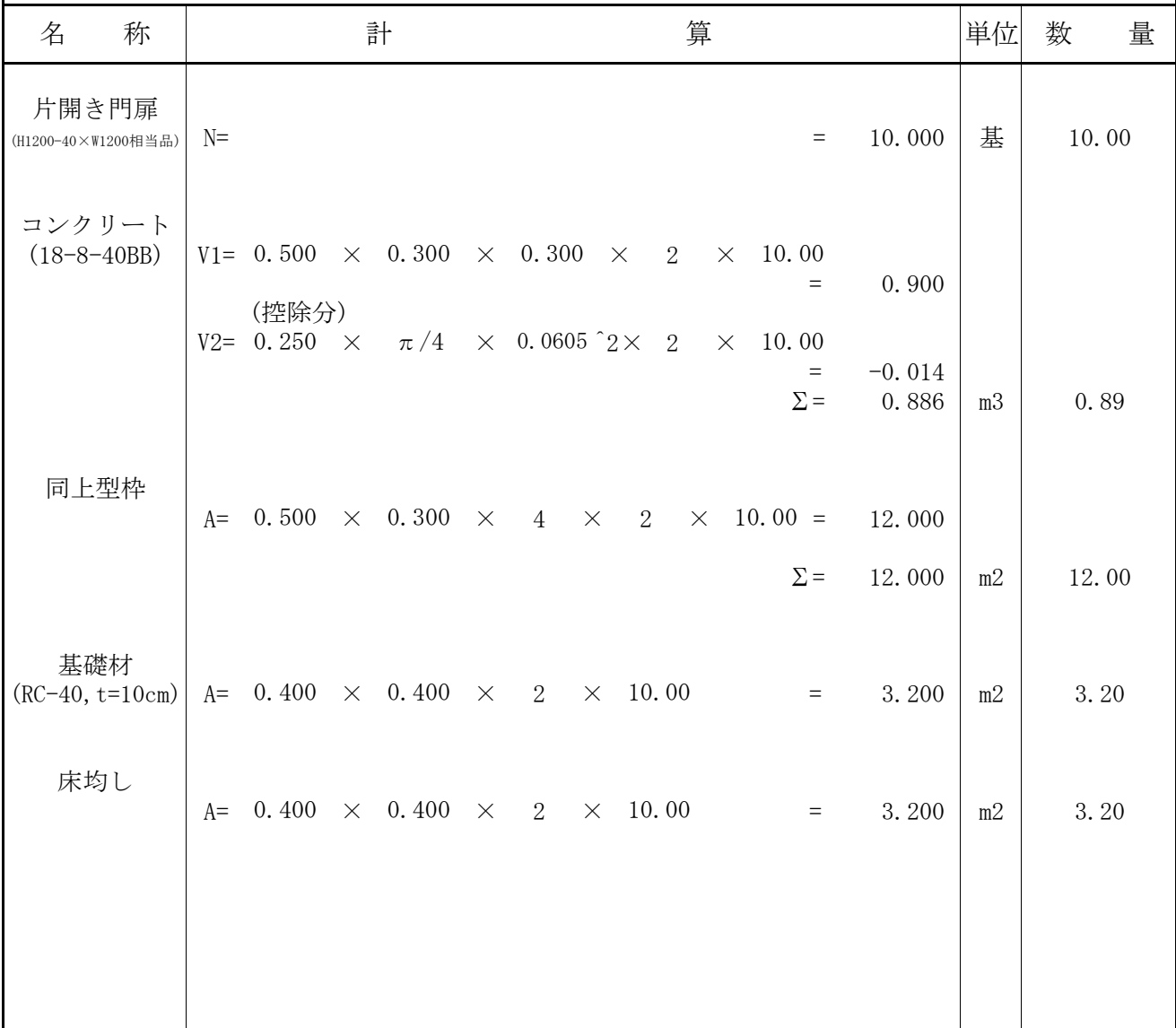
# ネットフェンス工(2)

(10.0m当り)



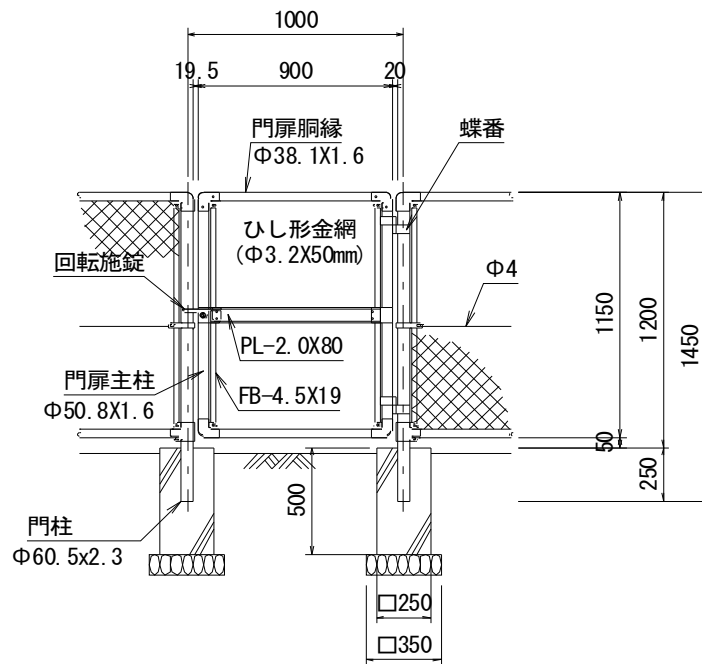
名 称	計	算	単位	数 量
ネットフェンス (H=1200 既設流用)	L=	= 10.000	m	10.00
傾斜中間柱部品 (ボルトナット 含む)	N=	= 5.000	組	5.00
基礎ブロック 180×180×450	N=	= 5.000	個	5.00

(10.0基当り)



# 門扉工(2)

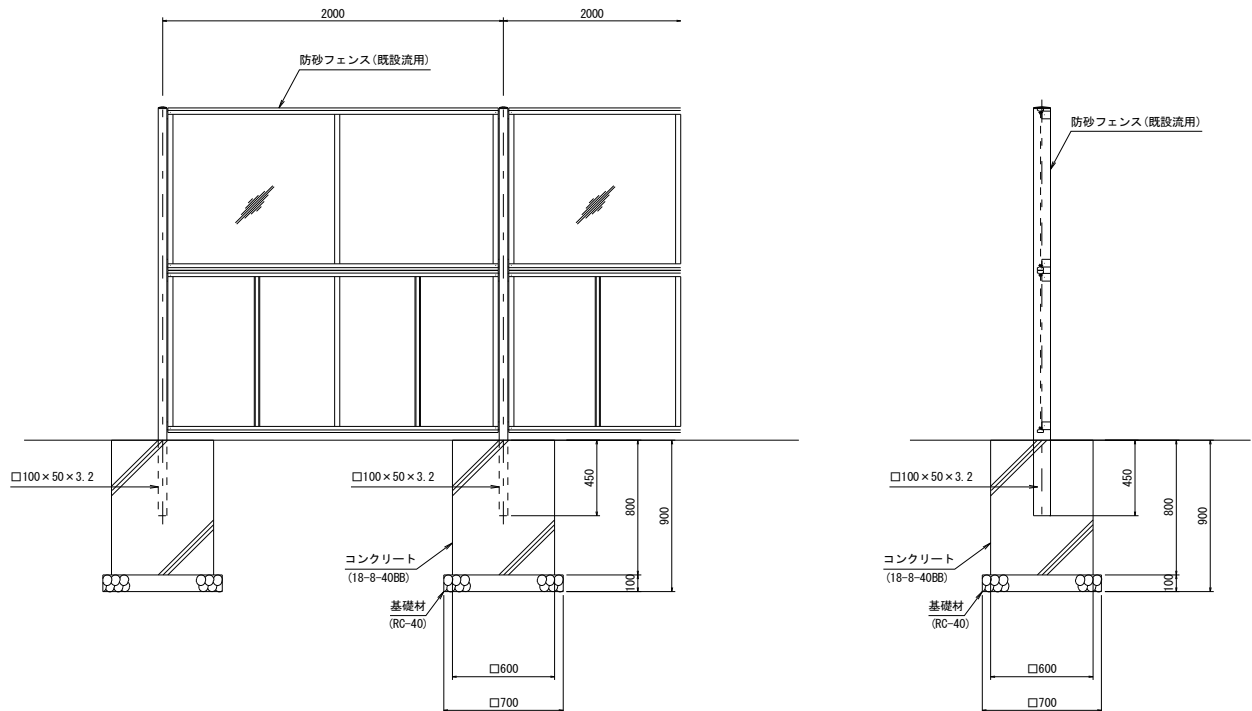
(10.0基当り)



名 称	計	算	単位	数 量
片開き門扉 (既設流用)	N=	= 10.000	基	10.00
コンクリート (18-8-40BB)	V1= 0.500 × 0.250 × 0.250 × 2 × 10.00 (控除分) V2= 0.250 × π/4 × 0.0605 <sup>2</sup> × 2 × 10.00	= 0.625 = -0.014 Σ= 0.611	m3	0.61
同上型枠	A= 0.500 × 0.250 × 4 × 2 × 10.00	= 10.000 Σ= 10.000	m2	10.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.350 × 0.350 × 2 × 10.00	= 2.450	m2	2.45
床均し	A= 0.350 × 0.350 × 2 × 10.00	= 2.450	m2	2.45

# 防砂フェンス工

(10.0m当り)



名 称	計 算			単位	数 量
防砂フェンス (既設流用)	L=	=	10.000	m	10.00
コンクリート (18-8-40BB)	V1= 0.800 × 0.600 × 0.600 × 5 (控除分)	=	1.440		
	V2= 0.450 × 0.100 × 0.050 × 5	=	-0.011		
		Σ=	1.429	m3	1.43
同上型枠	A= 0.800 × 0.600 × 4 × 5	=	9.600	m2	9.60
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.700 × 0.700 × 5	=	2.450	m2	2.45
床均し	A= 0.700 × 0.700 × 5	=	2.450	m2	2.45



数量計算書				1式当り
工種	防止柵基礎工			
名 称	計 算 式	単位	数 量	
防球フェンス基礎(1)	N= 防球フェンス工配置平面図より = 14.000	箇所	14.00	
防球フェンス基礎(2)	N= 防球フェンス工配置平面図より = 4.000	箇所	4.00	

数量計算書				1式当り
工種	防止柵基礎工			
名 称	計 算 式	単位	数 量	
防球フェンス基礎(1)	N= 防球フェンス工配置平面図より = 14.000	箇所	14.00	
防球フェンス基礎(2)	N= 防球フェンス工配置平面図より = 4.000	箇所	4.00	

数量計算書				1式当り
工種	防止柵基礎工			
名 称	計 算 式	単位	数 量	
防球フェンス基礎(1)	N= 防球フェンス工配置平面図より = 14.000	箇所	14.00	
防球フェンス基礎(2)	N= 防球フェンス工配置平面図より = 4.000	箇所	4.00	

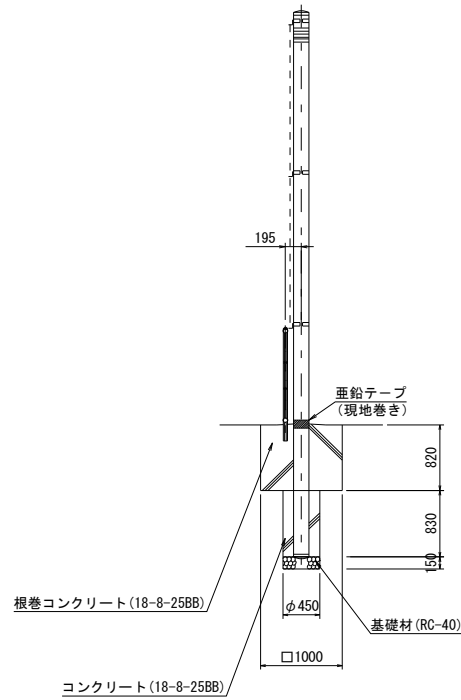
数量計算書				1式当り
工種	防止柵基礎工			
名 称	計 算 式	単位	数 量	
防球フェンス基礎(1)	N= 防球フェンス工配置平面図より = 14.000	箇所	14.00	
防球フェンス基礎(2)	N= 防球フェンス工配置平面図より = 4.000	箇所	4.00	

数量計算書				1式当り
工種	防止柵基礎工			
名 称	計 算 式	単位	数 量	
防球フェンス基礎(1)	N= 防球フェンス工配置平面図より = 14.000	箇所	14.00	
防球フェンス基礎(2)	N= 防球フェンス工配置平面図より = 4.000	箇所	4.00	

数量計算書				1式当り
工種	防止柵基礎工			
名 称	計 算 式	単位	数 量	
防球フェンス基礎(1)	N= 防球フェンス工配置平面図より = 14.000	箇所	14.00	
防球フェンス基礎(2)	N= 防球フェンス工配置平面図より = 4.000	箇所	4.00	

# 防球フェンス基礎(1)

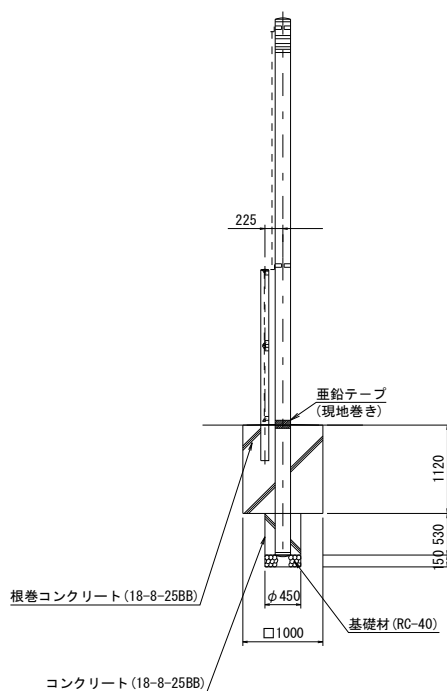
(10.0箇所当り)



名 称	計 算	単位	数 量
根巻コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.820 \times 1.000 \times 1.000 \times 10.00 = 8.200$ (控除分) $V2 = 0.820 \times \pi/4 \times 0.1907^2 \times 10.00 = -0.234$ $\Sigma = 7.966$	m3	7.97
同上型枠	$A = 1.000 \times 0.820 \times 4 \times 10.00 = 32.800$ $\Sigma = 32.800$	m2	32.80
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.830 \times \pi/4 \times 0.450^2 \times 10.00 = 1.320$ (控除分) $V2 = 0.830 \times \pi/4 \times 0.1907^2 \times 10.00 = -0.237$ $\Sigma = 1.083$	m3	1.08
スパイラルダクト φ450	$L = 0.830 \times 10.00 = 8.300$	m	8.30
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$A = \pi/4 \times 0.450^2 \times 10.000 = 1.590$	m2	1.59
床掘	$V = 0.980 \times \pi/4 \times 0.450^2 \times 10.000 = 1.559$	m3	1.56

# 防球フェンス基礎(2)

(10.0箇所当り)



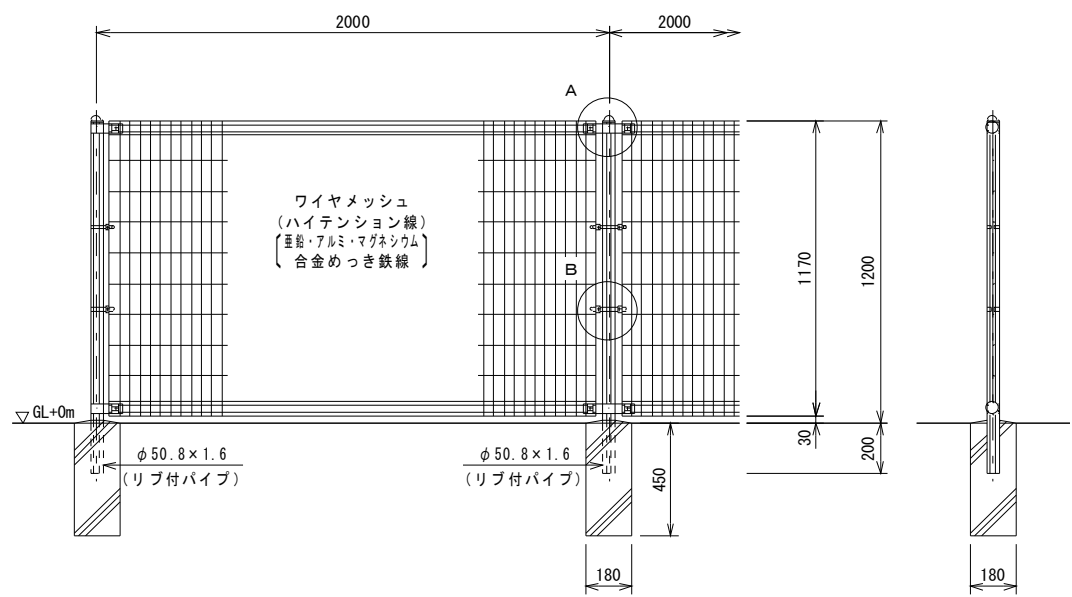
名 称	計 算	単位	数 量
根巻コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.000 \times 1.000 \times 1.120 \times 10.00 = 11.200$ $(控除分)$ $V2 = 1.000 \times \pi/4 \times 0.1907^2 \times 10.00 = -0.286$ $\Sigma = 10.914$	m3	10.91
同上型枠	$A = 1.000 \times 1.120 \times 4 \times 10.00 = 44.800$ $\Sigma = 44.800$	m2	44.80
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.530 \times \pi/4 \times 0.450^2 \times 10.00 = 0.843$ $(控除分)$ $V2 = 0.530 \times \pi/4 \times 0.1907^2 \times 10.00 = -0.151$ $\Sigma = 0.692$	m3	0.69
スパイラルダクト φ 450	$L = 0.530 \times 10.00 = 5.300$	m	5.30
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$A = \pi/4 \times 0.450^2 \times 10.000 = 1.590$	m2	1.59
床掘	$V = 0.680 \times \pi/4 \times 0.450^2 \times 10.000 = 1.081$	m3	1.08

数 量 計 算 書			
1式当り			
工 種	作業土工		
名 称	計 算 式	単位	数 量
作業土工 床 掘 小規模	<b>【メッシュフェンス工】</b> $V1 = 0.073 \times 114.700 \div 10.000 = 0.837$ <b>【ネットフェンス工(1)】</b> $V2 = 0.073 \times 14.900 \div 10.000 = 0.109$ <b>【ネットフェンス工(2)】</b> $V3 = 0.073 \times 9.700 \div 10.000 = 0.071$ <b>【門扉(1)】</b> $V4 = 9.720 \times 2.000 \div 10.000 = 1.944$ <b>【門扉(2)】</b> $V5 = 8.237 \times 1.000 \div 10.000 = 0.824$ <b>【防球フェンス基礎(1)】</b> $V6 = 32.800 \times 14.000 \div 10.000 = 45.920$ <b>【防球フェンス基礎(2)】</b> $V7 = 44.800 \times 4.000 \div 10.000 = 17.920$ <b>【防砂フェンス工】</b> $V8 = 6.480 \times 32.000 \div 10.000 = 20.736$ <b>【防球フェンス基礎(1)】</b> $V9 = 1.559 \times 14.000 \div 10.000 = 2.183$ <b>【防球フェンス基礎(2)】</b> $V10 = 1.081 \times 4.000 \div 10.000 = 0.432$ $V4 \sim V8 \quad \Sigma = 87.344$ $\Sigma = 90.976$	m3	90.00
埋 戻 小規模	<b>【メッシュフェンス工】</b> $V1 = 0.000 \times 114.700 \div 10.000 = 0.000$ <b>【ネットフェンス工(1)】</b> $V2 = 0.000 \times 14.900 \div 10.000 = 0.000$ <b>【ネットフェンス工(2)】</b> $V3 = 0.000 \times 9.700 \div 10.000 = 0.000$ <b>【門扉(1)】</b> $V4 = 8.500 \times 2.000 \div 10.000 = 1.700$		

<div>数量計算書</div> <div>1式当り</div>			
工 種	作業土工		
名 称	計 算 式	単位	数 量
残土処理 土砂	<b>【門扉(2)】</b> $V5 = 7.405 \times 1.000 \div 10.000 = 0.741$ <b>【防球フェンス基礎(1)】</b> $V6 = 24.600 \times 14.000 \div 10.000 = 34.440$ <b>【防球フェンス基礎(2)】</b> $V7 = 33.600 \times 4.000 \div 10.000 = 13.440$ <b>【防砂フェンス工】</b> $V8 = 4.795 \times 32.000 \div 10.000 = 15.344$ $\Sigma = 65.665$	m3	70.00
	$V = 90.976 - 65.665 \div 0.9 = 18.015$	m3	20.00

メッシュフェンス工 土工

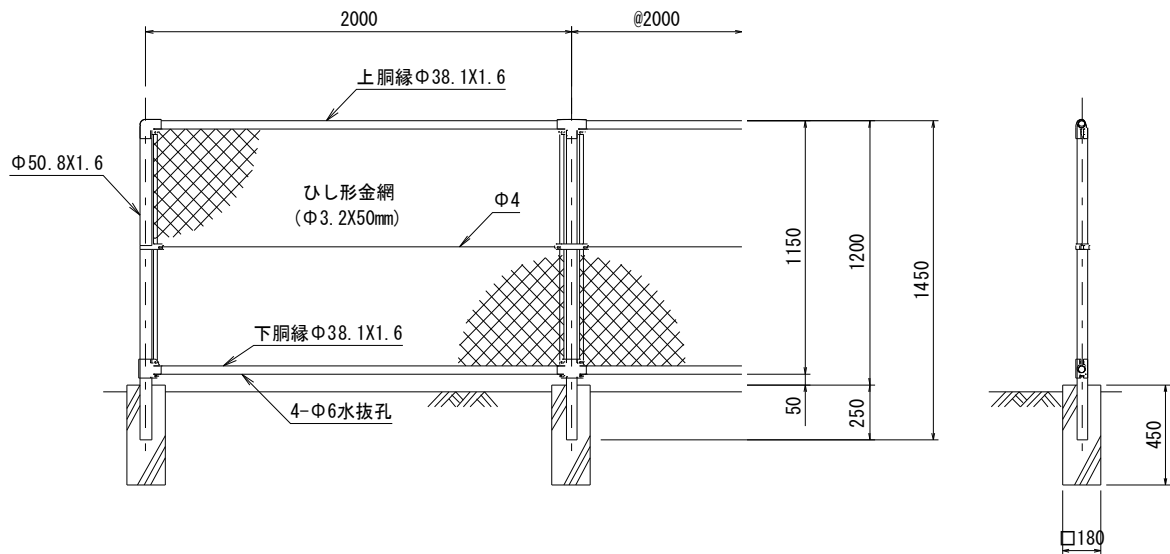
(10.0m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
床掘 (小規模)	$V = 0.180 \times 0.180 \times 0.450 \times 5.000 = 0.073$	m3	0.07
埋戻 (小規模)	$V = 0.073 - (0.180 \times 0.180 \times 0.450 \times 5.000) = 0.000$	m3	0.00

# ネットフェンス工(1) 土工

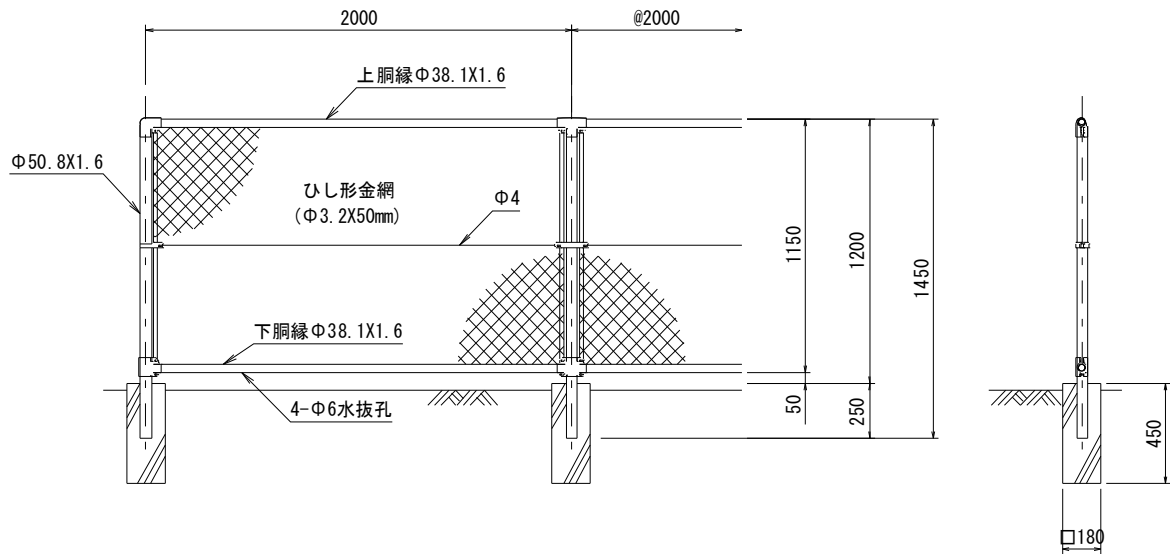
(10.0m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
床掘 (小規模)	$V = 0.180 \times 0.180 \times 0.450 \times 5.000 = 0.073$	m3	0.07
埋戻 (小規模)	$V = 0.073 - (0.180 \times 0.180 \times 0.450 \times 5.000) = 0.000$	m3	0.00

# ネットフェンス工(2) 土工

(10.0m当り)

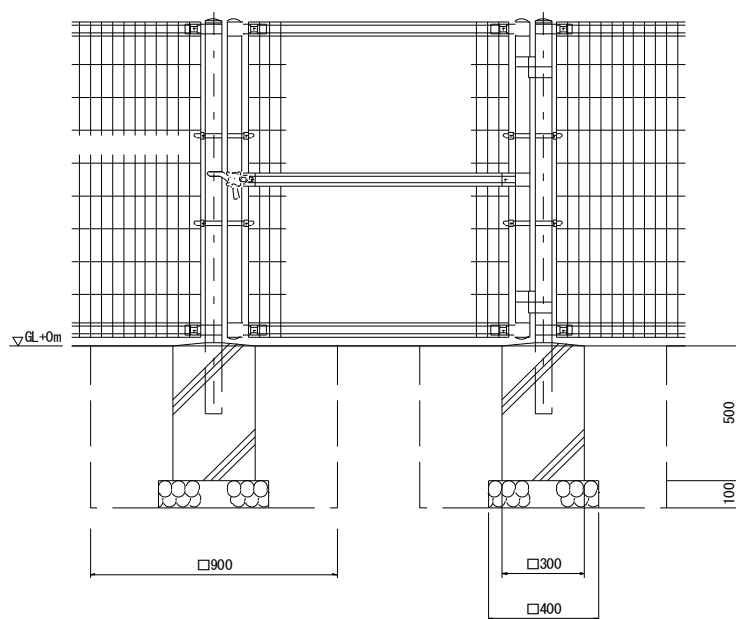


名 称	計 算	単位	数 量
床掘 (小規模)	$V = 0.180 \times 0.180 \times 0.450 \times 5.000 = 0.073$	m3	0.07
埋戻 (小規模)	$V = 0.073 - (0.180 \times 0.180 \times 0.450 \times 5.000) = 0.000$	m3	0.00



# 門扉工(1) 土工

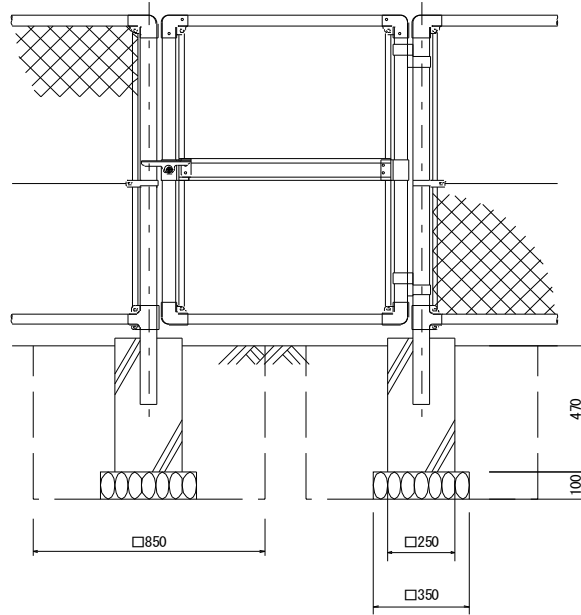
(10.0基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
床掘 (小規模)	$V = \frac{0.900 \times 0.900 \times 0.600 \times 2.000}{10.000} = 9.720$	m3	9.72
埋戻 (小規模)	$V = \frac{9.720 - (0.300 \times 0.300 \times 0.500 + 0.400 \times 0.400 \times 0.100) \times 2.000}{10.000} = 8.500$	m3	8.50

# 門扉工(2) 土工

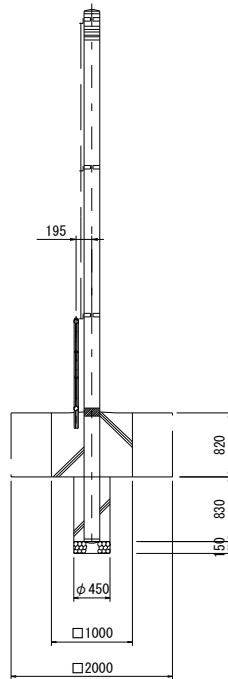
(10.0基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
床掘 (小規模)	$V = \frac{0.850 \times 0.850 \times 0.570 \times 2.000}{10.000} = 8.237$	m3	8.24
埋戻 (小規模)	$V = \frac{8.237 - (0.250 \times 0.250 \times 0.470 + 0.350 \times 0.350 \times 0.100) \times 2.000}{10.000} = 7.405$	m3	7.41

# 防球フェンス基礎(1) 土工

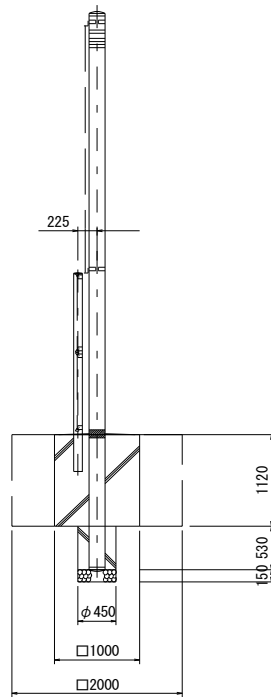
(10.0箇所当り)



名 称	計 算	単位	数 量
床掘 (小規模)	$V1 = 2.000 \times 2.000 \times 0.820 \times 10.000 = 32.800$ $\text{防球フェンス基礎(1)より} = 1.559$ $\Sigma = 34.359$	m3	32.80
埋戻 (小規模)	$V = 32.800 - (1.000 \times 1.000 \times 0.820 \times 10.000) = 24.600$	m3	24.60

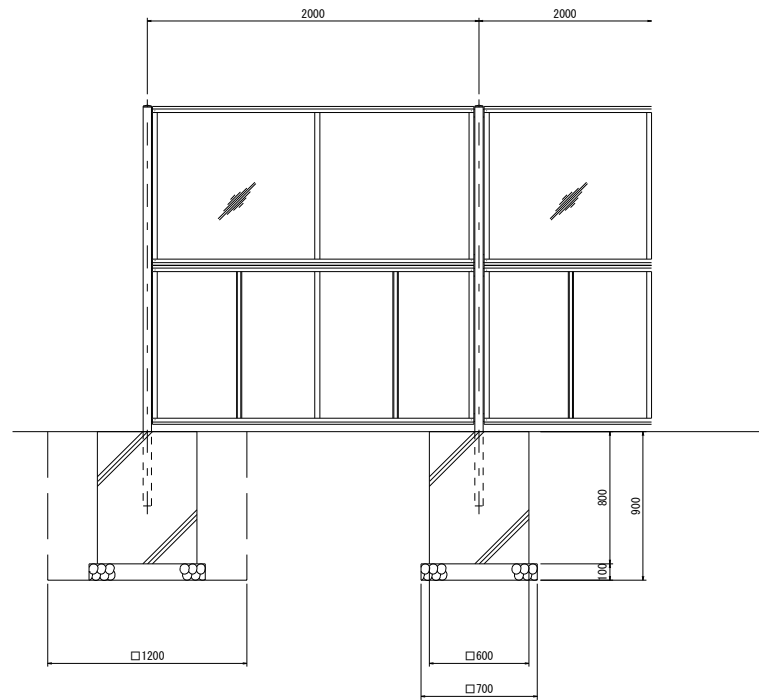
# 防球フェンス基礎(2) 土工

(10.0箇所当たり)



名 称	計 算	単位	数 量
床掘 (小規模)	$V1 = 2.000 \times 2.000 \times 1.120 \times 10.000 = 44.800$ $\text{防球フェンス基礎(2)より} = 1.081$ $\Sigma = 45.881$	m3	44.80
埋戻 (小規模)	$V = 44.800 - (1.000 \times 1.000 \times 1.120 \times 10.000) = 33.600$	m3	33.60

(10.0m当り)



名 称	計 算	单 位	数 量
床掘 (小規模)	$V = 1.200 \times 1.200 \times 0.900 \times 5.000 = 6.480$	m3	6.48
埋戻 (小規模)	$V = 6.480 - (0.600 \times 0.600 \times 0.800 + 0.700 \times 0.700 \times 0.100) \times 5.000 = 4.795$	m3	4.80

## 6. 付帯工数量計算書

1式当り

[illegible]

# 路 側 防 護 柵 工 数 量 調 書

[illegible]



計 算 書			
1式当り			
工 種	付帯工		
名 称	計 算 式	単位	数 量
張コンクリート工 (18-8-25BB, t=10cm)	A1= 別紙計算書より		
	A2= 舗装工平面図より		
	3.14+5.85		
	= 79.170		
	= 8.990		
	Σ= 88.160	m <sup>2</sup>	88.16
引戸門扉 (H=1200, W=5500)	N=		
	= 1.000	式	1.00

付 帯 工 計 算 書									
測 点	点 間 距 離	張コンクリート工						摘 要	摘 要
		単距離	幅	平 均	面積	幅	単距離		
N0.0			0.36						
IP.1	8.139		0.28	0.320	2.60				
N0.0+10.00	1.861		0.32	0.300	0.56				
IP.2	3.628		0.31	0.315	1.14				
N0.1	6.372		0.31	0.310	1.98				
N0.1+10.00	10.000		0.31	0.310	3.10				
N0.1+16.66	6.655		0.31	0.310	2.06				
N0.2	3.345		0.31	0.310	1.04				
IP.3	3.150	CAD計測	0.40	0.355	1.12				
N0.2+14.05	4.190	CAD計測	0.40	0.400	1.68		N0.3参照		
N0.3	5.950		0.40	0.400	2.38				
IP.5	5.796		0.40	0.400	2.32				
N0.3+10.00	4.204		0.40	0.400	1.68				
N0.4	10.000		0.40	0.400	4.00				
N0.4+5.41	5.413		0.40	0.400	2.17				
小 計	78.703				27.83				

付 帯 工 計 算 書									
測 点	点 間 距 離	張コンクリート工						摘 要	摘 要
		単距離	幅	平 均	面積	幅	単距離		
N0. 5+3. 69			0. 40						
N0. 5+10. 00	6. 310		0. 40	0. 400	2. 52				
N0. 6	10. 000		0. 40	0. 400	4. 00				
N0. 6+10. 00	10. 000		0. 40	0. 400	4. 00				
IP. 7	4. 396		0. 40	0. 400	1. 76				
N0. 7	5. 604		0. 40	0. 400	2. 24				
N0. 7+10. 00	10. 000		0. 44	0. 420	4. 20				
IP. 9	2. 751		0. 44	0. 440	1. 21				
N0. 7+19. 80	7. 049		0. 54	0. 490	3. 45	IP. 10参照			
N0. 8+1. 22			0. 20			N0. 8+5. 92参照			
N0. 8+5. 92	4. 700		0. 20	0. 200	0. 94				
同所			1. 34						
N0. 8+10. 00	4. 077		1. 31	1. 325	5. 40				
N0. 8+15. 64	5. 639		1. 52	1. 415	7. 98				
小 計	70. 526				37. 70				

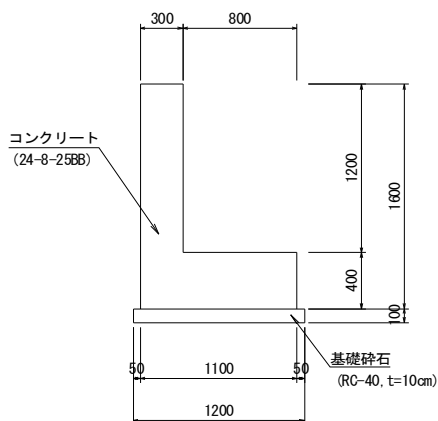
付 帯 工 算 書										
測 点	点 間 距 離	張コンクリート工						摘 要	幅	平 均
		単距離	幅	平 均	面積	摘 要	単距離			
N0. 8+15. 64			1. 10							
N0. 9	4. 361		1. 17	1. 135	4. 95					
N0. 9+5. 02	5. 022		1. 24	1. 205	6. 05					
EP	2. 245		1. 11	1. 175	2. 64					
小 計	11. 628				13. 64					
合 計	160. 857				79. 17					

<div>数量計算書</div> <div>1式当り</div>			
工 種	引戸門扉		
名 称	計 算 式	単位	数 量
大型複連式引戸門扉 (H=1200, W=5500)	ライトN1型 55S H12 ステンレスレール仕様 相当品 N= = 1.000	式	1.00
基礎工 (A)	N= = 1.000	基	1.00
基礎工 (B)	N= = 1.000	基	1.00
基礎工 (C)	N= = 1.000	基	1.00

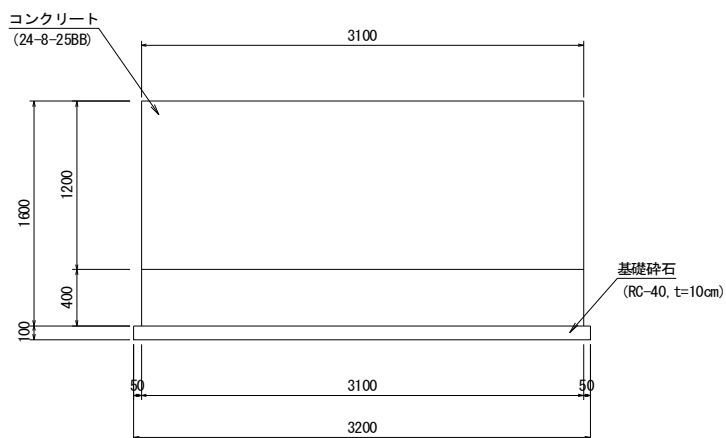
# 基礎工(A)

(1.0基当り)

断面図



正面図

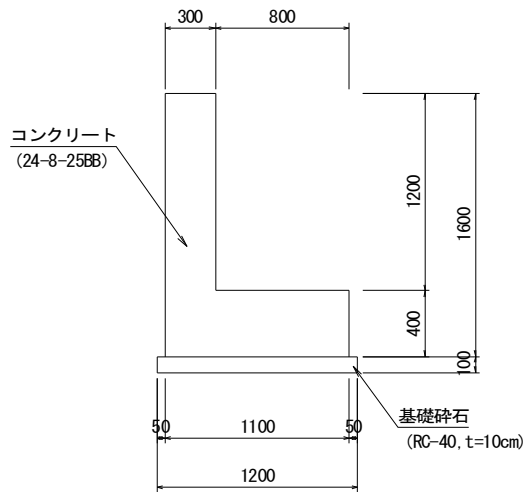


名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (24-8-25BB)	$V1 = 0.300 \times 1.200 \times 3.100 = 1.116$ $V2 = 1.100 \times 0.400 \times 3.100 = 1.364$ $\Sigma V = 2.480$	m3	2.48
同上型枠	$A1 = 1.600 \times 3.100 = 4.960$ $A2 = 1.200 \times 3.100 = 3.720$ $A3 = 0.400 \times 3.100 = 1.240$ $A4 = (0.300 \times 1.200 + 1.100 \times 0.400) \times 2.000 = 1.600$ $\Sigma A = 11.520$	m2	11.52
鉄筋 (SD345 D13)	参考重量 $W=0.995\text{kg/m}$ $W1 = 2.400 \times 11.000 \times 0.995 = 26.268$ $W2 = 3.000 \times 9.000 \times 0.995 = 26.865$ $\Sigma W = 53.133$	kg	53.13
基礎碎石 (RC-40, t=10cm)	$A = 1.200 \times 3.200 = 3.840$	m2	3.84
床均し	$= 3.840$	m2	3.84
人造石研ぎ出し仕上げ (t=2cm)	$A1 = (0.300 + 0.040) \times (1.200 + 0.020) \times 2 = 0.830$ $A2 = (3.100 + 0.040) \times (1.200 + 0.020) \times 2 = 7.662$ $A3 = (0.300 + 0.040) \times (3.100 + 0.040) = 1.068$ $\Sigma A = 9.560$	m2	9.56

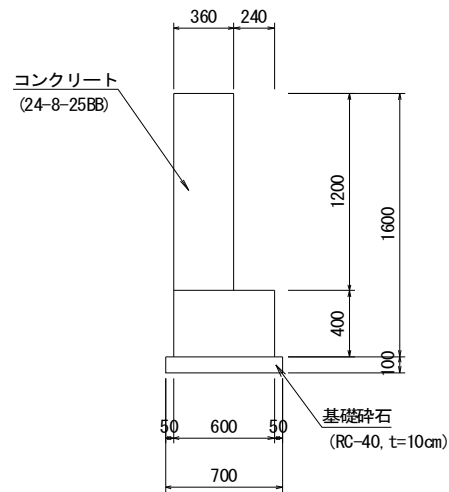
# 基礎工(B)

(1.0基当り)

断面図



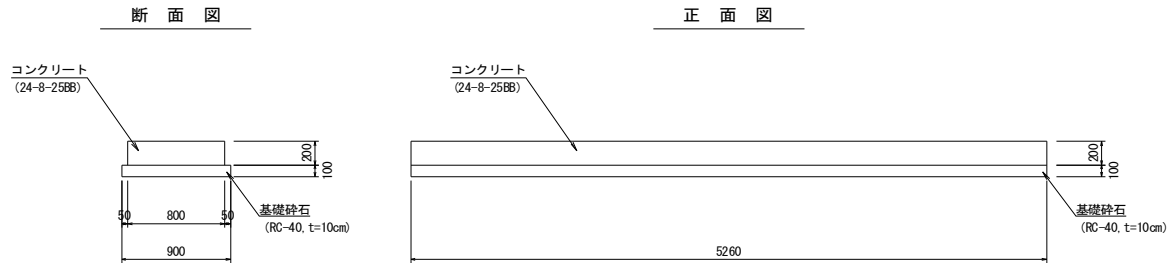
正面図



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (24-8-25BB)	$V1 = 0.300 \times 1.200 \times 0.360 = 0.130$ $V2 = 1.100 \times 0.400 \times 0.600 = 0.264$ $\Sigma V = 0.394$	m3	0.39
同上型枠	$A1 = 1.200 \times 0.360 \times 2.000 = 0.864$ $A2 = 0.400 \times 0.600 \times 2.000 = 0.480$ $A3 = (0.300 \times 1.200 + 1.100 \times 0.400) \times 2.000 = 1.600$ $\Sigma A = 2.944$	m2	2.94
鉄筋 (SD345 D13)	参考重量 $W=0.995\text{kg/m}$ $W1 = 2.400 \times 2.000 \times 0.995 = 4.776$ $W2 = 1.200 \times 1.000 \times 0.995 = 1.194$ $W3 = 0.250 \times 4.000 \times 0.995 = 0.995$ $W4 = 0.500 \times 5.000 \times 0.995 = 2.488$ $\Sigma W = 9.453$	kg	9.45
基礎碎石 (RC-40, t=10cm)	$A = 1.200 \times 0.700 = 0.840$	m2	0.84
床均し	$= 0.840$	m2	0.84
人造石研ぎ出し仕上げ (t=2cm)	$A1 = (0.300 + 0.040) \times (1.200 + 0.020) \times 2 = 0.830$ $A2 = (0.360 + 0.040) \times (1.200 + 0.020) \times 2 = 0.976$ $A3 = (0.300 + 0.040) \times (0.360 + 0.040) = 0.136$ $\Sigma A = 1.942$	m2	1.94

# 基礎工(C)

(1.0基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (24-8-25BB)	$V = 0.800 \times 0.200 \times 5.260 = 0.842$	m3	0.84
同上型枠	$A = 0.200 \times 5.260 \times 2.000 = 2.104$	m2	2.10
鉄筋 (SD345 D13)	参考重量 $W = 0.995\text{kg/m}$ $W1 = 0.600 \times 18.000 \times 0.995 = 10.746$ $W2 = 5.100 \times 3.000 \times 0.995 = 15.224$ $\Sigma W = 25.970$	kg	25.97
基礎砕石 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.900 \times 5.260 = 4.734$	m2	4.73
床均し	$= 4.734$	m2	4.73



## 7. 植栽工数量計算書

### 植栽工数量集計表

1式当り

[illegible]

# 植栽工数量調書

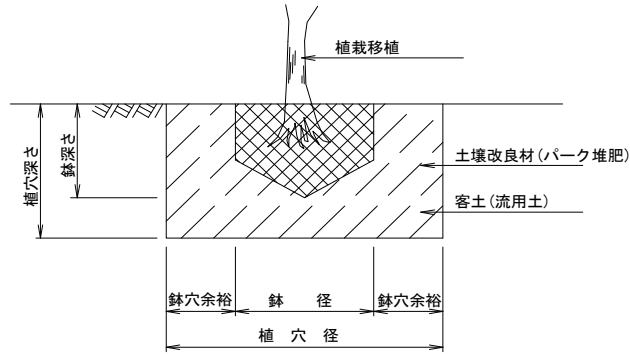
[illegible]

# 植 栽 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
二脚鳥居添木付	右	付近 NO. 0 -1. 700		1. 00	
	右	付近 NO. 0 +10. 700		1. 00	
	右	付近 NO. 1 +1. 210		1. 00	
	右	付近 NO. 1 +12. 220		1. 00	
	右	付近 NO. 1 +16. 600		1. 00	
	右	付近 NO. 2 +17. 400		1. 00	
	右	付近 NO. 3 +4. 000		1. 00	
	右	付近 NO. 3 +14. 800		1. 00	
	右	付近 NO. 4 +4. 800		1. 00	
	右	付近 NO. 5 +3. 500		1. 00	
	右	付近 NO. 6 +5. 500		1. 00	
	右	付近 NO. 6 +13. 500		1. 00	
	左	付近 NO. 9 +12. 000		3. 00	
			計	15. 00	
張芝工	右	付近 NO. 0 +0. 500	付近 NO. 4 +7. 500	382. 3	
	右	付近 NO. 4 +18. 190	付近 NO. 9 +5. 020	274. 7	
			計	657. 0	
見切り材	右	付近 NO. 0 +0. 500	付近 NO. 4 +7. 500	148. 2	
	右	付近 NO. 4 +18. 190	付近 NO. 9 +5. 020	150. 8	
			計	299. 0	

# 高木植栽

(10本当たり)



## ② 土壌改良

表 3-29 1㎡当り

	在 来 土
パーク堆肥	80kg
土	0.85㎡

名 称

計

算

単位

数 量

高木植付数値表

(1本当り)

	幹 周 (cm)	鉢 径 (cm)	鉢 深 さ (cm)	植穴径 (cm)	植穴深 (cm)	鉢容量 (m³)	植鉢容量 (m³)	客土量 (m³)	摘 要
	～15未満	30.28	26.08	65.74	37.18	0.0308	0.1262	0.0954	
15以上～20未満		49.29	37.03	87.97	51.57	0.0494	0.3128	0.2634	
20以上～30未満		63.54	45.24	104.64	62.19	0.1231	0.5348	0.4117	
30以上～40未満		82.55	56.19	126.86	76.49	0.3010	0.9669	0.6659	
40以上～60未満		111.06	72.62	160.20	97.93	0.7385	1.9741	1.2356	
60以上～90未満		158.58	100.00	215.77	133.67	1.9230	4.8879	2.9649	

高木植栽  
(ケヤキ)

H=5.0m  
N=

= 10.000

本

10

客土  
(流用土)

V= 0.6659 × 10.0

= 6.659

m³

6.7

パーク堆肥

W= 6.659 × 80

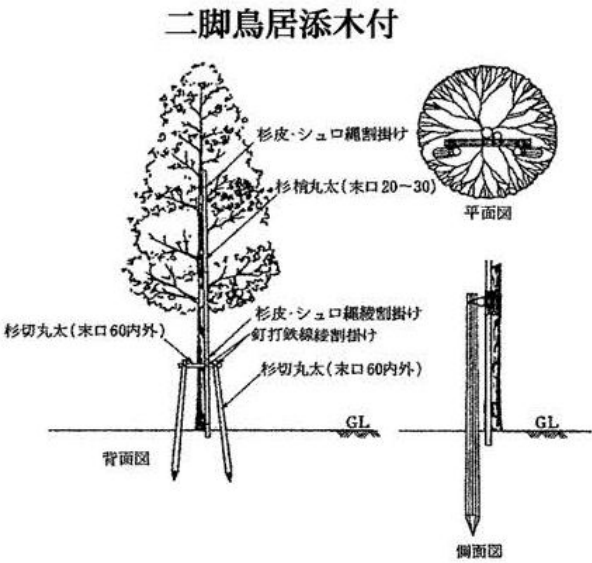
= 532.720

kg

533

二脚鳥居添木付

(10本当り)



名 称	計	算	単位	数 量
二脚鳥居添木付	N=	= 10.000	本	10

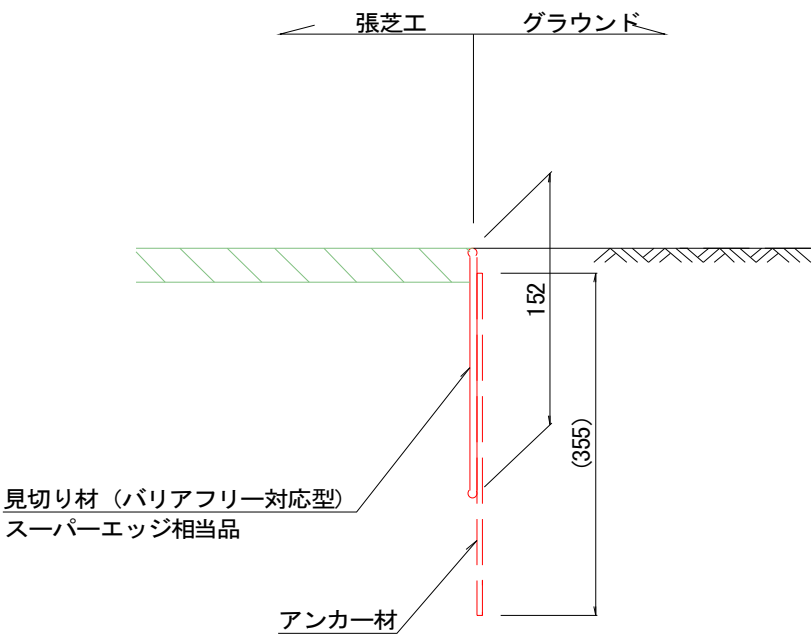
## 張芝工

(100m2当り)

名 称	計 算	単位	数 量
張芝工 高麗芝	A= = 100.000	m2	100

見切り材

(1m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
見切り材 スーパーエッジ相当品	L= = 1.000	m	1



## 8 構造物取壊し工数量計算書

構 造 物 取 壊 し 工 数 量 集 計 表

1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
防護柵撤去工				
	フェンス(1)	H=1200	m	104
	フェンス(2)	H=1200	m	14
	フェンス(3)	H=1200	m	69
	フェンス門扉	片開き門扉	基	1
道路構造物撤去工				
	防犯灯		基	3
	カーブミラー		基	1
	標識		基	1
	門扉	H=1340, W=5500	基	1
	塩ビ管	Vu φ 200	m	1
	グレーチング蓋	B300, 19kg/枚	枚	9
	〃	B240, 14kg/枚	枚	18
	〃	B250, 31kg/枚	枚	12
	縞鋼板	800×800 99.4kg/枚	枚	1
	ジャングルジム		基	1
	ブランコ		基	1
	滑り台		基	1
	鉄棒(1)		基	1
	鉄棒(2)		基	1
	リングトンネル		基	1
	登り棒		基	1
	タイヤ(1)		式	1

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
	タイヤ(2)		式	1
	防砂フェンス		式	1
	砂場(1)		基	1
	砂場(2)		基	1
構造物取壊工				
	コンクリート 構造物取壊し	無筋コンクリート	m3	38
	〃	鉄筋コンクリート	m3	20
	アスファルトカッター	アスファルト t=15cm以下	m	14
	アスファルト取壊し	アスファルト t=4cm	m2	509
	石積取壊し		m3	82
	〃	人力	m2	31
	ブロック積取壊し		m3	8
	〃	人力	m3	2
立木撤去工				
	立 木	幹周20cm未満	本	25
	〃	幹周30cm以上60cm未満	本	22
	〃	幹周60cm以上90cm未満	本	7
	〃	幹周90cm以上120cm未満	本	9
	〃	幹周120cm以上150cm未満	本	9
	〃	幹周150cm以上180cm未満	本	6
	〃	幹周180cm以上210cm未満	本	4
	〃	幹周210cm以上240cm未満	本	2
	〃	幹周240cm以上270cm未満	本	1
	〃	幹周330cm以上360cm未満	本	1



<div>数 量 計 算 書</div> <div>1式当り</div>			
工 種	構造物撤去工		
名 称	計 算 式	単位	数 量
防護柵撤去工			
フェンス (1) (H=1200)	L= 104.200	m	104.20
フェンス (2) (H=1200)	L= 14.300	m	14.30
フェンス (3) (H=1200)	L= 68.700	m	68.70
道路構造物撤去工			
防犯灯	N= 3.000	基	3.00
カーブミラー	N= 1.000	基	1.00
標識	N= 1.000	基	1.00
門扉	N= 1.000	基	1.00
塩ビ管 (Vu φ 200)	L= 1.100	m	1.10

数 量 計 算 書			
1式当り			
工 種	構造物撤去工		
名 称	計 算 式	単位	数 量
グレーチング蓋 (B300, L=500) 5.0m/1枚	参考重量W=19.0kg/枚 <b>【水路U300(可変)】</b> $N = 10.000 \div 5.000 \quad \div \quad 2$ <b>【水路U300(1)】</b> $N = 33.400 \div 5.000 \quad \div \quad 7$ $\Sigma = 9$	枚	9
グレーチング蓋 (B240, L=500) 5.0m/1枚	参考重量W=14.0kg/枚 <b>【水路U240(1)】</b> $N = 92.200 \div 5.000 \quad \div \quad 18$	枚	18
グレーチング蓋 (B250, L=1000) 1.0m/1枚	参考重量W=31.0kg/枚 <b>【現場打水路U250】</b> $N = 12.300 \div 1.000 \quad \div \quad 12$	枚	12
縞鋼板 (800×800)	参考重量W=99.4kg/枚 <b>【集水枿】</b> $N = 1 \quad = \quad 1$	枚	1
フェンス門扉 (片開き門扉)	$N = 1.000 \quad = \quad 1.000$	基	1.00
ジャングルジム	$N = 1.000 \quad = \quad 1.000$	基	1.00
ブランコ	$N = 1.000 \quad = \quad 1.000$	基	1.00
滑り台	$N = 1.000 \quad = \quad 1.000$	基	1.00

数量計算書				
1式当り				
工 種	構造物撤去工			
名 称	計 算 式		単位	数 量
鉄棒(1)	N=	= 1.000	基	1.00
鉄棒(2)	N=	= 1.000	基	1.00
リングトンネル	N=	= 1.000	基	1.00
登り棒	N=	= 1.000	基	1.00
タイヤ(1)	N=	= 1.000	式	1.00
タイヤ(2)	N=	= 1.000	式	1.00
防砂フェンス	N=	= 1.000	式	1.00
砂場(1)	N=	= 1.000	基	1.00
砂場(2)	N=	= 1.000	基	1.00

数 量 計 算 書			
1式当り			
工 種	構造物撤去工		
名 称	計 算 式	単位	数 量
構造物取壊工			
コンクリート 構造物取壊し (無筋コンクリート)	<p>【現場打水路U250】</p> <p>V1= 0.105×12.30 = 1.292</p> <p>【コンクリートブロック(1)】</p> <p>V2= 0.054×15.00 = 0.810</p> <p>【コンクリートブロック(2)】</p> <p>V3= 0.044×10.80 = 0.475</p> <p>【集水桝】</p> <p>V4= 0.843×1箇所 = 0.843</p> <p>【門柱】</p> <p>V5= 0.799×2箇所 = 1.598</p> <p>【石碑】</p> <p>V6= 0.081×1箇所 = 0.081</p> <p>【コンクリート構造物(1)】</p> <p>V7= (0.476+0.085)×1箇所 = 0.561</p> <p>【コンクリート構造物(2)】</p> <p>V8= 0.719×1箇所 = 0.719</p> <p>【フェンス(1)】</p> <p>N=104.20÷2.00=52.100≒52箇所</p> <p>V9= 0.022×52箇所 = 1.144</p> <p>【フェンス(3)】</p> <p>N=69.00÷2.00=34.500≒35箇所</p> <p>V10= 0.015×35箇所 = 0.525</p> <p>【カーブミラー】</p> <p>V11= 0.225×1箇所 = 0.225</p> <p>【標識】</p> <p>V12= 0.125×1箇所 = 0.125</p>		



数 量 計 算 書			
1式当り			
工 種	構造物撤去工		
名 称	計 算 式	単位	数 量
	<p>【コンクリート取壊し(t=10cm)】</p> <p>V13= 撤去工平面図より</p> $(3.74+5.40+3.58+48.60+15.14+44.62+3.19+5.51+0.64) \times 0.10 = 13.042$ <p>【ブロック積取壊し(控えt=35cm)】</p> <p>V14= <math>(22.53+4.67) \times 0.35 = 9.520</math></p> <p>【ジャングルジム】</p> <p>V15= <math>0.072 = 0.072</math></p> <p>【ブランコ】</p> <p>V16= <math>0.157 = 0.157</math></p> <p>【滑り台】</p> <p>V17= <math>0.096 = 0.096</math></p> <p>【鉄棒(1)】</p> <p>V18= <math>0.294 = 0.294</math></p> <p>【鉄棒(2)】</p> <p>V19= <math>0.647 = 0.647</math></p> <p>【リングトンネル】</p> <p>V20= <math>0.381 = 0.381</math></p> <p>【登り棒】</p> <p>V21= <math>0.893 = 0.893</math></p> <p>【防砂フェンス】</p> <p>V22= <math>2.125 = 2.125</math></p> <p>【砂場(1)】</p> <p>V23= <math>0.693 = 0.693</math></p> <p>【砂場(2)】</p> <p>V24= <math>1.413 = 1.413</math></p> <p><math>\Sigma = 37.731</math></p>	m3	37.73

数 量 計 算 書			
1式当り			
工 種	構造物撤去工		
名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート 構造物取壊し (鉄筋コンクリート)	<p>【水路U300(可変)】</p> $V1 = 1/2 \times (0.117 + 0.153) \times 10.00 = 1.350$ $V2 = 0.028 \times (10.00 - 0.50 \times 2\text{枚}) = 0.252$ <p>【水路U300(1)】</p> $V3 = 0.117 \times 33.40 = 3.908$ $V4 = 0.028 \times (33.40 - 0.50 \times 7\text{枚}) = 0.837$ <p>【水路U300(2)】</p> $V5 = 0.120 \times 3.90 = 0.468$ $V6 = 0.040 \times 3.90 = 0.156$ <p>【水路U240(1)】</p> $V7 = 0.099 \times 92.20 = 9.128$ $V8 = 0.024 \times (92.20 - 0.50 \times 18\text{枚}) = 1.997$ <p>【水路U240(2)】</p> $V9 = 0.099 \times 14.60 = 1.445$ $V10 = 0.024 \times 14.60 = 0.350$ <p>【HP φ 300】</p> $V11 = 0.031 \times 1.76 = 0.055$ <p style="text-align: right;"><math>\Sigma = 19.946</math></p>	m3	19.95
アスファルトカッター (t=15cm以下)	<p>L= 撤去工平面図より</p> $5.60 + 4.40 + 3.70 = 13.700$	m	13.70
アスファルト取壊し (t=4cm)	<p>A= 撤去工平面図より</p> $509.15 = 509.150$	m2	509.15

<div>数量計算書</div> <div>1式当り</div>			
工 種	構造物撤去工		
名 称	計 算 式	単位	数 量
石積取壊し	A= 別紙計算書より 234.78 234.780 控えt=35cm V= 234.780×0.35 82.173	m3	82.17
石積取壊し (人力)	A= 別紙計算書より 31.32 31.320	m2	31.32
ブロック積取壊し	A= 別紙計算書より 22.53 22.530 控えt=35cm V= 22.530×0.35 7.886	m3	7.89
ブロック積取壊し (人力)	A= 別紙計算書より 4.67 4.670 控えt=35cm V= 4.670×0.35 1.635	m3	1.64
運搬処理工			
運搬処理 (無筋コンクリート)	V= = 37.731	m3	37.73
運搬処理 (鉄筋コンクリート)	V= = 19.946	m3	19.95

数 量 計 算 書				
1式当り				
工 種	構造物撤去工			
名 称	計 算 式	単位	数 量	
運搬処理 (アスファルト)	$V = 509.150 \times 0.04 = 20.366$	m3	20.37	
運搬処理 (石積)	$V = (234.780 + 31.32) \times 0.35 = 93.135$	m3	93.14	
現場発生品 (鉄スクラップ)	<b>【フェンス(1)】</b> $W1 = 66.300 \times 104.20 / 10.00 = 690.846$ <b>【フェンス(2)】</b> $W2 = 133.200 \times 14.30 / 10.00 = 190.476$ <b>【フェンス(3)】</b> $W3 = 85.400 \times (68.70 - 24.60) / 10.00 = 376.614$ <b>【防犯灯】</b> $W4 = 44.820 \times 3.000 = 134.460$ <b>【門扉】</b> $W5 = 200.000 \times 1.000 = 200.000$ <b>【グレーチング蓋 B300 19.0kg/枚】</b> $W6 = 19.000 \times 9.000 = 171.000$ <b>【グレーチング蓋 B240 14.0kg/枚】</b> $W7 = 14.000 \times 18.000 = 252.000$ <b>【グレーチング蓋 B250 31.0kg/枚】</b> $W8 = 31.000 \times 12.000 = 372.000$ <b>【ジャングルジム 参考重量310kg/基】</b> $W9 = \quad = 310.000$ <b>【ブランコ 参考重量290kg/基】</b> $W10 = \quad = 290.000$ <b>【滑り台 参考重量200kg/基】</b> $W11 = \quad = 200.000$ <b>【登り棒 参考重量120kg/基】</b> $W12 = \quad = 120.000$ $\Sigma = 3.307$	t	3.3	

# 構 造 物 撤 去 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
フェンス(1)	右	NO. 0	NO. 4 +5. 410	82. 90	
	左	NO. 8 +7. 210	NO. 9 +8. 500	21. 30	
			計	104. 20	m
フェンス(2)	右	NO. 4 +5. 410	NO. 4 +11. 090	7. 20	
	右	NO. 4 +18. 190	NO. 5 +4. 200	7. 10	
			計	14. 30	m
フェンス(3)	右	NO. 5 +4. 200	NO. 8 +15. 860	68. 70	
			計	68. 70	m
防犯灯	右	NO. 2 +13. 600 付近		1. 00	
	右	NO. 4 +4. 100 付近		1. 00	
	右	NO. 5 +9. 280 付近		1. 00	
			計	3. 00	基
カーブミラー	右	NO. 6 +11. 200 付近		1. 00	
			計	1. 00	式
標識	右	NO. 8 +6. 700 付近		1. 00	
			計	1. 00	式

# 構 造 物 撤 去 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
門扉	右	NO. 4 +10. 350	NO. 4 +17. 670	1. 00	
			計	1. 00	式
塩ビ管 (Vu φ 200)	右	NO. 1 +1. 600	付近	1. 10	
			計	1. 10	m
水路U300(可変)	右	NO. 0	NO. 0 +10. 000	10. 00	
			計	10. 00	m
水路U300(1)	右	NO. 0 +10. 000	NO. 2 +3. 450	33. 40	
			計	33. 40	m
水路U300(2)	右	NO. 8 +15. 640	NO. 8 +19. 500	3. 90	
			計	3. 90	m
水路U240(1)	右	NO. 2 +8. 890	NO. 4 +5. 070	36. 20	
	右	NO. 5 +4. 030	NO. 8 +0. 180	56. 00	
			計	92. 20	m
水路U240(2)	右	NO. 8 +1. 070	NO. 8 +15. 640	14. 60	
			計	14. 60	m
現場打水路U250	右	NO. 4 +5. 070	NO. 4 +11. 440	6. 40	
	右	NO. 4 +18. 190	NO. 5 +4. 030	5. 90	
			計	12. 30	m

# 構 造 物 撤 去 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
HP φ 300取壊し	右	付近 NO. 8 +1. 010		1. 76	
			計	1. 76	m
コンクリートブロック (1)		NO. 4 +4. 180	NO. 4 +11. 210	8. 10	
		NO. 4 +18. 080	NO. 5 +4. 020	6. 90	
			計	15. 00	m
コンクリートブロック (2)		NO. 8 +17. 980	NO. 9 +8. 790	10. 80	
			計	10. 80	m
集水枿		付近 NO. 1 +1. 600		1. 00	
			計	1. 00	箇所
門柱		付近 NO. 4 +11. 600		1. 00	
		付近 NO. 4 +17. 800		1. 00	
			計	2. 00	箇所
石碑		付近 NO. 9		1. 00	
			計	1. 00	箇所
コンクリート構造物 (1)		NO. 2 +5. 800	NO. 2 +8. 160	1. 00	
			計	1. 00	箇所

# 構 造 物 撤 去 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
コンクリート構造物(2)		NO. 3 +16. 210	NO. 4 +2. 200	1. 00	
			計	1. 00	箇所
フェンス門扉	右	付近 NO. 8 +15. 640		1. 00	
			計	1. 00	基
ジャングルジム		付近 NO. 4		1. 00	
			計	1. 00	基
ブランコ		NO. 0 +18. 700	NO. 1 +7. 500	1. 00	
			計	1. 00	基
滑り台		NO. 0 +14. 300	NO. 0 +17. 500	1. 00	
			計	1. 00	基
鉄棒(1)		NO. 0 +1. 800	NO. 0 +12. 000	1. 00	
			計	1. 00	基
鉄棒(2)		NO. 5 +5. 900	NO. 6 +3. 900	1. 00	
			計	1. 00	基
リングトンネル		NO. 3 +9. 900	NO. 3 +15. 800	1. 00	
			計	1. 00	基
登り棒		付近 NO. 6 +17. 900		1. 00	
			計	1. 00	基



# 構 造 物 撤 去 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
タイヤ(1)		NO. 2 +19. 300	NO. 3 +7. 200	1. 00	
			計	1. 00	式
タイヤ(2)		NO. 7 +5. 000	NO. 8 +15. 300	1. 00	
			計	1. 00	式
防砂フェンス撤去		NO. 0	NO. 1 +13. 200	1. 00	
			計	1. 00	式
砂場(1)		NO. 6 +5. 300	NO. 6 +10. 200	1. 00	
			計	1. 00	基
砂場(2)		NO. 7 +6. 200	NO. 8 +14. 100	1. 00	
			計	1. 00	基

構造物撤去工 計 算 書									
測 点	点 間 距 離	石積取壊し				石積取壊し(人力)			
		単距離	幅	平 均	面積	摘 要	単距離	幅	平 均
N0.0			0.23						
IP.1	8.139		0.27	0.250	2.03				
N0.0+10.00	1.861		0.28	0.275	0.51				
IP.2	3.628		0.23	0.255	0.93				
N0.1	6.372		0.48	0.355	2.26				
N0.1+10.00	10.000		1.08	0.780	7.80				
N0.1+16.66	6.655		1.47	1.275	8.49				
N0.2	3.345		1.62	1.545	5.17				
IP.3	4.590		1.87	1.745	8.01				
IP.4	3.906		1.99	1.930	7.54				
N0.2+10.00	1.504		1.96	1.975	2.97				
N0.3	10.000		1.75	1.855	18.55				
IP.5	5.796		1.63	1.690	9.80				
N0.3+10.00	4.204		1.57	1.600	6.73				
N0.4	10.000		1.35	1.460	14.60				
N0.4+5.41	5.413		1.28	1.315	7.12				
小 計	85.413				102.51				

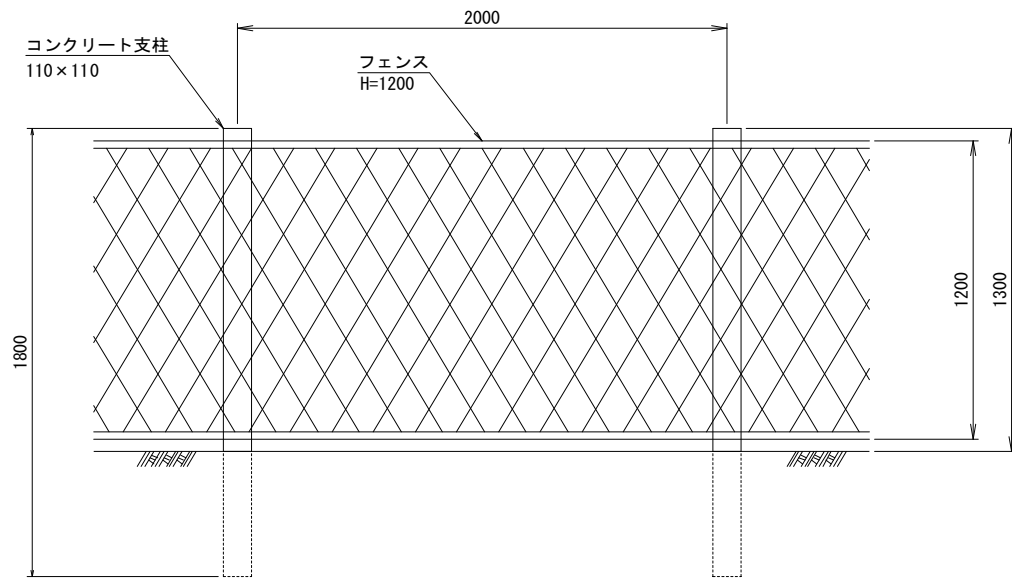
構造物撤去工 計 算 書										
測 点	点 間 距 離	石積取壊し				摘 要	石積取壊し(人力)			
		単距離	幅	平 均	面積		単距離	幅	平 均	面積
N0. 4+5. 41			1. 28							
N0. 4+10. 00	4. 587		0. 58	0. 930	4. 27					
IP. 6	1. 989		0. 66	0. 620	1. 23					
N0. 4+18. 19	6. 201		0. 67	0. 665	4. 12					
N0. 5+3. 69	5. 500		1. 28	0. 975	5. 36					
N0. 5+10. 00	6. 310		1. 37	1. 325	8. 36					
N0. 6	10. 000		1. 65	1. 510	15. 10					
N0. 6+10. 00	10. 000		1. 91	1. 780	17. 80					
IP. 7	4. 396		2. 23	2. 070	9. 10					
N0. 7	5. 604		2. 51	2. 370	13. 28					
N0. 7+10. 00	10. 000		3. 02	2. 765	27. 65					
IP. 9	2. 751		3. 17	3. 095	8. 51					
N0. 7+18. 00	5. 249		3. 17	3. 170	16. 64	IP. 9参照				
小 計	72. 587				131. 42					

構造物撤去工 計 算 書											
測 点	点 間 距 離	石積取壊し				石積取壊し(人力)					
		単距離	幅	平 均	面積	摘 要	単距離	幅	平 均	面積	摘 要
N0. 8+19. 61			0. 88			N0. 9参照					
N0. 9	0. 390		0. 88	0. 880	0. 34						
N0. 9+0. 58	0. 580		0. 88	0. 880	0. 51	N0. 9参照					
N0. 8+5. 92											
N0. 8+10. 00	4. 077							1. 05	0. 525	2. 14	
N0. 8+15. 64	5. 639							2. 21	1. 630	9. 19	
N0. 9	4. 361							2. 14	2. 175	9. 49	
N0. 9+5. 02	5. 022							2. 04	2. 090	10. 50	
小 計	20. 069				0. 85					31. 32	
合 計	178. 069				234. 78					31. 32	



# フェンス(1)撤去工

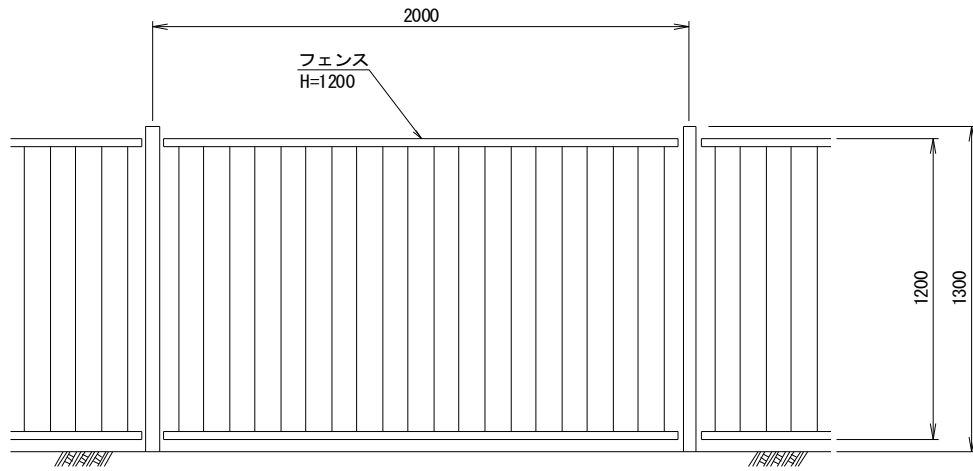
(10.0m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
フェンス (H=1200)	L= 10.000	m	10.00
コンクリート支柱 (無筋コンクリート取壊し)	V=		別途計上
鉄スクラップ	W= 6.63 × 10.0 = 66.300	kg	66.30

# フェンス(2)撤去工

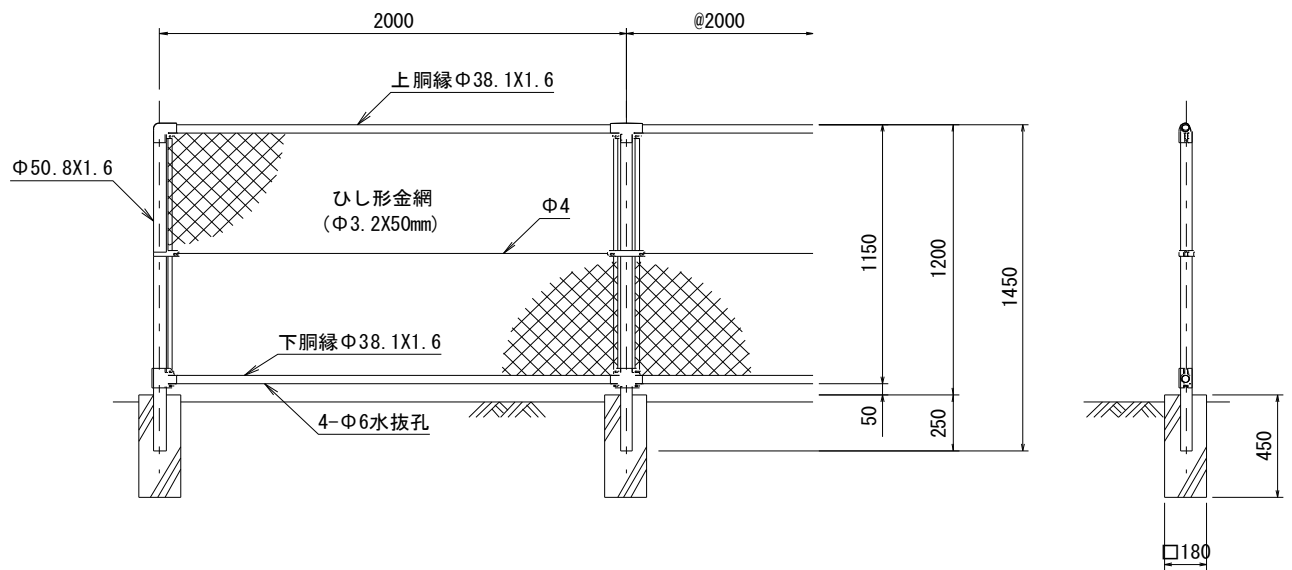
(10.0m当り)



名 称	計	算	単位	数 量
フェンス (H=1200)	L=	= 10.000	m	10.00
鉄スクラップ	W= 13.32 × 10.0	= 133.200	kg	133.20

# フェンス (3) 撤去工

(10.0m当り)

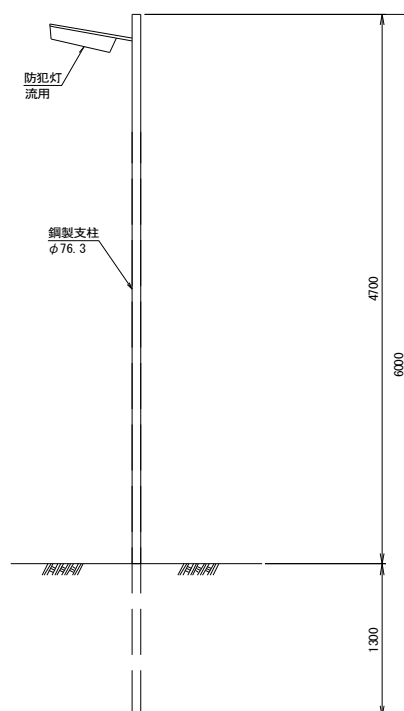


名 称	計 算	単位	数 量
フェンス (H=1200)	L= 10.000	m	10.00
基礎コンクリート (無筋コンクリート取壊し)	V=		別途計上
鉄スクラップ	W= 8.54 × 10.0 = 85.400	kg	85.40



# 防犯灯撤去工

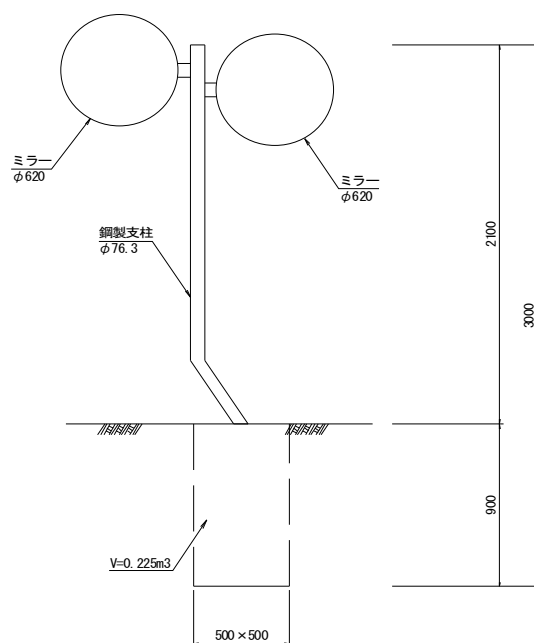
(1.0基当り)



名 称	計 算			単位	数 量
鋼製支柱 (φ 76.3)	N=	=	1.000	本	1.00
防犯灯	N=	=	1.000	個	1.00
鉄スクラップ	W= 7.47 × 6.0	=	44.820	kg	44.82

# カーブミラー撤去工

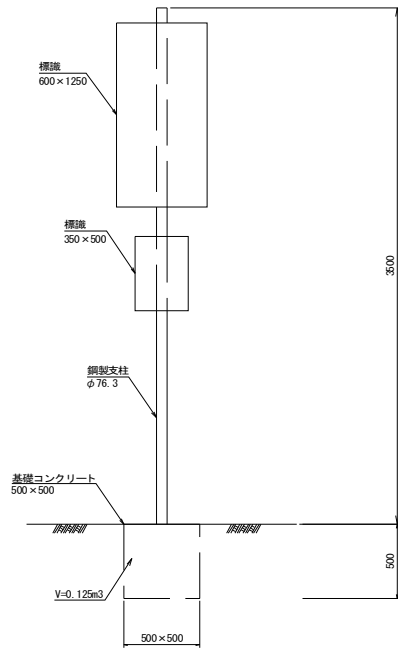
(1.0基当り)



名 称	計	算	単位	数 量
鋼製支柱 (φ 76.3 L=3.0m)	支柱流用 N=	= 1.000	本	1.00
ミラー (φ 620)	ミラー流用 N=	= 2.000	個	2.00
基礎コンクリート (無筋コンクリート取壊し)	V=	=		別途計上

# 標識撤去工

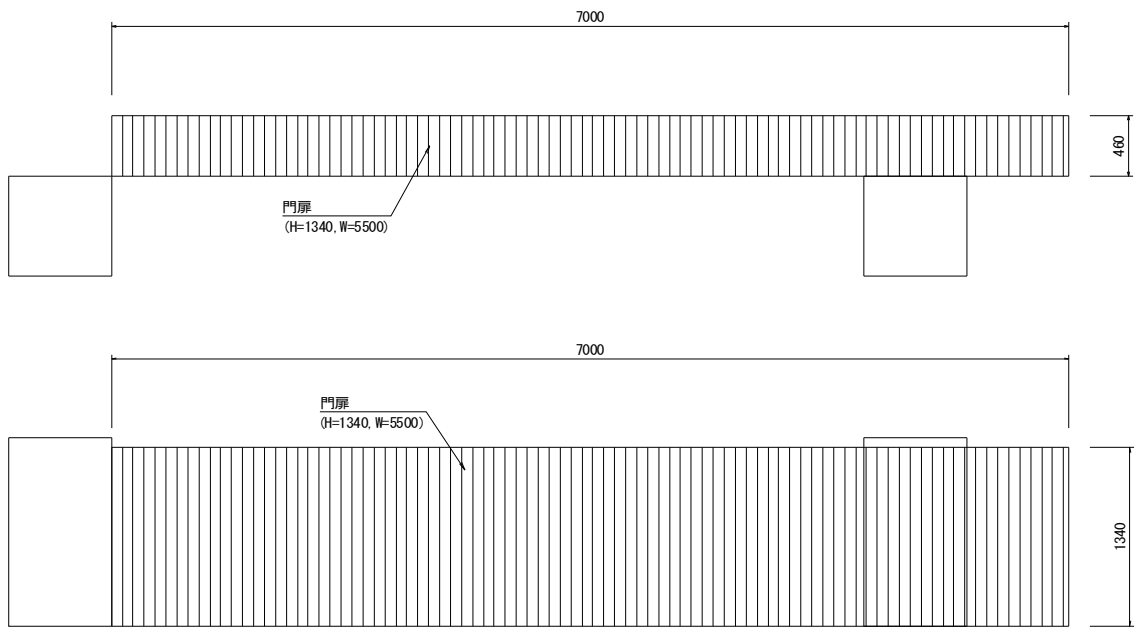
(1.0基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
鋼製支柱 (φ 76.3 L=4.0m)	支柱流用 N=	= 1.000 本	1.00
標識 (600×1250)	流用 N=	= 1.000 枚	1.00
看板 (350×500)	流用 N=	= 1.000 枚	1.00
基礎コンクリート (無筋コンクリート)	V=		別途計上

# 門扉撤去工

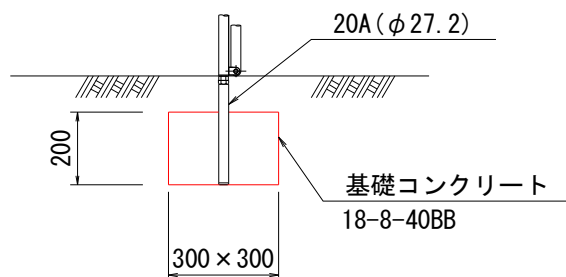
(1.0基当り)



名 称	計	算	単位	数 量
門扉 (H=1340, W=5500)	N=	= 1.000	基	1.00
鉄スクラップ	W=	= 200.000	kg	200.00

# ジャングルジム撤去工

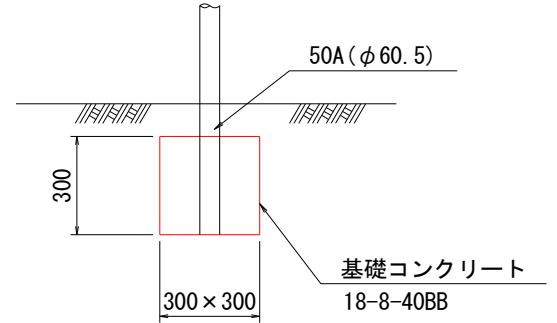
(1.0基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
ジャングルジム	N= = 1.000	基	1.00
基礎コンクリート (無筋コンクリート取壊し)	$V1 = 0.200 \times 0.300 \times 0.300 \times 4 = 0.072$ (控除分) $V2 = \pi/4 \times 0.0272^2 \times 0.200 \times 4 = -0.0005$ $\Sigma = 0.072$	m3	別途計上

# ブランコ撤去工

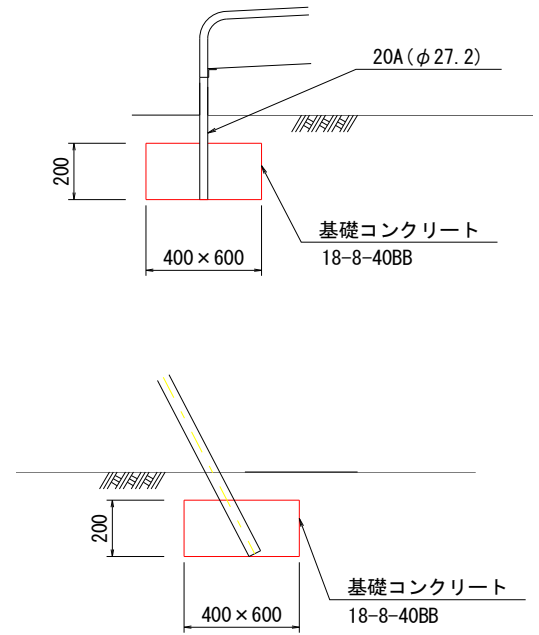
(1.0基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
ブランコ	N= 1.000	基	1.00
基礎コンクリート (無筋コンクリート取壊し)	$V = 0.300 \times 0.300 \times 0.300 \times 6 = 0.162$ $V2 = \frac{\pi}{4} \times 0.0605^2 \times 0.300 \times 6 = -0.005$ $\Sigma = 0.157$	m3	別途計上

# 滑り台撤去工

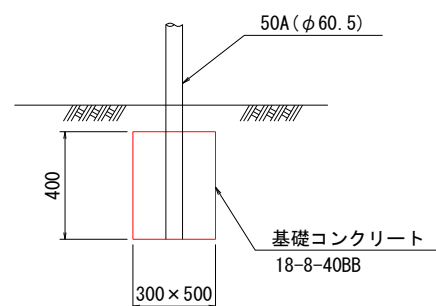
(1.0基当り)



名 称	計	算	単位	数 量
滑り台	N=	= 1.000	基	1.00
基礎コンクリート (無筋コンクリート取壊し)	V1= 0.200 × 0.400 × 0.600 × 1 V2= 0.200 × 0.400 × 0.600 × 1 (控除分) V3= $\pi/4 \times 0.0272^2 \times 0.200 \times 1$	= 0.048 = 0.048 = -0.0001 $\Sigma V = 0.096$	m3	別途計上

## 鉄棒(1)撤去工

(1.0基当り)

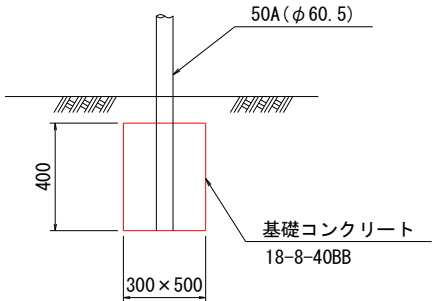


名 称	計 算	単位	数 量
鉄棒	N= = 1.000	基	1.00
基礎コンクリート (無筋コンクリート取壊し)	$V1 = 0.400 \times 0.300 \times 0.500 \times 5 = 0.300$ (控除分) $V2 = \pi/4 \times 0.0605^2 \times 0.400 \times 5 = -0.006$ $\Sigma = 0.294$	m3	別途計上



鉄棒(2)撤去工

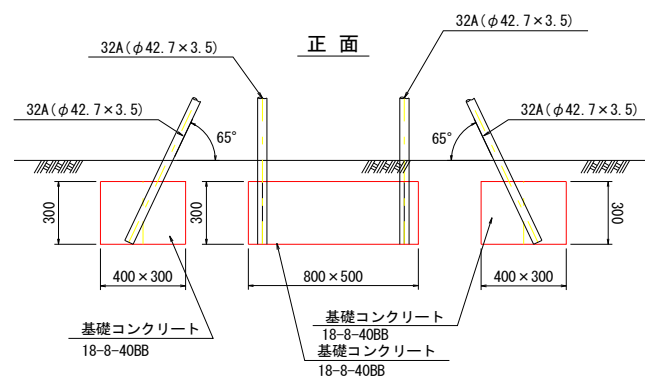
(1.0基当り)



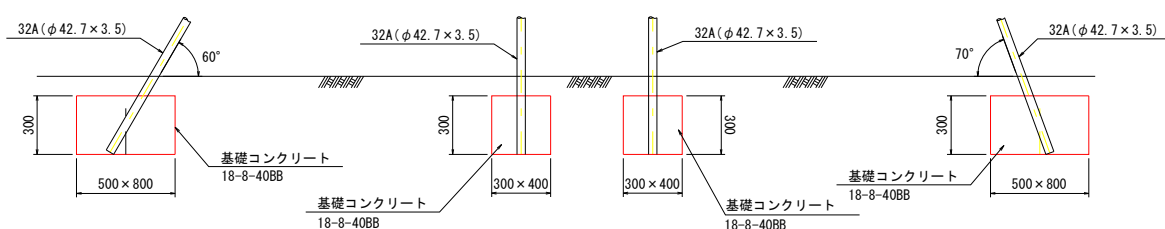
名 称	計 算			単位	数 量
鉄棒	N=	=	1.000	基	1.00
基礎コンクリート (無筋コンクリート取壊し)	V1=	0.400 × 0.300 × 0.500 × 11	=	0.660	別途計上
	(控除分)				
	V2=	$\pi/4 \times 0.0605^2 \times 0.400 \times 11$	=	-0.013	
			$\Sigma =$	0.647	
				m3	

# リングトンネル撤去工

(1.0基当り)



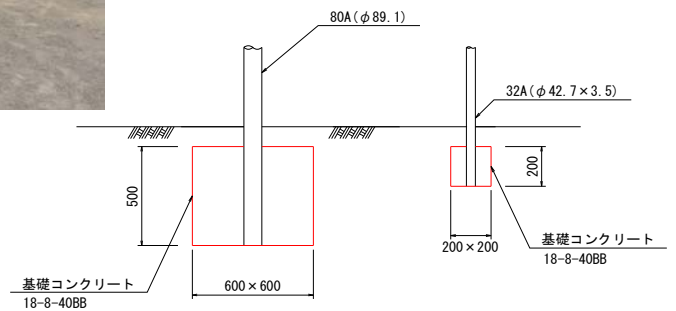
側面



名 称	計	算	単位	数 量
リングトンネル	N=	= 1.000	基	1.00
基礎コンクリート (無筋コンクリート取壊し)	V1= 0.300 × 0.500 × 0.800 × 2 V2= 0.300 × 0.300 × 0.400 × 4 (控除分) V3= $\pi/4 \times 0.0427^2 \times 0.300 \times 8$	= 0.240 = 0.144 = -0.003 $\Sigma V = 0.381$	m3	別途計上

# 登り棒撤去工

(1.0基当り)



名 称	計	算	単位	数 量
登り棒	N=	= 1.000	基	1.00
基礎コンクリート (無筋コンクリート取壊し)	V1= 0.500 × 0.600 × 0.600 × 4 V2= 0.200 × 0.200 × 0.200 × 24 (控除分) V3= $\pi/4 \times 0.0891^2 \times 0.500 \times 4$ V4= $\pi/4 \times 0.0427^2 \times 0.200 \times 24$ $\Sigma V = 0.893$	= 0.720 = 0.192 = -0.012 = -0.007 ΣV = 0.893	m3	別途計上

# タイヤ(1)撤去工

(1.0式当り)



名 称	計 算	単位	数 量
タイヤ	N= = 18.000	個	18.00

# タイヤ(2)撤去工

(1.0式当り)

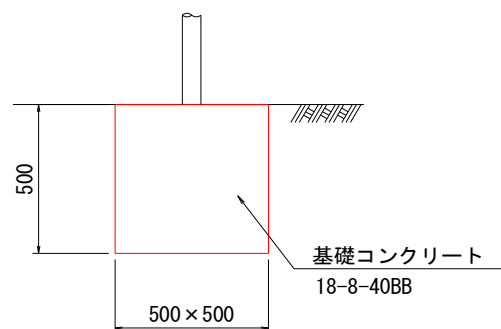


名 称	計	算	単位	数 量
タイヤ	N=	= 9.000	個	9.00



# 防砂フェンス撤去工

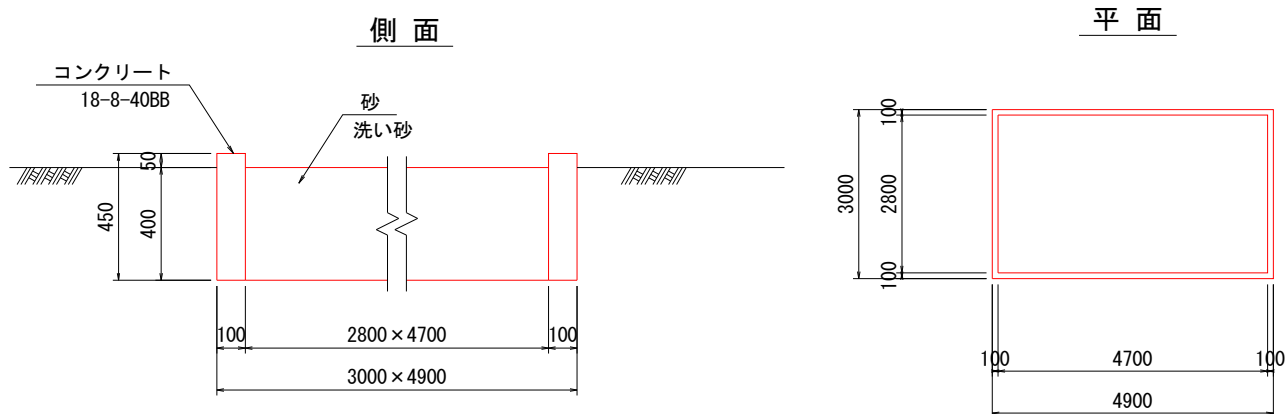
(1.0式当り)



名 称	計 算	単位	数 量
防砂フェンス (H=2.0m)	L = = 32.000	m	32.00
基礎コンクリート (無筋コンクリート取壊し)	V= 0.500 × 0.500 × 0.500 × 17 = 2.125	m3	別途計上

# 砂場(1)撤去工

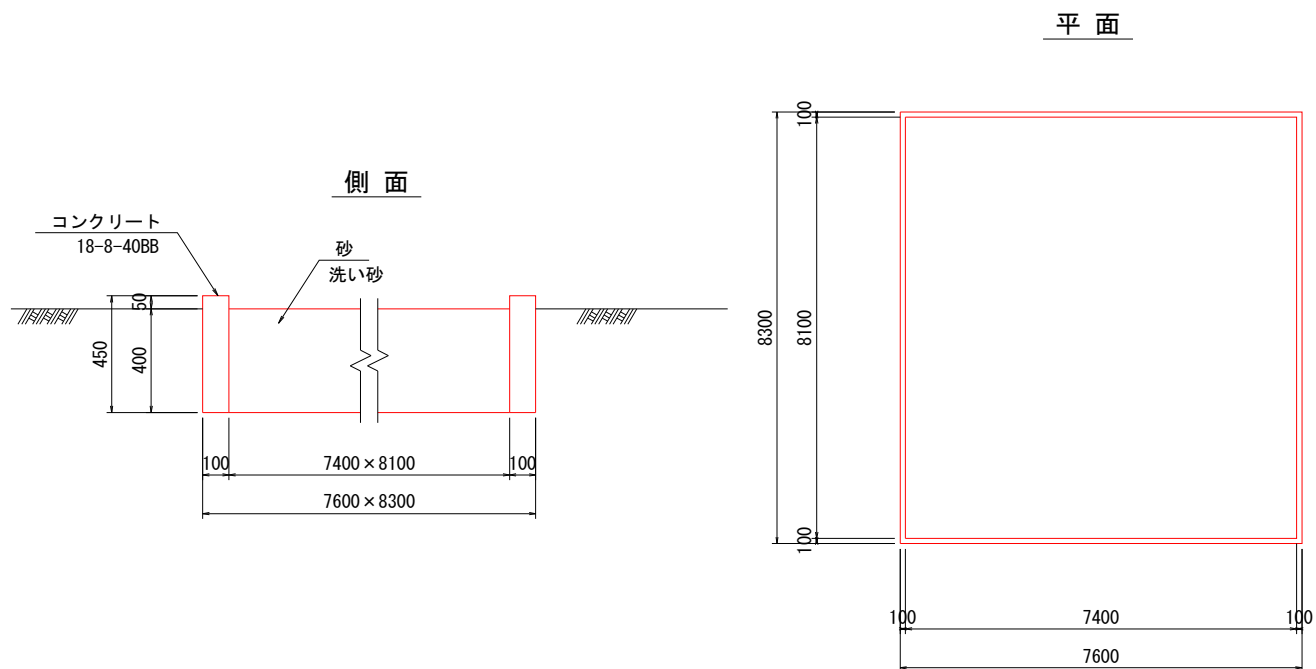
(1.0基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
砂 (洗い砂)	$V = 2.800 \times 4.700 \times 0.400 = 5.264$	m3	5.26
コンクリート (無筋コンクリート取壊し)	$V1 = 2.800 \times 0.100 \times 0.450 \times 2 = 0.252$ $V2 = 4.900 \times 0.100 \times 0.450 \times 2 = 0.441$ $\Sigma V = 0.693$	m3	別途計上

# 砂場(2)撤去工

(1.0基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
砂 (洗い砂)	$V = 7.400 \times 8.100 \times 0.400 = 23.976$	m <sup>3</sup>	23.98
コンクリート (無筋コンクリート取壊し)	$V1 = 8.100 \times 0.100 \times 0.450 \times 2 = 0.729$ $V2 = 7.600 \times 0.100 \times 0.450 \times 2 = 0.684$ $\Sigma V = 1.413$	m <sup>3</sup>	別途計上



土 工 計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
作業土工			
床堀 (小規模)	土工参考図より ジャンゲルジム $V = \{(0.30 \times 0.90 \times 0.90) - (0.20 \times 0.30 \times 0.30)\} \times 4$ $= 0.9$ ブランコ $V = \{(0.40 \times 0.90 \times 0.90) - (0.30 \times 0.30 \times 0.30)\} \times 6$ $= 1.8$ 滑り台 $V = \{(0.30 \times 1.00 \times 1.20) - (0.20 \times 0.40 \times 0.60)\} \times 2$ $= 0.6$ 鉄棒(1) $V = \{(0.50 \times 0.90 \times 1.10) - (0.40 \times 0.30 \times 0.50)\} \times 5$ $= 2.2$ 鉄棒(2) $V = \{(0.50 \times 0.90 \times 1.10) - (0.40 \times 0.30 \times 0.50)\} \times 11$ $= 4.8$ リングトンネル $V = (0.40 \times 1.10 \times 1.40 \times 2) - (0.30 \times 0.50 \times 0.80 \times 2)$ $+ (0.40 \times 1.57 \times 1.00 \times 2) - (0.30 \times 0.30 \times 0.40 \times 4)$ $= 2.1$ 登り棒 $V = \{(0.60 \times 1.20 \times 1.20) - (0.50 \times 0.60 \times 0.60)\} \times 4$ $+ \{(0.30 \times 0.80 \times 0.80) - (0.20 \times 0.20 \times 0.20)\} \times 24$ $= 7.2$ タイヤ(1) $V = \{(0.25 \times 1.10 \times 0.75) - (\pi/4 \times 0.50^2 \div 2 \times 0.15$ $- \pi/4 \times 0.30^2 \div 2 \times 0.15)\} \times 18$ $= 3.5$ タイヤ(2) $V = \{(0.40 \times 1.40 \times 0.90) - (\pi/4 \times 0.80^2 \div 2 \times 0.30$ $- \pi/4 \times 0.56^2 \div 2 \times 0.30)\} \times 9$ $= 4.2$		

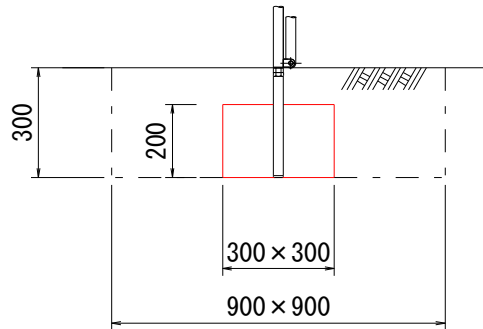
土 工 計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
	防砂フェンス $V = \{ (0.50 \times 1.10 \times 1.10) - (0.50 \times 0.50 \times 0.50) \} \times 17$ $= 8.2$		
	砂場(1) $V = (0.40 \times 3.60 \times 5.50) - (0.40 \times 3.00 \times 4.90)$ $= 2.0$		
	砂場(2) $V = (0.40 \times 8.20 \times 8.90) - (0.40 \times 7.60 \times 8.30)$ $= 4.0$		
	カーブミラー $V = (0.90 \times 1.10 \times 1.10) - (0.90 \times 0.50 \times 0.50)$ $= 0.9$		
	$\Sigma V = 42.4$		
		m <sup>3</sup>	40.0
	土工参考図より ジャングルジム $V = 0.30 \times 0.90 \times 0.90 \times 4$ $= 1.0$		
	ブランコ $V = 0.40 \times 0.90 \times 0.90 \times 6$ $= 1.9$		
	$\Sigma V = 2.9$		
		m <sup>3</sup>	3.0
埋戻 (小規模)	土工参考図より 滑り台 $V = 0.30 \times 1.00 \times 1.20 \times 2$ $= 0.7$		
	鉄棒(1) $V = 0.50 \times 0.90 \times 1.10 \times 5$ $= 2.5$		
	鉄棒(2) $V = 0.50 \times 0.90 \times 1.10 \times 11$ $= 5.4$		

土 工 計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
	リングトンネル $V=0.40 \times 1.10 \times 1.40 \times 2 + 0.40 \times 1.57 \times 1.00 \times 2$ $= 2.5$		
	登り棒 $V=0.60 \times 1.20 \times 1.20 \times 4 + 0.30 \times 0.80 \times 0.80 \times 24$ $= 8.1$		
	タイヤ(1) $V=0.25 \times 1.10 \times 0.75 \times 18$ $= 3.7$		
	タイヤ(2) $V=0.40 \times 1.40 \times 0.90 \times 9$ $= 4.5$		
	防砂フェンス $V=0.50 \times 1.10 \times 1.10 \times 17$ $= 10.3$		
	カーブミラー $V=0.90 \times 1.10 \times 1.10$ $= 1.1$		
	$\Sigma V = 38.8$		
		m <sup>3</sup>	40.0
埋戻 (小規模)	土工参考図より 砂場(1) $V=0.40 \times 3.60 \times 5.50$ $= 7.9$		
	砂場(2) $V=0.40 \times 8.20 \times 8.90$ $= 29.2$		
	$\Sigma V = 37.1$		
		m <sup>3</sup>	40.0
流 用 土 ( 土 砂 )	$V = (2.9 + 38.8 + 37.1) \div 0.9 = 42.4$ $= 45.2$	m <sup>3</sup>	50.0

## 土工数量参考図

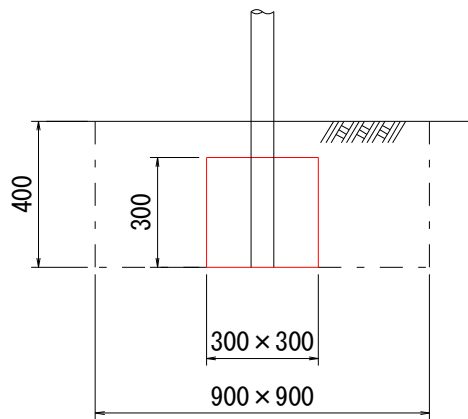
### ・ジャングルジム

N=4個



### ・ブランコ

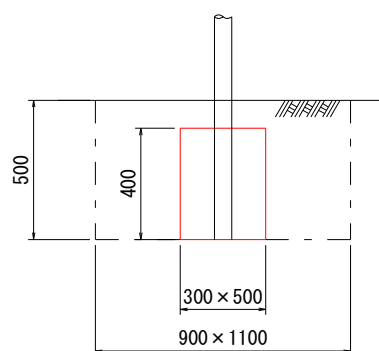
N=6個



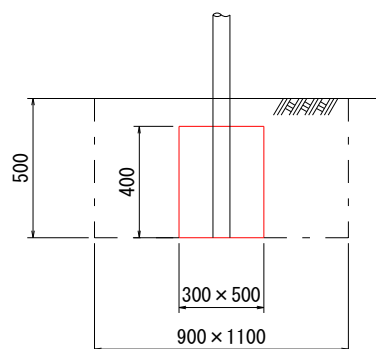
### ・滑り台



- 鉄棒(1)  
N=5個

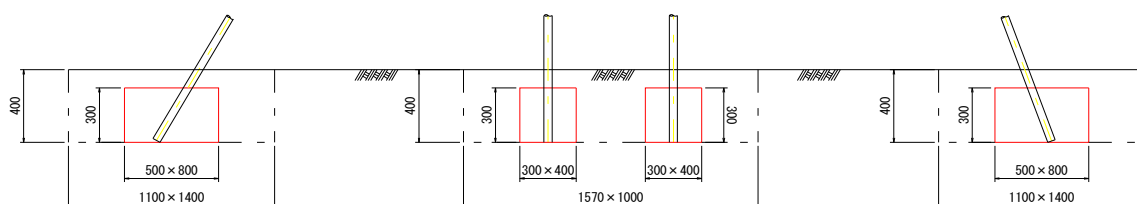


- 鉄棒(2)  
N=11個

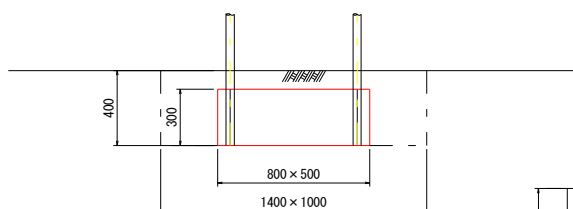


- リングトンネル

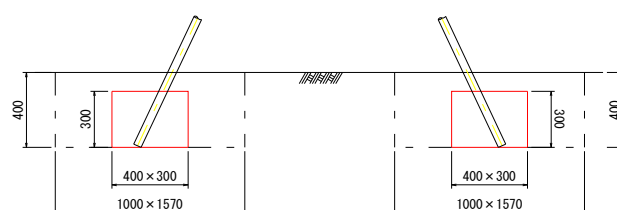
側面



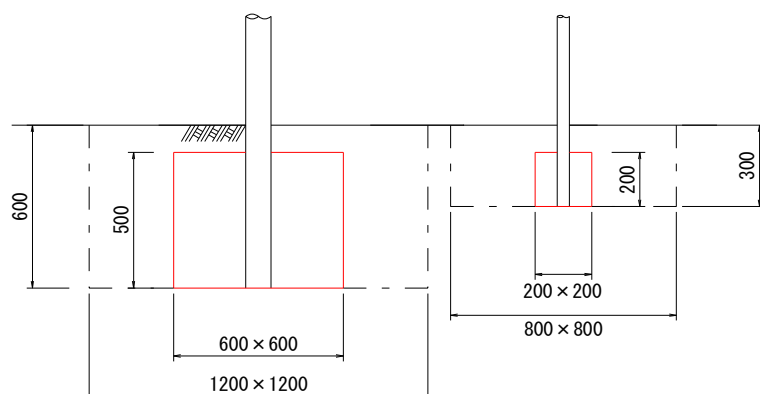
正面



正面

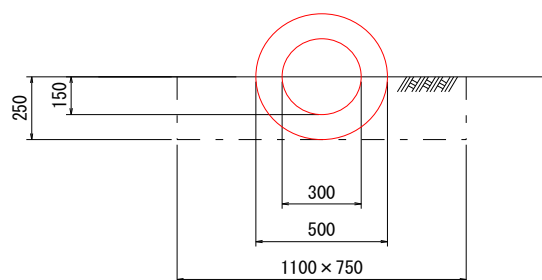


- ・ 登り棒  
N=(4+24) 個

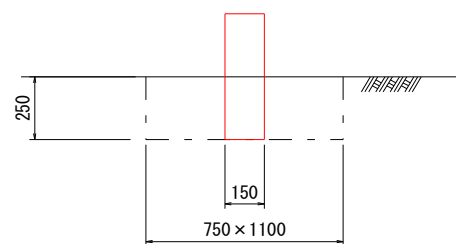


- ・ タイヤ(1)  
N=18個

側 面

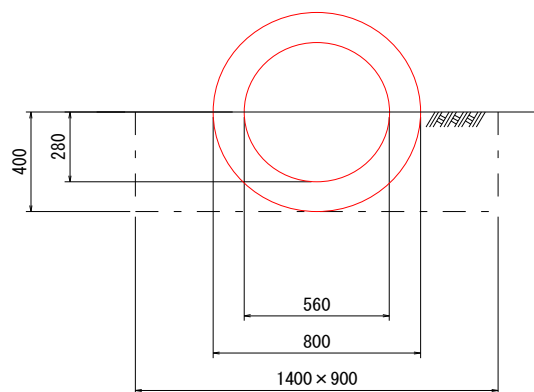


正 面

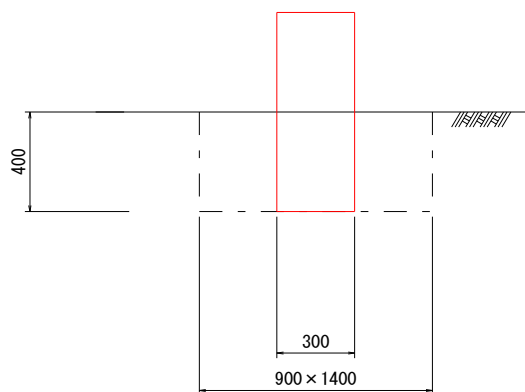


- ・ タイヤ(2)  
N=9個

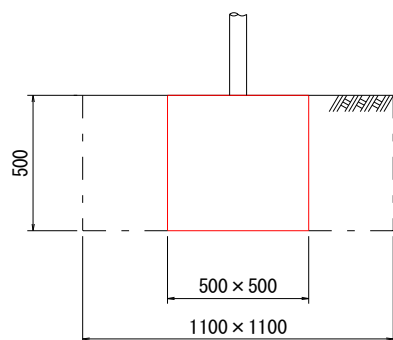
側 面



正 面

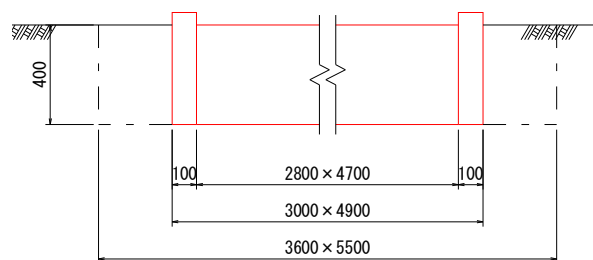


- ・防砂フェンス  
N=17個

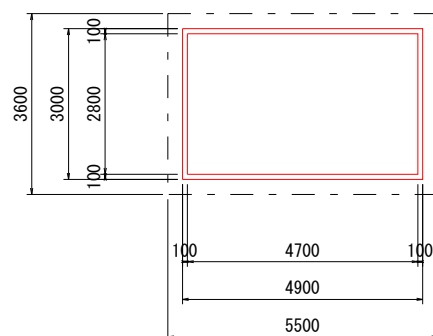


- ・砂場(1)

側面

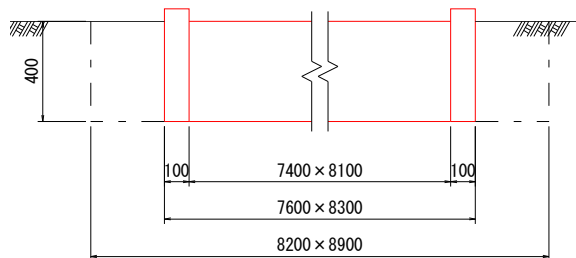


平面

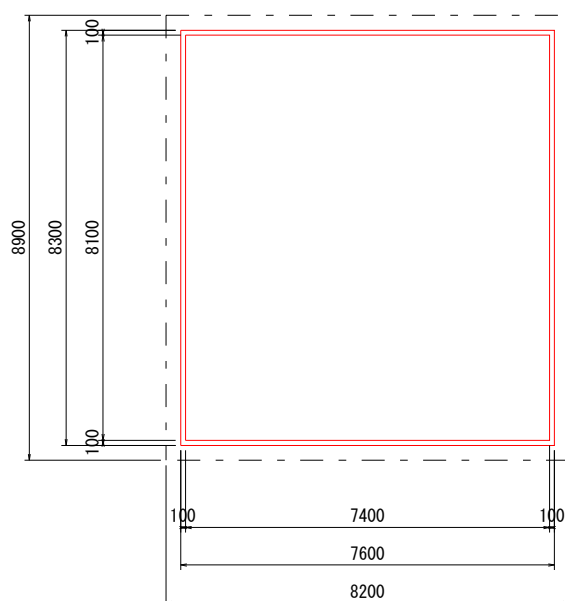


- ・砂場(2)

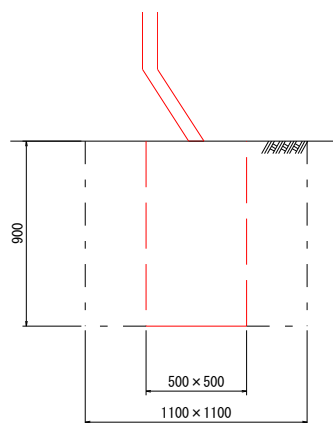
側面



平面



・カーブミラー





構造物取壊し工					(1式当り)	
名 称	計 算			単位	数 量	
立木撤去工 幹周20cm未満	N=	25.00	=	25.00	本	25
幹周30cm以上60cm未満	N=	20.00 + 2.00	=	22.00	本	22
幹周60cm以上90cm未満	N=	6.00 + 1.00	=	7.00	本	7
幹周90cm以上120cm未満	N=	9.00	=	9.00	本	9
幹周120cm以上150cm未満	N=	5.00 + 4.00	=	9.00	本	9
幹周150cm以上180cm未満	N=	2.00 + 4.00	=	6.00	本	6
幹周180cm以上210cm未満	N=	1.00 + 3.00	=	4.00	本	4
幹周210cm以上240cm未満	N=	1.00 + 1.00	=	2.00	本	2
幹周240cm以上270cm未満	N=	1.00	=	1.00	本	1
幹周330cm以上360cm未満	N=	1.00	=	1.00	本	1
運搬処理工 運搬処理 (幹・枝葉)	W=			48.62	m3	49
運搬処理 (根株)	W=			18.25	m3	18

## 伐採樹木 発生材処分量

番号	樹種	本数	樹高	幹周	幹直径
1	マツ	1	7.0	1.41	0.45
2		1	4.0	1.57	0.50
3		1	2.0	0.31	0.10
4		1	7.0	2.20	0.70
5	マツ	1	4.0	0.31	0.10
6		1	3.0	0.47	0.15
7		1	2.0	0.31	0.10
8		1	4.0	1.10	0.35
9		1	0.5	0.47	0.15
10	サクラ	1	2.0	1.57	0.50
11		1	5.0	1.10	0.35
12	マツ	1	7.0	1.88	0.60
13	サクラ	1	2.0	0.16	0.05
14		1	3.0	0.94	0.30
15		1	3.0	0.16	0.05
16	マツ	1	3.0	0.31	0.10
17		1	0.5	0.47	0.15
18	マツ	1	7.0	1.57	0.50
19		1	3.0	0.31	0.10
20		1	5.0	0.31	0.10
21		1	2.0	0.16	0.05
22		1	4.0	0.79	0.25
23		1	3.0	0.31	0.10
24		1	3.0	0.16	0.05
25	マツ	1	7.0	1.73	0.55
26	マツ	1	8.0	2.04	0.65
27	マツ	1	7.0	1.41	0.45
28	マツ	1	7.0	2.04	0.65
29		1	6.0	2.04	0.65
30		1	1.0	0.09	0.03
31		1	1.0	0.09	0.03
32		1	2.0	0.16	0.05
33		1	2.0	0.16	0.05
34		1	2.0	0.16	0.05
35		1	3.0	1.26	0.40
36		1	1.0	0.09	0.03
37		1	2.0	0.16	0.05
38	マツ	1	5.0	1.57	0.50
39		1	0.5	0.31	0.10
40		1	0.5	0.31	0.10
41	マツ	1	3.0	1.26	0.40
42		1	3.0	1.41	0.45
43	マツ	1	4.0	1.26	0.40
44		1	1.0	0.09	0.03
45		1	0.5	0.09	0.03
46		1	1.0	0.09	0.03
47		1	4.0	0.79	0.25
48	マツ	1	5.0	1.57	0.50
49		1	3.0	0.94	0.30
	小計	49			

## 伐採樹木 発生材処分量

[illegible]

幹周20未満

①伐開条件

立木本数	: N =	25	本	枝葉					
立木平均径	: $\phi$ =	0.05	m	$\phi$ =	0.01	m	枝数 n =	0.16	本/段
立木平均高	: H =	1.28	m	H =	0.28	m	段数 t =	0.32	段

胸高直径 : = 0.05 m

②対象木材数

木材数 = 25 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.05^2 \times 1.3$	=	0.003	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.01^2 \times 0.3 \times 0 \times 0$	=	0	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	0.003	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 25.0 本  $\times$  0.003 m<sup>3</sup>/本 = 0.08 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ	$V=0.9059 \phi^{1.7235}$	$\phi=1.4538d$
ヒノキ	$V=1.3849 \phi^{1.9017}$	$\phi=1.4610d$
マツ	$V=1.3933 \phi^{1.7603}$	$\phi=1.2603d$
広葉樹	$V=0.8093 \phi^{1.7089}$	$\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)       $\phi$  : 根元直径 (m)      d : 胸高直径 (m)

$V = 0.8093 \times 0.07^{1.7089} = 0.009$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 0.009  
d : 胸高直径 (m) = 0.05

根株処理量 V2 = 25.0 本  $\times$  0.009 m<sup>3</sup>/本 = 0.23 m<sup>3</sup>

番号	幹周	直径	高さ	枝葉径	枝長さ	枝数	段数
13	0.16	0.05	2.0	0	0.0	0	0
15	0.16	0.05	3.0	0	0.0	0	0
21	0.16	0.05	2.0	0	0.0	0	0
24	0.16	0.05	3.0	0	0.0	0	0
30	0.09	0.03	1.0	0.03	1.0	1	2
31	0.09	0.03	1.0	0	0.0	0	0
32	0.16	0.05	2.0	0.05	2.0	1	2
33	0.16	0.05	2.0	0	0.0	0	0
34	0.16	0.05	2.0	0.05	2.0	1	2
36	0.09	0.03	1.0	0	0.0	0	0
37	0.16	0.05	2.0	0	0.0	0	0
44	0.09	0.03	1.0	0	0.0	0	0
45	0.09	0.03	0.5	0	0.0	0	0
46	0.09	0.03	1.0	0	0.0	0	0
50	0.09	0.03	1.0	0	0.0	0	0
51	0.16	0.05	2.0	0	0.0	0	0
56	0.16	0.05	1.0	0	0.0	0	0
62	0.16	0.05	2.0	0	0.0	0	0
71	0.09	0.03	1.0	0	0.0	0	0
73	0.09	0.03	2.0	0	0.0	0	0
76	0.09	0.03	0.5	0	0.0	0	0
78	0.09	0.03	1.0	0	0.0	0	0
80	0.16	0.05	2.0	0	0.0	0	0
81	0.16	0.05	2.0	0.05	2.0	1	2
82	0.09	0.03	0.5	0	0.0	0	0

本数	平均幹周	平均直径	平均高さ	平均径	平均長さ	平均枝数	平均段数
25	0.13	0.05	1.28	0.01	0.28	0.16	0.32

幹周30以上60未満

①伐開条件

立木本数	:	N	=	20	本	枝葉					
立木平均径	:	$\phi$	=	0.12	m	$\phi$	=	0.03	m	枝数 n	= 0.85 本/段
立木平均高	:	H	=	2.74	m	H	=	0.83	m	段数 t	= 0.60 段

胸高直径 : = 0.12 m

②対象木材数

木材数 = 20 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.12^2 \times 2.7$	=	0.031	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.03^2 \times 0.8 \times 1 \times 1$	=	0	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	0.031	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 20.0 本  $\times$  0.031 m<sup>3</sup>/本 = 0.62 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ	$V=0.9059 \phi^{1.7235}$	$\phi=1.4538d$
ヒノキ	$V=1.3849 \phi^{1.9017}$	$\phi=1.4610d$
マツ	$V=1.3933 \phi^{1.7603}$	$\phi=1.2603d$
広葉樹	$V=0.8093 \phi^{1.7089}$	$\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)       $\phi$  : 根元直径 (m)      d : 胸高直径 (m)

$V = 0.8093 \times 0.16^{1.7089} = 0.035$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 0.035  
d : 胸高直径 (m) = 0.12

根株処理量 V2 = 20.0 本  $\times$  0.035 m<sup>3</sup>/本 = 0.70 m<sup>3</sup>

番号	幹周	直径	高さ	枝葉径	枝長さ	枝数	段数
3	0.31	0.10	2.0	0.05	0.5	2	1
6	0.47	0.15	3.0	0.05	2.0	1	1
7	0.31	0.10	2.0	0.03	1.0	4	1
9	0.47	0.15	0.5	0.00	0.0	0	0
17	0.47	0.15	0.5	0.00	0.0	0	0
19	0.31	0.10	3.0	0.05	2.0	1	1
20	0.31	0.10	5.0	0.05	2.0	1	3
23	0.31	0.10	3.0	0.05	1.0	1	1
39	0.31	0.10	0.5	0.00	0.0	0	0
40	0.31	0.10	0.5	0.00	0.0	0	0
53	0.47	0.15	2.0	0.10	2.0	1	1
58	0.31	0.10	4.0	0.00	0.0	0	0
60	0.31	0.10	4.0	0.05	3.0	1	1
61	0.31	0.10	3.0	0.05	1.0	4	1
69	0.31	0.10	3.0	0.00	0.0	0	0
70	0.31	0.10	3.0	0.00	0.0	0	0
72	0.47	0.15	3.0	0.15	2.0	1	1
84	0.47	0.15	5.0	0.00	0.0	0	0
85	0.47	0.15	5.0	0.00	0.0	0	0
86	0.31	0.10	3.0	0.00	0.0	0	0

本数	平均幹周	平均直径	平均高さ	平均径	平均長さ	平均枝数	平均段数
20	0.37	0.12	2.74	0.03	0.83	0.85	0.60

幹周30以上60未満(マツ)

①伐開条件

立木本数	: N =	2	本	枝葉				
立木平均径	: $\phi$ =	0.10	m	$\phi$ =	0.05	m	枝数 n =	1.00 本/段
立木平均高	: H =	3.50	m	H =	1.50	m	段数 t =	1.50 段

胸高直径 : = 0.10 m

②対象木材数

木材数 = 2 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.10^2 \times 3.5$	=	0.027	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.05^2 \times 1.5 \times 1 \times 2$	=	0.004	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	0.031	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 2.0 本  $\times$  0.031 m<sup>3</sup>/本 = 0.06 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ  $V=0.9059 \phi^{1.7235}$   $\phi=1.4538d$

ヒノキ  $V=1.3849 \phi^{1.9017}$   $\phi=1.4610d$

マツ  $V=1.3933 \phi^{1.7603}$   $\phi=1.2603d$

広葉樹  $V=0.8093 \phi^{1.7089}$   $\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)  $\phi$  : 根元直径 (m) d : 胸高直径 (m)

$V = 1.3933 \times 0.13^{1.7603} = 0.038$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 0.038

d : 胸高直径 (m) = 0.10

根株処理量 V2 = 2.0 本  $\times$  0.038 m<sup>3</sup>/本 = 0.08 m<sup>3</sup>





幹周60以上90未満

①伐開条件

立木本数	: N =	6	本	枝葉				
立木平均径	: $\phi$ =	0.23	m	$\phi$ =	0.11	m	枝数 n =	1.17 本/段
立木平均高	: H =	3.17	m	H =	1.67	m	段数 t =	1.50 段

胸高直径 : = 0.23 m

②対象木材数

木材数 = 6 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.23^2 \times 3.2$	=	0.133	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.11^2 \times 1.7 \times 1 \times 2$	=	0.028	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	0.161	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 6.0 本  $\times$  0.161 m<sup>3</sup>/本 = 0.97 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ	$V=0.9059 \phi^{1.7235}$	$\phi=1.4538d$
ヒノキ	$V=1.3849 \phi^{1.9017}$	$\phi=1.4610d$
マツ	$V=1.3933 \phi^{1.7603}$	$\phi=1.2603d$
広葉樹	$V=0.8093 \phi^{1.7089}$	$\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)       $\phi$  : 根元直径 (m)      d : 胸高直径 (m)

$V = 0.8093 \times 0.31^{1.7089} = 0.109$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 0.109  
d : 胸高直径 (m) = 0.23

根株処理量 V2 = 6.0 本  $\times$  0.109 m<sup>3</sup>/本 = 0.65 m<sup>3</sup>



幹周60以上90未満(マツ)

①伐開条件

立木本数	: N =	1	本	枝葉				
立木平均径	: $\phi$ =	0.20	m	$\phi$ =	0.10	m	枝数 n =	1.00 本/段
立木平均高	: H =	2.99	m	H =	1.00	m	段数 t =	1.00 段

胸高直径 : = 0.20 m

②対象木材数

木材数 = 1 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.20^2 \times 3.0$	=	0.094	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.10^2 \times 1.0 \times 1 \times 1$	=	0.008	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	0.102	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 1.0 本  $\times$  0.102 m<sup>3</sup>/本 = 0.10 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ  $V=0.9059 \phi^{1.7235}$   $\phi=1.4538d$

ヒノキ  $V=1.3849 \phi^{1.9017}$   $\phi=1.4610d$

マツ  $V=1.3933 \phi^{1.7603}$   $\phi=1.2603d$

広葉樹  $V=0.8093 \phi^{1.7089}$   $\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)  $\phi$  : 根元直径 (m) d : 胸高直径 (m)

$V = 1.3933 \times 0.25^{1.7603} = 0.121$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 0.121

d : 胸高直径 (m) = 0.20

根株処理量 V2 = 1.0 本  $\times$  0.121 m<sup>3</sup>/本 = 0.12 m<sup>3</sup>



幹周90以上120未満

①伐開条件

立木本数	: N =	9	本	枝葉				
立木平均径	: $\phi$ =	0.32	m	$\phi$ =	0.16	m	枝数 n =	1.11 本/段
立木平均高	: H =	3.20	m	H =	1.89	m	段数 t =	1.44 段

胸高直径 : = 0.32 m

②対象木材数

木材数 = 9 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.32^2 \times 3.2$	=	0.257	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.16^2 \times 1.9 \times 1 \times 1$	=	0.061	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	0.318	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 9.0 本  $\times$  0.318 m<sup>3</sup>/本 = 2.86 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ  $V=0.9059 \phi^{1.7235}$   $\phi=1.4538d$

ヒノキ  $V=1.3849 \phi^{1.9017}$   $\phi=1.4610d$

マツ  $V=1.3933 \phi^{1.7603}$   $\phi=1.2603d$

広葉樹  $V=0.8093 \phi^{1.7089}$   $\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)  $\phi$  : 根元直径 (m) d : 胸高直径 (m)

$V = 0.8093 \times 0.32^{1.7089} = 0.191$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 0.191

d : 胸高直径 (m) = 0.32

根株処理量 V2 = 9.0 本  $\times$  0.191 m<sup>3</sup>/本 = 1.72 m<sup>3</sup>

本数	平均幹周	平均直径	平均高さ	平均径	平均長さ	平均枝数	平均段数
9	0.98	0.32	3.20	0.16	1.89	1.11	1.44

幹周120以上150未満

①伐開条件

立木本数	: N =	5	本	枝葉				
立木平均径	: $\phi$ =	0.42	m	$\phi$ =	0.11	m	枝数 n =	1.00 本/段
立木平均高	: H =	3.01	m	H =	1.40	m	段数 t =	1.60 段

胸高直径 : = 0.42 m

②対象木材数

木材数 = 5 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.42^2 \times 3.0$	=	0.416	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.11^2 \times 1.4 \times 1 \times 2$	=	0.021	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	0.437	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 5.0 本  $\times$  0.437 m<sup>3</sup>/本 = 2.19 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ  $V=0.9059 \phi^{1.7235}$   $\phi=1.4538d$

ヒノキ  $V=1.3849 \phi^{1.9017}$   $\phi=1.4610d$

マツ  $V=1.3933 \phi^{1.7603}$   $\phi=1.2603d$

広葉樹  $V=0.8093 \phi^{1.7089}$   $\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)  $\phi$  : 根元直径 (m) d : 胸高直径 (m)

$V = 0.8093 \times 0.56^{1.7089} = 0.3$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 0.3  
d : 胸高直径 (m) = 0.42

根株処理量 V2 = 5.0 本  $\times$  0.300 m<sup>3</sup>/本 = 1.50 m<sup>3</sup>





幹周120以上150未満(マツ)

①伐開条件

立木本数	: N =	4	本	枝葉				
立木平均径	: $\phi$ =	0.43	m	$\phi$ =	0.15	m	枝数 n =	1.25 本/段
立木平均高	: H =	5.35	m	H =	2.13	m	段数 t =	2.25 段

胸高直径 : = 0.43 m

②対象木材数

木材数 = 4 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.43^2 \times 5.4$	=	0.784	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.15^2 \times 2.1 \times 1 \times 2$	=	0.104	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	0.888	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 4.0 本  $\times$  0.888 m<sup>3</sup>/本 = 3.55 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ  $V=0.9059 \phi^{1.7235}$   $\phi=1.4538d$

ヒノキ  $V=1.3849 \phi^{1.9017}$   $\phi=1.4610d$

マツ  $V=1.3933 \phi^{1.7603}$   $\phi=1.2603d$

広葉樹  $V=0.8093 \phi^{1.7089}$   $\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)  $\phi$  : 根元直径 (m) d : 胸高直径 (m)

$V = 1.3933 \times 0.54^{1.7603} = 0.471$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 0.471

d : 胸高直径 (m) = 0.43

根株処理量 V2 = 4.0 本  $\times$  0.471 m<sup>3</sup>/本 = 1.88 m<sup>3</sup>



幹周150以上180未満

①伐開条件

立木本数	:	N	=	2	本	枝葉					
立木平均径	:	$\phi$	=	0.50	m	$\phi$	=	0.08	m	枝数 n	= 1.00 本/段
立木平均高	:	H	=	3.00	m	H	=	1.00	m	段数 t	= 2.00 段

胸高直径 : = 0.50 m

②対象木材数

木材数 = 2 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.50^2 \times 3.0$	=	0.589	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.08^2 \times 1.0 \times 1 \times 2$	=	0.01	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	0.599	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 2.0 本  $\times$  0.599 m<sup>3</sup>/本 = 1.20 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ  $V=0.9059 \phi^{1.7235}$   $\phi=1.4538d$

ヒノキ  $V=1.3849 \phi^{1.9017}$   $\phi=1.4610d$

マツ  $V=1.3933 \phi^{1.7603}$   $\phi=1.2603d$

広葉樹  $V=0.8093 \phi^{1.7089}$   $\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)  $\phi$  : 根元直径 (m) d : 胸高直径 (m)

$V = 0.8093 \times 0.67^{1.7089} = 0.408$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 0.408

d : 胸高直径 (m) = 0.50

根株処理量 V2 = 2.0 本  $\times$  0.408 m<sup>3</sup>/本 = 0.82 m<sup>3</sup>



幹周150以上180未満(マツ)

①伐開条件

立木本数	: N =	4	本	枝葉				
立木平均径	: $\phi$ =	0.52	m	$\phi$ =	0.21	m	枝数 n =	1.50 本/段
立木平均高	: H =	5.89	m	H =	2.00	m	段数 t =	3.25 段

胸高直径 : = 0.52 m

②対象木材数

木材数 = 4 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.52^2 \times 5.9$	=	1.253	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.21^2 \times 2.0 \times 2 \times 3$	=	0.338	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	1.591	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 4.0 本  $\times$  1.591 m<sup>3</sup>/本 = 6.36 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ  $V=0.9059 \phi^{1.7235}$   $\phi=1.4538d$

ヒノキ  $V=1.3849 \phi^{1.9017}$   $\phi=1.4610d$

マツ  $V=1.3933 \phi^{1.7603}$   $\phi=1.2603d$

広葉樹  $V=0.8093 \phi^{1.7089}$   $\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)  $\phi$  : 根元直径 (m) d : 胸高直径 (m)

$V = 1.3933 \times 0.66^{1.7603} = 0.67$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 0.67

d : 胸高直径 (m) = 0.52

根株処理量 V2 = 4.0 本  $\times$  0.670 m<sup>3</sup>/本 = 2.68 m<sup>3</sup>



幹周180以上210未満

①伐開条件

立木本数	:	N =	1	本	枝葉					
立木平均径	:	$\phi$ =	0.65	m	$\phi$ =	0.30	m	枝数 n =	3.00	本/段
立木平均高	:	H =	6.00	m	H =	3.00	m	段数 t =	1.00	段

胸高直径 : = 0.65 m

②対象木材数

木材数 = 1 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.65^2 \times 6.0$	=	1.991	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.30^2 \times 3.0 \times 3 \times 1$	=	0.636	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	2.627	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 1.0 本  $\times$  2.627 m<sup>3</sup>/本 = 2.63 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ  $V=0.9059 \phi^{1.7235}$   $\phi=1.4538d$

ヒノキ  $V=1.3849 \phi^{1.9017}$   $\phi=1.4610d$

マツ  $V=1.3933 \phi^{1.7603}$   $\phi=1.2603d$

広葉樹  $V=0.8093 \phi^{1.7089}$   $\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)  $\phi$  : 根元直径 (m) d : 胸高直径 (m)

$V = 0.8093 \times 0.87^{1.7089} = 0.638$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 0.638

d : 胸高直径 (m) = 0.65

根株処理量 V2 = 1.0 本  $\times$  0.638 m<sup>3</sup>/本 = 0.64 m<sup>3</sup>





幹周180以上210未満(マツ)

①伐開条件

立木本数	: N =	3	本	枝葉				
立木平均径	: $\phi$ =	0.63	m	$\phi$ =	0.27	m	枝数 n =	1.67 本/段
立木平均高	: H =	7.44	m	H =	2.83	m	段数 t =	3.33 段

胸高直径 : = 0.63 m

②対象木材数

木材数 = 3 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.63^2 \times 7.4$	=	2.307	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.27^2 \times 2.8 \times 2 \times 3$	=	0.892	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	3.199	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 3.0 本  $\times$  3.199 m<sup>3</sup>/本 = 9.60 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ  $V=0.9059 \phi^{1.7235}$   $\phi=1.4538d$

ヒノキ  $V=1.3849 \phi^{1.9017}$   $\phi=1.4610d$

マツ  $V=1.3933 \phi^{1.7603}$   $\phi=1.2603d$

広葉樹  $V=0.8093 \phi^{1.7089}$   $\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)  $\phi$  : 根元直径 (m) d : 胸高直径 (m)

$V = 1.3933 \times 0.79^{1.7603} = 0.92$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 0.92

d : 胸高直径 (m) = 0.63

根株処理量 V2 = 3.0 本  $\times$  0.920 m<sup>3</sup>/本 = 2.76 m<sup>3</sup>



幹周210以上240未満

①伐開条件

立木本数	:	N	=	1	本	枝葉					
立木平均径	:	$\phi$	=	0.70	m	$\phi$	=	0.30	m	枝数 n	= 1.00 本/段
立木平均高	:	H	=	7.00	m	H	=	4.00	m	段数 t	= 3.00 段

胸高直径 : = 0.70 m

②対象木材数

木材数 = 1 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.70^2 \times 7.0$	=	2.694	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.30^2 \times 4.0 \times 1 \times 3$	=	0.848	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	3.542	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 1.0 本  $\times$  3.542 m<sup>3</sup>/本 = 3.54 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ	$V=0.9059 \phi^{1.7235}$	$\phi=1.4538d$
ヒノキ	$V=1.3849 \phi^{1.9017}$	$\phi=1.4610d$
マツ	$V=1.3933 \phi^{1.7603}$	$\phi=1.2603d$
広葉樹	$V=0.8093 \phi^{1.7089}$	$\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)       $\phi$  : 根元直径 (m)      d : 胸高直径 (m)

$V = 0.8093 \times 0.94^{1.7089} = 0.728$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 0.728  
d : 胸高直径 (m) = 0.70

根株処理量 V2 = 1.0 本  $\times$  0.728 m<sup>3</sup>/本 = 0.73 m<sup>3</sup>



幹周210以上240未満(マツ)

①伐開条件

立木本数	: N =	1	本	枝葉				
立木平均径	: $\phi$ =	0.75	m	$\phi$ =	0.20	m	枝数 n =	2.00 本/段
立木平均高	: H =	5.00	m	H =	2.00	m	段数 t =	4.00 段

胸高直径 : = 0.75 m

②対象木材数

木材数 = 1 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.75^2 \times 5.0$	=	2.209	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.20^2 \times 2.0 \times 2 \times 4$	=	0.503	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	2.712	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 1.0 本  $\times$  2.712 m<sup>3</sup>/本 = 2.71 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ  $V=0.9059 \phi^{1.7235}$   $\phi=1.4538d$

ヒノキ  $V=1.3849 \phi^{1.9017}$   $\phi=1.4610d$

マツ  $V=1.3933 \phi^{1.7603}$   $\phi=1.2603d$

広葉樹  $V=0.8093 \phi^{1.7089}$   $\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)  $\phi$  : 根元直径 (m) d : 胸高直径 (m)

$V = 1.3933 \times 0.95^{1.7603} = 1.273$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 1.273

d : 胸高直径 (m) = 0.75

根株処理量 V2 = 1.0 本  $\times$  1.273 m<sup>3</sup>/本 = 1.27 m<sup>3</sup>



幹周240以上270未満

①伐開条件

立木本数	:	N	=	1	本	枝葉					
立木平均径	:	$\phi$	=	0.80	m	$\phi$	=	0.70	m	枝数 n	= 1.00 本/段
立木平均高	:	H	=	5.00	m	H	=	5.00	m	段数 t	= 1.00 段

胸高直径 : = 0.80 m

②対象木材数

木材数 = 1 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 0.80^2 \times 5.0$	=	2.513	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.70^2 \times 5.0 \times 1 \times 1$	=	1.924	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	4.437	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 1.0 本  $\times$  4.437 m<sup>3</sup>/本 = 4.44 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ	$V=0.9059 \phi^{1.7235}$	$\phi=1.4538d$
ヒノキ	$V=1.3849 \phi^{1.9017}$	$\phi=1.4610d$
マツ	$V=1.3933 \phi^{1.7603}$	$\phi=1.2603d$
広葉樹	$V=0.8093 \phi^{1.7089}$	$\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)       $\phi$  : 根元直径 (m)      d : 胸高直径 (m)

$V = 0.8093 \times 1.07^{1.7089} = 0.908$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 0.908  
d : 胸高直径 (m) = 0.80

根株処理量 V2 = 1.0 本  $\times$  0.908 m<sup>3</sup>/本 = 0.91 m<sup>3</sup>





幹周330以上360未満

①伐開条件

立木本数	: N =	1	本	枝葉					
立木平均径	: $\phi$ =	1.10	m	$\phi$ =	0.40	m	枝数 n =	2.00	本/段
立木平均高	: H =	6.00	m	H =	4.00	m	段数 t =	2.00	段

胸高直径 : = 1.10 m

②対象木材数

木材数 = 1 本

③幹・枝葉材積

処理量

幹	=	$\pi \div 4 \times 1.10^2 \times 6.0$	=	5.702	m <sup>3</sup> /本
枝葉	=	$\pi \div 4 \times 0.40^2 \times 4.0 \times 2 \times 2$	=	2.011	m <sup>3</sup> /本
計	=		=	7.713	m <sup>3</sup> /本

幹・枝葉処理量 V1 = 1.0 本  $\times$  7.713 m<sup>3</sup>/本 = 7.71 m<sup>3</sup>

④根株材積

切口径0.5m以下、株高1.0m以下の根株について、実材積の算出に用いる算定式を参考として示す。

スギ	$V=0.9059 \phi^{1.7235}$	$\phi=1.4538d$
ヒノキ	$V=1.3849 \phi^{1.9017}$	$\phi=1.4610d$
マツ	$V=1.3933 \phi^{1.7603}$	$\phi=1.2603d$
広葉樹	$V=0.8093 \phi^{1.7089}$	$\phi=1.3383d$

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>)       $\phi$  : 根元直径 (m)      d : 胸高直径 (m)

$V = 0.8093 \times 1.47^{1.7089} = 1.563$  m<sup>3</sup>/本

V : 根株材積 (m<sup>3</sup>/本) = 1.563  
d : 胸高直径 (m) = 1.10

根株処理量 V2 = 1.0 本  $\times$  1.563 m<sup>3</sup>/本 = 1.56 m<sup>3</sup>



廃棄物処理量

	幹・枝葉材積		根株材積		摘 要
	m3		m3		
幹周20未満	0.08		0.23		
幹周30以上60未満	0.62		0.70		
幹周30以上60未満(マツ)	0.06		0.08		
幹周60以上90未満	0.97		0.65		
幹周60以上90未満(マツ)	0.10		0.12		
幹周90以上120未満	2.86		1.72		
幹周120以上150未満	2.19		1.50		
幹周120以上150未満(マツ)	3.55		1.88		
幹周150以上180未満	1.20		0.82		
幹周150以上180未満(マツ)	6.36		2.68		
幹周180以上210未満	2.63		0.64		
幹周180以上210未満(マツ)	9.60		2.76		
幹周210以上240未満	3.54		0.73		
幹周210以上240未満(マツ)	2.71		1.27		
幹周240以上270未満	4.44		0.91		
幹周330以上360未満	7.71		1.56		
合 計	48.62		18.25		

## 9. 付属物復旧工数量計算書

## 付 属 物 復 旧 工 数 量 集 計 表

1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
防犯灯復旧工				
	防犯灯復旧工		基	3
カーブミラー復旧工				
	カーブミラー復旧工		基	1
標識復旧工				
	標識復旧工		基	1
遊具復旧工				
	ジャングルジム復旧工		基	1
	ブランコ復旧工		基	1
	滑り台復旧工		基	1
	鉄棒(1)復旧工		基	1
	鉄棒(2)復旧工		基	1
	リングトンネル復旧工		基	1
	登り棒復旧工		基	1
	タイヤ復旧工		式	1
	砂場復旧工		基	1



# 構 造 物 復 旧 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
防犯灯復旧工	右	付近 NO. 2 +13. 600		1. 00	
	右	付近 NO. 4 +4. 100		1. 00	
	右	付近 NO. 5 +9. 280		1. 00	
			計	3. 00	基
カーブミラー復旧工	右	付近 NO. 6 +11. 200		1. 00	
			計	1. 00	基
標識復旧工	右	付近 NO. 8 +6. 700		1. 00	
			計	1. 00	基
ジャングルジム復旧工		NO. 7 +9. 800	NO. 7 +12. 300	1. 00	
			計	1. 00	基
ブランコ復旧工		NO. 6 +15. 700	NO. 7 +8. 000	1. 00	
			計	1. 00	基
滑り台復旧工		NO. 0 +0. 400	NO. 0 +5. 400	1. 00	
			計	1. 00	基
鉄棒(1)復旧工		NO. 0 +12. 100	NO. 0 +19. 800	1. 00	
			計	1. 00	基
鉄棒(2)復旧工		NO. 5 +5. 500	NO. 6 +3. 500	1. 00	
			計	1. 00	基

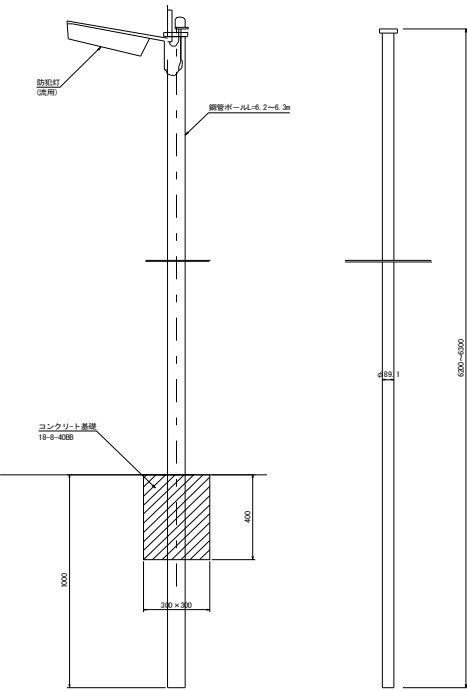


# 構 造 物 復 旧 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
リングトンネル復旧工		NO. 3 +6. 600	NO. 3 +12. 500	1. 00	
			計	1. 00	基
登り棒復旧工		NO. 1 +3. 400	NO. 1 +9. 500	1. 00	
			計	1. 00	基
タイヤ(1)復旧工		NO. 3 +16. 700	NO. 4 +2. 900	1. 00	
			計	1. 00	式
砂場復旧工		NO. 6 +6. 600	NO. 6 +11. 500	1. 00	
			計	1. 00	基

# 防犯灯復旧工

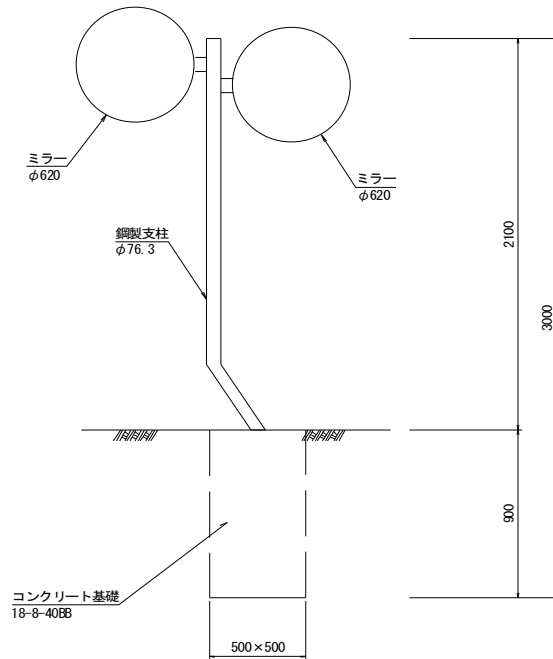
(1.0基当り)



名 称	計	算	単位	数 量
鋼製ポール (φ 89.1)	NAタウンポール6.3 相当品 N=	= 1.000	本	1.00
コンクリート (18-8-40BB)	V1= 0.300 × 0.300 × 0.400 (控除分) V2= $\pi/4 \times 0.0891^2 \times 0.400$	= 0.036 = -0.002 Σ= 0.034	m3	0.03
同上型枠	A= 0.300 × 0.400 × 4	= 0.480 Σ= 0.480	m2	0.48
防犯灯 (既設流用)	N=	= 1.000	個	1.00

# カーブミラー復旧工

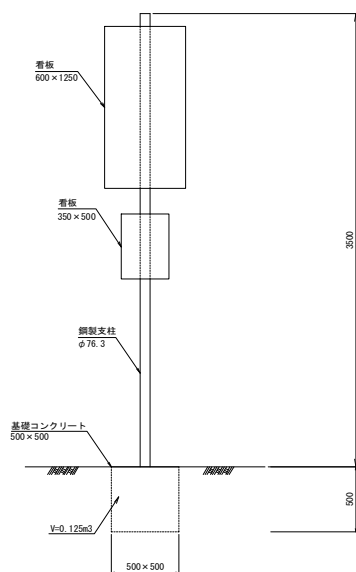
(1.0基当り)



名 称	計	算	単位	数 量
鋼製支柱 (φ 76.3 L=3.0m)	支柱流用 N=	= 1.000	本	1.00
コンクリート基礎 (18-8-40BB)	V1= 0.500 × 0.500 × 0.900 (控除分) V2= $\pi/4 \times 0.0763^2 \times 0.900$	= 0.225 = Σ= 0.221	m3	0.22
同上型枠	A= 0.500 × 0.900 × 4	= 1.800 Σ= 1.800	m2	1.80
ミラー (φ 620, 既設流用)	N=	= 2.000	個	2.00

# 標識復旧工

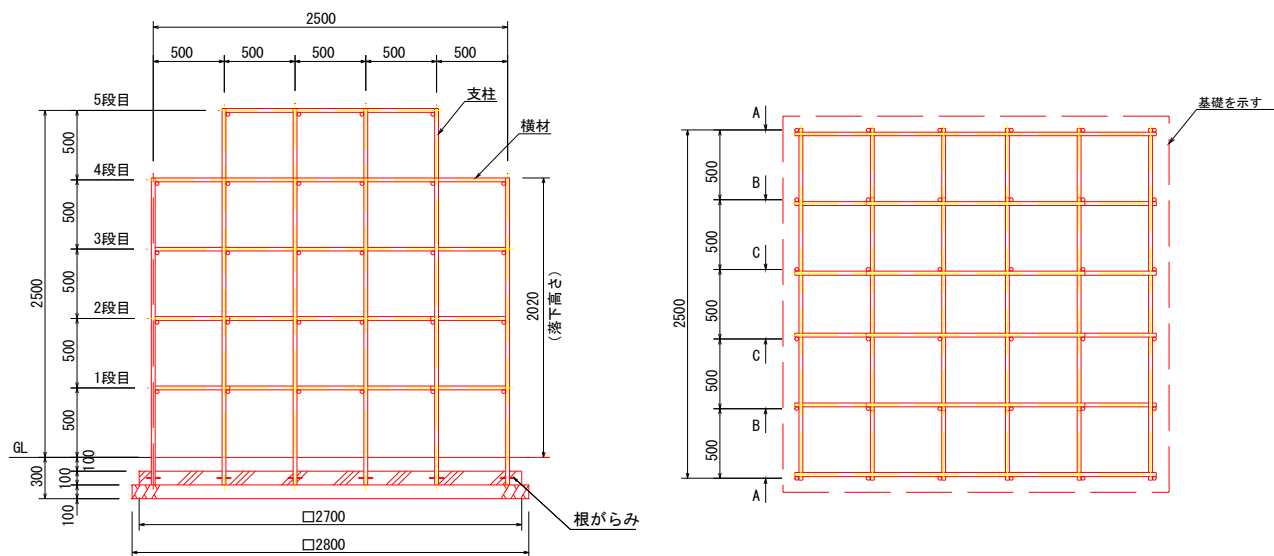
(1.0基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
鋼製支柱 (φ 76.3 L=4.0m)	支柱流用 N=	= 1.000 本	1.00
標識 (600×1250)	流用 N=	= 1.000 枚	1.00
標識 (350×500)	流用 N=	= 1.000 枚	1.00
基礎コンクリート (18-8-40BB)	$V1 = 0.500 \times 0.500 \times 0.500$ (控除分) $V2 = \pi/4 \times 0.0763^2 \times 0.500$ $\Sigma = 0.123$	= 0.125 = -0.002 Σ = 0.123 m3	0.12
同上型枠	$A = 0.500 \times 0.500 \times 4$ $\Sigma = 1.000$	= 1.000 Σ = 1.000 m2	1.00

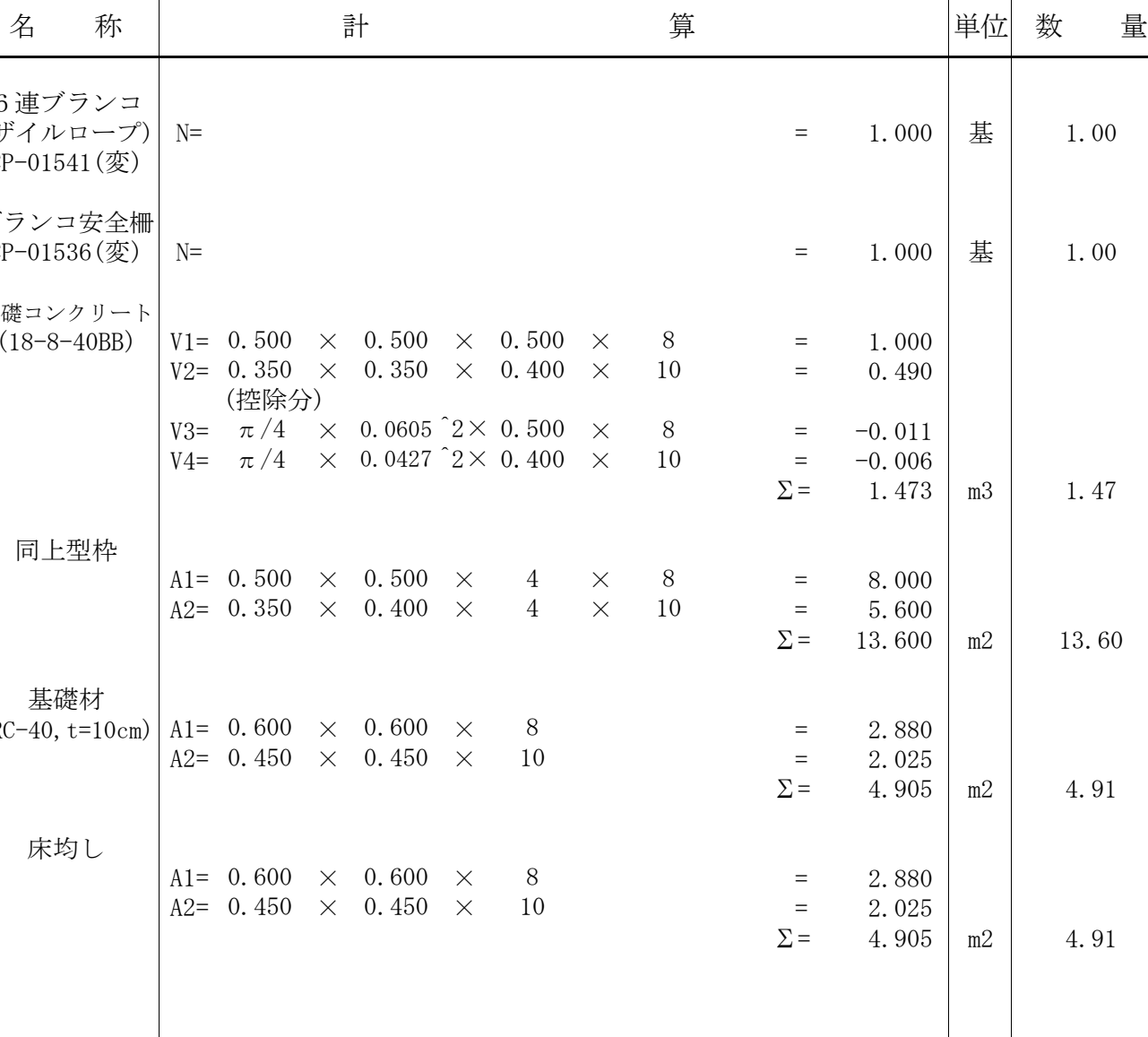
# ジャングルジム復旧工

(1.0基当り)



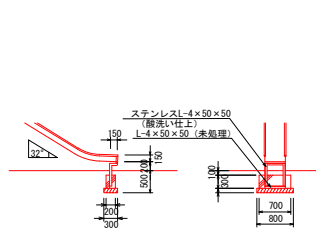
名 称	計	算	単位	数 量
スクエアジャングルジム CP-10206	N=	= 1.000	基	1.00
基礎コンクリート (18-8-40BB)	V1= 2.700 × 2.700 × 0.100 (控除分) V2= $\pi/4 \times 0.0272^2 \times 0.100 \times 36$	= 0.729 = -0.002 Σ= 0.727	m3	0.73
同上型枠	A= 2.700 × 0.100 × 4	= 1.080 Σ= 1.080	m2	1.08
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 2.800 × 2.800	= 7.840	m2	7.84
床均し	A= 2.800 × 2.800	= 7.840	m2	7.84

(1.0基当り)

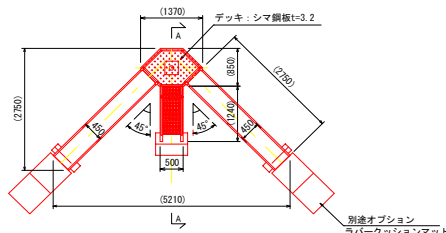


# 滑り台復旧工

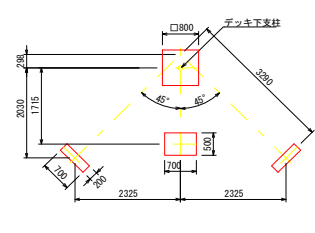
(1.0基当り)



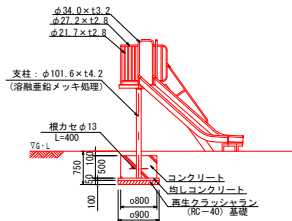
滑降部詳細図



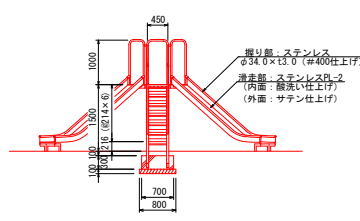
平面図



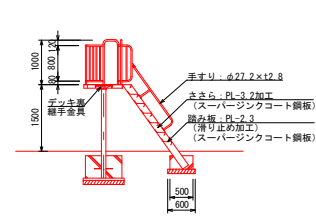
基礎伏図



側面図



正面図

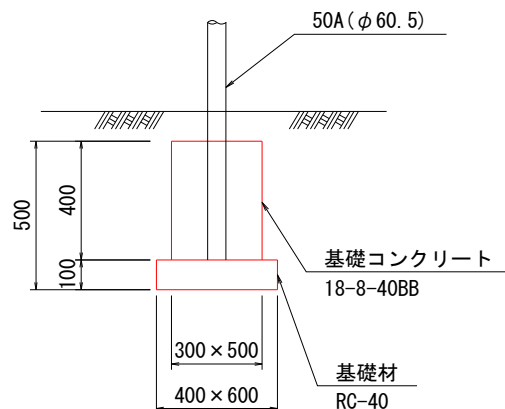


A-A断面図

名 称	計	算	単位	数	量
2方向すべり台 AM-2151	N=	= 1.000	基	1.00	
基礎コンクリート (18-8-40BB)	V1= 0.800 × 0.800 × 0.500 V2= 0.700 × 0.500 × 0.300 V3= 0.200 × 0.700 × 0.300 × 2 (控除分) V4= $\pi/4 \times 0.1016^2 \times 0.500$	= 0.320 = 0.105 = 0.084 = -0.004 Σ= 0.505	m3	0.51	
同上型枠	A1= 0.800 × 0.500 × 4 A2= ( 0.700 + 0.500 ) × 0.300 × 2 A3= ( 0.200 + 0.700 ) × 0.300 × 2 × 2	= 1.600 = 0.720 = 1.080 Σ= 3.400	m2	3.40	
均しコンクリート (18-8-25BB)	V= 0.900 × 0.900 × 0.050	= 0.041	m3	0.04	
同上型枠	A= 0.900 × 0.050 × 4	= 0.180	m2	0.18	
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A1= 0.900 × 0.900 A2= 0.800 × 0.600 A3= 0.300 × 0.800 × 2	= 0.810 = 0.480 = 0.480 Σ= 1.770	m2	1.77	
床均し	A1= 0.900 × 0.900 A2= 0.800 × 0.600 A3= 0.300 × 0.800 × 2	= 0.810 = 0.480 = 0.480 Σ= 1.770	m2	1.77	

# 鉄棒(1)復旧工

(1.0基当り)

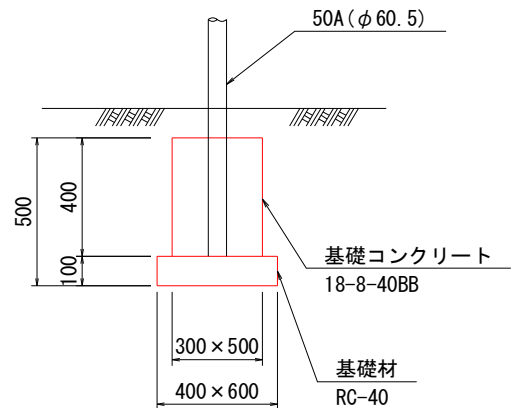


名 称	計	算	単位	数 量
鉄棒 (既設流用)	N=	= 1.000	基	1.00
基礎コンクリート (18-8-40BB)	V1= 0.400 × 0.300 × 0.500 × 5 (控除分)	= 0.300		
	V2= $\pi/4 \times 0.0605^2 \times 0.400 \times 5$	= -0.006		
	$\Sigma =$	0.294	m3	0.29
同上型枠	A1= 0.400 × 0.300 × 2 × 5	= 1.200		
	A2= 0.400 × 0.500 × 2 × 5	= 2.000		
	$\Sigma A =$	3.200	m2	3.20
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.400 × 0.600 × 5	= 1.200	m2	1.20
床均し	A= 0.400 × 0.600 × 5	= 1.200	m2	1.20



# 鉄棒(2)復旧工

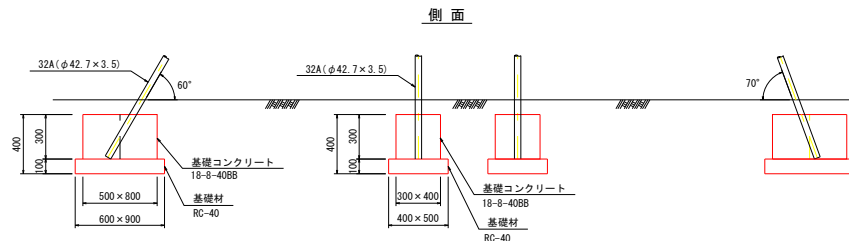
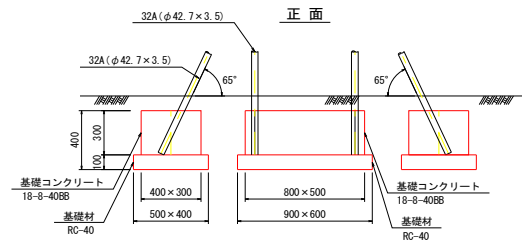
(1.0基当り)



名 称	計 算			単位	数 量
鉄棒 (既設流用)	N=	=	1.000	基	1.00
基礎コンクリート (18-8-40BB)	V1= 0.400 × 0.300 × 0.500 × 11 (控除分)	=	0.660	m3	0.65
	V2= $\pi/4 \times 0.0605^2 \times 0.400 \times 11$	=	-0.013		
	$\Sigma =$		0.647		
同上型枠	A1= 0.400 × 0.300 × 2 × 11 A2= 0.400 × 0.500 × 2 × 11	= =	2.640 4.400	m2	7.04
	$\Sigma A =$		7.040		
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.400 × 0.600 × 11	=	2.640	m2	2.64
床均し	A= 0.400 × 0.600 × 11	=	2.640	m2	2.64

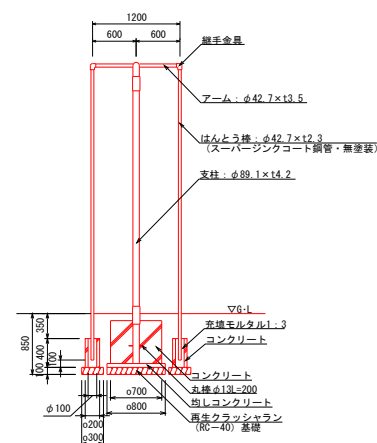
# リングトンネル復旧工

(1.0基当り)



名 称	計	算	単位	数	量
リングトンネル (既設流用)	N=	= 1.000	基	1.00	
基礎コンクリート (18-8-40BB)	V1= 0.300 × 0.500 × 0.800 × 2 V2= 0.300 × 0.300 × 0.400 × 4 (控除分) V3= $\pi/4 \times 0.0427^2 \times 0.300 \times 8$	= 0.240 = 0.144 = -0.003 $\Sigma V = 0.381$	m3	0.38	
同上型枠	A1= 0.300 × 0.500 × 2 × 2 A2= 0.300 × 0.800 × 2 × 2 A3= 0.300 × 0.300 × 2 × 4 A4= 0.300 × 0.400 × 2 × 4	= 0.600 = 0.960 = 0.720 = 0.960 $\Sigma A = 3.240$	m2	3.24	
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A1= 0.600 × 0.900 × 2 A2= 0.400 × 0.500 × 4	= 1.080 = 0.800 $\Sigma A = 1.880$	m2	1.88	
床均し	A1= 0.600 × 0.900 × 2 A2= 0.400 × 0.500 × 4	= 1.080 = 0.800 $\Sigma A = 1.880$	m2	1.88	

(1.0基当り)

218

名 称	計 算	単位	数 量
床均し	$A1 = 0.800 \times 0.800 \times 3 = 1.920$ $A2 = 0.300 \times 0.300 \times 20 = 1.800$ $\Sigma = 3.720$	m2	3.72
充填モルタル (1:3BB)	$V1 = \frac{\pi}{4} \times 0.1000^2 \times 0.400 \times 20 = 0.063$ (控除分) $V2 = \frac{\pi}{4} \times 0.0427^2 \times 0.300 \times 20 = -0.009$ $\Sigma = 0.054$	m3	0.05

# タイヤ復旧工

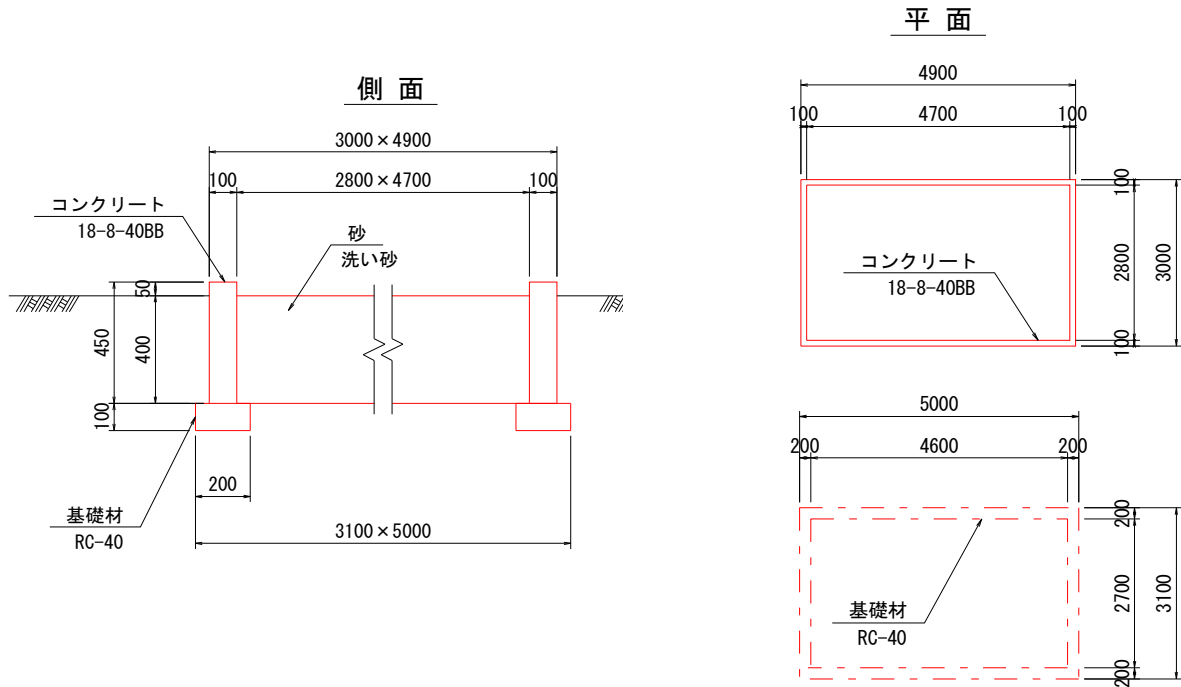
(1.0式当り)



名 称	計 算	単位	数 量
タイヤ (既設流用)	N= = 18.000	個	18.00

# 砂場復旧工

(1.0基当り)



名 称	計	算	単位	数 量
砂 (洗い砂) (既設流用)	$V = 2.800 \times 4.700 \times 0.400$	$= 5.264$	m3	5.26
コンクリート (18-8-40BB)	$V1 = 2.800 \times 0.100 \times 0.450 \times 2$ $V2 = 4.900 \times 0.100 \times 0.450 \times 2$	$= 0.252$ $= 0.441$ $\Sigma V = 0.693$	m3	0.69
同上型枠	$A1 = 3.000 \times 0.450 \times 2$ $A2 = 2.800 \times 0.450 \times 2$ $A3 = 4.900 \times 0.450 \times 2$ $A4 = 4.700 \times 0.450 \times 2$	$= 2.700$ $= 2.520$ $= 4.410$ $= 4.230$ $\Sigma A = 13.860$	m2	13.86
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A1 = 2.700 \times 0.200 \times 2$ $A2 = 5.000 \times 0.200 \times 2$	$= 1.080$ $= 2.000$ $\Sigma A = 3.080$	m2	3.08
床均し	$A1 = 2.700 \times 0.200 \times 2$ $A2 = 5.000 \times 0.200 \times 2$	$= 1.080$ $= 2.000$ $\Sigma A = 3.080$	m2	3.08

土 工 計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
作業土工			
床堀 小規模	土工参考図より ジャングルジム $V=0.30 \times 3.30 \times 3.30 \times 1$ $= 3.3$ ブランコ $V=0.75 \times 1.10 \times 1.10 \times 8 + 0.65 \times 0.95 \times 0.95 \times 10$ $= 13.1$ 滑り台 $V=0.50 \times 0.80 \times 1.30 \times 2 + 0.50 \times 1.10 \times 1.30 \times 1$ $+ 0.75 \times 1.40 \times 1.40 \times 1$ $= 3.2$ 登り棒 $V=0.85 \times 7.30 \times 2.00 \times 1$ $= 12.4$ 鉄棒(1) $V=0.60 \times 0.90 \times 1.10 \times 5$ $= 3.0$ 鉄棒(2) $V=0.60 \times 0.90 \times 1.10 \times 11$ $= 6.5$ リングトンネル $V=0.50 \times 1.10 \times 1.40 \times 2 + 0.50 \times 1.57 \times 1.00 \times 2$ $= 3.1$ タイヤ(1) $V=0.25 \times 1.10 \times 0.75 \times 18$ $= 3.7$ 砂場(1) $V=(0.50 \times 3.60 \times 5.50) - (0.10 \times 2.20 \times 4.10)$ $= 9.0$ カーブミラー $V=0.76 \times 1.10 \times 1.10$ $= (0.9)$		

土 工 計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
埋戻 小規模	標識 $V=0.36 \times 1.10 \times 1.10$ $= (0.4)$	m <sup>3</sup>	60.0
	防犯灯 $V=0.26 \times 0.90 \times 0.90 \times 3$ $= 0.6$		
	$\Sigma V = 57.9$		
	土工参考図より ジャングルジム $V = \{ (0.30 \times 3.30 \times 3.30) - (0.10 \times 2.80 \times 2.80) - (0.10 \times 2.70 \times 2.70) \} \times 1$ $= 1.8$		
	ブランコ $V1 = \{ (0.75 \times 1.10 \times 1.10) - (0.10 \times 0.60 \times 0.60) - (0.50 \times 0.50 \times 0.50) \} \times 8$ $= 6.0$		
	$V2 = \{ (0.65 \times 0.95 \times 0.95) - (0.10 \times 0.45 \times 0.45) - (0.40 \times 0.35 \times 0.35) \} \times 10$ $= 5.2$		
	滑り台 $V1 = \{ (0.50 \times 0.80 \times 1.30) - (0.10 \times 0.30 \times 0.80) - (0.30 \times 0.20 \times 0.70) \} \times 2$ $= 0.9$		
	$V2 = \{ (0.50 \times 1.10 \times 1.30) - (0.10 \times 0.60 \times 0.80) - (0.30 \times 0.50 \times 0.70) \} \times 1$ $= 0.6$		
	$V3 = \{ (0.75 \times 1.40 \times 1.40) - (0.15 \times 0.90 \times 0.90) - (0.50 \times 0.80 \times 0.80) \} \times 1$ $= 1.0$		



土 工 計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
	<p>登り棒</p> $V = (0.85 \times 7.30 \times 2.00) - \{(0.15 \times 0.80 \times 0.80) + (0.60 \times 0.70 \times 0.70)\} \times 3 - \{(0.10 \times 0.30 \times 0.30) + (0.40 \times 0.20 \times 0.20)\} \times 20$ $= 10.7$ <p>鉄棒(1)</p> $V = \{(0.60 \times 0.90 \times 1.10) - (0.40 \times 0.30 \times 0.50) - (0.10 \times 0.40 \times 0.60)\} \times 5$ $= 2.6$ <p>鉄棒(2)</p> $V = \{(0.60 \times 0.90 \times 1.10) - (0.40 \times 0.30 \times 0.50) - (0.10 \times 0.40 \times 0.60)\} \times 11$ $= 5.6$ <p>リングトンネル</p> $V1 = \{(0.50 \times 1.10 \times 1.40) - (0.30 \times 0.50 \times 0.80) - (0.10 \times 0.60 \times 0.90)\} \times 2$ $= 1.2$ $V2 = \{(0.50 \times 1.57 \times 1.00) - (0.30 \times 0.30 \times 0.40 \times 2) - (0.10 \times 0.40 \times 0.50 \times 2)\} \times 2$ $= 1.3$ <p>タイヤ(1)</p> $V = \{(0.25 \times 1.10 \times 0.75) - (\pi/4 \times 0.50^2 \div 2 \times 0.15 - \pi/4 \times 0.30^2 \div 2 \times 0.15)\} \times 18$ $= 3.4$ <p>砂場(1)</p> $V = (0.50 \times 3.60 \times 5.50) - (0.10 \times 2.20 \times 4.10) - (0.40 \times 3.00 \times 4.90) - (0.10 \times 0.20 \times 5.00 \times 2) - (0.10 \times 0.20 \times 2.70 \times 2)$ $= 2.8$ <p>カーブミラー</p> $V = (0.76 \times 1.10 \times 1.10) - (0.76 \times 0.50 \times 0.50)$ $= (0.7)$ <p>標識</p> $V = (1.10 \times 1.10 \times 0.36) - (0.50 \times 0.50 \times 0.36)$ $= (0.3)$		

土 工 計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
残 土 処 理 ( 土 砂 )	防犯灯 $V = \{ (0.26 \times 0.90 \times 0.90) - (0.26 \times 0.30 \times 0.30) \} \times 3$ $= 0.6$		
	$\Sigma V = 43.7$	m <sup>3</sup>	40.0
	$V = 57.9 - 43.7 \div 0.9$ $= 9.3$	m <sup>3</sup>	9.0

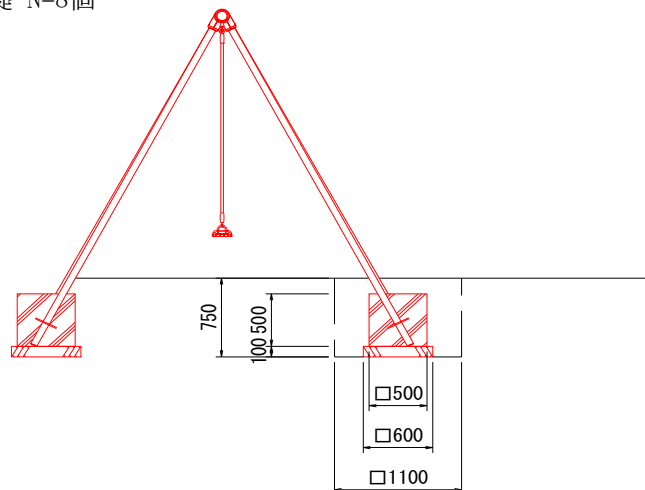
## 土工数量参考図

### ・ジャングルジム

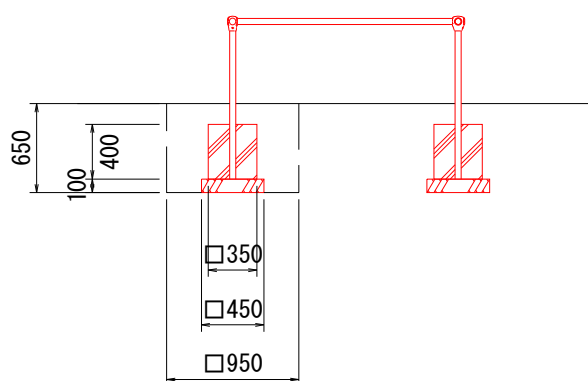


### ・ブランコ

6連ブランコ基礎 N=8個

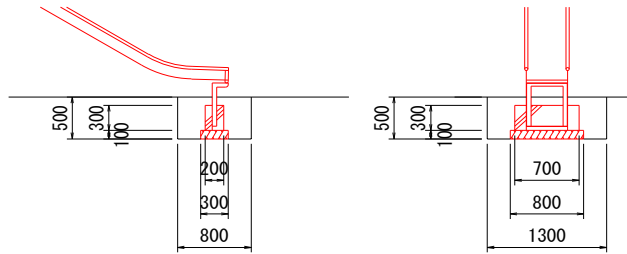


安全柵 N=10個

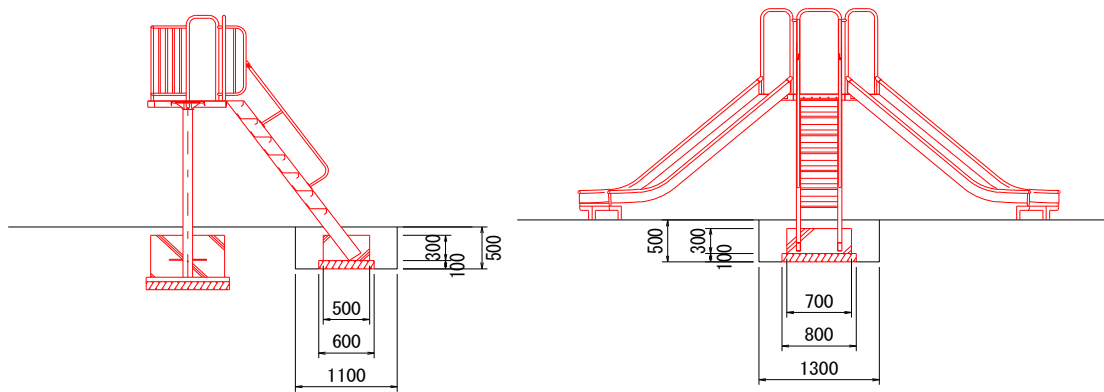


・滑り台

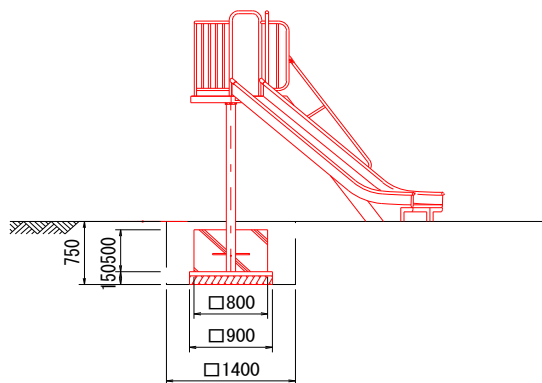
滑走部 N=2個



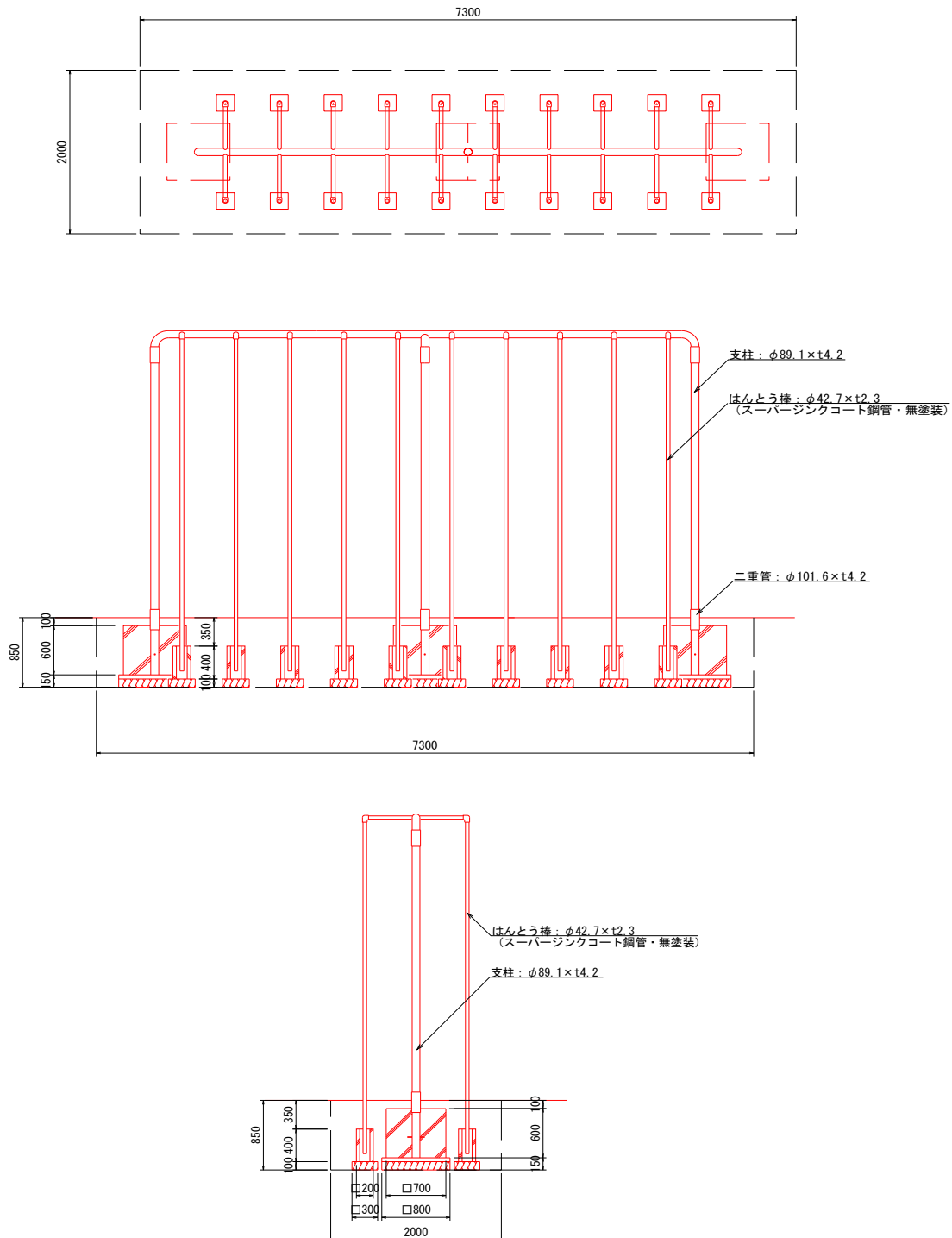
階段部 N=1個



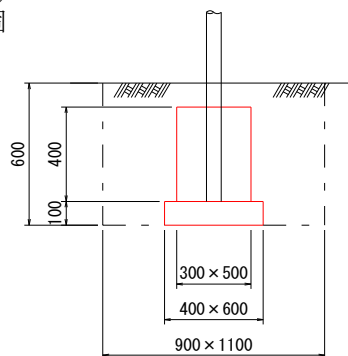
支柱部 N=1個



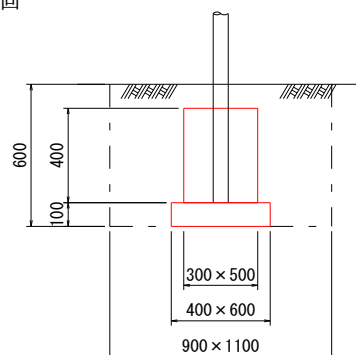
・登り棒



- 鉄棒(1)  
N=5個

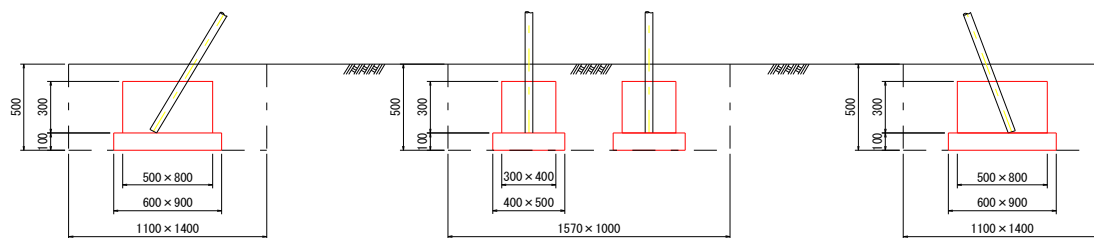


- 鉄棒(2)  
N=11個

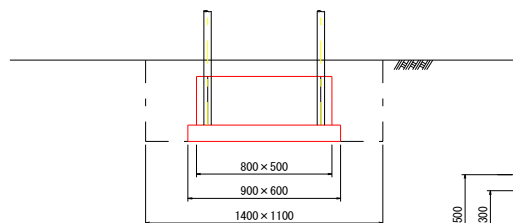


- リングトンネル

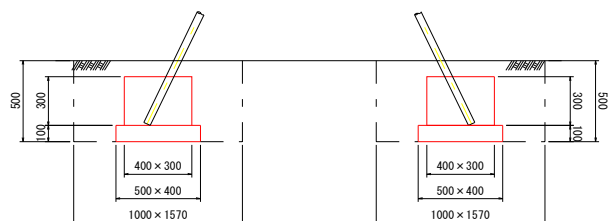
側面



正面

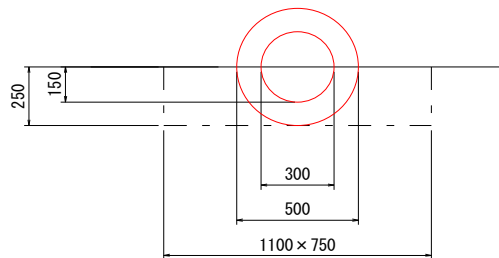


正面

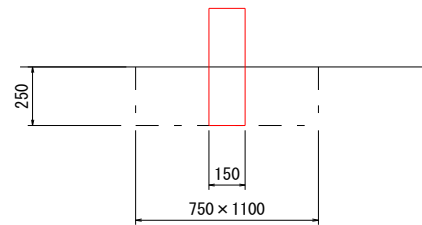


- ・タイヤ(1)  
N=18個

側面

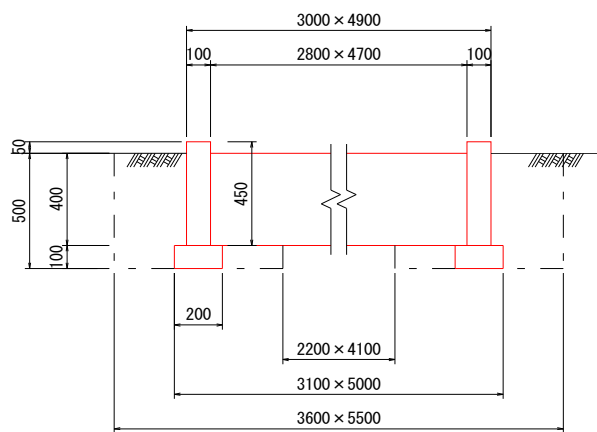


正面

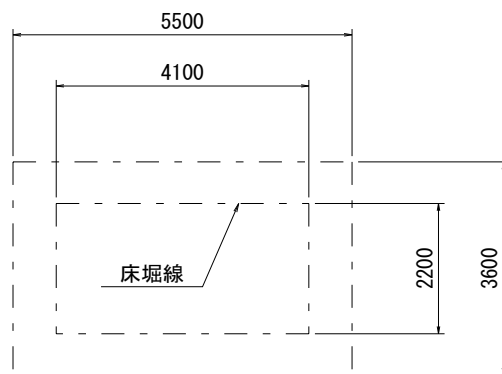


- ・砂場(1)

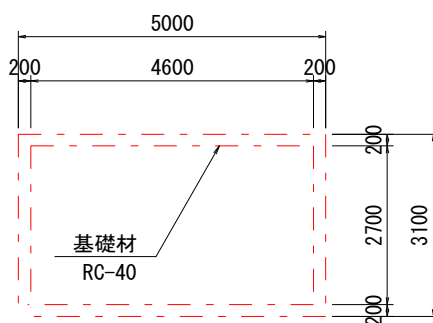
側面



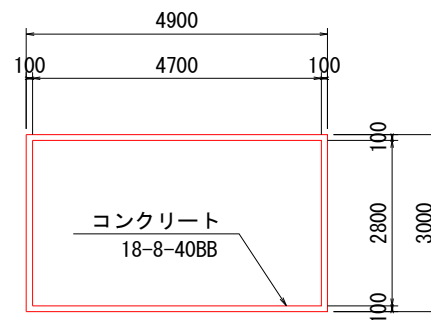
平面



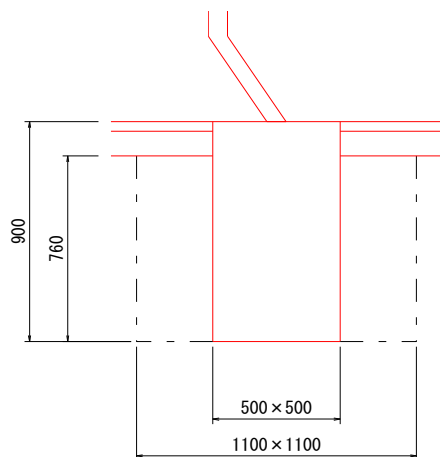
平面



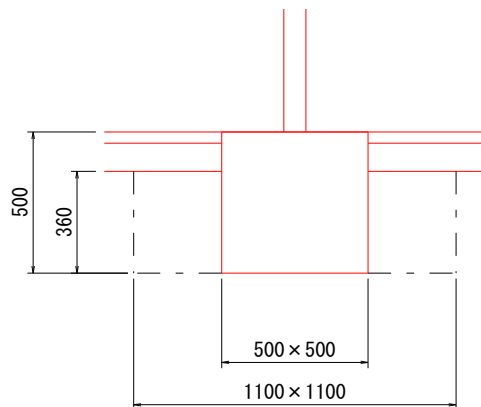
平面



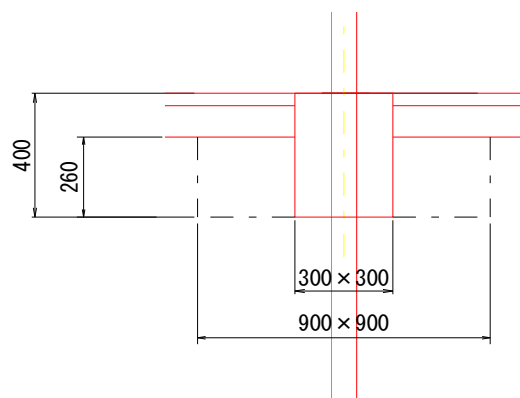
・カーブミラー



・標識



・防犯灯  
N=3個





## 10. 舗装工数量計算書

1式当り

[illegible]

計 算 書			
1式当り			
工 種	舗装工		
名 称	計 算 式	単位	数 量
アスファルト舗装工  路 盤 (粒調碎石 M-30, t=10cm)  表 層 (再生密粒度アスコン(13) t=4cm)	A1= 別紙計算書より = 440.030 A2= 舗装工平面図より 51.53+118.26+62.15+51.27+39.16 = 322.370 $\Sigma$ = 762.400  A= 762.400	       m <sup>2</sup>       m <sup>2</sup>	       762.40       762.40
コンクリート舗装工  路 盤 (再生碎石 RC-40, t=10cm)	A1= 別紙計算書より = 7.270 A2= 舗装工平面図より 62.29+17.19+2.26 = 81.740 $\Sigma$ = 89.010	    m <sup>2</sup>	    89.01
Co 版 (21-8-25, t=10cm)	A= $\Sigma$ = 89.010	m <sup>2</sup>	89.01
ワイヤメッシュ (線径φ6mm 網目150×150)	参考重量W=3.11kg/m <sup>2</sup> A= = 89.010	 m <sup>2</sup>	 89.01
ハケ引き仕上げ	A= = 89.010	m <sup>2</sup>	89.01
目 地 材 (瀝青繊維質目地板, t=10mm)	↓ (IP.6) A= (3.81+0.84) × 0.10 = 0.465 ↑ (NO.8+10.00)	 m <sup>2</sup>	 0.47
1.0箇所/10.0m			

舗 装 工 事 計 算 書											
測 点	点 間 距 離	アスファルト舗装					コンクリート舗装				
		単距離	幅	平 均	面積	摘 要	単距離	幅	平 均	面積	摘 要
N0. 0+10. 00			4. 83								
IP. 2	3. 628		4. 86	4. 845	17. 58						
N0. 1	6. 372		4. 91	4. 885	31. 13						
N0. 1+10. 00	10. 000		4. 81	4. 860	48. 60						
N0. 1+15. 79	5. 790		4. 79	4. 800	27. 79	舗装工平面図より					
N0. 2+13. 67			4. 06	2. 030		舗装工平面図より					
N0. 3	6. 330		4. 04	4. 050	25. 64						
IP. 5	5. 796		4. 11	4. 075	23. 62						
N0. 3+10. 00	4. 204		4. 06	4. 085	17. 17						
N0. 3+16. 36	6. 360		4. 05	4. 055	25. 79	舗装工平面図より					
N0. 4+10. 00			4. 10	2. 050							
IP. 6	1. 989		4. 10	4. 100	8. 15						
N0. 4+18. 19	6. 201		4. 07	4. 085	25. 33						
N0. 5+3. 69	5. 500		4. 07	4. 070	22. 39						
小 計	62. 170				273. 19						

舗 装 工 事 計 算 書									
測 点	点 間 距 離	アスファルト舗装				コンクリート舗装			
		単距離	幅	平 均	面積	摘 要	単距離	幅	平 均
N0. 5+3. 69			4. 07						
N0. 5+10. 00	6. 310		4. 01	4. 040	25. 49				
N0. 6	10. 000		4. 16	4. 085	40. 85				
N0. 6+9. 06	9. 060		4. 22	4. 190	37. 96	舗装工平面図より			
N0. 7	5. 604		4. 09	2. 045	11. 46				
N0. 7+10. 00	10. 000		3. 98	4. 035	40. 35				
IP. 9	2. 751		3. 82	3. 900	10. 73				
N0. 8+5. 92								0. 72	0. 360
N0. 8+10. 00	4. 077							0. 84	0. 780
N0. 8+15. 64	5. 639							0. 61	0. 725
小 計	53. 441				166. 84				7. 27
合 計	115. 611				440. 03				7. 27

## 11. 区画線工数量計算書

## 区画線工数量集計表

1式当り

[illegible]

# 区 画 線 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
溶融式区画線 (白, 実線, 巾15cm)	左	NO. 0	NO. 1 +16. 660	37. 60	
	左	NO. 2 +10. 000	NO. 6 +8. 780	78. 80	
	左	NO. 6 +14. 300	NO. 8 +0. 160	26. 60	
	右	NO. 0 +2. 760	NO. 7 +19. 670	153. 20	
			計	296. 20	