

数量総括表 (1/3)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		摘 要
				当 初	変 更	
道路改良			式	1		
道路土工			式	1		
掘削工			式	1		
	掘削	土砂	式 (m ³)	1 (130)		(V=126.8m ³)
路床盛土工			式	1		
	路床盛土	流用土	式 (m ³)	1 (10)		(V=13.1m ³)
路肩盛土工			式	1		
	路肩盛土	流用土	式 (m ³)	1 (10)		(V=5.6m ³)
法面整形工			式	1		
	切土法面整形		m ²	30		(A=25.0m ²)
	盛土法面整形		m ²	20		(A=23.8m ²)
作業土工			式	1		
	床掘り	土砂	式 (m ³)	1 (150)		(V=151.1m ³)
	埋戻し	土砂	式 (m ³)	1 10		(V=12.4m ³)
	埋戻し	土砂	式 (m ³)	1 (120)		(V=117.0m ³)
残土処理工			式	1		
	残土処理	土砂	式 (m ³)	1 (130)		(V=127.1m ³)
排水構造物工			式	1		
側溝工			式	1		
	PU3型側溝300A		m	137		(L=136.9m)
	スリット側溝	300×500	m	16		(L=16.1m)
	2号自由勾配側溝		式	1		(L=10.0m)

数量総括表 (2/3)

種別	細別	規格	単位	数量		摘要
				当初	変更	
	3号自由勾配側溝		式	1		(L=20.0m)
	4号自由勾配側溝		式	1		(L=12.0m)
管渠工			式	1		
	台付管	φ450	m	5		(L=5.1m)
	PU側溝用横断暗渠	300×300	m	2		(L=2.0m)
集水樹・マンホール工			式	1		
	プレキャスト集水樹(3)	300×300×600	箇所	2		
	プレキャスト集水樹(4)	300×600×1400	箇所	2		
	プレキャスト集水樹(5)	300×300×800	箇所	1		
構造物撤去工			式	1		
構造物取壊し工			式	1		
	コンクリート構造物 取壊し	有筋	m ³	13		(V=13.0m ³)
	コンクリート構造物 取壊し	無筋	m ³	4		(V=3.7m ³)
	舗装版取壊し	アスファルト舗装版 平均t=4cm	m ²	120		(A=120.0m ²)
	殻運搬処理	有筋コンクリート	m ³	13		(V=13.0m ³)
	殻運搬処理	無筋コンクリート	m ³	4		(V=3.7m ³)
	殻運搬処理	アスファルト	m ³	6		(V=6.0m ³)
舗装工			式	1		
アスファルト舗装工			式	1		
	不陸整正		m ²	479		(A=478.6m ²)
	下層路盤	再生クラッシャーラン RC-40 t=20cm	m ²	471		(A=471.1m ²)
	表層	再生密粒度アスコン top13 t=4cm	m ²	471		(A=471.1m ²)

数量総括表(3/3)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		摘 要
				当 初	変 更	
区画線工			式	1		
区画線工			式	1		
	溶融式区画線	白色実線、W=15cm	m	191		(L=190.9m)
	溶融式区画線	白色破線、W=15cm	m	16		(L=16.1m)
	溶融式区画線	白色実線、W=45cm	m	4		(L=4.0m)
	溶融式区画線	白色実線、W=30cm	m	6		(L=5.7m)
附帯工			式	1		
張コンクリート工			式	1		
	張コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	11		(A=11.4m ²)

道路土工 集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
掘削工			式	1	
	掘削	土砂	式 (m ³)	1 (126.8)	
路床盛土工			式	1	
	路床盛土	流用土	式 (m ³)	1 (13.1)	
路肩盛土工			式	1	
	路肩盛土	流用土	式 (m ³)	1 (5.6)	
法面整形工			式	1	
	切土法面整形		m ²	25.0	
	盛土法面整形		m ²	23.8	
作業土工			式	1	
	床掘り	土砂	式 (m ³)	1 (151.1)	
	埋戻し	土砂	式 (m ³)	1 (12.4)	
	埋戻し	土砂	式 (m ³)	1 (117.0)	
残土処理工			式	1	
	残土処理	土砂	式 (m ³)	1 (127.1)	

掘削工 集計表

名	称	規 格	単 位	数	量	摘 要
掘削		土砂	式 (m ³)	1	(126.8)	

掘削工 計 算 書

(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
掘削 (土砂)	$V = 126.8$ (別紙計算書より) = 126.8	m ³	126.8

計 算 書

(計算書第 1 号)

掘削

測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要	測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
NO.0+2.606		6.0			NO.0+6.443の断面数量の1.83倍						
NO.0+6.443	3.837	3.3	4.65	17.8							
NO.0+10.251	3.808	2.6	2.95	11.2	NO.1の断面数量						
NO.1	9.749	2.6	2.60	25.3							
NO.1+19.999	19.999	1.0	1.80	36.0							
NO.2+6.453	6.454	1.0	1.00	6.5							
NO.2+13.399	6.946	1.1	1.05	7.3							
NO.2+19.998	6.599	2.0	1.55	10.2							
NO.3+9.997	9.999	0.1	1.05	10.5							
NO.3+19.996	9.999		0.05	0.5							
NO.4+4.540	4.544		0.00	0.0	NO.3+19.996の断面数量の2.36倍						
NO.4+6.462	1.922	0.2	0.10	0.2							
NO.4+10.297	3.835	0.5	0.35	1.3	NO.4+6.462の断面数量の2.36倍						
	合 計			126.8							

路床盛土工 集 計 表

名 称	規 格	单 位	数 量	摘 要
路床盛土	流用土	式 (m³)	1 (134)	

路床盛土工 計 算 書

(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
路床盛土 (流用土)	$V = 13.1$ (別紙計算書より) = 13.1	m ³	13.1

計 算 書 (計算書第 1 号)

路床盛土											
測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要	測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
NO.0+2.606		0.4			NO.0+6.443の断面数量の1.83倍						
NO.0+6.443	3.837	0.2	0.30	1.2							
NO.0+10.251	3.808	0.1	0.15	0.6	NO.1の断面数量						
NO.1	9.749	0.1	0.10	1.0							
NO.1+19.999	19.999	0.2	0.15	3.0							
NO.2+6.453	6.454	0.2	0.20	1.3							
NO.2+13.399	6.946	0.2	0.20	1.4							
NO.2+19.998	6.599	0.1	0.15	1.0							
NO.3+9.997	9.999	0.1	0.10	1.0							
NO.3+19.996	9.999	0.1	0.10	1.0							
NO.4+4.540	4.544	0.2	0.15	0.7	NO.3+19.996の断面数量の2.36倍						
NO.4+6.462	1.922	0.1	0.15	0.3							
NO.4+10.297	3.835	0.2	0.15	0.6	NO.4+6.462の断面数量の2.36倍						
	合 計			13.1							

路肩盛土工 集 計 表

名 称	規 格	单 位	数 量	摘 要
路肩盛土	流用土	式 (m ³)	1 (5.6)	

路肩盛土工 計 算 書

(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
路肩盛土 (流用土)	$V = 5.6$ (別紙計算書より) = 5.6	m ³	5.6

様式 - 1

計 算 書
(計算書第 1 号)

路肩盛土											
測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要	測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
NO.0+2.606	3.837		0.00	0.0							
NO.0+6.443	3.808		0.00	0.0							
NO.0+10.251	9.749		0.00	0.0							
NO.1	19.999		0.00	0.0							
NO.1+19.999	6.454		0.00	0.0							
NO.2+6.453	6.946		0.00	0.0							
NO.2+13.399	6.599		0.00	0.0							
NO.2+19.998	9.999		0.10	1.0							
NO.3+9.997	9.999	0.2	0.20	2.0							
NO.3+19.996	4.544	0.2	0.20	0.9							
NO.4+4.540	1.922	0.2	0.25	0.5							
NO.4+6.462	3.835	0.3	0.30	1.2							
NO.4+10.297		0.3									
	合 計			5.6							

法面整形工 集 計 表

名 称	規 格	单 位	数 量	摘 要
切土法面整形		m ²	25.0	
盛土法面整形		m ²	23.8	

法面整形工 計 算 書

(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
切土法面整形	A = 25.0 (別紙計算書より) = 25.0	m ²	25.0
盛土法面整形	A = 23.8 (別紙計算書より) = 23.8	m ²	23.8

計 算 書

(計算書第 1 号)

切土法面整形		切土法面整形							切土法面整形				
測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平 均 面 積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要	測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平 均 面 積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要		
NO.0+2.606		0.8											
	3.837		0.80	3.1									
NO.0+6.443		0.8											
	3.807		0.85	3.2									
NO.0+10.25		0.9											
	9.750		0.90	8.8									
NO.1		0.9											
	19.999		0.45	9.0									
NO.1+19.999			0.00	0.0									
NO.2+6.453	6.454		0.00	0.0									
	6.946		0.00	0.0									
NO.2+13.399			0.10	0.7									
	6.599		0.20	0.2									
NO.2+19.998	1.002	0.2											
		0.2	0.10										
NO.3+1.000			0.00										
同所			0.00	0.0									
NO.3+9.997	8.997		0.00	0.0									
	9.999		0.00	0.0									
NO.3+19.996			0.00	0.0									
	4.545		0.00	0.0									
NO.4+4.541			0.00	0.0									
	1.921		0.00	0.0									
NO.4+6.462			0.00	0.0									
	3.835		0.00	0.0									
NO.4+10.297													
							合 計			25.0			

計 算 書

(計算書第 2 号)

盛土法面整形				盛土法面整形				盛土法面整形				摘要
測点	距離 (m)	面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立積 (m ³)	摘要	測点	距離 (m)	面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立積 (m ³)	摘要	
NO.0+2.606	3.837		0.00	0.0								
NO.0+6.443	3.807		0.00	0.0								
NO.0+10.25	9.750		0.00	0.0								
NO.1	19.999		0.00	0.0								
NO.1+19.999	6.454		0.00	0.0								
NO.2+6.453	6.946		0.00	0.0								
NO.2+13.399	6.599		0.80	5.3								
NO.2+19.998	1.002	1.6	1.60	1.6								
NO.3+1.000		1.6	1.35									
同所	8.997	1.1	0.80	7.2								
NO.3+9.997	9.999	0.5	0.50	5.0								
NO.3+19.996	4.545	0.5	0.50	2.3								
NO.4+4.541	1.921	0.5	0.45	0.9								
NO.4+6.462	3.835	0.4	0.40	1.5								
NO.4+10.297		0.4	0.40	1.5								
							合計			23.8		

作業土工 集計表

名	称	規	格	单	位	数	量	摘	要
床掘り		土砂		式	(m ³)	1	(151.1)		
埋戻し		土砂		式	(m ³)	1	(12.4)		
埋戻し		土砂		(m ³)		(117.0)			

作業土工 計 算 書

(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り (土砂)	V1 = 110.1 (別紙計算書より) = 110.1	m ³	151.1
	V2 = 41.0 (排水構造物工計算書より) = 41.0		
	<u>Σ V = 151.1</u>		
埋戻し(土砂)	V = 12.4 (排水構造物工計算書より) = 12.4	m ³	12.4
埋戻し(土砂)	V1 = 84.7 (別紙計算書より) = 84.7	m ³	117.0
	V2 = 19.9 (排水構造物工計算書より) = 19.9		
	<u>Σ V = 117.00</u>		

計 算 書
床 掘 り
(計算書第 1 号)

測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要	測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
NO.0+2.606		1.3									
	3.837		1.30	5.0							
NO.0+6.443		1.3									
	3.808		1.20	4.6							
NO.0+10.251		1.1									
	9.749		1.10	10.7							
NO.1		1.1									
	19.999		1.10	22.0							
NO.1+19.999		1.1									
	6.454		1.10	7.1							
NO.2+6.453		1.1									
	6.946		1.05	7.3							
NO.2+13.399		1.0									
	6.599		1.10	7.3							
NO.2+19.998		1.2									
	9.999		1.50	15.0							
NO.3+9.997		1.8									
	9.999		1.70	17.0							
NO.3+19.996		1.6									
	4.544		1.60	7.3							
NO.4+4.540		1.6									
	1.922		1.35	2.6							
NO.4+6.462		1.1									
	3.835		1.10	4.2							
NO.4+10.297		1.1									
	合 計			110.1							

計 算 書

(計算書第 1 号)

測 点	距 離 (m)	埋 戻 し (土砂)				(D) $W \leq 1.0m$				測 点	距 離 (m)	面 積 (m^2)	平 均 面 積 (m^2)	立 積 (m^3)	平 均 面 積 (m^2)	立 積 (m^3)	摘 要
		面 積 (m^2)	平 均 面 積 (m^2)	立 積 (m^3)	摘 要	面 積 (m^2)	平 均 面 積 (m^2)	立 積 (m^3)	摘 要								
NO.0+2.606		1.2	1.20	4.6													
NO.0+6.443	3.837	1.2	1.10	4.2													
NO.0+10.251	3.808	1.0	1.00	9.7													
NO.1	9.749	1.0	0.95	19.0													
NO.1+19.999	19.999	0.9	0.90	5.8													
NO.2+6.453	6.454	0.9	0.90	6.3													
NO.2+13.399	6.946	0.9	0.80	5.3													
NO.2+19.998	6.599	0.7	0.95	9.5													
NO.3+9.997	9.999	1.2	1.10	11.0													
NO.3+19.996	9.999	1.0	1.00	4.5													
NO.4+4.540	4.544	1.0	0.90	1.7													
NO.4+6.462	1.922	0.8	0.80	3.1													
NO.4+10.297	3.835	0.8															
	合 計		0.00	84.7													

残土処理工 集計表

名	称	規	格	単	位	数	量	摘	要
残土処理		土砂		m ³		127.1			

残土処理工 計 算 書

(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量	
作業残土処理	【発生土】			
	オープン掘削	= 126.8		
	作業土工 床掘り	= 151.1		
	【流用土】			
	路床盛土	= 13.1		
	路肩盛土	= 5.6		
	作業土工 埋戻(土砂)			
	$V = 12.4 + 84.7 + 19.9$	= 117.0		
	$V = (126.8 + 151.1)$ $- (13.1 + 5.6 + 117.0) \div 0.9$	= 127.1	m ³	127.1

排水構造物工 集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
作業土工			式		
	床掘り		式 (m ³)	1 (41.0)	(道路土工で計上)
	埋戻し		式 (m ³)	1 (12.4)	(道路土工で計上)
	埋戻し		式 (m ³)	1 (19.9)	(道路土工で計上)
側溝工			式	1	
	PU3型側溝300A		m	136.9	
	スリット側溝	300×500	m	16.1	
	2号自由勾配側溝		式	1	(L=10.00m)
	3号自由勾配側溝		式	1	(L=20.00m)
	4号自由勾配側溝		式	1	(L=12.00m)
管渠工			式	1	
	台付管	φ450	m	5.1	
	PU側溝用横断暗渠	300×300	m	2.0	
集水柵・マンホール工			式	1	
	プレキャスト集水柵(3)	300×300×600	箇所	2	
	プレキャスト集水柵(4)	300×600×1400	箇所	2	
	プレキャスト集水柵(5)	300×300×800	箇所	1	

作業土工 集計表

名 称	規 格	単 位	数	量	摘 要
床掘り		式 (m ³)	1	(41:0)	
埋戻し		式 (m ³)	1	(12:4)	
埋戻し		式 (m ³)	1	(19:9)	

作業土工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	V1 = 1.04 × 16.10 (スリット側溝) = 16.74		
	V2 = 1.23 × 5.10 (台付管φ450) = 6.27		
	V3 = 1.04 × 1.00 (PU型側溝用横断暗渠) = 1.04		
	V4 = 0.97 × 2.00 (プレキャスト集水柵(3)) = 1.94		
	V5 = 6.77 × 2.00 (プレキャスト集水柵(4)) = 13.54		
	V6 = 1.43 × 1.00 (プレキャスト集水柵(5)) = 1.43		
	$\Sigma V = 40.97$		
埋戻し	V1 = 6.20 × 2.00 (プレキャスト集水柵(4)) = 12.40		
	$\Sigma V = 12.40$		
埋戻し	V1 = 0.74 × 16.10 (スリット側溝) = 11.91		
	V2 = 0.86 × 5.10 (台付管φ450) = 4.39		
	V3 = 0.68 × 1.00 (PU型側溝用横断暗渠) = 0.68		
	V4 = 0.82 × 2.00 (プレキャスト集水柵(3)) = 1.64		
	V5 = 1.23 × 1.00 (プレキャスト集水柵(5)) = 1.23		
	$\Sigma V = 19.85$		

側溝工 集 計 表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
PU3型側溝300A		m	136.9	
スリット側溝	300×500	m	16.1	
2号自由勾配側溝		式	1	(L=10.00m)
3号自由勾配側溝		式	1	(L=20.00m)
4号自由勾配側溝		式	1	(L=12.00m)
コンクリート蓋	3種300用	枚	260	
グレーチング蓋	300用 T-25 細目	枚	14	

側溝工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
PU3型側溝300A	$L = 136.90 = 136.90$	m	136.90
スリット側溝 (300×500)	$L = 16.10 = 16.10$	m	16.10
2号自由勾配側溝	$L = 10.00 = 10.00$	m	10.00
3号自由勾配側溝	$L = 20.00 = 20.00$	m	20.00
4号自由勾配側溝	$L = 12.00 = 12.00$	m	12.00
コンクリート蓋 (3種300用)	$N = 136.9 / 0.5 = 273.8 \rightarrow 260$	枚	260
グレーチング蓋 (300用 T-25 細目)	$N = 136.9 / 10.0 = 13.69 \rightarrow 14$	枚	14

側溝工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
PU3型側溝300A	左	NO. 0 + 10.50 NO. 3 + 0.20	49 90	
	左	NO. 4 + 2.00 NO. 4 + 10.40	10 10	
	右	NO. 0 + 5.10 NO. 3 + 0.50	59 80	
	右	NO. 3 + 14.76 NO. 4 + 9.70	17 10	
計			136 90	
スリット側溝 (300×500)		NO. 4 + 10.50	16 10	
2号自由勾配側溝	左	NO. 0 + 0.80 NO. 0 + 10.80	10 0	
3号自由勾配側溝	左	NO. 3 + 1.00 NO. 4 + 1.00	20 0	
4号自由勾配側溝	右	NO. 3 + 14.24 NO. 4 + 6.24	12 0	

数量計算書

2号自由勾配側溝

一式当り

名 称		計 算 式	小 計	数 量
自由勾配側溝	300×400	L=	=	m 2.00
—//—	300×500	L=	=	m 5.00
—//—	300×600	L=	=	m 3.00
インバート	18-8-25BB	300×400 V1= 0.30×0.126×2.00	= 0.076	
		300×500 V2= 0.30×0.133×5.00	= 0.200	
		300×600 V3= 0.30×0.119×3.00	= 0.107	
			計 0.383	m ³ 0.38
側溝蓋	コンクリート蓋 300用 L=500	N= 図面より	=	枚 8
—//—	グレーチング蓋 300用 L=500	N= 図面より	=	枚 2

数量計算書

3号自由勾配側溝

一式当り

名称	規格	計 算 式	小 計	数 量
自由勾配側溝	300×500	L= =		m 11.00
— 〃 —	300×700	L= =		m 6.00
— 〃 —	300×800	L= =		m 3.00
インバート	18-8-25BB	300×500 V1= 0.30×0.067×11.00 =	0.221	
		300×700 V3= 0.30×0.168×6.00 =	0.302	
		300×800 V4= 0.30×0.121×3.00 =	0.109	
			計 0.632	m ³ 0.63
側溝蓋	コンクリート蓋 300用 L=500	N= 図面より =		枚 16
— 〃 —	グレーチング蓋 300用 L=500	N= 図面より =		枚 4

数量計算書

4号自由勾配側溝

一式当り

名 称	規 格	計 算 式	小 計	数 量
自由勾配側溝	300×400	L=	=	m 4.00
— 〃 —	300×500	L=	=	m 3.00
— 〃 —	300×700	L=	=	m 5.00
インバート	18-8-25BB	300×400	=	0.149
		V1= 0.30×0.124×4.00		
		300×500		
		V2= 0.30×0.144×3.00		
		300×700	=	0.309
		V4= 0.30×0.206×5.00	=	
			計 0.588	m ³ 0.59
側溝蓋	コンクリート蓋 300用 L=500	N= 図面より	=	枚 9
— 〃 —	グレーチング蓋 300用 L=500	N= 図面より	=	枚 3

PU3型側溝(300×300) 数量表

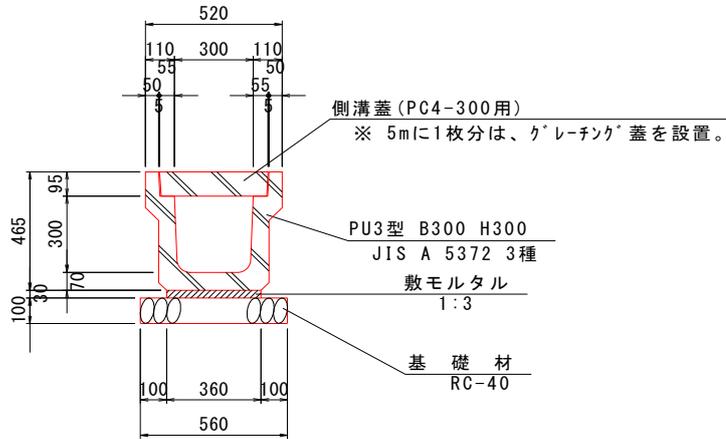
(10m当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
PU3型側溝	300×300	個	5.00	JIS A 5372 参考重量=413kg/個
敷モルタル	1:3	m ³	0.11	
基礎材	RC-40 t=10cm	m ²	5.60	
コンクリート蓋	3種 300用	枚	18.0	
グレーチング蓋	300用 T-25 細目	枚	2.0	
基面整正		m ²	5.6	

単 位 数 量 計 算 書

(10m当り)

種 別	PU3型側溝	細 規 格	300×300
-----	--------	-------	---------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
PU3型側溝 (300×300)	$N = 10.000 \div 2.000$ 【参考重量=413kg/個】	= 5.000	個 5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000$	= 0.108	m^3 0.11
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.560 \times 10.000$	= 5.600	m^2 5.60
コンクリート蓋 (3種 300用)	$N = (10.000 - 1.000) \div 0.500$	= 18.0	枚 18.0
グレーチング蓋 (300用 T-25 細目)	$N =$	= 2.0	枚 2.0
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000$	= 5.600	m^2 5.6

スリット側溝(300×500)数量表

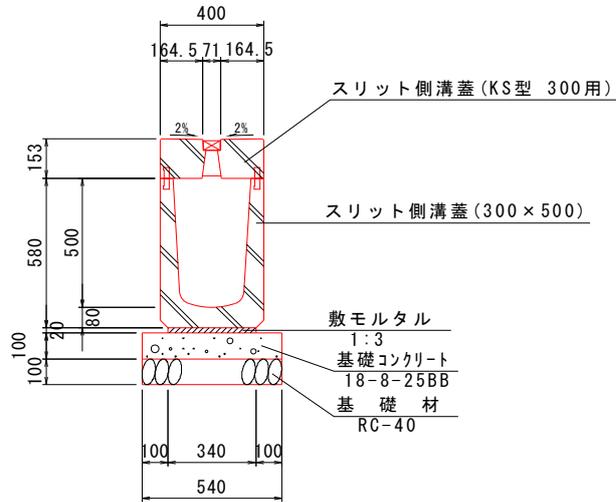
(10m当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
スリット側溝	300×500	個	5.0	参考重量=473kg/個
敷モルタル	1:3	m ³	0.07	
基礎コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	5.40	
基礎コン型枠		式 (m ²)	1 (2.00)	
基礎材	RC-40 t=10cm	m ²	5.40	
スリット側溝蓋	KS型 300用	枚	10.0	参考重量=133kg/枚
床掘り		式 (m ³)	1 (10.4)	
埋戻し	転圧有、小規模	式 (m ³)	1 (7.4)	
作業残土		式 (m ³)	1 (2.2)	
基面整正		m ²	5.4	

単 位 数 量 計 算 書

(10m当り)

種 別	スリット側溝	細 規 格	300×500
-----	--------	-------	---------

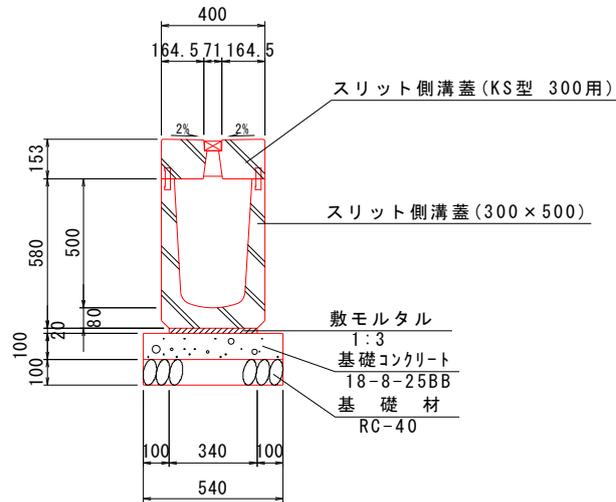


名 称	計 算 式	単 位	数 量
スリット側溝 (300×500)	$N = 10.000 \div 2.000$ 【T-25用 参考重量=473kg/個】	個	5.0
敷モルタル (1:3)	$V = 0.340 \times 0.020 \times 10.000$	m ³	0.07
基礎コンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$A = 0.540 \times 10.000$	m ²	5.40
基礎コン型枠	$A = 0.100 \times 2 \times 10.000$	式 (m ²)	1 (2.00)
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.540 \times 10.000$	m ²	5.40
スリット側溝蓋 (KS型 300用)	$N = 10.000 \div 1.000$ 【T-25用 参考重量=133kg/個】	枚	10.0

作業土工単位数量計算書

(10m当り)

種 別	スリット側溝	細 規 格	300×500
-----	--------	-------	---------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	$V = 1.040 \times 10.000 = 10.400$	式 (m^3)	1 (10.4)
埋戻し (転圧有、小規模)	$V = 0.740 \times 10.000 = 7.400$	式 (m^3)	1 (7.4)
作業残土	$V = 10.400 - 7.400 \div 0.90 = 2.178$	式 (m^3)	1 (2.2)
基面整正	$A = 0.540 \times 10.000 = 5.400$	m^2	5.4

コンクリート蓋(3種 300用) 数量表

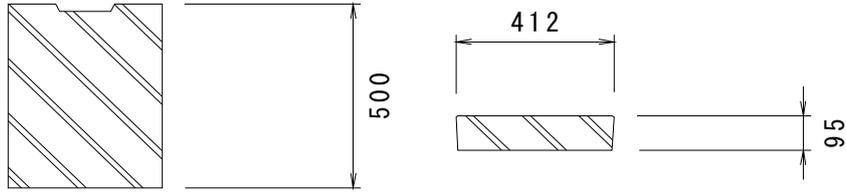
(100枚当り)

名称	規格	単位	数量	摘要
コンクリート蓋	3種 300用	枚	100.0	参考重量=46kg/枚

単 位 数 量 計 算 書

(100枚当り)

種 別	コンクリート蓋	細 別 規 格	3種 300用
-----	---------	------------	---------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート蓋 (3種 300用)	$N = 100.0$ 【参考重量=46kg/枚】 $= 100.0$	枚	100.0

グレーチング蓋(300用) 数 量 表

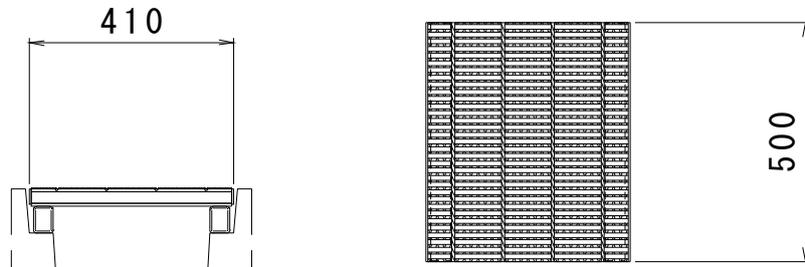
(100枚当り)

名 称	規 格	単 位	数	量	摘 要
グレーチング蓋	300用	枚	100.0		T-25 細目 参考重量=24.6kg/枚

単 位 数 量 計 算 書

(100枚当り)

種 別	グレーチング蓋	細 規 別 格	300用
-----	---------	------------	------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
グレーチング蓋 (300用)	$N = 100.0$ <p style="text-align: center;">【参考重量=24.6kg/枚】</p> $= 100.0$	枚	100.0

管渠工 集 計 表

名 称	規 格	单 位	数 量	摘 要
台付管	φ450	m	51	
PU側溝用横断暗渠	300×300	m	20	

管渠工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
台付管 (φ450)	L = 5.10 = 5.10	m	5.10
PU側溝用横断暗渠 (300×300)	L = 2.00 = 2.00	m	2.00

管渠工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
台付管 (φ450)		NO. 3 + 0.80	5	10
PU側溝用横断暗渠 (300×300)	左	NO. 3 + 0.50	1	10
	右	NO. 3 + 1.00	1	10
計			2	20

台付管(φ450)数量表

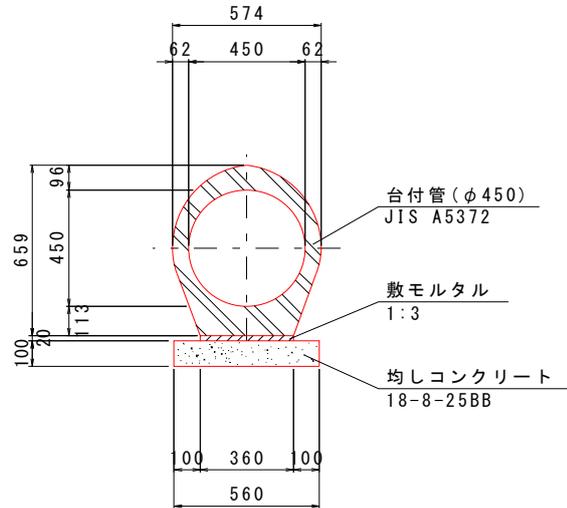
(10m当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
台付管	φ450	本	4.00	JIS A 5372 参考重量=892kg/本
敷モルタル	1:3	m ³	0.07	
均しコンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	0.56	
均しコンクリート型枠		式 (m ²)	1 (2.00)	
床掘り		式 (m ³)	1 (12.3)	
埋戻し	転圧有、小規模	式 (m ³)	1 (8.6)	
作業残土		式 (m ³)	1 (2.7)	
基面整正		m ²	5.6	

単 位 数 量 計 算 書

(10m当り)

種 別	台付管	細 規	別 格 φ 450
-----	-----	-----	--------------

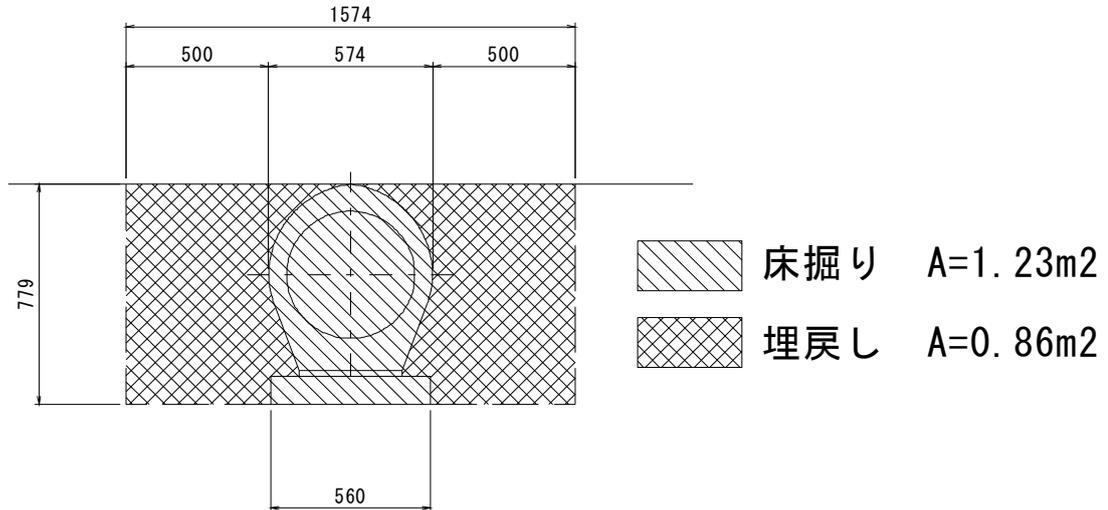


名 称	計 算 式	単 位	数 量
台付管 (φ 450)	$N = 10.000 \div 2.500 = 4.000$ <p style="text-align: center;">【参考重量=892kg/本】</p>	本	4.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.360 \times 0.020 \times 10.000 = 0.072$	m ³	0.07
均しコンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$A = 0.560 \times 0.100 \times 10.000 = 0.560$	m ²	0.56
均しコンクリート型枠	$A = 0.100 \times 2 \times 10.000 = 2.000$	式 (m ²)	1 (2.00)

作業土工単位数量計算書

(10m当り)

種 別	台付管	細 規	別 格	φ 450
-----	-----	-----	-----	-------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	$V = 1.230 \times 10.000 = 12.300$	式 (m ³)	1 (12.3)
埋戻し (転圧有、小規模)	$V = 0.860 \times 10.000 = 8.600$	式 (m ³)	1 (8.6)
作業残土	$V = 12.300 - 8.600 \div 0.90 = 2.744$	式 (m ³)	1 (2.7)
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m ²	5.6

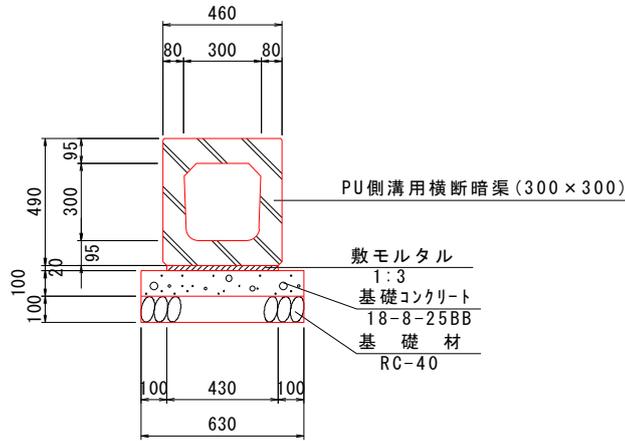
PU側溝用横断暗渠(300×300)数量表 (10m当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
PU側溝用横断暗渠	300×300	個	10.0	参考重量=354kg/個
敷モルタル	1:3	m ³	0.09	
基礎コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	6.30	
基礎コン型枠		式 (m ²)	1 (2.00)	
基礎材	RC-40 t=10cm	m ²	6.30	
床掘り		式 (m ³)	1 (10.4)	
埋戻し	転圧有、小規模	式 (m ³)	1 (6.8)	
作業残土		式 (m ³)	1 (2.8)	
基面整正		m ²	6.3	

単 位 数 量 計 算 書

(10m当り)

種 別	PU側溝用横断暗渠	細 別 規 格	300×300
-----	-----------	------------	---------

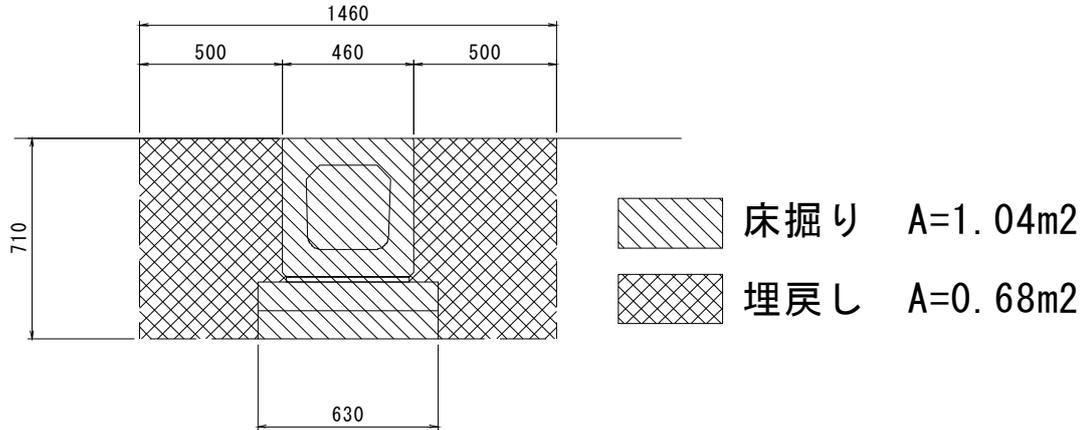


名 称	計 算 式	単 位	数 量
PU側溝用横断暗渠 (300×300)	$N = 10.000 \div 1.000$ 【参考重量=354kg/個】	個	10.0
敷モルタル (1:3)	$V = 0.430 \times 0.020 \times 10.000$	m ³	0.09
基礎コンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$A = 0.630 \times 10.000$	m ²	6.30
基礎コン型枠	$A = 0.100 \times 2 \times 10.000$	式 (m ²)	1 (2.00)
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.630 \times 10.000$	m ²	6.30

作業土工単位数量計算書

(10m当り)

種 別	PU側溝用横断暗渠	細 規 格	300×300
-----	-----------	-------	---------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	$V = 1.040 \times 10.000 = 10.400$	式 (m ³)	1 (10.4)
埋戻し (転圧有、小規模)	$V = 0.680 \times 10.000 = 6.800$	式 (m ³)	1 (6.8)
作業残土	$V = 10.400 - 6.800 \div 0.90 = 2.844$	式 (m ³)	1 (2.8)
基面整正	$A = 0.630 \times 10.000 = 6.300$	m ²	6.3

集水枡・マンホール工 集計表

名 称	規 格	単 位	数	量	摘 要
プレキャスト集水枡(3)	300×300×600	箇所	2		
プレキャスト集水枡(4)	300×600×1400	箇所	2		
プレキャスト集水枡(5)	300×300×800	箇所	1		

集水桝・マンホール工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト集水桝(3) (300×300×600)	N = 2 = 2	箇所	2
プレキャスト集水桝(4) (300×600×1400)	N = 2 = 2	箇所	2
プレキャスト集水桝(5) (300×300×800)	N = 1 = 1	箇所	1

集水柵・マンホール工 箇所調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
プレキャスト集水柵(3) (300×300×600)	左	NO. 0 + 10.3	1	
	右	NO. 3 + 14.5	1	
計			2	
プレキャスト集水柵(4) (300×600×1400)	左	NO. 3 + 0.6	1	
	左	NO. 3 + 0.9	1	
計			2	
プレキャスト集水柵(5) (300×300×800)	左	NO. 4 + 1.7	1	

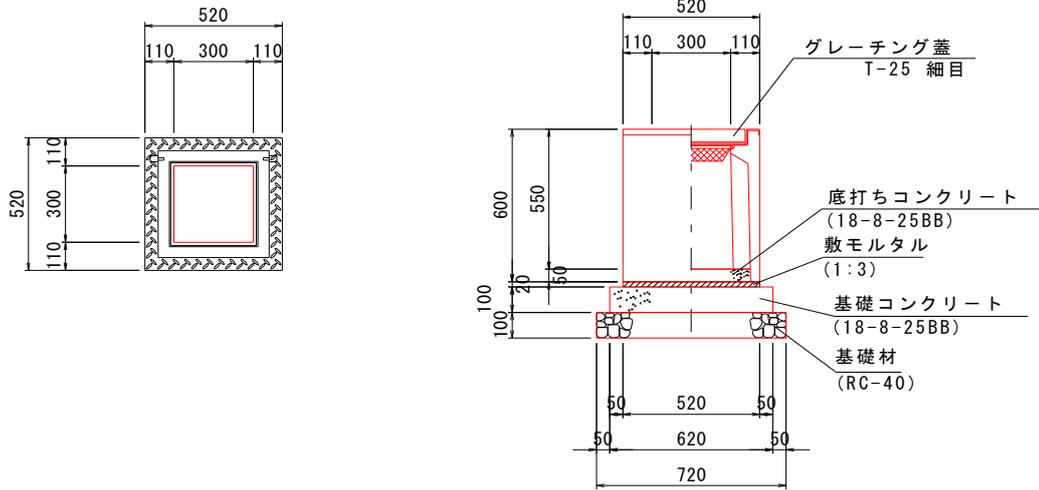
プレキャスト集水桝(3)(300×300×600) 数量表 (10箇所当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
プレキャスト集水桝	300×300×600	個	10	参考重量=164kg/個
底打ちコンクリート	18-8-25BB	m ³	0.05	
敷モルタル	1:3	m ³	0.05	
基礎コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	3.84	
同上型枠		式 (m ²)	1 (2.48)	
基礎材	RC-40 t=10cm	m ²	5.18	
床掘り		式 (m ³)	1 (9.7)	
埋戻し	転圧有、小規模	式 (m ³)	1 (8.2)	
作業残土		式 (m ³)	1 (0.6)	
基面整正		m ²	3.8	

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水枳(3)	細 規 格	300 × 300 × 600
-----	--------------	-------	-----------------

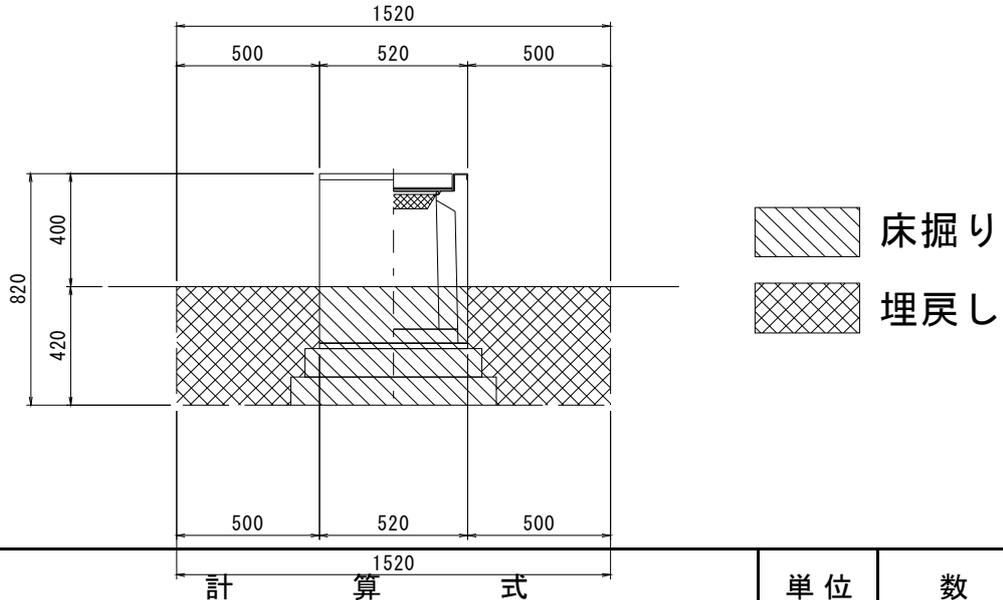


名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト集水枳 (300 × 300 × 600)	$N = 10$ 【参考重量=164kg/個 グレーチング蓋T-25細目】	個	10
底打ちコンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.300 \times 0.050 \times 10$	m^3	0.05
敷モルタル (1:3)	$V = 0.520 \times 0.520 \times 0.020 \times 10$	m^3	0.05
基礎コンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$A = 0.620 \times 0.620 \times 10$	m^2	3.84
同上型枠	$A = (0.620 \times 0.100 + 0.620 \times 0.100) \times 2 \times 10$	式 (m^2)	1 (2.48)
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.720 \times 0.720 \times 10$	m^2	5.18

作業土工単位数量計算書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水樹(3)	細 規 別 格	300×300×600
-----	--------------	------------	-------------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	$V = 1/2 \times (1.520 \times 1.520 + 1.520 \times 1.520) \times 0.420 \times 10$ $= 9.70$	式 (m ³)	1 (9.7)
埋戻し (転圧有、小規模)	$V = 9.70 - (0.520 \times 0.520 \times 0.220 + 0.620 \times 0.620 \times 0.100$ $+ 0.720 \times 0.720 \times 0.100) \times 10$ $= 8.20$	式 (m ³)	1 (8.2)
作業残土	$V = 9.70 - 8.20 \div 0.90$ $= 0.59$	式 (m ³)	1 (0.6)
基面整正	$A = 0.620 \times 0.620 \times 10$ $= 3.84$	m ²	3.8

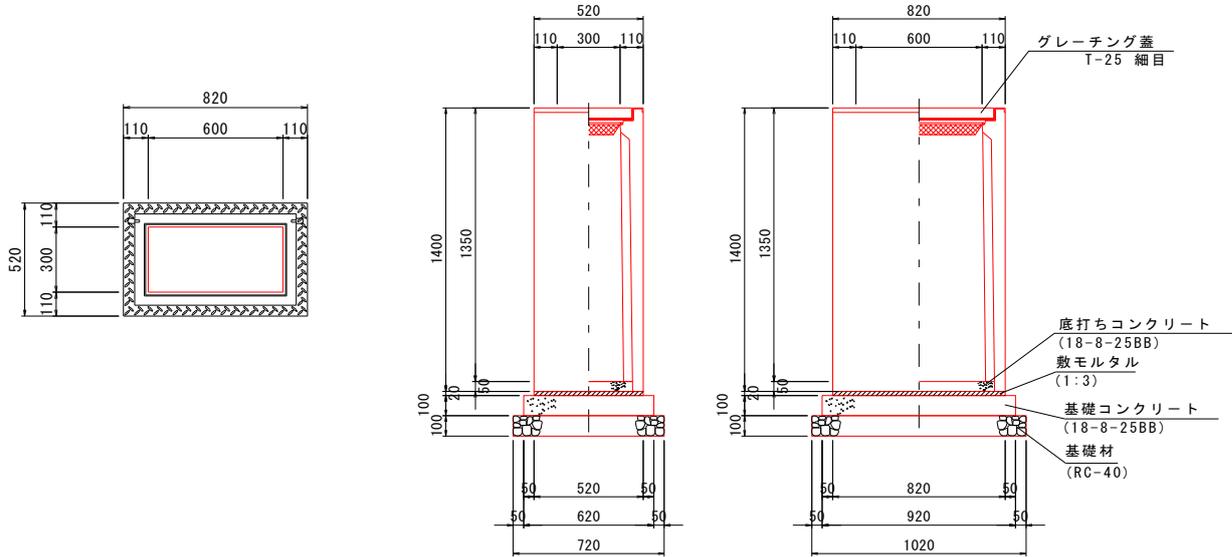
プレキャスト集水桝(4)(300×600×1400) 数量表 (10箇所当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
プレキャスト集水桝	300×600×1400	個	10	参考重量=539kg/個
底打ちコンクリート	18-8-25BB	m ³	0.09	
敷モルタル	1:3	m ³	0.09	
基礎コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	5.70	
同上型枠		式 (m ²)	1 (3.08)	
基礎材	RC-40 t=10cm	m ²	7.34	
床掘り		式 (m ³)	1 (67.7)	
埋戻し	転圧有、小規模	式 (m ³)	1 (62.0)	
作業残土		式 (m ³)	1 (-1.2)	
基面整正		m ²	5.7	

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水枡(4)	細 規 格	300×600×1400
-----	--------------	-------	--------------

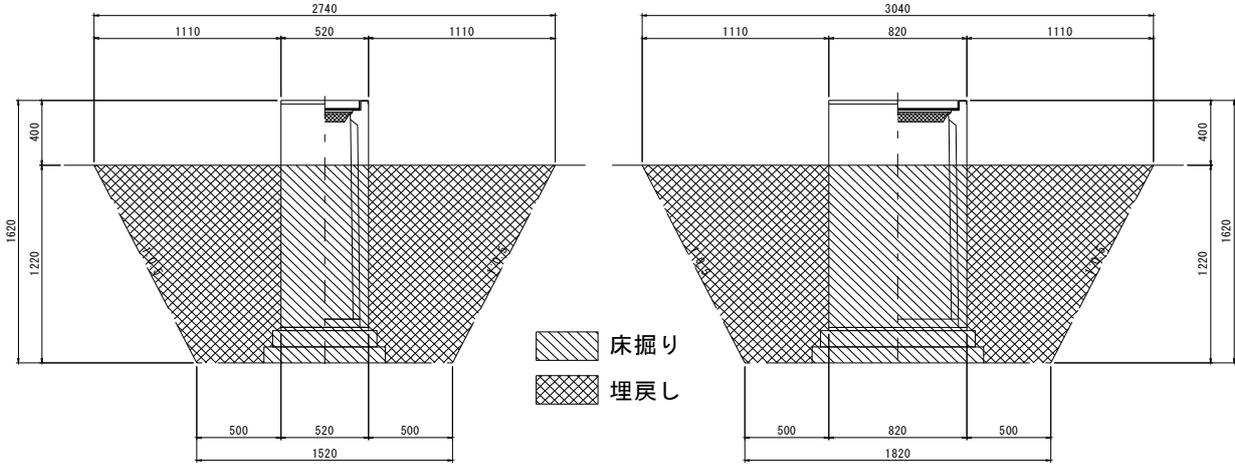


名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト集水枡 (300×600×1400)	$N = 10$ 【参考重量=539kg/個 グレーチング蓋T-25細目】	= 10	個 10
底打ちコンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.600 \times 0.050 \times 10$	= 0.090	m^3 0.09
敷モルタル (1:3)	$V = 0.520 \times 0.820 \times 0.020 \times 10$	= 0.085	m^3 0.09
基礎コンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$A = 0.620 \times 0.920 \times 10$	= 5.704	m^2 5.70
同上型枠	$A = (0.620 \times 0.100 + 0.920 \times 0.100) \times 2 \times 10$	= 3.080	式 (m^2) 1 (3.08)
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.720 \times 1.020 \times 10$	= 7.344	m^2 7.34

作業土工単位数計算書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水樹(4)	細 規 格	300×600×1400
-----	--------------	-------	--------------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	$V = 1/2 \times (2.740 \times 3.040 + 1.520 \times 1.820) \times 1.220 \times 10$ $= 67.69$	式 (m ³)	1 (67.7)
埋戻し (転圧有、小規模)	$V = 67.69 - (0.520 \times 0.820 \times 1.020 + 0.620 \times 0.920 \times 0.100$ $+ 0.720 \times 1.020 \times 0.100) \times 10$ $= 62.04$	式 (m ³)	1 (62.0)
作業残土	$V = 67.69 - 62.04 \div 0.90$ $= -1.24$	式 (m ³)	1 (-1.2)
基面整正	$A = 0.620 \times 0.920 \times 10$ $= 5.70$	m ²	5.7

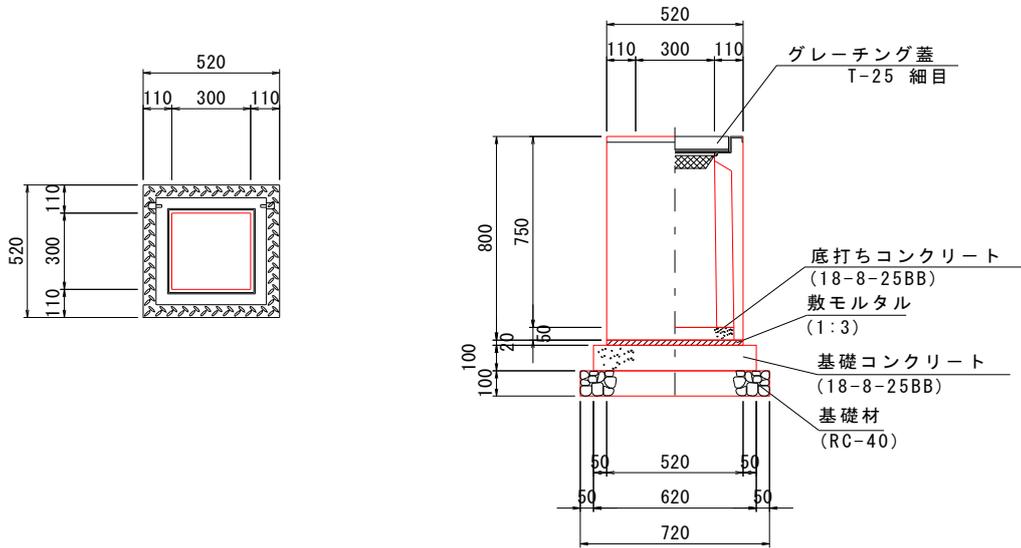
プレキャスト集水桝(5)(300×300×800) 数量表 (10箇所当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
プレキャスト集水桝	300×300×800	個	10	参考重量=211kg/個
底打ちコンクリート	18-8-25BB	m ³	0.05	
敷モルタル	1:3	m ³	0.05	
基礎コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	3.84	
同上型枠		式 (m ²)	1 (2.48)	
基礎材	RC-40 t=10cm	m ²	5.18	
床掘り		式 (m ³)	1 (14.3)	
埋戻し	転圧有、小規模	式 (m ³)	1 (12.3)	
作業残土		式 (m ³)	1 (0.7)	
基面整正		m ²	3.8	

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水樹(5)	細 規 格	300×300×800
-----	--------------	-------	-------------

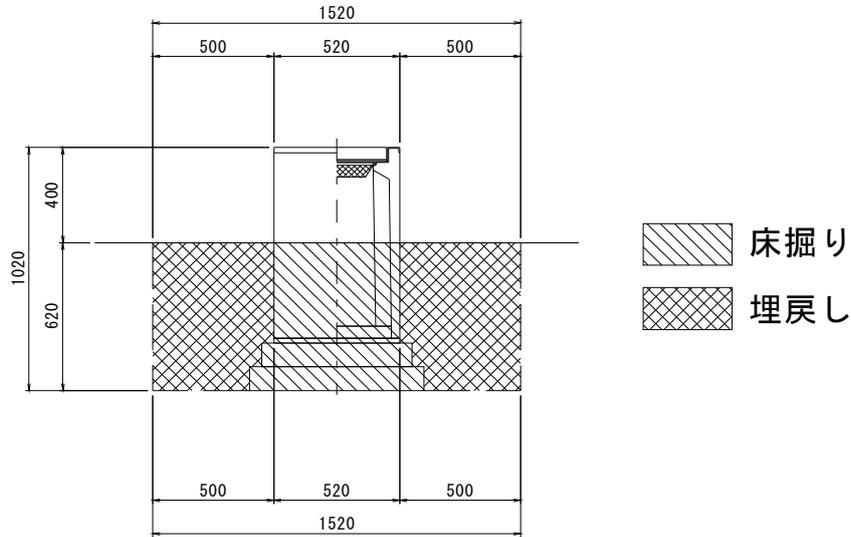


名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト集水樹 (300×300×800)	$N = 10 = 10$ 【参考重量=211kg/個 グレーチング蓋T-25細目】	個	10
底打ちコンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.300 \times 0.050 \times 10 = 0.045$	m ³	0.05
敷モルタル (1:3)	$V = 0.520 \times 0.520 \times 0.020 \times 10 = 0.054$	m ³	0.05
基礎コンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$A = 0.620 \times 0.620 \times 10 = 3.844$	m ²	3.84
同上型枠	$A = (0.620 \times 0.100 + 0.620 \times 0.100) \times 2 \times 10 = 2.480$	式 (m ²)	1 (2.48)
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.720 \times 0.720 \times 10 = 5.184$	m ²	5.18

作業土工単位数計算書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水樹(5)	細 規 格	300×300×800
-----	--------------	-------	-------------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	$V = 1/2 \times (1.520 \times 1.520 + 1.520 \times 1.520) \times 0.620 \times 10$ $= 14.32$	式 (m ³)	1 (14.3)
埋戻し (転圧有、小規模)	$V = 14.32 - (0.520 \times 0.520 \times 0.420 + 0.620 \times 0.620 \times 0.100$ $+ 0.720 \times 0.720 \times 0.100) \times 10$ $= 12.28$	式 (m ³)	1 (12.3)
作業残土	$V = 14.32 - 12.28 \div 0.90$ $= 0.68$	式 (m ³)	1 (0.7)
基面整正	$A = 0.620 \times 0.620 \times 10$ $= 3.84$	m ²	3.8

構造物撤去工 集 計 表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
構造物取壊し工			式	1	
	コンクリート構造物取壊し	有筋	m ³	130	
	コンクリート構造物取壊し	無筋	m ³	37	
	舗装版取壊し	アスファルト舗装版 平均t=4cm	m ²	1200	
	殻運搬処理	有筋コンクリート	m ³	130	
	殻運搬処理	無筋コンクリート	m ³	37	
	殻運搬処理	アスファルト	m ³	60	

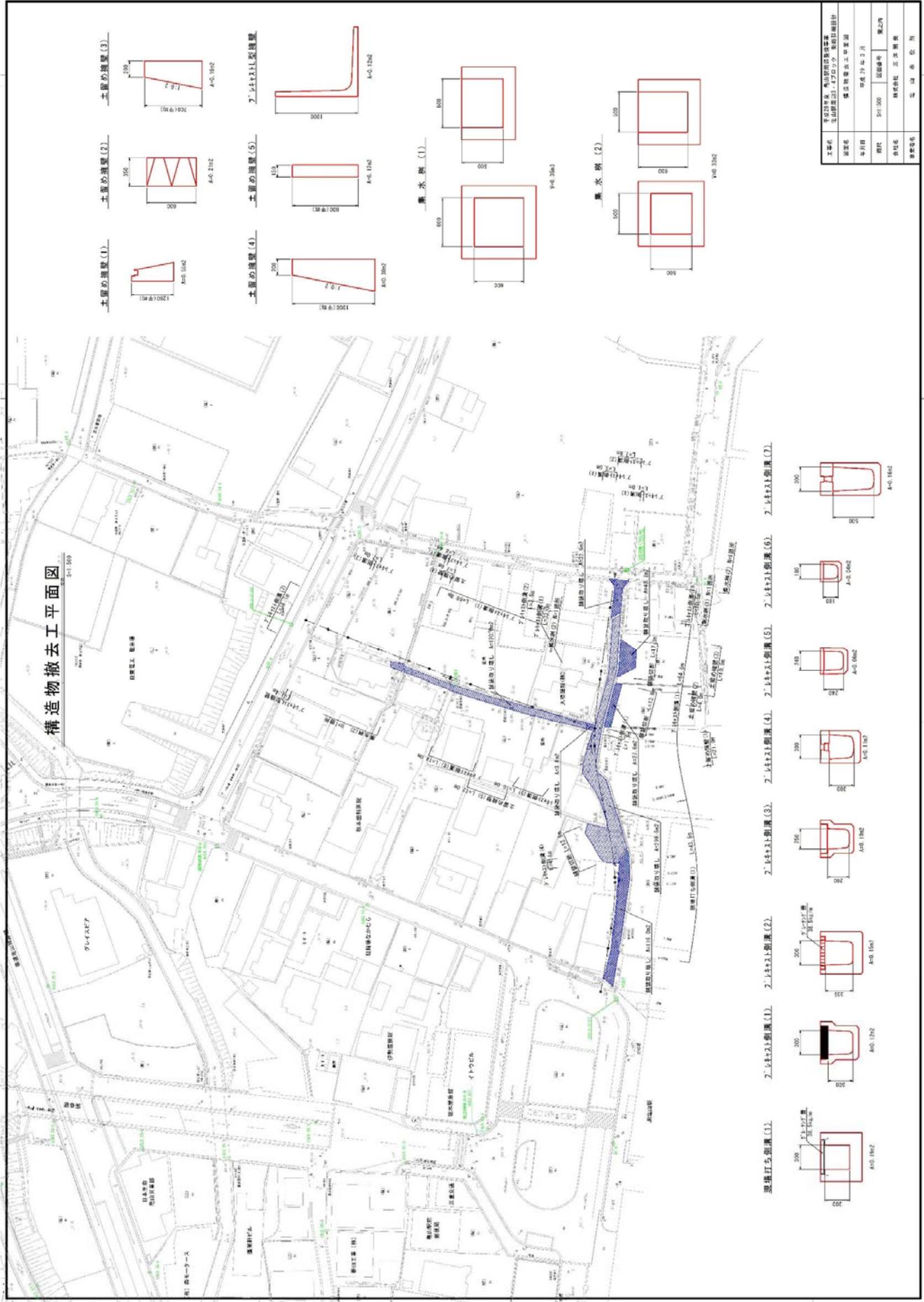
構造物取壊し工 集計表

名 称	規 格	単 位	数	量	摘 要
コンクリート構造物取壊し	有筋	m ³	13	0	
コンクリート構造物取壊し	無筋	m ³	3	7	
舗装版取壊し	アスファルト舗装版 平均t=4cm	m ²	120	0	
殻運搬処理	有筋コンクリート	m ³	13	0	
殻運搬処理	無筋コンクリート	m ³	3	7	
殻運搬処理	アスファルト	m ³	6	0	

構造物取壊し工 計 算 書

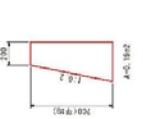
(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量	
コンクリート構造物 取壊し(有筋)	V1 = 0.12 × (58.8+8.4) (プレキャスト側溝(1))	= 8.06	m ³	13.00
	V2 = 0.10 × 7.0 (プレキャスト側溝(3))	= 0.70		
	V3 = 0.06 × 10.0 (プレキャスト側溝(5))	= 0.60		
	V4 = 0.04 × 14.0 (プレキャスト側溝(6))	= 0.56		
	V5 = 0.16 × 16.1 (プレキャスト側溝(7))	= 2.58		
	V6 = 0.12 × 1.4 (プレキャストL型擁壁)	= 0.17		
	V7 = 0.33 × 1.0 (集水柵(2))	= 0.33		
	$\Sigma V =$	13.00		
コンクリート構造物 取壊し(無筋)	V1 = 0.30 × 7.6 (土留め擁壁(4))	= 2.28	m ³	3.72
	V2 = 0.12 × 12.0 (土留め擁壁(5))	= 1.44		
	$\Sigma V =$	3.72		
舗装版取壊し (アスファルト舗装版 平均t=4cm)	A = 120.0 (別紙構造物取り壊し平面図より)	= 120.00	m ²	120.00
殻運搬処理 (有筋コンクリート)	V = 13.00	= 13.00	m ³	13.00
殻運搬処理 (無筋コンクリート)	V = 3.72	= 3.72	m ³	3.72
殻運搬処理 (アスファルト)	V = 120.00 × 0.05 (平均厚)	= 6.00	m ³	6.00

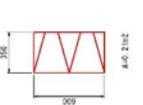


構造物撤去工平面図

土留め壁(1)



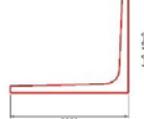
土留め壁(2)



土留め壁(3)



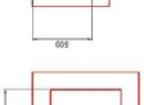
土留め壁(4)



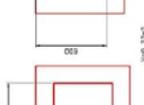
土留め壁(5)



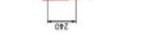
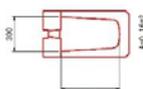
集水溝(1)



集水溝(2)



環境打点留壁(1) 2'x4'x4'留壁(2) 2'x4'x4'留壁(3) 2'x4'x4'留壁(4) 2'x4'x4'留壁(5) 2'x4'x4'留壁(6) 2'x4'x4'留壁(7)



事務所	〒100-0001 東京都千代田区千代田 丸の内ビルディング
設計者	丸山建設株式会社
年月日	平成27年3月
図号	27-000
作成者	丸山建設株式会社 設計課
承認者	丸山建設株式会社 代表取締役

舗装工 集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
アスファルト舗装工			式	1	
	不陸整正		m ²	478.6	(車道部)
	路盤	再生クラッシャーラン RC-40 t=20cm	m ²	471.1	(車道部)
	表層	再生密粒度アスコン top13 t=4cm	m ²	471.1	(車道部)

アスファルト舗装工 集計表

名	称	規	格	単	位	数	量	摘	要
不陸	整			m ²		478	6	(車道部)	
路	盤	再生クラツシャーラン	RC-40 t=20cm	m ²		471	1	(車道部)	
表	層	再生密粒度アスコン	top13 t=4cm	m ²		471	1	(車道部)	

アスファルト舗装工 計 算 書

(1式当り)

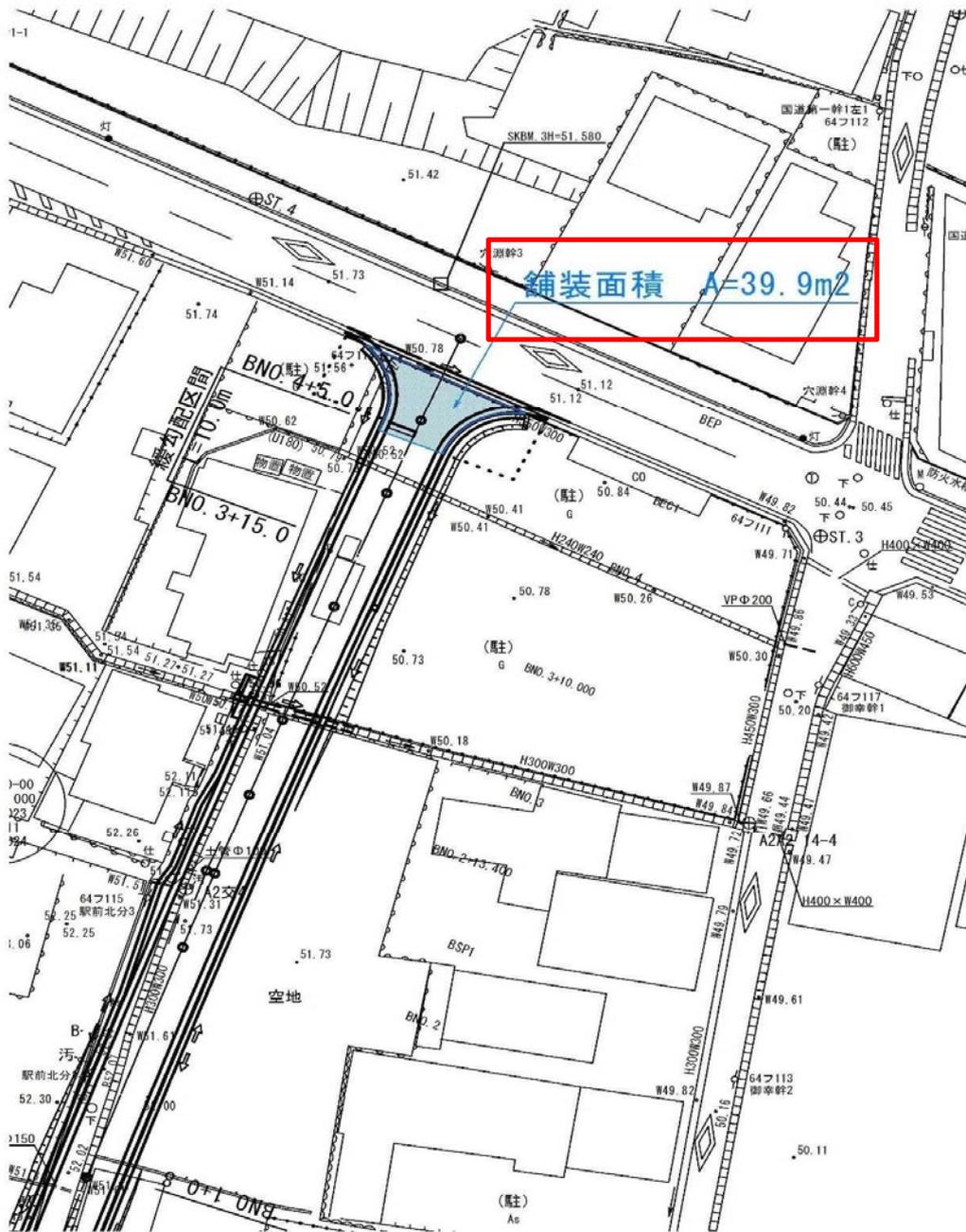
名 称	計 算 式	単 位	数 量
【車道部】 不陸整正	A1 = 386.93 (別紙計算書より) = 386.93	m ²	478.6
	A2 = 51.80 + 39.90 (別紙平面図より) = 91.70		
	Σ A = 478.63		
路盤 (再生クラッシャーラン RC-40 t=20cm)	A1 = 379.44 (別紙計算書より) = 379.44	m ²	471.1
	A2 = 51.80 + 39.90 (別紙平面図より) = 91.70		
	Σ A = 471.14		
表層 (再生密粒度アスコン top13 t=4cm)	A1 = 379.44 (別紙計算書より) = 379.44	m ²	471.1
	A2 = 51.80 + 39.90 (別紙平面図より) = 91.70		
	Σ A = 471.14		

計 算 書

(計算書第 1 号)

車道舗装(表層 t=4cm)														
測 点	距 離 (m)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	摘 要	測 点	距 離 (m)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	摘 要			
NO.0+10.251		5.00			NO.1の断面数量									
NO.1	9.749	5.00	5.000	48.75										
NO.1+19.999	19.999	5.39	5.195	103.89										
NO.2+6.453	6.454	5.31	5.350	34.53										
NO.2+13.399	6.946	5.11	5.210	36.19										
NO.2+19.998	6.599	5.00	5.055	33.36										
NO.3+9.997	9.999	5.00	5.000	50.00										
NO.3+19.996	9.999	5.00	5.000	50.00										
NO.4+4.540	4.544	5.00	5.000	22.72	NO.4の断面数量									
	合 計			379.44										





区画線工 集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
区画線工			式	1	
	溶融式区画線	白色実線、W=15cm	m	190.9	
	溶融式区画線	白色破線、W=15cm	m	16.1	
	溶融式区画線	白色実線、W=45cm	m	4.0	
	溶融式区画線	白色実線、W=30cm	m	5.7	

区画線工 集 計 表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
熔融式区画線	白色実線、W=15cm	m	190.9	
熔融式区画線	白色破線、W=15cm	m	16.1	
熔融式区画線	白色実線、W=45cm	m	4.0	
熔融式区画線	白色実線、W=30cm	m	5.7	

区画線工 計 算 書

(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
溶融式区画線 (白色実線、W=15cm)	L = 190.90 = 190.90	m	190.90
溶融式区画線 (白色破線、W=15cm)	L = 16.10 = 16.10	m	16.10
溶融式区画線 (白色実線、W=45cm)	L = 4.00 = 4.00	m	4.00
溶融式区画線 (白色実線、W30cm)	L = 5.70 = 5.70	m	5.70

区画線工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
溶融式区画線 (白色実線、W=15cm)	右	NO. 0 + 4.36 NO. 4 + 10.54	94.70	
	左	NO. 0 + 0.12 NO. 4 + 11.52	96.20	
		計	190.90	
溶融式区画線 (白色破線、W=15cm)	左	NO. 4 + 10.54 NO. 4 + 11.52	16.10	
		計	16.10	
溶融式区画線 (白色実線、W=45cm)	右	NO. 0 + 10.58 NO. +	2.00	(停止線)
	左	NO. 4 + 5.23 NO. +	2.00	(停止線)
		計	4.00	
溶融式区画線 (白色実線、W=30cm)		NO. 0	2.85	(交差点クロスマーク)
		NO. 4 + 13.81	2.85	(交差点クロスマーク)
		計	5.70	

附帯工 集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数	量	摘 要
	張コンクリート		式	1		
	張コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	11.4		

張コンクリート工 計 算 書

(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
張コンクリート (18-8-25BB,t=10cm)	A = 11.35 (別紙計算書より) = 11.35	m ²	11.4

計 算 書

(計算書第 1 号)

張コンクリート(18-8-25BB,t=10cm)

測 点	距 離 (m)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	摘 要	測 点	距 離 (m)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	摘 要
BNO.0+2.606											
BBC1	3.837										
BNO.0+6.443											
	3.807										
BNO.0+10.25											
	9.750										
BNO.1			0.200	4.00							
BNO.2	20.000	0.40									
BSP1	6.454		0.445	2.87							
BNO.2+6.454											
	6.946		0.450	3.13							
BNO.2+13.400											
	6.600		0.205	1.35							
BNO.3											
	10.000										
BNO.3+10.000											
	10.000										
BNO.4											
	4.541										
BNO.4+4.541											
BEC1	1.925										
BNO.4+6.466											
	3.848										
BNO.4+10.314											
				11.35							
	合 計										

数量総括表(1/3)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		摘 要
				当 初	変 更	
道路改良			式	1		
道路土工			式	1		
作業土工			式	1		
	掘削	土砂	式 (m ³)	1 (20)		(V=24.8m ³)
	床掘り	土砂	式 (m ³)	1 (20)		(V=16.9m ³)
	埋戻し	土砂	式 (m ³)	1 (20)		(V=21.7m ³)
残土処理工			式	1		
	残土処理	土砂	式 (m ³)	1 (20)		(V=17.6m ³)
擁壁工			式	1		
ブロック積工			式	1		
	ブロック積	1:0.3 裏コン t=5cm	m ²	17		(A=16.5m ²)
	裏込コンクリート	18-8-25BB	m ³	1		(V=0.8m ³)
	裏込砕石	RC-40	m ³	2		(V=1.7m ³)
	目地材	エラストイト t=1cm	m ²	1		(A=0.7m ²)
	天端工		m	17		(L=16.5m)
	基礎工		m	17		(L=16.5m)
	小口止コンクリート		箇所	1		
排水構造物工			式	1		
側溝工			式	1		
	PU3型側溝300A		m	29		(L=29.0m)

数量総括表(2/3)

種別	細別	規格	単位	数量		摘要
				当初	変更	
	1号自由勾配側溝		式	1		(L=6.0m)
管渠工			式	1		
	台付管	φ450	m	5		(L=5.0m)
集水柵・マンホール工			式	1		
	プレキャスト集水柵(1)	300×600×1000	箇所	1		
	プレキャスト集水柵(2)	300×600×1200	箇所	1		
	プレキャスト集水柵(3)	300×300×600	箇所	2		
構造物撤去工			式	1		
構造物取壊し工			式	1		
	コンクリート構造物 取壊し	無筋	m ³	12		(V=11.6m ³)
	殻運搬処理	無筋コンクリート	m ³	12		(V=11.6m ³)
舗装工			式	1		
舗装工			式	1		
	不陸整正		m ²	80		(A=80.0m ²)
	表層	再生密粒度アスコン top13 t=3cm	m ²	80		(A=80.0m ²)
附帯工			式	1		
附帯工(I)			式	1		
	張コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	5		(A=5.4m ²)
	U字溝	150	m	17		(L=16.5m)

数量総括表(3/3)

種別	細別	規格	単位	数量		摘要
				当初	変更	
	フェンス復旧工	H=1500	m	17		(L=16.5m)
	ラバーポール	H=400	本	6		
	附帯工(Ⅱ)		式			
	上水道移設		箇所	2		
	下水道移設		箇所	2		

道路土工 集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数	量	摘 要
作業土工			式	1		
	掘削	土砂	式 (m ³)	1 (24.8)		
	床掘り	土砂	式 (m ³)	1 (16.9)		
	埋戻し	土砂	式 (m ³)	1 (21.7)		
残土処理工			式	1		
	残土処理	土砂	式 (m ³)	1 (17.6)		

作業土工 集計表

名	称	規	格	单	位	数	量	摘	要
掘削		土砂		式	(m ³)	1	(24.8)		
床掘り		土砂		式	(m ³)	1	(16.9)		
埋戻し		土砂		(m ³)			(21.7)		

作業土工 計 算 書

(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
掘削 (土砂)	V1 = 24.8 (擁壁工計算書より) = 24.8	m ³	24.8
	<hr style="width: 50%; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> ΣV = 24.8		
床掘り (土砂)	V1 = 16.9 (排水構造物工計算書より) = 16.9	m ³	16.9
	<hr style="width: 50%; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> ΣV = 16.9		
埋戻し	V1 = 3.3 (擁壁工計算書より) = 3.3	m ³	21.7
	V2 = 4.6 (排水構造物工計算書より) = 4.6		
	V3 = 13.8 (排水構造物工計算書より) = 13.8		
	<hr style="width: 50%; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> ΣV = 21.7		

残土処理工 集計表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
残土処理	土砂	m ³	17.6	

残土処理工 計 算 書

(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
作業残土処理	【発生土】		
	作業土工 掘削 = 24.8		
	作業土工 床掘り = 16.9		
	【流用土】		
	作業土工 埋戻(土砂) V = 21.7 = 21.7		
	$V = (24.8 + 16.9) - (21.7) \div 0.9$ $= 17.6$	m ³	17.6

ブロック積工 集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
作業土工			式		
	掘削		式 (m^3)	1 (24.8)	(道路土工で計上)
	埋戻し		式 (m^3)	1 (3.3)	(道路土工で計上)
ブロック積工			式		
	ブロック積	1:0.3 裏コン t=5cm	m^2	16.5	
	裏込コンクリート	18-8-25BB	m^3	0.8	
	裏込砕石	RC-40	m^3	1.7	
	目地材	エラストイト t=1cm	m^2	0.7	
	天端工		m	16.5	
	基礎工		m	16.5	
	小口止コンクリート		箇所	1.0	

作業土工 集計表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
掘削		式 (m ³)	1 (24.8)	
埋戻し		式 (m ³)	1 (3.3)	

作業土工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
掘削	$V = 1.50 \times 16.50$		
	= 24.75		
	$\Sigma V = 24.75$	式 (m^3)	1 (24.8)
埋戻し	$V = 0.20 \times 16.50$		
	= 3.30		
	$\Sigma V = 3.30$	式 (m^3)	1 (3.3)

ブロック積工 計 算 書

(1式当り)

名 称	計 算 式		単 位	数 量
ブロック積 (控え35cm)	1:0.3 裏コン t=5cm	= 16.47	m ³	16.47
裏込コンクリート	18-8-25BB	= 0.80	m ²	0.80
裏込砕石 (RC-40)		= 1.70	m ³	1.70
目地材		= 0.70	m ²	0.70
天端工		= 16.46	m	16.46
基礎工		= 16.46	m	16.46
小口止コンクリート			箇所	1.00

ブロック積工 延長調書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
ブロック積工	右	NO. 3 + 4.96	NO. 4 + 2.56	16.46	

ブロック積 数量表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
ブロック積(控え35cm)	1:0.3 裏コン t=5cm	m2	16.5	(別紙ブロック積工詳細図より)
裏込コンクリート	18-8-25BB	m3	0.8	
裏込砕石	RC-40	m3	1.7	
目地材	エラストイト t=10mm	m2	0.7	
天端工	18-8-25BB	m	16.5	
基礎工	18-8-40BB	m	16.5	
小口止コンクリート		箇所	1	

排水構造物工 集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
作業土工			式		
	床掘り		式 (m ³)	1 (16.9)	(道路土工で計上)
	埋戻し		式 (m ³)	1 (4.6)	(道路土工で計上)
	埋戻し		式 (m ³)	1 (13.8)	(道路土工で計上)
側溝工			式	1	
	PU3型側溝300A		m	29.0	
	1号自由勾配側溝		式	1	(L=6.0m)
管渠工			式	1	
	台付管	φ450	m	5.0	
集水桝・マンホール工			式	1	
	プレキャスト集水桝(1)	300×600×1000	箇所	1	
	プレキャスト集水桝(2)	300×600×1200	箇所	1	
	プレキャスト集水桝(3)	300×300×600	箇所	2	

作業土工 集計表

名	称	規	格	単	位	数	量	摘	要
床掘り				式	(m ³)	1	(16.9)		
埋戻し				式	(m ³)	1	(4.6)		
埋戻し				式	(m ³)	1	(13.8)		

作業土工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	V1 = 1.23 × 5.00 (台付管φ450) = 6.15		
	V2 = 3.67 × 1.00 (プレキャスト集水柵(1)) = 3.67		
	V3 = 5.09 × 1.00 (プレキャスト集水柵(2)) = 5.09		
	V4 = 0.97 × 2.00 (プレキャスト集水柵(3)) = 1.94		
	<u>Σ V = 16.85</u>		
		式 (m ³)	1 (16.9)
埋戻し	V1 = 4.61 × 1.00 (プレキャスト集水柵(2)) = 4.61		
	<u>Σ V = 4.61</u>		
		式 (m ³)	1 (4.6)
埋戻し	V2 = 0.86 × 5.00 (台付管φ450) = 4.30		
	V3 = 3.27 × 1.00 (プレキャスト集水柵(1)) = 3.27		
	V4 = 4.61 × 1.00 (プレキャスト集水柵(2)) = 4.61		
	V5 = 0.82 × 2.00 (プレキャスト集水柵(3)) = 1.64		
	<u>Σ V = 13.82</u>		
		式 (m ³)	1 (13.8)

側溝工 集 計 表

名	称	規	格	単	位	数	量	摘	要
PU3型側溝				m		29	0		
1号自由勾配側溝				式		1		(L=6.00m)	

側溝工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
PU3型側溝300A	L = 29.00 = 29.00	m	29.00
1号自由勾配側溝	L = 6.00 = 6.00	m	6.00

側溝工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
PU3型側溝300A	左	NO. 3 + 14.00 NO. 3 + 16.00	20	
	左	NO. 4 + 12.20 NO. 5 + 8.20	160	
	右	NO. 3 + 4.70 NO. 3 + 16.00	1100	
計			290	
1号自由勾配側溝	右	NO. 3 + 16.80 NO. 4 + 2.80	600	

数量計算書

1号自由勾配側溝

一式当り

名称	規格	計 算 式	小 計	数 量
自由勾配側溝	300×600	L=	=	m 6.00
インバート	18-8-25BB	300×600 $V3 = 0.30 \times 0.148 \times 6.00$	= 0.265	m ³ 0.27
側溝蓋	コンクリート蓋 300用 L=500	N= 図面より	=	枚 5
— — —	グレーチング蓋 300用 L=500	N= 図面より	=	枚 1

PU3型側溝(300×300)数量表

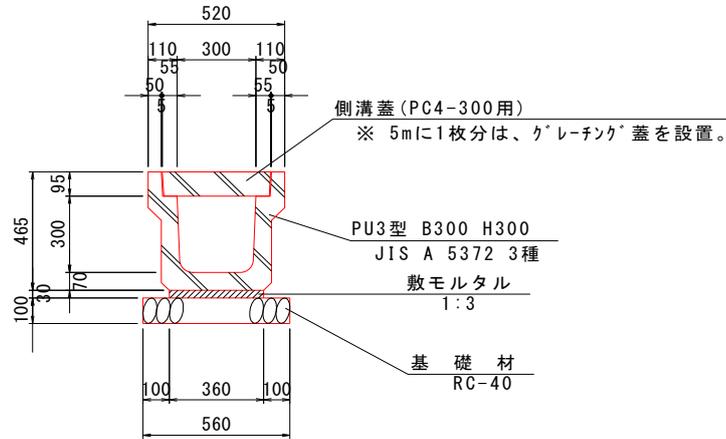
(10m当り)

名称	規格	単位	数量	摘要
PU3型側溝	300×300	個	5.00	JIS A 5372 参考重量=413kg/個
敷モルタル	1:3	m ³	0.11	
基礎材	RC-40 t=10cm	m ²	5.60	
コンクリート蓋	3種 300用	枚	18.0	
グレーチング蓋	300用 T-25 細目	枚	2.0	
基面整正		m ²	5.6	

単 位 数 量 計 算 書

(10m当り)

種 別	PU3型側溝	細 規 格	300×300
-----	--------	-------	---------



名 称	計 算 式	単 位	数 量	
PU3型側溝 (300×300)	$N = 10.000 \div 2.000$ 【参考重量=413kg/個】	= 5.000	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000$	= 0.108	m^3	0.11
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.560 \times 10.000$	= 5.600	m^2	5.60
コンクリート蓋 (3種 300用)	$N = (10.000 - 1.000) \div 0.500$	= 18.0	枚	18.0
グレーチング蓋 (300用 T-25 細目)	$N =$	= 2.0	枚	2.0
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000$	= 5.600	m^2	5.6

コンクリート蓋(3種 300用) 数量表

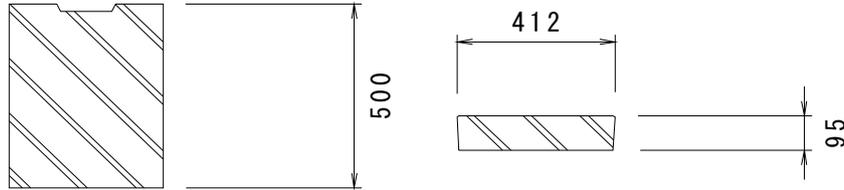
(100枚当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
コンクリート蓋	3種 300用	枚	100.0	参考重量=46kg/枚

単 位 数 量 計 算 書

(100枚当り)

種 別	コンクリート蓋	細 別 規 格	3種 300用
-----	---------	------------	---------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート蓋 (3種 300用)	$N = 100.0$ <p style="text-align: center;">【参考重量=46kg/枚】</p> $= 100.0$	枚	100.0

グレーチング蓋(300用) 数量表

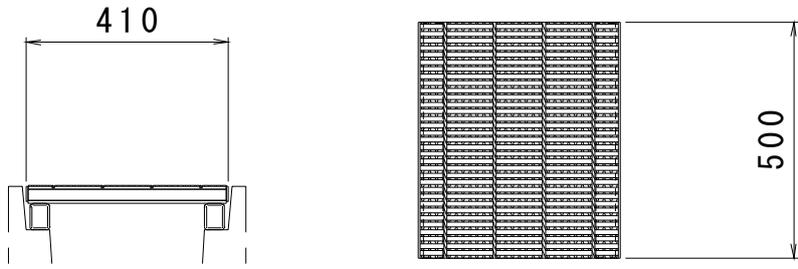
(100枚当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
グレーチング蓋	300用	枚	100.0	T-25 細目 参考重量=24.6kg/枚

単 位 数 量 計 算 書

(100枚当り)

種 別	グレーチング蓋	細 規 格	300用
-----	---------	-------	------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
グレーチング蓋 (300用)	$N = 100.0 = 100.0$ <p>【参考重量=24.6kg/枚】</p>	枚	100.0

管渠工 集 計 表

名	称	規	格	单	位	数	量	摘	要
	台付管	φ 450		m		5	0		

管渠工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
台付管 (φ450)	$L = 5.00$	m	5.00

管渠工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
台付管 (φ450)		NO. 3 + 16.40	50	
計			50	

台付管(φ450)数量表

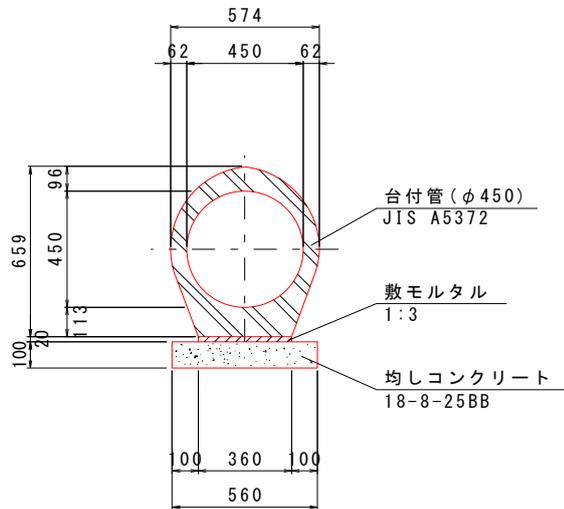
(10m当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
台付管	φ450	本	4.00	JIS A 5372 参考重量=892kg/本
敷モルタル	1:3	m ³	0.07	
均しコンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	0.56	
均しコンクリート型枠		式 (m ²)	1 (2.00)	
床掘り		式 (m ³)	1 (12.3)	
埋戻し	転圧有、小規模	式 (m ³)	1 (8.6)	
作業残土		式 (m ³)	1 (2.7)	
基面整正		m ²	5.6	

単 位 数 量 計 算 書

(10m当り)

種 別	台付管	細 規 格	φ 450
-----	-----	-------	-------

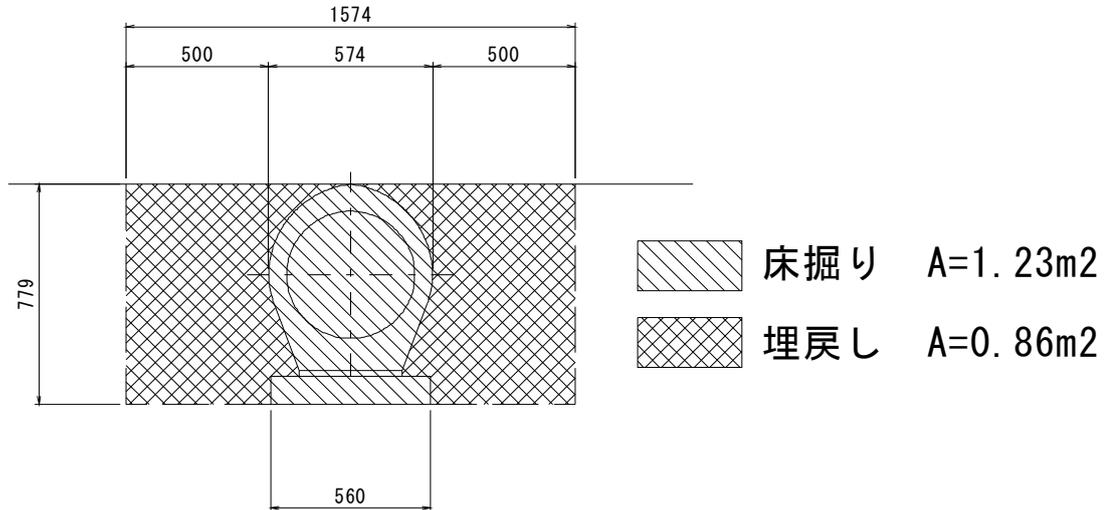


名 称	計 算 式	単 位	数 量
台付管 (φ 450)	$N = 10.000 \div 2.500 = 4.000$ <p style="text-align: center;">【参考重量=892kg/本】</p>	本	4.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.360 \times 0.020 \times 10.000 = 0.072$	m ³	0.07
均しコンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$A = 0.560 \times 0.100 \times 10.000 = 0.560$	m ²	0.56
均しコンクリート型枠	$A = 0.100 \times 2 \times 10.000 = 2.000$	式 (m ²)	1 (2.00)

作業土工単位数量計算書

(10m当り)

種 別	台付管	細 規	別 格	φ 450
-----	-----	-----	-----	-------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	$V = 1.230 \times 10.000 = 12.300$	式 (m ³)	1 (12.3)
埋戻し (転圧有、小規模)	$V = 0.860 \times 10.000 = 8.600$	式 (m ³)	1 (8.6)
作業残土	$V = 12.300 - 8.600 \div 0.90 = 2.744$	式 (m ³)	1 (2.7)
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m ²	5.6

集水桝・マンホール工 集計表

名 称	規 格	単 位	数	量	摘 要
プレキャスト集水桝(1)	300 × 600 × 10200	箇所	1		
プレキャスト集水桝(2)	300 × 600 × 1200	箇所	1		
プレキャスト集水桝(3)	300 × 300 × 600	箇所	2		

集水桝・マンホール工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト集水桝(1) (300×600×1000)	N = 1 = 1	箇所	1
プレキャスト集水桝(2) (300×600×1200)	N = 1 = 1	箇所	1
プレキャスト集水桝(3) (300×300×600)	N = 2 = 2	箇所	2

集水枳・マンホール工 箇所調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
プレキャスト集水枳(1) (300×600×1000)	右	NO. 3 + 16.4	1	
プレキャスト集水枳(2) (300×600×1200)	左	NO. 3 + 16.4	1	
プレキャスト集水枳(3) (300×300×600)	右	NO. 3 + 4.4	1	
	右	NO. 5 + 4.4	1	
		計	2	

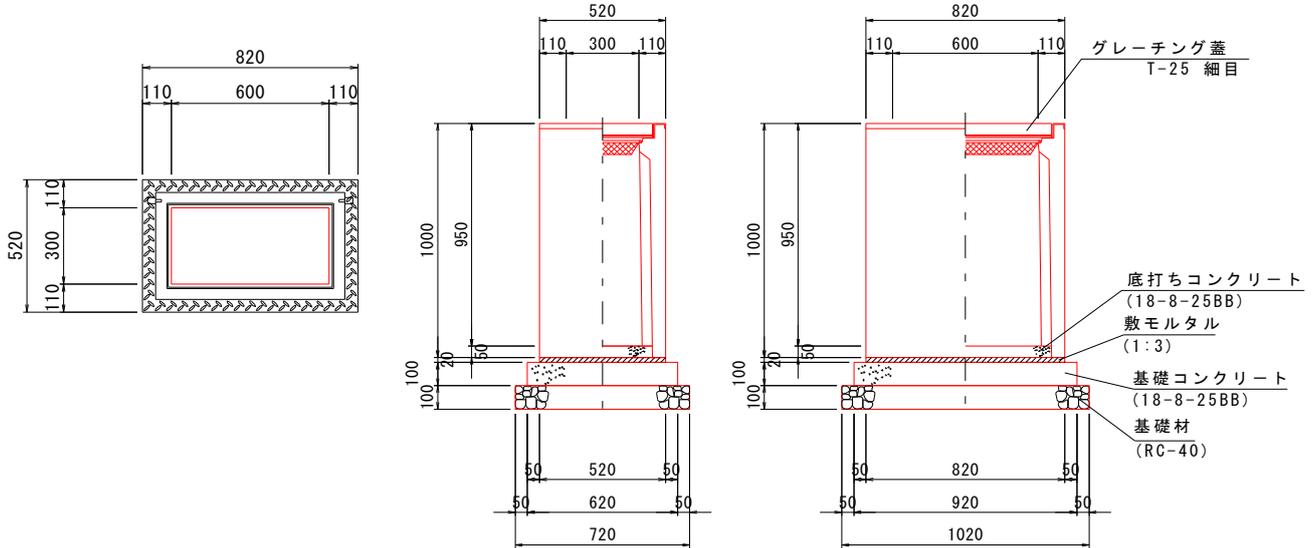
プレキャスト集水桝(1)(300×600×1000) 数量表 (10箇所当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
プレキャスト集水桝	300×600×1000	個	10	参考重量=406kg/個
底打ちコンクリート	18-8-25BB	m ³	0.09	
敷モルタル	1:3	m ³	0.09	
基礎コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	5.70	
同上型枠		式 (m ²)	1 (3.08)	
基礎材	RC-40 t=10cm	m ²	7.34	
床掘り		式 (m ³)	1 (36.7)	
埋戻し	転圧有、小規模	式 (m ³)	1 (32.7)	
作業残土		式 (m ³)	1 (0.3)	
基面整正		m ²	5.7	

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水枳(1)	細 規 格	300×600×1000
-----	--------------	-------	--------------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト集水枳 (300×600×1000)	$N = 10$ 【参考重量=406kg/個 グレーチング蓋T-25細目】	= 10	個 10
底打ちコンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.600 \times 0.050 \times 10$	= 0.090	m^3 0.09
敷モルタル (1:3)	$V = 0.520 \times 0.820 \times 0.020 \times 10$	= 0.085	m^3 0.09
基礎コンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$A = 0.620 \times 0.920 \times 10$	= 5.704	m^2 5.70
同上型枠	$A = (0.620 \times 0.100 + 0.920 \times 0.100) \times 2 \times 10$	= 3.080	式 (m^2) 1 (3.08)
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.720 \times 1.020 \times 10$	= 7.344	m^2 7.34

作業土工単位数計算書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水樹(1)	細 別 規 格	300×600×1000
-----	--------------	------------	--------------

名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	$V = 1/2 \times (2.340 \times 2.640 + 1.520 \times 1.820) \times 0.820 \times 10$ $= 36.67$	式 (m ³)	1 (36.7)
埋戻し (転圧有、小規模)	$V = 36.67 - (0.520 \times 0.820 \times 0.620 + 0.620 \times 0.920 \times 0.100$ $+ 0.720 \times 1.020 \times 0.100) \times 10$ $= 32.72$	式 (m ³)	1 (32.7)
作業残土	$V = 36.67 - 32.72 \div 0.90$ $= 0.31$	式 (m ³)	1 (0.3)
基面整正	$A = 0.620 \times 0.920 \times 10$ $= 5.70$	m ²	5.7

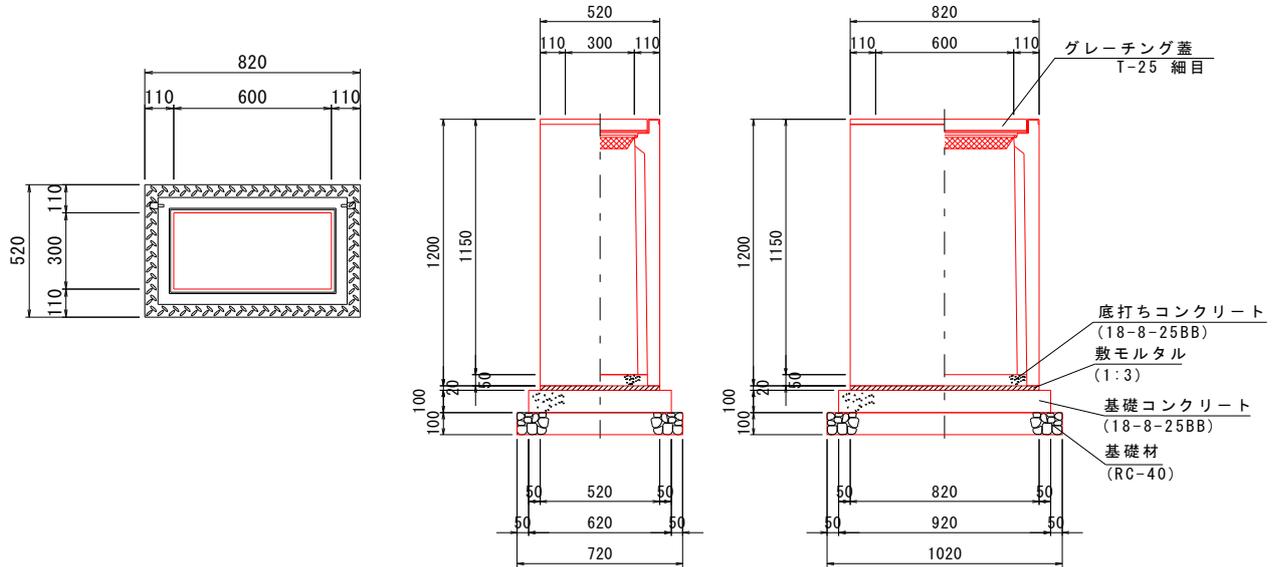
プレキャスト集水桝(2)(300×600×1200) 数量表 (10箇所当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
プレキャスト集水桝	300×600×1200	個	10	参考重量=472kg/個
底打ちコンクリート	18-8-25BB	m ³	0.09	
敷モルタル	1:3	m ³	0.09	
基礎コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	5.70	
同上型枠		式 (m ²)	1 (3.08)	
基礎材	RC-40 t=10cm	m ²	7.34	
床掘り		式 (m ³)	1 (50.9)	
埋戻し	転圧有、小規模	式 (m ³)	1 (46.1)	
作業残土		式 (m ³)	1 (-0.3)	
基面整正		m ²	5.7	

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水樹(2)	細 規 格	300×600×1200
-----	--------------	-------	--------------

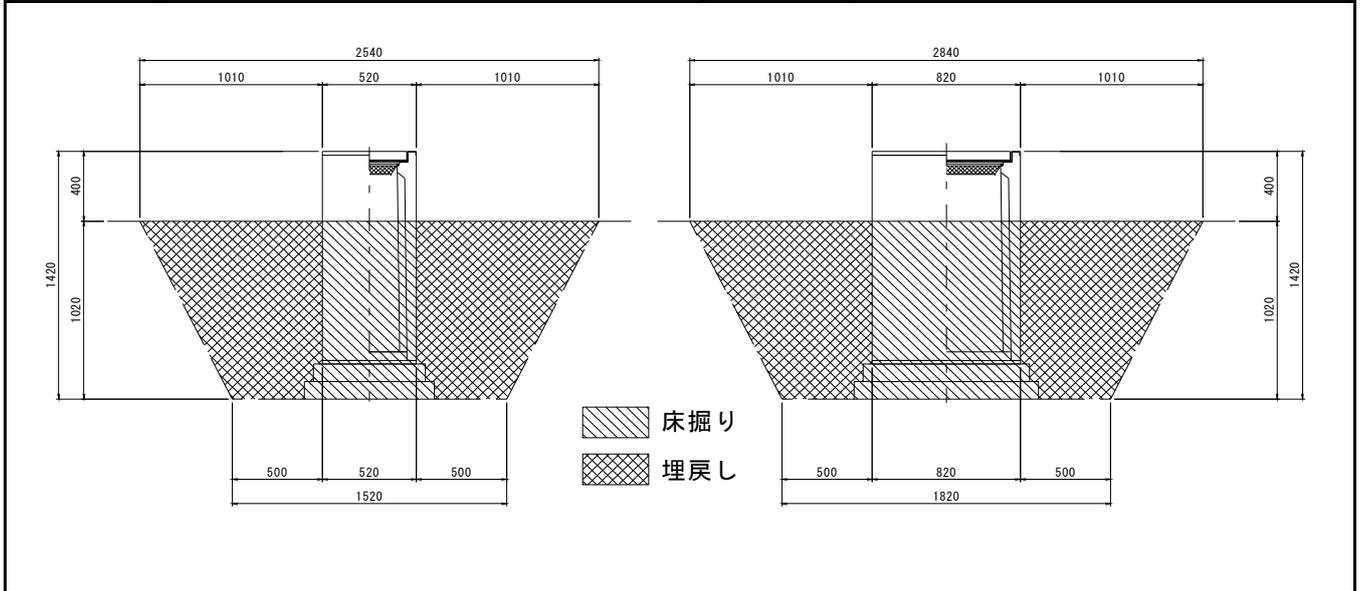


名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト集水樹 (300×600×1200)	$N = 10$ 【参考重量=472kg/個 グレーチング蓋T-25細目】	= 10	個 10
底打ちコンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.600 \times 0.050 \times 10$	= 0.090	m^3 0.09
敷モルタル (1:3)	$V = 0.520 \times 0.820 \times 0.020 \times 10$	= 0.085	m^3 0.09
基礎コンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$A = 0.620 \times 0.920 \times 10$	= 5.704	m^2 5.70
同上型枠	$A = (0.620 \times 0.100 + 0.920 \times 0.100) \times 2 \times 10$	= 3.080	式 (m^2) 1 (3.08)
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.720 \times 1.020 \times 10$	= 7.344	m^2 7.34

作業土工単位数量計算書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水樹(2)	細 別 規 格	300×600×1200
-----	--------------	------------	--------------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	$V = 1/2 \times (2.540 \times 2.840 + 1.520 \times 1.820) \times 1.020 \times 10$ $= 50.90$	式 (m ³)	1 (50.9)
埋戻し (転圧有、小規模)	$V = 50.90 - (0.520 \times 0.820 \times 0.820 + 0.620 \times 0.920 \times 0.100$ $+ 0.720 \times 1.020 \times 0.100) \times 10$ $= 46.10$	式 (m ³)	1 (46.1)
作業残土	$V = 50.90 - 46.10 \div 0.90$ $= -0.32$	式 (m ³)	1 (-0.3)
基面整正	$A = 0.620 \times 0.920 \times 10$ $= 5.70$	m ²	5.7

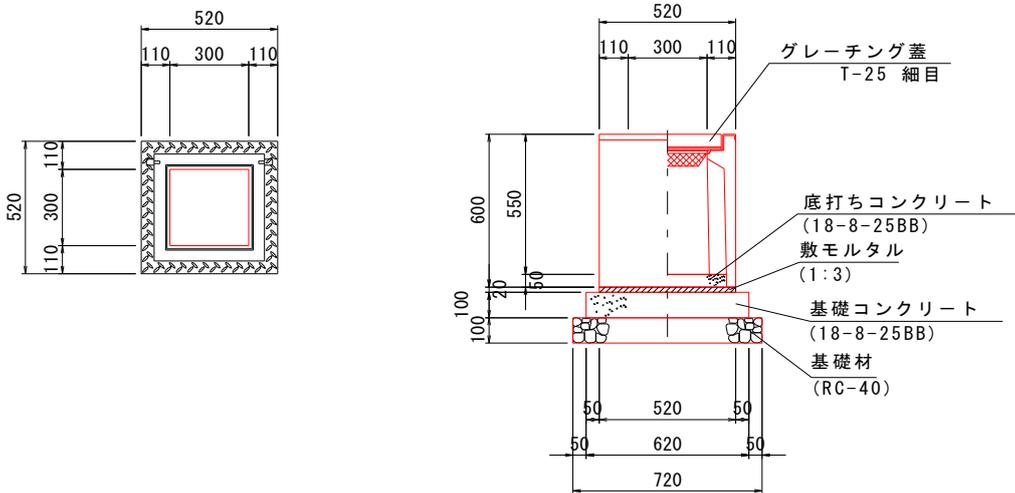
プレキャスト集水桝(3)(300×300×600) 数量表 (10箇所当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
プレキャスト集水桝	300×300×600	個	10	参考重量=164kg/個
底打ちコンクリート	18-8-25BB	m ³	0.05	
敷モルタル	1:3	m ³	0.05	
基礎コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	3.84	
同上型枠		式 (m ²)	1 (2.48)	
基礎材	RC-40 t=10cm	m ²	5.18	
床掘り		式 (m ³)	1 (9.7)	
埋戻し	転圧有、小規模	式 (m ³)	1 (8.2)	
作業残土		式 (m ³)	1 (0.6)	
基面整正		m ²	3.8	

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水枳(3)	細 規 格	300 × 300 × 600
-----	--------------	-------	-----------------

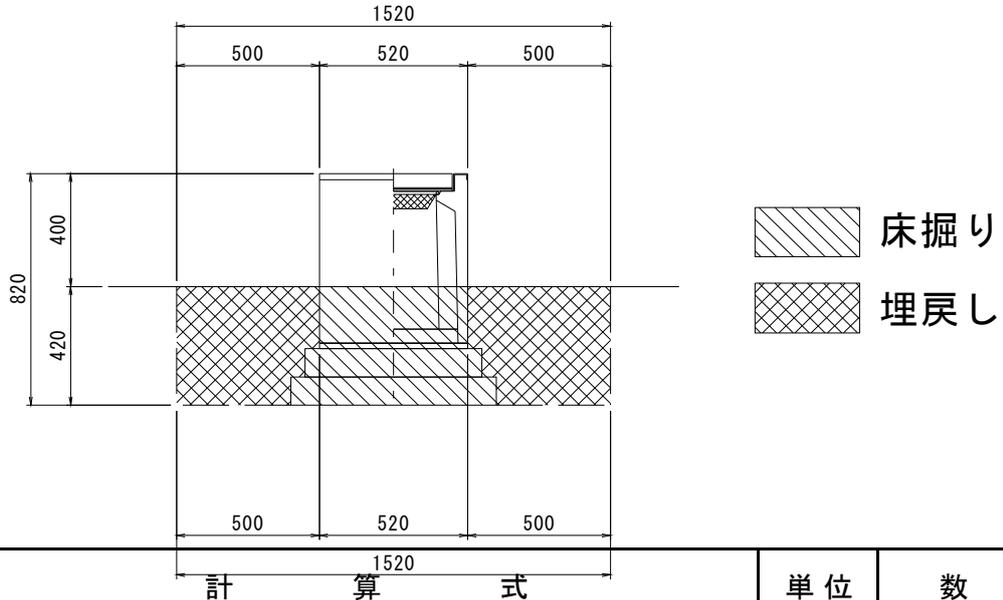


名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト集水枳 (300 × 300 × 600)	$N = 10 = 10$ 【参考重量=164kg/個 グレーチング蓋T-25細目】	個	10
底打ちコンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.300 \times 0.050 \times 10 = 0.045$	m ³	0.05
敷モルタル (1:3)	$V = 0.520 \times 0.520 \times 0.020 \times 10 = 0.054$	m ³	0.05
基礎コンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$A = 0.620 \times 0.620 \times 10 = 3.844$	m ²	3.84
同上型枠	$A = (0.620 \times 0.100 + 0.620 \times 0.100) \times 2 \times 10 = 2.480$	式 (m ²)	1 (2.48)
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.720 \times 0.720 \times 10 = 5.184$	m ²	5.18

作業土工単位数量計算書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水樹(3)	細 規 格	300×300×600
-----	--------------	-------	-------------

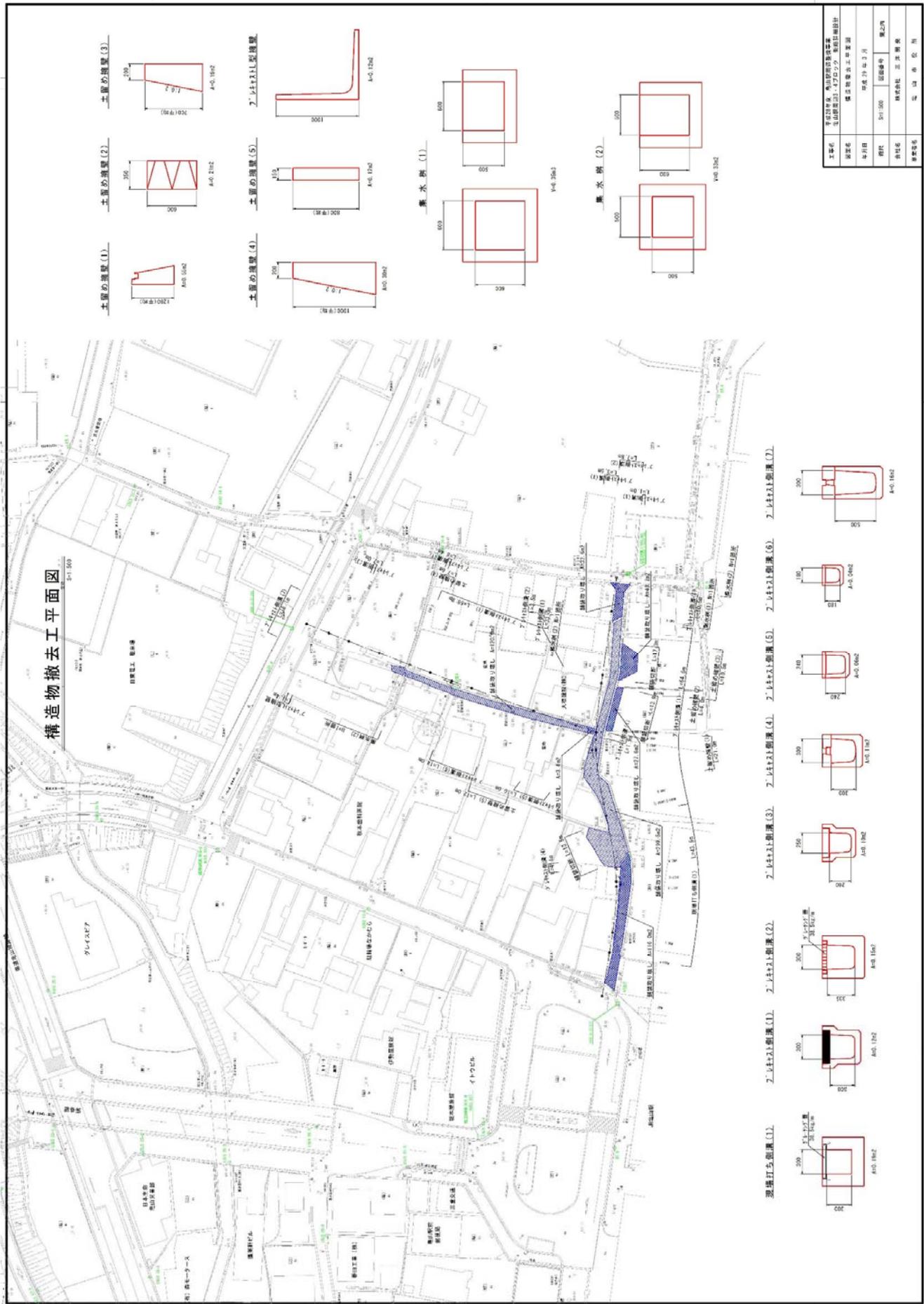


名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	$V = 1/2 \times (1.520 \times 1.520 + 1.520 \times 1.520) \times 0.420 \times 10$ $= 9.70$	式 (m ³)	1 (9.7)
埋戻し (転圧有、小規模)	$V = 9.70 - (0.520 \times 0.520 \times 0.220 + 0.620 \times 0.620 \times 0.100$ $+ 0.720 \times 0.720 \times 0.100) \times 10$ $= 8.20$	式 (m ³)	1 (8.2)
作業残土	$V = 9.70 - 8.20 \div 0.90$ $= 0.59$	式 (m ³)	1 (0.6)
基面整正	$A = 0.620 \times 0.620 \times 10$ $= 3.84$	m ²	3.8

構造物取壊し工 計 算 書

(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート構造物 取壊し(無筋)	$V = 0.55 \times 21.0 = 11.55$ (土留め擁壁(1))		
	<hr style="width: 50%; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> $\Sigma V = 11.55$	m ³	11.55
殻運搬処理 (無筋コンクリート)	$V = 11.55 = 11.55$	m ³	11.55

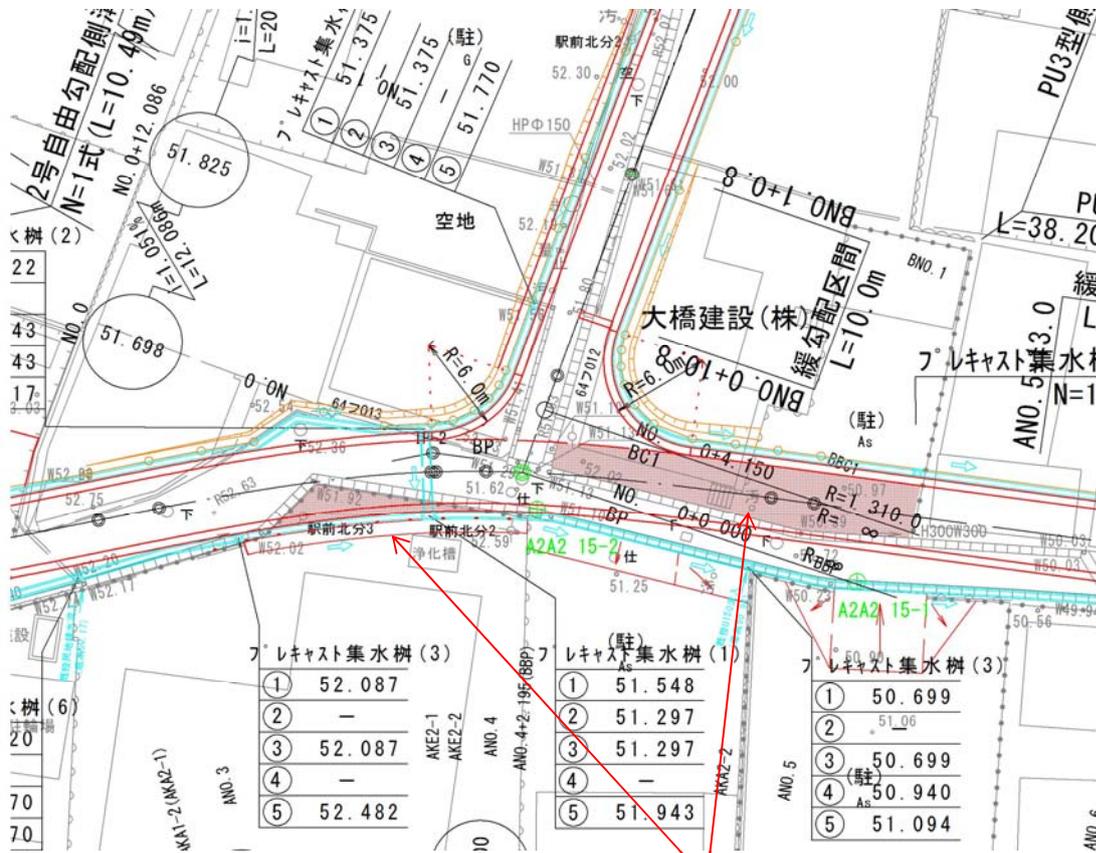


工事名	平塚市東部、南山地区の建設事業		
設計者	尾山建設設計・エフエフエフ 建設設計		
竣工年	平成 27 年 3 月	図面番号	第 27 号
図尺	1/100	作成者	三井 崇
作成者	尾山建設設計 三井 崇		
承認者	尾山建設設計 三井 崇		

舗装工 計 算 書

(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
<p>【車道部】 不陸整正</p>	$A = 67.00 + 13.00 \quad (\text{別紙平面図より}) \quad = \quad 80.00$ <hr style="width: 10%; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> $\Sigma A = \quad 80.00$	m ²	80.0
<p>表層 (再生密粒度アスコン top13 t=3cm)</p>	$A = 67.00 + 13.00 \quad (\text{別紙平面図より})$ <p style="text-align: center;">(別紙平面図より) = 80.00</p> <hr style="width: 10%; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> $\Sigma A = \quad 80.00$	m ²	80.0



舗装面積 $A=67.0+13.0=80.0\text{m}^2$

附帯工(Ⅰ) 集計表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
張コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	5.4	
U字溝	150	m	16.5	
フェンス復旧	H=1500	m	16.5	
ラバーポール	H=400	本	6.0	

附帯工(Ⅰ) 計 算 書

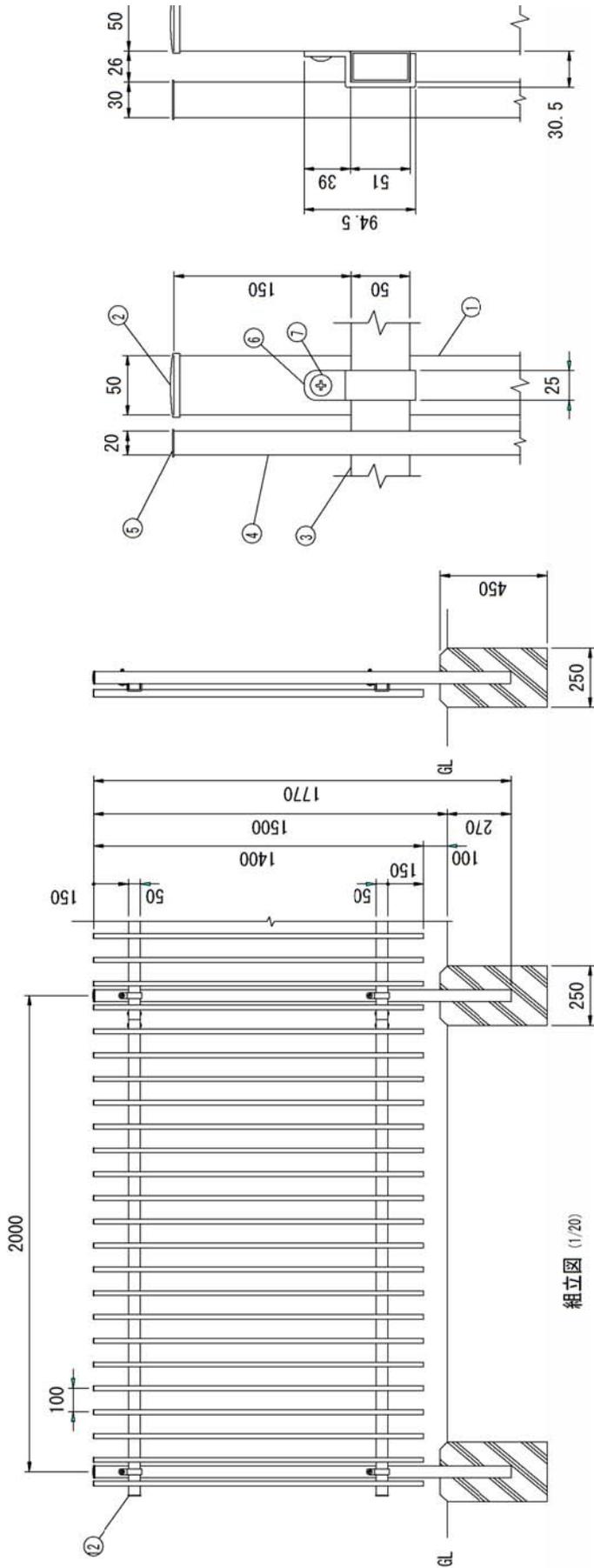
(1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
張コンクリート (18-8-25BB,t=10cm)	A = 5.44 (別紙計算書より) = 5.44	m ²	5.4
U字溝150	L = 16.50 = 16.50	m	16.50
フェンス復旧	L = 16.50 = 16.50	m	16.50
ラバーポール	L = 6.00 = 6.00	本	6.00

計 算 書

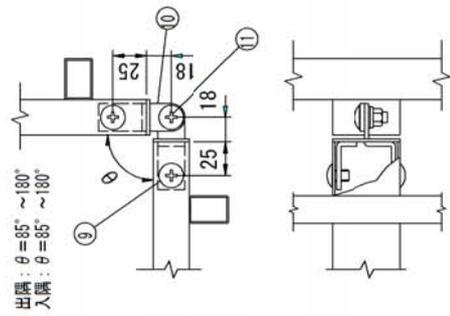
(計算書第 1 号)

張コンクリート(18-8-25BB,t=10cm)										張コンクリート(18-8-25BB,t=10cm)									
測 点	距 離 (m)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	摘 要	測 点	距 離 (m)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	摘 要	測 点	距 離 (m)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	摘 要		
ANO.0+3.95																			
ANO.0+8.75																			
AKA1-1																			
ANO.0+13.802																			
ANO.1																			
AKE1-1																			
ANO.1+14.218																			
ANO.2																			
AKA1-2																			
ANO.2+16.255																			
ANO.3								0.33	0.326	5.44									
AKE2-1	16.673																		
ANO.3+16.673								0.33	0.163										
ANO.4																			
AKA2-2																			
ANO.4+17.373																			
ANO.5																			
ANO.6																			
ANO.6+3.56																			
ANO.6+8.80																			
													合 計			5.44			



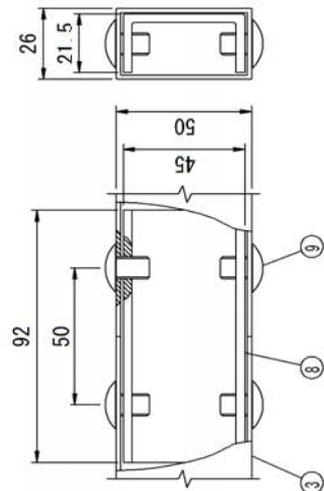
組立図 (1/20)

取付部詳細図 (1/4)



コーナー部施工例 (1/4)

部品	部材名	規格	材質	備考
1	主柱	□50×50×2.3	STRK400	亜鉛めっき+静電粉体塗装
2	鉄キャップ	t1.6	SGH	"
3	横棒	□50×26×1.6	STMW-11A相当	"
4	縦棒	□30×20×1.0	"	"
5	鉄キャップ	t0.6	SGH	"
6	固定金具	t4.5	"	"
7	トラスピス	M8×65	4.6相当	溶融亜鉛めっき
8	接続金具	t3.2	SGH	亜鉛めっき+静電粉体塗装
9	トラスピス	M8×12	4.6相当	溶融亜鉛めっき
10	コーナ金具	t2.3, t3.2	SGH	亜鉛めっき+静電粉体塗装
11	トラスピス	M8×20	4.6相当	溶融亜鉛めっき
12	端末キャップ		P.E	



接続部詳細図 (1/2)



フレキャスト集水樹 (3)

①	52.087
②	-
③	52.087
④	-
⑤	52.482

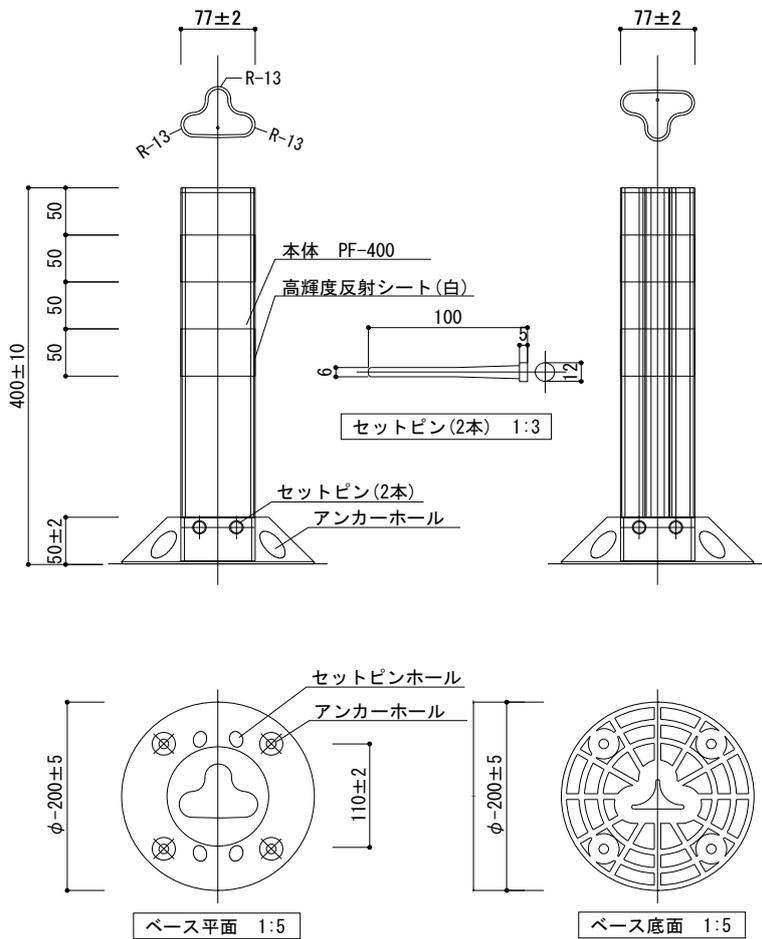
フレキャスト集水樹 (1)

①	51.548
②	51.297
③	51.297
④	-
⑤	51.943

フレキャスト集水樹 (3)

①	50.699
②	51.06
③	50.699
④	50.940
⑤	51.094

ラバーホールド n = 3 + 3 = 6 本



上下水道移設工 集 計 表

名 称	規 格	单 位	数 量	摘 要
上水道移設		箇所	2	
下水道移設		箇所	2	

上下水道移設工 計 算 書

(10m当り)

名 称	計 算 式	单 位	数 量
上水道移設	N = 2 = 2	箇所	2
下水道移設	N = 2 = 2	箇所	2

上水道移設工 箇所調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
上水道移設	左	NO. 0 + 9.15	1	
	右	NO. 0 + 13.15	1	
計			2	

下水道移設工 箇所調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
下水道移設	右	NO. 0 + 6.15	1	
	左	NO. 0 + 8.15	1	
計			2	