

児童センター(仮)アクセス道路整備工事

数 量 計 算 書

工 事 数 量 総 括 表

工 事 数 量 総 括 表 ①

(道路部)

工 事 名	児童センター(仮)アクセス道路整備工事						事業区分		
							工事区分		
工 事 区 分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量(今回)		数量増減	摘 要
道路改良									
	道路土工				式				
		掘削工			式				
			掘削	土砂	m ³	630			
		盛土工			式				
			路床盛土	B≧4.0	m ³	250			
			山土(購入土)	CBR≧12	m ³	270			
		残土処理工							
			残土運搬処理	土砂	m ³	640			
	排水構造物工				式				
		作業土工			式				
			床掘	土砂	m ³	30			
			埋戻	B<1.0	m ³	20			

工 事 数 量 総 括 表 ①

(道路部)

工 事 名	児童センター(仮)アクセス道路整備工事						事業区分		
							工事区分		
工 事 区 分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量(今回)		数量増減	摘 要
		側溝工							
			蓋版	自由勾配側溝蓋(縦断) コンクリート 300	枚	43			
				自由勾配側溝蓋(縦断) グレーチングB300 普通目 T-25	枚	13			
				自由勾配側溝蓋(横断) グレーチングB300 T-25 L100	枚	21			
				U字側溝蓋 3種300 L=500	枚	2			
			自由勾配側溝	縦断用 FSL-B300-H400	m	24			
				縦断用 FSL-B300-H500	m	25			
				縦断用 FSL-B300-H600	m	5			
				縦断用 FSL-B300-H700	m	2			
				横断用 FSC-B300-H400	m	20			
				横断用 FSC-B300-H500	m	14			
				横断用 FSC-B300-H600	m	6			
				横断用 FSC-B300-H700	m	3			

工 事 数 量 総 括 表 ①

(道路部)

工 事 名	児童センター(仮)アクセス道路整備工事						事業区分		
							工事区分		
工 事 区 分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量(今回)		数量増減	摘 要
			U型側溝	PU5-300A	m	1			
			卵形側溝	150型	m	8			
			1号小口止コンクリート	18-8-40	箇所	1			
			2号小口止コンクリート	18-8-40	箇所	1			
		集水桝工							
			1号集水桝	B500-L500-H600	箇所	1			
			2号集水桝	B500-L500-H900	箇所	1			
			3-1号集水桝	B500-L500-H800	箇所	1			
			3-2号集水桝	B500-L500-H800	箇所	1			
		蓋版							
			集水桝用グレーチング	500×500 T-25	枚	4			
	舗装工				式				
		アスファルト舗装工			式				

工 事 数 量 総 括 表 ①

(道路部)

工 事 名	児童センター(仮)アクセス道路整備工事						事業区分		
							工事区分		
工 事 区 分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量(今回)		数量増減	摘 要
			表層	再生密粒度As(20) t=5cm	m ²	440			
			上層路盤	粒度調整砕石 M-30 t=10cm	m ²	410			
			下層路盤	再生砕石 RC-40 t=15cm	m ²	420			
			歩道表層	再生密粒度As(13) t=3cm	m ²	20			
			歩道路盤	再生砕石 RC-30 t=10cm	m ²	20			
	構造物設置工	縁石工							
			歩車道境界ブロック	片面A種	m	20			
	付帯工				式				
		区画線工			式				
			中央線	溶融式区画線 実線白W=15cm	m	50			
			停止線	溶融式区画線 実線白W=30cm	m	10			
			文字記号	溶融式区画線 実線白W=15cm換算	m	20			
			外側線	ペイント式区画線 実線白W=15cm	m	90			

工 事 数 量 総 括 表 ①

(道路部)

工 事 名	児童センター(仮)アクセス道路整備工事						事業区分		
							工事区分		
工 事 区 分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量(今回)		数量増減	摘 要
		道路附属物工			式	1			
			張コンクリート	18-8-40	m ²	50			
	構造物撤去工				式				
		構造物取壊し工			式				
			コンクリート取壊し	無筋	m ³	110			
			舗装版破碎	t ≤5cm	m ²	30			
			舗装版切断		m	70			
		構造物撤去工			式				
			U型側溝撤去	鉄筋 PU5-300A	m3	3			} 4m3
				鉄筋 300×300	m3	1			
			L型擁壁撤去	鉄筋 H1500	m3	1			} 9m3
				鉄筋 H1300	m3	5			
				鉄筋 H800	m3	3			
			転落防止柵撤去	H1000-L3000	m	12			

工 事 数 量 総 括 表 ①

(道路部)

[illegible]

工 事 数 量 総 括 表 ②

(駐車場部)

[illegible]

工 事 数 量 総 括 表 ②

(駐車場部)

[illegible]

道路土工計算書

[illegible]

土 工 収 支 計 算 表 (車道部)

	掘削 (土砂)	床掘		埋戻		路床盛土		備 考
道路土工	632.4					245.9		
排水構造物工		31.8		22.8				
小計(m3)	632.4	31.8		22.8		245.9		
合計(m3)		664.2		22.8		245.9		

発生土(土砂) = 664.2 = 664.2 m³
 流用土(土砂) = 22.8 = 22.8 m³
 残土 = 664.2 - 22.8/0.9 = 638.9 m³
 購入土(路床盛土) = 245.9 / 0.9 = 273.2 m³

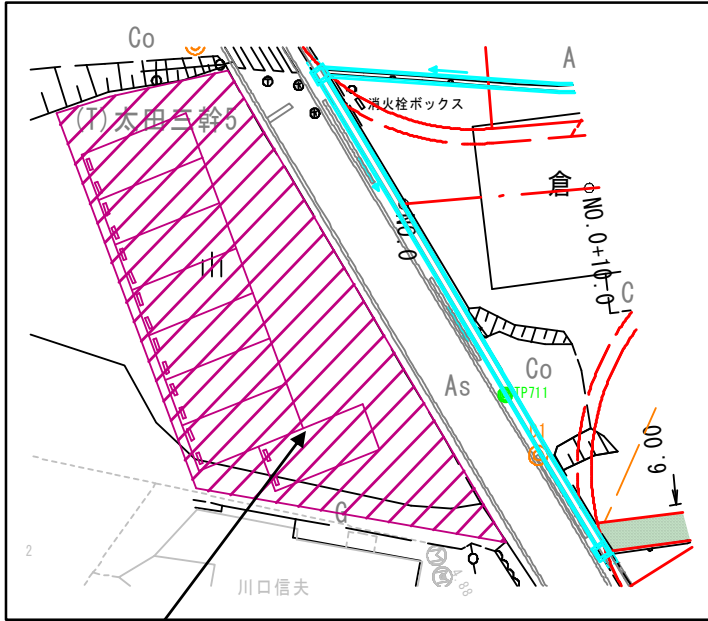
道 路 土 工 計 算 表

測 点 番 号	距 離	修正距離	C1：掘 削 (道路)			摘 要	C2：掘 削 (駐車場)			摘 要
			断 面	平均断面	立 方 米		断 面	平均断面	立 方 米	
NO. 0			6.1							
NO. 0 +10. 0	10. 00		23. 4	14. 75	147. 5		2. 8	1. 40	1. 3	L= 0. 9 止= 0. 0
NO. 1	10. 00		12. 5	17. 95 12. 50	116. 9 43. 8	L= 6. 5 止= 12. 5 L= 3. 5 止= 12. 5	8. 8	5. 80 8. 80	37. 7 30. 8	L= 6. 5 止= 8. 8 L= 3. 5 止= 8. 8
NO. 1 +10. 0	10. 00		12. 2	12. 35	123. 5		8. 7	8. 75	87. 5	
NO. 2	10. 00		12. 7	12. 45	124. 5		8. 3	8. 50	85. 0	
				12. 70	76. 2	L= 6. 0 止= 12. 7		8. 30	40. 7	L= 4. 9 止= 8. 3
合 計	40. 00				632. 4				283. 0	

道 路 土 工 計 算 表

測 点 番 号	距 離	修正距離	B : 路床盛土			摘 要				摘 要
			断 面	平均断面	立 方 米		断 面	平均断面	立 方 米	
NO. 0			2.8	1.40	4.8	L= 3.4 止= 0.0				
NO. 0 +10.0	10.00			5.60	45.4	L= 8.1 止= 8.4				
			8.4	8.40	16.0	L= 1.9 止= 8.4				
NO. 1	10.00		4.3	6.35	63.5					
NO. 1 +10.0	10.00		4.3	4.30	43.0					
NO. 2	10.00		4.7	4.50	45.0					
				4.70	28.2	L= 6.0 止= 4.7				
合 計	40.00				245.9					

舗装面積計算書

細 別	位 置	計 算 式	単位	数 量
掘削	南側駐車場部	<div>281.1 × (0.05+0.15)</div> <div>面積×舗装厚</div> <div><div>A=281.1m²</div></div> <div>m²</div> <div>56.2</div>		

排水構造物工計算書

種 別	細 別	規 格	算 式	単位	数 量	摘 要
作業土工	床掘	土砂	計算表 + 作業土工計算書 19.0+12.8	m ³	31.8	
	埋戻	B<1.0	計算表 + 作業土工計算書 13.1+9.7	m ³	22.8	
側溝工	蓋版	自由勾配側溝蓋(縦断) コンクリート 300		枚	43	
		自由勾配側溝蓋(縦断) グレーチング T-25 普通目		枚	13	
		自由勾配側溝蓋(横断) グレーチング T-25 L1000		枚	21	
		U字側溝蓋 3種300 L=500		枚	2	
側溝工	自由勾配側溝	縦断用 FSL-B300-H400		m	23.5	
		FSL-B300-H500		m	24.7	
		FSL-B300-H600		m	5.3	
		FSL-B300-H700		m	2.4	
		横断用 FSC-B300-H400		m	19.9	
		FSC-B300-H500		m	13.7	
		FSC-B300-H600		m	5.5	
		FSC-B300-H700		m	2.9	
	U型側溝	PU5-300A		m	1.0	
	卵形側溝	150型		m	8.0	

[illegible]

排水構造物工計算表

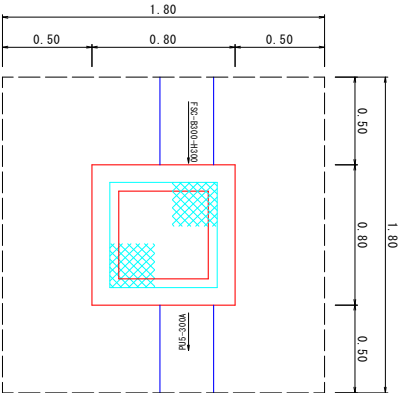
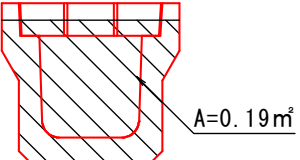
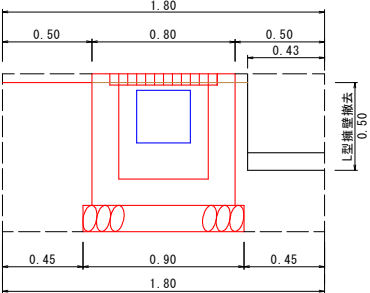
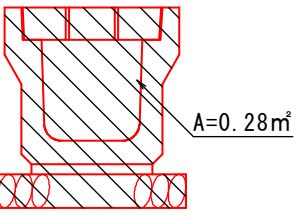
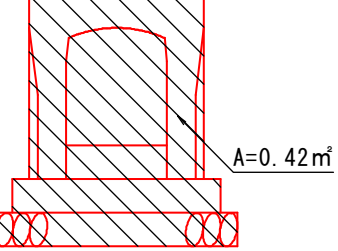
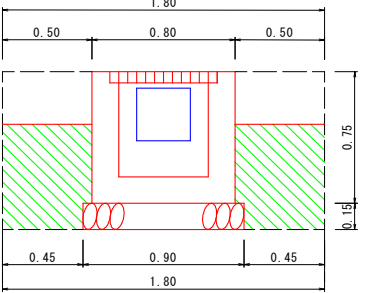
測 点 番 号	距 離	修正距離	E: 床 掘			摘 要	F: 埋 戻			摘 要
			断 面	平均断面	立 方 米		断 面	平均断面	立 方 米	
NO. 0			0.7	0.70	2.2	L= 3.2 止= 0.7	0.5	0.50	1.6	L= 3.2 止= 0.5
NO. 0 +10. 0	10. 00		0.6	0.65	6.5		0.3	0.40	4.0	
NO. 1	10. 00		0.4	0.50	5.0		0.3	0.30	3.0	
NO. 1 +10. 0	10. 00		0.4	0.40	4.0		0.3	0.30	3.0	
NO. 2	10. 00			0.25	1.3	L= 0.0 止= 0.5		0.30	1.5	L= 5.0 止= 0.3
						L= 5.0 止= 0.5				
合 計	40. 00				19. 0				13. 1	

排水構造物工 作業土工

計算書まとめ

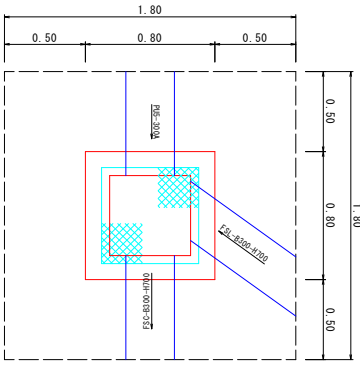
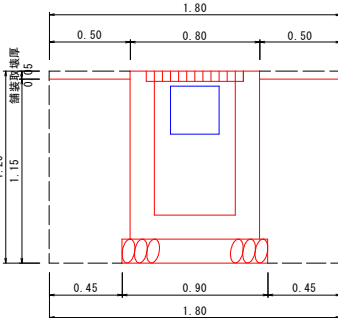
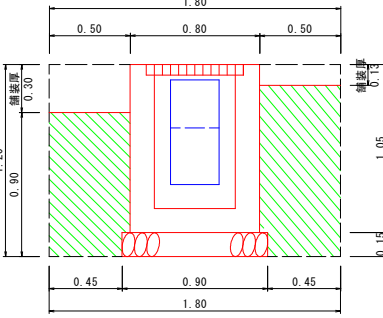
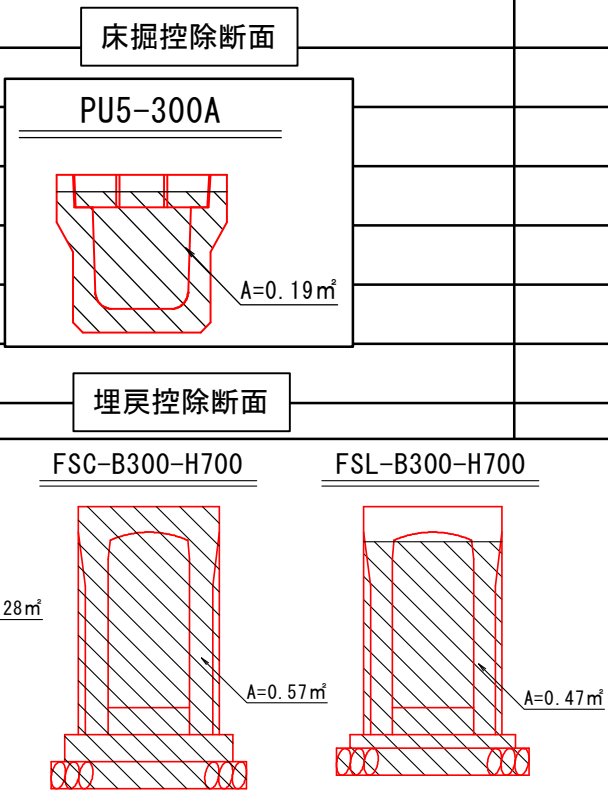
床 掘			埋 戻		
名 称	数 量	摘 要	名 称	数 量	摘 要
1号集水桝	2.2	m ³	1号集水桝	1.4	m ³
2号集水桝	3.4	m ³	2号集水桝	2.0	m ³
3-1号集水桝	3.6	m ³	3-1号集水桝	1.4	m ³
3-2号集水桝	3.6	m ³	3-2号集水桝	1.3	m ³
			横断用自由勾配側溝 (NO. 2+16.8付近)	1.6	m ³
			縦断用自由勾配側溝 (NO. 2+3.0付近 駐車場北側)	2.0	m ³
計	12.8	m ³	計	9.7	m ³
合 計	12.8	m ³		9.7	m ³

（1箇所当り）

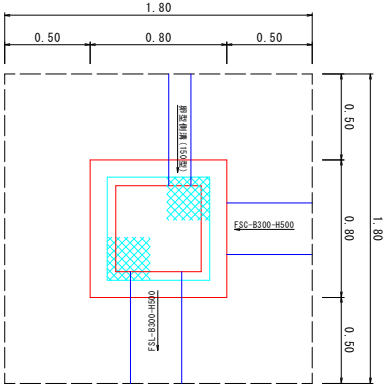
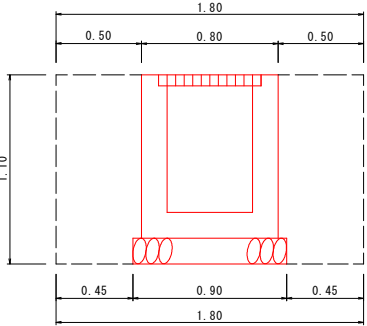
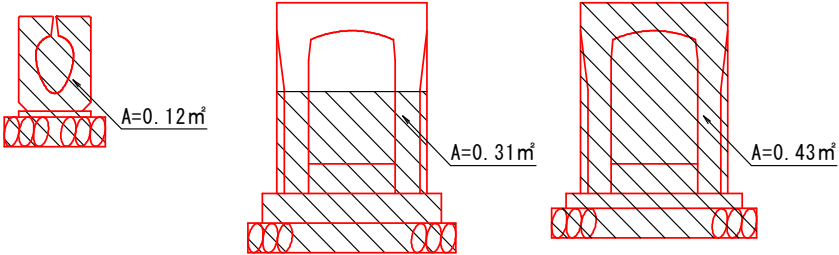
名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
床掘	$1.80 \times 1.80 \times 0.90 - (0.43 \times 0.50 + 0.19) \times 1.80$	m ³	2.2	
埋戻	$1.80 \times 1.80 \times 0.90 - (0.80 \times 0.80 \times 0.75 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15 + 0.50 \times 0.30 \times 1.80 \times 2) - (0.28 + 0.42) \times 0.50$	m ³	1.4	
	床掘控除断面			
	PU5-300A			
				
	埋戻控除断面			
	PU5-300A			
	FSC-B300-H400			
				
				
				

※断面積はCAD求積により算出

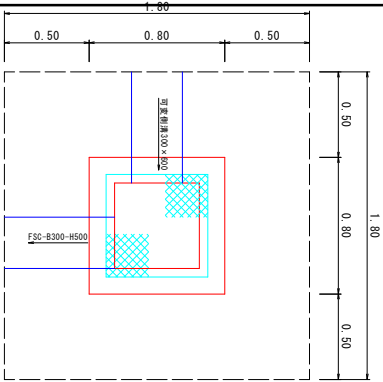
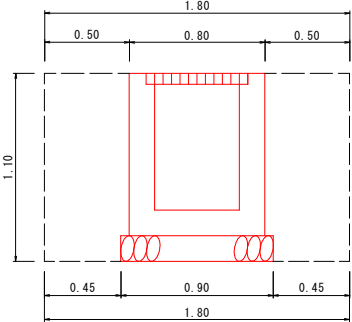
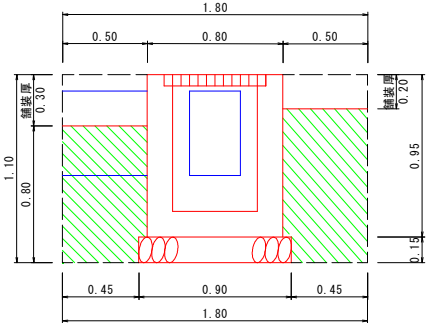
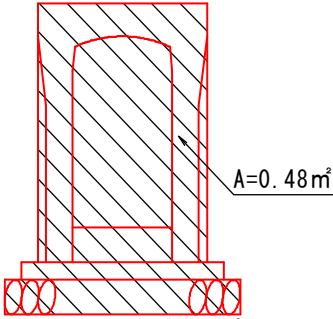
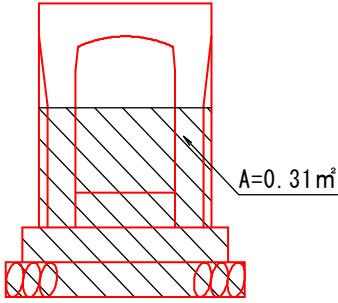
(1箇所当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
床掘	$1.80 \times 1.80 \times 1.15 - 0.19 \times 1.80$	m ³	3.4	
埋戻	$1.80 \times 1.80 \times 1.20 - (0.80 \times 0.80 \times 1.05 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15) - (0.50 \times 0.30 + 0.50 \times 0.13) \times 1.80 - (0.28 + 0.57 + 0.47) \times 0.50$	m ³	2.0	
				
				
				
				<p>※断面積はCAD求積により算出</p>

(1箇所当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
床掘	$1.80 \times 1.80 \times 1.10$	m ³	3.6	
埋戻	$1.80 \times 1.80 \times 0.90 - (0.80 \times 0.80 \times 0.95 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15) - 0.50 \times (0.13 + 0.30) \times 1.80 - (0.12 + 0.31 + 0.43) \times 0.50$	m ³	1.4	
	埋戻控除断面			
	<div><div>卵型側溝 (150型)</div><div>FSC-B300-H500</div><div>FSL-B300-H500</div><p>※断面積はCAD求積により算出</p></div>			

(1箇所当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
床掘	$1.80 \times 1.80 \times 1.10$	m ³	3.6	
埋戻	$1.80 \times 1.80 \times 0.90 - (0.80 \times 0.80 \times 0.95 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15) - 0.50 \times (0.30 + 0.20) \times 1.80 - (0.31 + 0.48) \times 0.50$	m ³	1.3	
				
				
				<div><div>可変側溝300×600</div><div>FSC-B300-H500</div><div></div><div></div><div>※断面積はCAD求積により算出</div></div>

数量計算書

(第 号表)

(1箇所当り)

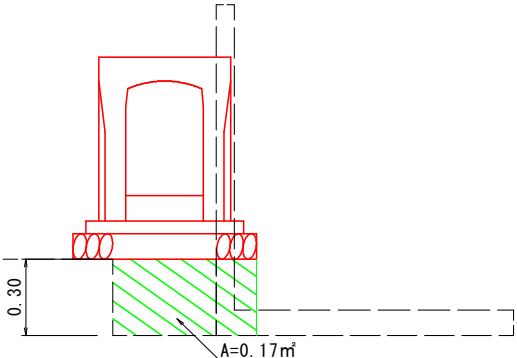
[illegible]

排水構造物作業土工（縦断用自由勾配側溝）
NO. 2+3. 0付近 駐車場北側

数量計算書

（第 号表）

（1箇所当り）

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
埋戻	0. 17×12. 0	m ³	2. 0	

縦断用自由勾配側溝(FSL-B300-H400) 延長調書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
NO. 0+9. 6 ～ NO. 0+10. 8	1. 19	m	NO. 2+2. 7 ～ NO. 2+3. 9	5. 50	m
NO. 0+18. 8 ～ NO. 1+15. 6	16. 79	m			
計	17. 98	m	計	5. 50	m
合 計	23. 48	m			

縦断用自由勾配側溝(FSL-B300-H500) 延長調書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
NO. 0+4. 1 ～ NO. 0+9. 6	5. 52	m	NO. 2+1. 9 ～ NO. 2+2. 7	6. 50	m
NO. 1+15. 7 ～ NO. 2+16. 4	12. 72	m			
計	18. 24	m	計	6. 50	m
合 計	24. 74	m			

縦断用自由勾配側溝(FSL-B300-H600) 延 長 調 書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
NO. 0-1. 1 ~ NO. 0+4. 1	5. 30	m			
計	5. 30	m	計	0. 00	m
合 計	5. 30	m			

縦断用自由勾配側溝(FSL-B300-H700) 延長調書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
NO.0-3.5 ~ NO.0-1.1	2.41	m			
計	2.41	m	計	0.00	m
合 計	2.41	m			

横断用自由勾配側溝(FSC-B300-H400) 延長調書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
NO.0+10.8 ～ NO.0+18.8	8.00	m	NO.0+3.7 ～ NO.0+9.0	11.87	m
計	8.00	m	計	11.87	m
合 計	19.87	m			

横断用自由勾配側溝(FSC-B300-H500) 延長調書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
NO. 2+16. 8	5. 85	m	NO. 0+0. 3 ～ NO. 0+3. 7	7. 84	m
計	5. 85	m	計	7. 84	m
合 計	13. 69	m			

横断用自由勾配側溝(FSC-B300-H600) 延長調書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
NO.0-2.4 ～ NO.0	4.77	m	NO.0 ～ NO.0+0.3	0.75	m
計	4.77	m	計	0.75	m
合 計	5.52	m			

横断用自由勾配側溝(FSC-B300-H700) 延長調書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
NO.0-3.7 ~ NO.0-2.4	2.89	m			
計	2.89	m	計	0.00	m
合 計	2.89	m			

プレキャストU型側溝(PU5-300A)

延長調書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
NO.0-4.6 ～ NO.0-4.1	0.50	m	NO.0+9.2 ～ NO.1+9.9	0.50	m
計	0.50	m	計	0.50	m
合 計	1.00	m			

卵型側溝(150型)

延長調書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
NO.2+17.3 ～ NO.2+17.3 -8.0	8.00	m			
計	8.00	m	計	0.00	m
合 計	8.00	m			

小口止コンクリート

延 長 調 書

左側			右側		
位 置	箇 所	摘 要	位 置	箇 所	摘 要
			1号 NO. 2+3. 9	1. 0	箇所
			2号 NO. 2+1. 9	1. 0	箇所
計	0. 0	箇所	計	2. 0	箇所
合 計	2. 0	箇所			

1号集水桝(B500-L500-H600)

延 長 調 書

左 側			右 側		
位 置	箇 所	摘 要	位 置	箇 所	摘 要
			NO. 0+8. 9	1	箇所
計	0	箇所	計	1	箇所
合 計	1	箇所			

2号集水桝(B500-L500-H900)

延長調書

左側			右側		
位 置	箇 所	摘 要	位 置	箇 所	摘 要
N0. 0-3. 7	1	箇所			
計	1	箇所	計	0	箇所
合 計	1	箇所			

数量計算書

(10m当り)

[illegible]

No. _____

縦断用自由勾配側溝(FSL-B300-H500) 数量計算書

数量計算書

(第 号表)

(10m当り)

[illegible][illegible]

H=500, h1=109

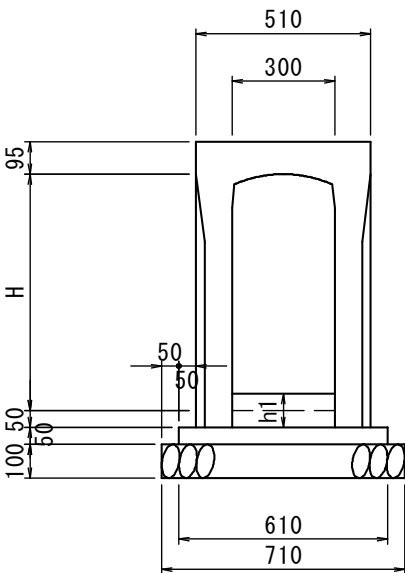
No. _____

縦断用自由勾配側溝(FSL-B300-H600)

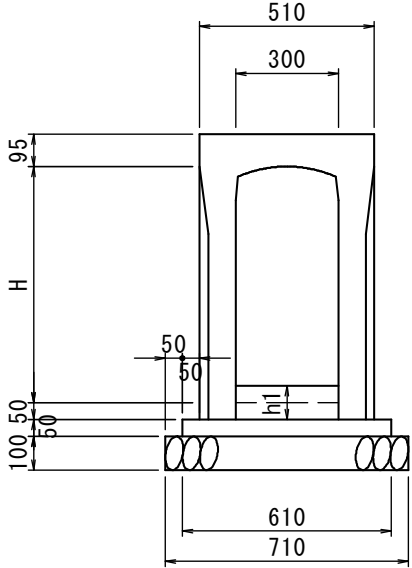
数量計算書

(第 号表)

(10m当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
自由勾配側溝	鳥取県小構造物標準設計図集による	個	5	<div><p>H=600, h1=103</p></div>
インバートコンクリート	$0.103 \times 0.30 \times 10.0$	m ³	0.309	
基礎コンクリート	$0.05 \times 0.61 \times 10.0$	m ³	0.305	
同上型枠	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ²	1.00	
基礎砕石 t=10cm	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ²	7.00	
コンクリート蓋	$3/4 \times 10.0$	枚	7.5	
グレーチング蓋	$1/4 \times 10.0$	枚	2.5	

(10m当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
自由勾配側溝	鳥取県小構造物標準設計図集による	個	5	<div><p>H=700, h1=123</p></div>
インバートコンクリート	0.123×0.30×10.0	m ³	0.369	
基礎コンクリート	0.05×0.61×10.0	m ³	0.305	
同上型枠	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ²	1.00	
基礎砕石 t=10cm	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ²	7.00	
コンクリート蓋	3/4×10.0	枚	7.5	
グレーチング蓋	1/4×10.0	枚	2.5	

横断用自由勾配側溝(FSC-B300-H400)

数量計算書

(第 号表)

(10m当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
自由勾配側溝	鳥取県小構造物標準設計図集による	個	5	<div><p>H=400, h1=98</p></div>
インバートコンクリート	0.098×0.30×10.0	m ³	0.294	
基礎コンクリート	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ³	0.620	
同上型枠	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ²	2.00	
基礎碎石 t=10cm	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ²	7.20	
グレーチング蓋	1/2×10.0	枚	5.0	

横断用自由勾配側溝(FSC-B300-H500)

数量計算書

(第 号表)

(10m当り)

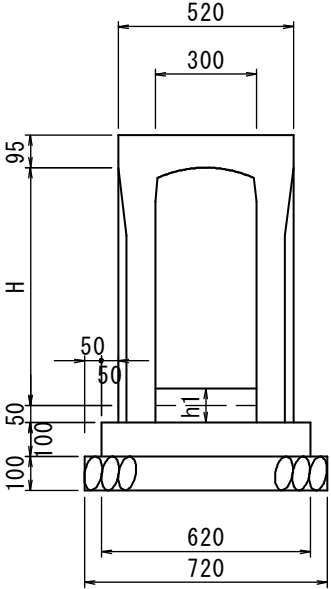
名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
自由勾配側溝	鳥取県小構造物標準設計図集による	個	5	 <p>H=500, h1=100</p>
インバートコンクリート	0.100×0.30×10.0	m ³	0.300	
基礎コンクリート	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ³	0.620	
同上型枠	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ²	2.00	
基礎碎石 t=10cm	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ²	7.20	
グレーチング蓋	1/2×10.0	枚	5.0	

横断用自由勾配側溝(FSC-B300-H600)

数量計算書

(第 号表)

(10m当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
自由勾配側溝	鳥取県小構造物標準設計図集による	個	5	<div><p>H=600, h1=102</p></div>
インバートコンクリート	0.102×0.30×10.0	m ³	0.306	
基礎コンクリート	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ³	0.620	
同上型枠	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ²	2.00	
基礎砕石 t=10cm	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ²	7.20	
グレーチング蓋	1/2×10.0	枚	5.0	

横断用自由勾配側溝(FSC-B300-H700) 数量計算書

数量計算書

(第 号表)

(10m当り)

[illegible]

Technical drawing of a rectangular stone block with a central archway. The drawing shows a front elevation and a side elevation. The front elevation has a total width of 720 and a total height of 100. The archway has a width of 300 and a height of 95. The side elevation shows a total width of 620 and a total height of 100. The archway has a width of 520 and a height of 95. The drawing includes dimension lines and labels for various measurements.

H=700, h1=123

No. _____

プレキャストU型側溝 (PU5-300A)

数 量 計 算 書

(第 号表)

(10m当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
U型側溝, L=1000	鳥取県小構造物標準設計図集による	個	10.0	
敷モルタル	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ³	0.108	
基礎碎石 t=10cm	鳥取県小構造物標準設計図集による	m ²	5.600	
コンクリート蓋	鳥取県小構造物標準設計図集による	枚	20.0	

卵形側溝(150型)

数 量 計 算 書

(第 号表)

(10m当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
卵型側溝	10.0/2.0	個	5.0	
敷モルタル	0.25×0.02×10.0	m ³	0.050	
基礎碎石 t=10cm	0.35×10.0	m ²	3.500	

1号小口止コンクリート

数 量 計 算 書

(第 号表)

(1箇所当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
コンクリート	$0.51 \times 0.545 \times 0.20$	m ³	0.056	
同上型枠	$0.545 \times 2 + 0.20 \times 2$	m ²	1.490	
基礎碎石	0.61×0.2	m ²	0.122	
	<div><div>(正面図) (側面図)</div><p>510</p><p>200</p><p>545</p><p>100</p><p>610</p></div>			

2号小口止コンクリート

数 量 計 算 書

(第 号表)

(1箇所当り)

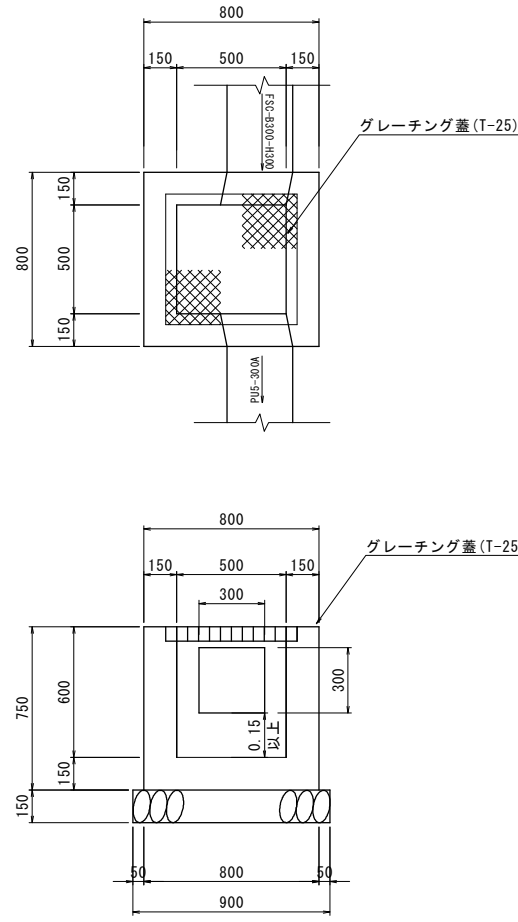
名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
コンクリート	$0.30 \times 0.294 \times 0.20$	m ³	0.018	<div><div>(正面図) (側面図)</div><div><div>縦断用自由勾配側溝</div><div>現況水路</div><div>平均高 294</div><div>290</div><div>297</div><div>300</div><div>200</div></div></div>
同上型枠	$0.30 \times 0.290 + 0.30 \times 0.297$	m ²	0.176	

1号集水枳(B500-L500-H600)

数 量 計 算 書

(第 号表)

(1箇所当り)

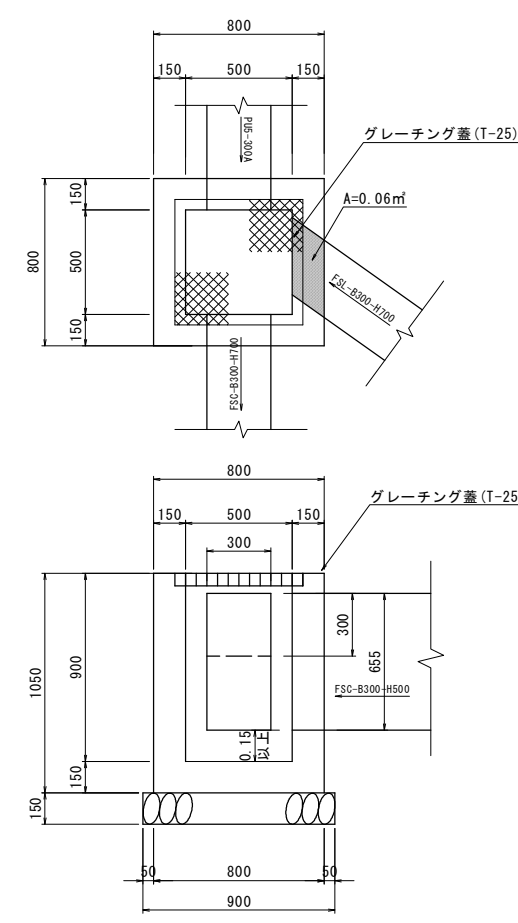
名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
コンクリート	$0.80 \times 0.80 \times 0.75 - 0.50 \times 0.50 \times 0.60 - 0.30 \times 0.30 \times 0.15 \times 2$	m ³	0.303	
型 枳	$(0.80 + 0.50) \times 0.75 \times 4$	m ²	3.900	
基礎碎石 t=20cm	0.90×0.90	m ²	0.810	
グレーチング蓋		枚	1.0	

2号集水枳(B500-L500-H900)

数 量 計 算 書

(第 号表)

(1箇所当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
コンクリート	$0.80 \times 0.80 \times 1.050 - 0.50 \times 0.50 \times 0.90 - (0.30 \times 0.30 + 0.30 \times 0.655) \times 0.15 - 0.06 \times 0.655$	m ³	0.365	
型 枳	$(0.80 + 0.50) \times 1.050 \times 4$	m ²	5.460	
基礎碎石 t=20cm	0.90×0.90	m ²	0.810	
グレーチング蓋		枚	1.0	

3-1号集水枰(B500-L500-H800)

数量計算書

(第 号表)

(1箇所当り)

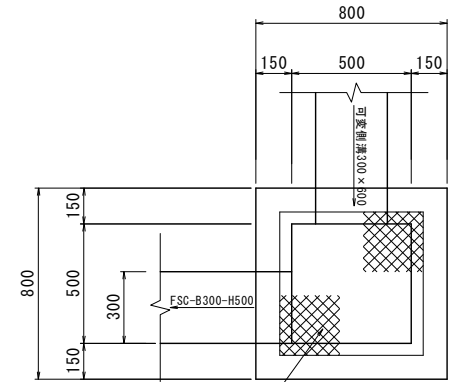
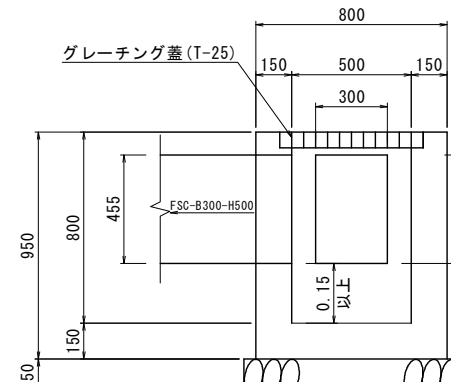


[illegible]

3-2号集水桝(B500-L500-H800)

数量計算書

(第 号表)

(1箇所当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
コンクリート	$0.80 \times 0.80 \times 0.95 - 0.50 \times 0.50 \times 0.80 - (0.30 \times 0.455 \times 0.15) \times 2$	m ³	0.367	
型 枠	$(0.80 + 0.50) \times 0.95 \times 4$	m ²	4.940	
基礎碎石 t=20cm	0.90×0.90	m ²	0.810	
グレーチング蓋		枚	1.0	
				

インバートコンクリート 計 算 表

測 点 番 号	距 離	FSL-B300-H400			摘 要	測 点 番 号	距 離	FSL-B300-H500			摘 要
		高 さ	平均高さ	平 方 米				高 さ	平均高さ	平 方 米	
NO.0 +9.58		0.050				NO.0 +4.11		0.051			
+10.00	0.42	0.057	0.054	0.023		+9.58	5.52	0.150	0.101	0.558	
+10.77	0.77	0.063	0.060	0.046							
						NO.1 +15.56		0.150	0.075		
NO.0 +18.77		0.118	0.059			NO.2	2.89	0.125	0.138	0.399	
NO.1	1.23	0.128	0.123	0.151							
+10.00	10.00	0.099	0.114	1.140							
NO.1 +15.56	5.56	0.050	0.075	0.417							
						NO.2 +2.67		0.154	0.077		
NO.2 +3.85		0.142	0.071			+1.89	6.50	0.050	0.102	0.663	
+2.67	5.50	0.054	0.098	0.539							
合 計	23.48			2.316		合 計	14.91			1.620	
平均厚		$T = 2.316 \div 23.48 = 0.099$				平均厚		$T = 1.620 \div 14.91 = 0.109$			

インバートコンクリート 計 算 表

測 点 番 号	距 離	FSL-B300-H600			摘 要	測 点 番 号	距 離	FSL-B300-H700			摘 要
		高 さ	平均高さ	平 方 米				高 さ	平均高さ	平 方 米	
NO.0 -1.13		0.050				NO.0 -3.51		0.095			
NO.0	1.14	0.076	0.063	0.072		-1.13	2.41	0.150	0.123	0.296	
+4.11	4.16	0.151	0.114	0.474							
合 計	5.30			0.546		合 計	2.41			0.296	
平均厚		$T = 0.546 \div 5.30 = 0.103$				平均厚		$T = 0.296 \div 2.41 = 0.123$			

インバートコンクリート 計 算 表

測 点 番 号	距 離	FSC-B300-H400			摘 要	測 点 番 号	距 離	FSC-B300-H500			摘 要
		高 さ	平均高さ	平 方 米				高 さ	平均高さ	平 方 米	
NO.0 +3.65		0.050				NO.0 +0.34		0.050			
+3.97	0.19	0.052	0.051	0.010		NO.0 +3.65	7.84	0.150	0.100	0.784	
+9.03	11.68	0.155	0.104	1.215							
						NO.2 +16.84		0.055	0.028		
NO.0 +10.77		0.063	0.032				5.85	0.105	0.080	0.468	
+18.77	8.00	0.118	0.091	0.728							
合 計	19.87			1.953		合 計	13.69			1.252	
平均厚		$T = 1.953 \div 19.87 = 0.098$				平均厚		$T = 1.252 \div 13.69 = 0.091$			

インバートコンクリート 計 算 表

測 点 番 号	距 離	FSC-B300-H600			摘 要	測 点 番 号	距 離	FSC-B300-H700			摘 要
		高 さ	平均高さ	平 方 米				高 さ	平均高さ	平 方 米	
NO.0 -2.40		0.050				NO.0 -3.72		0.095			
NO.0	4.77	0.140	0.095	0.453		-2.40	2.89	0.150	0.123	0.355	
+0.34	0.75	0.150	0.145	0.109							
合 計	5.52			0.562		合 計	2.89			0.355	
平均厚		$T = 0.562 \div 5.52 = 0.102$				平均厚		$T = 0.355 \div 2.89 = 0.123$			

舗装工計算書

種 別	細 別	規 格	算 式	単位	数 量	摘 要
アスファルト舗装工	表層	再生密粒度As(20) t=5cm	(左) + (右) + (計算書) - (控除) 400.3 + 32.8 + 8.7 - 3.1	m ²	438.7	
	上層路盤	粒度調整碎石 M-30 t=10cm	(計算表) + (計算書) - (控除) 400.3 + 8.7 - 3.1	m ²	405.9	
	下層路盤	再生碎石 RC-40 t=15cm	(左) + (右) + (計算書) - (控除) 383.1 + 32.8 + 8.7 - 3.1	m ²	421.6	
	歩道表層	再生密粒度As(13) t=3cm		m ²	15.8	
	歩道路盤	再生碎石 RC-30 t=10cm		m ²	15.8	
縁石工	歩車道境界ブロック	片面A種		m	17.6	
(駐車場部) アスファルト舗装工	表層	再生密粒度As(20) t=5cm	(計算表) + (計算書) 449.7 + 281.1	m ²	730.8	
	下層路盤	再生碎石 RC-40 t=15cm	(計算表) + (計算書) 449.7 + 281.1	m ²	730.8	
	歩道部	歩道部 薄層カラー舗装	舗装面積計算書 (カラー舗装) 68.6	m ²	68.6	

舗 装 工 計 算 表

測 点 番 号	距 離	修正距離	R1: 表層 (左)			摘 要	R1: 表層 (右)			摘 要
			長 さ	平均長さ	平 方 米		長 さ	平均長さ	平 方 米	
NO. 0			4.62	2.310	7.85	L= 3.4 止= 0.00				
NO. 0 +10.0	10.00		13.88	9.250	92.50		5.78	2.890	2.60	L= 0.9 止= 0.00
NO. 1	10.00		7.03	10.455	104.55		1.22	1.220	4.27	L= 3.5 止= 1.22
NO. 1 +10.0	10.00		7.00	7.015	70.15		0.78	1.000	10.00	
NO. 2	10.00		7.81	7.405	74.05		0.63	0.705	7.05	
								1.715	8.92	L= 5.2 止= 2.80
					51.18	※舗装計算書(NO.2以降)より				
合 計	40.00				400.28				32.84	

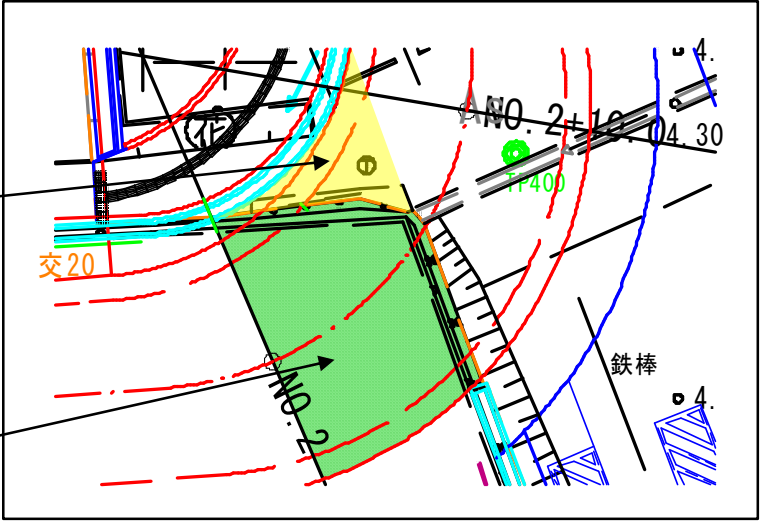
舗 装 工 計 算 表

測 点 番 号	距 離	修正距離	R2: 上層路盤			摘 要				摘 要
			長 さ	平均長さ	平 方 米		長 さ	平均長さ	平 方 米	
NO. 0			4.62	2.310	7.85	L= 3.4 止= 0.00				
NO. 0 +10.0	10.00		13.88	9.250	92.50					
NO. 1	10.00		7.03	10.455	104.55					
NO. 1 +10.0	10.00		7.00	7.015	70.15					
NO. 2	10.00		7.81	7.405	74.05					
					51.18	※舗装計算書(NO.2以降)より				
合 計	40.00				400.28					

舗 装 工 計 算 表

測 点 番 号	距 離	修正距離	R3: 下層路盤 (左)			摘 要	R3: 下層路盤 (右)			摘 要
			長 さ	平均長さ	平 方 米		長 さ	平均長さ	平 方 米	
NO. 0			4.15	2.075	7.06	L= 3.4 止= 0.00				
NO. 0 +10.0	10.00		13.48	8.815	88.15		5.78	2.890	2.60	L= 0.9 止= 0.00
NO. 1	10.00		6.63	10.055	100.55		1.22	1.220	4.27	L= 3.5 止= 1.22
NO. 1 +10.0	10.00		6.60	6.615	66.15		0.78	1.000	10.00	
NO. 2	10.00		7.41	7.005	70.05		0.63	0.705	7.05	
								1.715	8.92	L= 5.2 止= 2.80
					51.18	※舗装計算書(NO.2以降)より				
合 計	40.00				383.14				32.84	

舗装面積計算書 (NO. 2以降)

細 別	位 置	計 算 式	単位	数 量
表層 上層路盤 下層路盤	NO. 2+16.8 (乗り入れ部)	根拠図より 42.68+8.5 根拠図より 42.68+8.5 根拠図より 42.68+8.5	m ² m ² m ²	51.18 51.18 51.18
	A=8.5m ²			
	A=42.68m ²			

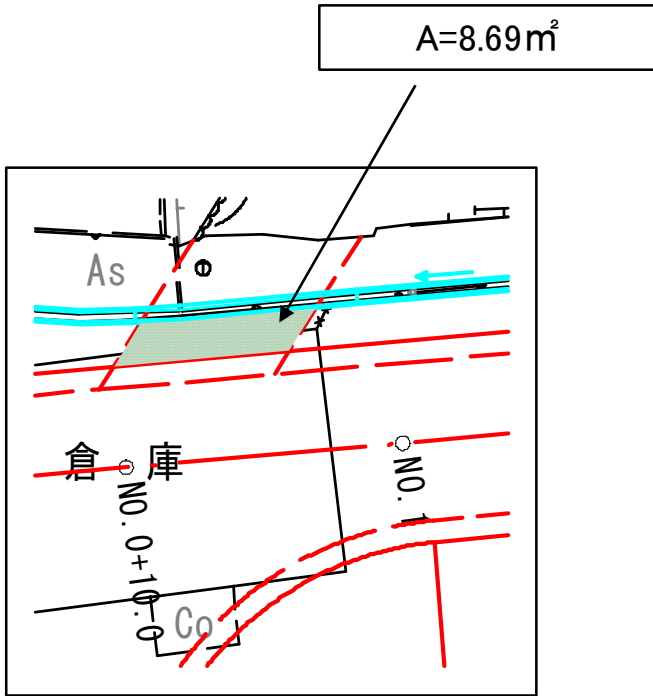
舗 装 工 計 算 表

測 点 番 号	距 離	修正距離	r1 : 歩道表層			摘 要	r2 : 歩道路盤			摘 要
			長 さ	平均長さ	平 方 米		長 さ	平均長さ	平 方 米	
NO. 0			0.30	0.300	1.08	L= 3.6 止= 0.30	0.30	0.300	1.08	L= 3.6 止= 0.30
NO. 0 +10. 0	10. 00		0.30	0.300	3.00		0.30	0.300	3.00	
NO. 1	10. 00		0.30	0.300	3.00		0.30	0.300	3.00	
NO. 1 +10. 0	10. 00		0.30	0.300	3.00		0.30	0.300	3.00	
				1.145	5.73	L= 5.0 止= 1.99		1.145	5.73	L= 5.0 止= 1.99
合 計	30.00				15.81				15.81	

舗 装 工 計 算 表

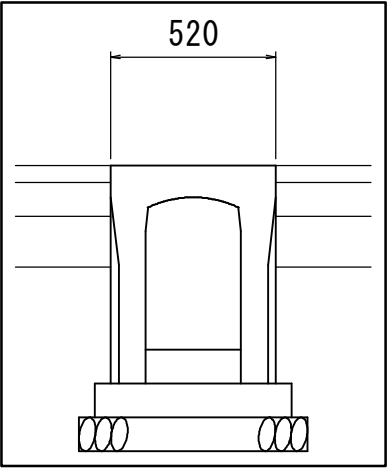
測 点 番 号	距 離	修正距離	R4: 表層 (駐車場部)			摘 要	R4: 下層路盤 (駐車場部)			摘 要
			長 さ	平均長さ	平 方 米		長 さ	平均長さ	平 方 米	
NO. 0										
NO. 0 +10. 0	10. 00		2. 66	1. 330	1. 20	L= 0. 9 止= 0. 00	2. 66	1. 330	1. 20	L= 0. 9 止= 0. 00
NO. 1	10. 00		13. 65	8. 155 13. 650	53. 01 47. 78	L= 6. 5 止= 13. 65 L= 3. 5 止= 13. 65	13. 65	8. 155 13. 650	53. 01 47. 78	L= 6. 5 止= 13. 65 L= 3. 5 止= 13. 65
NO. 1 +10. 0	10. 00		13. 72	13. 685	136. 85		13. 72	13. 685	136. 85	
NO. 2	10. 00		14. 42	14. 070	140. 70		14. 42	14. 070	140. 70	
NO. 2 +10. 0	10. 00			14. 325	70. 19	L= 4. 9 止= 14. 23		14. 325	70. 19	L= 4. 9 止= 14. 23
NO. 2 +17. 29	7. 29									
合 計	57. 29				449. 73				449. 73	

舗装面積計算書

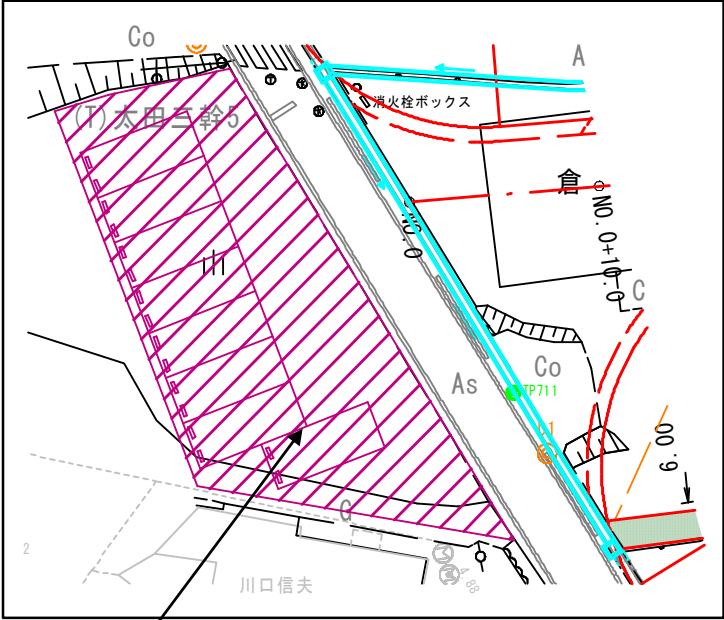
細 別	位 置	計 算 式	単位	数 量
表層 上層路盤 下層路盤	NO. 2+16.8 (乗り入れ部)	根拠図より	m ²	8.69
		根拠図より	m ²	8.69
		根拠図より	m ²	8.69
<div><div>A=8.69m²</div></div>				

舗装面積計算書（控除）


細 別	位 置	計 算 式	単位	数 量
表層	NO. 2+16. 8 (横断溝部)	0. 52×6. 0 (側溝幅×車道幅員) (根拠図より)	m ²	3. 12
上層路盤			m ²	3. 12
下層路盤			m ²	3. 12



舗装面積計算書

細 別	位 置	計 算 式	単位	数 量
表層（駐車場部） 下層路盤（駐車場部）	南側駐車場部	根拠図より 根拠図より  <div>A=281.11㎡</div>	m ² m ²	281.11 281.11

舗装面積計算書（カラー舗装）

細 別	位 置	計 算 式	単位	数 量
表層（駐車場部）	NO.0付近 （町道取付横断溝部）	根拠図より 根拠図より （カラー舗装の数量） 	m ² m ²	68.56 68.56

歩車道境界ブロック（片面 A種）

延 長 調 書

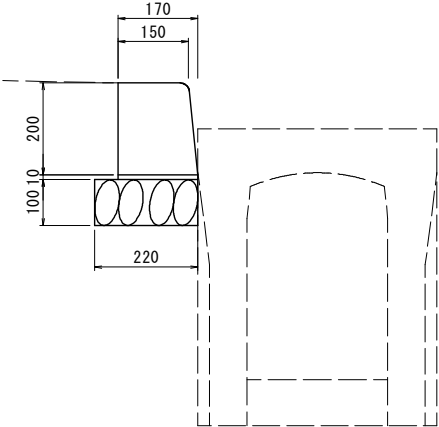
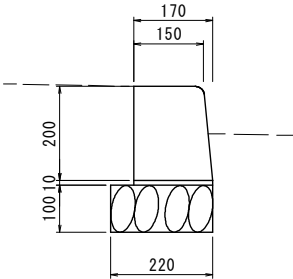
左 側			右 側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
NO.1+10.0 ～ NO.2+16.5	17.6	m			
計	17.6	m	計	0.0	m
合 計	17.6	m			

歩車道境界ブロック(片面A種)

数 量 計 算 書

(第 号表)

(10m当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量	備 考
歩車道境界ブロック		個	16.5	<div>L=600</div> <div>(水路側)</div>  <div>(駐輪場側)</div> 
敷モルタル	$0.17 \times 0.01 \times 10.0$	m ³	0.017	
基礎碎石 t=10cm	0.22×10.0	m ²	2.200	

付 帯 工 計 算 書

[illegible]

区画線工（中央線 白実線15cm 溶融式）

延 長 調 書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
			NO. 0 ～ NO. 1+16. 8	46. 8 m	
計	0. 0 m		計	46. 8 m	
合 計	46. 8 m				

区画線工（外側線 白実線15cm ペイント式）

延 長 調 書

左 側			右 側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
N0.0-2.9 ～ N0.2+4.2	45.3	m	N0.0+7.9 ～ N0.2+4.4	46.5	m
計	45.3	m	計	46.5	m
合 計	91.8	m			

区画線工（停止線 白実線30cm 熔融式）

延長調書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
			NO. 0+4. 0	8. 0 m	
計	0. 0 m		計	8. 0 m	
合 計	8. 0 m				

区画線工（文字・記号 白実線15cm 溶融式）

延長調書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
			「止」 NO. 0+5. 5～NO. 0+7. 8	5. 7 m	
			「ま」 NO. 0+8. 9～NO. 0+11. 2	6. 7 m	
			「れ」 NO. 0+12. 3～NO. 0+14. 7	6. 3 m	
計	0. 0 m		計	18. 7 m	
合 計	18. 7 m				

区画線工（駐車枠 白実線15cm ペイント式）

延長調書

東側			南側		
位置	延長	摘要	位置	延長	摘要
12マス 12×2.5+6.0×(12+1)	108.0	m	8マス 8×2.5+6.0×(8+1)	74.0	m
計	108.0	m	計	74.0	m
合計	182.0	m			

区画線(文字・記号)

数量計算書

(第 号表)

[illegible]

張コンクリート

計 算 表

測 点 番 号	距 離	張コンクリート法長			摘 要	測 点 番 号	距 離				摘 要
		斜長	平均長	平 方 米				幅	平均幅	平 方 米	
NO.0 -3.4		0.00									
NO.0	3.40	1.74	0.870	2.96							
NO.0 +10.0	10.00	1.46	1.600	16.00							
NO.0 +11.0	1.00	0.00	0.730	0.73							
NO.0 +16.2		0.00									
NO.1	3.80	1.51	0.755	2.87							
NO.1 +10.0	10.00	1.28	1.395	13.95							
NO.2	10.00	0.64	0.960	9.60							
NO.2 +1.2	1.20	0.54	0.590	0.71							
合 計	39.40			46.82		合 計					
平均長	$T = 46.82 \div 39.40 = 1.19$					平均幅					

車両進入防止柵

延長調書

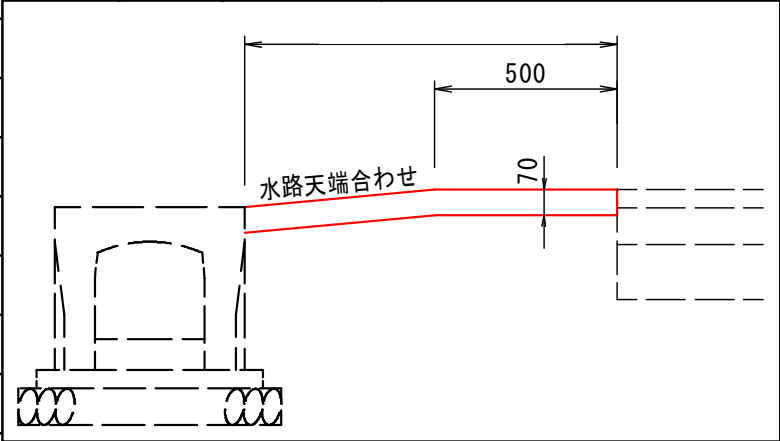
左側			右側		
位置	箇所	摘要	位置	箇所	摘要
			NO. 2+2. 0	1. 0	基
			NO. 2+2. 3	1. 0	基
			NO. 2+2. 7	1. 0	基
計	0. 0	基	計	3. 0	基
合 計	3. 0	基			

張コンクリート

数量計算書

(第 号表)

(1箇所当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
コンクリート 18-8-40	$1.19 \times 0.07 \times 10.0$	m ³	0.833	※平均幅L=1190 ※4mに1箇所
目地材 t=10mm	$1.02 \times 0.07 \times 10.0 / 4$	m ²	0.179	
				

車両進入防止柵

数量計算書

(第 号表)

(1箇所当り)

[illegible]

構造物撤去工数量計算書

種 別	細 別	規 格	算 式	単位	数 量	摘 要
構造物取壊工	コンクリート取壊し	無筋	(計算表) + (計算書) 9.6 + 100.0	m ³	109.6	
	舗装版破碎	t ≤ 5cm	15.3 + 11.7	m ²	27.0	
	舗装版切断			m	72.4	
構造物撤去工	U型側溝撤去	鉄筋 PU5-300A	0.21t/m × 30.7m / 2.35t/m ³ = 2.74m ³	m ³	2.7	
		鉄筋 300 × 300	Co取壊し計算書 (現況水路) より	m ³	1.1	
	L型擁壁撤去	鉄筋 H1500	0.54t/m × 6.0m / 2.35t/m ³ = 1.38m ³	m ³	1.4	
		鉄筋 H1300	0.48t/m × 26.0m / 2.35t/m ³ = 5.31m ³	m ³	5.3	
		鉄筋 H800	0.33t/m × 18.5m / 2.35t/m ³ = 2.60m ³	m ³	2.6	
	転落防止柵撤去	H1000-L3000		m	12.0	
運搬処理工	殻運搬処理	コンクリート(無筋)		(t) m ³	(257.6) 109.6	(109.60 × 2.35)
		コンクリート(鉄筋)	2.7+1.1+1.4+5.3+2.6	(t) m ³	(30.8) 13.1	(13.1 × 2.35)
		アスファルト	27.0 × 0.05	(t) m ³	(3.3) 1.4	(1.4 × 2.35)

構 造 物 撤 去 工 計 算 表

測 点 番 号	距 離	修正距離	Co: コンクリート取壊し			摘 要				摘 要
			断 面	平均断面	立 方 米		断 面	平均断面	立 方 米	
NO. 0			0.20	0.20	0.70	L= 3.7 止= 0.20				
NO. 0 +10.0	10.00		0.15	0.175	1.80					
NO. 1	10.00		0.09	0.150 0.090	1.20 0.20	L= 7.8 止= 0.15 L= 2.2 止= 0.09				
NO. 1 +10.0	10.00		0.20	0.090 0.200	0.50 0.80	L= 5.8 止= 0.09 L= 4.2 止= 0.20				
NO. 2	10.00		0.31	0.255	2.60					
NO. 2 +10.0	10.00			0.310	1.80	L= 5.9 止= 0.31				
NO. 2 +17.29	7.29									
合 計	57.29				9.60					

構 造 物 撤 去 工 計 算 表

測 点 番 号	距 離	修正距離	As: 舗装版破碎			摘 要				摘 要
			長 さ	平均長さ	平 方 米		断 面	平均断面	立 方 米	
NO. 0			0. 41							
NO. 0 +10. 0	10. 00		0. 44	0. 425	4. 30					
NO. 1	10. 00		0. 53	0. 485	4. 90					
NO. 1 +10. 0	10. 00		0. 36	0. 445	4. 50					
NO. 2	10. 00			0. 315	1. 60	L= 0. 0 止= 0. 53 L= 5. 0 止= 0. 63				
NO. 2 +10. 0	10. 00									
NO. 2 +17. 29	7. 29									
合 計	57. 29				15. 30					

アスファルト切断

延 長 調 書

位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
町道取付け横断溝及び集水桝部					
NO. 0-4. 6	34. 1	m			
道路側溝部					
NO. 0-4. 0 ～ NO. 1+15. 0	38. 3	m			
計	72. 4	m	計	0. 0	m
合 計	72. 4	m			

U型側溝撤去(PU5-300A)

延長調書

左側			右側		
位 置	延長	摘 要	位 置	延長	摘 要
NO.0-4.3 ~ NO.0	9.5	m	NO.0 ~ NO.0+9.7	21.2	m
計	9.5	m	計	21.2	m
合 計	30.7	m			

L型擁壁撤去(H1500)

延 長 調 書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
			NO. 0+6.8 ～ NO. 0+9.8	6.0 m	
計	0.0 m		計	6.0 m	
合 計	6.0 m				

L型擁壁撤去(H1300)

延 長 調 書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
NO.0+17.8 ～ NO.1+5.8	8.0	m	NO.2+1.8 ～ NO.2+6.3	18.0	m
計	8.0	m	計	18.0	m
合 計	26.0	m			

L型擁壁撤去(H800)

延 長 調 書

左側			右側		
位 置	延 長	摘 要	位 置	延 長	摘 要
NO.1+5.8 ～ NO.2+6.3	18.5	m			
計	18.5	m	計	0.0	m
合 計	18.5	m			

転落防止柵撤去(H1000-L3000)

延長調書

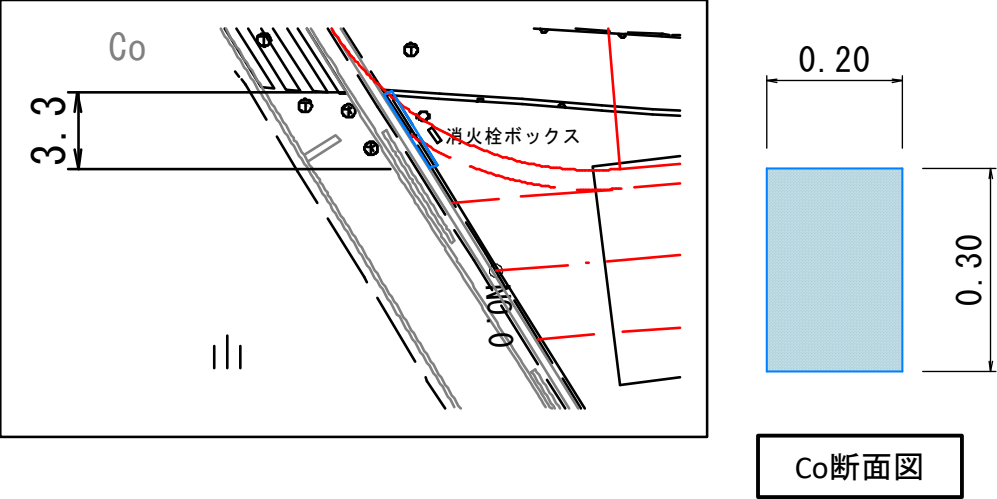
左側			右側		
位 置	延長	摘 要	位 置	延長	摘 要
NO.1+12.3 ～ NO.2+6.3	12.0	m			
計	12.0	m	計	0.0	m
合 計	12.0	m			

コンクリート取壊し

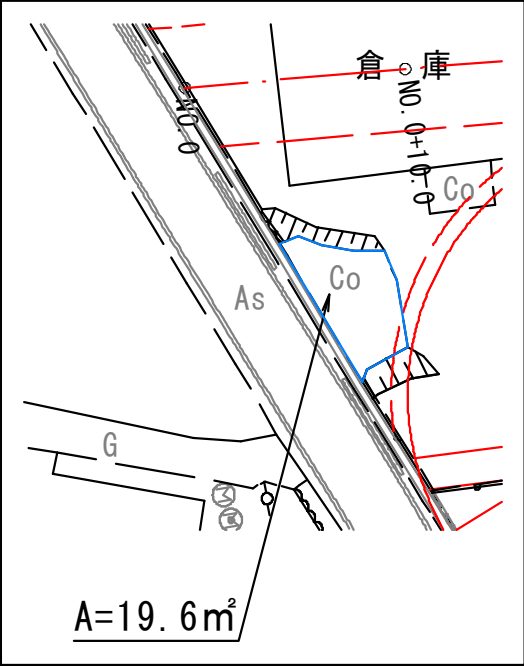
計算書まとめ

名 称	数 量	摘 要	名 称	数 量	摘 要
町道取付け部 NO. 0-3. 6～NO. 0-2. 1	0. 2	m ³			
民地進入部 (Co舗装) NO. 0+3. 9～NO. 0+9. 1	2. 0	m ³			
倉庫基礎 NO. 0+4. 2～NO. 0+17. 4	89. 4	m ³			
倉庫入り口 NO. 0+10. 5～NO. 0+13. 5	1. 8	m ³			
L型擁壁Co基礎 各所	5. 5	m ³			
現況水路 NO. 2+1. 9～NO. 2+6. 4	1. 1	m ³			
計	100. 0	m ²	計	0. 0	m ²
合 計	100. 0	m ²			

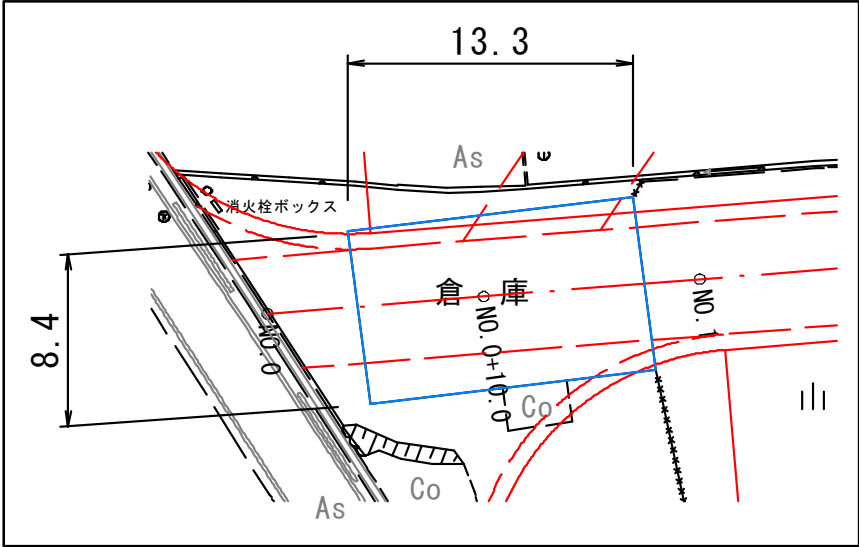
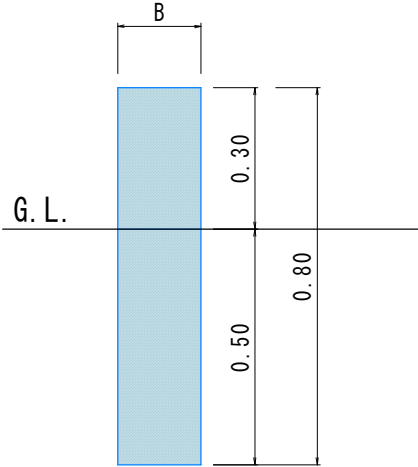
Co取壊し計算書

細 別	位 置	計 算 式	単位	数 量
Co取壊し	N0.0-3.6~N0.0-2.1 (町道取付部)	$0.2 \times 0.3 \times 3.3$ 	m ³	0.2

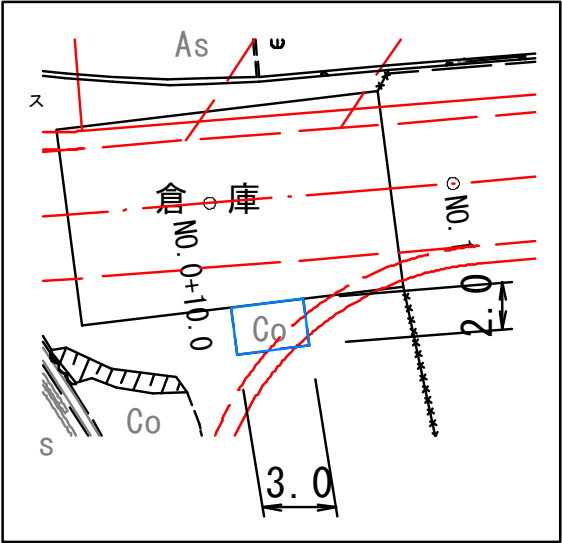
Co取壊し計算書

細 別	位 置	計 算 式	単位	数 量
Co取壊し Co舗装	N0.0+3.9~N0.0+9.1 (民地進入部)	19.6×0.1 (舗装厚は10cmと仮定する) 	m ³	2.0

Co取壊し計算書

細 別	位 置	計 算 式	単位	数 量
Co取壊し	N0.0+4.2~N0.0+17.4 (倉庫基礎部)	$8.4 \times 13.3 \times 0.8$ 	m ³	89.4
		 基礎断面図		

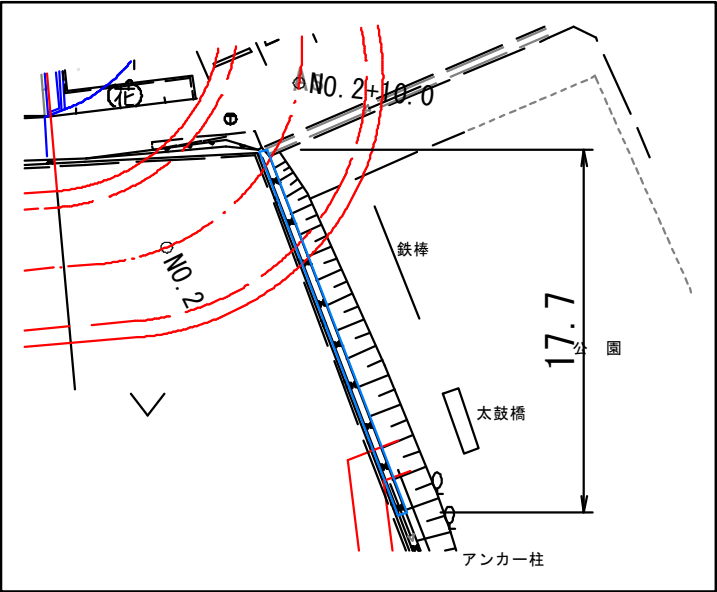
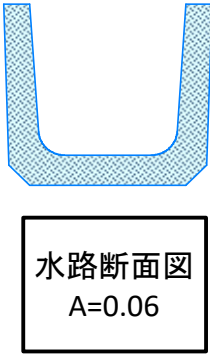
Co取壊し計算書

細 別	位 置	計 算 式	単位	数 量
Co取壊し	NO. 0+10.5~NO. 0+13.5 (倉庫入口部)	2.0×3.0×0.3 	m ³	1.8

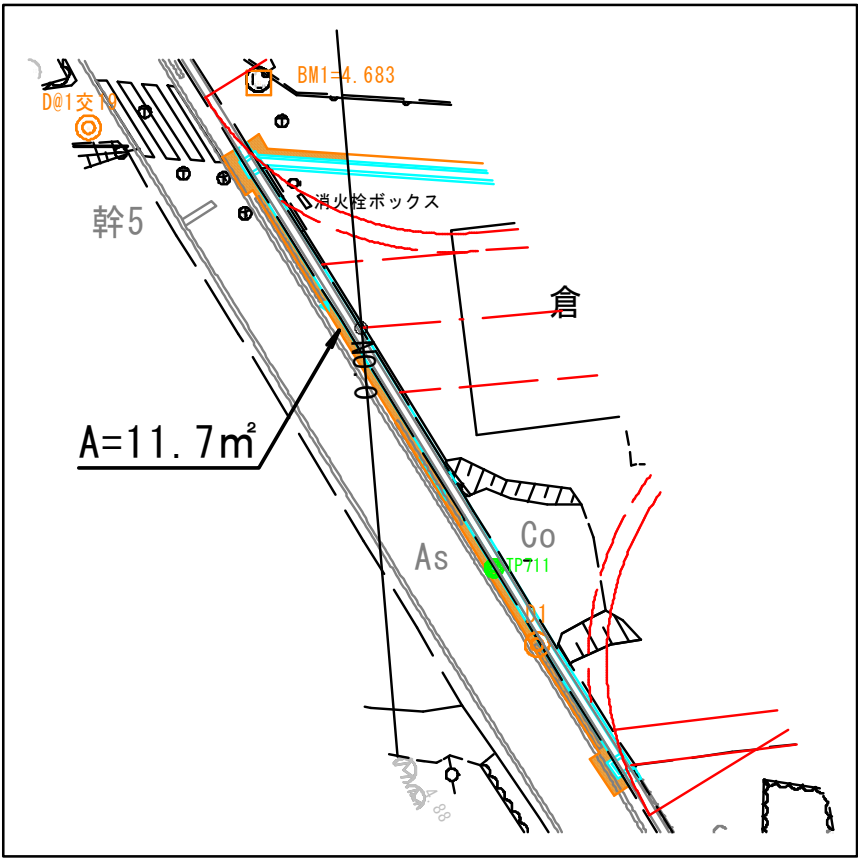
基礎断面図

Co取壊し計算書 (L型擁壁基礎コン)				
細 別	位 置	計 算 式		単位 数 量
Co取壊し L型擁壁基礎		※延長は、各L型擁壁の撤去延長を参照 <div> <div>H1500</div> <div>H1300</div> <div>H800</div> </div>		
H1500	NO. 0+6.8～NO. 0+9.8	$1.25 \times 0.1 \times 6.0$		m ³ 0.8
H1300	NO. 0+17.8～NO. 1+5.8	$1.15 \times 0.1 \times 8.0$		m ³ 0.9
//	NO. 2+1.8～NO. 2+6.3	$1.15 \times 0.1 \times 18.0$		m ³ 2.1
H800	NO. 1+5.8～NO. 2+6.3	$0.90 \times 0.1 \times 18.5$		m ³ 1.7
				合計 5.5
L型擁壁		(重量はカタログ値参照) <div> <div>H1500</div> <div>H1300</div> <div>//</div> <div>H800</div> </div>		
H1500	NO. 0+6.8～NO. 0+9.8	$0.54t \times 6.0m$	3.24 t / 2.35t/m ³	m ³ 1.4
H1300	NO. 0+17.8～NO. 1+5.8	$0.48t \times 26.0m$	12.48 t / 2.35t/m ³	m ³ 5.3
//	NO. 2+1.8～NO. 2+6.3			
H800	NO. 1+5.8～NO. 2+6.3	$0.33t \times 18.5m$	6.11 t / 2.35t/m ³	m ³ 2.6
				合計 9.3

Co取壊し計算書（現況水路）

細 別	位 置	計 算 式	単位	数 量
Co取壊し 水路 (B300×H300)	NO. 2+1. 9～NO. 2+6. 4 公園側、L型擁壁付近	0.06×17.7 	m ³	1.1
				

As取壊し計算書

細 別	位 置	計 算 式	単位	数 量
As取壊し	NO.0以前、町道横断溝部	根拠図より 	m ²	11.7