

工 事 数 量 総 括 表

工事名	令和7年度 防災・安全交付金(道路)工事 (国) 292線 飯山市 大川トンネル					事業区分									
						工事区分	トンネル								
工事区分・工種・種別		細別・規格	計算式			単位	数 量		摘 要						
舗装															
道路土工		※豪雪割増あり							数量計算書より						
掘削工			本線道路	取付(1)	取付(2)	取付(3)									
掘削		土砂 オープンカット	6,622.7	+	405.6	+	42.8	+	2,416.8	=	9,487.9	m3	9,500		
掘削		土砂 片切掘削	0.0	+	258.9	+	0.0	+	95.2	=	354.1	m3	350		
床堀工			本線道路	取付(1)	取付(2)	取付(3)									
床堀り		土砂 標準	280.1	+	44.0	+	68.9	+	212.4	=	605.4	m3	600		
路体盛土工			本線道路	取付(1)	取付(2)	取付(3)									
路体盛土 B4		2.5m未満	69.7	+	0.0	+	0.0	+	165.1	=	234.8	m3	230		
路体盛土 B5		2.5m以上4.0m未満	90.4	+	0.0	+	0.0	+	288.2	=	378.6	m3	380		
路体盛土 B6		4.0m以上	4,059.4	+	0.0	+	220.1	+	6,034.9	=	10,314.4	m3	10,300		
路床盛土工			本線道路	取付(1)	取付(2)	取付(3)									
路床盛土 B1		2.5m未満	31.3	+	0.0	+	0.7	+	13.8	=	45.8	m3	50		
路床盛土 B2		2.5m以上4.0m未満	18.0	+	0.0	+	0.0	+	41.9	=	59.9	m3	60		
路床盛土 B3		4.0m以上	1,035.4	+	0.0	+	235.6	+	1,475.9	=	2,746.9	m3	2,700		
路肩盛土工			本線道路	取付(1)	取付(2)	取付(3)									
路肩盛土 B7		最大埋戻幅1m未満(埋戻し)	88.1	+	0.0	+	31.4	+	102.4	=	221.9	m3	220		
路体外盛土 B8			0.0	+	0.0	+	0.0	+	28.8	=	28.8	m3	—		

工 事 数 量 総 括 表

工事名	令和7年度 防災・安全交付金(道路)工事 (国) 292線 飯山市 大川トンネル										事業区分					
											工事区分	トンネル				
工事区分・工種・種別		細別・規格		計算式						単位	数量		摘 要			
埋戻し工				本線道路	取付(1)		取付(2)		取付(3)							
埋戻し		最大埋戻幅4m以上		0.0	+	0.0	+	0.0	+	0.0	=	0.0	m3	—		
埋戻し		最大埋戻幅1m以上4m未満		29.2	+	12.5	+	13.1	+	90.3	=	145.1	m3	150		
埋戻し		最大埋戻幅1m未満		177.7	+	13.7	+	29.9	+	54.2	=	275.5	m3	280		
基面整正工																
基面整正				Σ aω= 804.4						m2	800					
法面整形工				本線道路	取付(1)		取付(2)		取付(3)							
法面整形(切土部)				466.7	+	409.1	+	0.4	+	1,575.5	=	2,451.7	m2	2,450		
法面整形(盛土部)				250.8	+	0.0	+	272.3	+	2,078.1	=	2,601.2	m2	2,600		
不足土運搬工		L=13.6km(柳沢北)		本線道路	取付(1)		取付(2)		取付(3)							
積込(ルーズ)		土砂		残土	残土		不足土		不足土		不足土		m3	5,600		
土砂等運搬		土砂 標準 15.5km以下								不足土		m3	5,630			

工 事 数 量 総 括 表

工事名	令和7年度 防災・安全交付金(道路)工事 (国) 292線 飯山市 大川トンネル					事業区分	
						工事区分	トンネル
工事区分・工種・種別	細別・規格	計算式	単位	数量		摘	要
法面工							数量計算書より
植生工		本線道路 取付(1) 取付(2) 取付(3)					
植生シート	植生シート工 肥料袋無(標準品)	466.7 + 409.1 + 0.4 + 1,575.5 = 2,451.7	m2	2,450			
植生マット	植生マット工 肥料袋付	250.8 + 0.0 + 272.3 + 2,078.1 = 2,601.2	m2	2,600			
舗装工							
舗装準備工		本線道路 取付(1) 取付(2) 取付(3)					
不陸整正		1800.1 + 176.1 + 247.8 + 967.9 = 3,191.9	m2	1,600			3191.9m2に対して50%計上(切土部)
アスファルト舗装工	本線	※No.11～No.14+6.0(起点側坑口)、No.45+16.0(終点側坑口)～No.51					
下層路盤(車道・路肩部)	再生クラッシャーランRC-40 t=42cm	1800.1	m2	1,800			
上層路盤(車道・路肩部)	粒度調整碎石M-40 t=15cm	1800.1	m2	1,800			
表層(車道・路肩部)	再生密粒度As20F t=5cm	1800.1	m2	—			別途対応
アスファルト舗装工	取付道路(1)	※No.0(本線No,12付近)～No.3+0.665(国道292号と接続)					
下層路盤(車道・路肩部)	再生クラッシャーランRC-40 t=15cm	176.1	m2	176			
上層路盤(車道・路肩部)	粒度調整碎石M-25 t=10cm	176.1	m2	176			
表層(車道・路肩部)	再生密粒度As20F t=5cm	176.1	m2	176			
アスファルト舗装工	取付道路(2)	※No.0(本線No,12付近)～No.4+2.065(旧道と接続)					
下層路盤(車道・路肩部)	再生クラッシャーランRC-40 t=15cm	247.8	m2	248			
上層路盤(車道・路肩部)	粒度調整碎石M-25 t=10cm	247.8	m2	248			

工 事 数 量 総 括 表

工事名	令和7年度 防災・安全交付金(道路)工事 (国) 292線 飯山市 大川トンネル					事業区分	
						工事区分	トンネル
工事区分・工種・種別	細別・規格	計算式	単位	数量		摘	要
表層(車道・路肩部)	再生密粒度As20F t=5cm	247.8	m2	248			
アスファルト舗装工	取付道路(3)	※No.0(国道292号と接続)～No.14+12.353(旧道と接続)					
下層路盤(車道・路肩部)	再生クラッシャーランRC-40 t=15cm	967.9	m2	968			
上層路盤(車道・路肩部)	粒度調整碎石M-25 t=10cm	967.9	m2	968			
表層(車道・路肩部)	再生密粒度As20F t=5cm	1025.9	m2	1,000			
排水構造物工	本線道路	※No.11～No.14+6.0(起点側坑口)、No.45+16.0(終点側坑口)～No.51					
側溝工							
プレキャストU型側溝	PU3-30(落ちふた式U型側溝) 長100cm	255.2	m	255			$A\omega = 0.56 \times 255.2 = 142.9\text{m}^2$
ベンチフリューム	BF II -500	22.1	m	22			$A\omega = 0.65 \times 22.1 = 14.4\text{m}^2$
自由勾配側溝	縦断用(1) 300×400	25.6 + 25.6 = 51.2	m	51			$A\omega = 0.67 \times 51.2 = 34.3\text{m}^2$
自由勾配側溝	縦断用(2) 300×500	18.0 + 18.0 = 36.0	m	36			$A\omega = 0.67 \times 36.0 = 20.1\text{m}^2$
インポートコンクリート	18-8-25BB W/C=60%以下	※厚5cm分は歩掛に含まれる 1.58 + 1.58 - 87.2m×幅30cm×厚5cm = 1.85	m3	2			※材料ロス+0.06 (小型構造物)
側溝蓋	特車U型蓋 30型 (39×10×50)	255.2m / 0.50m = 510	枚	510			
側溝蓋	CO蓋 300用 L=0.5m 防音型	87.2m × 8枚 / 10m = 70 ※Co蓋(W=31.0g/枚)	枚	70			
側溝蓋	GR蓋 300用(T-25) L=1.0m 防音型	87.2m × 1枚 / 10m = 8 ※Gr蓋(W=23.8kg/枚)	枚	8			
管渠工							
鉄筋コンクリート台付管	内径300×長2,000mm	8.6	m	9			$A\omega = 0.44 \times 8.6 = 3.8\text{m}^2$
集水柵・マンホール工							

工 事 数 量 総 括 表

工事名	令和7年度 防災・安全交付金(道路)工事 (国) 292線 飯山市 大川トンネル					事業区分
						工事区分 トンネル
工事区分・工種・種別	細別・規格	計算式	単位	数量	摘 要	
現場打ち集水桝(B500×H600)	No.11+16.92(右) 18-8-25BB	0.29 m ³ ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1	$A\omega = 0.36\text{m}^2$	
現場打ち集水桝(B500×H600)	No.11+18.30(右) 18-8-25BB	0.30 m ³ ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1	$A\omega = 0.36\text{m}^2$	
現場打ち集水桝(B500×H600)	No.12+1.72(右) 18-8-25BB	0.30 m ³ ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1	$A\omega = 0.36\text{m}^2$	
現場打ち集水桝(B500×H600)	No.13+7.12(左) 18-8-25BB	0.29 m ³ ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1	$A\omega = 0.36\text{m}^2$	
現場打ち集水桝(B500×H700)	No.48(右) 18-8-25BB	0.30 m ³ ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1	$A\omega = 0.36\text{m}^2$	
現場打ち集水桝(B500×H700)	No.48(左) 18-8-25BB	0.34 m ³ ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1	$A\omega = 0.36\text{m}^2$	
現場打ち集水桝(B600×H600)	No.11+7.00(左) 18-8-25BB	0.35 m ³ ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1	$A\omega = 0.49\text{m}^2$	
現場打ち集水桝(B800×H1100)	No.51+4.97(右) 18-8-25BB	0.95 m ³ ※グレーチング蓋(W=117.9kg/枚)、足掛金具2個	箇所	1	$A\omega = 0.49\text{m}^2$	
排水構造物工	取付道路(1)	※No.0(本線No,12付近)～No.3+0.665(国道292号と接続)				
側溝工						
プレキャストL形側溝	PL2型300 500×155×600	48.2	m	48	$A\omega = 0.55*48.2=26.5\text{m}^2$	
プレキャストU型側溝	PU3-30(落ちふた式U型側溝) 長100cm	64.0	m	64	$A\omega = 0.56*64.0=35.8\text{m}^2$	
ベンチフリューム	BF II -300	1.2	m	1	$A\omega = 0.44*1.2=0.52\text{m}^2$	
側溝蓋	特車U型蓋 30型 (39×10×50)	64.0m / 0.50m = 128	枚	128		
管渠工						
横断函渠型水路	連心ボックスカルバートⅠ型 内径300mm	3.2	m	3	$A\omega = 0.52*1.2=0.62\text{m}^2$	
集水桝・マンホール工						
現場打ち集水桝(B500×H600)	No.0+10.185(右) 18-8-25BB	0.29 m ³ ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1	$A\omega = 0.36\text{m}^2$	

工 事 数 量 総 括 表

工事名	令和7年度 防災・安全交付金(道路)工事 (国) 292線 飯山市 大川トンネル					事業区分	
						工事区分	トンネル
工事区分・工種・種別	細別・規格	計算式	単位	数量		摘	要
現場打ち集水桝(B500×H600)	No.2+16.08(右) 18-8-25BB	0.30 m ³ ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1		Aω=	0.36m ²
現場打ち集水桝(B500×H600)	No.0+10.185(左) 18-8-25BB	0.34 m ³ ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1		Aω=	0.36m ²
現場打ち集水桝(B500×H700)	No.0+10.185(左) 18-8-25BB	0.35 m ³ ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1		Aω=	0.36m ²
排水構造物工	取付道路(2)	※No.0(本線No,12付近)～No.4+2.065(旧道と接続)					
側溝工							
プレキャストL形側溝	PL2型300 500×155×600	81.0	m	81		Aω=	0.55*81.0=44.6m ²
プレキャストU型側溝	PU3-30(落ちふた式U型側溝) 長100cm	93.4	m	93		Aω=	0.56*93.4=52.3m ²
ベンチフリューム	BF II -300	47.8	m	48		Aω=	0.44*47.8=21.0m ²
側溝蓋	特車U型蓋 30型 (39×10×50)	93.4m / 0.50m = 187	枚	187			
管渠工							
横断函渠型水路	遠心ボックスカルバートⅠ型 内径300mm	4.5	m	5		Aω=	0.52*4.5=2.3m ²
集水桝工							
現場打ち集水桝(B600×H600)	No.0+9.125(右) 18-8-25BB	0.37 m ³ ※グレーチング蓋(W=68.6kg/枚)	箇所	1		Aω=	0.49m ²
現場打ち集水桝(B600×H600)	No.0+12.950(右) 18-8-25BB	0.37 m ³ ※グレーチング蓋(W=68.6kg/枚)	箇所	1		Aω=	0.49m ²
現場打ち集水桝(B600×H900)	No.0+14.820(右) 18-8-25BB	0.50 m ³ ※グレーチング蓋(W=68.6kg/枚)	箇所	1		Aω=	0.49m ²
排水構造物工	取付道路(3)	※No.0(国道292号と接続)～No.14+12.353(旧道と接続)					
側溝工							
プレキャストL形側溝	PL2型300 500×155×600	297.5	m	298		Aω=	0.55*297.5=163.6m ²

工 事 数 量 総 括 表

工事名	令和7年度 防災・安全交付金(道路)工事 (国) 292線 飯山市 大川トンネル					事業区分
						工事区分 トンネル
工事区分・工種・種別	細別・規格	計算式	単位	数量		摘 要
プレキャストU型側溝	PU1-300 長100cm	59.3	m	59		$A\omega = 0.50 \times 59.3 = 29.7\text{m}^2$
プレキャストU型側溝	PU1-600 長60cm	52.4	m	52		$A\omega = 0.80 \times 52.4 = 41.9\text{m}^2$
プレキャストU型側溝	PU1-600 長60cm (小段排水)	27.9	m	28		$A\omega = 0.80 \times 27.9 = 22.3\text{m}^2$
プレキャストU型側溝	PU3-300-500(落ちふた式U型側溝) 長100cm	33.5	m	34		$A\omega = 0.56 \times 33.5 = 18.8\text{m}^2$
ベンチフリューム	BF II -300	142.5	m	143		$A\omega = 0.44 \times 142.5 = 62.7\text{m}^2$
側溝蓋	特車U型蓋 30型 (39×10×50)	33.5m / 0.50m = 67	枚	67		
管渠工						
横断管渠型水路	遠心力鉄筋コンクリート管2種 内径600mm	53.9	m	54		$A\omega = 0.95 \times 53.9 = 51.2\text{m}^2$
横断函渠型水路	遠心ボックスカルバートⅠ型 内径300mm	4.2	m	4		$A\omega = 0.52 \times 4.2 = 2.2\text{m}^2$
集水桝工						
現場打ち集水桝(B500×H600)	No.14+2.35(右) 18-8-25BB	0.32 m3 ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1		$A\omega = 0.36\text{m}^2$
現場打ち集水桝(B500×H600)	No.14+8.74(右) 18-8-25BB	0.30 m3 ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1		$A\omega = 0.36\text{m}^2$
現場打ち集水桝(B500×H700)	No.0+10.00(右) 18-8-25BB	0.36 m3 ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1		$A\omega = 0.36\text{m}^2$
現場打ち集水桝(B500×H800)	No.0+10.00(左) 18-8-25BB	0.37 m3 ※グレーチング蓋(W=46.5kg/枚)	箇所	1		$A\omega = 0.36\text{m}^2$
現場打ち集水桝(B600×H600)	No.14+2.35(右) 18-8-25BB	0.35 m3 ※グレーチング蓋(W=68.6kg/枚)	箇所	1		$A\omega = 0.49\text{m}^2$
現場打ち集水桝(B800×H800)	No.13+5.00(右) 18-8-25BB	0.57 m3 ※グレーチング蓋(W=117.9kg/枚)	箇所	1		$A\omega = 0.81\text{m}^2$
現場打ち集水桝(B800×H900)	No.10+18.37(右) 18-8-25BB	0.64 m3 ※グレーチング蓋(W=117.9kg/枚)	箇所	1		$A\omega = 0.81\text{m}^2$
現場打ち集水桝(B800×H900)	No.11+15.54(右) 18-8-25BB	0.64 m3 ※グレーチング蓋(W=117.9kg/枚)	箇所	1		$A\omega = 0.81\text{m}^2$

工 事 数 量 総 括 表

工事名	令和7年度 防災・安全交付金(道路)工事 (国) 292線 飯山市 大川トンネル					事業区分	
						工事区分	トンネル
工事区分・工種・種別	細別・規格	計算式	単位	数量			摘 要
現場打ち集水桝(B800×H1000)	No.10+18.37(左) 18-8-25BB	0.60 m3 ※グレーチング蓋(W=117.9kg/枚)、足掛金具2個	箇所	1			$A\omega=0.81\text{m}^2$
現場打ち集水桝(B800×H1000)	No.11+15.54(左) 18-8-25BB	0.60 m3 ※グレーチング蓋(W=117.9kg/枚)、足掛金具2個	箇所	1			$A\omega=0.81\text{m}^2$
現場打ち集水桝(B800×H1000)	NO.13+5.00(左) 18-8-25BB	0.60 m3 ※グレーチング蓋(W=117.9kg/枚)、足掛金具2個	箇所	1			$A\omega=0.81\text{m}^2$
構造物撤去工							
構造物取壊し工							
舗装版切断	As舗装版 t=5cm(想定)	17.2	m	17			
舗装版破砕	As舗装版 t=5cm(想定)	1250.9	m2	1,250			
舗装版破砕	Co舗装版 t=10cm(想定)	332.2	m2	330			
コンクリート構造物取壊し	無筋構造物(Co舗装版)	332.2 × 厚10cm = 33.2	m3	33			
コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物(2次製品)	19.2	m3	19			
運搬処理工							
As殻運搬	アスファルト舗装版	1250.9 × 厚5cm = 62.5	m3	63			
As殻処分	アスファルト舗装版	62.5 × 2.30 = 143.8	t	144			
Co殻運搬	無筋構造物(Co舗装版)	33.2	m3	33			
Co殻処分	無筋構造物(Co舗装版)	33.2 × 2.35 = 78.0	t	78			
Co殻運搬	鉄筋構造物(2次製品)	19.2	m3	19			
Co殻処分	コンクリート2次製品	19.2 × 2.50 = 48.1	t	48			

数量総括表(1)

(大川トンネルその3本線)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
道路土工	掘削工	オープンカット C1		m3	5,714.9	
		オープンカット C2		m3	249.0	
	盛土工					
		路床盛土 B1	2.5m未満	m3	31.3	
		路床盛土B B2	2.5m以上4.0m未満	m3	18.0	
		路床盛土C B3	4.0m以上	m3	1,035.4	
		路体盛土B B4	2.5m未満	m3	69.7	
		路体盛土C B5	2.5m以上4.0m未満	m3	90.4	
		路体盛土D B6	4.0m以上	m3	4,059.4	
		路肩盛土 B7		m3	88.1	
		路体外盛土 B8		m3	15,947.6	
	作業土工					
		床掘		m3	938.9	=280.1+658.8
		埋戻	最大埋戻幅4m以上	m3	0.0	
			最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	29.2	=29.2
			最大埋戻幅1m未満	m3	177.7	=120.4+57.3
	残土			m3	(681.5)	
	法面工	切土法面 CL		m2	466.7	
		盛土法面 BL		m2	250.8	
		切土法面植生マット工 CL		m3	466.7	
		盛土法面植生シート工 BL		m3	250.8	

(大川トンネルその3本線)

本線道路2

数量総括表(3)

(大川トンネルその3本線)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
排水構造物工						
	管渠工					
		台付管	D300	m	8.6	
			D300	m	4.9	※別途計上 (トンネル区間)
		高密度ポリエチレン管	φ 300	m	52.7	※別途計上 (トンネル区間)
	自由勾配側溝					
		VS-B300-H(400-500)				
		NO.45+16.00~NO.47+19.60(L)		m	43.6	
			B300-H400	m	25.6	
			B300-H500	m	18.0	
			勾配調整コンクリート	m3	1.58	
		VS-B300-H(400-500)				
		NO.45+16.00~NO.47+19.60(R)		m	43.6	
			B300-H400	m	25.6	
			B300-H500	m	18.0	
			勾配調整コンクリート	m3	1.58	
	集水樹・マンホール工	集水樹	G=B500-H500	箇所	3	
			G-B500-H600	箇所	5	
			G-B500-H700	箇所	1	
			G-B600-H600	箇所	1	
			G-B600-H1200	箇所	4	
			G-B800-H800	箇所	0	
				箇所	2	※別途計上 (トンネル区間)
			G-B800-H1100	箇所	1	
				箇所	1	※別途計上 (トンネル区間)
			G-B800-H1600	箇所	4	
			G-B1000-H1100	箇所	4	
			G-B1100-H1100	箇所	2	
			G-B1100-H1400	箇所	4	
			G-B1200-H1200	箇所	2	
		プレキャストマンホール工	0号MH-H1400	箇所	1	※別途計上 (トンネル区間)

土工 計算書			
名 称	計 算 式		単位 数 量
オープンカット C1	V= 5714.9	= 5,714.9	m ³
オープンカット C2	V= 249.0	= 249.0	m ³
擁壁工床掘 (オープンカット)	V= 658.8	= 658.8	m ³
		切土合計 6,622.7	m ³
路床盛土			
B1(2.5m未満)	V= 31.3	= 31.3	m ³
B2(2.5m以上4.0m未満)	V= 18.0	= 18.0	m ³
B3(4.0m以上)	V= 1011.4 + 24.0	= 1,035.4	m ³
路体盛土			
B4(2.5m未満)	V= 69.7	= 69.7	m ³
B5(2.5m以上4.0m未満)	V= 90.4	= 90.4	m ³
B6(4.0m以上)	V= 4017.1 + 42.3	= 4,059.4	m ³
路肩盛土	V= 88.1	= 88.1	m ³
路体外盛土	V= 15947.6	= 15,947.6	m ³
主羽土	V= 66.3	= 66.3	m ³
		盛土合計 5,392.3	m ³

土工 計算書				
名 称	計 算 式			単位 数 量
作業土工				
小構造物工床掘	V=	244.6 + 35.5 (集水枈土工)	= 280.1	m ³
				m ³
		合計	280.1	m ³
小構造物工埋戻				
(最大埋戻幅4m以上)	V=	0.0	= 0.0	m ³
(最大埋戻幅1m以上4m未満)	V=	0.0 + 29.2 (集水枈土工)	= 29.2	m ³
(最大埋戻幅1m未満)	V=	120.4	= 120.4	m ³
		合計	149.6	m ³
擁壁工床掘 (オープンカット)	V=	658.8	= 658.8	m ³
				m ³
		合計	658.8	m ³
擁壁工埋戻				
(最大埋戻幅4m以上)	V=	0.0	= 0.0	m ³
(最大埋戻幅1m以上4m未満)	V=	0.0	= 0.0	m ³
(最大埋戻幅1m未満)	V=	57.3	= 57.3	m ³
		合計	57.3	m ³
切土 (オープンカット)	小構造物工床掘			
切土合計	6,622.7	+ 280.1 +	= 6,902.8	m ³ 6,902.8
盛土 小構造物工埋戻 擁壁工埋戻				
盛土合計	5,392.3	+ 149.6 + 57.3	= 5,599.2	m ³ 5,599.2
残土	6,902.8	- 5,599.2 / 0.9	= 681.5	m ³ (681.5)

道路土工数量計算書

測点	細別	オープンカット C1			オープンカット C2									摘 要
	規格													
	距離	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	
No. 0 ± 0.000		6.5	6.50	0.0	0.0	0.00	0.0							
No. 1 ± 0.000	20.000	7.0	6.75	135.0	0.8	0.40	8.0							
No. 1 ± 1.360	1.360	6.9	6.95	9.5	0.7	0.75	1.0							
No. 2 ± 0.000	18.640	7.1	7.00	130.5	0.0	0.35	6.5							
No. 3 ± 0.000	20.000	6.8	6.95	139.0	0.0	0.00	0.0							
No. 3 ± 15.324	15.324	6.1	6.45	98.8	0.0	0.00	0.0							
No. 4 ± 0.000	4.676	5.2	5.65	26.4	4.4	2.20	10.3							
No. 5 ± 0.000	20.000	3.4	4.30	86.0	19.5	11.95	239.0							
No. 6 ± 0.000	20.000	18.3	10.85	217.0	0.6	10.05	201.0							
No. 6 ± 9.288	9.288	11.8	15.05	139.8	7.5	4.05	37.6							
No. 7 ± 0.000	10.712	25.8	18.80	201.4	21.2	14.35	153.7							
No. 8 ± 0.000	20.000	24.7	25.25	505.0	15.0	18.10	362.0							
No. 8 ± 19.288	19.288	24.7	24.70	476.4	0.2	7.60	146.6							
No. 9 ± 0.000	0.712	24.6	24.65	17.6	0.2	0.20	0.1							
No. 10 ± 0.000	20.000	0.0	12.30	246.0	0.0	0.10	2.0							
No. 10 ± 10.000	10.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0							
No. 11 + 0.000	10.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0							
No. 11 + 17.145	17.145	0.0	0.00	0.0	1.7	0.85	14.6							
No. 12 + 0.000	2.855	0.0	0.00	0.0	3.8	2.75	7.9							
No. 13 + 0.000	20.000	3.5	1.75	35.0	1.5	2.65	53.0							
No. 13 + 10.000	10.000	22.9	13.20	132.0	0.0	0.75	7.5							
No. 14 + 0.000	10.000	37.5	30.20	302.0	0.0	0.00	0.0							
No. 14 + 6.000	6.000	37.5	37.50	225.0	0.0	0.00	0.0							起点側坑門
No. 14 + 6.000	0.000	0.0	18.75	0.0	0.0	0.00	0.0							トンネル区間 坑口土工にて計上
No. 14 + 7.145	1.145	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0							
No. 15 + 0.000	12.855	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0							
No. 43 + 0.000	560.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0							
No. 44 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0							
No. 45 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0							
No. 45 + 16.000	16.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0							
No. 45 + 16.000	0.000	228.4	114.20	0.0	0.0	0.00	0.0							終点側坑門
No. 46 + 0.000	4.000	228.4	228.40	913.6	0.0	0.00	0.0							
No. 47 + 0.000	20.000	81.4	154.90	3098.0	0.0	0.00	0.0							
小 計	730.000			4705.6			83.0			0.0			0.0	

道路土工数量計算書

測点	細別	オープン掘削C1			オープン掘削C2									摘 要
	規格													
	距離	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	
No. 47 + 0.000		81.4			0.0									
No. 47 + 10.000	10.000	39.6	60.50	605.0	0.0	0.00	0.0							
No. 48 + 0.000	10.000	21.9	30.75	307.5	0.0	0.00	0.0							
No. 48 + 5.000	5.000	0.0	10.95	54.8	14.4	7.20	36.0							
No. 49 + 0.000	15.000	0.0	0.00	0.0	0.0	7.20	108.0							
No. 50 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	1.1	0.55	11.0							
No. 51 + 0.000	20.000	4.2	2.10	42.0	0.0	0.55	11.0							
No. 52 ± 0.000	20.000	4.2	4.20	84.0	3.3	1.65	33.0							
No. 52 ± 15.754	15.754	2.9	3.55	55.9	0.0	1.65	26.0							
No. 53 ± 0.000	4.246	2.4	2.65	11.3	0.0	0.00	0.0							
No. 54 ± 0.000	20.000	1.3	1.85	37.0	0.0	0.00	0.0							
No. 54 ± 11.468	11.468	2.4	1.85	21.2	0.0	0.00	0.0							
No. 54 ± 14.319	2.851	1.1	1.75	5.0	1.8	0.90	2.6							
No. 55 ± 0.000	5.681	3.3	2.20	12.5	0.0	0.90	5.1							
No. 56 ± 0.000	20.000	3.6	3.45	69.0	3.1	1.55	31.0							
No. 56 ± 10.033	10.033	3.9	3.75	37.6	6.2	4.65	46.7							
No. 56 ± 13.966	3.933	4.2	4.05	15.9	0.0	3.10	12.2							
No. ±														
No. ±														
No. ±														
No. ±														
No. ±														
No. ±														
No. ±														
No. ±														
No. ±														
No. ±														
No. ±														
No. ±														
No. ±														
小 計	80.000			1009.3			166.0							
合 計	810.000			5714.9			249.0							

道路土工数量計算書

測点	細別	路床盛土A B1			路床盛土B B2			路床盛土C B3						摘 要
	規格	2.5m未満			2.5m以上4.0m未満			4.0m以上						
	距離	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	
No. 0 ± 0.000		0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 1 ± 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 1 ± 1.360	1.360	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 2 ± 0.000	18.640	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 3 ± 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 3 ± 15.324	15.324	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 4 ± 0.000	4.676	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 5 ± 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 6 ± 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 6 ± 9.288	9.288	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 7 ± 0.000	10.712	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 8 ± 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	6.2	3.10	62.0				
No. 8 ± 19.288	19.288	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	6.4	6.30	121.5				
No. 9 ± 0.000	0.712	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	6.4	6.40	4.6				
No. 10 ± 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	15.8	11.10	222.0				
No. 10 ± 10.000	10.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	15.8	15.80	158.0				
No. 11 + 0.000	10.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	15.7	15.75	157.5				
No. 11 + 17.145	17.145	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	11.4	13.55	232.3				
No. 12 + 0.000	2.855	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	10.2	10.80	30.8				
No. 13 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	6.1	8.15	163.0				
No. 13 + 10.000	10.000	1.7	0.85	8.5	0.0	0.00	0.0	0.0	3.05	30.5				
No. 14 + 0.000	10.000	0.0	0.85	8.5	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 14 + 6.000	6.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				起点側坑門
No. 14 + 6.000	0.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 14 + 7.145	1.145	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 15 + 0.000	12.855	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 43 + 0.000	560.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				トンネル区間 坑口土工にて計上
No. 44 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 45 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 45 + 16.000	16.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 45 + 16.000	0.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				終点側坑門
No. 46 + 0.000	4.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 47 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
小 計	730.000			17.0			0.0			614.1			0.0	

[illegible]

道路土工数量計算書

測点			細別	路体盛土 B4			路体盛土 B5			路体盛土 B6						摘 要
			規格	2.5m未満			2.5m以上4.0m未満			4.0m以上						
			距離	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	
No. 0 ± 0.000		0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00					
No. 1 ± 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0					
No. 1 ± 1.360	1.360	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0					
No. 2 ± 0.000	18.640	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0					
No. 3 ± 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0					
No. 3 ± 15.324	15.324	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0					
No. 4 ± 0.000	4.676	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0					
No. 5 ± 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0					
No. 6 ± 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0					
No. 6 ± 9.288	9.288	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0					
No. 7 ± 0.000	10.712	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0					
No. 8 ± 0.000	20.000	7.9	3.95	79.0	0.6	0.30	6.0	8.8	4.40	88.0						
No. 8 ± 19.288	19.288	3.3	5.60	108.0	0.0	0.30	5.8	2.0	5.40	104.2						
No. 9 ± 0.000	0.712	3.4	3.35	2.4	0.0	0.00	0.0	2.1	2.05	1.5						
No. 10 ± 0.000	20.000	5.5	4.45	89.0	7.8	3.90	78.0	35.6	18.85	377.0						
No. 10 ± 10.000	10.000	0.2	2.85	28.5	0.5	4.15	41.5	155.7	95.65	956.5						
No. 11 + 0.000	10.000	0.4	0.30	3.0	0.6	0.55	5.5	189.6	172.65	1726.5						
No. 11 + 17.145	17.145	0.3	0.35	6.0	0.0	0.30	5.1	34.4	112.00	1920.2						
No. 12 + 0.000	2.855	0.0	0.15	0.4	5.8	2.90	8.3	22.3	28.35	80.9						
No. 13 + 0.000	20.000	2.2	1.10	22.0	0.9	3.35	67.0	0.0	11.15	223.0						
No. 13 + 10.000	10.000	0.3	1.25	12.5	0.0	0.45	4.5	0.0	0.00	0.0						
No. 14 + 0.000	10.000	0.0	0.15	1.5	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
No. 14 + 6.000	6.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0					起点側坑門	
No. 14 + 6.000	0.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0					トンネル区間 坑口土工にて計上	
No. 14 + 7.145	1.145	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
No. 15 + 0.000	12.855	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
No. 43 + 0.000	560.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
No. 44 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
No. 45 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
No. 45 + 16.000	16.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
No. 45 + 16.000	0.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0					終点側坑門	
No. 46 + 0.000	4.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
No. 47 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
小 計	730.000			45.4			90.4			3950.6				0.0		

[illegible]

道路土工数量計算書

測点	細別	路肩盛土 B7			路体外盛土 B8			土羽土 B9						摘 要
	規格													
	距離	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	
No. 0 ± 0.000		0.1	0.10	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 1 ± 0.000	20.000	0.0	0.05	1.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 1 ± 1.360	1.360	0.1	0.05	0.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 2 ± 0.000	18.640	0.0	0.05	0.9	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 3 ± 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 3 ± 15.324	15.324	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 4 ± 0.000	4.676	0.1	0.05	0.2	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 5 ± 0.000	20.000	0.5	0.30	6.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 6 ± 0.000	20.000	0.8	0.65	13.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 6 ± 9.288	9.288	0.5	0.65	6.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 7 ± 0.000	10.712	0.3	0.40	4.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 8 ± 0.000	20.000	0.9	0.60	12.0	0.2	0.10	2.0	5.2	2.60	52.0				
No. 8 ± 19.288	19.288	1.0	0.95	18.3	0.0	0.10	1.9	2.2	3.70	71.4				
No. 9 ± 0.000	0.712	1.0	1.00	0.7	0.0	0.00	0.0	2.2	2.20	1.6				
No. 10 ± 0.000	20.000	1.6	1.30	26.0	46.4	23.20	464.0	4.7	3.45	69.0				
No. 10 ± 10.000	10.000	1.6	1.60	16.0	175.1	110.75	1107.5	4.3	4.50	45.0				
No. 11 + 0.000	10.000	1.6	1.60	16.0	263.1	219.10	2191.0	3.3	3.80	38.0	片側土羽部分(路床) V=2.0m*0.3m=0.6m2 0.6m2*40m=24.0m3			
No. 11 + 17.145	17.145	0.6	1.10	18.9	217.1	240.10	4116.5	0.0	1.65	28.3				
No. 12 + 0.000	2.855	0.6	0.60	1.7	211.9	214.50	612.4	0.0	0.00	0.0				
No. 13 + 0.000	20.000	0.7	0.65	13.0	204.9	208.40	4168.0	0.0	0.00	0.0				
No. 13 + 10.000	10.000	0.7	0.70	7.0	173.1	189.00	1890.0	0.0	0.00	0.0				
No. 14 + 0.000	10.000	0.0	0.35	3.5	175.1	174.10	1741.0	0.0	0.00	0.0				
No. 14 + 6.000	6.000	0.0	0.00	0.0	175.1	175.10	1050.6	0.0	0.00	0.0				起点側坑門
No. 14 + 6.000	0.000	0.0	0.00	0.0	0.0	87.55	0.0	0.0	0.00	0.0				トンネル区間 坑口土工にて計上
No. 14 + 7.145	1.145	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 15 + 0.000	12.855	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 43 + 0.000	560.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 44 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 45 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 45 + 16.000	16.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 45 + 16.000	0.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				終点側坑門
No. 46 + 0.000	4.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 47 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
小 計	730.000			60.1			15769.5			66.3			0.0	

[illegible]

道路土工数量計算書

測点	細別	小構造物工 床掘			小構造物工埋戻			小構造物工埋戻			小構造物工埋戻			摘 要
	規格	床掘			最大埋戻幅4m以上			最大埋戻幅1m以上4m未満			最大埋戻幅1m未満			
	距離	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	
No. 0 ± 0.000		1.2	1.20	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	0.0	
No. 1 ± 0.000	20.000	1.2	1.20	24.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	10.0	
No. 1 ± 1.360	1.360	1.2	1.20	1.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	0.7	
No. 2 ± 0.000	18.640	1.2	1.20	22.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	9.3	
No. 3 ± 0.000	20.000	1.3	1.25	25.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.6	0.55	11.0	
No. 3 ± 15.324	15.324	1.1	1.20	18.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.55	8.4	
No. 4 ± 0.000	4.676	1.0	1.05	4.9	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	2.3	
No. 5 ± 0.000	20.000	1.0	1.00	20.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	10.0	
No. 6 ± 0.000	20.000	0.5	0.75	15.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.2	0.35	7.0	
No. 6 ± 9.288	9.288	0.6	0.55	5.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.3	0.25	2.3	
No. 7 ± 0.000	10.712	0.7	0.65	7.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.3	0.30	3.2	
No. 8 ± 0.000	20.000	0.7	0.70	14.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.3	0.30	6.0	
No. 8 ± 19.288	19.288	0.5	0.60	11.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.2	0.25	4.8	
No. 9 ± 0.000	0.712	0.5	0.50	0.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.2	0.20	0.1	
No. 10 ± 0.000	20.000	0.0	0.25	5.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.10	2.0	
No. 10 ± 10.000	10.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 11 + 0.000	10.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 11 + 17.145	17.145	0.5	0.25	4.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.2	0.10	1.7	
No. 12 + 0.000	2.855	0.5	0.50	1.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.2	0.20	0.6	
No. 13 + 0.000	20.000	0.5	0.50	10.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.2	0.20	4.0	
No. 13 + 10.000	10.000	0.5	0.50	5.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.2	0.20	2.0	
No. 14 + 0.000	10.000	0.6	0.55	5.5	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.2	0.20	2.0	
No. 14 + 6.000	6.000	0.6	0.60	3.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.2	0.20	1.2	起点側坑門
No. 14 + 0.000	0.000	0.0	0.30	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.10	0.0	トンネル区間 坑口土工にて計上
No. 14 + 7.145	1.145	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 15 + 0.000	12.855	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 43 + 0.000	560.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 44 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 45 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 45 + 16.000	16.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 45 + 16.000	0.000	2.2	1.10	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.8	0.40	0.0	終点側坑門
No. 46 + 0.000	4.000	2.2	2.20	8.8	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.8	0.80	3.2	
No. 47 + 0.000	20.000	2.5	2.35	47.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.9	0.85	17.0	
小 計	730.000			85.6			0.0			0.0			31.7	

[illegible]

道路土工数量計算書

測点	細別	擁壁工床掘			擁壁工埋戻			擁壁工埋戻			擁壁工埋戻			摘 要	
	規格	床掘(オープンカット)			最大埋戻幅4m以上			最大埋戻幅1m以上4m未満			最大埋戻幅1m未満				
	距離	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³		
No. 0 ± 0.000		0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0		
No. 1 ± 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	
No. 1 ± 1.360	1.360	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	
No. 2 ± 0.000	18.640	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	
No. 3 ± 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	0.00	0.0	
No. 3 ± 15.324	15.324	1.8	0.90	13.8	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.6	0.30	4.6	
No. 4 ± 0.000	4.676	3.5	2.65	12.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.8	0.70	3.3	
No. 5 ± 0.000	20.000	5.3	4.40	88.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.6	0.70	14.0	
No. 6 ± 0.000	20.000	3.7	4.50	90.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.6	0.60	12.0	
No. 6 ± 9.288	9.288	5.0	4.35	40.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.6	0.60	5.6	
No. 7 ± 0.000	10.712	5.3	5.15	55.2	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.6	0.60	6.4	
No. 8 ± 0.000	20.000	5.2	5.25	105.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.5	0.55	11.0	
No. 8 ± 19.288	19.288	5.2	5.20	100.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.5	0.50	9.6	
No. 9 ± 0.000	0.712	5.2	5.20	3.7	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.5	0.50	0.4	
No. 10 ± 0.000	20.000	0.0	2.60	52.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.25	5.0	
No. 10 ± 10.000	10.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 11 + 0.000	10.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 11 + 17.145	17.145	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 12 + 0.000	2.855	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 13 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 13 + 10.000	10.000	12.4	6.20	62.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 14 + 0.000	10.000	0.0	6.20	62.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 14 + 6.000	6.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	起点側坑門
No. 14 + 6.000	0.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	トンネル区間 坑口土工にて計上
No. 14 + 7.145	1.145	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 15 + 0.000	12.855	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 43 + 0.000	560.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 44 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 45 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 45 + 16.000	16.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 45 + 16.000	0.000	17.0	8.50	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	1.2	0.60	0.0	終点側坑門
No. 46 + 0.000	4.000	17.0	17.00	68.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	1.2	1.20	4.8	
No. 47 + 0.000	20.000	11.0	14.00	280.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	1.2	1.20	24.0	
小 計	730.000			472.0			0.0			0.0			28.8		

[illegible]

法面工 計算書								
名 称	計 算 式			単位	数 量			
切土法面	A=	466.7	=	466.7	m ²	466.7		
盛土法面	A=	250.8	+	0.0	=	250.8	m ²	250.8
切土法面 植生マット工	V=	466.7	=	466.7	m ²	466.7		
盛土法面 植生シート工	V=	250.8	=	250.8	m ²	250.8		

法面工数量計算書

測点			細別	切土法面(植生マット工) CL			盛土法面(植生シート工) BL									摘 要
			規格													
			距離	法長(m)	平均(m)	面積(m ²)	法長(m)	平均(m)	面積(m ²)							
No.	0	±	0.000		0.1	0.10	0.0	0.8	0.80	0.0						
No.	1	±	0.000	20.000	2.9	1.50	30.0	0.4	0.60	12.0						
No.	1	±	1.360	1.360	3.3	3.10	4.2	1.0	0.70	1.0						
No.	2	±	0.000	18.640	0.0	1.65	30.8	0.4	0.70	13.0						
No.	3	±	0.000	20.000	0.2	0.10	2.0	0.0	0.20	4.0						
No.	3	±	15.324	15.324	0.4	0.30	4.6	0.1	0.05	0.8						
No.	4	±	0.000	4.676	0.0	0.20	0.9	0.1	0.10	0.5						
No.	5	±	0.000	20.000	4.1	2.05	41.0	0.9	0.50	10.0						
No.	6	±	0.000	20.000	0.0	2.05	41.0	1.2	1.05	21.0						
No.	6	±	9.288	9.288	11.9	5.95	55.3	0.9	1.05	9.8						
No.	7	±	0.000	10.712	10.0	10.95	117.3	0.5	0.70	7.5						
No.	8	±	0.000	20.000	8.6	9.30	186.0	10.1	9.80	196.0						
No.	8	±	19.288	19.288	0.3	4.45	85.8	8.9	14.00	270.0						
No.	9	±	0.000	0.712	0.3	0.30	0.2	8.9	8.90	6.3						
No.	10	±	0.000	20.000	0.0	0.15	3.0	17.4	13.15	263.0						
No.	10	±	10.000	10.000	0.0	0.00	0.0	15.9	16.65	166.5						
No.	11	+	0.000	10.000	0.0	0.00	0.0	12.4	14.15	141.5						
No.	11	+	17.145	17.145	2.0	1.00	17.1	0.0	6.20	106.3						
No.	12	+	0.000	2.855	1.7	1.85	5.3	0.0	0.00	0.0						
No.	13	+	0.000	20.000	3.9	2.80	56.0	0.0	0.00	0.0						
No.	13	+	10.000	10.000	5.9	4.90	49.0	0.0	0.00	0.0						
No.	14	+	0.000	10.000	10.2	8.05	80.5	0.0	0.00	0.0						
No.	14	+	6.000	6.000	10.2	10.20	61.2	0.0	0.00	0.0						起点側坑門
No.	14	+	6.000	0.000	0.0	5.10	0.0	0.0	0.00	0.0						トンネル区間 坑口土工にて計上
No.	14	+	7.145	1.145	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
No.	15	+	0.000	12.855	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
No.	43	+	0.000	560.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
No.	44	+	0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
No.	45	+	0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
No.	45	+	16.000	16.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0						
No.	45	+	16.000	0.000	9.4	4.70	0.0	0.0	0.00	0.0						終点側坑門
No.	46	+	0.000	4.000	9.4	9.40	37.6	0.0	0.00	0.0						
No.	47	+	0.000	20.000	0.0	4.70	94.0	0.0	0.00	0.0						
小 計			730.000			400.7			247.8							

法面工数量計算書

測点	細別	切土法面(植生マット工) CL			盛土法面(植生シート工) BL									摘 要
	規格													
	距離	法長(m)	平均(m)	面積(m ²)	法長(m)	平均(m)	面積(m ²)							
No. 47 + 0.000		0.0			0.0									
No. 47 + 10.000	10.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0							
No. 48 + 0.000	10.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0							
No. 48 + 5.000	5.000	6.4	3.20	16.0	0.0	0.00	0.0							
No. 49 + 0.000	15.000	0.0	3.20	48.0	0.0	0.00	0.0							
No. 50 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0							
No. 51 + 0.000	20.000	0.2	0.10	2.0	0.3	0.15	3.0							
No. 52 ± 0.000	20.000	2.6	1.40	28.0	0.8	0.55	11.0							
No. 52 ± 15.754	15.754	0.0	1.30	20.5	0.9	0.85	13.4							
No. 53 ± 0.000	4.246	0.0	0.00	0.0	0.9	0.90	3.8							
No. 54 ± 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.8	0.85	17.0							
No. 54 ± 11.468	11.468	0.0	0.00	0.0	0.4	0.60	6.9							
No. 54 ± 14.319	2.851	0.0	0.00	0.0	0.3	0.35	1.0							
No. 55 ± 0.000	5.681	0.0	0.00	0.0	0.8	0.55	3.1							
No. 56 ± 0.000	20.000	5.1	2.55	51.0	0.1	0.45	9.0							
No. 56 ± 10.033	10.033	10.2	7.65	76.8	0.0	0.05	0.5							
No. 56 ± 13.966	3.933	0.0	5.10	20.1	0.0	0.00	0.0							
No. +														
No. +														
No. +														
No. +														
No. +														
No. +														
No. +														
No. +														
No. +														
No. +														
No. +														
No. +														
小 計	80.000			66.0			3.0							
合 計	810.000			466.7			250.8							

舗装工数量集計表

[illegible]

舗装工 計算書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
車道舗装 本線舗装			
表層 再生密粒度アスコン (20F)	A= 1800.1 + + = 1800.1	m ²	
上層路盤 再生粒度調整碎石 (C-30)	A= 1800.1 + + = 1800.1	m ²	
下層路盤 再生クラッシャーラン (RC-40) (凍上抑制層含む)	A= 1800.1 + + = 1800.1	m ²	

舗装工数量計算書

測点	細別	表層			上層路盤			下層路盤						摘 要
	規格	再生密粒度アスコン(20F)			再生粒度調整碎石(C-30)			再生クレッシャーラン(RC-40)						
	距離	幅m	平均m	面積m ²	幅m	平均m	面積m ²	幅m	平均m	面積m ²				
No. 0 ± 0.000		11.3	11.25	0.0	11.3	11.25	0.0	11.3	11.25	0.0				
No. 1 ± 0.000	20.000	11.3	11.25	225.0	11.3	11.25	225.0	11.3	11.25	225.0				
No. 1 ± 1.360	1.360	11.3	11.25	15.3	11.3	11.25	15.3	11.3	11.25	15.3				
No. 2 ± 0.000	18.640	11.3	11.25	209.7	11.3	11.25	209.7	11.3	11.25	209.7				
No. 2 ± 10.000	10.000	11.3	11.25	112.5	11.3	11.25	112.5	11.3	11.25	112.5				
No. 3 ± 0.000	10.000	10.8	11.00	110.0	10.8	11.00	110.0	10.8	11.00	110.0				
No. 3 ± 15.000	15.000	10.0	10.38	155.7	10.0	10.38	155.7	10.0	10.38	155.7				
No. 3 ± 15.324	0.324	10.0	10.00	3.2	10.0	10.00	3.2	10.0	10.00	3.2				
No. 4 ± 0.000	4.676	10.0	10.00	46.8	10.0	10.00	46.8	10.0	10.00	46.8				
No. 5 ± 0.000	20.000	10.0	10.00	200.0	10.0	10.00	200.0	10.0	10.00	200.0				
No. 6 ± 0.000	20.000	10.0	10.00	200.0	10.0	10.00	200.0	10.0	10.00	200.0				
No. 6 ± 9.288	9.288	10.0	10.00	92.9	10.0	10.00	92.9	10.0	10.00	92.9				
No. 7 ± 0.000	10.712	10.0	10.00	107.1	10.0	10.00	107.1	10.0	10.00	107.1				
No. 8 ± 0.000	20.000	10.0	10.00	200.0	10.0	10.00	200.0	10.0	10.00	200.0				
No. 8 ± 19.288	19.288	10.0	10.00	192.9	10.0	10.00	192.9	10.0	10.00	192.9				
No. 9 ± 0.000	0.712	10.0	10.00	7.1	10.0	10.00	7.1	10.0	10.00	7.1				
No. 10 ± 0.000	20.000	10.0	10.00	200.0	10.0	10.00	200.0	10.0	10.00	200.0				
No. 10 ± 10.000	10.000	10.0	10.00	100.0	10.0	10.00	100.0	10.0	10.00	100.0				
No. 11 + 0.000	10.000	10.0	10.00	100.0	10.0	10.00	100.0	10.0	10.00	100.0				
No. 11 + 17.145	17.145	10.0	10.00	171.5	10.0	10.00	171.5	10.0	10.00	171.5				
No. 12 + 0.000	2.855	10.0	10.00	28.6	10.0	10.00	28.6	10.0	10.00	28.6				
No. 13 + 0.000	20.000	10.0	10.00	200.0	10.0	10.00	200.0	10.0	10.00	200.0				
No. 13 + 10.000	10.000	10.0	10.00	100.0	10.0	10.00	100.0	10.0	10.00	100.0				
No. 14 + 0.000	10.000	10.0	10.00	100.0	10.0	10.00	100.0	10.0	10.00	100.0				
No. 14 + 6.000	6.000	10.0	10.00	60.0	10.0	10.00	60.0	10.0	10.00	60.0				起点側坑門
No. 14 + 6.000	0.000	0.0	5.00	0.0	0.0	5.00	0.0	0.0	5.00	0.0				トンネル区間 坑口土工にて計上
No. 14 + 7.145	1.145	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 15 + 0.000	12.855	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 43 + 0.000	560.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 44 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 45 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 45 + 16.000	16.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				終点側坑門
No. 45 + 16.000	0.000	10.0	5.00	0.0	10.0	5.00	0.0	10.0	5.00	0.0				
小 計	706.000			760.1			760.1			760.1				

舗装工数量計算書

[illegible]

排水構造物工数量集計表(1)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
排水構造物工						
	側溝工	横断函渠工	RB-B600-H600	m	0.4	※別途計上 (トンネル区間)
			RB-B800-H800	m	10.7	
		BF型側溝	BF2-300	m	72.6	
			BF2-500	m	22.1	
		PU1型側溝	PU1-600	m	217.4	※別途計上 (トンネル区間)
			PU1-800	m	88.9	
		PU3型側溝	PU3-30	m	255.2	
			PU3-30-500	m	68.9	
		小段排水	BF2-300—	m	72.7	
		縦排水工	BF2-300—	m	10.1	
		基礎排水層工	t=0.5m	m ²	314.5	
		地下排水溝	D600	m	87.0	
		かきマット		枚	9	
	管渠工					
		台付管	D300	m	8.6	
			D300	m	4.9	※別途計上 (トンネル区間)
		Poφ300		m	52.7	※別途計上 (トンネル区間)
	自由勾配側溝					
	VS-B300-H(400-500)					
	NO.45+16.00~NO.47+19.60(L)			m	43.6	
			B300-H400	m	25.6	
			B300-H500	m	18.0	
	VS-B300-H(400-500)					
	NO.45+16.00~NO.47+19.60(R)			m	43.6	
			B300-H400	m	25.6	
			B300-H500	m	18.0	

排水構造物工数量総括表 (2)

[illegible]

横断函渠工 延長調書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
RB-B600-H600	右	NO. 51 + 4.970		0.40 m	※別途計上 (トンネル区間)
	左	NO. 49 + 16.499	NO. 50 + 6.332	9.90 m	※施工区間外
	右⇒左	NO. 51 + 4.970		9.70 m	
	左	NO. 51 + 4.970		0.60 m	
	左	NO. 51 + 4.970		3.60 m	
合 計				0.40 m	※別途計上 (トンネル区間)

BF型側溝 延長調書					
名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
BF2-500	左	NO. 10 + 7.299	NO. 11 + 6.762	22.10 m	
BF-B500-H320					
合 計				22.1 m	

[illegible]

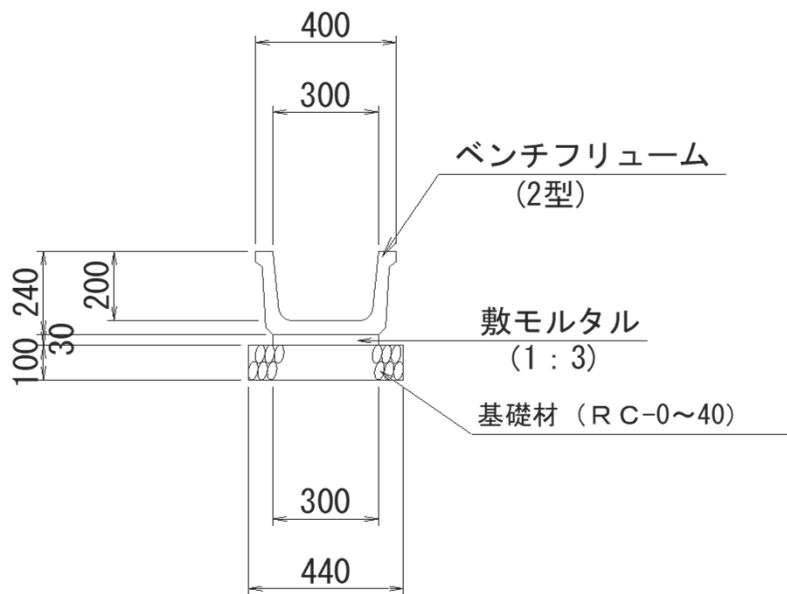
PU3型側溝 延長調書							
名 称	測 点					数 量	摘 要
	左・右	自			至		
PU3-30	左	NO.	11 +	0.000	NO. 11 + 12.754	12.70 m	
B300-H300	左	NO.	11 +	17.145	NO. 13 + 6.872	29.20 m	
	左	NO.	13 +	7.377	NO. 14 + 7.145	19.70 m	
	左	NO.	48 +	0.400	NO. 51 + 4.570	64.20 m	
	右	NO.	11 +	0.000	NO. 11 + 16.779	16.70 m	
	右	NO.	11 +	17.146	NO. 11 + 18.052	0.90 m	
	右	NO.	11 +	18.539	NO. 12 + 1.463	3.00 m	
	右	NO.	12 +	1.950	NO. 14 + 6.000	44.60 m	
	右	NO.	48 +	0.400	NO. 51 + 4.570	64.20 m	
	右	NO.	51 +	5.370	NO. 56 + 10.033	107.70 m	
合 計						255.20 m	

[illegible]

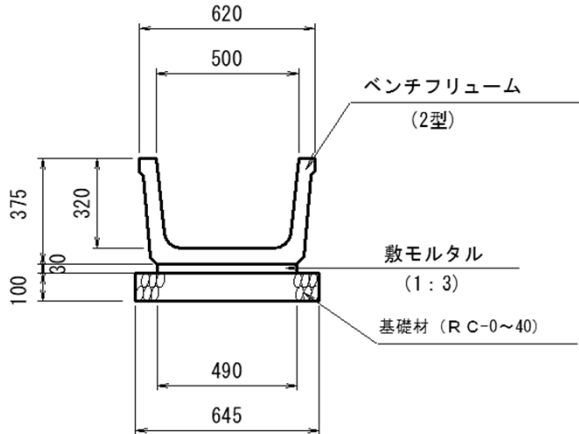
[illegible]

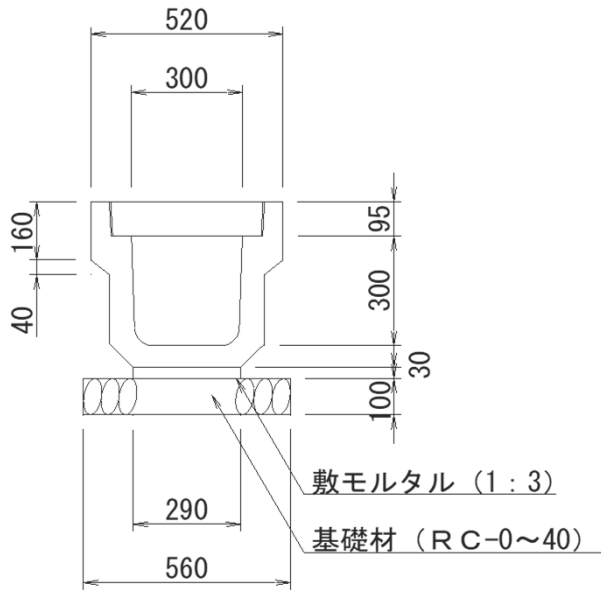
BF2-300

10m当り



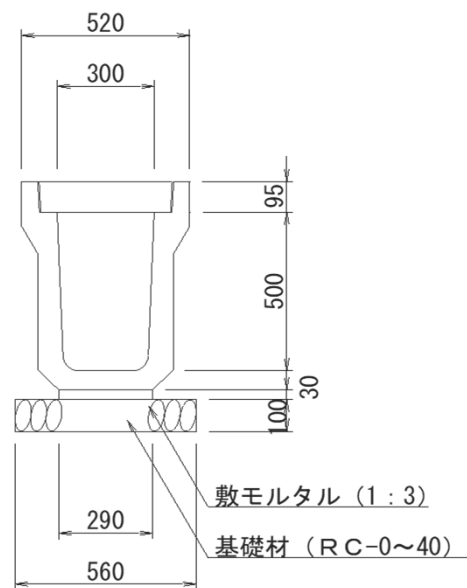
名 称	計 算 式	単 位	数 量
BF2型側溝 B300-H200	$10.00 \div 2.00 = 5.0$	個	5.0
敷モルタル (1:3BB)	$0.30 \times 0.03 \times 10.00 = 0.09$	m ³	0.1
基礎材 RC-40 t=100	$0.44 \times 10.0 = 4.4$	m ²	4.4
床均し	$0.44 \times 10.0 = 4.4$	m ²	4.4

BF2-500					10m当り				
BF11-500									
									
名 称	計 算 式				単 位	数 量			
BF2型側溝 B500-H320	10.00	/	2.00	=	5.0	個	5.0		
敷モルタル (1:3BB)	0.49	×	0.03	×	10.00	=	0.15	m ³	0.1
基礎材 RC-40 t=100	0.65	×	10.0	=	6.5	m ²	6.5		
床均し	0.65	×	10.0	=	6.5	m ²	6.5		

PU3-30					10m当り	
 敷モルタル (1 : 3) 基礎材 (RC-0~40)						
名 称	計 算 式				単 位	数 量
PU1型側溝 B300-H300	10.00	/	1.00	= 10.0	個	10.0
敷モルタル (1:3BB)	0.29	×	0.03	×	10.00	= 0.09 m ³ 0.1
基礎材 RC-0~40 t=100	0.56	×	10.0	= 5.6	m ²	5.6
床均し	0.56	×	10.0	= 5.6	m ²	5.6

PU3-30-500

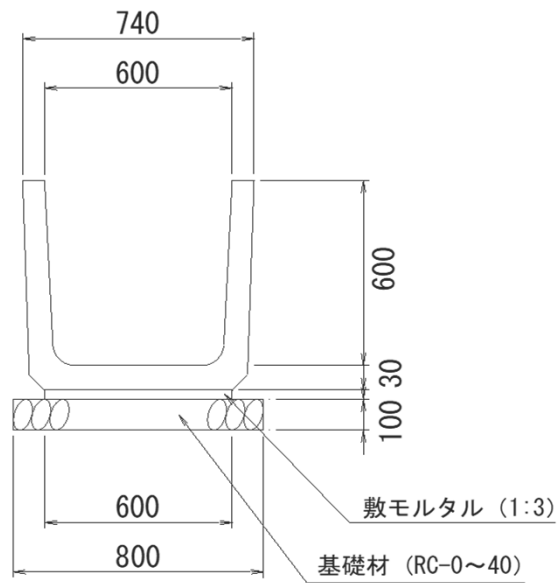
10m当り



名 称	計 算 式				単 位	数 量			
PU1型側溝 B360-H300	10.00	/	1.00	=	10.0	個	10.0		
敷モルタル (1:3BB)	0.29	×	0.03	×	10.00	=	0.09	m ³	0.1
コンクリート蓋 PC4-B300	10.00	/	0.50	-	2.00	=	18.0	枚	18
グレーチング蓋 車道用(普通目) L=500	10.00	/	5.00		=	2.0	枚	2	
基礎材 RC-0～40 t=100	0.56	×	10.0		=	5.6	m ²	5.6	
床均し	0.56	×	10.0		=	5.6	m ²	5.6	

PU1-600

10m当り

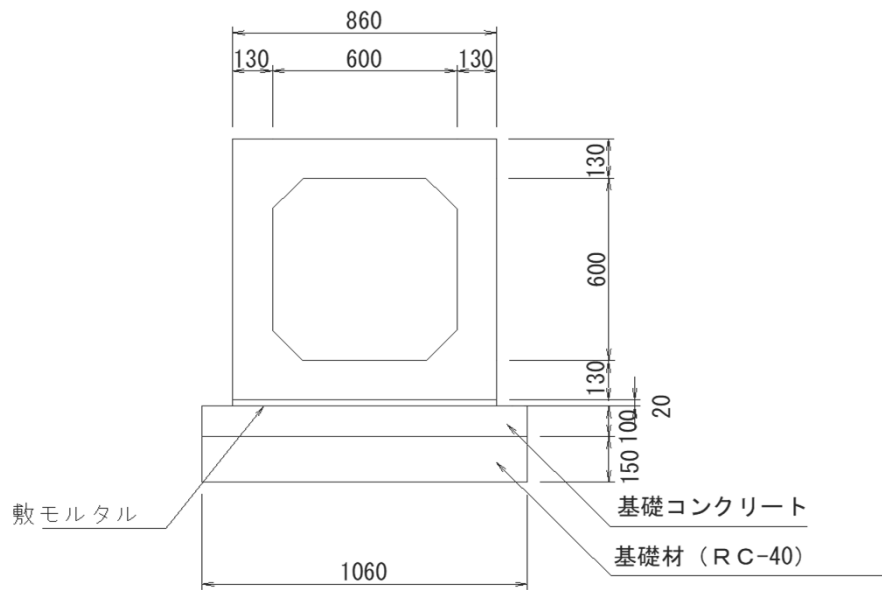


名 称	計 算 式	単 位	数 量
PU1型側溝 B600-H600	$10.00 \div 0.60 = 16.7$	個	16.7
敷モルタル (1:3)	$0.60 \times 0.03 \times 10.00 = 0.18$	m ³	0.2
基礎材 RC-0~40 t=100	$0.80 \times 10.0 = 8.0$	m ²	8.0
床均し	$0.80 \times 10.0 = 8.0$	m ²	8.0

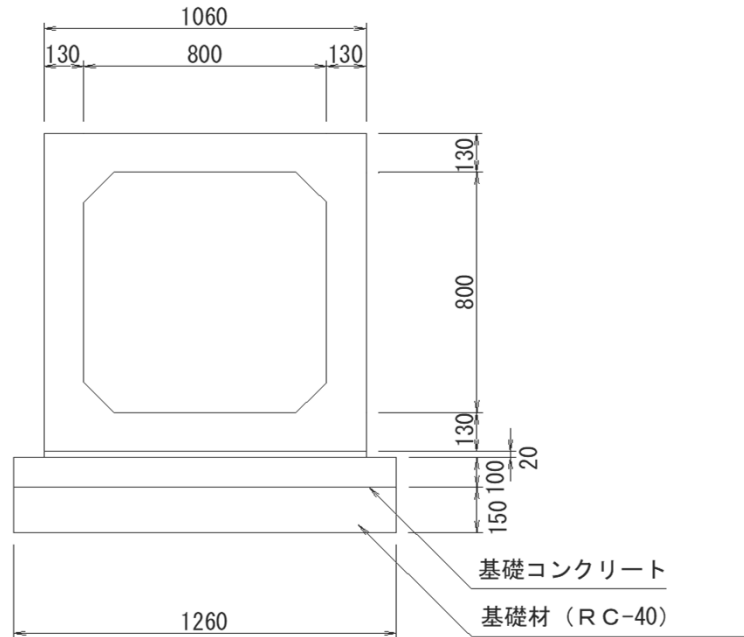
PU1-800					10m当り	
名 称	計 算 式				単 位	数 量
PU1型側溝 B800-H800	10.00	/	0.60	= 16.7	個	16.7
敷モルタル (1:3BB)	0.80	×	0.03	×	10.00	= 0.24 m ³
基礎材 RC-0~40 t=100	1.00	×	10.0	= 10.0	m ²	10.0
床均し	1.00	×	10.0	= 10.0	m ²	10.0

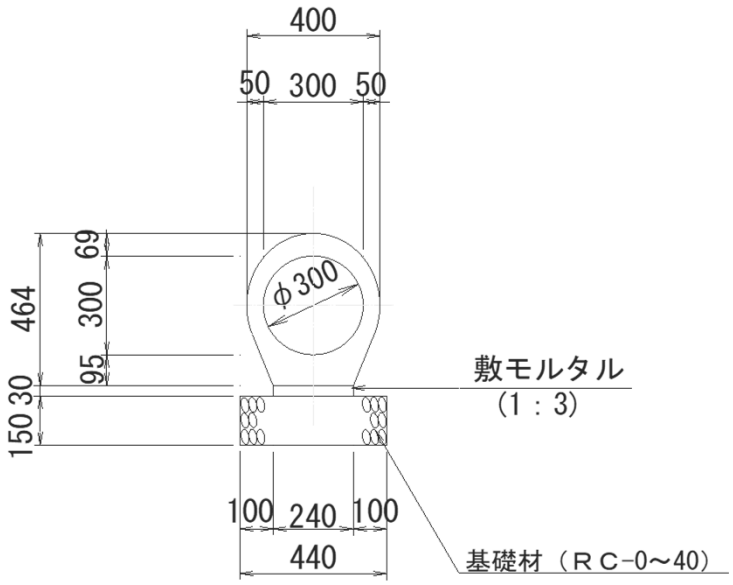
RB-B600-H600

10m当り



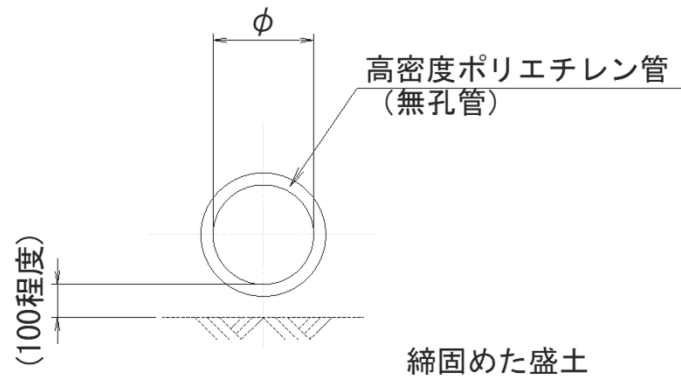
名 称	計 算 式	単 位	数 量
RB-B600-H600	$10.00 \div 2.00 = 5.0$	本	5.0
コンクリート ($\delta_{ck}=18\text{N/mm}^2$)	$1.06 \times 0.1 \times 10.0 = 1.06$	m^3	1.0
敷モルタル (1:3BB)	$0.86 \times 0.02 \times 10.00 = 0.17$	m^3	0.2
型枠	$0.10 \times 10.00 \times 2.00 = 2.0$	m^2	2
基礎材 RC-40 t=100	$1.06 \times 10.0 = 10.6$	m^2	10.6
床均し	$1.06 \times 10.0 = 10.6$	m^2	10.6

RB-B800-H800				10m当り	
					
名 称	計 算 式			単 位	数 量
RB-B800-H800	10.00 / 2.00 = 5.0			本	5.0
コンクリート δ ck=18N/mm2)	1.26 × 0.1 × 10.0 = 1.26			m ³	1.0
敷モルタル (1:3BB)	1.06 × 0.02 × 10.00 = 0.21			m ³	0.2
型枠	0.10 × 10.00 × 2.00 = 2.0			m ²	2
基礎材 RC-40 t=100	1.26 × 10.0 = 12.6			m ²	12.6
床均し	1.26 × 10.0 = 12.6			m ²	12.6

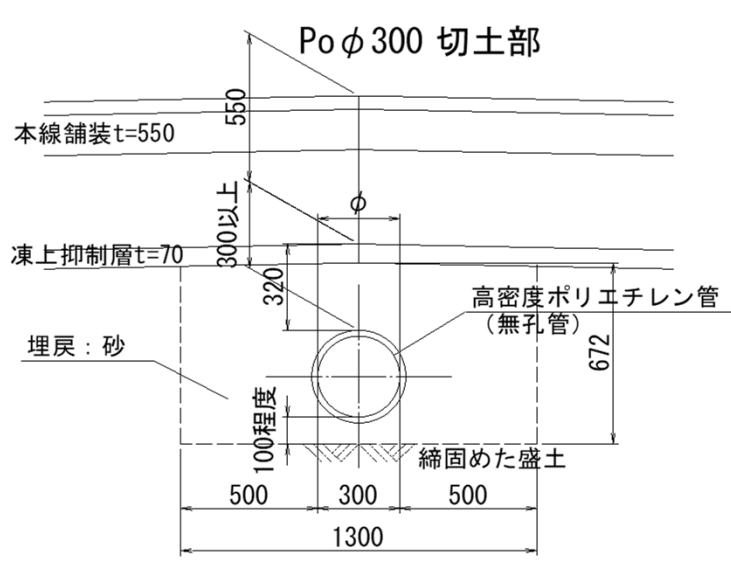
台付管300					
10m当り					
					
名 称	計 算 式				単 位 数 量
台付管 D300	10.00	/	2.00	= 5.0	本 5.0
敷モルタル 1:3	0.24	×	0.03	×	10.0 = 0.072 m ³ 0.07
基礎材 RC-40 t=150	0.44	×	10.0	= 4.4	m ² 4.4
床均し	0.44	×	10.0	= 4.4	m ² 4.4

Po ϕ 300

10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
暗渠 Po ϕ 300 高密度ポリエチレン管	10.00 / 5.00 = 2.0	本	2.0

Po φ 300					
					
名 称	計 算 式			単 位	数 量
暗渠 Po φ 300 高密度ポリエチレン管	NO.11+13.32～NO.14+6.00 52.70 / 5.00 = 10.5			本	11.0
土工 掘削	土工範囲:NO.12+10.00～NO.14+6.00 (NO.11+13.32～NO.12+10.0は本線盛土区間のため土工無し) 1.30 × 0.672 × 36.00 = 31.40			m ³	31.4
埋戻 砂	31.40 -(0.15 × 0.15 × 3.14 × 36.00)= 28.90			m ³	28.9

自由勾配側溝数量集計表

[illegible]

自由勾配側溝 延長調書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
VS-B300-H(400-500)	左	NO. 45 + 16.000	NO. 47 + 19.600	43.60 m	
合 計				43.60 m	

[illegible]

自由勾配側溝 数量計算書

NO.45+16.00～NO.47+19.60(L)

1. 本体

VS-B300-H(400-500)

$$\text{B300-H400} \quad L = 13.00 + 12.60$$

$$L = 25.60 \text{ m}$$

$$\text{B300-H500} \quad L = 18.00 +$$

$$L = 18.00 \text{ m}$$

$$\Sigma L = 43.60 \text{ m}$$

2. 基礎コンクリート

$$V_1 = 0.57 \times 0.05 \times 25.60$$

$$= 0.73 \text{ m}^3$$

$$V_2 = 0.57 \times 0.05 \times 18.00$$

$$= 0.51 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 1.24 \text{ m}^3$$

3. 型枠

$$A = 0.05 \times 43.60 \times 2$$

$$= 4.4 \text{ m}^2$$

4. 基礎材

$$A_1 = 0.57 \times 25.60$$

$$= 14.6 \text{ m}^2$$

$$A_2 = 0.57 \times 18.00$$

$$= 10.3 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 24.9 \text{ m}^2$$

5. 勾配調整コンクリート

$$V_1 = 1/2 \times (0.150 + 0.052) \times 0.300 \times 13.00$$

$$= 0.39 \text{ m}^3$$

$$V_2 = 1/2 \times (0.152 + 0.152) \times 0.300 \times 18.00$$

$$= 0.82 \text{ m}^3$$

$$V_3 = 1/2 \times (0.052 + 0.146) \times 0.300 \times 12.60$$

$$= 0.37 \text{ m}^3$$

$$V_4 = 1/2 \times (\quad + \quad) \times 0.300 \times$$

$$= 0.00 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 1.58 \text{ m}^3$$

6. 側溝蓋

$$N = 43.60 \div 1 \text{ 枚/m}$$

$$= 44 \text{ 枚}$$

※ 土工は横断面図にて計上

自由勾配側溝 数量計算書

NO.45+16.00～NO.47+19.60(R)

1. 本体

VS-B300-H(400-500)

$$\text{B300-H400} \quad L = 13.00 + 12.60$$

$$L = 25.60 \text{ m}$$

$$\text{B300-H500} \quad L = 18.00 +$$

$$L = 18.00 \text{ m}$$

$$\Sigma L = 43.60 \text{ m}$$

2. 基礎コンクリート

$$V_1 = 0.57 \times 0.05 \times 25.60$$

$$= 0.73 \text{ m}^3$$

$$V_2 = 0.57 \times 0.05 \times 18.00$$

$$= 0.51 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 1.24 \text{ m}^3$$

3. 型枠

$$A = 0.05 \times 43.60 \times 2$$

$$= 4.4 \text{ m}^2$$

4. 基礎材

$$A_1 = 0.57 \times 25.60$$

$$= 14.6 \text{ m}^2$$

$$A_2 = 0.57 \times 18.00$$

$$= 10.3 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 24.9 \text{ m}^2$$

5. 勾配調整コンクリート

$$V_1 = 1/2 \times (0.150 + 0.052) \times 0.300 \times 13.00$$

$$= 0.39 \text{ m}^3$$

$$V_2 = 1/2 \times (0.152 + 0.152) \times 0.300 \times 18.00$$

$$= 0.82 \text{ m}^3$$

$$V_3 = 1/2 \times (0.052 + 0.146) \times 0.300 \times 12.60$$

$$= 0.37 \text{ m}^3$$

$$V_4 = 1/2 \times (\quad + \quad) \times 0.300 \times$$

$$= 0.00 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 1.58 \text{ m}^3$$

6. 側溝蓋

$$N = 43.60 \div 1 \text{ 枚/m}$$

$$= 44 \text{ 枚}$$

※ 土工は横断面図にて計上

集水枿 延長調書

名 称	測 点				数 量	摘 要	
	左・右	自		至			
G-B500-H600	左	NO.	13 +	7.120	付近	1箇所	
	右	NO.	11 +	16.920	付近	1箇所	
	右	NO.	11 +	18.300	付近	1箇所	
	右	NO.	12 +	1.720	付近	1箇所	
	右	NO.	48 +	0.000	付近	1箇所	
合 計						5箇所	

集水枥 延長調書					
名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
G-B500-H700	左	NO. 48 + 0.000	付近	1 箇所	
合 計				1 箇所	

集水枥 延長調書					
名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
G-B600-H600	左	NO. 11 + 7.000	付近	1 箇所	
合 計				1 箇所	

[illegible]

集水枿 延長調書

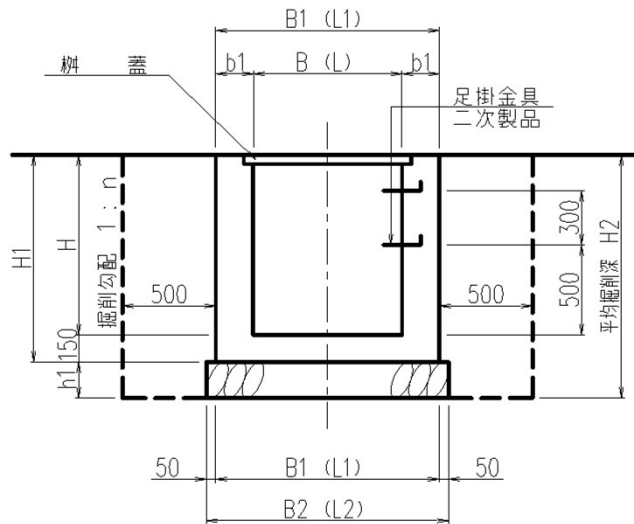
名 称	測 点				数 量	摘 要
	左・右	自		至		
G-B800-H1100	右	NO.	51 +	4.970	1 箇所	※別途計上 (トンネル区間)
	右	NO.	51 +	4.970	1 箇所	
合 計					1 箇所	

[illegible]

土 量 計 算 書

作業土工		床堀		埋戻		残 土					
G-B500-H500	箇所	3		3		3					
	単位数量	2.60	7.8	2.10	6.3	2.60	1.5				
G-B500-H600	箇所	5		5		5					
	単位数量	2.90	14.5	2.30	11.5	0.60	3.0				
G-B500-H700	箇所	1		1		1					
	単位数量	5.50	5.5	4.80	4.8	0.70	0.7				
G-B600-H600	箇所	1		1		1					
	単位数量	3.20	3.2	2.40	2.4	0.80	0.8				
G-B600-H1200	箇所	1		1		1					
	単位数量	12.00	12	10.70	10.7	1.30	1.3				
G-B800-H800	箇所	0		0		0					
	単位数量	8.10	0	6.70	0.0	1.40	0.0				
	箇所	2		2		2					
	単位数量	8.10	16.2	6.70	13.4	1.40	2.8				
G-B800-H1100	箇所	1		1		1					
	単位数量	12.30	12.3	10.50	10.5	1.80	1.8				
	箇所	1		1		1					
	単位数量	12.30	12.3	10.50	10.5	1.80	1.8				
G-B800-H1600	箇所	1		1		1					
	単位数量	20.30	20.3	17.90	17.9	2.40	2.4				
G-B1000-H1100	箇所	1		1		1					
	単位数量	14.90	14.9	12.00	12.0	2.90	2.9				
G-B1100-H1100	箇所	2		2		2					
	単位数量	15.80	31.6	12.50	25.0	3.30	6.6				
G-B1100-H1400	箇所	1		1		1					
	単位数量	21.30	21.3	17.30	17.3	4.00	4.0				
G-B1200-H1200	箇所	2		2		2					
	単位数量	18.60	37.2	14.60	29.2	4.00	8.0				
NO.51+4.97 横断管渠	式	1		1		1					
	単位数量	21.10	21.1	11.50	11.5	9.60	9.6				
小計 (トンネル区間)			28.5		23.9		4.6				
小計			35.5		29.2		6.3				

G-B 500 L 500 - H 600
NO. 11 + 16.92 R



平均掘削深 H2 = (900)

掘削勾配 n = (0.0)

樹蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (500) B2 = (900)

L = (500) L2 = (900)

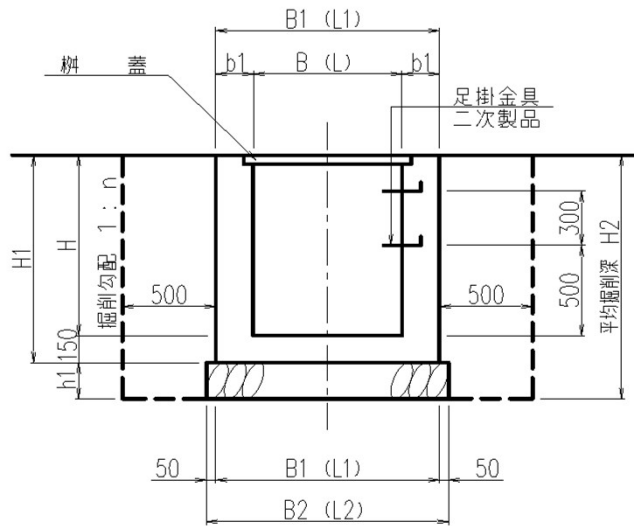
b1 = (150) H = (600)

B1 = (800) H1 = (750)

L1 = (800) h1 = (150)

種 別	仕 様	単 位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.29	$0.80 \times 0.80 \times 0.75$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.60$ $- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 3$
型 枠		m ²	3.74	$(0.80 + 0.80) \times 0.75 \times 2$ $+ (0.50 + 0.50) \times 0.60 \times 2$ $- 0.3 \times 0.3 \times 2 \times 3$ $+ 0.3 \times 0.15 \times 3 \times 3$
基礎碎石	RC-40	m ²	0.81	0.90×0.90
樹 蓋	グレーチング 600×600	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	2.9	$\{ (1.80 \times 1.80) + (1.80 \times 1.80) \times 1/2$ $\times 0.90 \}$
	埋 戻し	m ³	2.3	$2.90 - \{ (0.80 \times 0.80 \times 0.75)$ $+ (0.90 \times 0.90 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.6	$2.90 - 2.30$

G-B 500 L 500 - H 600
NO. 11 + 18.30 R



平均掘削深 H2 = (900)

掘削勾配 n = (0.0)

樹蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (500) B2 = (900)

L = (500) L2 = (900)

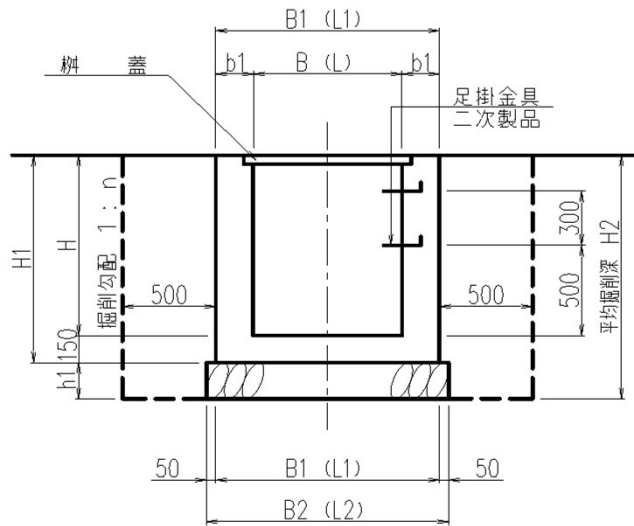
b1 = (150) H = (600)

B1 = (800) H1 = (750)

L1 = (800) h1 = (150)

種 別	仕 様	単 位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.30	$0.80 \times 0.80 \times 0.75$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.60$ $- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 2$
型 枠		m ²	3.69	$(0.80 + 0.80) \times 0.75 \times 2$ $+ (0.50 + 0.50) \times 0.60 \times 2$ $- 0.3 \times 0.3 \times 2 \times 2$ $+ 0.3 \times 0.15 \times 3 \times 2$
基礎碎石	RC-40	m ²	0.81	0.90×0.90
樹 蓋	グレーチング 600×600	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	2.9	$\{ (1.80 \times 1.80) + (1.80 \times 1.80) \times 1/2$ $\times 0.90 \}$
	埋 戻 し	m ³	2.3	$2.90 - \{ (0.80 \times 0.80 \times 0.75)$ $+ (0.90 \times 0.90 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.6	$2.90 - 2.30$

G-B 500 L 500 - H 600
NO. 12 + 1.72 R



平均掘削深 H2 = (900)

掘削勾配 n = (0.0)

樹蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (500) B2 = (900)

L = (500) L2 = (900)

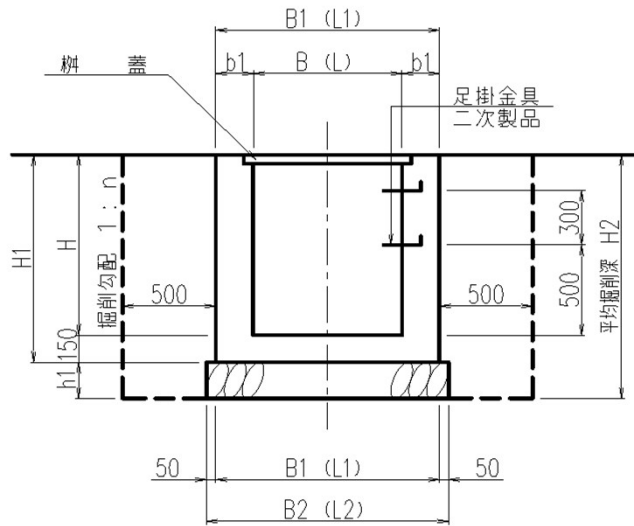
b1 = (150) H = (600)

B1 = (800) H1 = (750)

L1 = (800) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.30	$0.80 \times 0.80 \times 0.75$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.60$ $- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 2$
型 枠		m ²	3.74	$(0.80 + 0.80) \times 0.75 \times 2$ $+ (0.50 + 0.50) \times 0.60 \times 2$ $- 0.3 \times 0.3 \times 2 \times 3$ $+ 0.3 \times 0.15 \times 3 \times 3$
基礎碎石	RC-40	m ²	0.81	0.90×0.90
樹 蓋	グレーチング 600×600	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	2.9	$\{ (1.80 \times 1.80 + (1.80 \times 1.80) \times 1/2$ $\times 0.90 \}$
	埋 戻し	m ³	2.3	$2.90 - \{ (0.80 \times 0.80 \times 0.75)$ $+ (0.90 \times 0.90 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.6	$2.90 - 2.30$

G-B 500 L 500 - H 600
NO. 13 + 7.12 L



平均掘削深 H2 = (900)

掘削勾配 n = (0.0)

柵 蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mmr 0 式

B = (500) B2 = (900)

L = (500) L2 = (900)

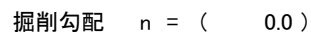
b1 = (150) H = (600)

B1 = (800) H1 = (750)

L1 = (800) h1 = (150)

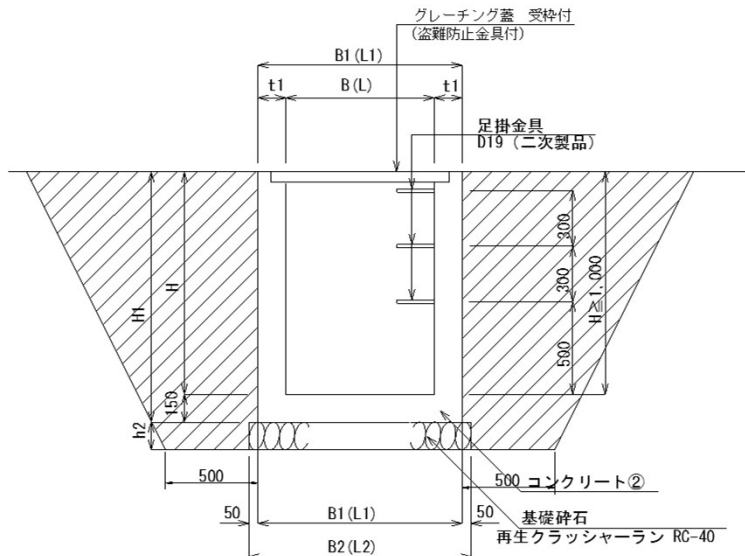
種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.29	$0.80 \times 0.80 \times 0.75$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.60$ $- 0.3 \times 0.2 \times 0.15 \times 1$ $- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 2$
型 枠		m ²	3.75	$(0.80 + 0.80) \times 0.75 \times 2$ $+ (0.50 + 0.50) \times 0.60 \times 2$ $- 0.3 \times 0.2 \times 2 \times 1$ $+ 0.2 \times 0.15 \times 2 \times 1$ $- 0.3 \times 0.3 \times 2 \times 2$ $+ 0.3 \times 0.15 \times 3 \times 2$
基礎碎石	RC-40	m ²	0.81	0.90×0.90
柵 蓋	グレーチング 600×600	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	2.9	$\{ (1.80 \times 1.80 + (1.80 \times 1.80) \times 1/2$ $\times 0.90 \}$
	埋 戻し	m ³	2.3	$2.90 - \{ (0.80 \times 0.80 \times 0.75)$ $+ (0.90 \times 0.90 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.6	$2.90 - 2.30$

NO. 48 + 0.00 R


$$L1 = \begin{pmatrix} 800 \end{pmatrix} \quad h1 = \begin{pmatrix} 150 \end{pmatrix}$$

本線道路60

G-B 500 L 500 - H 700
NO. 48 + 0.00 L



平均掘削深 H2 = (1000)

掘削勾配 n = (0.5)

柵 蓋 グレーチング 1 式
縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (500) B2 = (900)

L = (500) L2 = (900)

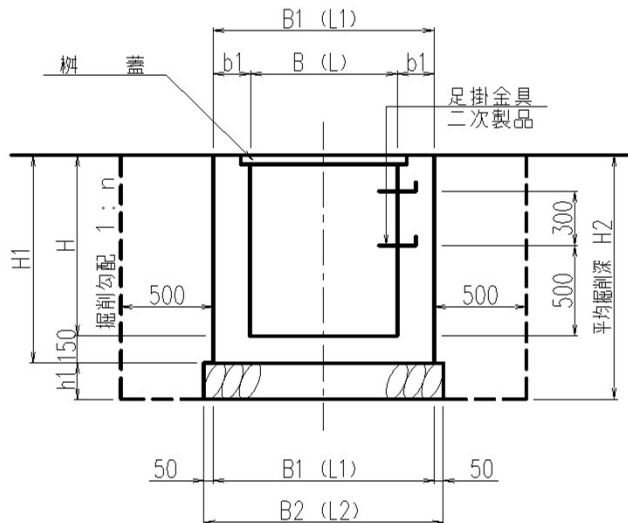
b1 = (150) H = (700)

B1 = (800) H1 = (850)

L1 = (800) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.34	$0.80 \times 0.80 \times 0.85$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.70$ $- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 1$ $- 0.3 \times 0.4 \times 0.15 \times 1$
型 枠		m ²	4.21	$(0.80 + 0.80) \times 0.85 \times 2$ $+ (0.50 + 0.50) \times 0.70 \times 2$ $- 0.3 \times 0.3 \times 2 \times 1$ $+ 0.3 \times 0.15 \times 3 \times 1$ $- 0.3 \times 0.3 \times 2 \times 1$ $+ 0.3 + 0.15 \times 3 \times 1$
基礎碎石	RC-40	m ²	0.81	0.90×0.90
柵 蓋	グレーチング 600×600	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	5.5	$\{ (1.80 \times 1.80 + (2.80 \times 2.80) \times 1/2$ $\times 1.00 \}$
	埋 戻し	m ³	4.8	$5.50 - \{ (0.80 \times 0.80 \times 0.85)$ $+ (0.90 \times 0.90 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.7	$5.50 - 4.80$

NO. 11 + 7.00 L



平均掘削深 H2 = (900)

掘削勾配 n = (0.0)

柵 蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 $t=4.5\text{mm}$ 0 式

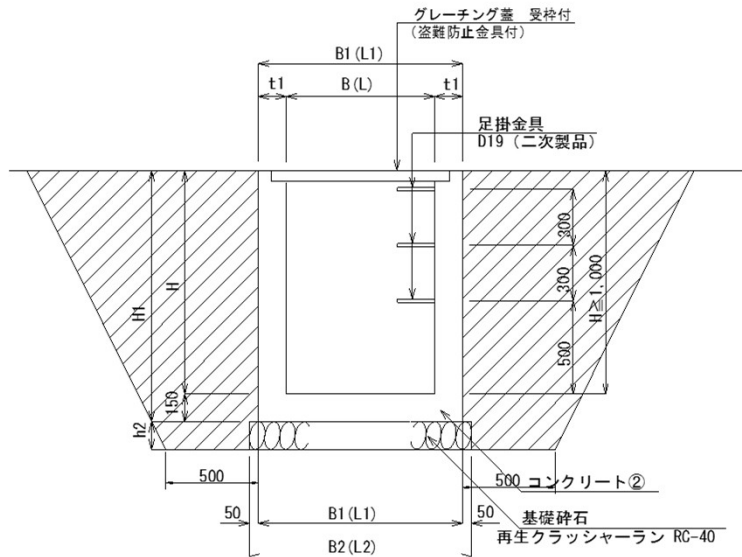
$$B = \begin{pmatrix} 600 \end{pmatrix} \quad B2 = \begin{pmatrix} 1000 \end{pmatrix}$$

L = (600) L2 = (1000)

$$b1 = (150) \quad H = (600)$$
$$B1 = (900) \quad H1 = (750)$$
$$L1 = (900) \quad h1 = (150)$$

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.35	$0.90 \times 0.90 \times 0.75$ $- 0.60 \times 0.60 \times 0.60$ $- 0.5 \times 0.32 \times 0.15 - 0.3 \times 0.2 \times 0.15 - 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 0.15$
型 枠		m ²	4.42	$(0.90 + 0.90) \times 0.75 \times 2$ $+ (0.60 + 0.60) \times 0.60 \times 2$ $- 0.5 \times 0.32 \times 2 - 0.3 \times 0.2 \times 2 - 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 2$ $+ 0.32 \times 0.15 \times 2 + 0.2 \times 0.15 \times 2 + 0.3 \times 3.14 \times 0.15$
基礎砕石	RC-40	m ²	1.00	1.00 × 1.00
柵 蓋	グレーチング 700×700	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	3.2	$\{ (1.90 \times 1.90 + (1.90 \times 1.90) \times 1/2$ $\times 0.90 \}$
	埋 戻し	m ³	2.4	$3.20 - \{ (0.90 \times 0.90 \times 0.75)$ $+ (1.00 \times 1.00 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.8	3.20 - 2.40

G-B 800 L 800 - H 1100
NO. 51 + 4.97 R



平均掘削深 H2 = (1450)

掘削勾配 n = (0.5)

柵 蓋 グレーチング 1 式
縞鋼板 t=4.5mmr 0 式

B = (800) B2 = (1300)

L = (800) L2 = (1300)

b1 = (200) H = (1100)

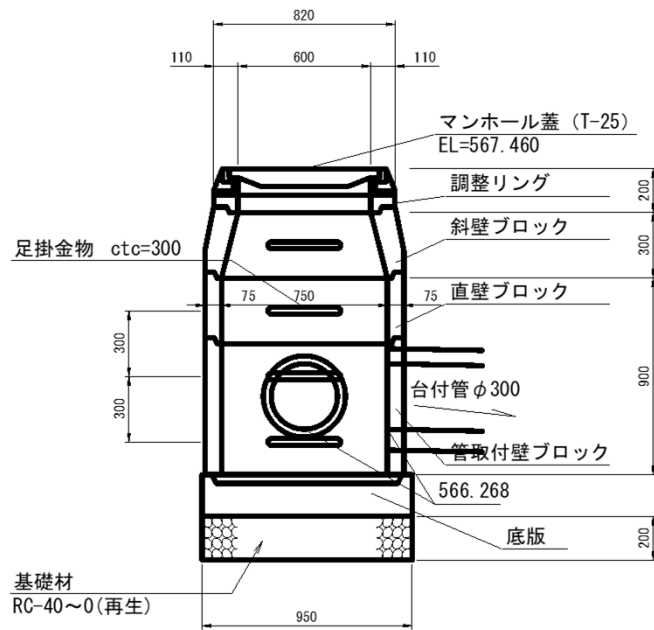
B1 = (1200) H1 = (1250)

L1 = (1200) h1 = (200)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.95	$1.20 \times 1.20 \times 1.25$ $- 0.80 \times 0.80 \times 1.10$ $- 0.6 \times 0.6 \times 0.2 \times 2$ $- \times \times \times$
型 枠		m ²	10.24	$(1.20 + 1.20) \times 1.25 \times 2$ $+ (0.80 + 0.80) \times 1.10 \times 2$ $- 0.6 \times 0.6 \times 2 \times 2$ $+ 0.6 \times 0.2 \times 3 \times 2$ $- \times \times \times$ $+ \times \times \times$
基礎碎石	RC-40	m ²	1.69	1.30×1.30
柵 蓋	グレーチング 900×900	枚	1	—
足掛金具		本	2	—
土 工	床 堀	m ³	13.2	$\{ (2.20 \times 2.20 + (3.65 \times 3.65) \times 1/2$ $\times 1.45 \}$
	埋 戻 し	m ³	11.1	$13.20 - \{ (1.20 \times 1.20 \times 1.25)$ $+ (1.30 \times 1.30 \times 0.2) \}$
	残 土	m ³	2.1	$13.20 - 11.10$

プレキャストマンホール工(0号MH)

10基当り



名 称	計 算 式				単 位	数 量					
プレキャストマン ホール工(0号MH)	1.00	×	10.00	=	10.0	個	10.0				
蓋 φ 600	1.00	×	10.00	=	10	個	10				
調整リング φ 600	1.00	×	10.00	=	10	個	10				
H=200 斜壁(上径 φ 600 下径 φ 750)	1.00	×	10.00	=	10	個	10				
H=300 直壁 φ 750	1.00	×	10.00	=	10	個	10				
H=300 管取付壁 φ 750	1.00	×	10.00	=	10	個	10				
H=600	1.00	×	10.00	=	10	個	10				
底版 φ 750	1.00	×	10.00	=	10	個	10				
基礎材 RC-40 t=200	0.475	×	0.475	×	3.14	×	10.00	=	7.1	m ²	7.1
足掛金物	4.00			=	4	個	4				
土工	本線盛土部より、無し										

数量総括表

(NO.12L取付道路)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
道路土工	掘削工	オープンカット C1		m3	405.6	
		片切掘削 C2		m3	258.9	
	作業土工					
		床掘		m3	44.0	
		埋戻	最大埋戻幅4m以上	m3	—	
			最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	12.5	
			最大埋戻幅1m未満	m3	13.7	
	残土			m3	(679.4)	
	法面工	切土法面 CL		m2	409.1	
		盛土法面 BL		m2	—	
		切土法面植生マット工 CL		m2	40.9	
		盛土法面植生シート工 BL		m2	—	
舗装工	取付道路舗装					
	一般部	表層	再生密粒度アスコン(20F)	m2	176.1	t=5cm
		上層路盤	粒度調整碎石(M-25)	m2	176.1	t=10cm
		下層路盤	再生クラッシャーラン(RC-40)	m2	176.1	t=15cm
排水構造物工						
	側溝工	横断管渠工	プレキャストP3-D300	m	3.2	
		BF型側溝	BF2-300	m	1.2	
		PL2型側溝	PL2-B300	m	48.2	
		PU3型側溝	PU3-30	m	64.0	
	集水枡工	集水枡	G-B500-H600	箇所	3	
			G-B500-H700	箇所	1	

土工数量集計表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
道路土工	掘削工	オープンカット C1		m3	405.6	
		片切掘削 C2		m3	258.9	
	盛土工					
		路床盛土 B1	2.5m未満	m3	0.0	
		路床盛土B B2	2.5m以上4.0m未満	m3	0.0	
		路床盛土C B3	4.0m以上	m3	0.0	
		路体盛土B B4	2.5m未満	m3	0.0	
		路体盛土C B5	2.5m以上4.0m未満	m3	0.0	
		路体盛土D B6	4.0m以上	m3	0.0	
		路肩盛土 B7		m3	0.0	
		路体外盛土 B8		m3	0.0	
		土羽土 B9		m3	0.0	
	作業土工					
	小構造物土工	床掘		m3	44.0	
		埋戻	最大埋戻幅4m以上	m3	0.0	
			最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	12.5	
			最大埋戻幅1m未満	m3	13.7	
	残土			m3	(679.4)	
	法面工	切土法面 CL		m2	409.1	
		盛土法面 BL		m2	0.0	
		切土法面植生マット工 CL		m3	40.9	
		盛土法面植生シート工 BL		m3	0.0	

土工 計算書			
名 称	計 算 式		単位 数 量
切土			
オープンカット	V= 405.6	= 405.6	m ³
片切掘削	V= 258.9	= 258.9	m ³
		合計 664.5	m ³
盛土			
路床盛土			
2.5m未満	V= 0.0	= 0.0	m ³
2.5m以上4.0m未満	V= 0.0	= 0.0	m ³
4.0m以上	V= 0.0	= 0.0	m ³
路体盛土			
2.5m未満	V= 0.0	= 0.0	m ³
2.5m以上4.0m未満	V= 0.0	= 0.0	m ³
4.0m以上	V= 0.0	= 0.0	m ³
路肩盛土	V= 0.0	= 0.0	m ³
路体外盛土	V= 0.0	= 0.0	m ³
土羽土	V= 0.0	= 0.0	m ³
		合計 0.0	m ³

土工 計算書				
名 称	計 算 式			単位 数 量
作業土工				
小構造物工床掘	V= 28.3 + 15.7 (横断用) (集水桝)	= 44.0	m ³	
			m ³	
		合計 44.0	m ³	
小構造物工埋戻				
最大埋戻幅4m以上	V= 0.0	= 0.0	m ³	
最大埋戻幅1m以上4m未満	V= 0.0 + 12.5 (集水桝)	= 12.5	m ³	
最大埋戻幅1m未満	V= 13.7 (横断用)	= 13.7	m ³	
		合計 26.2	m ³	
切土	小構造物工床掘			
切土合計	664.5 + 44.0	= 708.5	m ³	708.5
盛土	小構造物工埋戻			
盛土合計	0.0 + 26.2	= 26.2	m ³	26.2
残土	708.5 - 26.2 / 0.9	= 679.4	m ³	(679.4)

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

法面工 計算書								
名 称	計 算 式				単位	数 量		
切土法面	A=	409.1		=	409.1	m ²	409.1	
盛土法面	A=	0.0	+	0.0	=	0.0	m ²	0.0
切土法面 植生マット工	V=	409.1	×	0.1	=	40.9	m ³	40.9
盛土法面 植生シート工	V=	0	×	0.1	=	0.0	m ³	0.0

[illegible]

舗装工数量集計表

[illegible]

[illegible]

排水構造物工数量集計表

[illegible]

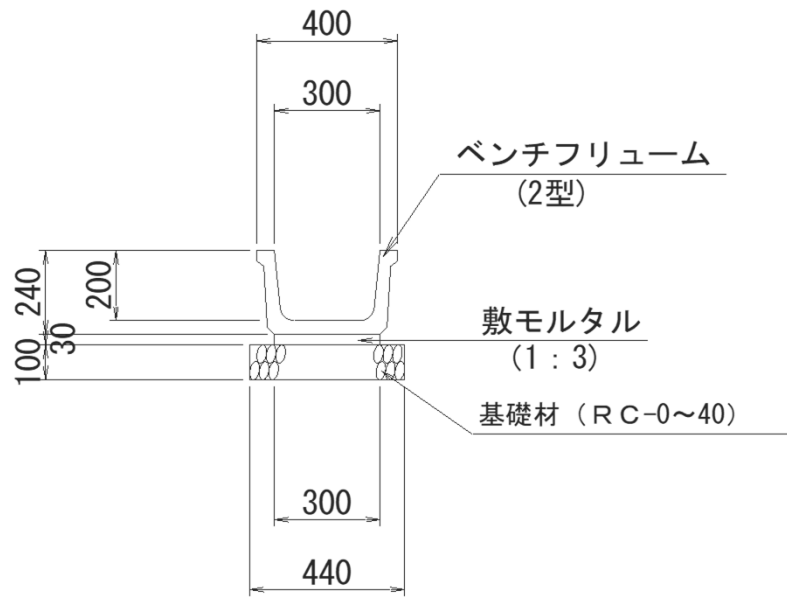
[illegible]

BF型側溝 延長調書					
名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
BF2-300	右→左	NO. 0 + 10.185		1.20 m	横断水路工(1)
BF-B300-H200					
合 計				1.2 m	

[illegible]

BF2-300

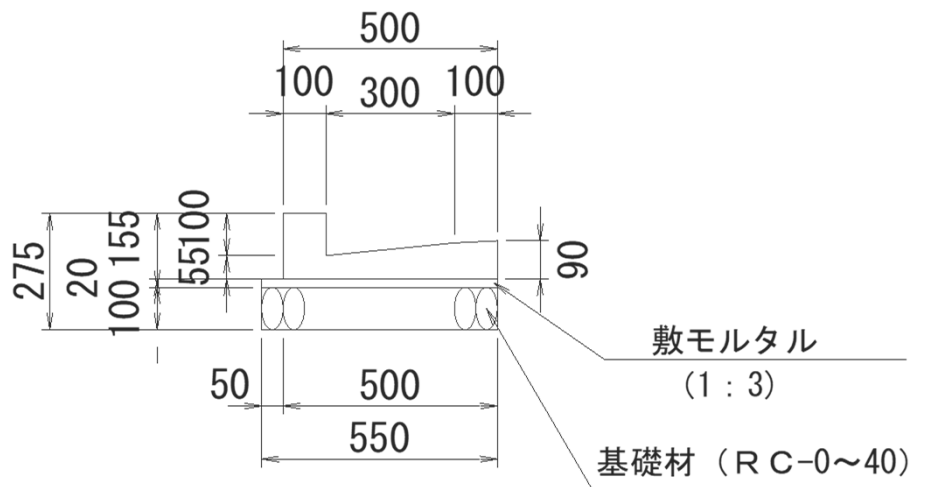
10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
BF2型側溝 B300-H200	$10.00 \div 2.00 = 5.0$	個	5.0
敷モルタル (1:3BB)	$0.30 \times 0.03 \times 10.00 = 0.09$	m ³	0.1
基礎材 RC-40 t=100	$0.44 \times 10.0 = 4.4$	m ²	4.4
床均し	$0.44 \times 10.0 = 4.4$	m ²	4.4

PL2-B300側溝

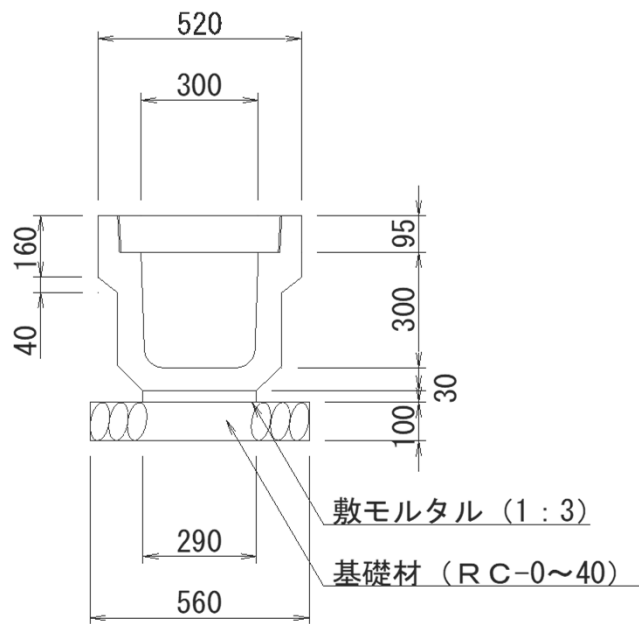
10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
PL2-B300側溝	$10.00 \div 0.60 = 16.7$	個	16.7
敷モルタル (1:3)	$0.50 \times 0.02 \times 10.00 = 0.10$	m ³	0.1
基礎材 RC-0~40 t=100	$0.55 \times 10.0 = 5.5$	m ²	5.5
床均し	$0.55 \times 10.0 = 5.5$	m ²	5.5

PU3-30

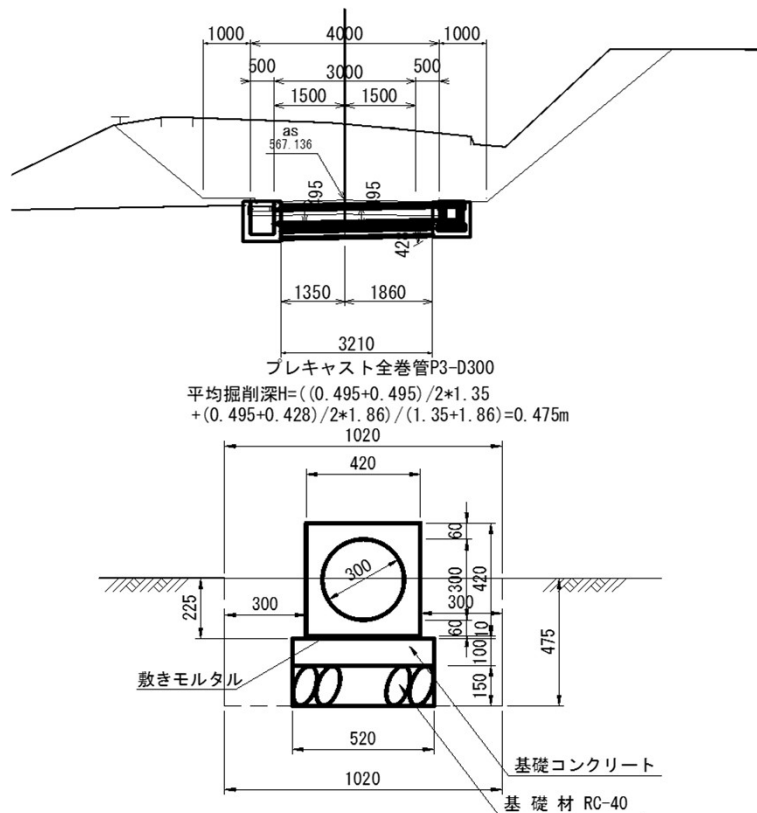
10m当り



1個212kg

名 称	計 算 式	単 位	数 量
PU3型側溝 B300-H300	10.00 / 1.00 = 10.0	個	10.0
敷モルタル (1:3)	0.29 × 0.03 × 10.00 = 0.09	m ³	0.1
コンクリート蓋 PC3-B300	10.00 / 0.50 = 2.00 = 18.0	枚	18
基礎材 RC-0~40 t=100	0.56 × 10.0 = 5.6	m ²	5.6
床均し	0.56 × 10.0 = 5.6	m ²	5.6

NO.0+10.185横断管渠 プレキャスト全巻管P3-D300



10m当たり

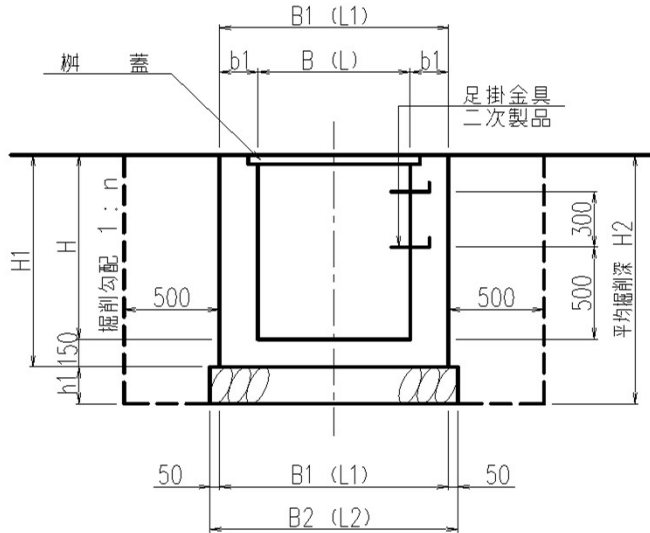
種 別	規 格	単 位	数 量	算 式
本 体	φ 300	本	4.2	$N = 10.0 \div 2.4$
敷モルタル	1 : 3	m ³	0.04	$V = 0.42 \times 0.01 \times 10.0$
コンクリート	18N/mm ²	m ³	0.52	$V = 0.52 \times 0.10 \times 10.0$
型 枠		m ²	2.00	$A = 0.10 \times 10.0 \times 2$
基礎材	RC - 40 , t = 150	m ²	5.20	$A = 0.52 \times 10.0$
土 工	床 掘	m ³	4.8	$V = \{ (1.02 + 1.02) \times 1/2 \} \times 0.475 \times 10.0$
	埋 戻	m ³	2.6	$V = 4.8 - \{ 0.42 \times 0.225 + (0.52 \div 10.0) + (0.52 \times 0.15) \} \times 10.0$
	残 土	m ³	2.2	床掘－埋戻

集水枿 延長調書

名 称	測 点				数 量	摘 要	
	左・右	自		至			
G-B500-H600	右	NO.	0 +	10.185	付近	1 箇所	横断水路工(1)
	右	NO.	2 +	16.080	付近	1 箇所	
	左	NO.	0 +	10.185	付近	1 箇所	横断水路工(1)

土 量 計 算 書 (1)											
作業土工		床堀		埋戻		残 土					
横断管渠工 NO.0+10.185	延長	3.21	1.5	3.21	0.8	3.21	0.7				
	単位数量	0.48		0.26		0.22					
G-B500- H600	箇所	3	8.7	3	6.9	3	1.8				
	単位数量	2.90		2.30		0.60					
G-B500- H700	箇所	1	5.5	1	4.8	1	0.7				
	単位数量	5.50		4.80		0.70					
合計			15.7		12.5		3.2				

G-B 500 L 500 - H 600
NO. 2 + 16.08 R



平均掘削深 H2 = (900)

掘削勾配 n = (0.0)

柵 蓋 グレーチング 1 式
縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (500) B2 = (900)

L = (500) L2 = (900)

b1 = (150) H = (600)

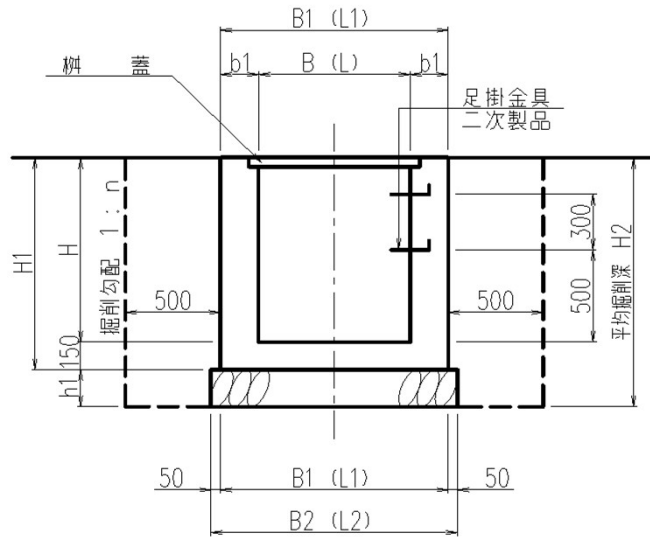
B1 = (800) H1 = (750)

L1 = (800) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.30	$0.80 \times 0.80 \times 0.75$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.60$ $- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 1$ $- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 1$
型 枠		m ²	3.74	$(0.80 + 0.80) \times 0.75 \times 2$ $+ (0.50 + 0.50) \times 0.60 \times 2$ $- 0.3 \times 0.3 \times 2 \times 1$ $+ 0.3 \times 0.15 \times 2 \times 1$ $- 0.3 \times 0.3 \times 2 \times 1$ $+ 0.3 \times 0.15 \times 3 \times 1$
基礎碎石	RC-40	m ²	0.81	0.90×0.90
柵 蓋	グレーチング 600×600	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	2.9	$\{ (1.80 \times 1.80 + (1.80 \times 1.80) \times 1/2$ $\times 0.90 \}$
	埋 戻し	m ³	2.3	$2.90 - \{ (0.80 \times 0.80 \times 0.75)$ $+ (0.90 \times 0.90 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.6	$2.90 - 2.30$

G-B 500 L 500 - H 600

NO. 0 + 10.19 R



平均掘削深 H2 = (900)

掘削勾配 n = (0.0)

柵 蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (500) B2 = (900)

L = (500) L2 = (900)

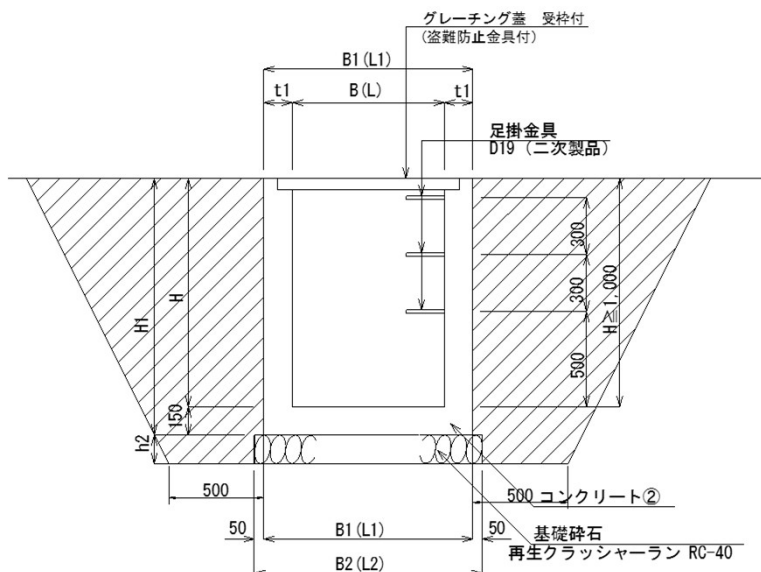
b1 = (150) H = (600)

B1 = (800) H1 = (750)

L1 = (800) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.29	$0.80 \times 0.80 \times 0.75$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.60$ $- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 2 - 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 0.15$
型 枠		m ²	3.82	$(0.80 + 0.80) \times 0.75 \times 2$ $+ (0.50 + 0.50) \times 0.60 \times 2$ $- 0.3 \times 0.2 \times 2 \times 2 - 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 2$ $+ 0.3 \times 0.15 \times 2 \times 2 \times 0.3 \times 0.15 \times 1 \times 2 + 0.3 \times 3.14 \times 0.15$
基礎碎石	RC-40	m ²	0.81	0.90×0.90
柵 蓋	グレーチング 600×600	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	2.9	$\{ (1.80 \times 1.80 + (1.80 \times 1.80) \times 1/2$ $\times 0.90) \}$
	埋 戻し	m ³	2.3	$2.90 - \{ (0.80 \times 0.80 \times 0.75)$ $+ (0.90 \times 0.90 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.6	$2.90 - 2.30$

G-B 500 L 500 -H 700
NO. 0 + 10.19 L



平均掘削深 H2 = (1000)

掘削勾配 n = (0.5)

柵 蓋 グレーチング 1 式
縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (500) B2 = (900)

L = (500) L2 = (900)

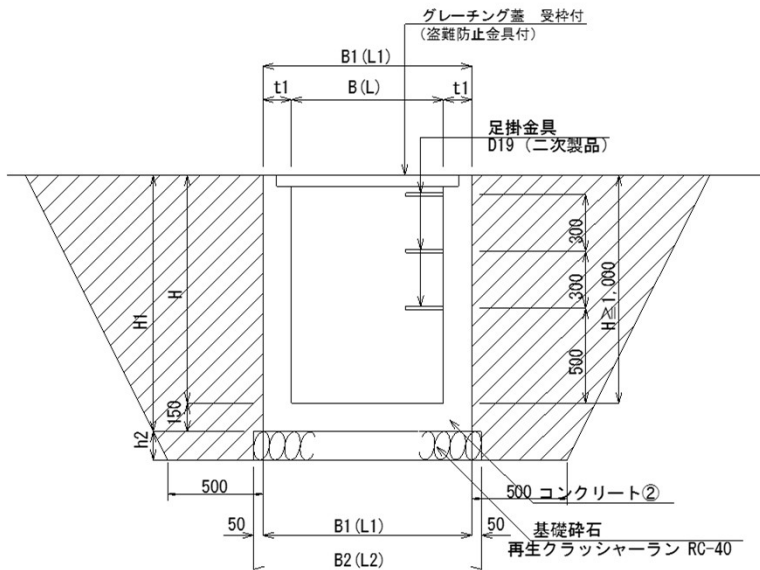
b1 = (150) H = (700)

B1 = (800) H1 = (850)

L1 = (800) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.35	$0.80 \times 0.80 \times 0.85$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.70$ $- 0.3 \times 0.2 \times 0.15 \times 1$ $- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 1$
型 枠		m ²	4.23	$(0.80 + 0.80) \times 0.85 \times 2$ $+ (0.50 + 0.50) \times 0.70 \times 2$ $- 0.3 \times 0.2 \times 2 \times 1$ $+ 0.2 \times 0.15 \times 2 \times 1$ $- 0.3 \times 0.3 \times 2 \times 1$ $+ 0.3 + 0.15 \times 3 \times 1$
基礎碎石	RC-40	m ²	0.81	0.90×0.90
柵 蓋	グレーチング 600×600	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	5.5	$\{ (1.80 \times 1.80 + (2.80 \times 2.80) \times 1/2$ $\times 1.00 \}$
	埋 戻し	m ³	4.8	$5.50 - \{ (0.80 \times 0.80 \times 0.85)$ $+ (0.90 \times 0.90 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.7	$5.50 - 4.80$

G-B 500 L 500 -H 700
NO. 0 + 10.19 L



平均掘削深 H2 = (1000)

掘削勾配 n = (0.5)

柵 蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (500) B2 = (900)

L = (500) L2 = (900)

b1 = (150) H = (700)

B1 = (800) H1 = (850)

L1 = (800) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.34	$0.80 \times 0.80 \times 0.85$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.70$ $- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 - 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 0.15$
型 枠		m ²	4.17	$(0.80 + 0.80) \times 0.85 \times 2$ $+ (0.50 + 0.50) \times 0.70 \times 2$ $- 0.3 \times 0.3 \times 2 - 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 2$ $+ 0.3 \times 0.15 \times 2 + 0.3 \times 0.15 \times 1 + 0.3 \times 3.14 \times 0.15$
基礎碎石	RC-40	m ²	0.81	0.90×0.90
柵 蓋	グレーチング 600×600	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	5.5	$\{ (1.80 \times 1.80 + (2.80 \times 2.80) \times 1/2$ $\times 1.00 \}$
	埋 戻し	m ³	4.8	$5.50 - \{ (0.80 \times 0.80 \times 0.85)$ $+ (0.90 \times 0.90 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.7	$5.50 - 4.80$

数量総括表(1)

(NO.12R取付道路)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
道路土工	掘削工	オープンカット C1		m3	—	
		オープンカット C2		m3	42.8	
	盛土工					
		路床盛土 B1	2.5m未満	m3	0.7	
		路床盛土B B2	2.5m以上4.0m未満	m3	—	
		路床盛土C B3	4.0m以上	m3	235.6	
		路体盛土B B4	2.5m未満	m3	—	
		路体盛土C B5	2.5m以上4.0m未満	m3	—	
		路体盛土D B6	4.0m以上	m3	220.1	
		路肩盛土 B7		m3	31.4	
		路体外盛土 B8		m3	—	
	作業土工					
		床掘		m3	68.9	
		埋戻	最大埋戻幅4m以上	m3	—	
			最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	13.1	
			最大埋戻幅1m未満	m3	29.9	
	不足土			m3	478.1	
	法面工	切土法面 CL		m2	0.4	
		盛土法面 BL		m2	272.3	
		切土法面植生マット工 CL		m2	0.4	
		盛土法面植生シート工 BL		m2	272.3	

数量総括表(2)

(NO.12R取付道路)

土工数量集計表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
道路土工	掘削工	オープンカット C1		m3	0.0	
		オープンカット C2		m3	42.8	
	盛土工					
		路床盛土 B1	2.5m未満	m3	0.7	
		路床盛土B B2	2.5m以上4.0m未満	m3	0.0	
		路床盛土C B3	4.0m以上	m3	235.6	
		路体盛土B B4	2.5m未満	m3	0.0	
		路体盛土C B5	2.5m以上4.0m未満	m3	0.0	
		路体盛土D B6	4.0m以上	m3	220.1	
		路肩盛土 B7		m3	31.4	
		路体外盛土 B8		m3	0.0	
	作業土工					
	小構造物土工	床掘		m3	68.9	
		埋戻	最大埋戻幅4m以上	m3	0.0	
			最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	13.1	
			最大埋戻幅1m未満	m3	29.9	
	残土			m3	478.1	
	法面工	切土法面 CL		m2	0.4	
		盛土法面 BL		m2	272.3	
		切土法面植生マット工 CL		m3	0.4	
		盛土法面植生シート工 BL		m3	272.3	

土工 計算書			
名 称	計 算 式		単位 数 量
オープンカットC1	V=	= 0.0	m ³
オープンカットC2	V= 42.8	= 42.8	m ³
		合計 42.8	m ³
路床盛土			
(2.5m未満)	V= 0.7	= 0.7	m ³
(2.5m以上4.0m未満)	V= 0.0	= 0.0	m ³
(4.0m以上)	V= 194.2 + 41.4	= 235.6	m ³
路体盛土			
(2.5m未満)	V= 0.0	= 0.0	m ³
(2.5m以上4.0m未満)	V= 0.0	= 0.0	m ³
(4.0m以上)	V= 205.4 + 14.7	= 220.1	m ³
路肩盛土	V= 31.4	= 31.4	m ³
路体外盛土	V= 0.0	= 0.0	m ³
		合計 487.8	m ³

土工 計算書							
名 称	計 算 式					単位	数 量
作業土工							
小構造物工床掘	V=	51.9	+	17.0	(集水枮土工)	= 68.9	m ³
						合計	68.9 m ³
小構造物工埋戻							
(最大埋戻幅4m以上)	V=	0.0				= 0.0	m ³
(最大埋戻幅1m以上4m未満)	V=	0.0	+	13.1	(集水枮土工)	= 13.1	m ³
(最大埋戻幅1m未満)	V=	29.9				= 29.9	m ³
						合計	43.0 m ³
切土	小構造物工床掘						
切土合計	42.8	+	68.9			= 111.7	m ³ 111.7
盛土	小構造物工埋戻						
盛土合計	487.8	+	43.0			= 530.8	m ³ 530.8
不足土	111.7	-	530.8	/	0.9	= (478.1)	m ³ 478.1

道路土工数量計算書

測点			細別 規格 距離	路肩盛土 B7			路体外盛土 B8			土羽土 B9						摘 要
				面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	面積m ²	平均m ²	体積m ³	
No.	0	+	0.000		0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0				両側土羽部分(路床B3) V=4.0m*0.3m=1.2m2 1.2m2*34.53m=41.4m3
No.	0	+	1.123	1.123	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0				
No.	0	+	11.000	9.877	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0				
No.	0	+	13.297	2.297	0.0	0.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	0.0				
No.	1	+	0.000	6.703	0.1	0.05	0.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0			
No.	1	+	5.470	5.470	0.4	0.25	1.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0			
No.	2	+	0.000	14.530	0.6	0.50	7.3	0.0	0.00	0.0	1.1	0.55	8.0			
No.	2	+	10.000	10.000	0.6	0.60	6.0	0.0	0.00	0.0	2.4	1.75	17.5			
No.	3	+	0.000	10.000	0.6	0.60	6.0	0.0	0.00	0.0	2.1	2.25	22.5			
No.	3	+	6.390	6.390	0.6	0.60	3.8	0.0	0.00	0.0	0.1	1.10	7.0			
No.	3	+	14.227	7.837	0.5	0.55	4.3	0.0	0.00	0.0	0.1	0.10	0.8			
No.	4	+	0.000	5.773	0.2	0.35	2.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.05	0.3			
No.	4	+	2.065	2.065	0.1	0.15	0.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0			
No.	4	+	2.600	0.535	0.0	0.05	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0			
合 計			82.600			31.4			0.0			56.1			0.0	

土羽B9(衣土)56.1m3を土工計算書で計上する

路床B3 V=41.4m3 路体B6 V=14.7m3

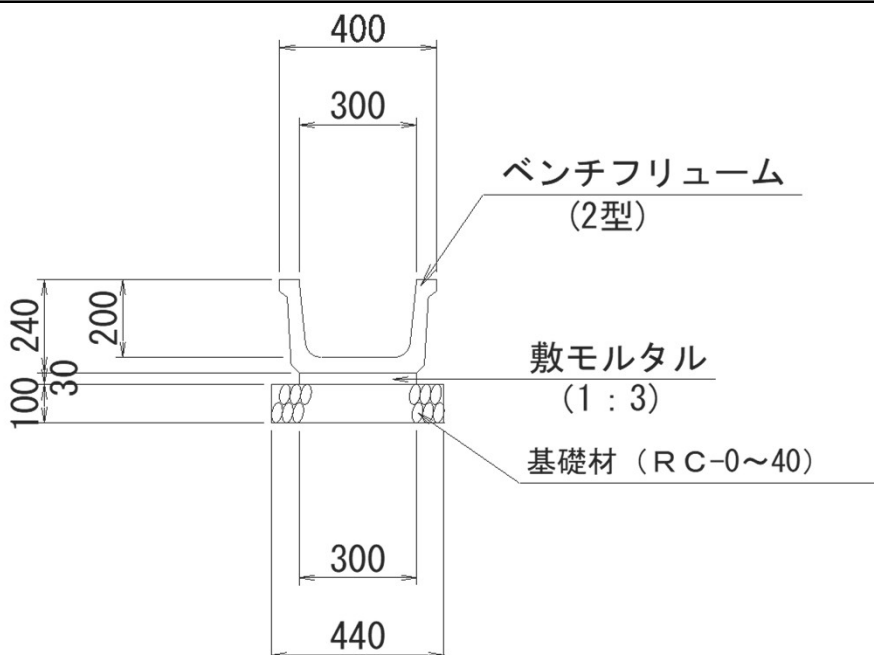
法面工 計算書								
名 称	計 算 式			単位	数 量			
切土法面	A=	0.4	=	0.4	m ²	0.4		
盛土法面	A=	272.3	+	0.0	=	272.3	m ²	272.3
切土法面 植生マット工	V=	0.4	=	0.4	m ²	0.4		
盛土法面 植生シート工	V=	272.3	=	272.3	m ²	272.3		

舗装工数量集計表

舗装工数量計算書

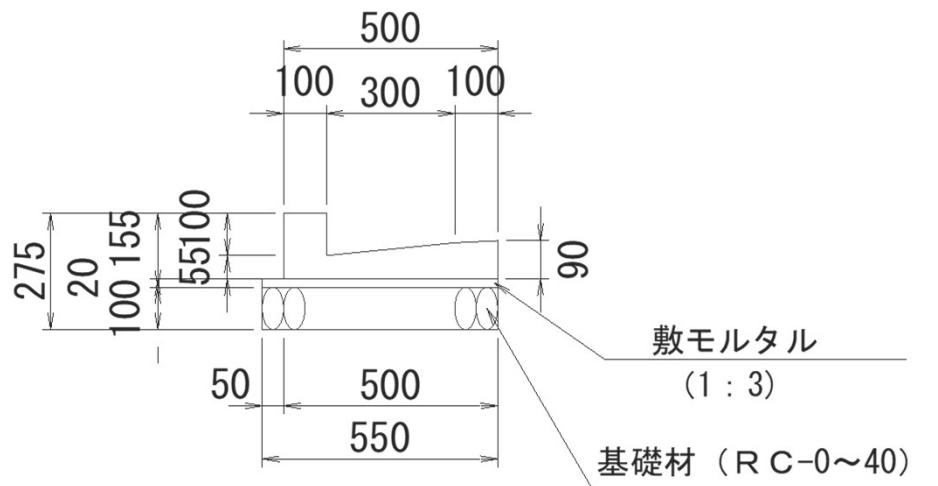
排水構造物工数量集計表

PL2型側溝 延長調書

BF2-300					10m当り	
						
名 称	計 算 式				単 位	数 量
BF2型側溝 B300-H200	10.00	/	2.00	= 5.0	個	5.0
敷モルタル (1:3)	0.30	×	0.03 × 10.00	= 0.09	m ³	0.1
基礎材 RC-40 t=100	0.44	×	10.0	= 4.4	m ²	4.4
床均し	0.44	×	10.0	= 4.4	m ²	4.4

PL2-B300側溝

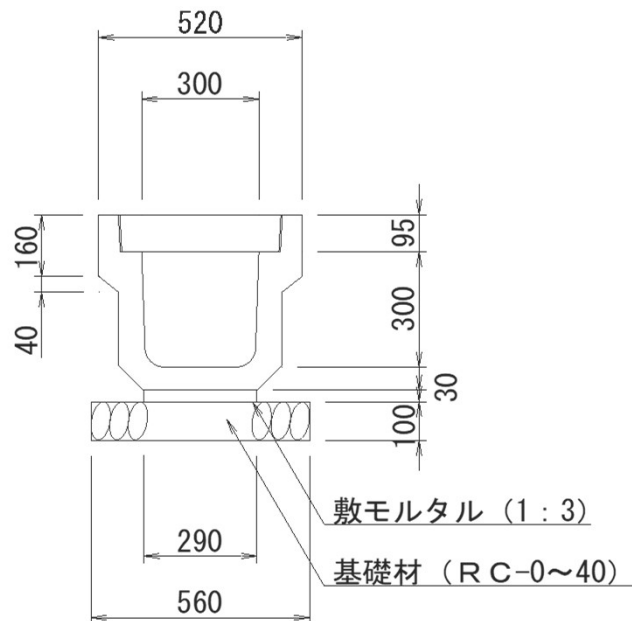
10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
PL2-B300側溝	$10.00 \div 0.60 = 16.7$	個	16.7
敷モルタル (1:3)	$0.50 \times 0.02 \times 10.00 = 0.10$	m ³	0.1
基礎材 RC-0~40 t=100	$0.55 \times 10.0 = 5.5$	m ²	5.5
床均し	$0.55 \times 10.0 = 5.5$	m ²	5.5

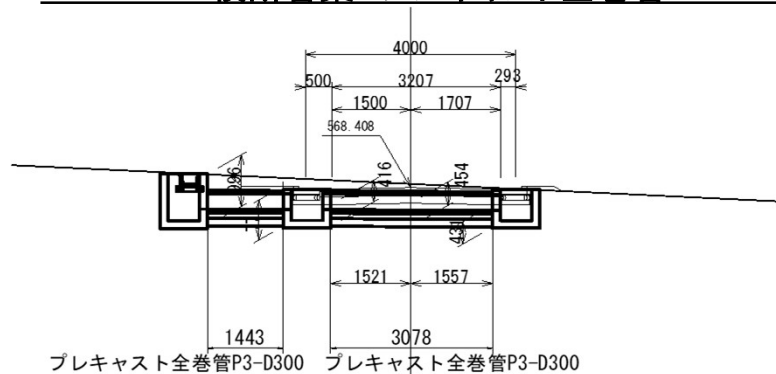
PU3-30

10m当り

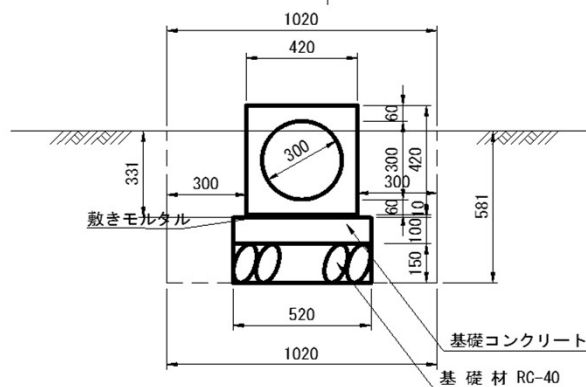


名 称	計 算 式					単 位	数 量		
PU3型側溝 B300-H300	10.00	/	1.00		=	10.0	個	10.0	
敷モルタル (1:3)	0.29	×	0.03	×	10.00	=	0.09	m ³	0.1
コンクリート蓋 PC3-B300	10.00	/	0.50	-	2.00	=	18.0	枚	18
基礎材 RC-0～40 t=100	0.56	×	10.0		=	5.6	m ²	5.6	
床均し	0.56	×	10.0		=	5.6	m ²	5.6	

NO.0+10.00横断管渠 プレキャスト全巻管P3-D300



$$\text{平均掘削深}H = ((0.996 + 0.772) / 2 \times 1.443 + (0.416 + 0.454) / 2 \times 1.521 + (0.454 + 0.431) / 2 \times 1.557) / (1.443 + 1.521 + 1.557) = 0.581\text{m}$$



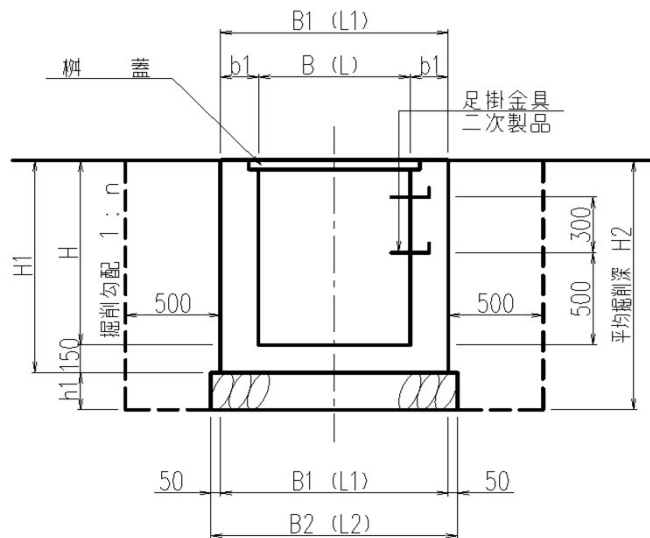
10m当たり

種 別	規 格	単 位	数 量	算 式
本 体	φ 300	本	4.2	$N = 10.0 \div 2.4$
敷モルタル	1 : 3	m ³	0.04	$V = 0.42 \times 0.01 \times 10.0$
コンクリート	18N/mm ²	m ³	0.52	$V = 0.52 \times 0.10 \times 10.0$
型 枠		m ²	2.00	$A = 0.10 \times 10.0 \times 2$
基 礎 材	RC - 40 , t = 150	m ²	5.20	$A = 0.52 \times 10.0$
土 工	床 掘	m ³	5.9	$V = \{ (1.02 + 1.02) \times 1/2 \} \times 0.581 \times 10.0$
	埋 戻	m ³	3.2	$V = 5.9 - \{ 0.42 \times 0.331 + (0.52 \div 10.0) + (0.52 \times 0.15) \} \times 10.0$
	残 土	m ³	2.7	床掘－埋戻

集水枿 延長調書

土 量 計 算 書 (1)											
作業土工		床堀		埋戻		残 土					
横断管渠工 NO.0+10.185	延長	4.52		4.52		4.52					
	単位数量	0.59	2.7	0.32	1.4	0.27	1.2				
G-B600- H600	箇所	2		2		2					
	単位数量	3.20	6.4	2.40	4.8	0.80	1.6				
G-B600- H900	箇所	1		1		1					
	単位数量	7.90	7.9	6.90	6.9	1.00	1.0				
合計											
			17.0		13.1		3.8				

G-B 600 L 600 -H 600
NO. 0 + 9.13 R



平均掘削深 H2 = (900)

掘削勾配 n = (0.0)

樹蓋 グレーチング 1 式
縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (600) B2 = (1000)

L = (600) L2 = (1000)

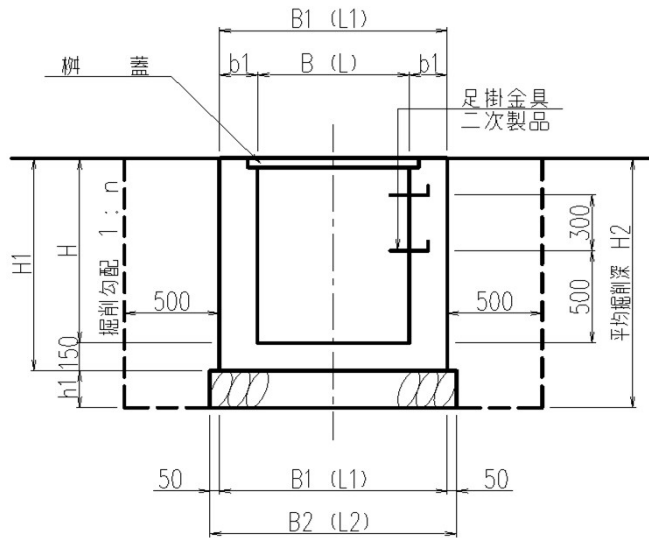
b1 = (150) H = (600)

B1 = (900) H1 = (750)

L1 = (900) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.37	$0.90 \times 0.90 \times 0.75$ $- 0.60 \times 0.60 \times 0.60$ $- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 - 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 0.15$
型 枠		m ²	4.19	$(0.90 + 0.90) \times 0.75 \times 2$ $+ (0.60 + 0.60) \times 0.60 \times 2$ $- 0.3 \times 0.3 \times 2 - 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 2$ $+ 0.3 \times 0.15 \times 2 + 0.3 \times 0.15 \times 1 + 0.3 \times 3.14 \times 0.15$
基礎碎石	RC-40	m ²	1.00	1.00×1.00
樹 蓋	グレーチング 700×700	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	3.2	$\{ (1.90 \times 1.90 + (1.90 \times 1.90) \times 1/2$ $\times 0.90 \} \}$
	埋 戻し	m ³	2.4	$3.20 - \{ (0.90 \times 0.90 \times 0.75)$ $+ (1.00 \times 1.00 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.8	$3.20 - 2.40$

G-B 600 L 600 -H 600
NO. 0 + 12.95 R



平均掘削深 H2 = (900)

掘削勾配 n = (0.0)

樹蓋 グレーチング 1 式
縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (600) B2 = (1000)

L = (600) L2 = (1000)

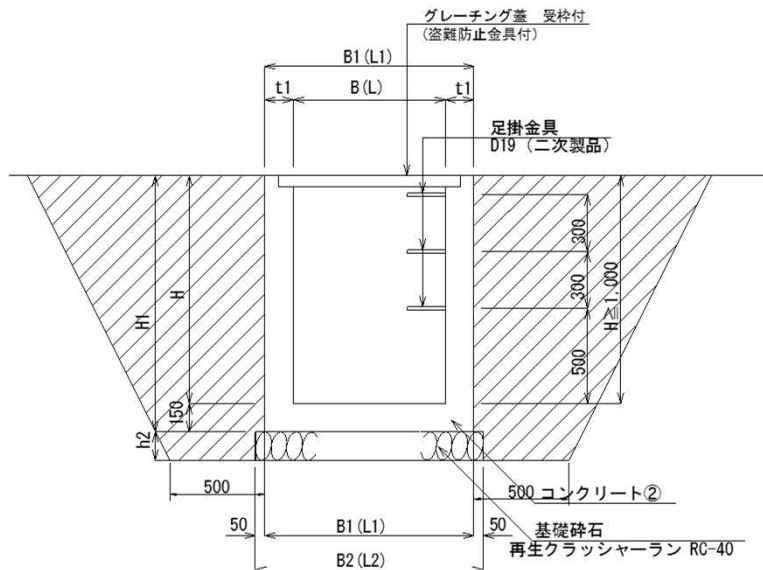
b1 = (150) H = (600)

B1 = (900) H1 = (750)

L1 = (900) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.37	$0.90 \times 0.90 \times 0.75$ $- 0.60 \times 0.60 \times 0.60$ $- 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 0.15 \times 2$
型 枠		m ²	4.14	$(0.90 + 0.90) \times 0.75 \times 2$ $+ (0.60 + 0.60) \times 0.60 \times 2$ $- 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 2 \times 2$ $+ 0.3 \times 3.14 \times 0.15 \times 2$
基礎碎石	RC-40	m ²	1.00	1.00×1.00
樹 蓋	グレーチング 700×700	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	3.2	$\{ (1.90 \times 1.90 + (1.90 \times 1.90) \times 1/2$ $\times 0.90 \}$
	埋 戻し	m ³	2.4	$3.20 - \{ (0.90 \times 0.90 \times 0.75)$ $+ (1.00 \times 1.00 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.8	$3.20 - 2.40$

G-B 600 L 600 -H 900
NO. 0 + 14.82 R



平均掘削深 H2 = (1200)

掘削勾配 n = (0.5)

樹 蓋 グレーチング 1 式

鋼鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (600) B2 = (1000)

L = (600) L2 = (1000)

b1 = (150) H = (900)

B1 = (900) H1 = (1050)

L1 = (900) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.50	$0.90 \times 0.90 \times 1.05$ $- 0.60 \times 0.60 \times 0.90$ $- 0.3 \times 0.2 \times 0.15 \times 2 - 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 0.15$
型 枠		m ²	6.06	$(0.90 + 0.90) \times 1.05 \times 2$ $+ (0.60 + 0.60) \times 0.90 \times 2$ $- 0.3 \times 0.2 \times 2 - 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 2$ $+ 0.2 \times 0.15 \times 2 + 0.3 \times 3.14 \times 0.15$
基礎碎石	RC-40	m ²	1.00	1.00×1.00
樹 蓋	グレーチング 700×700	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	7.9	$\{ (1.90 \times 1.90 + (3.10 \times 3.10) \times 1/2$ $\times 1.20 \}$
	埋 戻し	m ³	6.9	$7.90 - \{ (0.90 \times 0.90 \times 1.05)$ $+ (1.00 \times 1.00 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	1.0	$7.90 - 6.90$

数量総括表(1)

(NO.48付近取付道路)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
道路土工	掘削工	オープンカット C1		m3	2392.8	
		片切掘削C2		m3	95.2	
		オープンカット C2		m3	24.0	
	盛土工					
		路床盛土 B1	2.5m未満	m3	13.8	
		路床盛土B B2	2.5m以上4.0m未満	m3	41.9	
		路床盛土C B3	4.0m以上	m3	1475.9	
		路体盛土B B4	2.5m未満	m3	165.1	
		路体盛土C B5	2.5m以上4.0m未満	m3	288.2	
		路体盛土D B6	4.0m以上	m3	6034.9	
		路肩盛土 B7		m3	102.4	
		路体外盛土 B8		m3	28.8	
	作業土工					
		床掘		m3	212.4	
		埋戻	最大埋戻幅4m以上	m3	—	
			最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	90.3	
			最大埋戻幅1m未満	m3	54.2	
	残土			m3	6516.8	
	法面工	切土法面 CL		m2	1575.5	
		盛土法面 BL		m2	2078.1	
		切土法面植生マット工 CL		m2	1575.5	
		盛土法面植生シート工 BL		m2	2078.1	

数量総括表(2)

(NO.48付近取付道路)

[illegible]

土工数量集計表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
道路土工	掘削工	オープンカット C1		m3	2392.8	2512.0
		片切掘削 C2		m3	95.2	
		オープンカット C2		m3	24.0	
	盛土工					
		路床盛土 B1	2.5m未満	m3	13.8	
		路床盛土B B2	2.5m以上4.0m未満	m3	41.9	
		路床盛土C B3	4.0m以上	m3	1475.9	
		路体盛土B B4	2.5m未満	m3	165.1	
		路体盛土C B5	2.5m以上4.0m未満	m3	288.2	
		路体盛土D B6	4.0m以上	m3	6034.9	
		路肩盛土 B7		m3	102.4	
		路体外盛土 B8		m3	28.8	
	作業土工					
	小構造物土工	床掘		m3	212.4	
		埋戻	最大埋戻幅4m以上	m3	0.0	
			最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	90.3	
			最大埋戻幅1m未満	m3	54.2	
	不足土			m3	6516.8	
	法面工	切土法面 CL		m2	1575.5	
		盛土法面 BL		m2	2078.1	
		切土法面植生マット工 CL		m3	1575.5	
		盛土法面植生シート工 BL		m3	2078.1	

土工 計算書			
名 称	計 算 式		単位 数 量
オープンカット 片切掘削	V= 2368.8 + 24.0	= 2392.8	m ³
	V= 95.2	= 95.2	m ³
	合計	2488.0	m ³
路床盛土			
(2.5m未満)	V= 13.8	= 13.8	m ³
(2.5m以上4.0m未満)	V= 41.9	= 41.9	m ³
(4.0m以上)	V= 1235.9 + 240.0	= 1475.9	m ³
路体盛土			
(2.5m未満)	V= 165.1	= 165.1	m ³
(2.5m以上4.0m未満)	V= 288.2	= 288.2	m ³
(4.0m以上)	V= 5472.7 + 562	= 6034.9	m ³
路肩盛土	V= 102.4	= 102.4	m ³
路体外盛土	V= 28.8	= 28.8	m ³
	合計	8151.0	m ³

土工 計算書				
名 称	計 算 式			単位 数 量
作業土工				
小構造物工床掘	V=	95.4 + 117.0 管渠と集水桝	= 212.4	m ³
				m ³
		合計	212.4	m ³
小構造物工埋戻				
(最大埋戻幅4m以上)	V=	0.0	= 0.0	m ³
(最大埋戻幅1m以上4m未満)	V=	0.0 + 90.3 管渠と集水桝	= 90.3	m ³
(最大埋戻幅1m未満)	V=	54.2 +	= 54.2	m ³
		合計	144.5	m ³
掘削合計	掘削合計 小構造物工床掘			
切土合計	2488.0	+ 212.4 +	= 2700.4	m ³ 2700.4
盛土合計	8151.0	+ 144.5	= 8295.5	m ³ 8295.5
不足土	2700.4	- 8295.5 / 0.9	= (6516.8)	m ³ 6516.8

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

法面工 計算書				
名 称	計 算 式			数 量
切土法面	A= 1575.5	=	1575.5	m ² 1575.5
盛土法面	A= 2078.1	=	2078.1	m ² 2078.1
切土法面 植生マット工	V= 1575.5	=	1575.5	m ² 1575.5
盛土法面 植生シート工	V= 2078.1	=	2078.1	m ² 2078.1

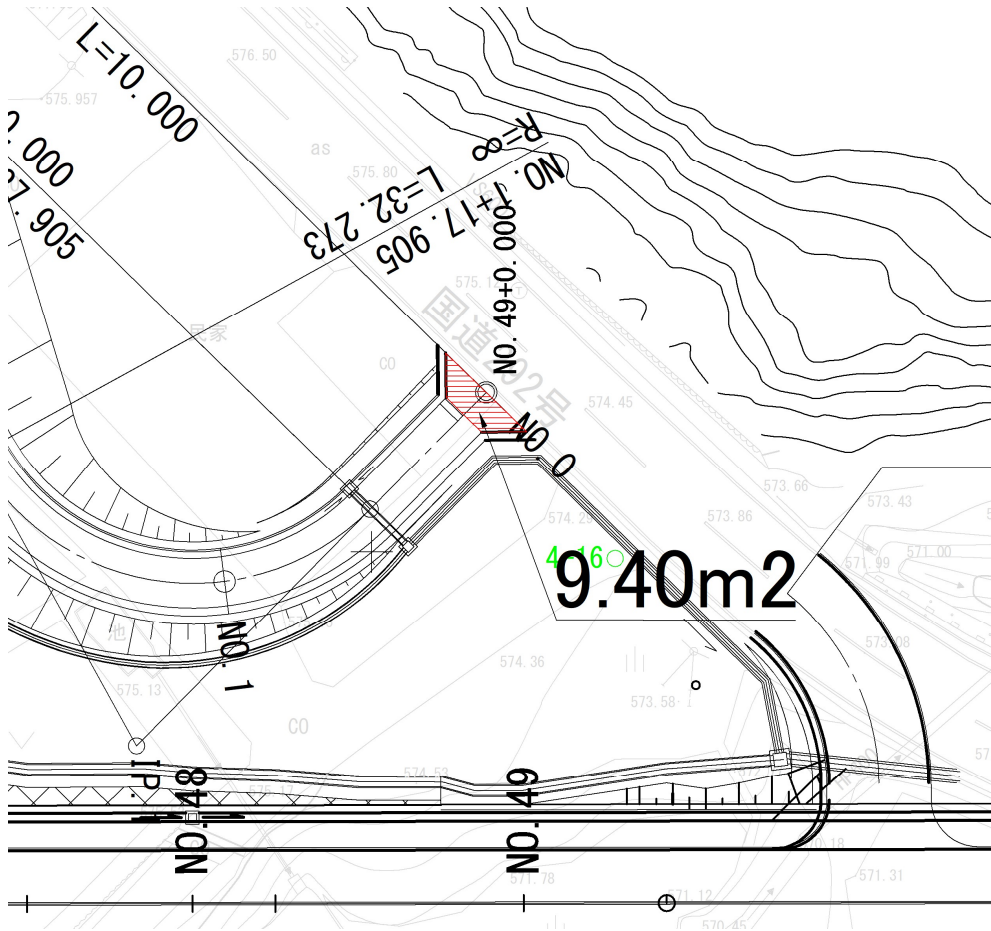
[illegible]

舗装工数量集計表

[illegible]

測点	細別	表層			上層路盤			下層路盤						摘　要
	規格	再生密粒度アスコン 20F			再生粒度調整砕石 M40			再生クラッシャーラン RC40						
	距離	幅m	平均m	面積㎡	幅m	平均m	面積㎡	幅m	平均m	面積㎡	幅m	平均m	面積㎡	
No. 0 + 1.900		3.5	3.50	0.0	3.3	3.30	0.0	3.3	3.30	0.0				
No. 0 + 10.000	8.100	3.5	3.50	28.4	3.3	3.30	26.7	3.3	3.30	26.7				
No. 1 + 3.953	13.953	3.5	3.50	48.8	3.3	3.30	46.0	3.3	3.30	46.0				
No. 1 + 17.905	13.953	3.5	3.50	48.8	3.3	3.30	46.0	3.3	3.30	46.0				
No. 2 + 15.000	17.095	3.5	3.50	59.8	3.3	3.30	56.4	3.3	3.30	56.4				
No. 3 + 10.178	15.178	3.5	3.50	53.1	3.3	3.30	50.1	3.3	3.30	50.1				
No. 4 + 10.000	19.822	3.5	3.50	69.4	3.3	3.30	65.4	3.3	3.30	65.4				
No. 5 + 8.959	18.959	3.5	3.50	66.4	3.3	3.30	62.6	3.3	3.30	62.6				
No. 6 + 8.000	19.041	3.5	3.50	66.6	3.3	3.30	62.8	3.3	3.30	62.8				
No. 7 + 7.739	19.739	3.5	3.50	69.1	3.3	3.30	65.1	3.3	3.30	65.1				
No. 8 + 0.000	12.261	3.5	3.50	42.9	3.3	3.30	40.5	3.3	3.30	40.5				
No. 9 + 0.000	20.000	3.5	3.50	70.0	3.3	3.30	66.0	3.3	3.30	66.0				
No. 9 + 14.783	14.783	3.5	3.50	51.7	3.3	3.30	48.8	3.3	3.30	48.8				
No. 10 + 2.741	7.958	3.5	3.50	27.9	3.3	3.30	26.3	3.3	3.30	26.3				
No. 10 + 10.700	7.959	3.5	3.50	27.9	3.3	3.30	26.3	3.3	3.30	26.3				
No. 10 + 18.371	7.671	3.5	3.50	26.8	3.3	3.30	25.3	3.3	3.30	25.3				
No. 11 + 15.544	17.173	3.5	3.50	60.1	3.3	3.30	56.7	3.3	3.30	56.7				
No. 12 + 12.718	17.174	3.5	3.50	60.1	3.3	3.30	56.7	3.3	3.30	56.7				
No. 13 + 5.000	12.282	3.5	3.50	43.0	3.3	3.30	40.5	3.3	3.30	40.5				
No. 14 + 0.000	15.000	3.5	3.50	52.5	3.3	3.30	49.5	3.3	3.30	49.5				
No. 14 + 12.353	12.353	3.5	3.50	43.2	3.3	3.30	40.8	3.3	3.30	40.8				
取付部(No.0付近)				9.4			9.4			9.4				プランニメーターにて算出
合　計	290.454			1025.9			967.9			967.9				

取付道路（NO. 48付近-終点側坑門回避）加算数量



プランニーターにて算出

名 称	算 式	単位	数 量
車道舗装	A=	m2	9.40

排水構造物工数量集計表

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

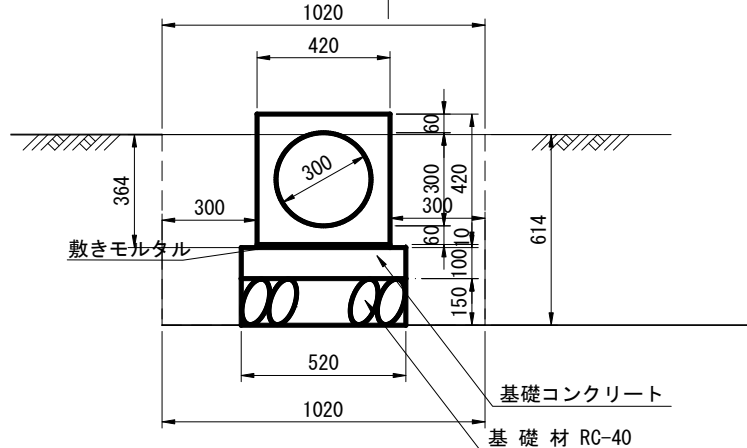
[illegible]

PU3型側溝 延長調書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
PU3-30-500	左	NO. 0 + 9.600		33.50 m	本線道路に接続
合 計				33.50 m	

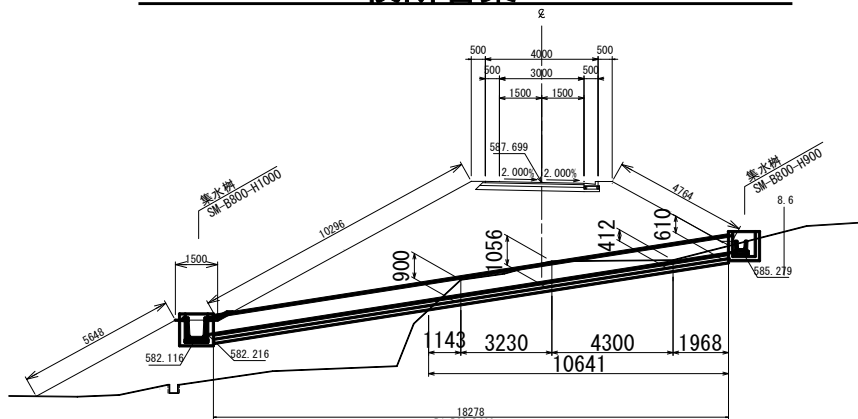
[illegible]

[illegible]

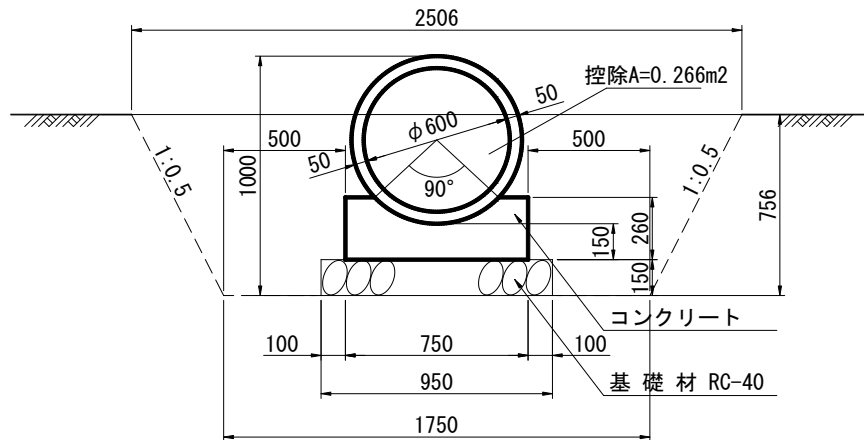
$$\text{平均掘削深}H=(0.912*0.726+(0.620+0.536)/2*2.10+(0.536+0.482)/2*1.35)/(0.726+2.10+1.35)=0.614\text{m}$$


種 別	規 格	単 位	数 量	算 式
本 体	φ 300	本	4.2	$N = 10.0 \div 2.4$
敷モルタル	1 : 3	m ³	0.04	$V = 0.42 \times 0.01 \times 10.0$
コンクリート	18N/mm ²	m ³	0.52	$V = 0.52 \times 0.10 \times 10.0$
型 枠		m ²	2.00	$A = 0.10 \times 10.0 \times 2$
基 礎 材	RC - 40 , t = 150	m ²	5.20	$A = 0.52 \times 10.0$
土 工	床 掘	m ³	6.3	$V = \{ (1.02+1.02) \times 1/2 \} \times 0.614 \times 10.0$
	埋 戻	m ³	3.5	$V = 6.3 - \{ 0.42 \times 0.364 + (0.52 \div 10.0) + (0.52 \times 0.15) \} \times 10.0$
	残 土	m ³	2.8	床掘ー埋戻

NO.10+18.371横断管渠 P1-RC2-D600



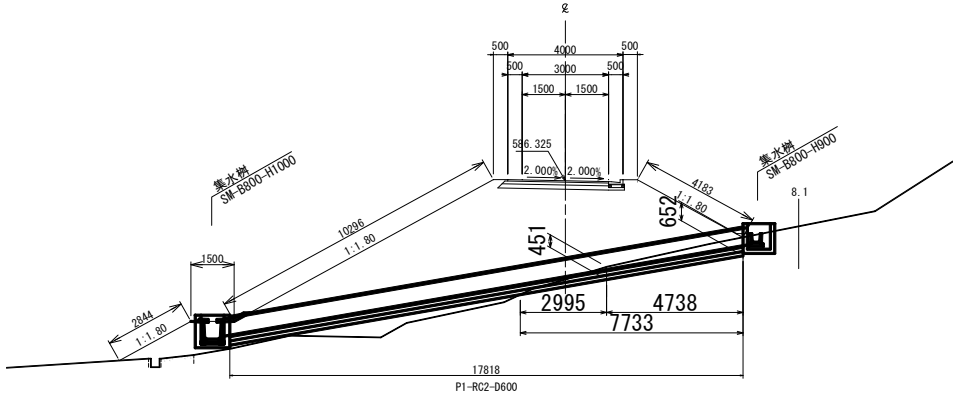
平均掘削深 $H = ((0.0 + 0.90) / 2 \times 1.143 + (0.90 + 1.056) / 2 \times 3.23 + (1.056 + 0.412) / 2 \times 4.30 + (0.412 + 0.610) / 2 \times 1.968) / (1.143 + 3.230 + 4.300 + 1.968) = 0.736\text{m}$



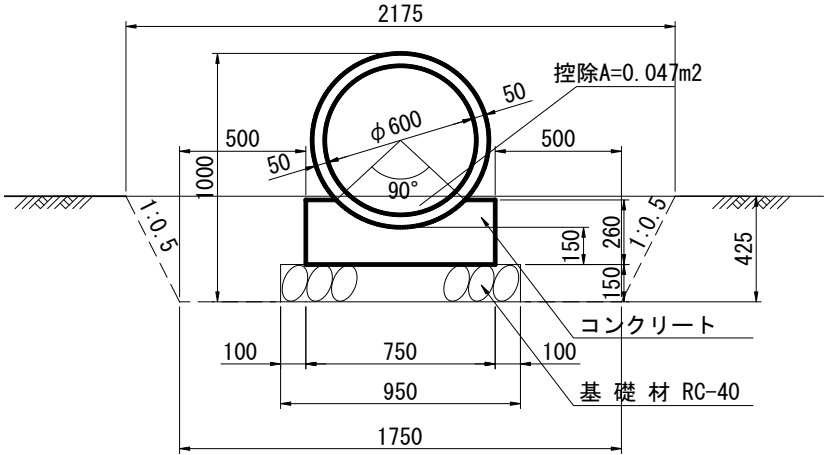
10m当たり

種 別	規 格	単 位	数 量	算 式
本 体	φ 600	本	4.1	$N = 10.0 \div 2.43$
コンクリート	18N/mm ²	m ³	1.60	$V = \{ 0.26 \times 0.75 - (0.35^2 \pi \times 1/4 - 0.35^2 \times 1/2) \} \times 10.0$
型 枠		m ²	5.20	$A = 0.26 \times 10.0 \times 2$
基礎材	RC - 40 , t = 150	m ²	9.50	$A = 0.95 \times 10.0$
土 工	床 掘	m ³	16.1	$V = \{ (2.506 + 1.75) \times 1/2 \} \times 0.756 \times 10.0$
	埋 戻	m ³	10.4	$V = 16.1 - \{ 0.266 + (1.60 \div 10.0) + (0.95 \times 0.15) \} \times 10.0$
	残 土	m ³	5.7	床掘－埋戻

NO.11+15.544横断管渠 P1-RC2-D600



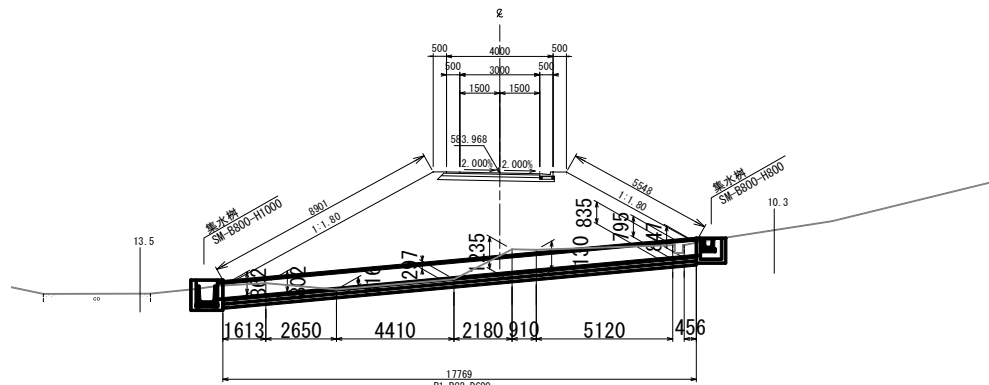
平均掘削深H=((0.0+0.451)/2*2.995+(0.451+0.652)/2*4.738)/(2.995+4.738)=0.425m



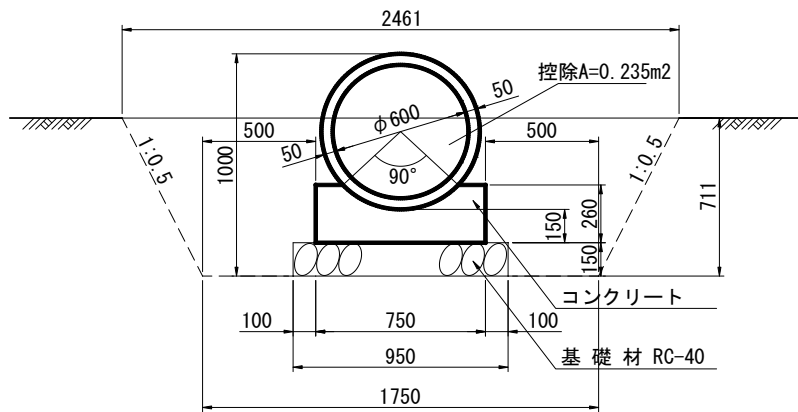
10m当たり

種 別	規 格	単 位	数 量	算 式
本 体	φ 600	本	4.1	$N = 10.0 \div 2.43$
コンクリート	18N/mm ²	m ³	1.60	$V = \{ 0.26 \times 0.75 - (0.35^2 \pi \times 1/4 - 0.35^2 \times 1/2) \} \times 10.0$
型 枠		m ²	5.20	$A = 0.26 \times 10.0 \times 2$
基礎材	RC - 40 , t = 150	m ²	9.50	$A = 0.95 \times 10.0$
土 工	床 掘	m ³	8.3	$V = \{ (2.175 + 1.75) \times 1/2 \} \times 0.425 \times 10.0$
	埋 戻	m ³	4.8	$V = 8.1 - \{ 0.047 + (1.60 \div 10.0) + (0.95 \times 0.15) \} \times 10.0$
	残 土	m ³	3.5	床掘－埋戻

NO.13+05.00横断管渠 P1-RC2-D600



平均掘削深 $H = ((0.862 + 0.802) / 2 \times 1.613 + (0.802 + 0.316) / 2 \times 2.650 + (0.316 + 0.297) / 2 \times 4.410 + (0.297 + 1.235) / 2 \times 2.180 + (1.235 + 1.130) / 2 \times 0.910 + (1.130 + 0.835) / 2 \times 5.120 + (0.795 + 0.847) / 2 \times 0.456) / (1.613 + 2.650 + 4.410 + 2.180 + 0.910 + 5.120 + 0.456) = 0.711\text{m}$

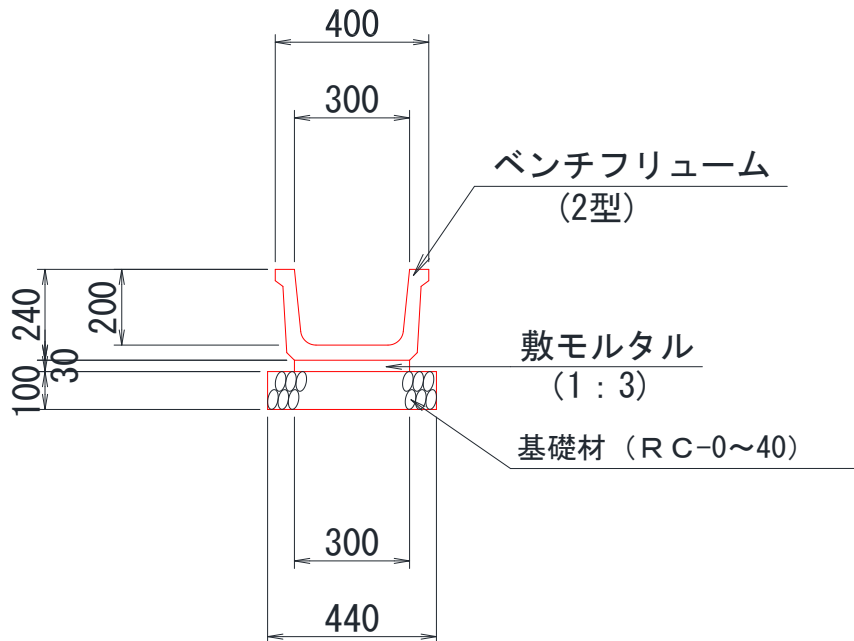


10m当たり

種 別	規 格	単 位	数 量	算 式
本 体	φ 600	本	4.1	$N = 10.0 \div 2.43$
コンクリート	18N/mm ²	m ³	1.60	$V = \{ 0.26 \times 0.75 - (0.35^2 \pi \times 1/4 - 0.35^2 \times 1/2) \} \times 10.0$
型 枠		m ²	5.20	$A = 0.26 \times 10.0 \times 2$
基礎材	RC - 40 , t = 150	m ²	9.50	$A = 0.95 \times 10.0$
土 工	床 掘	m ³	15.0	$V = \{ (2.461 + 1.75) \times 1/2 \} \times 0.711 \times 10.0$
	埋 戻	m ³	9.6	$V = 15.0 - \{ 0.235 + (1.60 \div 10.0) + (0.95 \times 0.15) \} \times 10.0$
	残 土	m ³	5.4	床掘－埋戻

BF2-300

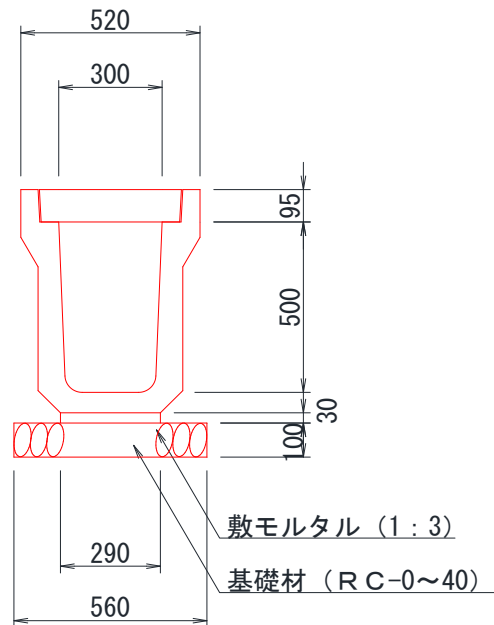
10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
BF2型側溝 B300-H200	10.00 / 2.00 = 5.0	個	5.0
敷モルタル (1:3)	0.30 × 0.03 × 10.00 = 0.09	m ³	0.1
基礎材 RC-40 t=100	0.44 × 10.0 = 4.4	m ²	4.4
床均し	0.44 × 10.0 = 4.4	m ²	4.4

PU3-30-500

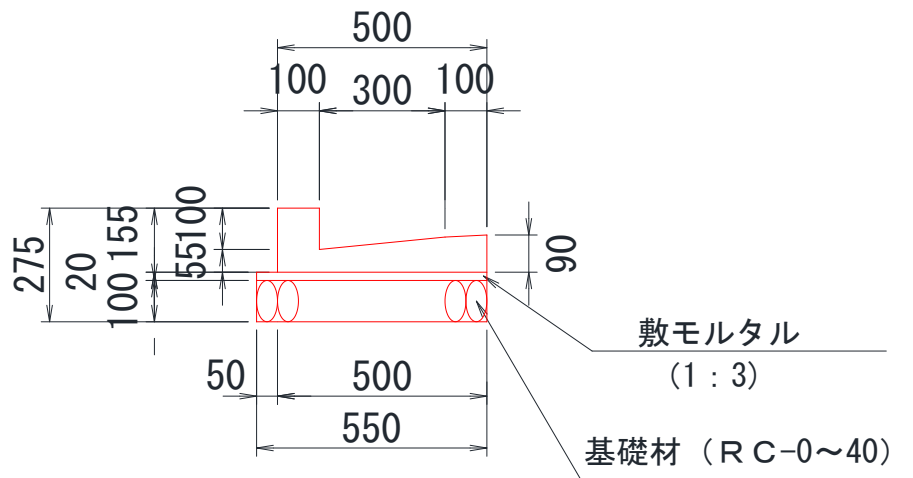
10m当り



名 称	計 算 式				単 位	数 量
PU3型側溝 B300-H500	10.00	/	1.00	= 10.0	個	10.0
敷モルタル (1:3BB)	0.29	×	0.03 × 10.00	= 0.09	m ³	0.1
コンクリート蓋 PC4-B300	10.00	/	0.50 - 2.00	= 18.0	枚	18
グレーチング蓋 車道用(普通目) L=500	10.00	/	5.00	= 2.0	枚	2
基礎材 RC-0～40 t=100	0.56	×	10.0	= 5.6	m ²	5.6
床均し	0.56	×	10.0	= 5.6	m ²	5.6

PL2-B300側溝

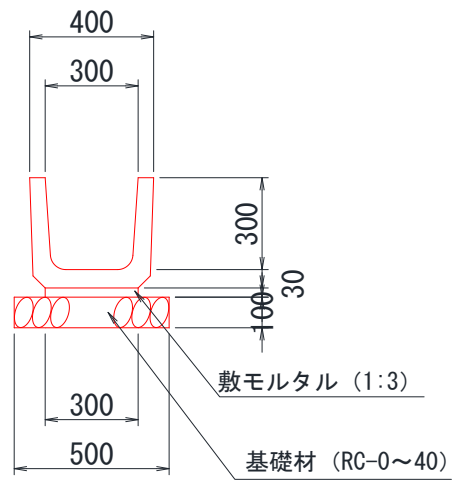
10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
PL2-B300側溝	$10.00 \div 0.60 = 16.7$	個	16.7
敷モルタル (1:3)	$0.50 \times 0.02 \times 10.00 = 0.10$	m ³	0.1
基礎材 RC-0~40 t=100	$0.55 \times 10.0 = 5.5$	m ²	5.5
床均し	$0.55 \times 10.0 = 5.5$	m ²	5.5

PU1-300

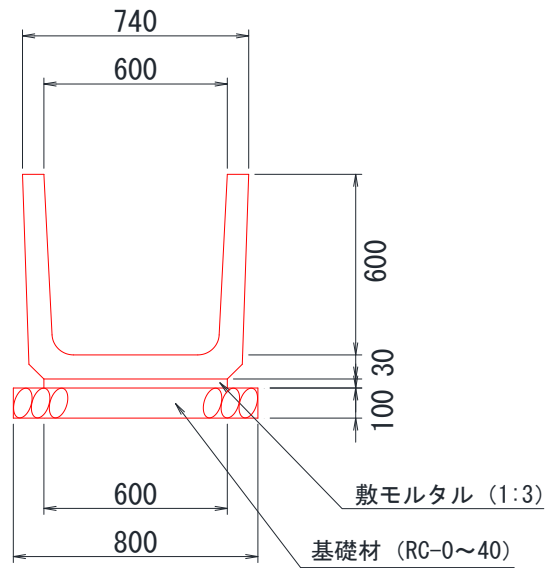
10m当り



名 称	計 算 式			単 位	数 量	
PU1型側溝 B300-H300	10.00	/	1.00	= 10.0	個	10.0
敷モルタル (1:3)	0.30	×	0.03 × 10.00	= 0.09	m ³	0.1
基礎材 RC-0～40 t=100	0.50	×	10.0	= 5.0	m ²	5.0
床均し	0.50	×	10.0	= 5.0	m ²	5.0

PU1-600

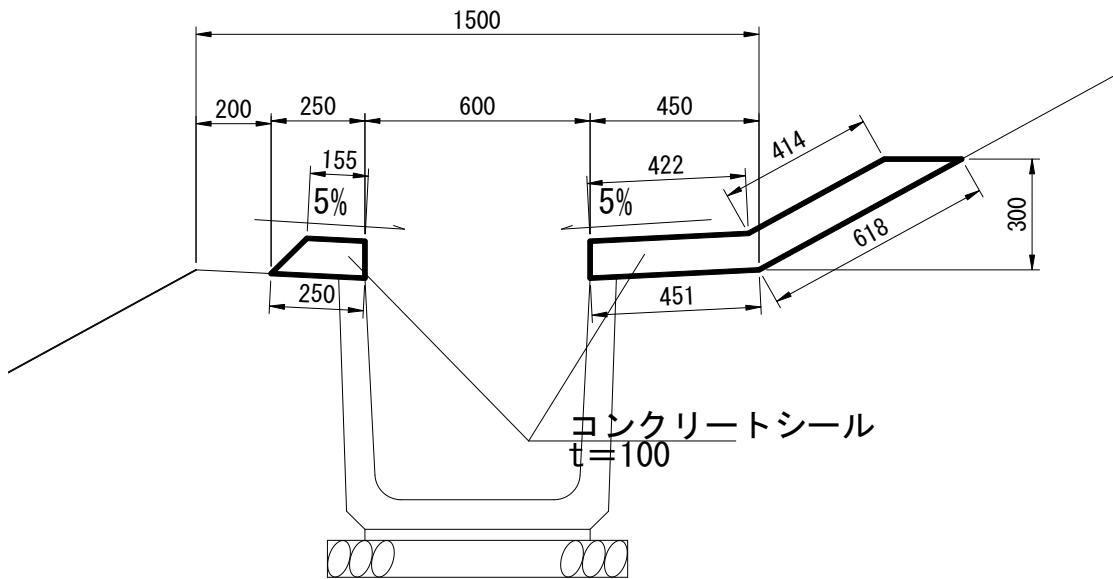
10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
PU1型側溝 B600-H600	$10.00 \div 0.60 = 16.7$	個	16.7
敷モルタル (1:3)	$0.60 \times 0.03 \times 10.00 = 0.18$	m ³	0.2
基礎材 RC-0~40 t=100	$0.80 \times 10.0 = 8.0$	m ²	8.0
床均し	$0.80 \times 10.0 = 8.0$	m ²	8.0

小段排水 PU1-600

10m当り



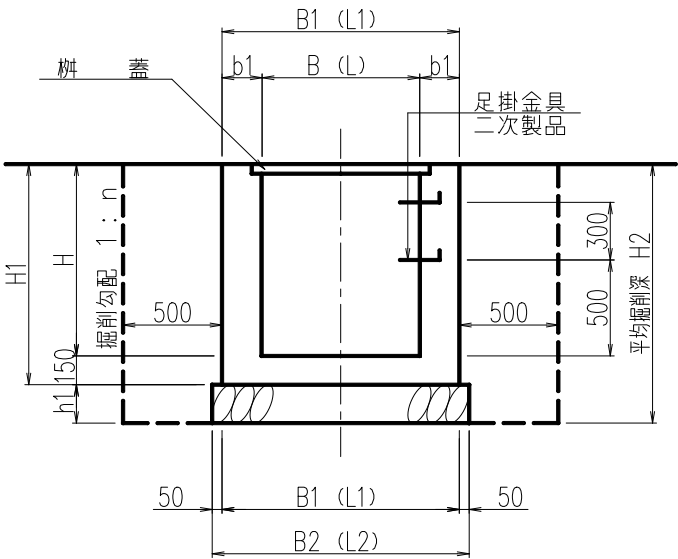
名 称	計 算 式	単 位	数 量
小段排水工 B300-H200	10.00 / 0.60 = 16.7	個	17.0
コンクリートシール 18-8-40BB	$(0.155 + 0.250) \times 0.5 \times 0.1 \times 10.0 = 0.20$ $(0.422 + 0.451) \times 0.5 \times 0.1 \times 10.0 = 0.44$ $(0.414 + 0.618) \times 0.5 \times 0.1 \times 10.0 = 0.52$ 合計 = 1.155	m^3 m^3 m^3 m^3	0.2 0.4 0.5 1.2
コンクリート型枠	0.10 × 2 × 10.00 = 2.00	m^2	2.0

[illegible]

[illegible]

土 量 計 算 書 (1)											
作業土工		床堀		埋戻		残 土					
横断管渠工(3) NO.0+10.00	延長	4.18		4.18		4.18					
	単位数量	0.6	2.5	0.3	1.3	0.3	1.3				
横断管渠工(4) NO.10+18.371	延長	10.50		10.50		10.50					
	単位数量	1.6	16.8	1.0	10.5	0.6	6.3				
横断管渠工(5) NO.11+15.544	延長	7.00		7.00		7.00					
	単位数量	0.8	5.6	0.5	3.5	0.3	2.1				
横断管渠工(6) NO.13+05.0	延長	9.00		9.00		9.00					
	単位数量	1.5	13.5	1.0	9.0	0.5	4.5				
G-B500-H600	箇所	2		2		2					
	単位数量	2.90	5.8	2.30	4.6	0.60	1.2				
G-B500-H700	箇所	1		1		1					
	単位数量	5.50	5.5	4.80	4.8	0.70	0.7				
G-B500-H800	箇所	1		1		1					
	単位数量	6.40	6.4	5.70	5.7	0.70	0.7				
G-B600-H600	箇所	1		1		1					
	単位数量	3.20	3.2	2.40	2.4	0.80	0.8				
G-B800-H800	箇所	1		1		1					
	単位数量	8.10	8.1	6.70	6.7	1.40	1.4				
G-B800-H900	箇所	2		2		2					
	単位数量	9.20	18.4	7.70	15.4	1.50	3.0				
G-B800-H1000	箇所	3		3		3					
	単位数量	10.40	31.2	8.80	26.4	1.60	4.8				
合計											
			117.0		90.3		26.8				

G- B 500 L 500 - H 600
NO. 14 + 2.35 R



平均掘削深 H2 = (900)

掘削勾配 n = (0.0)

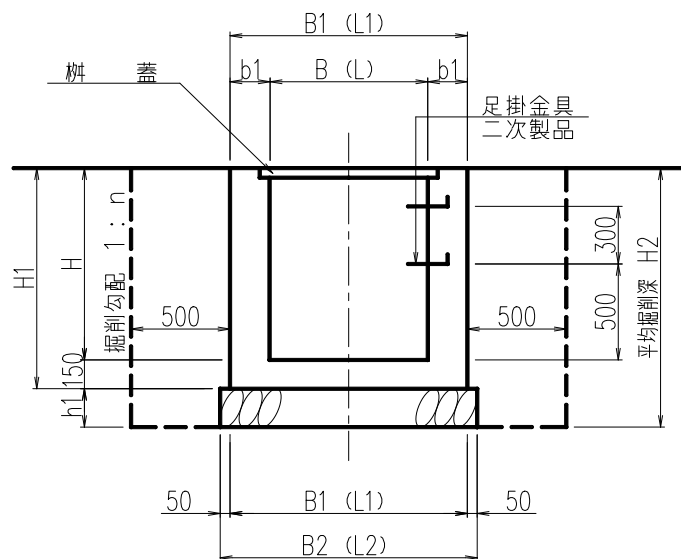
柵 蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (500) B2 = (900)
L = (500) L2 = (900)
b1 = (150) H = (600)
B1 = (800) H1 = (750)
L1 = (800) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.32	$\begin{aligned} &0.80 \times 0.80 \times 0.75 \\ &- 0.50 \times 0.50 \times 0.60 \\ &- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 1 \\ &- \times \times \times \end{aligned}$
型 枠		m ²	3.69	$\begin{aligned} &(0.80 + 0.80) \times 0.75 \times 2 \\ &+ (0.50 + 0.50) \times 0.60 \times 2 \\ &- 0.3 \times 0.3 \times 2 \times 1 \\ &+ 0.3 \times 0.15 \times 2 \times 1 \\ &- \times \times \times \\ &+ + \times \times \end{aligned}$
基礎碎石	RC-40	m ²	0.81	0.90×0.90
柵 蓋	グレーチング 600×600	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	2.9	$\{ (1.80 \times 1.80 + (1.80 \times 1.80) \times 1/2 \\ \times 0.90 \}$
	埋 戻し	m ³	2.3	$\begin{aligned} &2.90 - \{ (0.80 \times 0.80 \times 0.75) \\ &+ (0.90 \times 0.90 \times 0.15) \} \end{aligned}$
	残 土	m ³	0.6	$2.90 - 2.30$

G- B 500 L 500 - H 600
NO. 14 + 8.74 R



平均掘削深 H2 = (900)

掘削勾配 n = (0.0)

柵 蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (500) B2 = (900)

L = (500) L2 = (900)

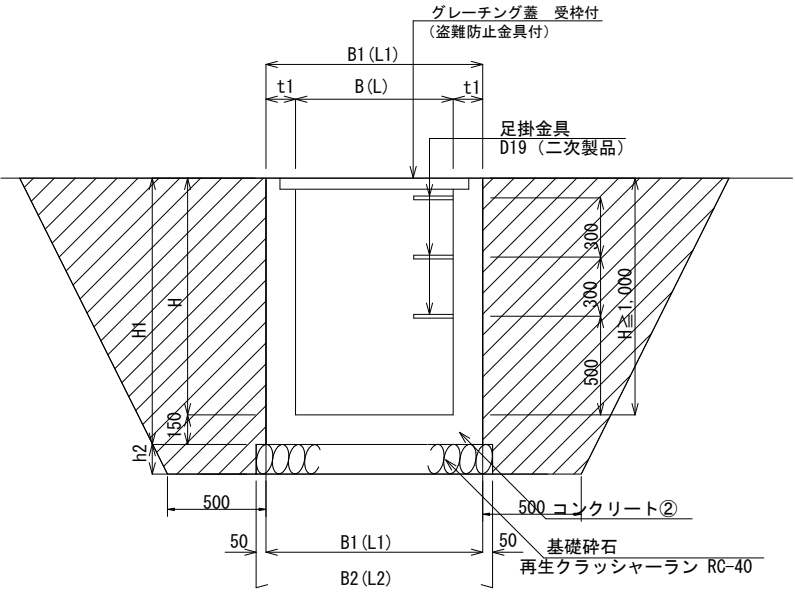
b1 = (150) H = (600)

B1 = (800) H1 = (750)

L1 = (800) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.30	$0.80 \times 0.80 \times 0.75$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.60$ $- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 1$ $- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 1$
型 枠		m ²	3.74	$(0.80 + 0.80) \times 0.75 \times 2$ $+ (0.50 + 0.50) \times 0.60 \times 2$ $- 0.3 \times 0.3 \times 2 \times 1$ $+ 0.3 \times 0.15 \times 2 \times 1$ $- 0.3 \times 0.3 \times 2 \times 1$ $+ 0.3 + 0.15 \times 3 \times 1$
基礎碎石	RC-40	m ²	0.81	0.90×0.90
柵 蓋	グレーチング 600×600	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	2.9	$\{ (1.80 \times 1.80 + (1.80 \times 1.80) \times 1/2$ $\times 0.90 \}$
	埋 戻し	m ³	2.3	$2.90 - \{ (0.80 \times 0.80 \times 0.75)$ $+ (0.90 \times 0.90 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.6	$2.90 - 2.30$

G- B 500 L 500 - H 700
NO. 0 + 10.00 R



平均掘削深 H2 = (1000)

掘削勾配 n = (0.5)

柵 蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (500) B2 = (900)

L = (500) L2 = (900)

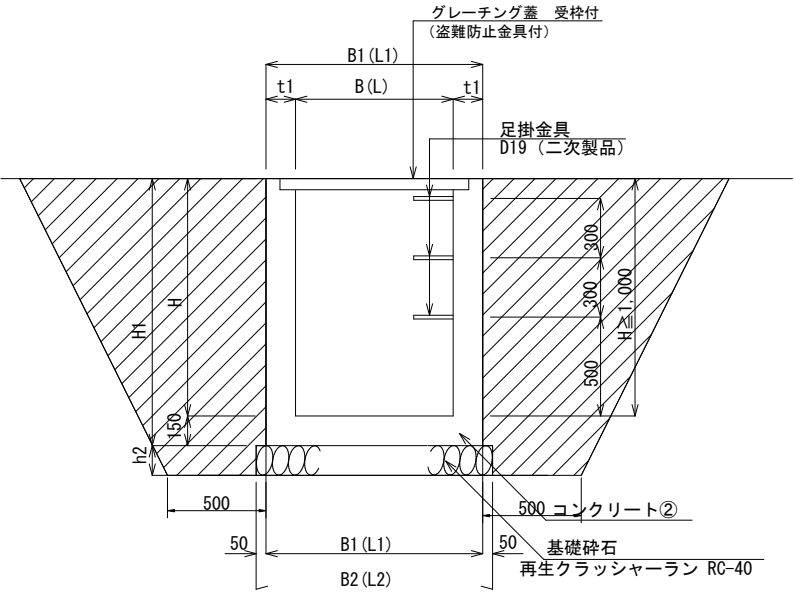
b1 = (150) H = (700)

B1 = (800) H1 = (850)

L1 = (800) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.36	$0.80 \times 0.80 \times 0.85$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.70$ $- 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 0.15$
型 枠		m ²	4.12	$(0.80 + 0.80) \times 0.85 \times 2$ $+ (0.50 + 0.50) \times 0.70 \times 2$ $- 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 2$ $+ 0.3 \times 3.14 \times 0.15$
基礎碎石	RC-40	m ²	0.81	0.90×0.90
柵 蓋	グレーチング 600 × 600	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	5.5	$\{ (1.80 \times 1.80 + (2.80 \times 2.80) \times 1/2$ $\times 1.00 \}$
	埋 戻し	m ³	4.8	$5.50 - \{ (0.80 \times 0.80 \times 0.85)$ $+ (0.90 \times 0.90 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.7	$5.50 - 4.80$

G- B 500 L 500 - H 800
NO. 0 + 10.00 L



平均掘削深 H2 = (1100)

掘削勾配 n = (0.5)

柵 蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (500) B2 = (900)

L = (500) L2 = (900)

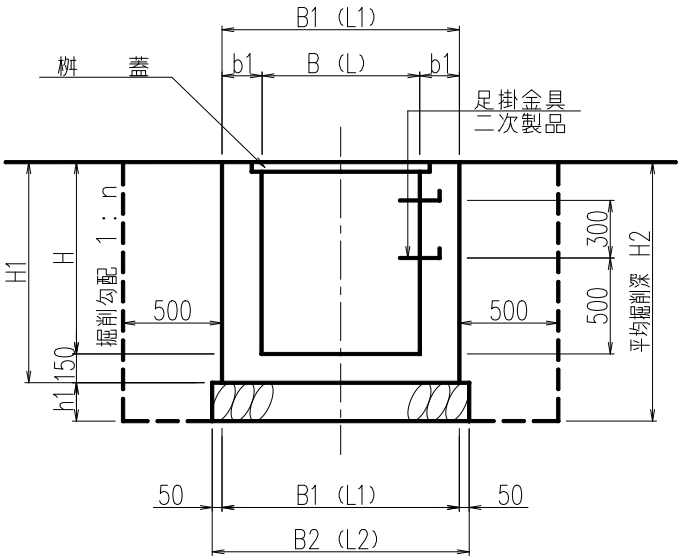
b1 = (150) H = (800)

B1 = (800) H1 = (950)

L1 = (800) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.37	$0.80 \times 0.80 \times 0.95$ $- 0.50 \times 0.50 \times 0.80$ $- 0.3 \times 0.2 \times 0.15 - 0.3 \times 0.5 \times 0.15 - 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 0.15$
型 枠		m ²	4.81	$(0.80 + 0.80) \times 0.95 \times 2$ $+ (0.50 + 0.50) \times 0.80 \times 2$ $- 0.3 \times 0.2 \times 2 - 0.3 \times 0.5 \times 2 - 0.15 \times 0.15 \times 3.14 \times 2$ $+ 0.2 \times 0.15 \times 2 + 0.5 \times 0.15 \times 2 + 0.3 \times 0.15 \times 1 + 0.3 \times 3.14 \times 0.15$
基礎碎石	RC-40	m ²	0.81	0.90×0.90
柵 蓋	グレーチング 600 × 600	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	6.4	$\{ (1.80 \times 1.80 + (2.90 \times 2.90) \times 1/2$ $\times 1.10 \}$
	埋 戻し	m ³	5.7	$6.40 - \{ (0.80 \times 0.80 \times 0.95)$ $+ (0.90 \times 0.90 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	0.7	$6.40 - 5.70$

G- B 600 L 600 - H 600
NO. 14 + 2.35 R



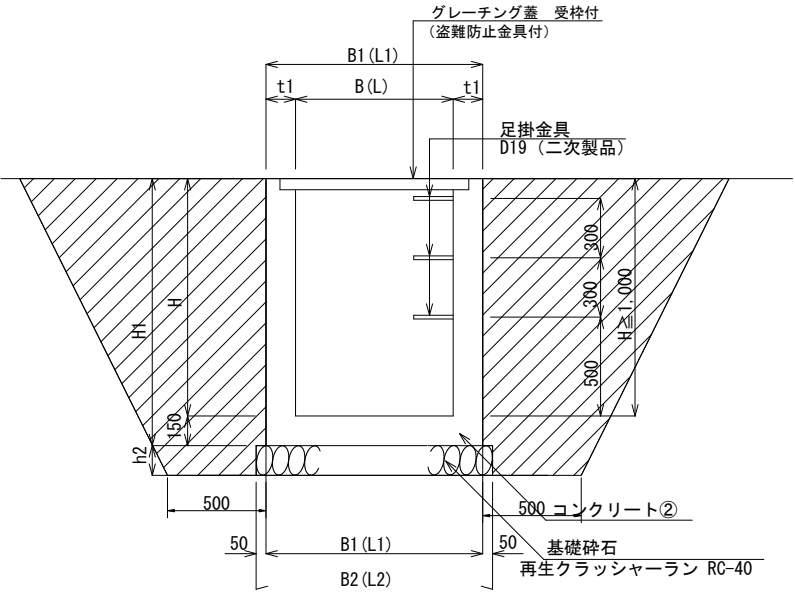
平均掘削深 H2 = (900)
掘削勾配 n = (0.0)

柵蓋 グレーチング 1 式
縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (600) B2 = (1000)
L = (600) L2 = (1000)
b1 = (150) H = (600)
B1 = (900) H1 = (750)
L1 = (900) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.35	$\begin{aligned} &0.90 \times 0.90 \times 0.75 \\ &- 0.60 \times 0.60 \times 0.60 \\ &- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 3 \\ &- \times \times \times \end{aligned}$
型 枠		m ²	4.28	$\begin{aligned} &(0.90 + 0.90) \times 0.75 \times 2 \\ &+ (0.60 + 0.60) \times 0.60 \times 2 \\ &- 0.3 \times 0.3 \times 2 \times 3 \\ &+ 0.3 \times 0.15 \times 3 \times 3 \\ &- \times \times \times \\ &+ + \times \times \end{aligned}$
基礎碎石	RC-40	m ²	1.00	1.00×1.00
柵 蓋	グレーチング 700×700	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	3.2	$\{ (1.90 \times 1.90 + (1.90 \times 1.90) \times 1/2 \\ \phantom{\{ } \times 0.90 \} }$
	埋 戻し	m ³	2.4	$3.20 - \{ (0.90 \times 0.90 \times 0.75) \\ \phantom{\{ } + (1.00 \times 1.00 \times 0.15) \} }$
	残 土	m ³	0.8	$3.20 - 2.40$

G- B 800 L 800 - H 800
NO. 13 + 5.00 R



平均掘削深 H2 = (1100)

掘削勾配 n = (0.5)

柵 蓋 グレーチング 1 式

鋼鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (800) B2 = (1200)

L = (800) L2 = (1200)

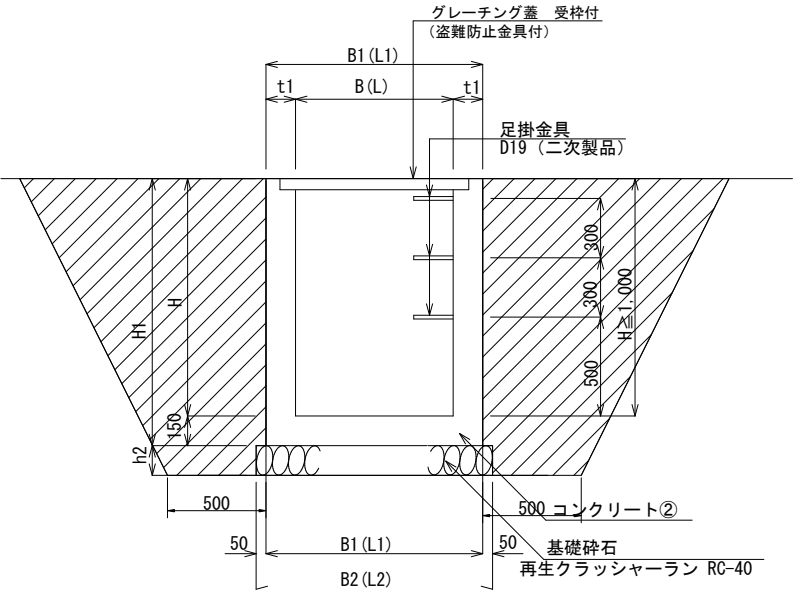
b1 = (150) H = (800)

B1 = (1100) H1 = (950)

L1 = (1100) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.57	$\begin{aligned} & 1.10 \times 1.10 \times 0.95 \\ & - 0.80 \times 0.80 \times 0.80 \\ & - 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 3.14 \times 0.15 \end{aligned}$
型 枠		m ²	7.20	$\begin{aligned} & (1.10 + 1.10) \times 0.95 \times 2 \\ & + (0.80 + 0.80) \times 0.80 \times 2 \\ & - 0.3 \times 0.3 \times 2 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 3.14 \times 2 \\ & + 0.3 \times 0.15 \times 2 \times 2 + 0.6 \times 3.14 \times 0.15 \end{aligned}$
基礎碎石	RC-40	m ²	1.44	1.20×1.20
柵 蓋	グレーチング 900 × 900	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	8.1	$\{ (2.10 \times 2.10 + (3.20 \times 3.20) \times 1/2 \times 1.10 \}$
	埋 戻し	m ³	6.7	$\begin{aligned} & 8.10 - \{ (1.10 \times 1.10 \times 0.95) \\ & + (1.20 \times 1.20 \times 0.15) \} \end{aligned}$
	残 土	m ³	1.4	$8.10 - 6.70$

G- B 800 L 800 - H 900
NO. 10 + 18.37 R



平均掘削深 H2 = (1200)

掘削勾配 n = (0.5)

柵 蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (800) B2 = (1200)

L = (800) L2 = (1200)

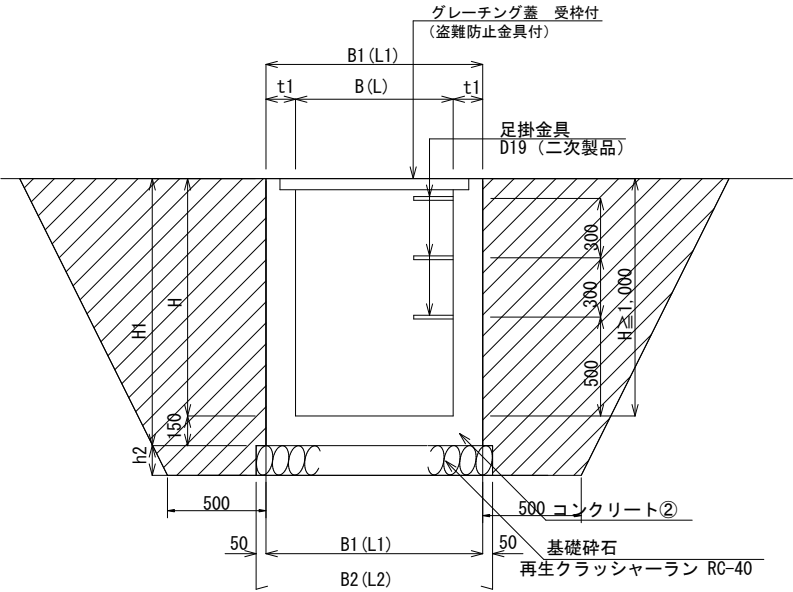
b1 = (150) H = (900)

B1 = (1100) H1 = (1050)

L1 = (1100) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.64	$1.10 \times 1.10 \times 1.05 - 0.80 \times 0.80 \times 0.90 - 0.3 \times 0.3 \times 0.15 - 0.30 \times 0.30 \times 3.14 \times 0.15$
型 枠		m ²	7.87	$(1.10 + 1.10) \times 1.05 \times 2 + (0.80 + 0.80) \times 0.90 \times 2 - 0.3 \times 0.3 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 3.14 \times 2 + 0.3 \times 0.15 \times 2 + 0.6 \times 3.14 \times 0.15$
基礎碎石	RC-40	m ²	1.44	1.20×1.20
柵 蓋	グレーチング 900 × 900	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	9.2	$\{ (2.10 \times 2.10 + (3.30 \times 3.30) \times 1/2 \times 1.20 \}$
	埋 戻し	m ³	7.7	$9.20 - \{ (1.10 \times 1.10 \times 1.05) + (1.20 \times 1.20 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	1.5	$9.20 - 7.70$

G-B 800 L 800 -H 900
NO. 11 + 15.54 R



平均掘削深 H2 = (1200)

掘削勾配 n = (0.5)

柵 蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (800) B2 = (1200)

L = (800) L2 = (1200)

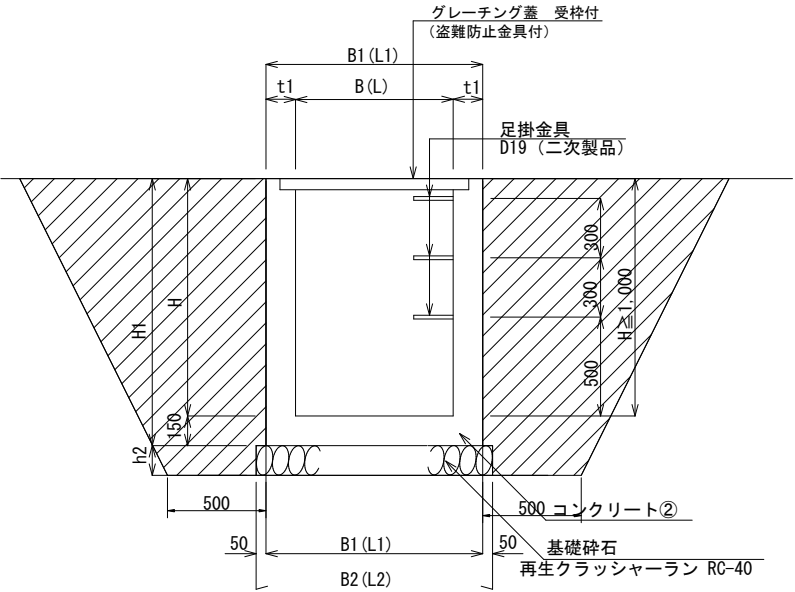
b1 = (150) H = (900)

B1 = (1100) H1 = (1050)

L1 = (1100) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.64	$\begin{aligned} &1.10 \times 1.10 \times 1.05 \\ &- 0.80 \times 0.80 \times 0.90 \\ &- 0.3 \times 0.3 \times 0.15 - 0.30 \times 0.30 \times 3.14 \times 0.15 \end{aligned}$
型 枠		m ²	7.87	$\begin{aligned} &(\ 1.10 + 1.10 \) \times 1.05 \times 2 \\ &+ (\ 0.80 + 0.80 \) \times 0.90 \times 2 \\ &- 0.3 \times 0.3 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 3.14 \times 2 \\ &+ 0.3 \times 0.15 \times 2 + 0.6 \times 3.14 \times 0.15 \end{aligned}$
基礎碎石	RC-40	m ²	1.44	1.20×1.20
柵 蓋	グレーチング 900 × 900	枚	1	—
足掛金具		本	—	—
土 工	床 堀	m ³	9.2	$\{ (\ 2.10 \times 2.10 + (\ 3.30 \times 3.30) \times 1/2 \times 1.20 \ }$
	埋 戻し	m ³	7.7	$\begin{aligned} &9.20 - \{ (\ 1.10 \times 1.10 \times 1.05) \\ &+ (\ 1.20 \times 1.20 \times 0.15) \} \end{aligned}$
	残 土	m ³	1.5	$9.20 - 7.70$

G- B 800 L 800 - H 1000
NO. 11 + 15.54 L



平均掘削深 H2 = (1300)

掘削勾配 n = (0.5)

柵 蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (800) B2 = (1200)

L = (800) L2 = (1200)

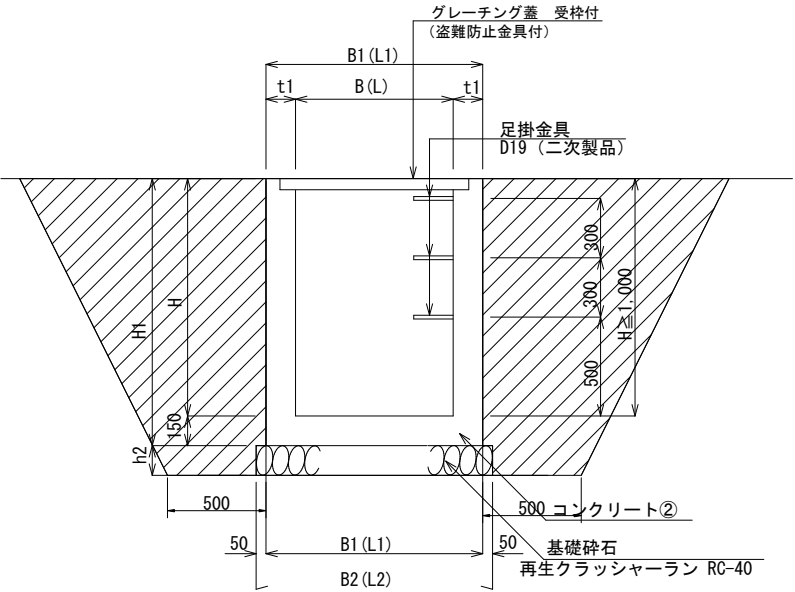
b1 = (150) H = (1000)

B1 = (1100) H1 = (1150)

L1 = (1100) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.60	$\begin{aligned} & 1.10 \times 1.10 \times 1.15 \\ & - 0.80 \times 0.80 \times 1.00 \\ & - 0.6 \times 0.6 \times 0.15 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 3.14 \times 0.15 \end{aligned}$
型 枠		m ²	9.62	$\begin{aligned} & (1.10 + 1.10) \times 1.15 \times 2 \\ & + (0.80 + 0.80) \times 1.00 \times 2 \\ & - 0.6 \times 0.6 \times 2 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 3.14 \times 2 \\ & + 0.6 \times 0.15 \times 2 \times 2 + 0.6 \times 3.14 \times 0.15 \end{aligned}$
基礎碎石	RC-40	m ²	1.44	1.20×1.20
柵 蓋	グレーチング 900 × 900	枚	1	—
足掛金具		本	2	—
土 工	床 堀	m ³	10.4	$\{ (2.10 \times 2.10 + (3.40 \times 3.40) \times 1/2 \times 1.30 \}$
	埋 戻し	m ³	8.8	$10.40 - \{ (1.10 \times 1.10 \times 1.15) + (1.20 \times 1.20 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	1.6	$10.40 - 8.80$

G- B 800 L 800 - H 1000
NO. 10 + 18.37 L



平均掘削深 H2 = (1300)

掘削勾配 n = (0.5)

柵 蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (800) B2 = (1200)

L = (800) L2 = (1200)

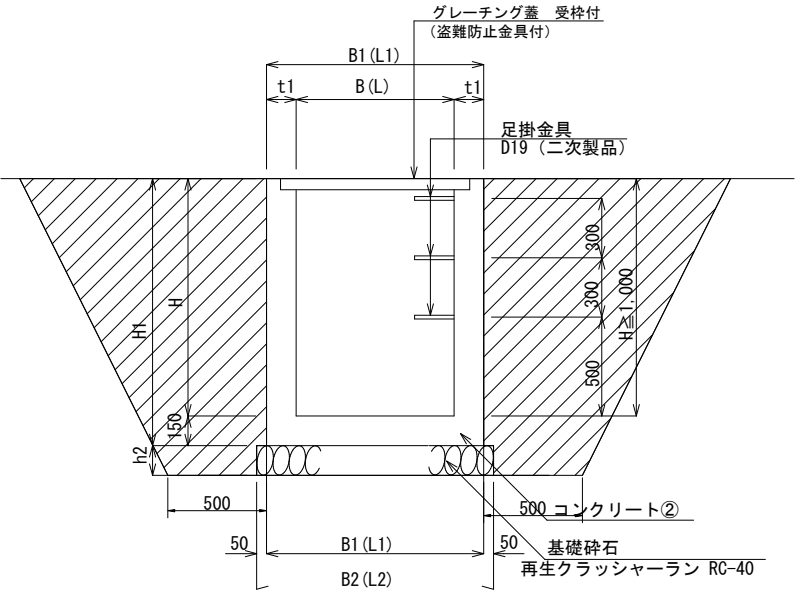
b1 = (150) H = (1000)

B1 = (1100) H1 = (1150)

L1 = (1100) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.60	$\begin{aligned} & 1.10 \times 1.10 \times 1.15 \\ & - 0.80 \times 0.80 \times 1.00 \\ & - 0.6 \times 0.6 \times 0.15 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 3.14 \times 0.15 \end{aligned}$
型 枠		m ²	9.62	$\begin{aligned} & (1.10 + 1.10) \times 1.15 \times 2 \\ & + (0.80 + 0.80) \times 1.00 \times 2 \\ & - 0.6 \times 0.6 \times 2 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 3.14 \times 2 \\ & + 0.6 \times 0.15 \times 2 \times 2 + 0.6 \times 3.14 \times 0.15 \end{aligned}$
基礎碎石	RC-40	m ²	1.44	1.20×1.20
柵 蓋	グレーチング 900 × 900	枚	1	—
足掛金具		本	2	—
土 工	床 堀	m ³	10.4	$\{ (2.10 \times 2.10 + (3.40 \times 3.40) \times 1/2 \times 1.30 \}$
	埋 戻し	m ³	8.8	$10.40 - \{ (1.10 \times 1.10 \times 1.15) + (1.20 \times 1.20 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	1.6	$10.40 - 8.80$

G- B 800 L 800 - H 1000
NO. 13 + 5.00 L



平均掘削深 H2 = (1300)

掘削勾配 n = (0.5)

柵 蓋 グレーチング 1 式

縞鋼板 t=4.5mm 0 式

B = (800) B2 = (1200)

L = (800) L2 = (1200)

b1 = (150) H = (1000)

B1 = (1100) H1 = (1150)

L1 = (1100) h1 = (150)

種 別	仕 様	単位	数 量	算 式
コンクリート		m ³	0.60	$\begin{aligned} & 1.10 \times 1.10 \times 1.15 \\ & - 0.80 \times 0.80 \times 1.00 \\ & - 0.6 \times 0.6 \times 0.15 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 3.14 \times 0.15 \end{aligned}$
型 枠		m ²	9.62	$\begin{aligned} & (1.10 + 1.10) \times 1.15 \times 2 \\ & + (0.80 + 0.80) \times 1.00 \times 2 \\ & - 0.6 \times 0.6 \times 2 \times 2 - 0.30 \times 0.30 \times 3.14 \times 2 \\ & + 0.6 \times 0.15 \times 2 \times 2 + 0.6 \times 3.14 \times 0.15 \end{aligned}$
基礎碎石	RC-40	m ²	1.44	1.20×1.20
柵 蓋	グレーチング 900 × 900	枚	1	—
足掛金具		本	2	—
土 工	床 堀	m ³	10.4	$\{ (2.10 \times 2.10 + (3.40 \times 3.40) \times 1/2 \times 1.30 \}$
	埋 戻し	m ³	8.8	$10.40 - \{ (1.10 \times 1.10 \times 1.15) + (1.20 \times 1.20 \times 0.15) \}$
	残 土	m ³	1.6	$10.40 - 8.80$

構造物撤去工数量集計表

[illegible]

構造物撤去 計算書

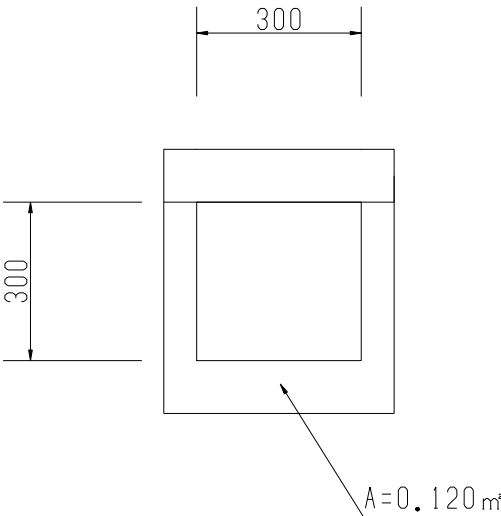
名 称	計 算 式						単位	数 量
コンクリート構造物取壊し (無筋)	Co舗装版							
	V=	33.20	+		+	=	33.2	m ³ 33.2
コンクリート構造物取壊し (有筋)	HP-D500 HP-D800 U300-300 縁石							
	V=	1.5	+	5.1	+	17.7	+	2.1
	+		+		+	=	19.2	m ³ 19.2
殻運搬処理	アスファルト舗装版 t=5cm							
	V=	1250.90	×	0.050		=	62.5	m ³ 62.5
	コンクリート舗装版 t=10cm							
	V=	332.20	×	0.100		=	33.2	m ³ 33.2

構造物撤去計算書

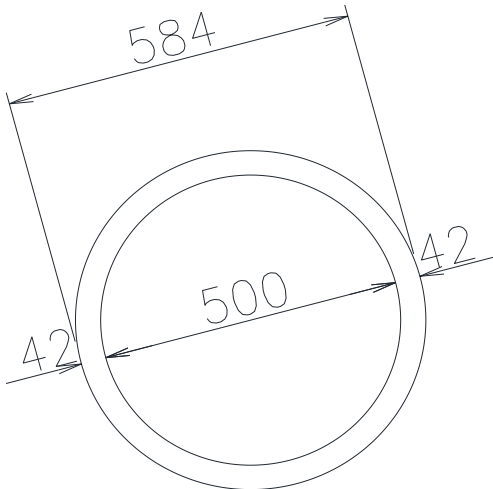
HP-D500撤去	HP-D800撤去	U300-300撤去	縁石撤去	ガードケーブル撤去
有筋	有筋	有筋	有筋	
延長	延長	延長	延長	延長
21.00 m	28.60 m	134.60 m	15.00 m	65.90 m
		39.80 m	14.80 m	
		38.50 m	14.70 m	
		53.10 m		
		10.30 m		
		44.60 m		
		30.30 m		
合計 21.00 m	合計 28.60 m	合計 147.80 m	合計 44.50 m	合計 65.90 m
A= 0.07 m ²	A= 0.18 m ²	A= 0.12 m ²	A= 0.05 m ²	A= m ²
V= 1.50 m ³	V= 5.10 m ³	V= 17.70 m ³	V= 2.10 m ³	V= 0.00 m ³

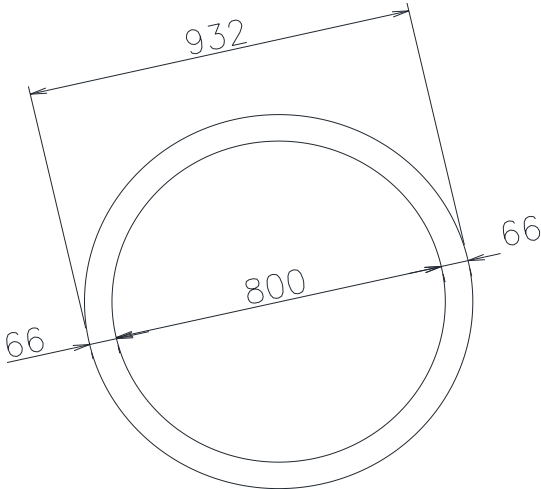
[illegible]

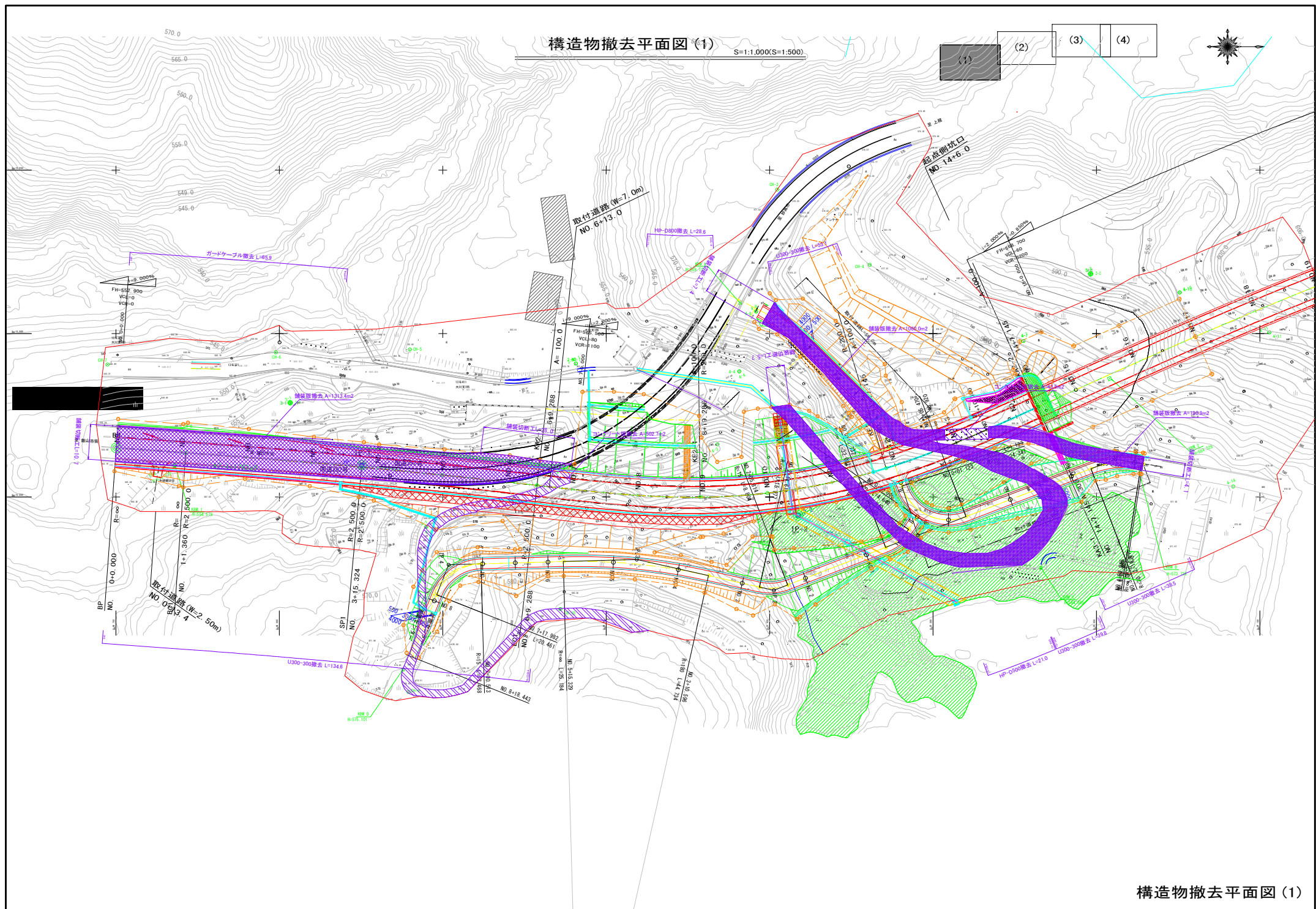
舗装版撤去	コンクリート版撤去	カッター工		
AS,t=5cm	Co,t=10cm	AS,t=5cm		
面積	面積	延長		
1313.40 m ²	502.70 m ²	10.70 m		
1060.00 m ²	43.50 m ²	28.00 m		
190.90 m ²	332.20 m ²	7.40 m		
693.70 m ²	34.00 m ²	5.70 m		
		4.10 m		
		17.70 m		
合計 1250.90 m ²	合計 332.20 m ²	合計 17.20 m		

U300-300撤去				10m当り	
					
名 称	計 算 式			単 位	数 量
コンクリート (鉄筋) B300-H300	V=	0.12	×	10.00	m ³ 1.200

縁石工撤去				10m当り	
210 歩車道境界ブロック 歩道 5050 150 250 A=0.047					
名 称	計 算 式			単 位	数 量
コンクリート (鉄筋)	V=	0.05	×	10.00	m ³ 0.470

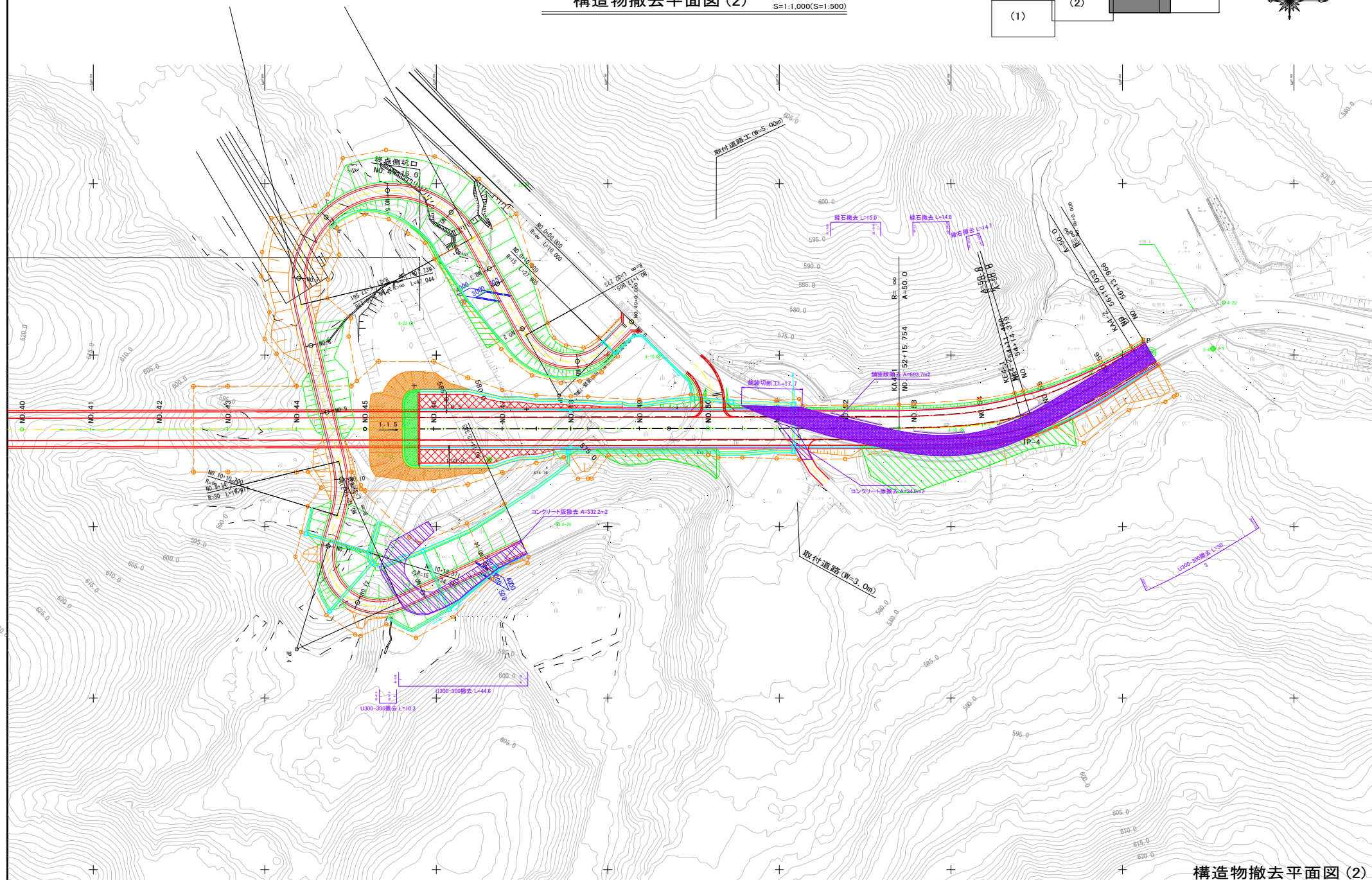
HP-D500撤去		10m当り	
			
名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (鉄筋)	$V = \left[\left(\frac{0.58}{2.00} \right)^2 - \left(\frac{0.50}{2.00} \right)^2 \right] \times 3.14 \times 10.00$	m ³	0.72

HP-D800撤去			10m当り
			
名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (鉄筋)	$V = \left[\left(\frac{0.93}{2.00} \right)^2 - \left(\frac{0.80}{2.00} \right)^2 \right] \times 3.14 \times 10.00$	m ³	1.80



S=1:1,000(S=1:500)

(4)



構造物撤去平面図 (2)