

平成28年度 第3A1浜001号

市道桧山路浜島線 通学路整備工事

数 量 計 算 書

1. 数量総括表

数量総括表(1)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
道 路 土 工				式	1	
	掘 削 工			式	1	
		片 切 掘 削	土砂	m ³	110	
		オーフン掘削	土砂	m ³	160	
		表 土 除 去	土砂 t=10cm	m ³	9	張ノC法面部
	残土処理工			式	1	
		残土処理	土砂・標準	m ³	280	
		残土処理	土砂・小規模	m ³	80	
排水構造物工				式	1	
	作 業 土 工			式	1	
		床 掘 (小規模)	土砂	m ³	240	
		埋 戻 し (小規模)	流用土 土砂	m ³	140	
		埋 戻 し (小規模)	RC-40	m ³	22	
	側 溝 工			式	1	
		U 型 側 溝 A	1種300A 歩道部	m	108	
		U 型 側 溝 B	3種300A 歩道乗入部	m	8	
		U 型 側 溝 C	3種300A 土砂部 無騒音タイプ	m	120	
		横 断 側 溝	G300A	m	12	
		土 留 側 溝	自由勾配側溝 300×900	m	30	

数 量 総 括 表 (2)

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
	集 水 桝 工			式	1	
		集 水 桝 A	500×500×600	箇所	2	
		集 水 桝 D	500×500×700	箇所	1	
		集 水 桝 E	500×500×800	箇所	1	
構造物撤去工				式	1	
	防護柵撤去工			式	1	
		ガートレール撤去	Gr-C-4E	m	24	
		ガートハイフ撤去	Gp-Cp-2E 再利用撤去	m	4	
	構 造 物 取 壊 し 工			式	1	
		コンクリート構造 物 取 壊 し	無筋コンクリート	m ³	11	
		舗装版切断	As t=15cm以下	m	60	
		舗装版破砕	As t=10cm以下	m ²	1,630	
	殻 処 理 工			式	1	
		殻 運 搬	無筋コンクリート	m ³	11	
		殻 運 搬	アスファルト	m ³	96	
		殻 処 分	無筋コンクリート	m ³	10	
		殻 処 分	鉄筋コンクリート	m ³	2	
		殻 処 分	アスファルト	m ³	96	
		現場発生材 運	ガートレール (Gr-C-4E)	kg	378	

数量総括表(3)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
舗 装 工				式	1	
	アスファルト舗装工			式	1	
		補 足 材	粒度調整碎石 (M-30) 平均t=9cm	m ²	586	
		上 層 路 盤 (車 道)	粒度調整碎石 (M-30) t=10cm	m ²	1,380	
		路 盤 (歩 道)	再生クラッシャーラン (RC-40) t=10cm	m ²	294	
		路 盤 (乗 入)	粒度調整碎石 (M-30) t=10cm	m ²	100	
		表 層 (車 道)	再生密粒度As (13) t=5cm	m ²	1,370	
		表 層 (歩 道)	再生密粒度As (13) t=3cm	m ²	300	
		表 層 (乗 入)	再生密粒度As (13) t=5cm	m ²	100	
防 護 柵 工				式	1	
	路側防護柵工			式	1	
		ガードパイプ	Gp-Cp-2E 現場発生品	m	4	
		ガードパイプ	Gp-Cp-2E 購入品	m	108	
	防 止 柵 工			式	1	
		転落防止柵	P種 ハースプレート式	m	27	
区 画 線 工				式	1	
	区 画 線 工			式	1	
		溶融式区画線	白,巾15cm,実線	m	440	

数量総括表(4)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
		溶融式区画線	白,巾45cm,実線	m	28	
		溶融式区画線	白,巾30cm,破線	m	36	
道 路 付 属 施 設 工				式	1	
	道路付属物工			式	1	
		張コンクリートA	t=10cm	m	43	
		張コンクリートC	t=10cm	式 m ²	1 107	
準 備 費	伐 木 工			式	1	
		伐 木 工 (片切掘削部分)	除根・集積・運搬	m ²	100	CADにより 算出
	処 分 工			式	1	
		処 分 費	枝葉・幹	空m ³	5	
		処 分 費	根株	空m ³	3	
安 全 費	交 通 誘 導 警 備 員			式	1	
		交 通 誘 導 警 備 員 A		式	1	
		交 通 誘 導 警 備 員 B		式	1	

2. 道 路 土 工

道路土工数量集計表

[illegible]

道 路 土 工 数 量 計 算 書			
(1式 当り)			
名 称	計 算 式	単位	数 量
1. 掘削工			
1-1 片切掘削 (土砂)	V= 別紙計算書より = 112.2	m ³	112.2
1-2 オープン掘削 (土砂)	V= 別紙計算書より = 159.4	m ³	159.4
1-3 表土除去 (土砂 t=10cm)	張コンクリートC 法面部 V= 93.874m ² × 0.10 = 9.4	m ³	9.4
2. 残土処理工			
2-1 残土処理 (土砂 標準)	[発生土] V1= 片切掘削 = 112.2 V2= オープン掘削 = 159.4 V3= 表土除去 = 9.4 V = 281.0 [必要土] なし [残土処理] = 281.0	m ³	281.0
2-2 残土処理 (土砂 小規模)	[発生土] V4= 排水構造物作業土工残土 = 79.2 V = 79.2 [残土処理] = 79.2	m ³	79.2

土 工 計 算 書

(計 算 書 第 号)

片切掘削(土砂)						片切掘削(土砂)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.0	7.311	0.0	0.00	0.0		NO.7	6.851	0.0	0.00	0.0	
EC.1	12.689	0.0	0.00	0.0		BC.3	13.149	0.0	0.05	0.7	
NO.1	13.000	0.0	0.00	0.0		NO.8	9.176	0.1	5.60	51.4	
NO.1 +13.00	7.000	0.0	0.00	0.0		SP.3	10.824	11.1	5.55	60.1	
NO.2	13.322	0.0	0.00	0.0		NO.9	11.502	0.0	0.00	0.0	
KA.2-1	6.678	0.0	0.00	0.0		EC.3	8.498	0.0	0.00	0.0	
NO.3	10.000	0.0	0.00	0.0		NO.10	8.700	0.0	0.00	0.0	
NO.3 +10.00	7.822	0.0	0.00	0.0		NO.10 +8.70	11.300	0.0	0.00	0.0	
KE.2-1	5.178	0.0	0.00	0.0		NO.11	2.818	0.0	0.00	0.0	
NO.4 +3.00	14.209	0.0	0.00	0.0		KA.4-1	17.182	0.0	0.00	0.0	
KE.2-2	2.791	0.0	0.00	0.0		NO.12		0.0			
NO.5	5.000	0.0	0.00	0.0							
NO.5 +5.00	16.709	0.0	0.00	0.0							
KA.2-2	18.291	0.0	0.00	0.0							
NO.7		0.0				合 計	240.000			112.2	

土 工 計 算 書

(計 算 書 第 号)

オープン掘削 (土砂)						オープン掘削 (土砂)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.0	7.311	0.4	0.40	2.9		NO.7	6.851	0.0	0.00	0.0	
EC.1	12.689	0.4	0.40	5.1		BC.3	13.149	0.0	0.15	2.0	
NO.1	13.000	0.4	0.45	5.9		NO.8	9.176	0.3	0.30	2.8	
NO.1 +13.00	7.000	0.5	0.65	4.6		SP.3	10.824	0.3	0.30	3.2	
NO.2	13.322	0.8	0.75	10.0		NO.9	11.502	0.3	0.40	4.6	
KA.2-1	6.678	0.7	0.65	4.3		EC.3	8.498	0.5	0.50	4.2	
NO.3	10.000	0.6	0.45	4.5		NO.10	8.700	0.5	0.60	5.2	
NO.3 +10.00	7.822	0.3	0.35	2.7		NO.10 +8.70	11.300	0.7	2.20	24.9	
KE.2-1	5.178	0.4	0.85	4.4		NO.11	2.818	3.7	4.00	11.3	
NO.4 +3.00	14.209	1.3	1.00	14.2		KA.4-1	17.182	4.3	2.15	36.9	
KE.2-2	2.791	0.7	0.50	1.4		NO.12		0.0			
NO.5	5.000	0.3	0.15	0.8							
NO.5 +5.00	16.709	0.0	0.10	1.7							
KA.2-2	18.291	0.2	0.10	1.8							
NO.7		0.0									
						合 計	240.000			159.4	

3. 排水構造物工

排水構造物工数量集計表

[illegible]

排水構造物工 作業土工 数量計算書

(1式 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
1. 作業土工			
1-1 床 掘 (小規模) (土砂)	$V1 = \text{別紙計算書より (左側)} = 67.6$ $V2 = \text{別紙計算書より (右側)} = 153.0$ $V3 = \text{U型側溝C追加分} = 19.5$ $V = 240.1$	m^3	240.1
1-3 埋戻し (小規模) (流用土 土砂)	$V1 = \text{別紙計算書より (左側)} = 32.5$ $V2 = \text{別紙計算書より (右側)} = 105.0$ $V3 = \text{U型側溝C追加分} = 7.3$ $V = 144.8$	m^3	144.8
1-4 埋戻し (小規模) (RC-40)	$V1 = \text{別紙計算書より (左側)} = 17.4$ $V2 = \text{U型側溝C追加分} = 4.9$ $V = 22.3$	m^3	22.3
1-5 残 土 (小規模・土砂)	道路土工にて計上 $V = 240.1 - 144.8 / 0.9 = 79.2$	m^3	79.2
	U型側溝C 追加分 $NO.11 + 5.50 \sim NO.11 + 17.30 \text{ (右)} \quad L = 11.8$ $NO.10 + 18.00 \text{ (水道施設進入路)} \quad L = 12.6$ $L = 24.4$	m	
	 床 掘 $A=0.8m^2$ 埋戻し(流用土) $A=0.3m^2$ 埋戻し(RC-40) $A=0.2m^2$		
	床 掘 $V = 0.8 \times 24.4 = 19.5$	m^3	
	埋戻し(流用土) $V = 0.3 \times 24.4 = 7.3$	m^3	
	埋戻し(RC-40) $V = 0.2 \times 24.4 = 4.9$	m^3	

排水構造物作業土工計算書

(計 算 書 第 号)

(左側)

床 掘 (土砂)						床 掘 (土砂)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
NO.1 +6.80	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	NO.1+13.00 断面利用		(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
	6.200	0.8	0.80	5.0							
NO.1 +13.00	7.000	0.8	0.75	5.3							
NO.2	13.322	0.7	0.75	10.0							
KA.2-1	6.678	0.8	0.80	5.3							
NO.3	10.000	0.8	0.75	7.5							
NO.3 +10.00	7.822	0.7	0.70	5.5							
KE.2-1	5.178	0.7	0.75	3.9							
NO.4 +3.00	14.209	0.8	0.75	10.7							
KE.2-2	2.791	0.7	0.60	1.7							
NO.5	5.000	0.5	0.45	2.3							
NO.5 +5.00	16.709	0.4	0.50	8.4							
KA.2-2	3.291	0.6	0.60	2.0	KA.2-2 断面利用						
NO.6 +5.00		0.6									
						合 計	98.200			67.6	

排水構造物作業土工計算書

(計 算 書 第 号)

(右側)

床 掘 (土砂)						床 掘 (土砂)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
NO.3 +19.00	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	NO.4+3.00 断面利用	NO.11	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
	4.000	0.6	0.60	2.4			2.818	0.6	0.70	2.0	
NO.4 +3.00		0.6				KA.4-1		0.8			
	14.209		0.65	9.2			6.482		0.80	5.2	
KE.2-2		0.7				NO.11 +9.30		0.8			KA.4-1 断面利用
	2.791		0.70	2.0							
NO.5		0.7									
	5.000		0.70	3.5							
NO.5 +5.00		0.7									
	16.709		0.80	13.4							
KA.2-2		0.9									
	18.291		1.80	32.9							
NO.7		2.7									
	6.851		2.80	19.2							
BC.3		2.9									
	13.149		1.85	24.3							
NO.8		0.8									
	9.176		0.80	7.3							
SP.3		0.8									
	10.824		0.70	7.6							
NO.9		0.6									
	11.502		0.60	6.9							
EC.3		0.6									
	8.498		0.60	5.1							
NO.10		0.6									
	8.700		0.60	5.2							
NO.10 +8.70		0.6									
	11.300		0.60	6.8							
NO.11		0.6				合 計					
							150.300			153.0	

排水構造物作業土工計算書

(計算書第 号)

(左側)

埋 戻 し (小規模・土砂)						埋 戻 し (小規模・土砂)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
NO.1 +6.80	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	NO.1+13.00 断面利用		(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
	6.200	0.3	0.30	1.9							
NO.1 +13.00	7.000	0.3	0.40	2.8							
NO.2	13.322	0.5	0.45	6.0							
KA.2-1	6.678	0.4	0.35	2.3							
NO.3	10.000	0.3	0.30	3.0							
NO.3 +10.00	7.822	0.3	0.30	2.3							
KE.2-1	5.178	0.3	0.30	1.6							
NO.4 +3.00	14.209	0.3	0.30	4.3							
KE.2-2	2.791	0.3	0.30	0.8							
NO.5	5.000	0.3	0.30	1.5							
NO.5 +5.00	16.709	0.3	0.30	5.0							
KA.2-2	3.291	0.3	0.30	1.0	KA.2-2 断面利用						
NO.6 +5.00		0.3									
						合 計	98.200			32.5	

排水構造物作業土工計算書

(計 算 書 第 号)

(右側)

埋 戻 し (小規模・土砂)						埋 戻 し (小規模・土砂)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
NO.3 +19.00	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	NO.4+3.00 断面利用	NO.11	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
	4.000	0.5	0.50	2.0			2.818	0.5	0.55	1.5	
NO.4 +3.00		0.5				KA.4-1		0.6			
	14.209		0.50	7.1			6.482		0.60	3.9	
KE.2-2		0.5				NO.11 +9.30		0.6			KA.4-1 断面利用
	2.791		0.50	1.4							
NO.5		0.5									
	5.000		0.55	2.8							
NO.5 +5.00		0.6									
	16.709		0.60	10.0							
KA.2-2		0.6									
	18.291		1.15	21.0							
NO.7		1.7									
	6.851		1.75	12.0							
BC.3		1.8									
	13.149		1.20	15.8							
NO.8		0.6									
	9.176		0.60	5.5							
SP.3		0.6									
	10.824		0.50	5.4							
NO.9		0.4									
	11.502		0.40	4.6							
EC.3		0.4									
	8.498		0.40	3.4							
NO.10		0.4									
	8.700		0.40	3.5							
NO.10 +8.70		0.4									
	11.300		0.45	5.1							
NO.11		0.5				合 計					
							150.300			105.0	

排水構造物作業土工計算書

(計 算 書 第 号)

(左側)

埋 戻 し (小規模・RC-40)						埋 戻 し (小規模・RC-40)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
NO.1 +6.80	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	NO.1+13.00 断面利用		(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
	6.200	0.2	0.20	1.2							
NO.1 +13.00	7.000	0.2	0.20	1.4							
NO.2	13.322	0.2	0.20	2.7							
KA.2-1	6.678	0.2	0.20	1.3							
NO.3	10.000	0.2	0.20	2.0							
NO.3 +10.00	7.822	0.2	0.20	1.6							
KE.2-1	5.178	0.2	0.20	1.0							
NO.4 +3.00	14.209	0.2	0.20	2.8							
KE.2-2	2.791	0.2	0.20	0.6							
NO.5	5.000	0.2	0.15	0.8							
NO.5 +5.00	16.709	0.1	0.10	1.7							
KA.2-2	3.291	0.1	0.10	0.3							
NO.6 +5.00		0.1			KA.2-2 断面利用						
						合 計	98.200			17.4	

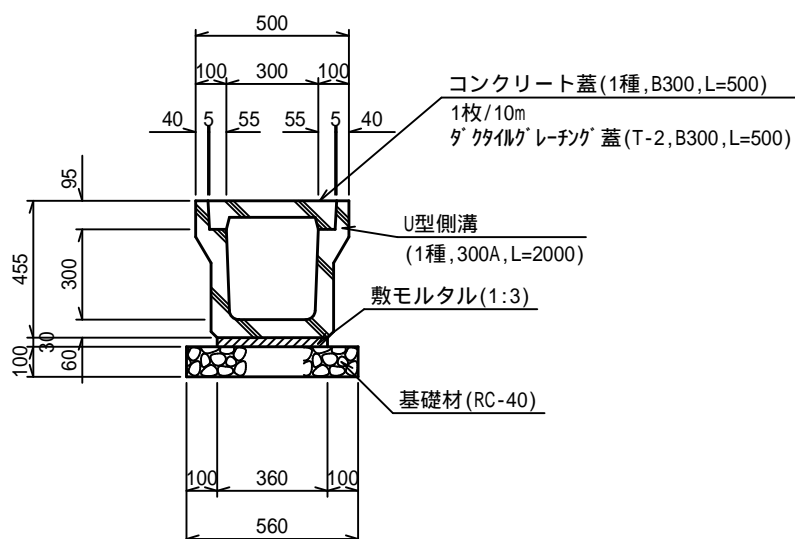
側 溝 工 延 長 調 書

[illegible]

U型側溝A 単位数量計算書

(10.0m当り)

1種300A 歩道部

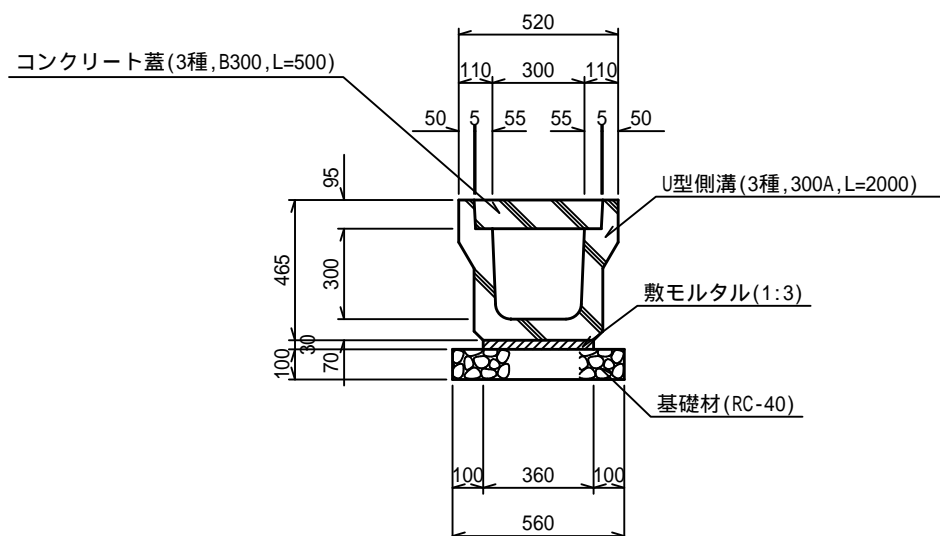


名 称	計 算 式	単位	数 量
U型側溝 (1種300A)	L=2000, 参考重量W=348kg/個 N= 10.0 ÷ 2.00 = 5.000	個	5.0
コンクリート蓋 (1種,B300,L=500)	参考重量W=33kg/枚 N= (10.0-0.50) ÷ 0.50 = 19.000	枚	19.0
排水蓋 (T-2,B300,L=500)	参考重量W=17kg/枚, 1枚/10m設置 N= = 1.000	枚	1.0
敷モルタル (1:3)	V= 0.360 × 0.030 × 10.0 = 0.108	m ³	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.560 × 10.0 = 5.600	m ²	5.60
床 均 し	A= 0.560 × 10.0 = 5.600	m ²	5.60

U型側溝B 単位数量計算書

(10.0m当り)

3種300A 歩道乗入部

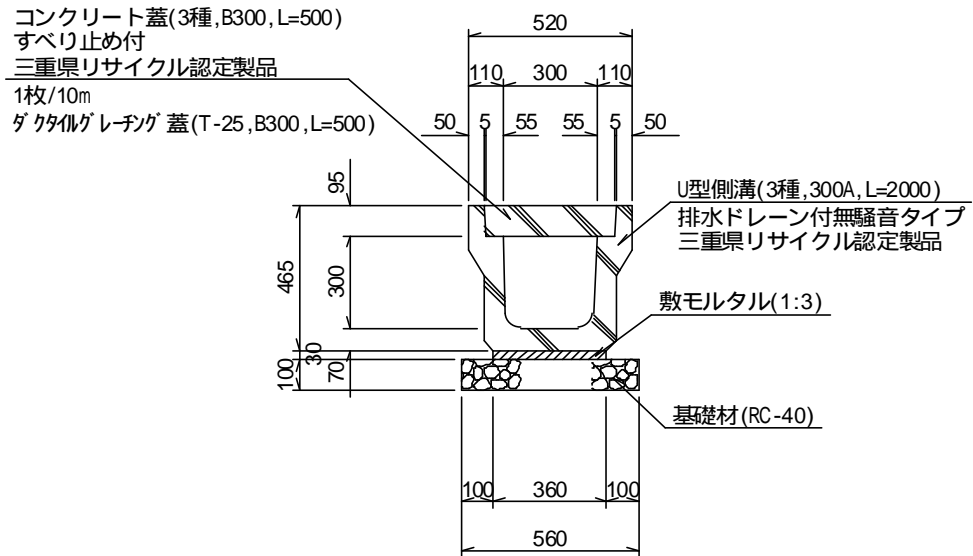


名 称	計 算 式	単位	数 量
U型側溝 (3種300A)	$L=2000, \text{参考重量} W=419\text{kg/個}$ $N=10.0 \div 2.00$ $= 5.000$	個	5.0
コンクリート蓋 (3種, B300, L=500)	$\text{参考重量} W=45\text{kg/枚}$ $N=10.0 \div 0.50$ $= 20.000$	枚	20.0
敷モルタル (1:3)	$V=0.360 \times 0.030 \times 10.0$ $= 0.108$	m ³	0.11
基 礎 材 (RC-40, t=10cm)	$A=0.560 \times 10.0$ $= 5.600$	m ²	5.60
床 均 し	$A=0.560 \times 10.0$ $= 5.600$	m ²	5.60

U型側溝C 単位数量計算書

(10.0m当り)

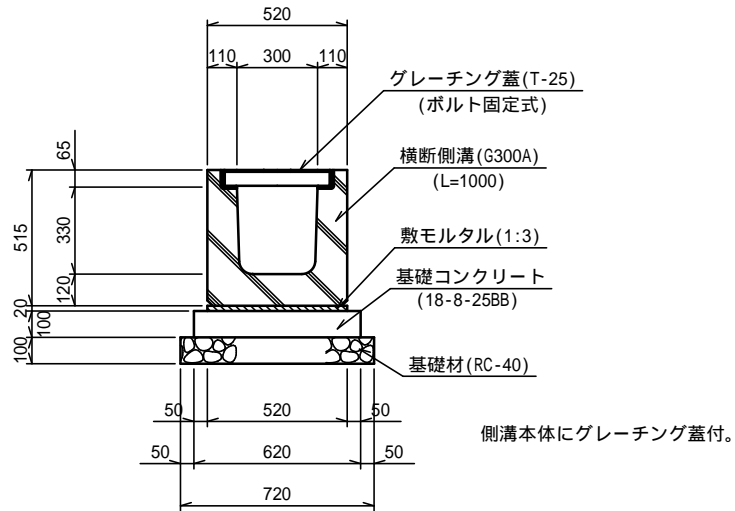
3種300A 無騒音タイプ 土砂部



名 称	計 算 式	単位	数 量
U型側溝 (3種300A)	L=2000, 参考重量W=419kg/個 排水ドレーン付無騒音タイプ, 三重県リサイクル認定製品 N= 10.0 ÷ 2.00 = 5.000	個	5.0
コンクリート蓋 (3種, B300, L=500)	参考重量W=45kg/枚, すべり止め付 三重県リサイクル認定製品 N= (10.0-0.50) ÷ 0.50 = 19.000	枚	19.0
ダクタイルグレチング 蓋 (T-25, B300, L=500)	参考重量W=18kg/枚, 1枚/10m設置 N= = 1.000	枚	1.0
敷モルタル (1:3)	V= 0.360 × 0.030 × 10.0 = 0.108	m ³	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.560 × 10.0 = 5.600	m ²	5.60
床 均 し	A= 0.560 × 10.0 = 5.600	m ²	5.60

横断側溝 (G300A) 数量計算書

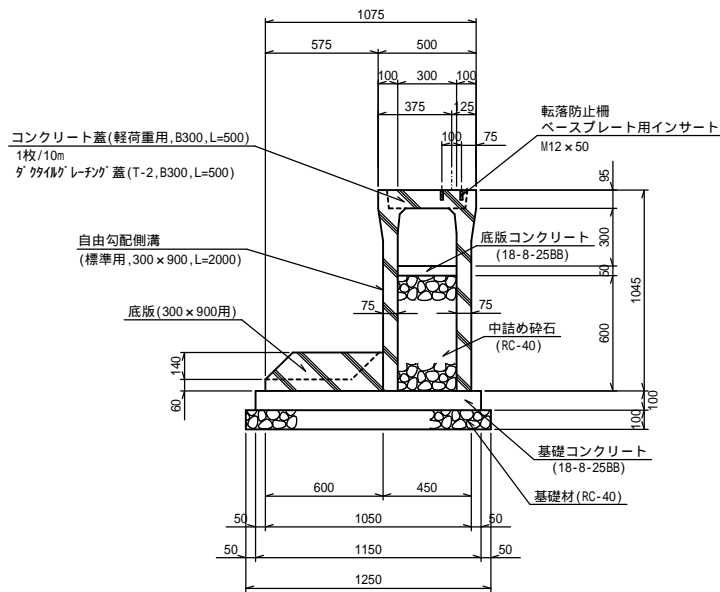
(10m当り)



名 称	計 算 式	単位	数 量
横断側溝 (G300A, L=1000)	参考重量W=388kg/個, T-25ボルト固定式グレーチング蓋付 N= 10.0 ÷ 1.00 = 10.000	個	10.0
敷モルタル (1:3)	V= 0.520 × 0.020 × 10.0 = 0.104	m ³	0.10
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.620 × 0.100 × 10.0 = 0.620	m ³	0.62
基礎型枠	A= 0.100 × 2 × 10.0 = 2.000	m ²	2.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A= 0.720 × 10.0 = 7.200	m ²	7.20
床均し	A= 0.720 × 10.0 = 7.200	m ²	7.20

土留側溝 数量計算書(1)

(10.0m当り)



名 称	計 算 式	単位	数 量
自由勾配側溝 (標準用 300 × 900)	L=2000, 参考重量W=824kg/個 N= 10.0 ÷ 2.00 = 5.000	個	5.0
底 版 (300 × 900用)	L=2000, 参考重量W=221kg/個 N= 10.0 ÷ 2.00 = 5.000	個	5.0
コンクリート蓋 (軽荷重用, B300, L=500)	参考重量W=30kg/枚 N= 10.0-1.0 = 9.000	枚	9.0
ダクタイル「レチング」蓋 (T-2, B300, L=500)	参考重量W=19kg/枚, 1枚/10m設置 N= = 1.000	枚	1.0
インサート M12 × 50	4個/側溝1個 N= 4 × 5 = 20.000	個	20.0
底張コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.050 × 0.300 × 10.0 = 0.150	m ³	0.15
中詰め砕石 (RC-40)	V= 0.600 × 0.300 × 10.0 = 1.800	m ³	1.80

土留側溝 数量計算書(2)

(10.0m当り)

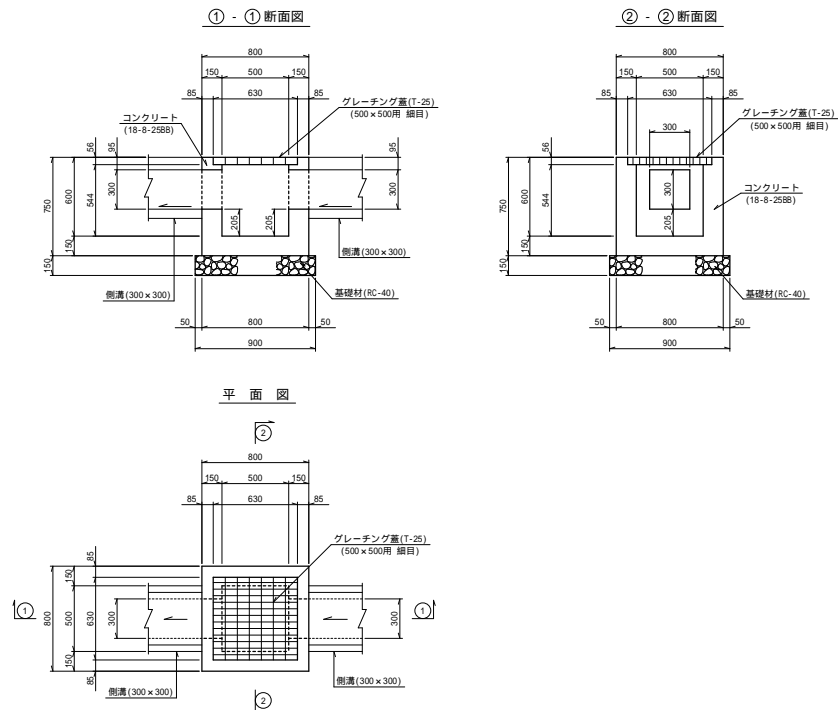
名 称	計 算 式	単位	数 量
基礎コンクリート (18-8-25BB)	$V = 1.150 \times 0.100 \times 10.0 = 1.150$	m ³	1.15
基礎型枠	$A = 0.100 \times 2 \times 10.0 = 2.000$	m ²	2.00
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 1.250 \times 10.0 = 12.500$	m ²	12.50
床 均 し	$A = 1.250 \times 10.0 = 12.500$	m ²	12.50

集 水 枧 工 箇 所 調 書

[illegible]

集水枿A 単位数量計算書

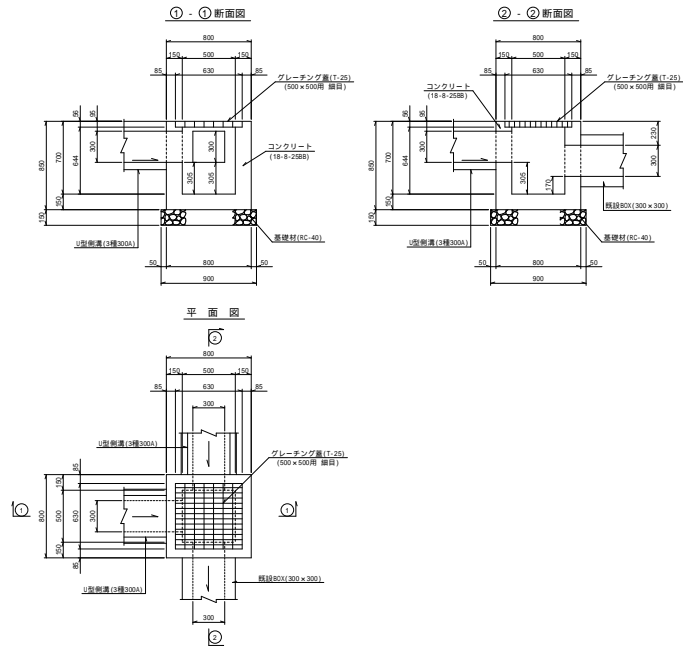
(10.0箇所当り)



名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.800 \times 0.800 \times 0.750 \times 10.0 = 4.800$ 除外 $V2 = 0.630 \times 0.630 \times 0.056 \times 10.0 = -0.222$ $V3 = 0.500 \times 0.500 \times 0.544 \times 10.0 = -1.360$ $V4 = 0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = -0.270$ $V = 2.948$	m ³	2.95
型 枠	$A1 = 0.800 \times 0.750 \times 4 \times 10.0 = 24.000$ $A2 = 0.500 \times 0.694 \times 4 \times 10.0 = 13.880$ $A3 = 0.300 \times 4 \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = 3.600$ 除外 $A4 = 0.300 \times 0.300 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -3.600$ $A = 37.880$	m ²	37.88
基 礎 材 (RC-40, t=15cm)	$A = 0.900 \times 0.900 \times 10.0 = 8.100$	m ²	8.10
グレーチング蓋 (500×500用)	T-25, 細目, 参考重量W=65.0kg/組 N=	組	10
床 均 し	$A = 0.900 \times 0.900 \times 10.0 = 8.100$	m ²	8.10

集水枥D 単位数量計算書

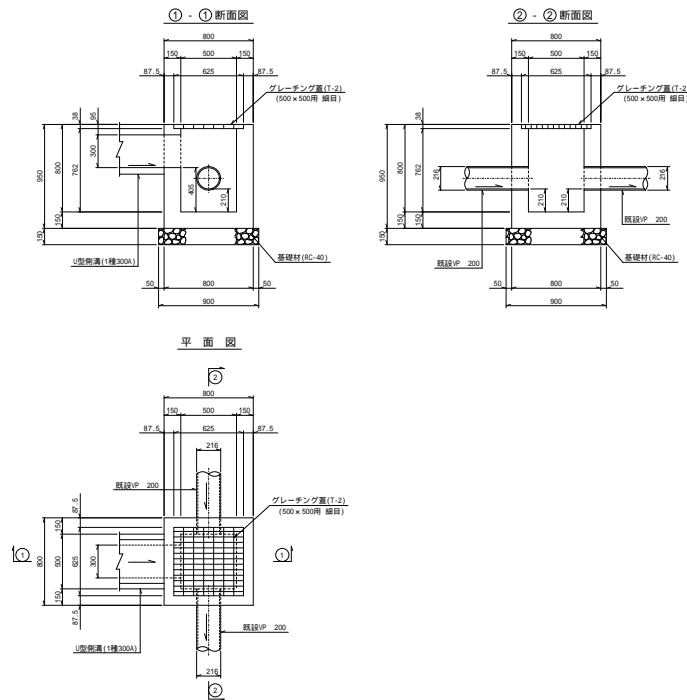
(10.0箇所当り)



名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.800 \times 0.800 \times 0.850 \times 10.0 = 5.440$ 除外 $V2 = 0.630 \times 0.630 \times 0.056 \times 10.0 = -0.222$ $V3 = 0.500 \times 0.500 \times 0.644 \times 10.0 = -1.610$ $V4 = 0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 3 \times 10.0 = -0.405$ $V = 3.203$	m ³	3.20
型 枠	$A1 = 0.800 \times 0.850 \times 4 \times 10.0 = 27.200$ $A2 = 0.500 \times 0.794 \times 4 \times 10.0 = 15.880$ $A3 = 0.300 \times 4 \times 0.150 \times 3 \times 10.0 = 5.400$ 除外 $A4 = 0.300 \times 0.300 \times 2 \times 3 \times 10.0 = -5.400$ $A = 43.080$	m ²	43.08
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$A = 0.900 \times 0.900 \times 10.0 = 8.100$	m ²	8.10
グレーチング蓋 (500×500用)	T-25, 細目, 参考重量W=65.0kg/組 $N = 10.000$	組	10
床 均 し	$A = 0.900 \times 0.900 \times 10.0 = 8.100$	m ²	8.10

集水枿E 単位数量計算書

(10.0箇所当り)



名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.800 \times 0.800 \times 0.950 \times 10.0 = 6.080$ 除外 $V2 = 0.625 \times 0.625 \times 0.038 \times 10.0 = -0.148$ $V3 = 0.500 \times 0.500 \times 0.762 \times 10.0 = -1.905$ $V4 = 0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 10.0 = -0.135$ $V5 = \frac{1}{4} \times 0.216^2 \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = -0.110$ $V = 3.782$	m ³	3.78
型 枠	$A1 = 0.800 \times 0.950 \times 4 \times 10.0 = 30.400$ $A2 = 0.500 \times 0.912 \times 4 \times 10.0 = 18.240$ $A3 = 0.300 \times 4 \times 0.150 \times 10.0 = 1.800$ 除外 $A4 = 0.300 \times 0.300 \times 2 \times 10.0 = -1.800$ $A5 = \frac{1}{4} \times 0.216^2 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -1.466$ $A = 47.174$	m ²	47.17
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$A = 0.900 \times 0.900 \times 10.0 = 8.100$	m ²	8.10
グレーチング蓋 (500×500用)	T-2, 細目, 参考重量W=34.3g/組 $N = 10.000$	組	10
床 均 し	$A = 0.900 \times 0.900 \times 10.0 = 8.100$	m ²	8.10

4. 構造物撤去工

構造物撤去工数量集計表

[illegible]

構造物撤去工 数量計算書(1)			
名 称		単位	数 量
(1式 当り)			
1. 防護柵撤去工			
1-1 ガードレール 撤去	Gr-C-4E L= 延長調書より = 23.6	m	24
1-2 ガードパイプ 撤去	Gp-Cp-2E 再利用撤去 L= 延長調書より = 4.0	m	4
2. 構造物取壊し工			
2-1 コンクリート構造 物取壊し	無筋コンクリート 【縁石取壊し】 V1= 0.38 m ³ /10m × 16.2 m = 0.62 【L型側溝取壊し】 V2= 0.50 m ³ /10m × 90.6 m = 4.53 【集水桝取壊し】 V3= 4.59 m ³ /10箇所 × 1.0 箇所 = 0.46 【張コンクリート取壊し】 V4= 40.34 m ² × 0.10 m = 4.03 【U字溝取壊し】 V5= 0.55 m ³ /10m × 10.4 m = 0.57 【U型側溝取壊し】 V6= 1.26 m ³ /10m × 10.0 m = 1.26 V = 11.47	m ³	11
2-2 舗装版切断 (As t=15cm以下)	As t=15cm以下 L= 延長調書より = 60.2	m	60.2
2-3 舗装版破碎 (As t=10cm以下)	アスファルト t=6cm A= 別紙面積計算より = 1,506.71 アスファルト t=5cm A= 別紙面積計算より = 53.72 アスファルト t=4cm A= 別紙面積計算より = 63.92 アスファルト t=3cm A= 別紙面積計算より = 7.38 A = 1,631.73	m ²	1,632

構造物撤去工 数量計算書(2)				(1式 当り)	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
3. 殻処理工					
3-1 殻 運 搬	無筋コンクリート V= コンクリート構造物取壊しより = 11.47	m ³			11
3-2 殻 運 搬	アスファルト t=6cm V1= 1,506.71 × 0.06 = 90.40 t=5cm V2= 53.72 × 0.05 = 2.69 t=4cm V3= 63.92 × 0.04 = 2.56 t=3cm V4= 7.38 × 0.03 = 0.22 V = 95.87	m ³			96
3-3 殻 処 分	無筋コンクリート (V1 ~ V4) V= = 9.64	m ³			10
3-4 殻 処 分	鉄筋コンクリート (V5 ~ V6) V= = 1.83	m ³			2
3-5 殻 処 分	アスファルト V= = 95.87	m ³			96
3-6 現場発生 品運搬	ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ(Gr-C-4E) w= 16.0 kg/m W= 23.6 × 16.0kg/m = 377.6	kg			378

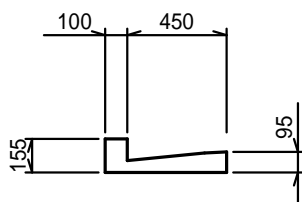
構 造 物 撤 去 工 延 長 調 書 (1)

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
ガードレール撤去	右	NO. 6+10.60	~ NO. 7+11.0	20.9	
	右	NO.10+18.00	~ NO.11+ 0.50	2.7	
		合 計		23.6	m
ガードパイプ撤去	右	NO. 3+14.90	~ NO. 3+18.50	4.0	
		合 計		4.0	m
縁石取壊し	左	NO. 1+ 6.80	~ NO. 2+ 3.00	16.2	
		合 計		16.2	m
L型側溝取壊し	左	NO. 2+ 3.00	~ NO. 6+ 5.00	79.3	
	左	NO. 6+13.70	~ NO. 7+ 5.00	11.3	
		合 計		90.6	m
集水桝取壊し	左	NO.10+18.00		1.0	
		合 計		1.0	箇所
U字溝取壊し	左	NO.10+18.00		10.4	
		合 計		10.4	m
U型側溝取壊し	右	NO.11+ 6.00	~ NO.11+16.00	10.0	
		合 計		10.0	m

構造物撤去工延長調書(2)

[illegible]

(10.0m当り)

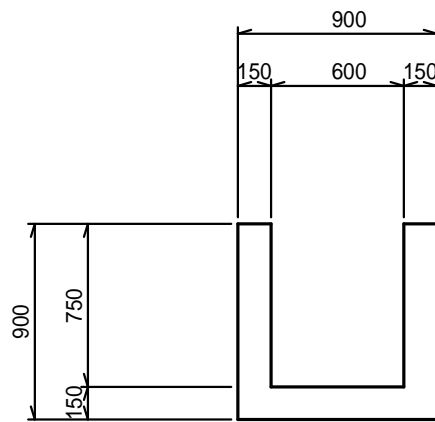


無筋コンクリート $A=0.050\text{m}^2$

名 称	計 算 式	単位	数 量
無筋コンクリート 取壊し	$V = 0.050 \times 10.0 = 0.500$	m ³	0.50

集水桝取壊し単位数量計算書

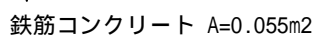
(10.0箇所当り)



無筋コンクリート

名 称	計 算 式	単位	数 量
無筋コンクリート 取壊し	$V = (0.90 \times 0.90 \times 0.90 - 0.60 \times 0.60 \times 0.75) \times 10.0$ $= 4.590$	m ³	4.59

(10.0m当り)



名 称

計 算 式

单位	数量	金额
...

数量

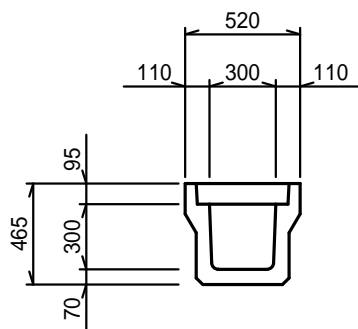
無筋コンクリート
取壊し

$$V = 0.055 \times 10.0$$

$$= 0.550$$
 m^3

0.55

(10.0m当り)



鉄筋コンクリート $A=0.126\text{m}^2$

取壊し・運搬については無筋扱い

名 称	計 算 式	単位	数 量
無筋コンクリート 取壊し	$V = 0.126 \times 10.0 = 1.260$	m ³	1.26

張コンクリート取壊し 面積計算書

(計 算 書 第 号)

[illegible]

舗装版取壊し面積計算書

(計 算 書 第 号)

アスファルト舗装 (t=6cm)						アスファルト舗装 (t=6cm)					
測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要
(m)	(m)	(m)	(m)	(m ²)		(m)	(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.0	7.311	5.10	4.40	32.17		NO.7	6.851	6.30	6.25	42.82	
EC.1	12.689	3.70	3.90	49.49		BC.3	13.149	6.20	6.00	78.89	
NO.1	13.000	4.10	4.10	53.30		NO.8	9.176	5.80	5.70	52.30	
NO.1 +13.00	7.000	4.10	4.05	28.35		SP.3	10.824	5.60	5.70	61.70	
NO.2	13.322	4.00	3.95	52.62		NO.9	11.502	5.80	5.55	63.84	
KA.2-1	6.678	3.90	4.50	30.05		EC.3	8.498	5.30	5.00	42.49	
NO.3	10.000	5.10	5.50	55.00		NO.10	8.700	4.70	4.90	42.63	
NO.3 +10.00	7.822	5.90	5.60	43.80		NO.10 +8.70	11.300	5.10	6.90	77.97	
KE.2-1	5.178	5.30	7.15	37.02		NO.11	2.818	8.70	8.65	24.38	
NO.4 +3.00	14.209	9.00	9.80	139.25		KA.4-1	14.582	8.60	7.60	110.82	
KE.2-2	2.791	10.60	10.45	29.17		NO.11 +17.40		6.60			
NO.5	5.000	10.30	9.85	49.25							
NO.5 +5.00	16.709	9.40	9.65	161.24							
KA.2-2	18.291	9.90	8.10	148.16							
NO.7		6.30				合 計	237.400			1,506.71	

舗装版取壊し面積計算書

(計 算 書 第 号)

[illegible]

舗装版取壊し面積計算書

(計 算 書 第 号)

[illegible]

舗装版取壊し面積計算書

(計 算 書 第 号)

[illegible]

5. 舗 装 工

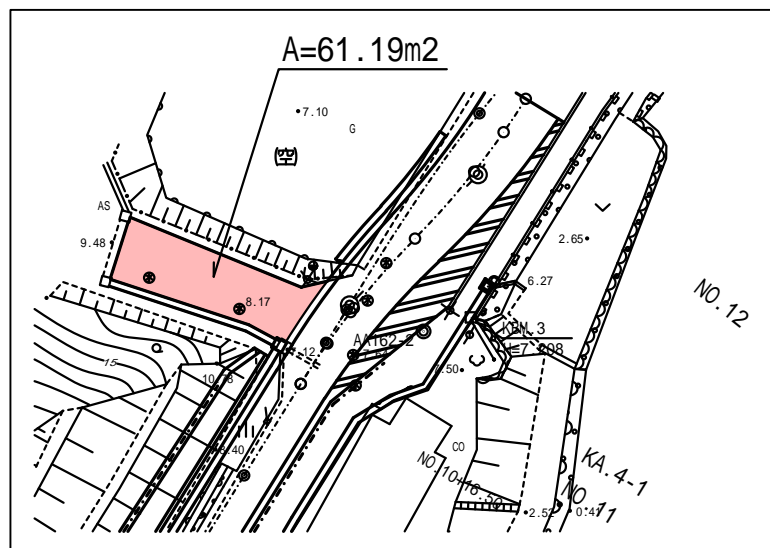
舖 裝 工 数 量 集 計 表

[illegible]

舗装工数量計算書			
			(1式 当り)
名 称	計 算 式	単位	数 量
1.アスファルト舗装工			
1-1 補 足 材	粒度調整碎石(M-30) 平均t=9cm A= 別紙計算書より = 585.68 平均厚 V= 別紙計算書より = 50.63 平均t= 50.63 ÷ 585.68 = 0.086 = 9 cm	m ²	585.7
1-2 上層路盤 (車道)	粒度調整碎石(M-30) t=10cm A1= 別紙計算書より = 1,318.32 A2= 別紙添付図面より = 61.19 A = 1,379.51	m ²	1,379.5
1-3 路 盤 (歩道)	再生クランチャーラン(RC-40) t=10cm A= 別紙計算書より = 293.85	m ²	293.9
1-4 路 盤 (乗入)	粒度調整碎石(M-30) t=15cm A= 別紙添付図面より = 99.82	m ²	99.8
1-5 表 層 (車道)	再生密粒度アスコン(13) t=5cm A1= 別紙計算書より = 1,310.53 A2= 別紙添付図面より = 61.19 A = 1,371.72	m ²	1,371.7
1-6 表 層 (歩道)	再生密粒度アスコン(13) t=3cm A= 別紙計算書より = 300.44	m ²	300.4
1-7 表 層 (乗入)	再生密粒度アスコン(13) t=5cm A= 別紙添付図面より = 99.82	m ²	99.8

【車道舗装添付図面】

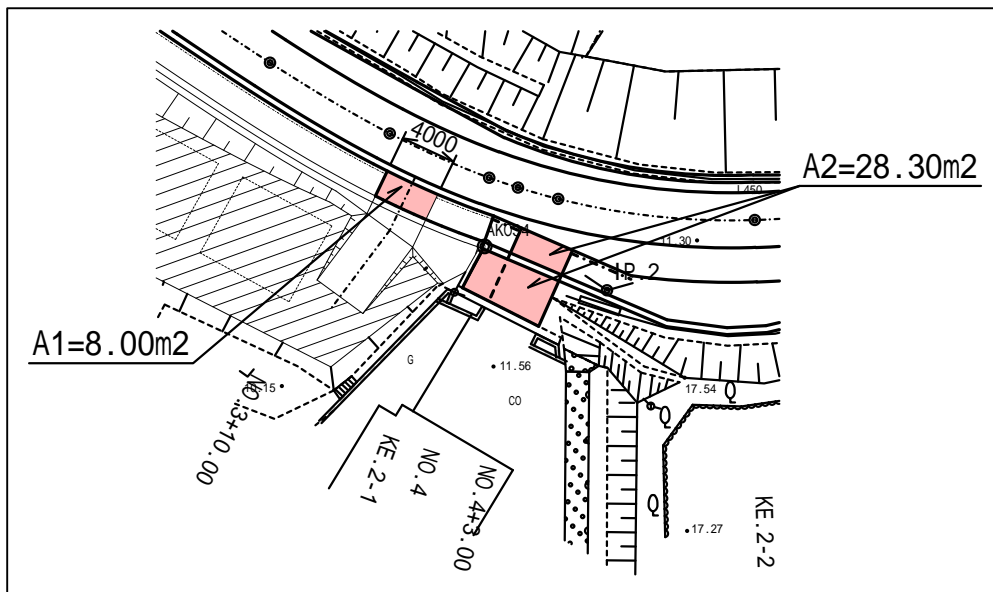
[NO.11付近車道舗装]



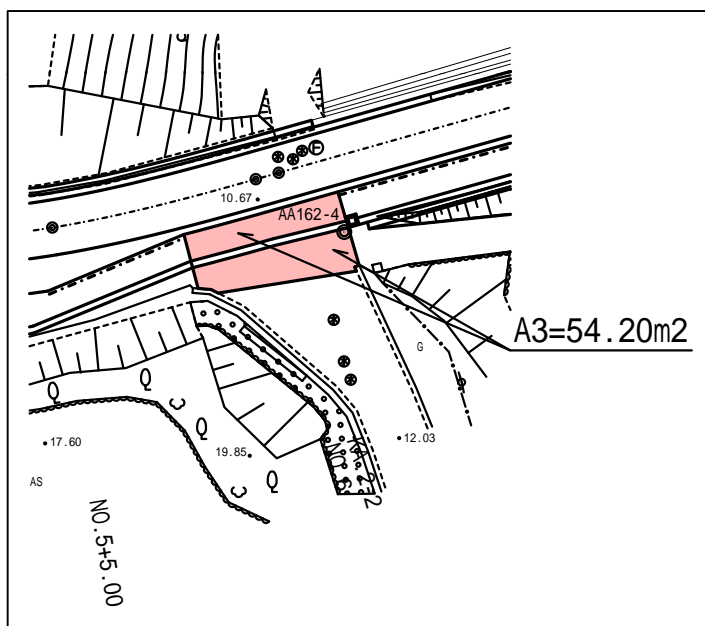
車道舗装A= 61.19 m²

【乗入舗装添付図面】

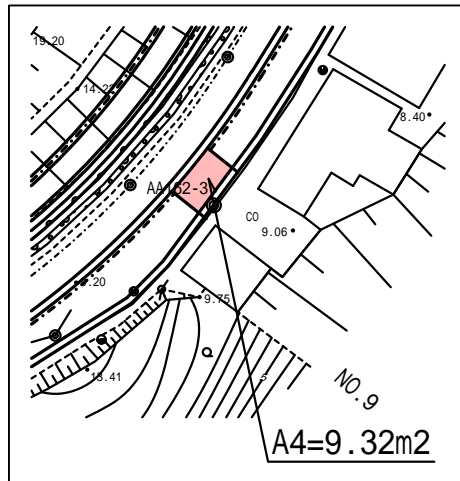
[NO.4付近乗入舗装]



[NO.6付近乗入舗装]



[NO.9付近乗入舗装]



$$\text{乗入舗装 } A = 8.00 + 28.30 + 54.20 + 9.32 = 99.82 \text{ m}^2$$

舗装工面積計算書

(計算書第 号)

補足材(M-30)						補足材(M-30)					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
(m)	(m)	(m)	(m)	(m ²)		(m)	(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.3	10.000	0.00	0.980	9.80		NO.10	8.700	1.18	0.835	7.26	
NO.3 +10.00	7.822	1.96	1.785	13.96		NO.10 +8.70	11.300	0.49	0.245	2.77	
KE.2-1	5.178	1.61	0.805	4.17		NO.11		0.00			
NO.4 +3.00	14.209	0.00	2.640	37.51							
KE.2-2	2.791	5.28	5.630	15.71							
NO.5	5.000	5.98	7.615	38.08							
NO.5 +5.00	16.709	9.25	7.565	126.40							
KA.2-2	18.291	5.88	5.435	99.41							
NO.7	6.851	4.99	5.265	36.07							
BC.3	13.149	5.54	4.825	63.44							
NO.8	9.176	4.11	4.310	39.55							
SP.3	10.824	4.51	4.160	45.03							
NO.9	11.502	3.81	2.885	33.18							
EC.3	8.498	1.96	1.570	13.34							
NO.10		1.18				合 計	160.000			585.68	

舗 装 工 体 積 計 算 書

(計 算 書 第 号)

補足材(M-30)						補足材(M-30)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
(m)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m ³)		(m)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.3	10.000	0.00	0.065	0.65		NO.10	8.700	0.03	0.020	0.17	
NO.3 +10.00	7.822	0.13	0.085	0.66		NO.10 +8.70	11.300	0.01	0.005	0.06	
KE.2-1	5.178	0.04	0.020	0.10		NO.11		0.00			
NO.4 +3.00	14.209	0.00	0.195	2.77							
KE.2-2	2.791	0.39	0.435	1.21							
NO.5	5.000	0.48	0.765	3.83							
NO.5 +5.00	16.709	1.05	0.875	14.62							
KA.2-2	18.291	0.70	0.585	10.70							
NO.7	6.851	0.47	0.555	3.80							
BC.3	13.149	0.64	0.450	5.92							
NO.8	9.176	0.26	0.230	2.11							
SP.3	10.824	0.20	0.195	2.11							
NO.9	11.502	0.19	0.130	1.50							
EC.3	8.498	0.07	0.050	0.42							
NO.10		0.03				合 計	160.000			50.63	

鋪 装 工 面 積 計 算 書

(計 算 書 第 号)

上層路盤(車道)						上層路盤(車道)					
測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要
(m)	(m)	(m)	(m)	(m ²)		(m)	(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.0	7.311	5.090	4.825	35.28		NO.7	6.851	5.050	5.050	34.60	
EC.1	12.689	4.560	4.735	60.08		BC.3	13.149	5.050	5.050	66.40	
NO.1	13.000	4.910	4.760	61.88		NO.8	9.176	5.050	5.050	46.34	
NO.1 +13.00	7.000	4.610	4.805	33.64		SP.3	10.824	5.050	5.050	54.66	
NO.2	13.322	5.000	5.200	69.27		NO.9	11.502	5.050	5.050	58.09	
KA.2-1	6.678	5.400	5.625	37.56		EC.3	8.498	5.050	5.050	42.91	
NO.3	10.000	5.850	5.975	59.75		NO.10	8.700	5.050	5.050	43.94	
NO.3 +10.00	7.822	6.100	5.825	45.56		NO.10 +8.70	11.300	5.050	5.665	64.01	
KE.2-1	5.178	5.550	5.950	30.81		NO.11	2.818	6.280	6.700	18.88	
NO.4 +3.00	14.209	6.350	7.075	100.53		KA.4-1	14.582	7.120	6.860	100.03	
KE.2-2	2.791	7.800	7.675	21.42		NO.11 +17.40		6.600			
NO.5	5.000	7.550	7.425	37.13							
NO.5 +5.00	16.709	7.300	6.175	103.18							
KA.2-2	18.291	5.050	5.050	92.37							
NO.7		5.050				合 計	237.400			1,318.32	

舗装工面積計算書

(計算書第 号)

表 層 (車道)						表 層 (車道)					
測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要
(m)	(m)	(m)	(m)	(m ²)		(m)	(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.0	7.311	5.090	4.825	35.28		NO.7	6.851	5.000	5.000	34.26	
EC.1	12.689	4.560	4.735	60.08		BC.3	13.149	5.000	5.000	65.75	
NO.1	13.000	4.910	4.760	61.88		NO.8	9.176	5.000	5.000	45.88	
NO.1 +13.00	7.000	4.610	4.805	33.64		SP.3	10.824	5.000	5.000	54.12	
NO.2	13.322	5.000	5.200	69.27		NO.9	11.502	5.000	5.000	57.51	
KA.2-1	6.678	5.400	5.625	37.56		EC.3	8.498	5.000	5.000	42.49	
NO.3	10.000	5.850	5.975	59.75		NO.10	8.700	5.000	5.000	43.50	
NO.3 +10.00	7.822	6.100	5.800	45.37		NO.10 +8.70	11.300	5.000	5.615	63.45	
KE.2-1	5.178	5.500	5.900	30.55		NO.11	2.818	6.230	6.650	18.74	
NO.4 +3.00	14.209	6.300	7.025	99.82		KA.4-1	14.582	7.070	6.835	99.67	
KE.2-2	2.791	7.750	7.625	21.28		NO.11 +17.40		6.600			
NO.5	5.000	7.500	7.375	36.88							
NO.5 +5.00	16.709	7.250	6.125	102.34							
KA.2-2	18.291	5.000	5.000	91.46							
NO.7		5.000				合 計	237.400			1,310.53	

舗装工面積計算書

(計算書第 号)

路盤 (歩道)						路盤 (歩道)					
測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要	測点	距離	幅	平均幅	面積	摘要
(m)	(m)	(m)	(m)	(m ²)		(m)	(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.3 +15.00	2.822	1.950	1.950	5.50		NO.6 +5.40(同所)	14.600	2.150	2.150	31.39	
KE.2-1	3.178	1.950	1.950	6.20		NO.7	6.851	2.150	2.150	14.73	
NO.4 +1.00	0.000	1.950	0.975	0.00		BC.3	13.149	2.150	2.230	29.32	
同所	2.000	0.000	0.000	0.00		NO.8	9.176	2.310	2.325	21.33	
NO.4 +3.00	2.000	0.000	0.000	0.00		SP.3	10.824	2.340	2.455	26.57	
NO.4 +5.00	0.000	0.000	0.975	0.00		NO.9	1.600	2.570	2.570	4.11	
同所	12.209	1.950	2.250	27.47		NO.9 +1.60	0.000	2.570	1.285	0.00	
KE.2-2	2.791	2.550	2.350	6.56		同所	4.000	0.000	0.000	0.00	
NO.5	5.000	2.150	2.050	10.25		NO.9 +5.60	0.000	0.000	1.075	0.00	
NO.5 +5.00	9.000	1.950	1.950	17.55		同所	5.902	2.150	2.150	12.69	
NO.5 +14.00	0.000	1.950	0.975	0.00		EC.3	8.498	2.150	2.065	17.55	
同所	7.709	0.000	0.000	0.00		NO.10	8.700	1.980	1.965	17.10	
KA.2-2	3.691	0.000	0.000	0.00		NO.10 +8.70	11.300	1.950	2.435	27.52	
NO.6 +5.40	0.000	0.000	1.075	0.00		NO.11		2.920			
同所		2.150				小計	145.000			275.84	

舗装工面積計算書

(計算書第 号)

路盤 (歩道)						路盤 (歩道)					
測点	距離 (m)	幅 (m)	平均幅 (m)	面積 (m ²)	摘要	測点	距離 (m)	幅 (m)	平均幅 (m)	面積 (m ²)	摘要
NO.11	2.818	2.920	2.825	7.96							
KA.4-1	3.682	2.730	2.730	10.05							
NO.11 +6.50		2.730									
小計	6.500			18.01		合計	151.500			293.85	

舗 装 工 面 積 計 算 書

(計 算 書 第 号)

表 層 (歩道)						表 層 (歩道)					
測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均 幅	面 積	摘 要
NO.3 +15.00	(m)	(m)	(m)	(m ²)		NO.6 +5.40(同所)	(m)	(m)	(m)	(m ²)	
KE.2-1	2.822	2.000	2.000	5.64			14.600	2.200	2.200	32.12	
NO.4 +1.00	3.178	2.000	2.000	6.36		NO.7	6.851	2.200	2.200	15.07	
同所	0.000	2.000	1.000	0.00		BC.3	13.149	2.200	2.280	29.98	
NO.4 +3.00	2.000	0.000	0.000	0.00		NO.8	9.176	2.360	2.375	21.79	
NO.4 +5.00	2.000	0.000	0.000	0.00		SP.3	10.824	2.390	2.505	27.11	
同所	0.000	0.000	1.000	0.00		NO.9	1.600	2.620	2.620	4.19	
KE.2-2	12.209	2.000	2.300	28.08		NO.9 +1.60	0.000	2.620	1.310	0.00	
NO.5	2.791	2.600	2.400	6.70		同所	4.000	0.000	0.000	0.00	
NO.5 +5.00	5.000	2.200	2.100	10.50		NO.9 +5.60	0.000	0.000	1.100	0.00	
NO.5 +14.00	9.000	2.000	2.000	18.00		同所	5.902	2.200	2.200	12.98	
同所	0.000	2.000	1.000	0.00		EC.3	8.498	2.200	2.115	17.97	
KA.2-2	7.709	0.000	0.000	0.00		NO.10	8.700	2.030	2.015	17.53	
NO.6 +5.40	3.691	0.000	0.000	0.00		NO.10 +8.70	11.300	2.000	2.485	28.08	
同所	0.000	0.000	1.100	0.00		NO.11		2.970			
		2.200				小 計	145.000			282.10	

鋪裝工面積計算書

(計 算 書 第 号)

[illegible]

6. 防 護 柵 工

防護柵工数量集計表

[illegible]

路側防護柵工延長調書

[illegible]

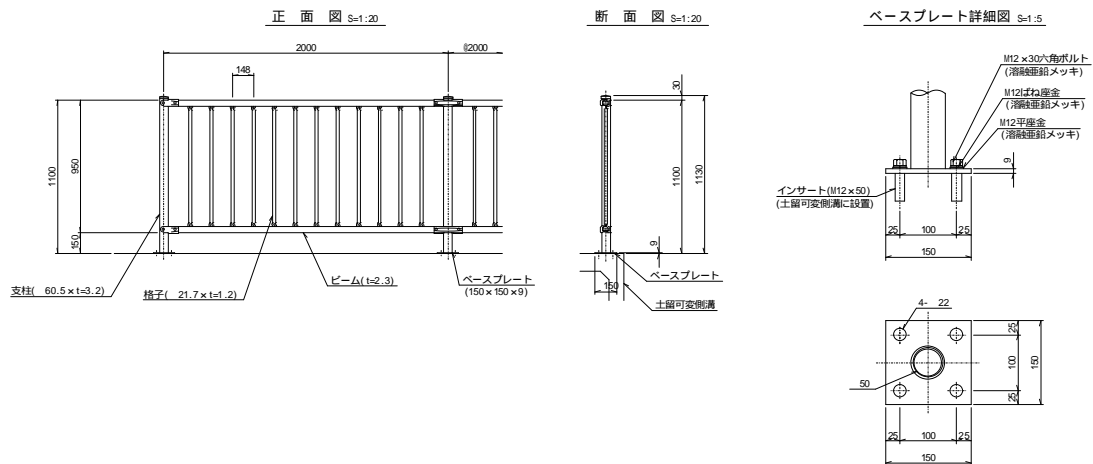
(10.0m当り)



転落防止柵工 単位数量計算書

(10.0m当り)

へースプレート式



名 称	計 算 式	単位	数 量
転落防止柵 (へースプレート式)	P種 支柱間隔@2000 L= 10.000	m	10.0
M12×30六角ボルト {溶融亜鉛メッキ}	N= 4 × 10.0 ÷ 2.0 = 20.000	個	20.0
M12ばね座金 {溶融亜鉛メッキ}	N= 4 × 10.0 ÷ 2.0 = 20.000	個	20.0
M12平座金 {溶融亜鉛メッキ}	N= 4 × 10.0 ÷ 2.0 = 20.000	個	20.0

7. 区 画 線 工

区画線工数量集計表

[illegible]

区画線工延長調書

[illegible]

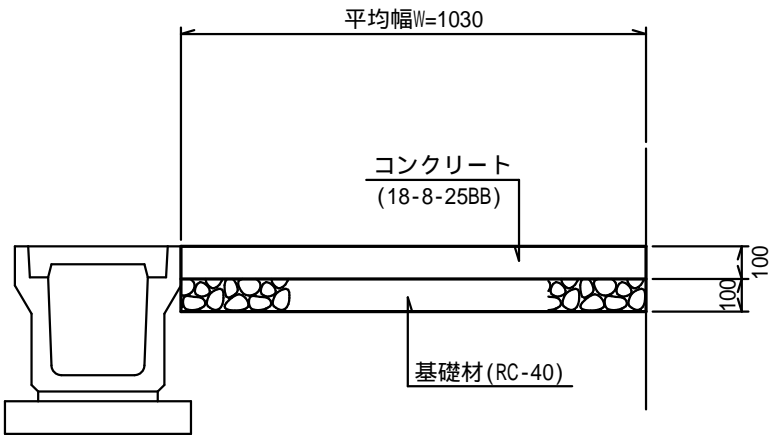
8. 道 路 付 属 施 設 工

道路付属施設工 数量集計表

[illegible]

張ｺﾝｸﾘｰﾄA 単位数量計算書

(10.0m当り)



1箇所/10mに目地材(エラストイトt=10mm)を設置。

名 称	計 算 式	単位	数 量
ｺﾝｸﾘｰﾄ (18-8-25BB)	$V = 1.030 \times 0.100 \times 10.0 = 1.030$	m ³	1.03
基 礎 材 (RC-40, t=10cm)	$A = 1.030 \times 10.0 = 10.300$	m ²	10.30
目 地 材 (エラストイトt=10mm)	$A = 1.030 \times 0.100 = 0.103$	m ²	0.10

張コンクリートA平均幅計算書

(計 算 書 第 号)

[illegible]

張コンクリートC 数量集計表

[illegible]

張コンクリートC 数量計算書

(1式 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
<div> </div>			
1. 面 積	天端平場部 $A = 0.525 \times 25.730 = 13.508$ 法 面 部 $A1 = 1/2 \times 3.400 \times 13.180 = 22.406$ $A2 = 1/2 \times (3.400 + 5.900) \times 6.850 = 31.853$ $A3 = 1/2 \times (5.900 + 8.000) \times 5.700 = 39.615$ 法面部計 = 93.874 合計 = 107.382	m^2	107.38
2. コンクリート (18-3-25BB)	$V = 107.382 \times 0.100 = 10.738$	m^3	10.74
3. 目 地 材 (エラストイト t=10mm)	$N = 25.730 \div 10.0m = 2.573$ 法面部平均法長 $SL = 93.874 \div 25.730 = 3.648$ $A = (0.525 + 3.648) \times 0.100 \times 2 \text{箇所} = 0.835$	箇所 m m^2	 0.84
4. 表面仕上げ (法面部)	$A = \text{法面部面積より} = 93.874$	m^2	93.87

9 . 交通誘導警備員

数 量 計 算 書		
路線名	市道松山路浜島線	
工 種	安全費	
種 別	交通誘導員費	
名 称	計 算 式	数量
交通誘導員 A	1.00 × × 1.20 =	人
交通誘導員 B	2.00 × × 1.20 =	人

数量計算書

交通誘導員算出根拠

		計 算 式				備 考
道 路 土 工						
掘 削 工	片 切 掘 削	110	m3 ÷		m3 / 日 =	
	オープン掘削	160	m3 ÷		m3 / 日 =	
排 水 構 造 物 工						
作 業 土 工	床掘 (小規模)	240	m3 ÷		m3 / 日 =	
	埋戻し (小規模)	167	m3 ÷		m3 / 日 =	
側 溝 工	U型側溝 (横断側溝含む)	248	m ÷		m / 日 =	
	土留側溝 (自由勾配側溝)	30	m ÷		m / 日 =	
	側溝蓋版 (40kg/枚以下)	243	枚 ÷		枚 / 日 =	
	側溝蓋版 (40kg ~ 170kg/枚以下)	271	枚 ÷		枚 / 日 =	
集 水 桝 工	集水桝 A・D (現場打ち)	3	箇所 ÷		箇所 / 日 =	
	集水桝 E (現場打ち)	1	箇所 ÷		箇所 / 日 =	
構 造 物 撤 去 工						
防 護 柵 撤 去 工	ガードレール撤去 (Gr-C-4E)	24	m ÷		m / 日 =	
	ガードパイプ撤去 (Gp-Cp-2E)	4	m ÷		m / 日 =	
構 造 物 取 壊 し 工	コンクリート取壊し (無筋コンクリート)	11	m3 ÷		m3 / 日 =	
	As舗装版切断 (t=15cm以下)	60	m ÷		m / 日 =	
	As舗装版破碎 (t=10cm以下)	1,630	m2 ÷		m2 / 日 =	
舗 装 工						
アスファルト舗装工	補足材 (車道)	586	m2 ÷		m2 / 日 =	
	上層路盤 (車道・乗入)	1,480	m2 ÷		m2 / 日 =	
	路盤 (歩道)	294	m2 ÷		m2 / 日 =	
	表層 (車道・乗入)	1,470	m2 ÷		m2 / 日 =	
	表層 (歩道)	300	m2 ÷		m2 / 日 =	
防 護 柵 工						

路肩防護柵工	ガードパイプ設置 Gp-Cp-2E	112	m ÷		m / 日 =	
防止柵工	転落防止柵設置 (ベースプレート式)	27	m ÷		m / 日 =	

区画線工						
区画線工	溶融式区画線 実線 W=150	440	m ÷		m / 日 =	
	溶融式区画線 実線 W=450	28	m ÷		m / 日 =	
	溶融式区画線 破線 W=300	36	m ÷		m / 日 =	

道路付属施設工						
道路付属物工	張コンクリートA	43	m ×		日 / m =	
	張コンクリートC	1	式 ×		日 / 式 =	

準備工						
伐木工	伐木（密）	100	m2 ÷		m2 / 日 =	
	集積・除根 （機械）	100	m2 ÷		m2 / 日 =	

交通誘導員 A	1 人 ×		日 × 1.2 =		人
交通誘導員 B	2 人 ×		日 × 1.2 =		人

四捨五入して0.1に満たないものは少数第2位の数値で計上する。