

平成26年度

社会資本整備総合交付金事業
道路改良工事

町道 508号線

数量計算書

箕輪町役場

数量総括表

【町道 508号線】

(2 / 16)

工種	種別	細別	規格	単位	当初数量	変更数量	備考
道路土工	掘削工	掘削		m3	650		
	盛土工	路体盛立		m3	2		
	埋戻工	埋戻		m3	33		
	作業残土処理工	残土処理		m3	610		
	基面整正	基面整正		m2	119		
擁壁工	プレキャスト擁壁工	プレキャストL型擁壁	H=1500	m	2.0		
カルバート工	プレキャストカルバート工	ボックスカルバート	1000×700×2000 T-25	m	10.0		
小型水路工	側溝工	防音型自由勾配側溝	300×300	m	104.0		
		防音型自由勾配側溝	300×400	m	24.0		
		防音型自由勾配側溝	300×500	m	8.0		
		防音型自由勾配側溝（横断用）	300×300	m	4.0		
		防音型自由勾配側溝（横断用）	300×400	m	6.0		
		防音型自由勾配側溝コンクリート蓋	車道用 W=300 L=500	枚	108		
		防音型自由勾配側溝グレーチング蓋	車道用 W=300 L=1000	枚	14		
		防音型自由勾配側溝グレーチング蓋	横断用 W=300 L=1000	枚	5		
		塩ビ管	Vu φ 300	m	1.0		
	集水柵工	集水柵	600×600×600(集水柵④)	基	1		
		集水柵	600×600×800(集水柵①～③)	基	3		
		グレーチング柵蓋	600×600 T-25	枚	4		
		既設柵高さ調整工		箇所	3		

土工数量集計表

道路土工

掘削 別紙 数量計算書より

$$V = \begin{array}{ccc} 306.8 & + & 343.4 \\ (1工区) & & (2工区) \end{array} = 650.2 \text{ m}^3$$

盛立 別紙 数量計算書より

$$V = \begin{array}{ccc} 2.3 \\ (1工区) \end{array} = 2.3 \text{ m}^3$$

埋戻 別紙 数量計算書より

$$V = \begin{array}{ccc} 15.9 & + & 17.3 \\ (1工区) & & (2工区) \end{array} = 33.2 \text{ m}^3$$

残土処理 (土量変化率 C=0.9)

$$V = 650.2 - \begin{array}{ccc} (2.3 & + & 33.2 \end{array}) \div 0.9 = 610.8 \text{ m}^3$$

基面整正 別紙 数量計算書より

$$A = 119.3 = 119.3 \text{ m}^2$$

土 工 計 算 書

測 点	单距離	掘削 (m3)			盛 立 (m3)			埋 戻 (m3)		
		断面積	平均断面積	土 量	断面積	平均断面積	土 量	断面積	平均断面積	土 量
1工区										
NO. 2+13. 2 53. 20	-----	3. 6	-----	-----				0. 2	-----	-----
NO. 3 60. 00	6. 80	3. 8	3. 70	25. 16				0. 2	0. 20	1. 36
BC. 1 66. 63	6. 63	3. 9	3. 85	25. 53	0. 0	-----	-----	0. 2	0. 20	1. 33
SP. 1 75. 86	9. 23	3. 7	3. 80	35. 07	0. 1	0. 05	0. 46	0. 2	0. 20	1. 85
NO. 4 80. 00	4. 14	3. 7	3. 70	15. 32	0. 1	0. 10	0. 41	0. 2	0. 20	0. 83
EC. 1 85. 09	5. 09	3. 7	3. 70	18. 83	0. 1	0. 10	0. 51	0. 2	0. 20	1. 02
BC. 2 87. 92	2. 83	3. 6	3. 65	10. 33	0. 1	0. 10	0. 28	0. 2	0. 20	0. 57
SP. 2 100. 82	12. 90	4. 0	3. 80	49. 02	0. 0	0. 05	0. 65	0. 2	0. 20	2. 58
EC. 2 113. 71	12. 89	4. 1	4. 05	52. 20				0. 2	0. 20	2. 58
NO. 5+18. 2 118. 20	4. 49	4. 2	4. 15	18. 63				0. 2	0. 20	0. 90
NO. 6 120. 00	1. 80	4. 2	4. 20	7. 56				0. 2	0. 20	0. 36
NO. 6+1. 3 121. 30	1. 30	4. 2	4. 20	5. 46				0. 2	0. 20	0. 26
NO. 8+17. 9 177. 90	-----	3. 9	-----	-----				0. 2	-----	-----
NO. 9 180. 00	2. 10	3. 9	3. 90	8. 19				0. 2	0. 20	0. 42
NO. 9+9. 1 189. 10	9. 10	3. 9	3. 90	35. 49				0. 2	0. 20	1. 82
計	79. 30			306. 8			2. 3			15. 9

土工数量計算書

基面整正

L型擁壁 A1 = 2.0 × 1.45 = 2.9

自由勾配側溝 A2 = 146.0 × 0.67 = 97.8

集水柵 A3 = 4.0 × 1.00 = 4.0

ボックスカルバート A4 = 10.0 × 1.46 = 14.6

計 119.3 = 119.3 m²

擁壁工数量計算書

擁壁工

プレキャスト擁壁工

L型擁壁 (H=1500)

$$L = 2.0 = 2.0 \text{ m}$$

水路工数量計算書

小型水路工

防音型自由勾配側溝 (300×300)

$$L = \begin{array}{r} 36.0 \\ (1工区) \end{array} + \begin{array}{r} 68.0 \\ (2工区) \end{array} = 104.0 \text{ m}$$

防音型自由勾配側溝 (300×400)

$$L = \begin{array}{r} 24.0 \\ (1工区) \end{array} = 24.0 \text{ m}$$

防音型自由勾配側溝 (300×500)

$$L = \begin{array}{r} 8.0 \\ (1工区) \end{array} = 8.0 \text{ m}$$

横断用防音型自由勾配側溝 (300×300)

$$L = \begin{array}{r} 4.0 \\ (2工区) \end{array} = 4.0 \text{ m}$$

横断用防音型自由勾配側溝 (300×400)

$$L = \begin{array}{r} 6.0 \\ (1工区) \end{array} = 6.0 \text{ m}$$

防音型自由勾配側溝コンクリート蓋 (車道用, W=300, L=500)

$$N = 108.0 = 108 \text{ 枚}$$

防音型自由勾配側溝グレーチング蓋 (車道用, W=300, L=1000)

$$N = 14.0 = 14 \text{ 枚}$$

水路工数量計算書

防音型自由勾配側溝グレーチング蓋 (横断用, W=300, L=1000)

$$N = 5.0 = 5 \text{ 枚}$$

集水柵工 (600×600×600)

$$N = 1.0 = 1 \text{ 基}$$

(1工区)

集水柵工 (600×600×800)

$$N = 3.0 = 3 \text{ 基}$$

(1工区)

集水柵グレーチング蓋 (600×600, T-25)

$$N = 4.0 = 4 \text{ 枚}$$

塩ビ管 (Vuφ300)

$$L = 1.0 = 1.0 \text{ m}$$

(1工区 NO. 9+9.1柵流出)

ボックスカルバート (1000×700, T-25)

$$L = 10.0 = 10.0 \text{ m}$$

(1工区)

既設柵高さ調整工

$$= 3 \text{ 箇所}$$

種 別	算 式	数 量
集水桝①	集水桝① (G-B600-L600-H800)	G-B600-L600-H800
G-B600-L600-H800	n = 1箇所	n= 1箇所
	---- 1箇所当り ----	---1箇所当り---
	・コンクリート(18-8-25BB)	
	v1=0.90×0.90×0.95×1 = 0.77	
	-v2=0.60×0.60×0.80×1 = -0.29	
	-v3=0.42×0.40×0.15×1(VS300×300) = -0.03	
	-v4=0.20×0.20×0.15×1(BF-200) = -0.01	コンクリート
	ΣV = 0.44 m3	V= 0.44 m3
	・型枠	
	a1=0.90×0.95×2×1 = 1.7	
	a2=0.90×0.95×2×1 = 1.7	
	a3=0.60×0.80×2×1 = 1.0	
	a4=0.60×0.80×2×1 = 1.0	
	-a5=0.42×0.40×2×1(VS300×300) = -0.3	
	-a6=0.20×0.20×2×1(BF-200) = -0.1	型枠
	ΣA = 5.0 m2	A=5.0 m2
	・グレーチング蓋T-25(600×600用)	グレーチング蓋T-25
	n = 1枚	n=1枚
	・基礎材(RC-40,t=15cm)	基礎材
	A=1.00×1.00×1 = 1.0 m2	A=1.0 m2
	・平面整地	平面整地
	A=1.00×1.00×1 = 1.0 m2	A=1.0 m2

種 別	算 式	数 量
集水桝②	集水桝② (G-B600-L600-H800)	G-B600-L600-H800
G-B600-L600-H800	n = 1箇所	n= 1箇所
	---- 1箇所当り ----	---1箇所当り---
	・コンクリート(18-8-25BB)	
	v1=0.90×0.90×0.95 × 1 = 0.77	
	-v2=0.60×0.60×0.80 × 1 = -0.29	
	-v3=0.42×0.40×0.15 × 1(VS300×300) = -0.03	
	-v4=0.42×0.50×0.15 × 1(VS300×400) = -0.03	
	-v5=0.20×0.20×0.15 × 1(BF-200) = -0.01	コンクリート
	Σ V = 0.41 m3	V= 0.41 m3
	・型枠	
	a1=0.90×0.95×2 × 1 = 1.7	
	a2=0.90×0.95×2 × 1 = 1.7	
	a3=0.60×0.80×2 × 1 = 1.0	
	a4=0.60×0.80×2 × 1 = 1.0	
	-a5=0.42×0.40×2 × 1(VS300×300) = -0.3	
	-a6=0.42×0.50×2 × 1(VS300×400) = -0.4	
	-a7=0.20×0.20×2 × 1(BF-200) = -0.1	型枠
	Σ A = 4.6 m2	A=4.6 m2
	・グレーチング蓋T-25(600×600用)	グレーチング蓋T-25
	n = 1枚	n=1枚
	・基礎材(RC-40,t=15cm)	基礎材
	A=1.00×1.00 × 1 = 1.0 m2	A=1.0 m2
	・平面整地	平面整地
	A=1.00×1.00 × 1 = 1.0 m2	A=1.0 m2

種 別	算 式	数 量
集水桝③	集水桝③ (G-B600-L600-H800)	G-B600-L600-H800
G-B600-L600-H800	n = 1箇所	n= 1箇所
	---- 1箇所当り ----	---1箇所当り---
	・コンクリート(18-8-25BB)	
	v1=0.90×0.90×0.95×1 = 0.77	
	-v2=0.60×0.60×0.80×1 = -0.29	
	-v3=0.42×0.50×0.15×1(VS300×400) = -0.03	
	-v4=0.42×0.50×0.15×1(VS300×400) = -0.03	コンクリート
	ΣV = 0.42 m3	V= 0.42 m3
	・型枠	
	a1=0.90×0.95×2×1 = 1.7	
	a2=0.90×0.95×2×1 = 1.7	
	a3=0.60×0.80×2×1 = 1.0	
	a4=0.60×0.80×2×1 = 1.0	
	-a5=0.42×0.50×2×1(VS300×400) = -0.4	
	-a6=0.42×0.50×2×1(VS300×400) = -0.4	型枠
	ΣA = 4.6 m2	A=4.6 m2
	・グレーチング蓋T-25(600×600用)	グレーチング蓋T-25
	n = 1枚	n=1枚
	・基礎材(RC-40,t=15cm)	基礎材
	A=1.00×1.00×1 = 1.0 m2	A=1.0 m2
	・平面整地	平面整地
	A=1.00×1.00×1 = 1.0 m2	A=1.0 m2

種 別	算 式	数 量
集水桝④	集水桝④ (G-B600-L600-H600)	G-B600-L600-H600
G-B600-L600-H600	n = 1箇所	n= 1箇所
	---- 1箇所当り ----	---1箇所当り---
	・コンクリート(18-8-25BB)	
	v1=0.90×0.90×0.75×1 = 0.61	
	-v2=0.60×0.60×0.60×1 = -0.22	
	-v3=0.42×0.60×0.15×1(VS300×500) = -0.04	
	-v4=0.07m ² ×0.15×1(塩ビ管Φ300) = -0.01	コンクリート
	ΣV = 0.34 m ³	V= 0.34 m ³
	・型枠	
	a1=0.90×0.75×2×1 = 1.4	
	a2=0.90×0.75×2×1 = 1.4	
	a3=0.60×0.60×2×1 = 0.7	
	a4=0.60×0.60×2×1 = 0.7	
	-a5=0.42×0.60×2×1(VS300×500) = -0.5	
	-a6=0.07m ² ×2×1(塩ビ管Φ300) = -0.1	型枠
	ΣA = 3.6 m ²	A=3.6 m ²
	・グレーチング蓋T-25(600×600用)	グレーチング蓋T-25
	n = 1枚	n=1枚
	・基礎材(RC-40,t=15cm)	基礎材
	A=1.00×1.00×1 = 1.0 m ²	A=1.0 m ²
	・平面整地	平面整地
	A=1.00×1.00×1 = 1.0 m ²	A=1.0 m ²

舗装工数量集計表

舗装工

車道舗装

表層工 (再生密粒度AS20F t=4cm)

$$A = \begin{array}{r} 363.2 \\ (1工区) \end{array} + \begin{array}{r} 384.3 \\ (2工区) \end{array} + \begin{array}{r} 87.0 \\ (交差点内) \end{array} = 834.5 \text{ m}^2$$

上層路盤工 (M-25 t=8cm)

$$A = \begin{array}{r} 363.2 \\ (1工区) \end{array} + \begin{array}{r} 384.3 \\ (2工区) \end{array} = 747.5 \text{ m}^2$$

下層路盤工 (RC-40 t=13cm)

$$A = \begin{array}{r} 352.7 \\ (1工区) \end{array} + \begin{array}{r} 380.5 \\ (2工区) \end{array} = 733.2 \text{ m}^2$$

置換層工 (RC-40 t=56cm)

$$A = \begin{array}{r} 352.7 \\ (1工区) \end{array} + \begin{array}{r} 380.5 \\ (2工区) \end{array} = 733.2 \text{ m}^2$$

不陸整正 (補足材M-25, t=3cm)

$$A = \begin{array}{r} 87.0 \\ (交差点内) \end{array} = 87.0 \text{ m}^2$$

舗装工計算書

測点	単距離	表層工			上層路盤工			下層・置換層工		
		幅	平均幅	面積	幅	平均幅	面積	幅	平均幅	面積
1工区										
NO. 2+13.2 53.20	-----	4.58	-----	-----	4.58	-----	-----	4.38	-----	-----
NO. 3 60.00	6.80	4.58	4.58	31.14	4.58	4.58	31.14	4.38	4.38	29.78
NO. 4 80.00	20.00	4.58	4.58	91.60	4.58	4.58	91.60	4.38	4.38	87.60
BC. 2+6.5 94.42	14.42	4.58	4.58	66.04	4.58	4.58	66.04	4.38	4.38	63.16
BC. 2+6.5 94.42	-----	4.58	-----	-----	4.58	-----	-----	4.58	-----	-----
NO. 6 120.00	25.58	4.58	4.58	117.16	4.58	4.58	117.16	4.58	4.58	117.16
NO. 6+1.3 121.30	1.30	4.58	4.58	5.95	4.58	4.58	5.95	4.58	4.58	5.95
NO. 8+17.9 177.90	-----	4.58	-----	-----	4.58	-----	-----	4.38	-----	-----
NO. 9 180.00	2.10	4.58	4.58	9.62	4.58	4.58	9.62	4.38	4.38	9.20
NO. 9+9.1 189.10	9.10	4.58	4.58	41.68	4.58	4.58	41.68	4.38	4.38	39.86
計	79.30			363.2			363.2			352.7

鋪 装 工 計 算 書

測 点	単距離	表層工			上層路盤工			下層・置換層工			
		幅	平均幅	面積	幅	平均幅	面積	幅	平均幅	面積	
2工区											
NO. 0+1.0	1.00	-----	4.58	-----	-----	4.58	-----	-----	4.58	-----	-----
NO. 1	20.00	19.00	4.58	4.58	87.02	4.58	4.58	87.02	4.58	4.58	87.02
NO. 2	40.00	20.00	4.58	4.58	91.60	4.58	4.58	91.60	4.58	4.58	91.60
NO. 3	60.00	20.00	4.58	4.58	91.60	4.58	4.58	91.60	4.58	4.58	91.60
NO. 3+5.9	65.90	5.90	4.58	4.58	27.02	4.58	4.58	27.02	4.58	4.58	27.02
NO. 3+5.9	65.90	-----	4.58	-----	-----	4.58	-----	-----	4.38	-----	-----
NO. 4	80.00	14.10	4.58	4.58	64.58	4.58	4.58	64.58	4.38	4.38	61.76
NO. 4+4.9	84.90	4.90	4.58	4.58	22.44	4.58	4.58	22.44	4.38	4.38	21.46
計	83.90				384.3			384.3			380.5

付 属 施 設 工 数 量 計 算 書

付属施設工

区画線工 (ハ° 付式, W=15cm)

$$L = 167.8 \times 2 = 335.6 \text{ m}$$

地先境界ブロック工 (B種)

$$L = 26.0 = 26.0 \text{ m}$$

(2工区)

構造物撤去工数量計算書

構造物撤去工

舗装切断工 (AS, t=15cm以下)

$$1工区 \quad L1 = NO. 2+13.2 \quad = \quad 4.0$$

$$\quad \quad \quad L2 = EP \quad = \quad 5.0$$

$$1工区 \quad L1 = NO. 4 \sim NO. 5 \quad = \quad \underline{52.0}$$

$$61.0 = 61.0 \text{ m}$$

舗装版取壊し (t=5cm)

$$A = 204.3 + 117.0 + 254.7 = 576.0 \text{ m}^2$$

$$V = 576.0 \times 0.05 = 28.8 \text{ m}^3$$

コンクリート取壊し (無筋コンクリート)

$$\text{小型擁壁} \quad V1 = (66.8 + 10.0 + 77.7) \times 0.195 = 30.13$$

$$\text{水路壁} \quad V2 = (66.8 + 10.0) \times 0.100 = 7.68$$

$$\text{横断水路} \quad V3 = 6.2 \times 0.390 = \underline{2.42}$$

$$40.23 = 40.2 \text{ m}^3$$

構造物撤去工数量計算書

コンクリート殻積み込み（二次製品）

$$\text{水路蓋} \quad V1 = 10.0 \times 0.047 = 0.47$$

$$\text{BF-250} \quad V2 = (66.8 + 10.0 + 77.7) \times 0.029 = 4.48$$

$$\text{ボックスカルバート} \quad V3 = 8.0 \times 0.600 = \underline{4.80}$$

$$9.75 = 9.8 \text{ m}^3$$

コンクリート処理（無筋コンクリート）

$$V = 40.2 = 40.2 \text{ m}^3$$

コンクリート処理（二次製品）

$$V = 9.8 = 9.8 \text{ m}^3$$