

平成25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 / 19 )

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	910		
	盛土工	路体盛立		m3	22		
	埋戻工	埋戻		m3	240		
	作業残土処理工	残土処理		m3	610		
	基面整正	基面整正		m2	302		
地盤改良工	置換工	路床入換工	RC-40 t=56cm	m2	780		
擁壁工	プレキャスト擁壁工	プレキャストL型擁壁	H=1000	m	138.2		
小型水路工	側溝工	防音型自由勾配側溝	300×400	m	56.0		
		防音型自由勾配側溝	300×600	m	101.0		
		防音型自由勾配側溝	300×800	m	27.0		
		防音型自由勾配側溝（横断用）	300×400	m	2.0		
		防音型自由勾配側溝（横断用）	300×600	m	12.0		
		防音型自由勾配側溝コンクリート蓋	車道用 W=300 L=500	枚	148		
		防音型自由勾配側溝グレーチング蓋	車道用 W=300 L=1000	枚	18		
		防音型自由勾配側溝グレーチング蓋	横断用 W=300 L=1000	枚	7		
	集水柵工	集水柵	600×600×800	基	1		
		集水柵	600×600×1000	基	3		
		グレーチング柵蓋	600×600 T-25	枚	4		
		集水柵余水吐工	塩ビ管Φ200	箇所	4		
		既設柵高さ調整工		箇所	5		

[illegible]

# 土 工 数 量 集 計 表

## 道路土工

### 掘削

別紙 数量計算書より

$$V = 306.45 + 612.2 = 918.65 \text{ m}^3$$

### 盛立

別紙 数量計算書より

$$V = 6.25 + 16.53 = 22.78 \text{ m}^3$$

### 埋戻

別紙 数量計算書より

$$V = 72.86 + 176.47 = 249.33 \text{ m}^3$$

### 残土処理

(土量変化率 C=0.9)

$$V = 918.65 - (22.78 + 249.33) \div 0.9 = 616.31 \text{ m}^3$$

### 基面整正

別紙 数量計算書より

$$A = 302.50 = 302.50 \text{ m}^2$$

# 土 工 計 算 書

測 点	単距離	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
<b>1工区</b>										
BC. 2+6. 5 94. 42	-----	1. 8	-----	-----				1. 6	-----	-----
SP. 2 100. 82	6. 40	1. 8	1. 80	11. 52				1. 6	1. 60	10. 24
EC. 2 113. 71	12. 89	1. 8	1. 80	23. 20				1. 6	1. 60	20. 62
NO. 5+18. 2 118. 20	4. 49	2. 5	2. 15	9. 65				1. 6	1. 60	7. 18
NO. 6 120. 00	1. 80	2. 7	2. 60	4. 68				1. 6	1. 60	2. 88
NO. 6 120. 00	-----	5. 9	-----	-----	0. 0	-----	-----	0. 9	-----	-----
BC. 3 140. 84	20. 84	4. 6	5. 25	109. 41	0. 1	0. 05	1. 04	0. 9	0. 90	18. 76
SP. 3 144. 97	4. 13	5. 0	4. 80	19. 82	0. 1	0. 10	0. 41	0. 9	0. 90	3. 72
EC. 3 149. 11	4. 14	3. 5	4. 25	17. 60	0. 2	0. 15	0. 62	0. 2	0. 55	2. 28
NO. 8 160. 00	10. 89	3. 4	3. 45	37. 57	0. 2	0. 20	2. 18	0. 2	0. 20	2. 18
NO. 9 180. 00	20. 00	3. 9	3. 65	73. 00	0. 0	0. 10	2. 00	0. 3	0. 25	5. 00
計	85. 58			306. 45			6. 25			72. 86

# 土 工 計 算 書

測 点	単距離	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
<b>2工区</b>										
NO. 0+0. 9 0. 90	-----	1. 8	-----	-----				1. 6	-----	-----
NO. 1 20. 00	19. 10	1. 8	1. 80	34. 38				1. 6	1. 60	30. 56
NO. 2 40. 00	20. 00	1. 8	1. 80	36. 00				1. 6	1. 60	32. 00
NO. 3 60. 00	20. 00	1. 8	1. 80	36. 00				1. 6	1. 60	32. 00
NO. 3+5. 9 65. 90	5. 90	1. 8	1. 80	10. 62				1. 6	1. 60	9. 44
NO. 3+17. 7 77. 70	-----	0. 7	-----	-----				0. 5	-----	-----
IP. 1 78. 70	1. 00	0. 7	0. 70	0. 70				0. 5	0. 50	0. 50
NO. 4 80. 00	1. 30	1. 4	1. 05	1. 37				0. 9	0. 70	0. 91
NO. 5 100. 00	20. 00	1. 0	1. 20	24. 00				0. 7	0. 80	16. 00
NO. 5+4. 7 104. 70	4. 70	1. 0	1. 00	4. 70				0. 7	0. 70	3. 29
NO. 5+4. 7 104. 70	-----	4. 6	-----	-----	0. 1	-----	-----	0. 9	-----	-----
NO. 6 120. 00	15. 30	4. 6	4. 60	70. 38	0. 1	0. 10	1. 53	0. 9	0. 90	13. 77
NO. 7 140. 00	20. 00	3. 9	4. 25	85. 00	0. 3	0. 20	4. 00	0. 3	0. 60	12. 00
NO. 8 160. 00	20. 00	4. 1	4. 00	80. 00	0. 1	0. 20	4. 00	0. 3	0. 30	6. 00
NO. 9 180. 00	20. 00	3. 9	4. 00	80. 00	0. 2	0. 15	3. 00	0. 3	0. 30	6. 00
NO. 10 200. 00	20. 00	3. 9	3. 90	78. 00	0. 1	0. 15	3. 00	0. 3	0. 30	6. 00
NO. 11 220. 00	20. 00	3. 2	3. 55	71. 00	0. 0	0. 05	1. 00	0. 5	0. 40	8. 00
計	207. 30			612. 15			16. 53			176. 47

# 土 工 数 量 計 算 書

## 基面整正

$$\text{L 型擁壁} \quad A1 = 138.2 \times 1.20 = 165.8$$

$$\text{自由勾配側溝} \quad A2 = 198.0 \times 0.67 = 132.7$$

$$\text{集水樹} \quad A3 = 4.0 \times 1.00 = 4.0$$

$$\text{計} \quad 302.5 = 302.5 \text{ m}^2$$

# 地 盤 改 良 工 数 量 計 算 書

## 地盤改良工

### 置換工

置換層工 (RC-40 t=56cm)

$$A = 267.80 + 513.12 = 780.9 \text{ m}^2$$

(舗装計算書より)



# 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=1000)

$$L = 46.6 + 59.6 + 32.0 = 138.2 \text{ m}$$

# 水路工数量計算書

## 小型水路工

防音型自由勾配側溝 (300×400)

$$L = \begin{array}{l} 56.0 \\ (1\text{工区}) \end{array} = 56.0 \text{ m}$$

防音型自由勾配側溝 (300×600)

$$L = \begin{array}{l} 45.0 \\ (2\text{工区}) \end{array} + \begin{array}{l} 28.0 \\ (2\text{工区}) \end{array} + \begin{array}{l} 28.0 \\ (2\text{工区}) \end{array} = 101.0 \text{ m}$$

防音型自由勾配側溝 (300×800)

$$L = \begin{array}{l} 27.0 \\ (2\text{工区}) \end{array} = 27.0 \text{ m}$$

横断用防音型自由勾配側溝 (300×400)

$$L = \begin{array}{l} 2.0 \\ (1\text{工区}) \end{array} = 2.0 \text{ m}$$

横断用防音型自由勾配側溝 (300×600)

$$L = \begin{array}{l} 4.0 \\ (2\text{工区}) \end{array} + \begin{array}{l} 8.0 \\ (2\text{工区}) \end{array} = 12.0 \text{ m}$$

防音型自由勾配側溝コンクリート蓋 (車道用, W=300, L=500)

$$N = 148.0 = 148 \text{ 枚}$$

防音型自由勾配側溝グレーチング蓋 (車道用, W=300, L=1000)

$$N = 18.0 = 18 \text{ 枚}$$

# 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 = 7.0 = 7 枚

集水枳工 (600×600×800)

N = 1.0 = 1 基  
(1工区)

集水枳工 (600×600×1000)

N = 3.0 = 3 基  
(2工区)

集水枳グレーチング蓋（600×600, T-25）

N = 4.0 = 4 枚

集水枳工余水吐工 = 4 箇所

（1箇所当たり数量）

塩ビ管 L = 2.0 m

90° エルボ N = 1.0 個

削孔工（Φ200, t=20cm） N = 1.0 孔

既設枳高さ調整工 = 5 箇所

種 別	算 式	数 量
集水桝	集水桝 (G-B600-L600-H800)	G-B600-L600-H800
G-B600-L600-H800	n = 1箇所  ―― 1箇所当り ―――	n= 1箇所  ――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=0.50×0.50×0.15 ×1(VS300×400) = -0.04	
	－v4=0.50×0.50×0.15 ×1(VS300×400) = -0.04	
	－v5=0.04m2×0.15 ×1(塩ビ管Φ200) = -0.01	
	Σ V = 0.39 m3	V= 0.39 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=0.50×0.50×2 ×1(VS300×400) = -0.5	
	－a6=0.50×0.50×2 ×1(VS300×400) = -0.5	
	－a7=0.04m2×2 ×1(塩ビ管Φ200) = -0.1	型枠
	Σ A = 4.3 m2	A=4.3 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	集水桝 (G-B600-L600-H1000)	G-B600-L600-H1000
G-B600-L600-H1000	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=0.90×0.90×1.15 ×1 = 0.93	
	－v2=0.60×0.60×1.00 ×1 = -0.36	
	－v3=0.50×0.70×0.15 ×1(VS300×600) = -0.05	
	－v4=0.50×0.70×0.15 ×1(VS300×600) = -0.05	
	－v5=0.04m2×0.15 ×1(塩ビ管Φ200) = -0.01	
	Σ V = 0.46 m3	V= 0.46 m3
	・型枠	
	a1=0.90×1.15×2 ×1 = 2.1	
	a2=0.90×1.15×2 ×1 = 2.1	
	a3=0.60×1.00×2 ×1 = 1.2	
	a4=0.60×1.00×2 ×1 = 1.2	
	－a5=0.50×0.70×2 ×1(VS300×600) = -0.7	
	－a6=0.50×0.70×2 ×1(VS300×600) = -0.7	
	－a7=0.04m2×2 ×1(塩ビ管Φ200) = -0.1	型枠
	Σ A = 5.1 m2	A=5.1 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
	・足掛金具(W=300)	足掛金具
	N= 2個	N=2個

# 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)

$$A = 274.81 + 519.96 = 794.8 \text{ m}^2$$

上層路盤工 (M-25 t=8cm)

$$A = 274.81 + 519.96 = 794.8 \text{ m}^2$$

下層路盤工 (RC-40 t=13cm)

$$A = 267.80 + 513.12 = 780.9 \text{ m}^2$$

# 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. 6										
120.00	-----	4.58	-----	-----	4.58	-----	-----	4.58	-----	-----
BC. 3										
140.84	20.84	4.58	4.58	95.45	4.58	4.58	95.45	4.58	4.58	95.45
SP. 3										
144.97	4.13	4.58	4.58	18.92	4.58	4.58	18.92	4.58	4.58	18.92
SP. 3										
144.97	-----	4.58	-----	-----	4.58	-----	-----	4.38	-----	-----
EC. 3										
149.11	4.14	4.58	4.58	18.96	4.58	4.58	18.96	4.38	4.38	18.13
NO. 8										
160.00	10.89	4.58	4.58	49.88	4.58	4.58	49.88	4.38	4.38	47.70
NO. 9										
180.00	20.00	4.58	4.58	91.60	4.58	4.58	91.60	4.38	4.38	87.60
計	60.00			274.81			274.81			267.80

# 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
<b>2工区</b>										
NO. 5+4. 7 104. 70	-----	4. 48	-----	-----	4. 48	-----	-----	4. 48	-----	-----
NO. 6 120. 00	15. 30	4. 48	4. 48	68. 54	4. 48	4. 48	68. 54	4. 48	4. 48	68. 54
NO. 7 140. 00	20. 00	4. 48	4. 48	89. 60	4. 48	4. 48	89. 60	4. 48	4. 48	89. 60
NO. 7 140. 00	-----	4. 58	-----	-----	4. 58	-----	-----	4. 38	-----	-----
NO. 7+16. 9 156. 90	16. 90	4. 58	4. 58	77. 40	4. 58	4. 58	77. 40	4. 38	4. 38	74. 02
NO. 7+16. 9 156. 90	-----	4. 48	-----	-----	4. 48	-----	-----	4. 48	-----	-----
NO. 8 160. 00	3. 10	4. 48	4. 48	13. 89	4. 48	4. 48	13. 89	4. 48	4. 48	13. 89
NO. 9 180. 00	20. 00	4. 48	4. 48	89. 60	4. 48	4. 48	89. 60	4. 48	4. 48	89. 60
NO. 10 200. 00	20. 00	4. 48	4. 48	89. 60	4. 48	4. 48	89. 60	4. 48	4. 48	89. 60
NO. 10+2. 7 202. 70	2. 70	4. 48	4. 48	12. 10	4. 48	4. 48	12. 10	4. 48	4. 48	12. 10
NO. 10+2. 7 202. 70	-----	4. 58	-----	-----	4. 58	-----	-----	4. 38	-----	-----
NO. 11 220. 00	17. 30	4. 58	4. 58	79. 23	4. 58	4. 58	79. 23	4. 38	4. 38	75. 77
計	115. 30			519. 96			519. 96			513. 12



# 付 属 施 設 工 数 量 計 算 書

## 付属施設工

道路反射鏡（2面設置 450×600）

設置位置 2工区IP.2交差点

N = 1.0

= 1 基

# 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	L1 = BC. 2+6. 5～NO. 6	0. 3+25. 6+2. 4	=	28. 3	
	L2 = NO. 9	2. 6	=	2. 6	
2工区	L3 = NO. 0+0. 9～NO. 3+5. 9	0. 4 + 65. 0 + 0. 2	=	65. 6	
	L4 = NO. 3+17. 7～NO. 5+4. 7	0. 1 + 27. 0 + 2. 7	=	29. 8	
	L5 = NO. 11	3. 3	=	3. 3	
				129. 6	= 129. 6 m

### 舗装版取壊し (t=5cm)

A	=	169. 9	+	390. 4	=	560. 3 m2
V	=	560. 3	×	0. 05	=	28. 0 m3

### コンクリート取壊し (無筋コンクリート)

小型擁壁1	V1	=	60. 0	×	0. 195	=	11. 7	
水路壁	V2	=	25. 0	×	0. 095	=	2. 4	
小型擁壁2	V3	=	142. 3	×	0. 195	=	<u>27. 7</u>	
						41. 8	=	41. 8 m3

# 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）

$$\text{水路蓋} \quad V1 = 25.0 \times 0.047 = 1.2$$

$$\text{BF-250 1} \quad V2 = 60.0 \times 0.029 = 1.7$$

$$\text{BF-250 2} \quad V3 = 142.3 \times 0.029 = \underline{4.1}$$

$$7.0 = 7.0 \text{ m}^3$$

## コンクリート処理（無筋コンクリート）

$$V = 41.8 = 41.8 \text{ m}^3$$

## コンクリート処理（二次製品）

$$V = 7.0 = 7.0 \text{ m}^3$$

# 既 設 舗 装 板 撤 去 工 計 算 書

測 点	単距離	既設舗装面積								
		幅	平均幅	面積						
<b>1工区</b>										
BC. 2+6. 5 94. 42	-----	0. 30	-----	-----						
SP. 2 100. 82	6. 40	0. 30	0. 30	1. 92						
EC. 2 113. 71	12. 89	0. 40	0. 35	4. 51						
NO. 5+18. 20 118. 20	4. 49	0. 40	0. 40	1. 80						
NO. 6 120. 00	1. 80	0. 30	0. 35	0. 63						
NO. 6 120. 00	-----	2. 70	-----	-----						
BC. 3 140. 84	20. 84	2. 70	2. 70	56. 27						
SP. 3 144. 97	4. 13	2. 70	2. 70	11. 15						
EC. 3 149. 11	4. 14	2. 70	2. 70	11. 18						
NO. 8 160. 00	10. 89	2. 70	2. 70	29. 40						
NO. 9 180. 00	20. 00	2. 60	2. 65	53. 00						
計	85. 58			169. 86						

# 既 設 舗 装 板 撤 去 工 計 算 書

測 点	単距離	既設舗装面積								
		幅	平均幅	面積						
<b>2工区</b>										
NO. 0+0. 9 0. 90	-----	0. 40	-----	-----						
NO. 1 20. 00	19. 10	0. 40	0. 40	7. 64						
NO. 2 40. 00	20. 00	0. 30	0. 35	7. 00						
NO. 3 60. 00	20. 00	0. 20	0. 25	5. 00						
NO. 3+5. 9 65. 90	5. 90	0. 20	0. 20	1. 18						
NO. 3+17. 7 77. 70	-----	0. 10	-----	-----						
IP. 1 78. 70	1. 00	0. 10	0. 10	0. 10						
NO. 4 80. 00	1. 30	0. 20	0. 15	0. 20						
NO. 5 100. 00	20. 00	0. 20	0. 20	4. 00						
NO. 5+4. 7 104. 70	4. 70	0. 20	0. 20	0. 94						
NO. 5+4. 7 104. 70	-----	2. 90	-----	-----						
NO. 6 120. 00	15. 30	2. 90	2. 90	44. 37						
NO. 7 140. 00	20. 00	3. 20	3. 05	61. 00						
NO. 8 160. 00	20. 00	3. 20	3. 20	64. 00						
NO. 9 180. 00	20. 00	3. 20	3. 20	64. 00						
NO. 10 200. 00	20. 00	3. 30	3. 25	65. 00						
NO. 11 220. 00	20. 00	3. 30	3. 30	66. 00						
計	207. 30			390. 43						