

数 量 総 括 表 【舗装工その4】							
工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	数 量 (端数未調整) ※非表示行	数 量	摘 要
(LEVEL2)	(LEVEL3)	(LEVEL4)	(LEVEL5)				
土工	土工	掘削	土砂	m3	24.5	25	
		掘削	土砂(床掘)	m3	8.8	9	
		路床盛土	RC-40	m3	1270.5	1271	
		埋戻し	RC-40	m3	6.1	6	
		発生土運搬	土砂	m3	33.3	33	
		整地	土砂	m3	33.3	33	
構造物撤去工	構造物取壊し工	舗装版切断	アスファルト舗装版 t=15cm以下	m	4.8	5	
		舗装版破碎	アスファルト舗装版 t=15cm以下	m2	1454.0	1454	
		舗装版破碎	コンクリート舗装版 t=35cm	m2	45.0	45	
		掘削	路盤	m3	114.4	114	
		掘削	路盤(床掘)	m3	4.0	4	
	運搬処理工	殻運搬	アスファルト廃材	m3	159.9	160	
		殻処分	アスファルト廃材	m3	159.9	160	
		殻運搬	コンクリート廃材	m3	15.8	16	
		殻処分	コンクリート廃材	m3	15.8	16	
		路盤廃材運搬	路盤廃材	m3	118.4	118	
		路盤廃材処分	路盤廃材	m3	118.4	118	
		舗装版切断排水運搬処分		式	1	1	15.6kg
舗装工	路床工	不陸整正	補足材無し	m2	3716.3	3716	

土工数量集計表

No. 3

[illegible]

【土工集計】

No. 4

工 種	計 算 式	数 量
掘削（路盤）	$V = 114.4 =$	114.4 m ³
掘削（土砂）	$V = 24.5 =$	24.5 m ³
盛土（RC-40）	$ \begin{array}{c} \text{アスファルト舗装部} \quad \text{コンクリート舗装部} \\ V = 656.6 + 613.9 = \end{array} $	1270.5 m ³
床掘（路盤）	$V = 4.0 =$	4.0 m ³
床掘（土砂）	$V = 8.8 =$	8.8 m ³
埋戻	$V = 6.1 =$	6.1 m ³
土砂運搬	$V = 24.5 + 8.8 =$	33.3 m ³
整地	$V = 24.5 + 8.8 =$	33.3 m ³

土 量 計 算 書 (アスファルト舗装部)								
測 点	距 離 (m)	床掘 (路盤)			床掘 (土砂)			摘 要
		断面積 (m^2)	平均断面 (m^2)	土 量 (m^3)	断面積 (m^2)	平均断面 (m^2)	土 量 (m^3)	
No. 13+8.00		0.8			1.1			
No. 13+14.74	6.740	0.4	0.60	4.0	1.5	1.30	8.8	
合 計	6.740			4.0			8.8	

舗装工集計表

No. 10

種別・細別	規 格	単位	数 量	摘 要
路床工				
不陸整正	補足材無し	m2	3716. 3	
アスファルト舗装工				
下層路盤	RC-40 t=15cm	m2	2481. 9	
上層路盤	RM-40 t=15cm	m2	2504. 2	
基層	再生粗粒度As20（溶融スラグ入り）t=5cm	m2	2510. 2	
中間層	再生粗粒度As20（溶融スラグ入り）t=5cm	m2	2514. 8	
中間層	改質Ⅱ型再生粗粒度As20（溶融スラグ入り）t=5cm	m2	2519. 4	
表層	改質Ⅱ型再生密粒度As20（溶融スラグ入り）t=5cm	m2	2524. 0	
コンクリート舗装工				
下層路盤	RC-40 t=20cm	m2	1234. 4	
上層路盤	RM-40 t=40cm	m2	1234. 4	
コンクリート舗装	コンクリート版 t=35cm	m2	1234. 4	
路盤紙		m2	1234. 4	
鉄網	D6-×150×150	kg	3764. 9	
縦方向施工目地				
タイバー	SD298A D32 L=1000@400	本	579	
クロスバー	SD298A D13×4	kg	921. 6	
チェアー	SD298A D13 176×150@400	個	579	
注入目地材	耐油性	m3	0. 16	
横方向収縮目地				
ダウエルバー	SD298A D32 L=600@400	本	517. 0	
クロスバー	SD298A D13×4	kg	1644. 9	
チェアー	SD298A D13 176×150@400	個	1034. 0	
注入目地材	耐油性	m3	0. 14	
三角木材	4cm角	m	206. 6	
膨張目地				
注入目地材	耐油性	m3	0. 04	
目地板	t=10mm	m2	64. 06	
養生工				
膜養生	初期養生	m2	1234. 4	
散水養生	後期養生	m2	1234. 4	
小口止めコンクリート		m	78. 7	

【アスファルト舗装工集計】

No. 11

工 種	計 算 式	数 量
【路床工】 ・ 不陸整正 補足材無し	アスファルト舗装部 コンクリート舗装部 $A = 2481.9 + 1234.4 = 3716.3 \text{ m}^2$	
【アスファルト舗装】 ・ 舗装面積（下層路盤） $t=150$	$A = 2481.9 = 2481.9 \text{ m}^2$	
・ 舗装面積（上層路盤） $t=150$	$A = 2504.2 = 2504.2 \text{ m}^2$	
・ 舗装面積（基層） $t=50$	$A = 2510.2 = 2510.2 \text{ m}^2$	
・ 舗装面積（中間層） $t=50$	$A = 2514.8 = 2514.8 \text{ m}^2$	
・ 舗装面積（中間層） $t=50$	$A = 2519.4 = 2519.4 \text{ m}^2$	
・ 舗装面積（表層） $t=50$	$A = 2524.0 = 2524.0 \text{ m}^2$	
【小口止めコンクリート】 ・ 延長	$L = 29.75 + 7.53 + 13.37 + 28.0 = 78.7 \text{ m}$	

舖 裝 面 積 計 算 書

[illegible]

舗装工集計表

No. 18

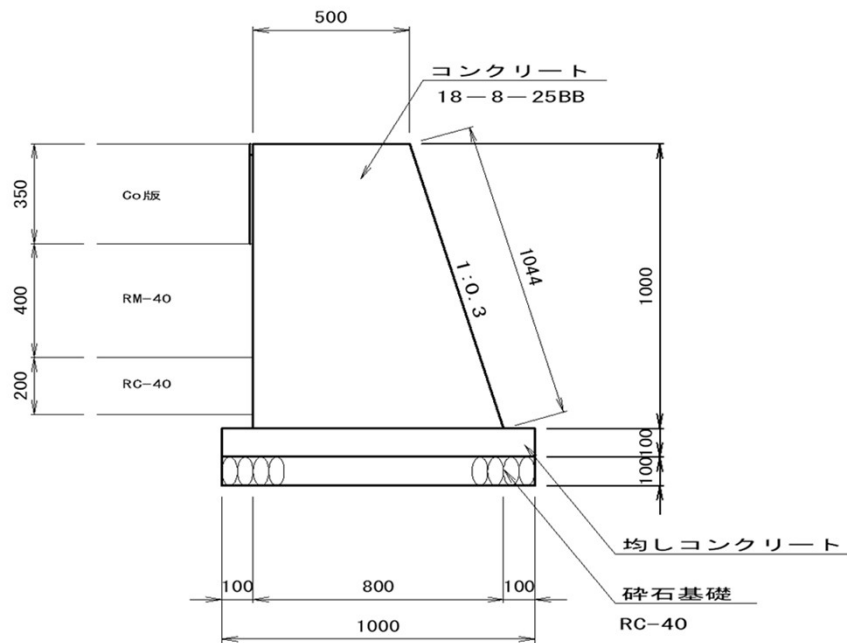
[illegible]

工 種	計 算 式	数 量
【路床工】	(CADにより求積)	
・不陸整正	$A = 1234.4 =$	1234.4 m ²
【コンクリート舗装工】	(全体)	
・舗装面積	$A = 43.14 \times 33.10 = 1427.93$ (控除) $-A = 1/2 \times 9.30 \times 19.57 = -91.00$ $-A = 13.62 \times 7.53 = -102.56$ $1234.37 =$	1234.4 m ²
・鉄網	D6-150×150 (3.05kg/m ²) $W = 1234.40 \times 3.05 =$	3764.92 kg
【縦方向施工目地】	$L = 36.22 + 38.59 + 40.96 + 43.14$ $+ 43.14 + 29.50 =$	231.55 m
・タイバー	SD295A D32 L=1000@400 (6.23kg/m) $N = 231.55 / 0.40 = 578.88 \div$ $W = 1.00 \times 6.23 \times 579 =$	579 本 (参考) 3607.17 kg
・クロスバー	D13 (0.995kg/m) $L = 231.55 \times 4 =$ $W = 926.20 \times 0.995 =$	926.20 m 921.57 kg
・チェアー	SD295A D13 175×150@400 (0.995kg/m) $N = 231.55 / 0.40 = 578.88 \div$ $W = (0.175 + 0.15 + 0.175) \times 0.995 \times 579 =$	579 個 (参考) 288.05 kg
・注入目地材	$V = 0.01 \times 0.07 \times 231.55 =$ 比重 (1020kg/m ³) $W = 0.16 \times 1020.00 =$	0.16 m ³ 163.20 kg
【横方向収縮目地】	(カッター目地)	
・延長	$L = 15.57 + 25.57 + 33.10 + 33.10$ $+ 33.10 + 33.10 + 33.10 =$	206.64 m
・スリップバー	SD295A D32 L=600@400 (6.23kg/m) $N = 206.64 / 0.40 = 516.60 \div$	517 本

工 種	計 算 式	数 量
【横方向収縮目地】		(参考)
・スリップバー	W= 0.60 × 6.23 × 517 =	1932.55 kg
	D13 (0.995kg/m)	
・クロスバー	L= 206.64 × 8 =	1653.12 m
	W= 1653.12 × 0.995 =	1644.85 kg
	SD295A D13 175×150@400 (0.995kg/m)	
・チェアー	N= 206.64 / 0.40 × 2 = 1033.20 ≒	1034 個
	W= (0.175 + 0.15 + 0.175) × 0.995 (参考)	
	× 1034 =	514.42 kg
・注入目地材	V= 0.01 × 0.07 × 206.64 =	0.14 m3
	比重 (1020kg/m3)	
	W= 0.14 × 1020.00 =	142.80 kg
	4cn角	
・三角木材	L= 206.64 =	206.64 m
【膨張目地】	(CADにより計測)	
・延長	L= 33.84 + 21.67 + 5.99 + 13.62 + 7.54 + 29.50 =	112.16 m
・注入目地材	V= 0.01 × 0.04 × 112.16 =	0.04 m3
	比重 (1020kg/m3)	
	W= 0.04 × 1020.00 =	40.80 kg
・目地板	A= (0.35 - 0.04) × 112.16 =	34.77 m2
【養生工】	(CADにより求積)	
・膜養生	A= 1234.4 =	1234.4 m2
・散水養生	A= 1234.4 =	1234.4 m2
【鋼製型枠設置・撤去】		
	L= 29.50 + 43.14 + 43.14 + 40.96 + 38.59 + 36.22 =	231.55 m

種 別 : 小口止めコンクリート

10 m当り



名称・規格	算 式	単位	数 量
コンクリート	$\frac{1}{2} \times (0.50 + 0.80) \times 1.00 \times 10.00$	m3	6.50
型枠 (側面)	$(1.044 + 1.00) \times 10.00$	m2	20.44
型枠 (妻)	$\frac{1}{2} \times (0.50 + 0.80) \times 1.00$	m2	0.65
均しコンクリート	$1.00 \times 0.10 \times 10.00$	m3	1.00
均しコンクリート型枠	$(0.10 + 0.10) \times 10.00$	m2	2.00
基礎砕石	$1.00 \times 0.10 \times 10.00$	m3	1.00
目地材 (t=10mm瀝青質板)	$\frac{1}{2} \times (0.50 + 0.80) \times 1.00$	m2	0.65

撤去工集計表

No. 22

[illegible]

【撤去集計】

No. 23

工 種	計 算 式	数 量
【舗装版切断】 ・ As t=15cm以下 (t=11cm)	$L = 4.8$	$= 4.8 \text{ m}$
【舗装取壊し】 ・ As t=15cm以下 (t=11cm)	(CADにより求積) $A = 1454.0$	$= 1454.0 \text{ m}^2$
・ Co. t=35cm	$A = 45.0$	$= 45.0 \text{ m}^2$
【殻運搬】 ・ As	$V = 1454.0 \times 0.11$	$= 159.9 \text{ m}^3$
・ Co.	$V = 45.0 \times 0.35$	$= 15.8 \text{ m}^3$
・ 路盤廃材	$V = 114.4 + 4.0$	$= 118.4 \text{ m}^3$
【建設副産物】 ・ As	$W = 159.90 \times 2.35 \text{ t/m}^3$	$= 375.8 \text{ t}$
・ Co.	$W = 15.80 \times 2.35 \text{ t/m}^3$	$= 37.1 \text{ t}$
・ 路盤廃材	$W = 118.40 \times 2.04 \text{ t/m}^3$	$= 241.5 \text{ t}$
【切断排水運搬処分】 ・ As t=11cm	$V = 4.8 \times 0.0027 \text{ m}^3/\text{m}$	$= 0.013 \text{ m}^3$
	$W = 0.013 \times 1200.0 \text{ (kg/m}^3\text{)}$	$= 15.6 \text{ kg}$