

数量総括表

上段:当初数量

下段:変更後数量

No.1

工種	細目	計算式	数量	単位
道路改良工				
道路土工				
構造物撤去取壊工				
	舗装切断 t=5cm	撤去工計算書参照 =84.4	84.00	m
	舗装版撤去積込 t=5cm	舗装取壊図表参照 =148.17	148.00	m <sup>2</sup>
	廃材運搬 As塊 L=4.7km 南重想定	148.17*0.05 =7.41	7.00	m <sup>3</sup>
	コンクリート取壊し 二次製品	撤去工計算書参照 =2.4	2.00	m <sup>3</sup>
	廃材運搬 二次製品 L=4.7km 南重想定	=2.4	2.00	m <sup>3</sup>
	コンクリート取壊し 無筋Co、練石積	撤去工計算書参照 3.1+0.8 =3.9	4.00	m <sup>3</sup>
	廃材運搬 無筋Co、練石積 L=4.7km 南重想定	=3.9	4.00	m <sup>3</sup>
処分費				
	廃材処理 As塊	7.41*2.3/1.8 =9.47	9.50	m <sup>3</sup>
	廃材処理 二次製品	2.4*2.5/1.8 =3.33	3.30	m <sup>3</sup>
	廃材処理 無筋Co	3.9*2.35/1.8 =5.09	5.10	m <sup>3</sup>
土工				
	機械掘削	土工数量計算書参照 =106.9	107.00	m <sup>3</sup>
	埋戻し 締固め 良質発生土	土工数量計算書参照 =11.6	12.00	m <sup>3</sup>
	残土運搬 L=2km 任意箇所へ	106.9-11.6/0.9 =94.0	94.00	m <sup>3</sup>
	残土受入地整地	=94.0	94.00	m <sup>3</sup>
	基面整正 側溝+集水柵	土工数量表参照 =43.2	43.00	m <sup>2</sup>

数量総括表

上段:当初数量

下段:変更後数量

No.2

工種	細目	計算式	数量	単位
小型水路工 側溝工				
	自由勾配側溝300×300 防音型	展開図参照 =40.0	40.00	m
	※基礎コンクリート t=5cm 18-8-25BB	0.57*0.05*40.0 =1.14 参考0.285m3/10m当	1.14	m3
	※基礎砕石 t=10cm RC-40	0.67*0.1*40.0 =2.68 参考0.67m3/10m当	2.68	m3
	横断用自由勾配側溝300×300	展開図参照 =2.0	2.00	m
	※基礎コンクリート t=10cm 18-8-25BB	0.57*0.1*2.0 =0.11 参考0.57m3/10m当	0.11	m3
	※基礎砕石 t=10cm RC-40	0.67*0.1*2.0 =0.13 参考0.67m3/10m当	0.13	m3
	横断用自由勾配側溝400×500	展開図参照 =3.0	3.00	m
	※基礎コンクリート t=10cm 18-8-25BB	0.68*0.1*3.0 =0.20 参考0.68m3/10m当	0.20	m3
	※基礎砕石 t=10cm RC-40	0.78*0.1*3.0 =0.23 参考0.78m3/10m当	0.23	m3
	横断用自由勾配側溝400×600	展開図参照 =3.0	3.00	m
	※基礎コンクリート t=10cm 18-8-25BB	0.68*0.1*3.0 =0.20 参考0.68m3/10m当	0.20	m3
	※基礎砕石 t=10cm RC-40	0.78*0.1*3.0 =0.23 参考0.78m3/10m当	0.23	m3
	自由勾配側溝500×500 防音型	展開図参照 =2.0	2.00	m
	※基礎コンクリート t=5cm 18-8-25BB	0.79*0.05*2.0 =0.08 参考0.395m3/10m当	0.08	m3
	※基礎砕石 t=10cm RC-40	0.89*0.1*2.0 =0.18 参考0.89m3/10m当	0.18	m3
	横断用自由勾配側溝500×500	展開図参照 =2.0	2.00	m
	※基礎コンクリート t=10cm 18-8-25BB	0.79*0.1*2.0 =0.16 参考0.79m3/10m当	0.16	m3
	※基礎砕石 t=10cm RC-40	0.89*0.1*2.0 =0.18 参考0.89m3/10m当	0.18	m3
	自由勾配側溝500×400 防音型	展開図参照 =6.0	6.00	m
	※基礎コンクリート t=5cm 18-8-25BB	0.79*0.05*6.0 =0.24 参考0.395m3/10m当	0.24	m3
	※基礎砕石 t=10cm RC-40	0.89*0.1*6.0 =0.53 参考0.89m3/10m当	0.53	m3

数量総括表

上段:当初数量

下段:変更後数量

No.3

工種	細目	計算式	数量	単位
	インバートコンクリート 18-8-25BB	300型(40.0+2.0)*0.3*0.05=0.63 400型(3.0+3.0)*0.4*0.05=0.12 500型(2+2+6)*0.5*0.05=0.25 =1.0	1.00	m3
	自由勾配側溝C o 蓋 300型 車道用 L=0.5m	=32.0	32.00	枚
	自由勾配側溝グレーチング 蓋 300型 T-20 L=1.0m	=4.0	4.00	枚
	横断用自由勾配側溝グレーチング 蓋300型 T-25 L=1.0m ホール固定	=1.0	1.00	枚
	横断用自由勾配側溝グレーチング 蓋400型 T-25 L=1.0m ホール固定	=2.0	2.00	枚
	横断用自由勾配側溝グレーチング 蓋400型 T-25 L=0.5m ホール固定	=2.0	2.00	枚
	自由勾配側溝C o 蓋 500型 車道用 L=0.5m	=4.0	4.00	枚
	自由勾配側溝グレーチング 蓋 500型 T-20 L=1.0m	=2.0	2.00	枚
	横断用自由勾配側溝グレーチング 蓋500型 T-25 L=1.0m ホール固定	=1.0	1.00	枚
集水柵工				
	集水柵 3 500×500×800	=1.0	1.00	箇所
	※コンクリート 18-8-25BB	構造図参照 =0.33	0.33	m3
	※型枠	構造図参照 =3.9	3.90	m2
	※基礎砕石 t=15cm RC-40	構造図参照 =0.8	0.80	m2
	集水柵 4 500×500×800	=1.0	1.00	箇所
	※コンクリート 18-8-25BB	構造図参照 =0.35	0.35	m3
	※型枠	構造図参照 =4.1	4.10	m2
	※基礎砕石 t=15cm RC-40	構造図参照 =0.8	0.80	m2
	集水柵用グレーチング 蓋 500型 T-25 受枠共	=2.0	2.00	枚

数量総括表

上段:当初数量

下段:変更後数量

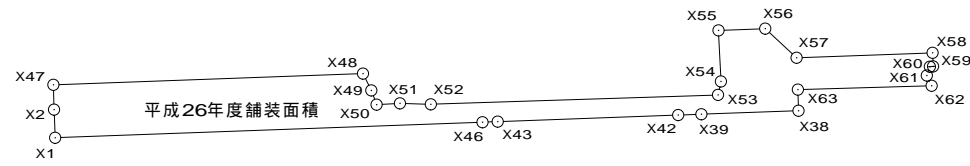
No.4

工種	細目	計算式	数量	単位
排水管工				
	フレキシブル管 φ300	=2.0	2.00	m
道路付属物設置工				
縁石工				
	地先境界ブロックA種 120×120×2000 3本	3.0+3.0 =6.0	6.00	m
	※コンクリート 18-8-25BB	構造図参照 0.18/10*6.0 =0.11	0.11	m3
	※基礎砕石 t=10cm RC-40	構造図参照 2.2/10*6.0*0.1 =0.13	0.13	m3
境界工				
	境界杭設置 C o 柱 箕輪町 支給品	※設置箇所別途協議 =4.0	4.00	本
舗装工				
アスファルト舗装工				
	下層路盤工 t=25cm 再生クラッシャーラン40mm以下	面積計算書参照 =175.8	176.00	m2
	上層路盤工 t=15cm 粒調砕石 M-25	面積計算書参照 =175.8	176.00	m2
	表層工 t=5cm 再生密粒度As20F	面積計算書参照 =175.8	176.00	m2
	取付舗装 t=4cm 再生密粒度As20F	面積計算書参照 =31.4	31.00	m2
安全施設工				
区画線設置工				
	外側線+中心線 実線 へ°イノ式 W=15cm	81+81+20 =182m	182.00	m
	中心線 破線 へ°イノ式 W=15cm	20 =20.0	20.00	m

種 別	算 式	数 量
舗装版切断 t=5cm	$L=20.0+15.0+49.4 = 84.4$	84.4m
コンクリート取壊し (二次製品)	① BF II-300*2段 146.0kg/2.0m当 $L = 21.8m$ $V=146.0/2.5/2.0*21.8*2 = 1273.12$	1273.1kg
	② BF II-300 146.0kg/2.0m当 $L = 21.8m$ $V=146.0/2.5/2.0*21.8 = 636.56$	636.6kg
	③ P1-RC-D300(HP管) 165.0kg/2.0m当 $L = 14.0m$ $V=165.0/2.0/2.5*14.0 = 462.00$	462.0kg
	④ 歩車道境界ブロック C種 81.0kg/1個当 $L = 1.0m$ $V=81.0/0.6/2.5*1.0 = 54.00$	54.0kg
	合計 = 2425.68 1/1000 = 2.42568	2.4m <sup>3</sup>
	① コンクリート擁壁 $L = 21.8m$ $V=1/2*(0.20+0.28)*0.4*21.8 = 2.09$	2.1m <sup>3</sup>
② P1-RC-D300 0.688m <sup>3</sup> /10.0m当 $L = 14.0m$ $V=0.688/10.0*14.0 = 0.96$	1.0m <sup>3</sup>	
合計 = 3.05	3.1m <sup>3</sup>	
練石積取壊し	① 練石積(控30) H=1.00 $L = 2.0m$ $V=1.0*1.044*0.3*2.0 = 0.63$	0.6m <sup>3</sup>
	② 練石積(控20) H=0.40 $L = 2.0m$ $V=0.4*1.019*0.2*2.0 = 0.16$	0.2m <sup>3</sup>
	合計 = 0.79	0.8m <sup>3</sup>

# 平成26年度 舗装取壊

S=1:500



地番 点名	26舗装面積			距離
	X座標	Y座標	Yn*(Xn+1-Xn-1)	
X47	-9504.471	-45651.302	925808.404560	20.497
X48	-9524.887	-45649.485	959826.071610	1.247
X49	-9525.497	-45650.573	45878.825865	0.995
X50	-9525.892	-45651.486	88381.276896	1.549
X51	-9527.433	-45651.321	163294.775217	2.037
X52	-9529.469	-45651.277	957489.883798	19.005
X53	-9548.407	-45649.668	871406.512452	0.920
X54	-9548.558	-45648.761	-8673.264590	3.377
X55	-9548.217	-45645.401	125114.044141	3.094
X56	-9551.299	-45645.127	239682.561877	2.828
X57	-9553.468	-45646.942	508689.521648	9.010
X58	-9562.443	-45646.144	413280.187776	0.898
X59	-9562.522	-45647.038	-6253.644206	0.219
X60	-9562.306	-45647.069	-17528.474496	0.617
X61	-9562.138	-45647.663	8262.227003	0.747
X62	-9562.487	-45648.323	-386686.944133	8.849
X63	-9553.667	-45649.036	-397511.805488	1.397
X38	-9553.779	-45650.428	-287049.891264	6.425
X39	-9547.379	-45650.998	-361738.508152	1.530
X42	-9545.855	-45651.133	-613186.018456	11.955
X43	-9533.947	-45652.193	-589095.898472	1.000
X46	-9532.951	-45652.282	-1331905.327350	28.290
X1	-9504.772	-45654.789	-1294039.339416	1.861
X2	-9504.607	-45652.935	-13741.533435	1.639
面積			148.1783075	
倍面積			296.356615	
地積			148.17	m <sup>2</sup>



掘削土量計算書

測点	距離	断面積 m <sup>2</sup>	平均断面積 m <sup>2</sup>	土量 m <sup>3</sup>	摘要
No.2+2.81	----	1.9	-----	-----	
No.3	17.19	1.9	1.90	32.7	
No.4	20.00	1.3	1.60	32.0	
No.4+4.17	4.17	1.3	1.30	5.4	
No.4+6.29	2.12	2.9	2.10	4.5	
EP No.4+10.00	3.71	2.9	2.90	10.8	
No.4+10.29	0.29	2.9	2.90	0.8	
No.4+12.41	2.12	2.2	2.55	5.4	
No.4+12.41	0.00	1.7	1.95	0.0	
No.5+1.42	9.01	1.7	1.70	15.3	
合計	58.61			106.9 m <sup>3</sup>	



埋 戻 土量計算書

測 点	距 離	断 面 積 m <sup>2</sup>	平均断面積 m <sup>2</sup>	土 量 m <sup>3</sup>	摘 要
No.2+2. 81	----	0. 2	-----	-----	
No.3	17. 19	0. 2	0. 20	3. 4	
No.4	20. 00	0. 2	0. 20	4. 0	
No.4+4. 17	4. 17	0. 2	0. 20	0. 8	
No.4+6. 29	2. 12	0. 2	0. 20	0. 4	
EP No.4+10. 00	3. 71	0. 2	0. 20	0. 7	
No.4+10. 29	0. 29	0. 2	0. 20	0. 1	
No.4+12. 41	2. 12	0. 2	0. 20	0. 4	
No.4+12. 41	0. 00	0. 2	0. 20	0. 0	
No.5+1. 42	9. 01	0. 2	0. 20	1. 8	
合計	58. 61			11. 6 m <sup>3</sup>	

表層工・上層・下層路盤工 面積計算書

No.1

測 点	距 離	幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	摘 要
No.2+2. 81	----	3. 08	-----	-----	
No.3	17. 19	3. 08	3. 08	52. 9	
No.4	20. 00	3. 08	3. 08	61. 6	
No.4+4. 82	4. 82	3. 08	3. 08	14. 8	
No.4+4. 82	0. 00	3. 03	3. 06	0. 0	
No.4+4. 96	0. 14	3. 03	3. 03	0. 4	
No.4+5. 49	----	3. 03	-----	-----	
EP No.4+10. 00	4. 51	3. 03	3. 03	13. 7	
No.4+10. 62	0. 62	3. 03	3. 03	1. 9	
No.4+10. 62	0. 00	2. 77	2. 90	0. 0	
No.4+11. 42	0. 80	2. 77	2. 77	2. 2	
No.4+11. 42	0. 00	2. 85	2. 81	0. 0	
No.4+12. 41	0. 99	2. 85	2. 85	2. 8	
No.4+12. 41	0. 00	1. 65	2. 25	0. 0	
No.5	7. 59	1. 65	1. 65	12. 5	
No.5+1. 42	1. 42	1. 65	1. 65	2. 3	
No.4+4. 17	----	0. 00	-----	-----	
No.4+4. 82	0. 65	0. 48	0. 24	0. 2	
No.4+4. 82	0. 00	0. 15	0. 32	0. 0	
No.4+5. 62	0. 80	0. 95	0. 55	0. 4	
No.4+5. 62	0. 00	1. 22	1. 09	0. 0	
No.4+6. 29	0. 67	2. 06	1. 64	1. 1	
No.4+10. 29	4. 00	2. 06	2. 06	8. 2	
No.4+11. 42	1. 13	0. 75	1. 41	1. 6	
No.4+11. 42	0. 00	0. 82	0. 79	0. 0	
No.4+12. 41	0. 99	0. 00	0. 41	0. 4	
小計	24. 17			177. 0 m <sup>2</sup>	①

表層工・上層・下層路盤工 控除 面積計算書

No.2

測点	距離	幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	摘要
L側 地先境界ブロック	No.4+4.17 ~+12.41	0.12	6.0	0.7	
下水道 表函	1	$0.43 * 0.43 * \pi * 1/4$		0.1	
下水道 表函	1	$0.72 * 0.72 * \pi * 1/4$		0.4	
小計				1.2 m <sup>2</sup>	②
合計			合計	175.8 m <sup>2</sup>	①-②

取付舗装 面積計算書

測点	位置	上幅 m	下幅 m	平均幅 m	距離 m	面積 m <sup>2</sup>	摘要
L側	No.2+3.50 ~No.3+3.50					20.0	
L側	No.4+7.29 ~+9.29					2.0	
L側	No.4+11.41 ~No.5+1.42					9.5	
小計						31.5 m <sup>2</sup>	①
控除分 下水道 公共枳表函	1	0.33 * 0.33 * π * 1/4				0.1	
小計						0.1 m <sup>2</sup>	②
合計						31.4 m <sup>2</sup>	①-②

種 別	算 式	数 量
集水桝3 G2-B500-L500-H800	集水桝3 (G2-B500-L500-H800)  ----- 1箇所当り -----  ・コンクリート(18-8-25BB)  v 1=0.80×0.80×0.95 ×1 = 0.61 - v 2=0.50×0.50×0.80 ×1 = -0.20 - v 3=0.52×0.40×0.15 ×1 (VS400*600横断用) = -0.03 - v 4=0.30×0.30×0.15 ×1 (VS300*300横断用) = -0.01 - v 5=0.53×0.40×0.15 ×1 (VS400*600横断用) = -0.03 Σ V = 0.33 m3  ・型枠  a 1=0.80×0.95×2 ×1 = 1.5 a 2=0.80×0.95×2 ×1 = 1.5 a 3=0.50×0.95×2 ×1 = 1.0 a 4=0.50×0.95×2 ×1 = 1.0 - a 5=0.52×0.40×2 ×1 (VS400*600横断用) = -0.4 - a 6=0.30×0.30×2 ×1 (VS300*300横断用) = -0.2 - a 7=0.53×0.40×2 ×1 (VS400*600横断用) = -0.4 Σ A = 3.9 m2  ・グレーチング蓋T-25(500×500用)  n = 1 枚  ・基礎材(RC-40, t=15cm) A = 0.90×0.90 ×1 = 0.8 m2  ・平面整地  A = 0.90×0.90 ×1 = 0.8 m2	G2-B500-L500-H800  n= 1箇所 -----1箇所当り-----  コンクリート V= 0.33 m3  型枠 A=3.9 m2  グレーチング蓋T-25 n=1枚  基礎材 A=0.8 m2  平面整地 A=0.8 m2

種 別	算 式	数 量
集水枮4 G2-B500-L500-H800	集水枮4 (G2-B500-L500-H800)  n = 1 箇所  --- 1 箇所当り ---  ・ コンクリート (18-8-25BB)  $v 1 = 0.80 \times 0.80 \times 0.95 \times 1 = 0.61$ $- v 2 = 0.50 \times 0.50 \times 0.80 \times 1 = -0.20$ $- v 3 = 0.46 \times 0.40 \times 0.15 \times 1 \text{ (VS400*500横断用)} = -0.03$ $- v 4 = 0.45 \times 0.50 \times 0.15 \times 1 \text{ (VS500*500横断用)} = -0.03$  $\Sigma V = 0.35 \text{ m}^3$  ・ 型枠 $a 1 = 0.80 \times 0.95 \times 2 \times 1 = 1.5$ $a 2 = 0.80 \times 0.95 \times 2 \times 1 = 1.5$ $a 3 = 0.50 \times 0.95 \times 2 \times 1 = 1.0$ $a 4 = 0.50 \times 0.95 \times 2 \times 1 = 1.0$ $- a 5 = 0.46 \times 0.40 \times 2 \times 1 \text{ (VS400*500横断用)} = -0.4$ $- a 6 = 0.45 \times 0.50 \times 2 \times 1 \text{ (VS500*500横断用)} = -0.5$  $\Sigma A = 4.1 \text{ m}^2$  ・ グレーチング蓋T-25 (500×500用)  n = 1 枚  ・ 基礎材 (RC-40, t=15cm)  $A = 0.90 \times 0.90 \times 1 = 0.8 \text{ m}^2$  ・ 平面整地  $A = 0.90 \times 0.90 \times 1 = 0.8 \text{ m}^2$	G2-B500-L500-H800  n= 1箇所  ---1箇所当り---  コンクリート  V= 0.35 m <sup>3</sup>  型枠  A=4.1 m <sup>2</sup>  グレーチング蓋T-25  n=1枚  基礎材  A=0.8 m <sup>2</sup>  平面整地  A=0.8 m <sup>2</sup>