

数量計算書

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細別・規格	条 件		単位	計算数量	計上数量
土 工	掘 削	小規模			m3	45.1	50.0
	床堀り	小規模			m3	23.5	20.0
	埋戻し	小規模			m3	19.2	20.0
	土砂等運搬	7.5km以下			m3	47.2	50.0
	整 地	残土受入れ地 での処理			m3	47.2	50.0
排水構造物工	自由勾配側溝	縦断用	B300×H600 ※ 再利用		m	5.0	5.0
			B400×H400 止 水板用		m	2.0	2.0
			B400×H400		m	2.1	2.0
			B400×H600		m	44.3	44.0
		横断用	B400×H600		m	4.2	4.0
			B600×H600		m	0.7	1.0
			B600×H700		m	4.0	4.0
			B600×H800		m	2.0	2.0
	蓋 版	縦断用	コンクリート蓋	B300用再設置	枚	4.0	4.0
				B400用	枚	22.0	22.0
		横断用	覆工板	B400用	枚	2.0	2.0
				B600用	枚	3.0	3.0
			グレーチング 蓋 t- 25	B400用	枚	1.0	1.0
		止水板	B400×H300用		枚	1.0	1.0
	プレキャスト集水 柵1号柵		B800×H900		基	1.0	1.0
	基礎碎石		再生碎石RC-40	t=15cm	m2	1.7	2.0
	蓋 版		グレーチング 蓋 T- 25	800用	枚	1.0	1.0
	現場打集水柵 (2号集水柵)	コンクリート	18-8-40高炉B		m3	0.9	1.0
	一般型枠				m2	7.0	7.0
	基礎コンクリート	コンクリート	18-8-40高炉B		m3	0.1	0.1
	一般型枠				m2	0.3	0.3
	基礎碎石		再生碎石RC-40	t=15cm	m2	2.0	2.0
	蓋 版		グレーチング 蓋 T-14	900用 3分割	組	1.0	1.0
	鉄筋		SD345 D13		t	0.03	0.03

	止水板		集水桝	B900×H900用	枚	1.0	1.0
	止水枠				基	1.0	1.0
	プレキャスト集水 桝4号桝		B700×H800		基	1.0	1.0
	基礎碎石		再生碎石RC-40	t=15cm	m2	1.2	1.0
	蓋 版		グレーチング 蓋 T- 25	700用	枚	1.0	1.0
舗装工	下層路盤	車道・路肩部	再生クラッシュラン RC-40	t=40cm	m2	25.4	25.0
	上層路盤	車道・路肩部	クラッシュランC-20	t=10cm	m2	251.5	251.0
	表層	車道・路肩部	⑤再生密粒度 As (13F)	t=5cm	m2	251.5	251.0
構造物 とりこわし工	舗装版切断	アスファルト舗装版	t=15cm以下		m	10.0	10.0
	舗装版破碎	アスファルト舗装版	t=15cm以下		m2	262.4	262.0
	殻運搬	舗装版破碎	17.0km以下		m3	13.1	13.0
	殻処分	As塊	日本道路(株) 青森合材センター		t	30.8	31.0
	構造物 とりこわし	鉄筋構造物	機械施工		m3	7.1	7.0
	殻運搬	コンクリート(鉄筋) 構造物とりこわし	10.9km以下		m3	7.1	7.0
	殻処分	Co塊(有筋)	(株)坂本光組		t	17.8	18.0
仮設工	交通誘導 警備員B	昼間勤務	8時～17時		人/日	10.0	10.0

種 別	形 状 及 び 算 式				数 量
土 工					
掘 削	・ 掘削 (CA)			$V = 45.06$	45.1 m3
床 堀	・ 床堀 (CA2)			$V = 23.50$	23.5 m3
埋戻し	・ 埋戻し (RA)			$V = 19.20$	19.2 m3
残土処分	・ 土砂運搬	45.06 + 23.50		$= 68.6$	
		68.56 - 19.20 ÷ 0.90		$= 47.2$	
				$V = 47.23$	47.2 m3
	・ 整地			$V = 47.23$	47.2 m3

土 工 計 算 書

種 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
横断工 自由勾配側溝B400	<p> <u>施工延長6.34m</u> NO. 2+43.9 </p> <p> 掘削 $V = 1.3 \times 6.34$ = 8.2 m3 </p> <p> 床掘 $V = 1.1 \times 6.34$ = 7.0 m3 </p> <p> 埋戻し $V = 0.8 \times 6.34$ = 5.1 m3 </p>	
自由勾配側溝B600	<p> <u>施工延長8.01m</u> IP. 2 </p> <p> 掘削 $V = 0.5 \times 8.01$ 4.0 m3 </p> <p> 床掘 $V = 0.9 \times 8.01$ 7.2 m3 </p> <p> 埋戻し $V = 0.6 \times 8.01$ 4.8 m3 </p>	

測 点	単距離 (m)	追加距離 (m)	掘削			床掘 (CA2)			盛土 (BA1)			盛土 (BA2)			埋戻し (RA)		
			A (m2)	A/2	V (m3)	A (m2)	A/2	V (m3)	A (m2)	A/2	V (m3)	A (m2)	A/2	V (m3)	A (m2)	A/2	V (m3)
IP. 1			0.80			0.20			0.10			0.10			0.20		
No. 2 + 43.100	2.780	2.780	0.80	0.80	2.2	0.20	0.20	0.6	0.10	0.10	0.3	0.10	0.10	0.3	0.20	0.20	0.6
No. 2 + 45.700	2.600	5.380	0.00	0.40	1.0	0.00	0.10	0.3	0.00	0.05	0.1	0.00	0.05	0.1	0.00	0.10	0.3
No. 2 + 45.700	0.000	5.380	0.70	0.35	0.0	0.20	0.10	0.0	0.20	0.10	0.0	0.00	0.00	0.0	0.20	0.10	0.0
No. 3	4.300	9.680	0.70	0.70	3.0	0.20	0.20	0.9	0.20	0.20	0.9	0.00	0.00	0.0	0.20	0.20	0.9
No. 3 + 31.59	31.590	41.270	0.70	0.70	22.1	0.20	0.20	6.3	0.20	0.20	6.3	0.00	0.00	0.0	0.20	0.20	6.3
No. 3 + 33.45	1.860	43.130	0.00	0.35	0.7	0.00	0.10	0.2	0.00	0.10	0.2	0.00	0.00	0.0	0.00	0.10	0.2
No. 3 + 33.45	0.000	43.130	0.20	0.10	0.0	0.10	0.05	0.0	0.20	0.10	0.0	0.00	0.00	0.0	0.10	0.05	0.0
No. 3 + 41.000	7.550	50.680	0.80	0.50	3.8	0.20	0.15	1.1	0.20	0.20	1.5	0.00	0.00	0.0	0.20	0.15	1.1
合 計	50.68				32.8			9.3			9.3			0.4			9.3

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
排水構造物工	延長調書より	
	自由勾配側溝(縦断用)	
	・ B300×H600 ※再利用	L = 5.0 m
	・ B400×H400 止水板用	L = 2.0 m
	・ B400×H400	L = 2.1 m
	・ B400×H600	L = 44.3 m
	自由勾配側溝(横断用)	
	・ B400×H600	L = 4.2 m
	・ B600×H600	L = 0.7 m
	・ B600×H700	L = 4.0 m
	・ B600×H800	L = 2.0 m
	蓋 版	
	コンクリート蓋	
	・ B300用 再設置	N = 4.0 枚
	・ B400用	N = 22.0 枚
	覆工板	
	・ B400用	N = 2.0 枚
	・ B600用	N = 3.0 枚
	グレーチング蓋 t-25	
	・ B400用	N = 1.0 枚
	止水板	
	・ B400×H300用	N = 1.0 枚
	集水桝	
	・ プレキャスト集水桝1号桝	
	・ B800×H900	N = 1.0 基
	・ 基礎コンクリート 18-8-40 高炉B	
	1.3*1.3*0.05 = 0.08	V = 0.1 m3
	・ 基礎コンクリート型枠	
	1.3*4*0.05 = 0.3	A = 0.3 m2
	・ 基礎碎石 再生碎石RC-40 t=15cm	
	1.3*1.3 = 1.7	A = 1.7 m2
	グレーチング蓋 T-25 800用	
	・ 蓋版設置 = 1.0	N = 1.0 枚

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
	<p>現場打集水桝(2号集水桝)</p> <p>B900×H900 N = 1.0 基</p> <p>・ コンクリート 18-8-40高炉B</p> <p>1.30*1.30*1.05-0.90*0.90*0.90 = 1.0</p> <p>控除 VS400*600 -0.4*0.6*0.2 = 0.048</p> <p>控除 VS400*600 -0.4*0.6*0.2 = 0.048</p> <p>控除 VS600*600 -0.6*0.6*0.2 = 0.072</p> <p>= 0.9 V = 0.9 m3</p> <p>現場打集水桝型枠</p> <p>・ 一般型枠</p> <p>1.3*1.05*4+0.9*0.9*4 = 8.70</p> <p>控除 -0.4*0.6*2-0.4*0.6*2-0.6*0.6*2 = 1.68</p> <p>= 7.02 A = 7.0 m2</p> <p>基礎コンクリート</p> <p>・ コンクリート 18-8-40高炉B</p> <p>1.40*1.40*0.05 = 0.10 V = 0.1 m3</p> <p>基礎コンクリート型枠</p> <p>・ 一般型枠</p> <p>1.4*4*0.05 = 0.28 A = 0.3 m2</p> <p>基礎材</p> <p>・ 基礎碎石 再生碎石RC-40 t=15cm</p> <p>1.40*1.40 = 1.96 A = 2.0 m2</p> <p>グレーチング 蓋 T-14 900用 3分割</p> <p>・ 蓋版設置 = 1.0 N = 1.0 枚</p> <p>・ 鉄筋 SD345 D13 ※配筋図より</p> <p>29/1000 = 0.03 W = 0.03 t</p> <p>止水板</p> <p>・ 集水桝 B900×H900用 N = 1.0 枚</p> <p>・ 止水枠 N = 1.0 基</p> <p>・ プレキャスト集水桝4号桝</p> <p>・ B700×H800 N = 1.0 基</p> <p>・ 基礎コンクリート 18-8-40高炉B</p> <p>1.1*1.1*0.05 = 0.06 V = 0.1 m3</p> <p>・ 基礎コンクリート型枠</p> <p>1.1*4*0.05 = 0.2 A = 0.2 m2</p> <p>・ 基礎碎石 再生碎石RC-40 t=15cm</p> <p>1.1*1.1 = 1.2 A = 1.2 m2</p> <p>グレーチング 蓋 T-25 700用</p> <p>・ 蓋版設置 = 1.0 N = 1.0 枚</p>	

排水構造物工延長計算書

単位：m

名 称 ・ 測 点	左・右	数 量 (m)	備 考
自由勾配側溝 VS側溝			
B400 H400(縦断止水板用)			
No. 2 + 40.320 ～ No. 2 + 42.320	右	2.000	
合計		2.000	
自由勾配側溝 VS側溝			
B400 H400(縦断用)			
No. 2 + 42.320 ～ No. 2 + 44.395	右	2.075	
合計		2.075	
B400 H600(縦断用)			
No. 2 + 45.495 ～ No. 3 + 31.867	右	36.372	
No. 3 + 33.067 ～ No. 3 + 41.000	右	7.933	
合計		44.305	
B600 H600(横断用)			
IP. 2		0.700	
合計		0.700	
B600 H700(横断用)			
IP. 2		4.000	
合計		4.000	
B600 H800(横断用)			
IP. 2		2.000	
合計		2.000	
B400 H600(横断用)			
No. 2 + 44.814		4.240	
合計		4.240	
B300 H600(縦断用) ※再利用			
No. 2 + 41.881 ～ No. 2 + 44.445	左	2.500	
No. 2 + 44.445 ～ No. 2 + 47.881	左	2.500	
合計		5.000	

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
舗装工	※N0.2+44.8 自由勾配側溝(横断用)分の舗装控除側溝外幅0.58m 舗装幅5.1m $0.58 \times 5.1 = 2.96$ $A = 3.0 \text{ m}^2$	
	※IP.2 自由勾配側溝(横断用)分の舗装控除側溝外幅0.86m 舗装幅5.5m $0.86 \times 5.5 = 4.73$ $A = 4.7 \text{ m}^2$	
	・ 下層路盤 再生クラッシャーRC-40 t=40cm 25.4 $A = 25.4 \text{ m}^2$	25.4 m2
	・ 上層路盤 クラッシャーC-20 t=10cm 舗装積計算－控除分 $259.14 - 7.7$ $A = 251.5 \text{ m}^2$	251.5 m2
	・ 表層 ⑤再生密粒度As(13F) t=5cm 舗装積計算－控除分 $259.14 - 7.7$ $A = 251.5 \text{ m}^2$	251.5 m2

測 点	単距離 (m)	追加距離 (m)	下層路盤 (BC1)			表層			上層路盤		
			L (m)	L/2	A (m2)	L (m)	L/2	A (m2)	L (m)	L/2	A (m2)
IP. 1			0.50			5.11			5.11		
No. 3	9.680	9.680	0.50	0.50	4.8	5.13	5.12	49.6	5.13	5.12	49.6
No. 3 + 31.87	31.867	41.547	0.50	0.50	15.9	5.13	5.13	163.5	5.13	5.13	163.5
No. 3 + 31.87	0.000	41.547	0.50	0.50	0.0	5.50	5.32	0.0	5.50	5.32	0.0
IP. 2	0.650	42.197	0.50	0.50	0.3	5.50	5.50	3.6	5.50	5.50	3.6
No. 3 + 33.07	0.650	42.847	0.50	0.50	0.3	5.50	5.50	3.6	5.50	5.50	3.6
No. 3 + 33.07	0.000	42.847	0.50	0.50	0.0	4.91	5.21	0.0	4.91	5.21	0.0
No. 3 + 41.00	7.930	50.777	0.50	0.50	4.0	4.91	4.91	38.9	4.91	4.91	38.9
合 計	50.78				25.4			259.1			259.1

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
構造物とりこわし工 柵渠 (鉄筋コンクリート構造物)	$L = 50.60 \text{ m}$ $B600 \times H600$ 参考重量 75kg/個 $N = 50.60 \div 1.5 + 2.0 = 35.73 \text{ 箇所}$ $W = 35.73 \times 0.075 = 2.68 \text{ t}$ $V = 2.68 \div 2.50 = 1.07 \text{ m}^3$	
ハネル (鉄筋コンクリート構造物)	300×60 参考重量 64kg/枚 (L=1.49m) $N = 50.60 \div 1.5 = 33.73 \text{ スパ}$ 1スパ設置枚数 $600.00 \div 300.00 \times 2.00 = 4.00 \text{ 枚}$ $W = 33.73 \times 4.00 \times 0.064 = 8.64 \text{ t}$ $V = 8.64 \div 2.50 = 3.45 \text{ m}^3$	
現場打側溝 $B600 \times H650$	$L = 3.30 \text{ m}$ $A = 0.42$ $V = 3.30 \times 0.42 = 1.39 \text{ m}^3$ $W = 1.39 \times 2.5 = 3.47 \text{ t}$	
HP $\phi 600$	$L = 3.30 \text{ m}$ $W = 2.00 \times 0.27 = 0.54 \text{ t}$ $V = 0.54 \div 2.50 = 0.22 \text{ m}^3$	
コンクリート蓋版 (鉄筋コンクリート構造物)	$780 \times 500 \times 150$ 参考重量 137kg/枚 $N = 18.00 \text{ 枚}$ $W = 18.00 \times 0.137 = 2.47 \text{ t}$ $V = 2.47 \div 2.50 = 0.99 \text{ m}^3$	
舗装版切断 (アスファルト舗装版)	アスファルト舗装版 t=15cm以下 (t=5cm) $L = 5.00 + 5.00 = 10.00 \text{ m}$ $L = 10.0 \text{ m}$	
舗装版破碎 (アスファルト舗装版)	アスファルト舗装版 t=15cm以下 (t=5cm) 構造物とりこわし計算書より $A = 262.39 \text{ m}^2$ $V = 262.39 \times 0.05 = 13.12 \text{ m}^3$ $W = 13.12 \times 2.35 = 30.83 \text{ t}$ 構造物とりこわし計 有筋コンクリート構造物 $V = 1.07 + 3.454 + 1.39 + 0.99 = 6.90 \text{ m}^3$ $V = 6.9 \text{ m}^3$	

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
産廃処理	アスファルト舗装版	
	A= 262.39 m2 A =	262.4 m2
	V= 13.12 m3 V =	13.1 m3
	W= 30.83 t W =	30.8 t
コンクリート塊(有筋)	殻運搬	
	コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし 8.0km以下	
	V= 7.11 m3 V =	7.1 m3
	殻処分	
アスファルト塊	(株)坂本光組 C0塊 有筋	
	W= 17.79 t t =	17.8 t
	殻運搬	
	舗装版破碎 6.5km以下	
	V= 13.1 m3 V =	13.1 m3
	殻処分	
	日本道路(株)青森合材センター AS塊	
	W= 30.83 t t =	30.8 t

測 点	単距離 (m)	追加距離 (m)	舗装版破碎		
			A (m2)	A/2	V (m3)
No. 2 + 40.320	0.000		5.43		
No. 2 + 43.100	2.780	2.780	5.07	5.25	14.6
No. 2 + 44.814	1.714	4.494	5.07	5.07	8.7
No. 3	5.186	9.680	5.07	5.07	26.3
No. 3 + 32.517	32.517	42.197	5.40	5.24	170.4
No. 3 + 41.00	8.483	50.680	4.60	5.00	42.4
合 計	50.68				262.4

[illegible]