

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
排水構造物工							
	作業土工	掘 削	オープンカット		m3	61.0	60
		床 堀	標 準		m3	101.0	100
		不良土床堀			m3	14.1	10
		路床盛土	B<2.5m		m3	85.4	90
		基礎底面以下埋戻し			m3	5.9	10
		埋戻し	B<1.0m		m3	76.9	80
		埋戻し	1.0m≦ B<4.0m(RA2)		m3	20.00	20
		土砂等運搬	7.5km以下		m3	14.1	10
		整 地	残土受入れ地での処理		m3	14.1	10
		購入土	山 土		m3	41.9	40
	側溝工	自由勾配側溝	縦断用	B700×H1600	m	47.4	47
		蓋 版	コンクリート蓋 車道用 700用	0.5m/枚	枚	44	44
			グレーチング蓋 700用 4枚開き	1.0m/枚	枚	3	3
		ベンチフリューム1種	400型		m	2.8	3
	管渠工	鉄筋コンクリート ヒューム管	ヒューム管(B形管) φ 700	外圧管1種	m	5.2	5
	集水桝工	集水桝	B1200×W1200×H1950		箇所	2	2
		グレーチング桝蓋	1200×1200用 t-25		枚	2	2
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	77.4	77
		舗装版破砕	アスファルト舗装版	t=15cm以下	m2	207.1	207
		殻運搬	舗装版破砕	6.5km以下	m3	10.4	10
		殻処分	As塊	日本道路(株) 青森合材センター	t	24.3	24
		コンクリート構造物 取壊し(有筋)	鉄筋構造物	機械施工	m3	8.6	9
		殻運搬	コンクリート 構造物とりこわし	5.7km以下	m3	8.6	9
		殻処分	Co塊	(株)須郷土木	t	21.6	22
		コンクリート構造物 取壊し(無筋)	無筋構造物	機械施工	m3	1.5	2
		殻運搬	コンクリート 構造物とりこわし	5.7km以下	m3	1.5	2
		殻処分	Co塊	(株)須郷土木	t	3.5	4

[illegible]

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
作業土工		
床 堀	<ul style="list-style-type: none"> 掘削 (CA1) $V = 61.02$ 61.0 m³ 床堀 (CA2) $= 101.01$ 101.0 m³ 床堀 (第5号合流桝) $= 2.03$ 2.0 m³ 床堀 (第6号合流桝) $= 1.83$ 1.8 m³ 不良土床堀 (CA3) $= 14.13$ 14.1 m³ 計 $= 165.90$ 165.9 m³ (不良土は含まない) 	
盛 土	<ul style="list-style-type: none"> 路床盛土 B<2.5m (BA1) $V = 85.38$ 85.4 m³ 基礎底面以下 (BA2) $= 5.94$ 5.9 m³ 計 91.32 91.3 m³ 	
埋戻し	<ul style="list-style-type: none"> 埋戻し B<1.0m (RA1) $= 76.92$ 76.9 m³ 埋戻し 1.0m ≤ B<4.0m (RA2) $= 17.76$ 17.8 m³ 埋戻し 1.0m ≤ B<4.0m (第5号合流桝) $= 1.18$ 1.2 m³ 埋戻し 1.0m ≤ B<4.0m (第6号合流桝) $= 1.06$ 1.1 m³ 合計 96.92 96.9 m³ 	
残土処分	<ul style="list-style-type: none"> 土砂等運搬 101.4 $165.9 - (91.3 \div 0.9) - 95.9$ $V = -31.4$ -31.4 m³ 	
残土処分	<ul style="list-style-type: none"> 土砂等運搬 $V = 14.13$ 14.1 m³ 整地 (残土受入れ地での処理) $V = 14.13$ 14.1 m³ 	
購入土 (不足土)	<ul style="list-style-type: none"> 購入土 (山土) $31.4 \times 1.2 \div 0.9 = 41.87$ 41.9 m³ 	

作業土工

計 算 書

測 点	追 距	区間長	掘削(CA1)			床掘(CA2)			不良土床掘(CA3)					
			面 積	平均面積	土 量	面 積	平均面積	土 量						
NO. 3 + 12.10	0.000		0.40			1.60			0.10					
NO. 4	7.900	7.900	0.60	0.50	3.95	1.50	1.55	12.25	0.20	0.15	1.19			
NO. 4	7.900	0.000	0.60	0.60	0.00	1.20	1.35	0.00	0.20	0.20	0.00			
IP. 7 (No. 4+9.026)	16.926	9.026	0.50	0.55	4.96	1.40	1.45	13.09	0.30	0.25	2.26			
IP. 7 (No. 4+9.026)	16.926	0.000	2.10	1.30	0.00	1.80	1.60	0.00	0.30	0.30	0.00			
NO. 4 + 13.10	21.000	4.074	1.90	1.20	4.89	2.00	1.70	6.93	0.30	0.30	1.22			
NO. 4 + 17.10	25.000	4.000	1.80	1.85	7.40	2.30	2.15	8.60	0.40	0.35	1.40			
NO. 4 + 17.10	25.000	0.000	0.70	1.25	0.00	2.30	2.30	0.00	0.40	0.40	0.00			
IP. 8 (No. 4+17.785)	25.685	0.685	0.90	1.35	0.92	2.30	2.30	1.58	0.40	0.40	0.27			
NO. 5	27.900	2.215	0.40	0.65	1.44	1.50	1.90	4.21	0.30	0.35	0.78			
IP. 9 (No. 5+0.903)	28.803	0.903	0.40	0.40	0.36	1.40	1.45	1.31	0.30	0.30	0.27			
IP. 10 (No. 5+15.416)	43.316	14.513	1.50	0.95	13.79	2.00	1.70	24.67	0.40	0.35	5.08			
IP. 11 (No. 5+19.416)	47.316	4	1.6	1.55	6.2	2.1	2.05	8.20	0.3	0.35	1.4			
NO. 6	47.9	0.584	1.6	1.60	0.93	1.4	1.75	1.02	0.2	0.25	0.146			
IP. 12 (No. 6+1.193)	49.093	1.193	1.90	1.75	2.09	1.50	1.45	1.73	0.00	0.1	0.1193			
NO. 6 + 7.90	55.8	6.707	2.30	2.10	14.08	3.70	2.60	17.44	0.00	0.00	0.00			
合計		55.80			61.02			101.01			14.13			

内は変更前を示す

土 工 計 算 書

測 点	追 距	区間長	路床盛土 B<2.5m(BA1)			基礎底面以下(BA2)			埋戻 B<1.0m(RA1)			埋戻 1.0m<B<4.0m(RA2)		
			面 積	平均面積	土 量	面 積	平均面積	土 量	面 積	平均面積	土 量	面 積	平均面積	土 量
NO. 3 + 12.10	0		2.00			0.00			1.50			0.00		
NO. 4	7.9	7.9	2.40	2.20	17.38	0.00	0.00	0.00	1.30	1.40	11.06	0.00	0.00	0.00
NO. 4	7.9	0	2.40	2.40	0.00	0.10	0.05	0.00	1.10	1.20	0.00	0.00	0.00	0.00
IP. 7 (No.4+9.026)	16.926	9.026	2.40	2.40	21.66	0.10	0.05	0.45	1.30	1.30	11.73	0.00	0.00	0.00
IP. 7 (No.4+9.026)	16.926	0	0.00	1.20	0.00	0.10	0.10	0.00	1.50	1.30	0.00	1.00	0.50	0.00
NO. 4 + 13.1	21	4.074	0.40	1.40	5.70	0.10	0.10	0.41	1.50	1.40	5.70	0.60	0.30	1.22
NO. 4 + 17.1	25	4	0.50	0.45	1.80	0.10	0.10	0.40	1.50	1.50	6.00	0.50	0.55	2.20
NO. 4 + 17.1	25	0	1.20	0.85	0.00	0.10	0.10	0.00	2.10	1.80	0.00	0.00	0.25	0.00
IP. 8 (No.4+17.785)	25.685	0.685	0.70	0.60	0.41	0.20	0.15	0.10	2.20	1.85	1.27	0.00	0.25	0.17
NO. 5	27.9	2.215	1.60	1.15	2.55	0.20	0.20	0.44	1.40	1.80	3.99	0.00	0.00	0.00
IP. 9 (No.5+0.903)	28.803	0.903	1.70	1.65	1.49	0.10	0.15	0.14	1.30	1.35	1.22	0.00	0.00	0.00
IP. 10 (No.5+15.416)	43.316	14.513	1.20	1.45	21.04	0.20	0.15	2.18	1.50	1.40	20.32	0.50	0.25	3.63
IP. 11 (No.5+19.416)	47.316	4	1.30	1.25	5.00	0.20	0.2	0.80	1.60	1.55	6.20	0.50	0.50	2.00
NO. 6	47.9	0.584	1.40	1.35	0.79	0.20	0.2	0.12	0.80	1.2	0.70	0.50	0.50	0.29
IP. 12 (No.6+1.193)	49.093	1.193	1.70	1.55	1.85	0.20	0.2	0.24	0.90	0.85	1.01	0.40	0.45	0.54
NO. 6 + 7.9	55.8	6.707	0.00	0.85	5.70	0.00	0.10	0.67	1.40	1.15	7.71	1.90	1.15	7.71
合計		55.80			85.38			5.94			76.92			17.76

内は変更前を示す

排水構造物工

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
側溝工	延長調書より 自由勾配側溝(縦断用)	
	・ B700×H1600 L = 47.43	47.4 m
	延長調書より 蓋 版	
	・ コンクリート蓋 0.5m/枚 B700用 N = 44	44 枚
	・ グレチング蓋 投雪口用(4枚開き) 1.0m/枚 B700用 N = 3	3 枚
	・ BF1種400型 L = 2.80	2.8 m
管渠工	・ 鉄筋コンクリートヒューム管	
	・ B形管 外圧管1種 φ 700 L = 5.20	5.2 m
集水柵工	・ 第5号合流柵 N = 1	1 箇所
	・ 第6号合流柵 N = 1	1 箇所

排水構造物工

排水構造物工

[illegible]

調整コンクリート計算書

側溝幅 B= 0.70 m

自由勾配側溝 B700型

[illegible]

排水構造物工

排水構造物工

[illegible]

集水桝工計算書

種 別：集水桝

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
床掘り	第5号合流桝	
土砂	機械床掘(平均高0.30m) $V=2.60 \times 2.60 \times 0.30=2.03\text{m}^3$	2.0 m ³
埋戻し	第5号合流桝	
土砂	埋戻し $V=2.03-(1.70 \times 1.70 \times 0.25+1.60 \times 1.60 \times 0.05)=1.18\text{m}^3$	1.2 m ³
基礎材	第5号合流桝	
RC-40 t=20cm	基礎材 $A=1.70 \times 1.70=2.89\text{m}^2$	2.9 m ²
均し型枠	第5号合流桝	
小型	型枠 $A=1.70 \times 0.05 \times 4=0.34\text{m}^2$	0.3 m ²
均しコンクリート	第5号合流桝	
18-8-40BB W/C \geq 60%	均しコンクリート $V=1.70 \times 1.70 \times 0.05=0.14\text{m}^3$	0.1 m ³
型枠	第5号合流桝	
小型	型枠 $A=1.60 \times 2.05 \times 4+1.20 \times 1.90 \times 4-(0.97 \times 1.80 \times 2+0.70 \times 1.74 \times 2+0.263 \times 0.263 \times 3.14 \times 2)=16.44\text{m}^2$	16.4 m ²
鉄筋	第5号合流桝	
SD295 D13	鉄筋 $W=82.960\text{kg}=0.083\text{t}$	0.08 t
本体コンクリート	第5号合流桝	
21-8-40BB	本体コンクリート $V=1.60 \times 1.60 \times 2.05-(1.20 \times 1.20 \times 1.90+0.97 \times 1.80 \times 0.14 \times 2+0.70 \times 1.74 \times 0.06 \times 2+0.263 \times 0.263 \times 3.14 \times 0.20)=1.89\text{m}^3$	1.9 m ³
ワイト`ステップ`	第5号合流桝	
30SW	ワイト`ステップ` N=5本	5 本
グレーチング`桝蓋`	第5号合流桝	
T-25 1200×1200	グレーチング`蓋` N=1枚	1 枚

集水桝工計算書

種 別：集水桝

細別／規格	算 式 / 図	数 量
床掘り	第6号合流桝	
土砂	機械床掘(平均高0.27m) $V=2.60 \times 2.60 \times 0.27=1.83\text{m}^3$	1.8 m ³
埋戻し	第6号合流桝	
土砂	埋戻し $V=1.83-(1.70 \times 1.70 \times 0.25+1.60 \times 1.60 \times 0.02)=1.06\text{m}^3$	1.1 m ³
基礎材	第6号合流桝	
RC-40 t=20cm	基礎材 $A=1.70 \times 1.70=2.89\text{m}^2$	2.9 m ²
均し型枠	第6号合流桝	
小型	型枠 $A=1.70 \times 0.05 \times 4=0.34\text{m}^2$	0.3 m ²
均しコンクリート	第6号合流桝	
18-8-40BB W/C \geq 60%	均しコンクリート $V=1.70 \times 1.70 \times 0.05=0.14\text{m}^3$	0.1 m ³
型枠	第6号合流桝	
小型	型枠 $A=1.60 \times 2.05 \times 4+1.20 \times 1.90 \times 4-(0.97 \times 1.80+0.70 \times 1.72+0.408 \times 0.408 \times 3.14 \times 2+0.51 \times 0.31 \times 2)=17.93\text{m}^2$	17.9 m ²
鉄筋	第6号合流桝	
SD295 D13	鉄筋 $W=92.004\text{kg}=0.092\text{t}$	0.09 t
本体コンクリート	第6号合流桝	
21-8-40BB	本体コンクリート $V=1.60 \times 1.60 \times 2.05-(1.20 \times 1.20 \times 1.90+0.97 \times 1.80 \times 0.14+0.70 \times 1.78 \times 0.06+0.408 \times 0.408 \times 3.14 \times 0.20+0.51 \times 0.31 \times 0.20)=2.06\text{m}^3$	2.1 m ³
ワイト`ステップ`	第6号合流桝	
30SW	ワイト`ステップ` N=5本	5 本
グ`レーチング`桝蓋	第6号合流桝	
T-25 1200×1200	グ`レーチング`蓋 N=1枚	1 枚
集 計	型枠 $0.3+16.4+0.3+17.9=34.9\approx 35.0\text{m}^2$ コンクリート(18-8-40BB) $0.1+0.1=0.2\text{m}^3$ コンクリート(21-8-40BB) $1.9+2.1=4.0\text{m}^3$ ワイト`ステップ` $5+5+=10$ 本 グ`レーチング`桝蓋 $1+1=2$ 枚	

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
構造物取壊し工	<ul style="list-style-type: none"> 舗装版切断 旧体撤去平面図より 舗装厚 t=5cm 車道部 NO. NO. 3+12. 1～No.6+7. 90 L = 69. 4 	
	乗入部 L = 8. 0	
	計 77. 40	77. 4 m
	<ul style="list-style-type: none"> 舗装版破碎 旧体撤去平面図より 舗装厚 t=5cm 車道部 NO. NO. 3+12. 1～No.5+12. 90 A = 193. 5 	
	乗入部 A = 13. 6	
	計 207. 12	207. 1 m ²
	<ul style="list-style-type: none"> 殻運搬(As塊) 運搬距離 L=5. 4km 207. 12 × 0. 05 = 10. 36 V = 10. 36 	10. 4 m ³
	殻処分(As塊) 日本道路(株)青森合材センター 10. 36 × 2. 35 = 24. 34 W = 24. 34	24. 3 t

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
構造物取壊し工	・ 構造物取壊し(有筋)	
	<div> <div> <div>柵渠</div> <div>0NO. 3+12. 10～No. 6+1. 193</div> <div>L = 41. 2 m</div> </div> <div> <div>(アーム)</div> <div>41. 20 ÷ 1. 50 = 27. 47 本</div> <div>27. 47 × 0. 03 m3/本 = 0. 82 m3</div> </div> <div> <div>(パネル)</div> <div>41. 20 ÷ 1. 50 × 2 × 2 = 109. 87 枚</div> <div>109. 87 × 0. 03 m3/枚 = 3. 30 m3</div> </div> <div> <div>V = 0. 82 + 3. 30 = 4. 12 m3</div> <div>W = 4. 12 × 2. 50 t/m3 = 10. 30 t</div> </div> </div>	
	<div> <div>自由勾配側溝</div> <div>NO. 1+11. 00～NO. 1+18. 80</div> <div>L = 8. 0 m</div> </div> <div> <div>V = 6. 64 ÷ 2. 50 t/m3 = 2. 66 m3</div> <div>W = 8. 00 × 0. 83 t/m = 6. 64 t</div> </div>	
	<div> <div>コンクリート蓋</div> <div>NO. 1+11. 00～NO. 1+18. 80</div> <div>N = 8. 0 枚</div> </div> <div> <div>V = 8. 00 × 0. 08 m3/枚 = 0. 64 m3</div> <div>W = 0. 64 × 2. 50 t/m3 = 1. 60 t</div> </div>	
	<div> <div>BF400</div> <div>IP. 12 (左側) L=4. 7m</div> <div>V = 0. 54 ÷ 2. 50 t/m3 = 0. 22 m3</div> <div>W = 4. 70 × 0. 114 t/m = 0. 54 t</div> </div>	
	<div> <div>ヒューム管 φ 700</div> <div>IP. 12～NO. 6+7. 90 L=6. 7m</div> <div>V = 2. 48 ÷ 2. 50 t/m3 = 0. 99 m3</div> <div>W = 6. 70 × 0. 370 t/m = 2. 48 t</div> </div>	
	計	
	<div> <div>V = 4. 12 + 2. 66 + 0. 64 + 0. 22</div> <div>+ 0. 99 = 8. 62 m3</div> <div>W = 10. 30 + 6. 64 + 1. 60 + 0. 54</div> <div>+ 2. 48 = 21. 55 t</div> </div>	<div>8. 6 m3</div> <div>21. 6 t</div>
	・ 構造物取壊し(無筋)	
	<div> <div>間知ブロック</div> <div>IP. 11～IP. 12 L=5. 6m(H=0. 9m)</div> <div>N = (5. 6×0. 9) × (0. 45×0. 3) = 37. 3 個</div> <div>V = 1. 57 ÷ 2. 35 t/m3 = 0. 67 m3</div> <div>W = 37. 3 × 0. 042t/個 = 1. 57 t</div> </div>	
	<div> <div>面壁</div> <div>V = 2. 67×1. 90×0. 20-(0. 465×0. 465×3. 14×0. 20+0. 67×0. 17×0. 20+0. 51×0. 31×0. 20) = 0. 82 m3</div> <div>W = 0. 82 × 2. 35 t/m3 = 1. 93 t</div> </div>	

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
	計	
	$V = 0.67 + 0.82 = 1.49$	1.5 m ³
	$W = 1.57 + 1.93 = 3.49$	3.5 t
殻運搬	殻運搬(有筋) 運搬距離 L=5.6km $V = 8.62$	8.6 m ³
	殻運搬(無筋) 運搬距離 L=5.6km $V = 1.49$	1.5 m ³
殻処分	殻処分(Co塊 有筋) (株)須郷土木 $W = 21.55$	21.6 t
	殻処分(Co塊 無筋) (株)須郷土木 $W = 3.49$	3.5 t

舗装工

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
車道部	<ul style="list-style-type: none"> 不陸整正 補足材料無 舗装工平面図より $A = 164.90$ 	$A = 164.9 \text{ m}^2$
	<ul style="list-style-type: none"> 下層路盤 再生クラッシュランRC-40 $t=40\text{cm}$ 舗装工平面図より $A = 141.70$ 	$A = 141.7 \text{ m}^2$
	<ul style="list-style-type: none"> 上層路盤 クラッシュランC-20 $t=10\text{cm}$ 舗装工平面図より $A = 141.70$ 	$A = 141.7 \text{ m}^2$
	<ul style="list-style-type: none"> 表層 ⑤再生密粒度As(13F) $t=5\text{cm}$ 舗装工平面図より $A = 308.00$ 	$A = 308.0 \text{ m}^2$
乗入部	<ul style="list-style-type: none"> 下層路盤 再生クラッシュランRC-40 $t=40\text{cm}$ 舗装工平面図より $A = 12.80$ 	$A = 12.8 \text{ m}^2$
	<ul style="list-style-type: none"> 上層路盤 クラッシュランC-20 $t=10\text{cm}$ 舗装工平面図より $A = 12.80$ 	$A = 12.8 \text{ m}^2$
	<ul style="list-style-type: none"> 表層 ⑤再生密粒度As(13F) $t=5\text{cm}$ 舗装工平面図より $A = 12.80$ 	$A = 12.8 \text{ m}^2$
水路敷地 路盤工	<ul style="list-style-type: none"> 下層路盤 再生クラッシュランRC-40 $t=15\text{cm}$ 舗装工平面図より $A = 70.20 \quad (36.6+33.6)$ 	$A = 70.2 \text{ m}^2$

鋪 裝 工 計 算 書

測 点	追 距	区間長	下層路盤			上層路盤			表 層			水路敷地路盤工(下層路盤)			
			幅	平均幅	面 積	幅	平均幅	面 積	幅	平均幅	面 積	幅	平均幅	面 積	
NO. 3 + 12.10	0.000		2.52			2.52			2.52			2.33			
NO. 4	7.900	7.900	2.52	2.52	19.91	2.52	2.52	19.91	2.52	2.52	19.91	2.28	2.31	18.21	
IP. 7 (No. 4+9.026)	16.926	9.026	2.27	2.40	21.62	2.27	2.40	21.62	2.27	2.40	21.62	0.00	1.14	10.29	
NO. 4 + 13.10	21.000	4.074	1.52	1.90	7.72	1.52	1.90	7.72	1.52	1.90	7.72	0.00	0.00	0.00	
NO. 4 + 17.10	25.000	4.000	1.51	1.52	6.06	1.51	1.52	6.06	1.51	1.52	6.06	0.00	0.00	0.00	
IP. 8 (No. 4+17.785)	25.685	0.685	1.94	1.73	1.18	1.94	1.73	1.18	1.94	1.73	1.18	1.76	0.88	0.60	
NO. 5	27.900	2.215	2.17	2.06	4.55	2.17	2.06	4.55	2.17	2.06	4.55	1.58	1.67	3.70	
IP. 9 (No. 5+0.903)	28.803	0.903	1.95	2.06	1.86	1.95	2.06	1.86	1.95	2.06	1.86	1.59	1.59	1.43	
NO. 5 + 12.90	40.800	11.997	3.10	2.53	30.29	3.10	2.53	30.29	3.10	2.53	30.29	1.28	1.44	17.22	
合計		40.80			93.19			93.19			93.19			51.45	

内は変更前を示す

区画線工

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
区画線	<p>・ 区画線設置 車道外側線 ペイント式溶剤型 白 W=15cm N0. 3+12. 10～N0. 5+17. 24</p> <p style="text-align: right;">L = 52. 20</p>	52. 2 m

仮設工

種 別	形 状 及 び 算 式	数 量
水替工	・ ポンプ据付・撤去工 $N = 1$	1 箇所
	・ ポンプ運転工 $N = 12$	12 日
交通管理工	・ 交通誘導警備員 交通誘導警備員B $N = 17$ (37日×1人)	17 人