

数量計算書

数量総括表

数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
土 工	掘削工	掘削	片切掘削 土砂	m3	20	
		積込（ルーズ）		m3	20	
		掘削	オープン掘削 土砂	m3	930	
		表土はぎとり		m3	230	
	路体盛土工	路体盛土	流用土 W<2.5m	m3	7	
		〃	流用土 W≧4.0m	m3	320	
		畦畔盛土	流用土	m3	20	
	路床盛土工	路床盛土	購入土 W<2.5m	m3	10	
		〃	購入土 W≧4.0m	m3	690	
		土材料	購入土	m3	940	
	法面整形工	切土法面整形		m2	250	
		盛土法面整形		m2	130	
	作業土工	床掘り	土砂	m3	250	
		埋戻し	流用土 W1<1.0m	m3	180	
	残土処理工	残土処理	軟弱地盤土及び粘性土 土砂等運搬	m3	850	
法面工	植生工	種子吹付		m2	160	
	防草対策工	防草コンクリート(8)	18-8-40BB t=10cm	m2	150	

数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
舗装工	アスファルト 舗装工	支道・乗入舗装				
		表 層	再生密粒度アスコン(13) t=5cm	m2	9	
		上層路盤	粒調碎石(M-30) t=10cm	m2	9	
		下層路盤	再生切込碎石(RC-40) t=14cm	m2	9	
		仮舗装				
		表 層	再生密粒度アスコン(13) t=3cm	m2	140	
		上層路盤	粒調碎石(M-30) t=12cm	m2	140	
		下層路盤	再生切込碎石(RC-40) t=12cm	m2	140	
排水構造物工	側溝工	自由勾配側溝		式	1	
		BF(600)		m	55	
		U型水路	600×700	m	79	
		スラブ蓋	600歩道用	枚	74	
		UカルGr蓋	600歩道用	枚	9	
	暗渠工	台付管(φ600)		m	11	
	付帯工	農排間詰工		箇所	3	
	集水枡工	集水枡(8)		箇所	1	
		集水枡(9)		箇所	1	
		集水枡修繕		箇所	1	
		As枡	700×700×1000	箇所	1	
道路付属施設工	付帯工	地先境界(1)		m	8	
		地先境界(2)		m	22	

数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
構造物撤去工	取壊工	無筋コンクリート		m3	85	
		Co殻運搬・処分	無筋	m3	85	
		舗装版切断	t=15cm以下	m	102	
		舗装版破碎	t=5cm	m2	95	
		As殻運搬・処分		m3	5	
共通仮設 準備工	準備工	伐倒	枝葉・幹 10cm未満	本	40	
		〃	枝葉・幹 10cm以上16cm未満	本	32	
		〃	枝葉・幹 16cm以上22cm未満	本	26	
		〃	枝葉・幹 22cm以上28cm未満	本	20	
		〃	枝葉・幹 28cm以上	本	35	
		玉切	枝葉・幹 10cm未満	本	40	
		〃	枝葉・幹 10cm以上16cm未満	本	32	
		〃	枝葉・幹 16cm以上22cm未満	本	26	
		〃	枝葉・幹 22cm以上28cm未満	本	20	
		〃	枝葉・幹 28cm以上	本	35	
		積込	枝葉・幹	m3	29	
		立木運搬	枝葉・幹	t	23	
		立木処分	枝葉・幹	t	23	
		立木運搬	根株	t	17	
		立木処分	根株	空m3	32	

道 路 土 工

道 路 土 工 集 計 表					
種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
掘削工	掘削	片切掘削 土砂	m3	20	
	積込（ルーズ）		m3	20	
	掘削	オープン掘削 土砂	m3	930	
	表土はぎとり		m3	230	
路体盛土工	路体盛土	流用土 W<2.5m	m3	7	
	〃	流用土 W≥4.0m	m3	320	
	畦畔盛土	流用土	m3	20	
路床盛土工	路床盛土	購入土 W<2.5m	m3	10	
	〃	購入土 W≥4.0m	m3	690	
	土材料	購入土	m3	940	
法面整形工	切土法面整形		m2	250	
	盛土法面整形		m2	130	
作業土工	床掘り	土砂	m3	250	
	埋戻し	流用土 W1<1.0m	m3	180	
残土処理工	残土処理	軟弱地盤土及び粘性土 土砂等運搬	m3	850	

土 工		数 量 計 算 書			1.0式当り	
名 称	計 算 式				数 量	
掘削工						
掘削	別紙計算書より		=	24.8	25	m3
片切(土砂)						
積込 (ルーズ)			=	24.8	25	m3
掘削	別紙計算書より		=	929.1	929	m3
オープン(土砂)						
表土はぎとり	別紙計算書より		=	232.0	232	m3
路体盛土工						
路体盛土	W<2.5m	別紙計算書より	=	7.1	7	m3
(流用土)	2.5m≦W<4.0m	別紙計算書より	=	0.0	0	m3
	W≧4.0m	別紙計算書より	=	318.2	318	m3
歩道盛土	別紙計算書より		=	0.0	0	m3
(購入土)						
畦畔盛土	別紙計算書より		=	20.9	21	m3
(流用土)						
路床盛土工						
路床盛土	W<2.5m	別紙計算書より	=	11.1	11	m3
(購入土)	2.5m≦W<4.0m	別紙計算書より	=	0.0	0	m3
	W≧4.0m	別紙計算書より	=	691.4	691	m3
土材料	土工配分図より	CBR12以上	=	702.5		
(購入土)	702.5/0.90×1.20		=	936.7	937	m3
法面整形工						
切土法面整形	別紙計算書より		=	247.9	248	m2
盛土法面整形	別紙計算書より		=	131.2	131	m2

土 工 数 量 計 算 書			1.0式当り
名 称	計 算 式	数 量	
作業土工 床掘り (土砂)	別紙計算書より = 249.3	249	m3
埋戻し (流用土)	1.0m ≤ W1 < 4.0m 別紙計算書より = 0.0	0	m3
	W1 < 1.0m 別紙計算書より = 182.4	182	m3
残土処理工 残土処理	軟弱地盤土及び粘性土 土砂等運搬、整地 土工配分図より 577.8+187.9 = 765.7 765.7/0.90 = 850.8	851	m3

土 工 配 分 図

① 土 工

掘削(表土はぎとり)	V=	232.0	地山	m ³	表土は、場外搬出 $232.0 \times 0.9 - 20.9 = 187.9$
掘削	V=	953.9	地山	m ³	(盛土換算) $953.9 \times 0.9 = 858.5$
掘削片切 土砂	V=	24.8			
掘削オープン 土砂	V=	929.1			
路体盛土 (転圧有)	V=	325.3	m ³	← 流用土	= 325.3
W<2.5m	V=	7.1			
2.5≤W<4.0m	V=	0.0			
4.0m≤W	V=	318.2			
路床盛土 (転圧有)	V=	702.5	m ³	← 購入土	= 702.5
W<2.5m	V=	11.1			
2.5≤W<4.0m	V=	0.0			
4.0m<W	V=	691.4			
路肩・歩道盛土 (転圧有)	V=	0.0	m ³	← 購入土	= 0.0
畦畔盛土 (転圧無)	V=	20.9	m ³	表土を流用	

② 作業土工

床 掘	V=	257.3	地山	m ³	(盛土換算) $257.3 \times 0.9 - 187.0 = 44.6$
	V=	249.3			
台付管(φ600)	V=	8.0	(10.9 × 0.73)		
埋 戻 (流用土、転圧有)	V=	187.0	m ³	← 流用土	
1.0m≤W1<4.0m	V=	0.0			
W1<1.0m	V=	182.4			
台付管(φ600)	V=	4.6	(10.9 × 0.42)		

③ 土材料

土材料(購入土)	V=	702.5	m ³	$702.5 + 0.0 + 0.0 = 702.5$
路床盛土	V=	702.5		
路肩・歩道盛土	V=	0.0		
不足土(路体盛土)	V=	0.0		

④ 残土処理工

残土処理	V=	577.8	m ³	(残土) $858.5 + 44.6 - 325.3 = 577.8$
掘削	V=	858.5		
床掘	V=	44.6		
路体盛土	V=	-325.3		

数 量 計 算 書

測 点	点間距離 (m)	掘削 片切(土)			断 面			平均断面			断 面			平均断面			断 面			摘 要
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	
N0. 21																				
N0. 21+1. 30																				
N0. 21+4. 50																				
N0. 22																				
N0. 23																				
N0. 24		0. 0																		
N0. 25	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0																
N0. 26	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0																
N0. 27	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0																
N0. 28	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0																
KA2-1	9. 6	0. 0	0. 00	0. 0																
N0. 29	10. 4	0. 0	0. 00	0. 0																
KE2-1	20. 3	0. 0	0. 00	0. 0																
N0. 30+5. 90	5. 6	0. 0	0. 00	0. 0																
KE2-2	7. 8	0. 0	0. 00	0. 0																
N0. 31	6. 3	0. 0	0. 00	0. 0																
N0. 31+4. 00	4. 0	0. 4	0. 20	0. 8																
N0. 32	16. 0	0. 3	0. 35	5. 6																
KA2-2	4. 3	0. 4	0. 35	1. 5																
N0. 33	15. 7	0. 4	0. 40	6. 3																
N0. 33+13. 00	13. 0	0. 8	0. 60	7. 8																
N0. 34	7. 0	0. 0	0. 40	2. 8																
N0. 35	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0																
N0. 36	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0																
N0. 36+8. 00	8. 0	0. 0	0. 00	0. 0																
合 計	248. 0			24. 8																

数量計算書

測 点	点間距離 (m)	掘削 オープン(土)			路体盛土(W<2.5m)			路体盛土(W≥4.0m)			路床盛土(W<2.5m)			摘 要
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	
N0.21														
N0.21+1.30														
N0.21+4.50														
N0.22														
N0.23														
N0.24		1.8			0.0			1.5			0.0			
N0.25	20.0	1.5	1.65	33.0	0.0	0.00	0.0	1.4	1.45	29.0	0.0	0.00	0.0	
N0.26	20.0	2.0	1.75	35.0	0.0	0.00	0.0	1.0	1.20	24.0	0.0	0.00	0.0	
N0.27	20.0	1.1	1.55	31.0	0.0	0.00	0.0	1.4	1.20	24.0	0.0	0.00	0.0	
N0.28	20.0	0.6	0.85	17.0	0.0	0.00	0.0	1.6	1.50	30.0	0.0	0.00	0.0	
KA2-1	9.6	0.0	0.30	2.9	0.0	0.00	0.0	1.8	1.70	16.3	0.0	0.00	0.0	
N0.29	10.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	1.9	1.85	19.2	0.0	0.00	0.0	
KE2-1	20.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	2.6	2.25	45.7	0.0	0.00	0.0	
N0.30+5.90	5.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	1.30	7.3	0.0	0.00	0.0	
KE2-2	7.8	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
N0.31	6.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
N0.31+4.00	4.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	1.0	0.50	2.0	0.0	0.00	0.0	
N0.32	16.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	4.2	2.60	41.6	0.0	0.00	0.0	
KA2-2	4.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	3.7	3.95	17.0	0.0	0.00	0.0	
N0.33	15.7	2.8	1.40	22.0	0.0	0.00	0.0	2.3	3.00	47.1	0.0	0.00	0.0	
N0.33+13.00	13.0	7.9	5.35	69.6	0.7	0.35	4.6	0.0	1.15	15.0	1.1	0.55	7.2	
N0.34	7.0	6.2	7.05	49.4	0.0	0.35	2.5	0.0	0.00	0.0	0.0	0.55	3.9	
N0.35	20.0	28.4	17.30	346.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
N0.36	20.0	2.8	15.60	312.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
N0.36+8.00	8.0	0.0	1.40	11.2	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
合 計	248.0			929.1			7.1			318.2			11.1	

数 量 計 算 書

測 点	点間距離 (m)	路床盛土(2.5m≦W<4.0m)			路床盛土(W≧4.0m)			歩道盛土			畦畔盛土			摘 要
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	
N0. 21														
N0. 21+1. 30														
N0. 21+4. 50														
N0. 22														
N0. 23														
N0. 24		0. 0			4. 2			0. 0			0. 0			
N0. 25	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0	3. 9	4. 05	81. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
N0. 26	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0	4. 0	3. 95	79. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
N0. 27	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0	3. 7	3. 85	77. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
N0. 28	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0	3. 5	3. 60	72. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KA2-1	9. 6	0. 0	0. 00	0. 0	3. 5	3. 50	33. 6	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
N0. 29	10. 4	0. 0	0. 00	0. 0	3. 2	3. 35	34. 8	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE2-1	20. 3	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	1. 60	32. 5	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
N0. 30+5. 90	5. 6	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE2-2	7. 8	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
N0. 31	6. 3	0. 0	0. 00	0. 0	2. 7	1. 35	8. 5	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
N0. 31+4. 00	4. 0	0. 0	0. 00	0. 0	11. 5	7. 10	28. 4	0. 0	0. 00	0. 0	0. 4	0. 20	0. 8	
N0. 32	16. 0	0. 0	0. 00	0. 0	6. 0	8. 75	140. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 4	0. 40	6. 4	
KA2-2	4. 3	0. 0	0. 00	0. 0	5. 0	5. 50	23. 7	0. 0	0. 00	0. 0	0. 4	0. 40	1. 7	
N0. 33	15. 7	0. 0	0. 00	0. 0	2. 9	3. 95	62. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 4	0. 40	6. 3	
N0. 33+13. 00	13. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	1. 45	18. 9	0. 0	0. 00	0. 0	0. 3	0. 35	4. 6	
N0. 34	7. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 15	1. 1	
N0. 35	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
N0. 36	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
N0. 36+8. 00	8. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
合 計	248. 0			0. 0			691. 4			0. 0			20. 9	

数 量 計 算 書

測 点	点間距離 (m)	床掘り			埋戻し(1.0m≦W1<4.0m)			埋戻し(W1<1.0m)			平均断面			摘 要
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	
N0. 21														
N0. 21+1. 30														
N0. 21+4. 50														
N0. 22														
N0. 23														
N0. 24		0.0			0.0			0.0						
N0. 25	20.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
N0. 26	20.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
N0. 27	20.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
N0. 28	20.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
KA2-1	9.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
N0. 29	10.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
KE2-1	20.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
N0. 30+5. 90	5.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
KE2-2	7.8	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
N0. 31	6.3	1.7	0.85	5.4	0.0	0.00	0.0	1.4	0.70	4.4				
N0. 31+4. 00	4.0	3.2	2.45	9.8	0.0	0.00	0.0	1.4	1.40	5.6				
N0. 32	16.0	2.4	2.80	44.8	0.0	0.00	0.0	1.7	1.55	24.8				
KA2-2	4.3	2.6	2.50	10.8	0.0	0.00	0.0	1.9	1.80	7.7				
N0. 33	15.7	2.2	2.40	37.7	0.0	0.00	0.0	1.7	1.80	28.3				
N0. 33+13. 00	13.0	2.2	2.20	28.6	0.0	0.00	0.0	1.7	1.70	22.1				
N0. 34	7.0	2.2	2.20	15.4	0.0	0.00	0.0	1.7	1.70	11.9				
N0. 35	20.0	2.2	2.20	44.0	0.0	0.00	0.0	1.7	1.70	34.0				
N0. 36	20.0	2.2	2.20	44.0	0.0	0.00	0.0	1.9	1.80	36.0				
N0. 36+8. 00	8.0	0.0	1.10	8.8	0.0	0.00	0.0	0.0	0.95	7.6				
合 計	248.0			249.3			0.0			182.4				

数 量 計 算 書

測 点	点間距離 (m)	表土はぎとり			切土法面整形			盛土法面整形			摘 要		
		断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量	断 面	平均断面	数 量			
N0. 21													
N0. 21+1. 30													
N0. 21+4. 50													
N0. 22													
N0. 23													
N0. 24		1. 3			0. 0			0. 1					
N0. 25	20. 0	1. 2	1. 25	25. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 05	1. 0			
N0. 26	20. 0	1. 3	1. 25	25. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 2	0. 10	2. 0			
N0. 27	20. 0	1. 3	1. 30	26. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 2	0. 20	4. 0			
N0. 28	20. 0	1. 2	1. 25	25. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 3	0. 25	5. 0			
KA2-1	9. 6	1. 6	1. 40	13. 4	0. 0	0. 00	0. 0	0. 3	0. 30	2. 9			
N0. 29	10. 4	1. 3	1. 45	15. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 4	0. 35	3. 6			
KE2-1	20. 3	0. 0	0. 65	13. 2	0. 0	0. 00	0. 0	1. 0	0. 70	14. 2			
N0. 30+5. 90	5. 6	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 50	2. 8			
KE2-2	7. 8	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0			
N0. 31	6. 3	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 9	0. 45	2. 8			
N0. 31+4. 00	4. 0	3. 5	1. 75	7. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 0	0. 95	3. 8			
N0. 32	16. 0	2. 0	2. 75	44. 0	0. 0	0. 00	0. 0	1. 5	1. 25	20. 0			
KA2-2	4. 3	1. 8	1. 90	8. 2	0. 0	0. 00	0. 0	1. 6	1. 55	6. 7			
N0. 33	15. 7	0. 9	1. 35	21. 2	1. 8	0. 90	14. 1	1. 8	1. 70	26. 7			
N0. 33+13. 00	13. 0	0. 3	0. 60	7. 8	2. 4	2. 10	27. 3	2. 4	2. 10	27. 3			
N0. 34	7. 0	0. 0	0. 15	1. 1	1. 4	1. 90	13. 3	0. 0	1. 20	8. 4			
N0. 35	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0	7. 0	4. 20	84. 0	0. 0	0. 00	0. 0			
N0. 36	20. 0	0. 0	0. 00	0. 0	2. 8	4. 90	98. 0	0. 0	0. 00	0. 0			
N0. 36+8. 00	8. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	1. 40	11. 2	0. 0	0. 00	0. 0			
合 計	248. 0			232. 0			247. 9			131. 2			

法 面 工

法 面 工			数 量 計 算 書		1.0式当り
名 称	計 算 式			数 量	
植生工 種子吹付	別紙計算書より			= 158.5	159 m2
防草対策工 防草コンクリート(8)					
コンクリート	(18-8-40BB t=10cm)				
	$1/2 \times (0.50 + 2.02) \times 1.70$			= 2.14	
	$1/2 \times (1.47 + 2.00) \times 1.90$			= 3.30	
	2.00×2.10			= 4.20	
	2.00×20.00			= 40.00	
	2.00×11.00			= 22.00	
	$1/2 \times (2.00 + 1.60) \times 0.50$			= 0.90	
	1.60×5.80			= 9.28	
	$1/2 \times (1.60 + 0.50) \times 0.70$			= 0.74	
	0.50×2.00			= 1.00	
	$1/2 \times (0.50 + 2.00) \times 5.00$			= 6.25	
	2.00×2.00			= 4.00	
	2.00×13.00			= 26.00	
	2.00×12.80			= 25.60	
	$1/2 \times (2.00 + 1.00) \times 1.50$			= 2.25	
	計			= 147.66	147.7 m2

工 装 鋪

舗 装 工		数 量 計 算 書		1.0式当り	
名 称	計 算 式			数 量	
支道・乗入舗装	表 層（再生密粒度アスコン 13） t=5cm 支道・乗入舗装-3 8.6 = 8.6			9	m2
	上層路盤（粒調碎石 M-30） t=10cm 支道・乗入舗装-3 8.6 = 8.6			9	m2
	下層路盤（再生切込碎石 RC-40） t=14cm 支道・乗入舗装-3 8.6 = 8.6			9	m2
	表 層（再生密粒度アスコン 13） t=3cm 仮舗装 6.4+6.4+6.1+6.4+114.5 = 139.8			140	m2
	上層路盤（粒調碎石 M-30） t=12cm 仮舗装 6.4+6.4+6.1+6.4+114.5 = 139.8			140	m2
	下層路盤（再生切込碎石 RC-40） t=12cm 仮舗装 6.4+6.4+6.1+6.4+114.5 = 139.8			140	m2

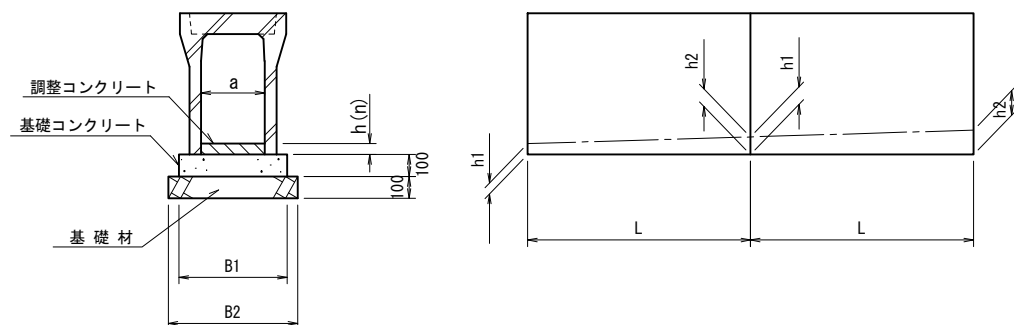
排水構造物工

排水構造物工 集 計 表					
種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量	摘 要
側溝工	自由勾配側溝		式	1	
	BF(600)		m	55	
	U型水路	600×700	m	79	
	スラブ蓋	600歩道用	枚	74	
	UカルGr蓋	600歩道用	枚	9	
暗渠工	台付管(φ600)		m	11	
付帯工	農排間詰工		箇所	3	
集水桝工	集水桝(8)		箇所	1	
	集水桝(9)		箇所	1	
	集水桝修繕		箇所	1	
	As桝	700×700×1000	箇所	1	

自由勾配側溝		数 量 計 算 書					1.0式当り	
名 称	計 算 式					数 量		
自由勾配側溝	標準用	700×800	8.00+21.00	=	29.00	29.0	m	
	横断用	700×800		=	7.00	7.0	m	
側 溝 蓋	700歩道用			=	25.0	25.0	枚	
グレーチング蓋	700用 L=500			=	3.0	3.0	枚	
調整コンクリート (18-8-25BB)	別紙計算書より			=	2.782	2.78	m3	
基礎コンクリート (18-8-40BB)	別紙計算書より			=	3.852	3.85	m3	
同上型枠	0.10×2×36.00			=	7.200	7.20	m2	
基 礎 材 (RC-40 t=100)	別紙計算書より			=	42.120	42.12	m2	
基面整正	基礎材面積に同じ			=	42.120	42.1	m2	

サイズ	700	箇所番号	
-----	-----	------	--

番号	左側 (h1側)			右側 (h2側)			距離 (L)	調整Co (m^3)	基礎Co (m^3) t=10cm	基礎材 t=10cm
	h1	B1	B2	h2	B1	B2				
1	0.070	1.070	1.170	0.110	1.070	1.170	8.00	0.504	0.856	9.360
2	0.110	1.070	1.170	0.090	1.070	1.170	7.00	0.490	0.749	8.190
3	0.090	1.070	1.170	0.140	1.070	1.170	16.36	1.317	1.751	19.141
4	0.140	1.070	1.170	0.150	1.070	1.170	4.64	0.471	0.496	5.429
5										
6										
7										
8										
9										
10										
11										
12										
13										
計								2.782	3.852	42.120



BF(600) 数量調書						
名 称	位置	測 点		単位	数 量	摘 要
		自	至			
	L	No. 31 + 3.6	No. 34	m	55.2	
合 計				m	55.2	

BF(600) 数量計算書 10.0m当り		
名 称	計 算 式	数 量
ベンチフリューム (BF600)	= 10.0	10.0 m
敷モルタル (1:3)	$0.58 \times 0.03 \times 10.0$ = 0.174	0.17 m ³
基礎材 (RC-40 t=100)	0.78×10.0 = 7.800	7.80 m ²
基面整正	0.78×10.0 = 7.800	7.8 m ²

U型水路(600×700) 数 量 調 書						
名 称	位置	測 点		単位	数 量	摘 要
		自	至			
	R	No. 32 + 5.6	No. 36 + 4.0	m	78.5	
合 計				m	78.5	

U型水路 (600×700)		数 量 計 算 書				10.0m当り	
名 称	計 算 式					数 量	
水 路 (600×700 歩道用)	U形カルバート同等品以上 L=2000 1110kg = 10.0					10.0	m
敷モルタル (1:3)	0.744×0.02×10.0 = 0.149					0.15	m3
均しコンクリート (18-8-40BB)	0.944×0.10×10.0 = 0.944					0.94	m3
同上型枠	0.10×2×10.0 = 2.000					2.00	m2
基 礎 材 (RC-40 t=150)	0.944×10.0 = 9.440					9.44	m2
基面整正	0.944×10.0 = 9.440					9.4	m2

スラブ蓋(600歩道用) 数 量 調 書						
名 称	位置	測 点		単位	数 量	摘 要
		自	至			
	R	No. 32 + 5.6	No. 36 + 4.0	枚	74.0	
合 計				枚	74.0	

UカルGr蓋(600歩道用) 数 量 調 書						
名 称	位置	測 点		単位	数 量	摘 要
		自	至			
	R	No. 32 + 5.6	No. 36 + 4.0	枚	9.0	
合 計				枚	9.0	

台付管(φ 600)

数 量 調 書

名 称	位置	測 点		単位	数 量	摘 要
		自	至			
		No. 31 + 3.0		m	10.9	
合 計				m	10.9	

台付管(φ 600)		数 量 計 算 書		10.0m当り	
名 称	計 算 式			数 量	
台付管 (φ 600)		=	10.0	10.0	m
敷モルタル (1:3)	0.45×0.02×10.0	=	0.090	0.09	m3
均しコンクリート (18-8-40BB)	0.65×0.10×10.0	=	0.650	0.65	m3
同上型枠	0.10×2×10.0	=	2.000	2.00	m2
基面整正	0.65×10.0	=	6.500	6.5	m2
床掘り (土砂)	0.73×10.0	=	7.300	7.3	m3
埋戻し (流用土)	0.42×10.0	=	4.200	4.2	m3

農排間詰工 数 量 調 書						
名 称	位置	測 点		単位	数 量	摘 要
		自	至			
	L	No. 24 + 4.8		箇所	1.0	
	L	No. 25 + 16.2		箇所	1.0	
	L	No. 27 + 5.5		箇所	1.0	
合 計				箇所	3.0	

集水桝(8)

数 量 調 書

名 称	位置	測 点		単位	数 量	摘 要
		自	至			
	L	No. 31	+ 3.0	箇所	1.0	
合 計				箇所	1.0	

集水桝(8)		数 量 計 算 書		1.0箇所当り		
名 称	計 算 式			数 量		
コンクリート (18-8-25BB)	1.10×1.10×1.10-0.80×0.80×0.95			=	0.723	0.58 m3
	-(0.60×0.80×0.15+0.50×0.15)			=	-0.147	
	計			=	0.576	
型枠	(1.10+0.80)×1.10×4			=	8.360	6.73 m2
	0.60×0.15+0.80×0.15×2			=	0.330	
	-(0.60×0.80×2+0.50×2)			=	-1.960	
	計			=	6.730	
基 礎 材 (RC-40 t=150)	1.20×1.20			=	1.440	1.44 m2
基面整正	1.20×1.20			=	1.440	1.4 m2

集水桝(9)

数 量 調 書

名 称	位置	測 点		単位	数 量	摘 要
		自	至			
	R	No. 31	+ 3.0	箇所	1.0	
合 計				箇所	1.0	

集水桝(9)		数 量 計 算 書		1.0箇所当り	
名 称	計 算 式			数 量	
コンクリート (18-8-40BB)	$1.80 \times 1.40 \times 1.75 - 1.40 \times 1.00 \times 1.60$ $-(\pi/4 \times 0.584^2 \times 0.20 + 0.50 \times 0.20)$ 計	= = =	2.170 -0.154 2.016	2.02	m3
型枠	$(1.80 + 1.40 + 1.40 + 1.00) \times 2 \times 1.75$ $-(\pi/4 \times 0.584^2 \times 2 + 0.50 \times 2)$ 計	= = =	19.600 -1.536 18.064	18.06	m2
グレーチング蓋	T-25 一般 1400×1000用	=	1.0	1.0	組
タラップ (W=300)		=	4.0	4.0	ヶ
基 礎 材 (RC-40 t=200)	1.90×1.50	=	2.850	2.85	m2
基面整正	1.90×1.50	=	2.850	2.9	m2

集水桝修繕

数 量 調 書

名 称	位置	測 点		単位	数 量	摘 要
		自	至			
	R	No. 36 + 4.5		箇所	1.0	
合 計				箇所	1.0	

集水桝修繕		数 量 計 算 書		1.0箇所当り	
名 称	計 算 式			数 量	
コンクリート (18-8-25BB)	0.70×0.70×0.15-0.60×0.60×0.15			=	0.020
	0.60×0.60×0.15			=	0.054
	計			=	0.074
型枠					
	0.60×0.60×2+0.60×0.15×4			=	1.080
Co取壊し (無筋)	0.70×0.70×0.15			=	0.074
Co塊運搬・処分				=	0.074
チップング水洗い	0.60×0.15×4			=	0.360

As桧
(700×700×1000)

数 量 調 書

名 称	位置	測 点		単位	数 量	摘 要
		自	至			
	R	No. 32	+ 5.1	箇所	1.0	
合 計				箇所	1.0	

<div>As桝 (700×700×1000)</div> <div>数 量 計 算 書</div> <div>1.0箇所当り</div>		
名 称	計 算 式	数 量
As桝 (700×700×1000)	946kg/個 = 1.0	1.0 個
底張コンクリート (18-8-25BB)	$0.818 \times 0.818 \times 0.05$ = 0.033	0.03 m3
基礎コンクリート (18-8-40BB)	$1.07 \times 1.07 \times 0.10$ = 0.114	0.11 m3
同上型枠	$1.07 \times 0.10 \times 4$ = 0.428	0.43 m2
基礎材 (RC-40 t=100)	1.07×1.07 = 1.145	1.15 m2
基面整正	1.07×1.07 = 1.145	1.1 m2

道 路 付 属 施 設 工

[illegible]

地先境界(1) 数 量 調 書						
名 称	位置	測 点		単位	数 量	摘 要
		自	至			
	R	No. 31 + 18.2	No. 32 + 5.6	m	7.7	
合 計				m	7.7	

地先境界(1) 数 量 計 算 書 10.0m当り		
名 称	計 算 式	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$0.40 \times 0.20 \times 10.0 = 0.800$	0.80 m3
型 枠	$(0.20+0.40) \times 10.0 = 6.000$	6.00 m2
基 礎 材 (RC-40 t=100)	$0.20 \times 10.0 = 2.000$	2.00 m2
基面整正	$0.20 \times 10.0 = 2.000$	2.0 m2

地先境界(2) 数 量 調 書						
名 称	位置	測 点		単位	数 量	摘 要
		自	至			
	R	No. 30 + 14.7	No. 30 + 19.5	m	7.1	
	R	No. 31 + 4.8	No. 31 + 18.2	m	15.1	
合 計				m	22.2	

地先境界(2)			数 量 計 算 書	10.0m当り
名 称	計 算 式			数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$0.20 \times 0.20 \times 10.0$	=	0.400	0.40 m3
型 枠	$0.20 \times 1 \times 10.0$	=	2.000	2.00 m2
基 礎 材 (RC-40 t=100)	0.20×10.0	=	2.000	2.00 m2
基面整正	0.20×10.0	=	2.000	2.0 m2

構造物撤去工

取 壊 工 数 量 計 算 書 1.0式当り		
名 称	計 算 式	数 量
無筋コンクリート	擁壁(3)	
	NO. 24 ～ NO. 30+2.7 (R) L= 124.0	
	$V = \{1/2 \times (0.20 + 0.26) \times 0.90\} \times 124.0 = 25.67$	
	集水桝(2)	
	NO. 31.0 (R) N= 1	
	$V = (1.30 \times 1.20 \times 1.15 - 0.90 \times 0.80 \times 1.00) \times 1 = 1.070$	
	HP ϕ 150 (A=0.01m ²)	
	NO. 22+15.7 L=	
	NO. 24+4.8 L= 6.4	
	NO. 25+16.3 L= 6.4	
	NO. 27+5.6 L= 6.1	
	NO. 28+15.5 L= 6.7	
	NO. 28+16.0 (L) L=	
	NO. 30+8.0 (L) L=	
	$\Sigma L = 25.6$	
	$V = 0.01 \times 25.6 = 0.26$	
	HP ϕ 600 (A=0.26m ²)	
	NO. 30+3.0 (R) L=	
	NO. 30+11.0 ～ NO. 30+19.5 (R) L= 14.6	
	NO. 30 ～ NO. 31+4.6 (R) L= 6.0	
	$\Sigma L = 20.6$	
	$V = 0.26 \times 20.6 = 5.36$	

取 壊 工 数 量 計 算 書 1.0式当り		
名 称	計 算 式	数 量
	添コン付BF600 (A=0.27m ²) NO.31+2.0 ～ NO.33+16.0 L= 59.5 $V = 0.27 \times 59.5 = 16.07$ 側溝(600×600) (A=0.31m ²) NO.30+13.5 ～ NO.31 (R) L= 8.7 NO.31+4.6 ～ NO.36+4.0 (R) L= 109.5 $\Sigma L = 118.2$ $V = 0.31 \times 118.2 = 36.64$ 計 = 85.07	85 m ³
Co殻運搬・処分 (無筋)	= 85.07	85 m ³
舗装版切断 (t=15cm以下)	撤去工平面図より 12.8+12.8+12.2+12.8+5.9+45.1 L = 101.60	102 m
舗装版破碎 (t=5cm)	撤去工平面図より 6.4+6.4+6.1+6.4+11.2+58.0 A = 94.50	95 m ²
As殻運搬・処分	$94.5 \times 0.05 = 4.73$	4.7 m ³

準備工

準備工 集 計 表					
種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量	摘 要
準備工	伐倒	枝葉・幹 10cm未満	本	40	
	〃	枝葉・幹 10cm以上16cm未満	本	32	
	〃	枝葉・幹 16cm以上22cm未満	本	26	
	〃	枝葉・幹 22cm以上28cm未満	本	20	
	〃	枝葉・幹 28cm以上	本	35	
	玉切	枝葉・幹 10cm未満	本	40	
	〃	枝葉・幹 10cm以上16cm未満	本	32	
	〃	枝葉・幹 16cm以上22cm未満	本	26	
	〃	枝葉・幹 22cm以上28cm未満	本	20	
	〃	枝葉・幹 28cm以上	本	35	
	積込	枝葉・幹	m3	29	
	立木運搬	枝葉・幹	t	23	
	立木処分	枝葉・幹	t	23	
	立木運搬	根株	t	17	
	立木処分	根株	空m3	32	

<div> <div>準備工</div> <div>数量計算書</div> <div>1.0式当り</div> </div>		
名 称	計 算 式	数 量
伐倒 (枝葉・幹)	<div>平均胸高直径10cm未満</div> <div>= 40.00</div>	40.0 本
	<div>平均胸高直径10cm以上16cm未満</div> <div>= 32.00</div>	32.0 本
	<div>平均胸高直径16cm以上22cm未満</div> <div>= 26.00</div>	26.0 本
	<div>平均胸高直径22cm以上28cm未満</div> <div>= 20.00</div>	20.0 本
	<div>平均胸高直径28cm以上</div> <div>= 35.00</div>	35.0 本
	<div>平均胸高直径10cm未満</div> <div>= 40.00</div>	40.0 本
	<div>平均胸高直径10cm以上16cm未満</div> <div>= 32.00</div>	32.0 本
	<div>平均胸高直径16cm以上22cm未満</div> <div>= 26.00</div>	26.0 本
	<div>平均胸高直径22cm以上28cm未満</div> <div>= 20.00</div>	20.0 本
	<div>平均胸高直径28cm以上</div> <div>= 35.00</div>	35.0 本
玉切 (枝葉・幹)	<div>平均胸高直径16cm以上22cm未満</div> <div>= 26.00</div>	26.0 本
	<div>平均胸高直径22cm以上28cm未満</div> <div>= 20.00</div>	20.0 本
	<div>平均胸高直径28cm以上</div> <div>= 35.00</div>	35.0 本

<div> <div>準備工</div> <div>数量計算書</div> <div>1.0式当り</div> </div>		
名 称	計 算 式	数 量
積込 (枝葉・幹)	= 28.73	29 m3
立木運搬 (枝葉・幹)	= 22.98	23 t
立木処分 (枝葉・幹)	= 22.98	23 t
立木運搬 (根株)	= 17.39	17 t
立木処分 (根株)	= 31.62	32 空m3