

工 事 数 量 総 括 表

【宅地造成】

東筑摩郡朝日村 西洗馬

長野県朝日村土地開発公社

工 事 数 量 総 括 表

工 事 名	【宅地造成】		(回変更)		事業区分	基盤整備、施設整備		
	東筑摩郡朝日村 西洗馬				工事区分	舗装		
工事区分・工種・種別・細別			規 格	単 位	計算値	設計値	数量増減	摘 要
基盤整備				式				
敷地造成工				式				
掘削工				式				
掘削				m3	91.1	90		
耕土剥取				m3	1198.6	1200		
路床盛土工				式				
路床盛土			4.0≦Bm	m3	1334.7	1300		
作業土工				式				
床掘				m3	286.7	290		
埋戻			土砂 B<1.0m	m3	107.2	110		
			耕土 B<1.0m	m3	7.2	10		
基面整正				m2	186.7	190		
残土処理工				式				
不足土				m3	358.9	360		不足土運搬
残土等処分				m3	1190.6	1200		耕土搬出
擁壁工				式				
現場打擁壁工工				式				

工 事 数 量 総 括 表

工 事 名	【宅地造成】		（ 回変更）		事業区分	基盤整備、施設整備
	東筑摩郡朝日村 西洗馬				工事区分	舗装
工事区分・工種・種別・細別	規 格	単 位	計算値	設計値	数量増減	摘 要
重力式擁壁工	W200 18-8-40BB 1:0.3	m3	22.3	22		L=115.1m 平均高0.64m
重力式擁壁目地工	スリップパー	本	10.0	10		
	VP管 φ30	m	4.5	5		
施設整備		式				
雨水排水設備工		式				
集水桝・マンホール工		式				
プレキャスト集水桝	宅地用浸透桝工	基	18.0	18		
準備費		式				
準備費		式				
準備費		式				
立木伐採費	想定本数	本		50		
木くず運搬	想定量	t	30.0	30		
木くず処分(樹木根)	想定量	t	10.0	10		
木くず処分(樹木幹)	想定量	t	20.0	20		

土 坪 計 算 書

位 置	横 断 面 積			平 均 横 断 面 積			距 離	掘削	床掘	耕土剥取
	C1	C2	C3	C1	C2	C3		C1	C2	C3
(m)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m)	(m ³)	(m ³)	(m ³)
1-1測線 0.00	0.1	0.3	6.3	—	—	—	—	—	—	—
2-2測線 20.00	0.2	0.3	7.4	0.15	0.30	6.85	20.00	3.0	6.0	137.0
AA2+19.34 39.34	0.2	0.3	7.4	0.20	0.30	7.40	19.34	3.9	5.8	143.1
AA2+19.34 39.34	0.0	0.0	6.8	—	—	—	—	—	—	—
3-3測線 40.00	0.0	0.0	6.8	0.00	0.00	6.80	0.66	0.0	0.0	4.5
AA3+3.34 43.34	0.0	0.0	6.8	0.00	0.00	6.80	3.34	0.0	0.0	22.7
AA3+3.34 43.34	0.0	0.3	14.2	—	—	—	—	—	—	—
4-4測線 60.00	0.0	0.3	14.2	0.00	0.30	14.20	16.66	0.0	5.0	236.6
AA4+16.84 76.84	0.0	0.3	14.2	0.00	0.30	14.20	16.84	0.0	5.1	239.1
AA4+16.84 76.84	0.0	0.4	7.4	—	—	—	—	—	—	—
5-5測線 80.00	0.0	0.4	7.4	0.00	0.40	7.40	3.16	0.0	1.3	23.4
AA5+0.84 80.84	0.0	0.4	7.4	0.00	0.40	7.40	0.84	0.0	0.3	6.2
AA5+0.84 80.84	1.2	0.7	9.1	—	—	—	—	—	—	—
6-6測線 100.00	1.2	0.7	9.1	1.20	0.70	9.10	19.16	23.0	13.4	174.4
AA6+14.84 114.84	1.2	0.7	9.1	1.20	0.70	9.10	14.84	17.8	10.4	135.0
AA6+14.84 114.84	2.2	0.0	0.9	—	—	—	—	—	—	—
7-7測線 120.00	2.2	0.0	0.9	2.20	0.00	0.90	5.16	11.4	0.0	4.6
7-7測線 120.00	3.2	0.0	7.2	—	—	—	—	—	—	—
8-8測線 140.00	0.0	0.0	0.0	1.60	0.00	3.60	20.00	32.0	0.0	72.0
合 計							140.00	91.10	47.30	1198.60

土 坪 計 算 書

位 置	横 断 面 積			平 均 横 断 面 積			距 離	路床盛土	土砂(B<1.0m)	耕土(B<1.0m)
	B1	R1	R2	B1	R1	R2		B1	R1	R2
(m)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m)	(m ³)	(m ³)	(m ³)
1-1測線 0.00	11.5	0.3	0.0	—	—	—	—	—	—	—
2-2測線 20.00	8.8	0.4	0.0	10.15	0.35	0.00	20.00	203.0	7.0	0.0
AA2+19.34 39.34	8.8	0.4	0.0	8.80	0.40	0.00	19.34	170.2	7.7	0.0
AA2+19.34 39.34	9.3	0.0	0.0	—	—	—	—	—	—	—
3-3測線 40.00	9.3	0.0	0.0	9.30	0.00	0.00	0.66	6.1	0.0	0.0
AA3+3.34 43.34	9.3	0.0	0.0	9.30	0.00	0.00	3.34	31.1	0.0	0.0
AA3+3.34 43.34	18.9	0.2	0.1	—	—	—	—	—	—	—
4-4測線 60.00	18.9	0.2	0.1	18.90	0.20	0.10	16.66	314.9	3.3	1.7
AA4+16.84 76.84	18.9	0.2	0.1	18.90	0.20	0.10	16.84	318.3	3.4	1.7
AA4+16.84 76.84	10.9	0.1	0.1	—	—	—	—	—	—	—
5-5測線 80.00	10.9	0.1	0.1	10.90	0.10	0.10	3.16	34.4	0.3	0.3
AA5+0.84 80.84	10.9	0.1	0.1	10.90	0.10	0.10	0.84	9.2	0.1	0.1
AA5+0.84 80.84	6.7	0.5	0.1	—	—	—	—	—	—	—
6-6測線 100.00	6.7	0.5	0.1	6.70	0.50	0.10	19.16	128.4	9.6	1.9
AA6+14.84 114.84	6.7	0.5	0.1	6.70	0.50	0.10	14.84	99.4	7.4	1.5
AA6+14.84 114.84	1.3	0.0	0.0	—	—	—	—	—	—	—
7-7測線 120.00	1.3	0.0	0.0	1.30	0.00	0.00	5.16	6.7	0.0	0.0
7-7測線 120.00	1.3	0.0	0.0	—	—	—	—	—	—	—
8-8測線 140.00	0.0	0.0	0.0	0.65	0.00	0.00	20.00	13.0	0.0	0.0
合 計							140.00	1334.70	38.80	7.20

計 算 表

[illegible]

[illegible]

重 力 式 擁 壁 工 計 算 書

位 置	距 離	直 高	距離間 面積	コ ン ク リ ー ト			基 礎 材			型 枠		
				断 面	平均断面	体 積	巾	平均巾	面 積	長	平均長	面 積
(m)	(m)	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	(m)	(m)	(m ²)	(m)	(m)	(m ²)
W200 1:0.3												
AA6+13.71	—	0.46		0.12	—	—	0.34	—	—	0.94	—	—
AA6+12.75	0.96	0.77	0.59	0.24	0.18	0.2	0.43	0.39	0.4	1.57	1.26	1.2
AA6+3.71	9.02	0.83	7.22	0.27	0.26	2.3	0.45	0.44	4.0	1.70	1.64	14.8
AA6	3.73	0.86	3.15	0.28	0.28	1.0	0.46	0.46	1.7	1.76	1.73	6.5
AA5+16.93	3.29	0.88	2.86	0.29	0.29	1.0	0.46	0.46	1.5	1.80	1.78	5.9
AA5+13.93	2.98	0.86	2.59	0.28	0.29	0.9	0.46	0.46	1.4	1.76	1.78	5.3
AA5+3.93	10.00	0.77	8.15	0.24	0.26	2.6	0.43	0.45	4.5	1.57	1.67	16.7
AA5	3.95	0.73	2.96	0.23	0.24	0.9	0.42	0.43	1.7	1.49	1.53	6.0
AA4+18.54	1.75	0.72	1.27	0.22	0.23	0.4	0.42	0.42	0.7	1.47	1.48	2.6
AA4+15.55	2.99	0.63	2.02	0.19	0.21	0.6	0.39	0.41	1.2	1.29	1.38	4.1
AA4+14.41	1.15	0.60	0.71	0.17	0.18	0.2	0.38	0.39	0.4	1.23	1.26	1.4
AA4+5.65	8.76	0.50	4.82	0.14	0.16	1.4	0.35	0.37	3.2	1.02	1.13	9.9
AA4+4.41	1.25	0.50	0.63	0.14	0.14	0.2	0.35	0.35	0.4	1.02	1.02	1.3
小 計	49.8		37.0			11.7			21.1			75.7

重 力 式 擁 壁 工 計 算 書

位 置	距 離	直 高	距離間 面積	コ ン ク リ ー ト			基 礎			型 枠		
				断 面	平均断面	体 積	巾	平均巾	面 積	長	平均長	面 積
(m)	(m)	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	(m)	(m)	(m ²)	(m)	(m)	(m ²)
AA4+4.41	—	0.50		0.14	—	—	0.35	—	—	1.02	—	—
AA4+3.30	1.11	0.50	0.56	0.14	0.14	0.2	0.35	0.35	0.4	1.02	1.02	1.1
AA4	3.30	0.52	1.68	0.15	0.15	0.5	0.36	0.36	1.2	1.06	1.04	3.4
AA3+14.58	5.59	0.56	3.02	0.16	0.16	0.9	0.37	0.37	2.1	1.14	1.10	6.1
AA3+9.67	4.91	0.59	2.82	0.17	0.17	0.8	0.38	0.38	1.9	1.21	1.18	5.8
AA3+8.35	1.32	0.60	0.79	0.17	0.17	0.2	0.38	0.38	0.5	1.23	1.22	1.6
AA2+23.41	—	0.50		0.14	—	—	0.35	—	—	1.02	—	—
AA2+17.71	5.70	0.53	2.94	0.15	0.15	0.9	0.36	0.36	2.1	1.08	1.05	6.0
AA2+14.45	3.26	0.77	2.12	0.24	0.20	0.7	0.43	0.40	1.3	1.57	1.33	4.3
AA2+13.41	1.04	0.74	0.79	0.23	0.24	0.2	0.42	0.43	0.4	1.51	1.54	1.6
AA2+5.69	7.72	0.52	4.86	0.15	0.19	1.5	0.36	0.39	3.0	1.06	1.29	10.0
AA2+3.41	2.28	0.53	1.20	0.15	0.15	0.3	0.36	0.36	0.8	1.08	1.07	2.4
AA2	3.41	0.55	1.84	0.16	0.16	0.5	0.37	0.37	1.3	1.12	1.10	3.8
AA1+13.58	6.59	0.59	3.76	0.17	0.17	1.1	0.38	0.38	2.5	1.21	1.17	7.7
小 計	46.2		26.4			7.8			17.5			53.8

重 力 式 擁 壁 工 計 算 書

位 置	距 離	直 高	距離間 面積	コ ン ク リ ー ト			基 礎			型 枠		
				断 面	平均断面	体 積	巾	平均巾	面 積	長	平均長	面 積
(m)	(m)	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	(m)	(m)	(m ²)	(m)	(m)	(m ²)
AA1+13.58	-	0.59		0.17	-	-	0.38	-	-	1.21	-	-
AA1+9.14	4.44	0.61	2.66	0.18	0.18	0.8	0.38	0.38	1.7	1.25	1.23	5.5
AA1+7.10	2.04	0.57	1.20	0.16	0.17	0.3	0.37	0.38	0.8	1.17	1.21	2.5
AA1+3.58	3.52	0.51	1.90	0.14	0.15	0.5	0.35	0.36	1.3	1.04	1.11	3.9
AA1+3.00	0.58	0.50	0.29	0.14	0.14	0.1	0.35	0.35	0.2	1.02	1.03	0.6
AA1	3.00	0.50	1.50	0.14	0.14	0.4	0.35	0.35	1.1	1.02	1.02	3.1
AA1-5.06	5.06	0.50	2.53	0.14	0.14	0.7	0.35	0.35	1.8	1.02	1.02	5.2
AA1-5.47	0.41	0.32	0.17	0.08	0.11	0.0	0.30	0.33	0.1	0.65	0.84	0.3
小 計	19.1		10.25	平均高さ 73.7/115.1=0.64m		2.8			7.0			21.1
合 計	115.1		73.7			22.3			45.6			150.6

工 事 数 量 総 括 表

【道路築造】

東筑摩郡朝日村 西洗馬

長野県朝日村土地開発公社

工 事 数 量 総 括 表

工 事 名	【道路築造】		(回変更)		事業区分	基盤整備、施設整備		
	東筑摩郡朝日村 西洗馬				工事区分	舗装		
工事区分・工種・種別・細別			規 格	単 位	計算値	設計値	数量増減	摘 要
基盤整備				式				
敷地造成工				式				
掘削工				式				
掘削				m3	828.7	830		
耕土剥取				m3	320.3	320		
路床盛土工				式				
路床盛土			4.0≦Bm	m3	2.8	3		
作業土工				式				
床掘				m3	280.8	280		
埋戻			土砂 B<1.0m	m3	216.9	220		
基面整正				m2	548.1	550		
残土処理工				式				
残土等処分				m3	320.3	320		耕土搬出
擁壁工				式				
現場打擁壁工工				式				
重力式擁壁工			W400 18-8-40BB 1:0.55	m3	8.7	9		
ガードレール補強鉄筋工				箇所	4.0	4		

工 事 数 量 総 括 表

工 事 名	【道路築造】			（ 回変更）		事業区分	基盤整備、施設整備
	東筑摩郡朝日村 西洗馬					工事区分	舗装
工事区分・工種・種別・細別	規 格	単 位	計算値	設計値	数量増減	摘 要	
ﾌﾟﾚｷﾞｽﾄ擁壁工	L型擁壁 H=1.00m	m	10.0	10			
	L型擁壁 H=1.25m	m	12.0	12			
	L型擁壁 H=1.50m	m	12.0	12			
	L型擁壁 H=1.75m	m	22.0	22			
構造物撤去工		式					
構造物取壊し工		式					
コンクリート構造物取壊し	無筋	m3	6.4	6			
コンクリート構造物取壊し	鉄筋	m3	4.1	4			
舗装版切断	ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版 t=5cm	m	52.5	53			
舗装版破碎	ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版 t=5cm	m2	25.7	26			
運搬処理工		式					
殻運搬	ｱｽﾌｧﾙﾄ廃材	m3	1.3	1			
	無筋コンクリート廃材	m3	6.4	6			
	鉄筋コンクリート廃材	m3	4.1	4			
殻処分	ｱｽﾌｧﾙﾄ廃材	t	3.0	3			
	無筋コンクリート廃材	t	15.0	15			
	鉄筋コンクリート廃材	t	10.4	10			

工 事 数 量 総 括 表

工 事 名	【道路築造】			(回変更)	事業区分		基盤整備、施設整備
	東筑摩郡朝日村 西洗馬				工事区分		舗装
工事区分・工種・種別・細別		規 格	単 位	計算値	設計値	数量増減	摘 要
施設整備			式				
雨水排水設備工			式				
側溝工			式				
自由勾配側溝		標準型 300×300型	m	411.6	412		
		標準型 300×500型	m	22.0	22		
		横断型 300×300型	m	82.0	82		
		横断型 300×500型	m	2.0	2		
		M型 300×300型	m	24.0	24		
側溝蓋		自由勾配側溝300型 縦断用甲蓋 L=500	枚	346.0	346		
		自由勾配側溝300型 縦断用グレーチング L=1000	枚	44.0	44		
		自由勾配側溝300型 横断用グレーチング L=1000	枚	42.0	42		
		自由勾配側溝(M型)300型 縦断用甲蓋 L=500	枚	18.0	18		
		自由勾配側溝(M型)300型 縦断用グレーチング L=1000	枚	3.0	3		
インパートコンクリート		18-8-25BB	m3	9.3	9		
削孔工		削孔径 φ250	箇所	12.0	12		
コンクリート構造物取壊し		鉄筋 300×200×60	箇所	4.0	4		
管渠工			式				

工 事 数 量 総 括 表

工 事 名	【道路築造】			(回変更)	事業区分		基盤整備、施設整備
	東筑摩郡朝日村 西洗馬				工事区分		舗装
工事区分・工種・種別・細別		規 格	単 位	計算値	設計値	数量増減	摘 要
暗渠排水管		SGP φ 200	m	30.1	30		
小口止工			式				
現場打ち小口止		1号隔壁工	箇所	4.0	4		
		2号隔壁工	箇所	1.0	1		
		3号隔壁工	箇所	1.0	1		
		4号隔壁工	箇所	1.0	1		
		5号隔壁工	箇所	1.0	1		
		6号隔壁工	箇所	1.0	1		
集水桝・マンホール工			式				
プレキャスト集水桝		4m道路用浸透桝工	基	2.0	2		
		6m道路用浸透桝工	基	4.0	4		
削孔工		削孔径 φ 250	箇所	12.0	12		
舗装			式				
舗装工			式				
舗装準備工			式				
不陸整正			m2	1703.7	1700		
アスファルト舗装工		開発道路	式				

工 事 数 量 総 括 表

工 事 名	【道路築造】			(回変更)	事業区分		基盤整備、施設整備
	東筑摩郡朝日村 西洗馬				工事区分		舗装
工事区分・工種・種別・細別		規 格	単 位	計算値	設計値	数量増減	摘 要
安定処理工		セメント安定処理 t=40cm	m2	1703.7	1700		
凍上抑制層 (車道・路肩部)		再生CR40～0 t=9cm	m2	1703.7	1700		
下層路盤 (車道・路肩部)		再生CR40～0 t=14cm	m2	1703.7	1700		
上層路盤 (車道・路肩部)		粒度調整碎石M-25 t=10cm	m2	1703.7	1700		
表層 (車道・路肩部)		再生密粒度アスコン20F t=5cm	m2	1703.7	1700		
コンクリート舗装工		開発道路	式				
コンクリート舗装		18-8-25BB (W/C65%以下) t=15cm	m2	13.9	14		
縁石工			式				
縁石工			式				
地先境界ブロック		B種	m	222.1	222		
防護柵工			式				
路側防護柵工			式				
ガードレール		Gr-C-2B	m	56.0	56		
標識工			式				
小型標識工			式				
警戒標識			基	2.0	2		
道路反射鏡			基	1.0	1		

工 事 数 量 総 括 表

工 事 名	【道路築造】 東筑摩郡朝日村 西洗馬		(回変更)	事業区分		基盤整備、施設整備
				工事区分		舗装
工事区分・工種・種別・細別	規 格	単 位	計算値	設計値	数量増減	摘 要
区画線工		式				
区画線工		式				
ペイント式区画線	外側線 W150	m	298.5	300		
	減速標示 (破線) W150	m	156.0	160		
	ゼブラ帯 W300	m	24.8	25		
	ゼブラ帯 W450	m	58.3	58		
仮設工		式				
任意仮設工		式				
交通管理工		式				
交通誘導員	交通誘導員B	人・日	6.0	6		
技術管理費		式				
技術管理費		式				
技術管理費		式				
土質等試験費	六価クロム溶出試験	式	1.0	1		
	セメント安定処理配合試験	式	1.0	1		

敷地造成工数量集計表

[illegible]

土 坪 計 算 書

位 置	横 断 面 積			平 均 横 断 面 積			距 離	掘削	床掘	耕土剥取
	C1	C2	C3	C1	C2	C3		C1	C2	C3
(m)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m ²)	(m)	(m ³)	(m ³)	(m ³)
1-1測線 0.00	5.5	0.0	1.6	—	—	—	—	—	—	—
2-2測線 20.00	4.4	0.0	0.9	4.95	0.00	1.25	20.00	99.0	0.0	25.0
AA2+19.34 39.34	4.4	0.0	0.9	4.40	0.00	0.90	19.34	85.1	0.0	17.4
AA2+19.34 39.34	17.8	0.0	12.4	—	—	—	—	—	—	—
3-3測線 40.00	17.8	0.0	12.4	17.80	0.00	12.40	0.66	11.7	0.0	8.2
AA3+3.34 43.34	17.8	0.0	12.4	17.80	0.00	12.40	3.34	59.5	0.0	41.4
AA3+3.34 43.34	4.7	3.2	2.6	—	—	—	—	—	—	—
4-4測線 60.00	4.7	3.2	2.6	4.70	3.20	2.60	16.66	78.3	53.3	43.3
AA4+16.84 76.84	4.7	3.2	2.6	4.70	3.20	2.60	16.84	79.1	53.9	43.8
AA4+16.84 76.84	11.9	3.2	7.3	—	—	—	—	—	—	—
5-5測線 80.00	11.9	3.2	7.3	11.90	3.20	7.30	3.16	37.6	10.1	23.1
AA5+0.84 80.84	11.9	3.2	7.3	11.90	3.20	7.30	0.84	10.0	2.7	6.1
AA5+0.84 80.84	4.4	2.2	1.2	—	—	—	—	—	—	—
6-6測線 100.00	4.4	2.2	1.2	4.40	2.20	1.20	19.16	84.3	42.2	23.0
AA6+14.84 114.84	4.4	2.2	1.2	4.40	2.20	1.20	14.84	65.3	32.6	17.8
AA6+14.84 114.84	23.8	0.0	7.6	—	—	—	—	—	—	—
7-7測線 120.00	23.8	0.0	7.6	23.80	0.00	7.60	5.16	122.8	0.0	39.2
7-7測線 120.00	4.8	0.0	1.3	—	—	—	—	—	—	—
8-8測線 140.00	4.8	0.0	1.9	4.80	0.00	1.60	20.00	96.0	0.0	32.0
合 計							140.00	828.70	194.80	320.30

土 坪 計 算 書

位 置	横 断 面 積			平 均 横 断 面 積			距 離	路床盛土	土砂(B<1.0m)	
	B1	R1		B1	R1			B1	R1	
(m)	(m ²)	(m ²)		(m ²)	(m ²)		(m)	(m ³)	(m ³)	
1-1測線 0.00	0.0	0.1		—	—		—	—	—	
2-2測線 20.00	0.0	0.4		0.00	0.25		20.00	0.0	5.0	
AA2+19.34 39.34	0.0	0.4		0.00	0.40		19.34	0.0	7.7	
AA2+19.34 39.34	0.7	0.4		—	—		—	—	—	
3-3測線 40.00	0.7	0.4		0.70	0.40		0.66	0.5	0.3	
AA3+3.34 43.34	0.7	0.4		0.70	0.40		3.34	2.3	1.3	
AA3+3.34 43.34	0.0	2.9		—	—		—	—	—	
4-4測線 60.00	0.0	2.9		0.00	2.90		16.66	0.0	48.3	
AA4+16.84 76.84	0.0	2.9		0.00	2.90		16.84	0.0	48.8	
AA4+16.84 76.84	0.0	2.9		—	—		—	—	—	
5-5測線 80.00	0.0	2.9		0.00	2.90		3.16	0.0	9.2	
AA5+0.84 80.84	0.0	2.9		0.00	2.90		0.84	0.0	2.4	
AA5+0.84 80.84	0.0	1.5		—	—		—	—	—	
6-6測線 100.00	0.0	1.5		0.00	1.50		19.16	0.0	28.7	
AA6+14.84 114.84	0.0	1.5		0.00	1.50		14.84	0.0	22.3	
AA6+14.84 114.84	0.0	0.4		—	—		—	—	—	
7-7測線 120.00	0.0	0.4		0.00	0.40		5.16	0.0	2.1	
7-7測線 120.00	0.0	0.5		—	—		—	—	—	
8-8測線 140.00	0.0	0.3		0.00	0.40		20.00	0.0	8.0	
合 計							140.00	2.80	184.10	

敷地造成工										
計 算 表										
種 別 ・ 細 別	規 格	数 量	計 算							
作業土工			基							
床掘		86.0 m3	4m道路用浸透柵1基あたり	9.0 m3	×	2.0	=	18.0	m3	
			6m道路用浸透柵1基あたり	17.0 m3	×	4.0	=	68.0	m3	
			合計			=		86.0	m3	
埋戻し	土砂 (B<1.0m)	32.8 m3	4m道路用浸透柵1基あたり	3.0 m3	×	2.0	=	6.0	m3	
			6m道路用浸透柵1基あたり	6.7 m3	×	4.0	=	26.8	m2	
			合計			=		32.8	m3	

敷地造成工 計 算 表									
種 別 ・ 細 別	規 格	数 量	計 算						
作業土工			重力式擁壁工 W400	擁壁工計算書より			=	7.5	m2
基面整正		548.1 m2	L型擁壁工 H=1000	1.55	×	10.0	=	15.5	m2
			L型擁壁工 H=1250	1.70	×	12.0	=	20.4	m2
			L型擁壁工 H=1500	1.75	×	12.0	=	21.0	m2
			L型擁壁工 H=1750	1.80	×	22.0	=	39.6	m2
			標準型自由勾配側溝工 300型	0.67	×	433.6	=	290.5	m2
			横断型自由勾配側溝工 300型	0.67	×	84.0	=	56.3	m2
			M型自由勾配側溝工 300型	0.67	×	24.0	=	16.1	m2
			1号隔壁工	0.10	×	4.0	=	0.4	m2
			2号隔壁工	0.10	×	1.0	=	0.1	m2
			3号隔壁工	0.10	×	1.0	=	0.1	m2
			4号隔壁工	0.30	×	1.0	=	0.3	m2
			5号隔壁工	0.30	×	1.0	=	0.3	m2
			6号隔壁工	0.30	×	1.0	=	0.3	m2
			4m道路用浸透柵	4.75	×	2.0	=	9.5	m2
			6m道路用浸透柵	3.53	×	4.0	=	14.1	m2
			地先境界ブロック	0.25	×	222.1	=	55.5	m2
			警戒標識	0.20	×	2.0	=	0.4	m2
			道路反射鏡	0.20	×	1.0	=	0.2	m2
			合 計			=	548.1	m2	

[illegible]

擁壁工			延長計算書		
プレキャストL型擁壁工 H=1.00m			プレキャストL型擁壁工 H=1.25m		
測 点	延長(箇所)	摘 要	測 点	延長(箇所)	摘 要
P 2-N0.0-2.96 ~P 2-N0.0+7.04	10.0		P 2-N0.0+7.04 ~P 2-N0.0+19.04	12.0	
合 計	10.0	m	合 計	12.0	m

擁壁工			延長計算書		
プレキャストL型擁壁工 H=1.50m			プレキャストL型擁壁工 H=1.75m		
測 点	延長(箇所)	摘 要	測 点	延長(箇所)	摘 要
P 2-N0. 0+19. 04 ～P 2-N0. 1+11. 04	12. 0		P 2-N0. 1+11. 04 ～P 2-N0. 2+3. 04	12. 0	
			P 2-N0. 2+7. 57 ～P AA4-0. 88	10. 0	
合 計	12. 0	m	合 計	22. 0	m

重力式擁壁工計算書

位置	距離	直高	コンクリート			基礎			型枠		
			断面	平均断面	体積	巾	平均巾	面積	長	平均長	面積
(m)	(m)	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	(m)	(m)	(m ²)	(m)	(m)	(m ²)
W400 1:0.55											
2-N0.2+3.04	—	1.80	1.61	—	—	1.39	—	—	3.85	—	—
2-N0.2+7.57	5.40	1.80	1.61	1.61	8.7	1.39	1.39	7.5	3.85	3.85	20.8
合計	5.4				8.7			7.5			20.8

排水構造物工数量集計表

工種・種別	細別	規格	単位	数量	摘要
排水構造物工					
側溝工	自由勾配側溝	標準型 300×300型	m	411.6	
		標準型 300×500型	m	22.0	
		横断型 300×300型	m	82.0	
		横断型 300×500型	m	2.0	
		M型 300×300型	m	24.0	
	側溝蓋	自由勾配側溝300型 縦断用グレーチング L=1000	枚	44.0	
		自由勾配側溝300型 縦断用甲蓋 L=500	枚	346.0	
		自由勾配側溝300型 横断用グレーチング L=1000	枚	42.0	
		自由勾配側溝(M型)300型 縦断用グレーチング L=1000	枚	3.0	
		自由勾配側溝(M型)300型 縦断用甲蓋 L=500	枚	18.0	
	インバートコンクリート	18-8-25BB	m ³	9.3	
	削孔工	φ 250	箇所	12.0	
		鉄筋 300×200×60	箇所	4.0	
	1号隔壁工	W150 18-8-25BB	箇所	4.0	
	2号隔壁工	W150 18-8-25BB	箇所	1.0	
	3号隔壁工	W150 18-8-25BB	箇所	1.0	
	4号隔壁工	W150～510 18-8-25BB	箇所	1.0	
	5号隔壁工	W150～641 18-8-25BB	箇所	1.0	
	6号隔壁工	W150～570 18-8-25BB	箇所	1.0	
管渠工	SGP管	SGP φ 200	m	30.1	
集水枥・マンホール工	プレキャスト浸透枥	4m道路用浸透枥	箇所	2.0	
		6m道路用浸透枥	箇所	4.0	
	削孔工	φ 250	箇所	12.0	

排水構造物工 延長計算書					
標準型自由勾配側溝 300×300型			標準型自由勾配側溝 300×500型		
測 点	延長(箇所)	摘 要	測 点	延長(箇所)	摘 要
P 1-N0. 0-0. 45 ～P 1-N0. 0+3. 11	4. 9	路線1(東側)	P 1-N0. 0+3. 11 ～P 1-N0. 0+5. 11	2. 0	路線1(東側)
P 1-N0. 0+5. 11 ～P 1-N0. 1+9. 01	25. 7	路線1(東側)	P 1-N0. 1+9. 01 ～P 1-N0. 1+11. 01	2. 0	路線1(東側)
P 1-N0. 2+7. 02 ～P 1-N0. 3+7. 59	20. 6	路線1(東側)	P 1-N0. 3+7. 59 ～P 1-N0. 3+9. 59	2. 0	路線1(東側)
P 1-N0. 3+9. 59 ～P 1-N0. 5+7. 03	37. 4	路線1(東側)	P 1-N0. 5+7. 03 ～P 1-N0. 5+9. 03	2. 0	路線1(東側)
P 1-N0. 5+9. 03 ～P 1-N0. 5+11. 03	2. 0	路線1(東側)	P 1-N0. 0+4. 05 ～P 1-N0. 0+6. 05	2. 0	路線1(西側)
P 1-N0. 6+1. 03 ～P 1-N0. 7+2. 74	23. 3	路線1(東側)	P 1-N0. 1+11. 62 ～P 1-N0. 1+13. 62	2. 0	路線1(西側)
P 1-N0. 0+6. 05 ～P 1-N0. 1+1. 62	13. 9	路線1(西側)	P 1-N0. 3+9. 62 ～P 1-N0. 3+11. 62	2. 0	路線1(西側)
P 1-N0. 1+13. 62 ～P 1-NP. 2+19. 62	26. 0	路線1(西側)	P 1-N0. 5+7. 62 ～P 1-N0. 5+9. 62	2. 0	路線1(西側)
P 1-NP. 3+11. 62 ～P 1-N0. 4+17. 62	26. 0	路線1(西側)	P 2-N0. 0+5. 19 ～P 2-N0. 0+7. 19	2. 0	路線2(東側)
P 1-N0. 5+9. 62 ～P 1-N0. 7+5. 71	36. 1	路線1(西側)	P 2-N0. 0+9. 95 ～P 2-N0. 0+11. 95	2. 0	路線2(西側)
P 2-N0. 0-2. 65 ～P 2-N0. 0+5. 19	7. 8	路線2(東側)	P 2-N0. 2+17. 66 ～P 2-N0. 2+19. 66	2. 0	路線2(西側)
P 2-N0. 0+7. 19 ～P 2-N0. 0+9. 80	2. 6	路線2(東側)			
P 2-N0. 0+11. 95 ～P 2-N0. 2+17. 66	46. 9	路線2(西側)			
P 2-N0. 2+19. 66 ～P 2-N0. 5+14. 06	49. 4	路線2(西側)			
P 3-N0. 0 ～P 3-N0. 1+14. 17	38. 8	路線3			
P 4-N0. 0 ～P 4-N0. 0+19. 85	24. 5	路線4			
P 5-N0. 0 ～P 5-N0. 1+4. 85	25. 7	路線5			
合 計	411. 6	m	合 計	22. 0	m

排水構造物工 延長計算書					
横断型自由勾配側溝 300×300型			横断型自由勾配側溝 300×500型		
測 点	延長(箇所)	摘 要	測 点	延長(箇所)	摘 要
P 1-N0. 1+11. 01 ～P 1-N0. 2+7. 02	16. 0	路線1(東側)	P NO. 18+1. 39 ～P NO. 17+19. 39	2. 0	(一)土合松本 線
P 1-N0. 5+11. 03 ～P 1-N0. 6+1. 03	10. 0	路線1(東側)			
P 1-N0. 1+1. 62 ～P 1-N0. 1+11. 62	10. 0	路線1(西側)			
P 1-N0. 2+19. 62 ～P 1-NP. 3+9. 62	10. 0	路線1(西側)			
P 1-N0. 4+17. 62 ～P 1-N0. 5+7. 62	10. 0	路線1(西側)			
P NO. 18+6. 09 ～P NO. 18+1. 39	4. 7	(一)土合松本 線			
P NO. 17+19. 39 ～P NO. 17+12. 09	7. 3	(一)土合松本 線			
P CC1+6. 91 ～P BB1+10. 58	14. 0	村道西洗馬 幹134号線			
合 計	82. 0	m	合 計	2. 0	m

排水構造物工 延長計算書					
自由勾配側溝(M型) 300×300型			SGP φ 200		
測 点	延長(箇所)	摘 要	測 点	延長(箇所)	摘 要
P BB1+10.58 ~P AA1+4.41	24.0	村道西洗馬 幹134号線	P 1-N0.0+4.01 ~P 浸透枳	3.8	路線1
			P 1-N0.0+8.37 ~P 浸透枳	0.9	路線1
			P 1-N0.0+9.08 ~P 浸透枳	3.4	路線1
			P 1-N0.1+10.02 ~P 浸透枳	1.0	路線1
			P 1-N0.1+12.62 ~P 浸透枳	4.2	路線1
			P 1-N0.3+8.58 ~P 浸透枳	0.9	路線1
			P 1-N0.3+10.62 ~P 浸透枳	3.9	路線1
			P 1-N0.5+8.03 ~P 浸透枳	0.9	路線1
			P 1-N0.5+8.62 ~P 浸透枳	3.4	路線1
			P 2-N0.0+6.20 ~P 浸透枳	2.2	路線2
			P 2-N0.0+9.95 ~P 浸透枳	3.3	路線2
			P 2-N0.2+18.66 ~P 浸透枳	2.2	路線2
合 計	24.0	m	合 計	30.1	m

自由勾配側溝工計算書

位 置	インバート厚	平均インバート厚	幅	距 離	体 積	摘 要
(m)	(t)	(t)	(B)	(m)	(m ³)	
1-N0.0-0.45	0.05	-	0.30	-	-	標準型 300×300型
1-N0.0+3.01	0.05	0.05	0.30	4.72	0.07	標準型 300×300型
1-N0.0+3.11	0.05	0.05	0.30	0.14	0.00	標準型 300×300型
1-N0.0+3.11	0.10	0.08	0.30	-	-	標準型 300×500型
1-N0.0+5.11	0.05	0.08	0.30	2.00	0.05	標準型 300×500型
1-N0.0+5.11	0.05	0.05	0.30	-	-	標準型 300×300型
1-IP-1	0.05	0.05	0.30	12.18	0.18	標準型 300×300型
1-N0.1	0.05	0.05	0.30	4.53	0.07	標準型 300×300型
1-N0.1+4.57	0.05	0.05	0.30	4.58	0.07	標準型 300×300型
1-N0.1+9.01	0.05	0.05	0.30	4.44	0.07	標準型 300×300型
1-N0.1+9.01	0.11	0.08	0.30	-	-	標準型 300×500型
1-N0.1+11.01	0.05	0.08	0.30	2.00	0.05	標準型 300×500型
1-N0.1+11.01	0.05	0.05	0.30	-	-	横断型 300×300型
1-N0.2	0.05	0.05	0.30	8.98	0.13	横断型 300×300型
小 計					0.69	

自由勾配側溝工計算書

位 置	インバート厚	平均インバート厚	幅	距 離	体 積	摘 要
(m)	(t)	(t)	(B)	(m)	(m ³)	
1-N0. 2	0.05	—	0.30	—	—	横断型 300×300型
1-N0. 2+7.02	0.05	0.05	0.30	7.02	0.11	横断型 300×300型
1-N0. 3	0.05	0.05	0.30	12.98	0.19	標準型 300×300型
1-N0. 3+7.59	0.05	0.05	0.30	7.59	0.11	標準型 300×300型
1-N0. 3+7.59	0.11	0.08	1.30	—	—	標準型 300×500型
1-N0. 3+9.59	0.05	0.08	2.30	2.00	0.37	標準型 300×500型
1-N0. 3+9.59	0.05	0.05	0.30	—	—	標準型 300×300型
1-N0. 4	0.05	0.05	0.30	10.41	0.16	標準型 300×300型
1-N0. 5	0.05	0.05	0.30	20.00	0.30	標準型 300×300型
1-N0. 5+7.03	0.05	0.05	0.30	7.03	0.11	標準型 300×300型
1-N0. 5+7.03	0.11	0.08	0.30	—	—	標準型 300×500型
1-N0. 5+9.03	0.05	0.08	0.30	2.00	0.05	標準型 300×500型
1-N0. 5+9.03	0.05	0.05	0.30	—	—	標準型 300×300型
1-N0. 5+11.03	0.05	0.05	0.30	2.00	0.03	標準型 300×300型
小 計					1.43	

自由勾配側溝工計算書

位 置	インバート厚	平均インバート厚	幅	距 離	体 積	摘 要
(m)	(t)	(t)	(B)	(m)	(m ³)	
1-N0.5+11.03	0.05	-	0.30	-	-	横断型 300×300型
1-N0.6	0.05	0.05	0.30	8.97	0.13	横断型 300×300型
1-N0.6+1.03	0.05	0.05	0.30	1.03	0.02	横断型 300×300型
1-N0.6+19.78	0.05	0.05	0.30	18.75	0.28	標準型 300×300型
1-N0.7	0.05	0.05	0.30	0.22	0.00	標準型 300×300型
4号隔壁工	0.05	0.05	0.30	4.37	0.07	標準型 300×300型
2号隔壁工	0.11	0.08	0.30	-	-	標準型 300×500型
1-N0.0+6.05	0.05	0.08	0.30	2.00	0.05	標準型 300×500型
1-N0.0+6.05	0.05	0.05	0.30	-	-	標準型 300×300型
1-IP-1	0.05	0.05	0.30	8.91	0.13	標準型 300×300型
1-N0.1	0.05	0.05	0.30	3.33	0.05	標準型 300×300型
1-N0.1+1.62	0.05	0.05	0.30	1.62	0.02	標準型 300×300型
1-N0.1+11.62	0.05	0.05	0.30	10.00	0.15	横断型 300×300型
小 計					0.90	

自由勾配側溝工計算書

位 置	インバート厚	平均インバート厚	幅	距 離	体 積	摘 要
(m)	(t)	(t)	(B)	(m)	(m ³)	
1-N0. 1+11. 62	0. 11	—	0. 30	—	—	標準型 300×500型
1-N0. 1+13. 62	0. 05	0. 08	0. 30	2. 00	0. 05	標準型 300×500型
1-N0. 1+13. 62	0. 05	—	0. 30	—	—	標準型 300×300型
1-NP. 2	0. 05	0. 05	0. 30	6. 38	0. 10	標準型 300×300型
1-NP. 2+19. 62	0. 05	0. 05	0. 30	19. 62	0. 29	標準型 300×300型
1-N0. 3	0. 05	0. 05	0. 30	0. 38	0. 01	横断型 300×300型
1-NP. 3+9. 62	0. 05	0. 05	0. 30	9. 62	0. 14	横断型 300×300型
1-NP. 3+9. 62	0. 11	0. 08	0. 30	—	—	標準型 300×500型
1-NP. 3+11. 62	0. 05	0. 08	0. 30	2. 00	0. 05	標準型 300×500型
1-NP. 3+11. 62	0. 05	0. 05	0. 30	—	—	標準型 300×300型
1-N0. 4	0. 05	0. 05	0. 30	8. 38	0. 13	標準型 300×300型
1-N0. 4+17. 62	0. 05	0. 05	0. 30	17. 62	0. 26	標準型 300×300型
1-N0. 5	0. 05	0. 05	0. 30	2. 38	0. 04	横断型 300×300型
1-N0. 5+7. 62	0. 05	0. 05	0. 30	7. 62	0. 11	横断型 300×300型
小 計					1. 18	

自由勾配側溝工計算書

位 置	インバート厚	平均インバート厚	幅	距 離	体 積	摘 要
(m)	(t)	(t)	(B)	(m)	(m ³)	
1-N0. 5+7. 62	0. 11	-	0. 30	-	-	標準型 300×500型
1-N0. 5+9. 62	0. 05	0. 08	0. 30	2. 00	0. 05	標準型 300×500型
1-N0. 5+9. 62	0. 05	0. 05	0. 30	-	-	標準型 300×300型
1-N0. 6	0. 05	0. 05	0. 30	10. 38	0. 16	標準型 300×300型
1-N0. 6+13. 97	0. 05	0. 05	0. 30	13. 97	0. 21	標準型 300×300型
1-N0. 7	0. 05	0. 05	0. 30	6. 03	0. 09	標準型 300×300型
1-N0. 7+1. 27	0. 05	0. 05	0. 30	1. 27	0. 02	標準型 300×300型
5号隔壁工	0. 05	0. 05	0. 30	4. 44	0. 07	標準型 300×300型
2-N0. 0-2. 65	0. 05	0. 05	0. 30	-	-	標準型 300×300型
2-N0. 0	0. 05	0. 05	0. 30	2. 65	0. 04	標準型 300×300型
2-N0. 0+5. 19	0. 05	0. 05	0. 30	5. 19	0. 08	標準型 300×300型
2-N0. 0+5. 19	0. 10	0. 08	0. 30	-	-	標準型 300×500型
2-N0. 0+7. 19	0. 05	0. 08	0. 30	2. 00	0. 05	標準型 300×500型
小 計					0. 77	

自由勾配側溝工計算書

位 置	インバート厚	平均インバート厚	幅	距 離	体 積	摘 要
(m)	(t)	(t)	(B)	(m)	(m ³)	
2-N0.0+7.19	0.05	—	0.30	—	—	標準型 300×300型
1号隔壁工	0.05	0.05	0.30	2.61	0.04	標準型 300×300型
3号隔壁工	0.09	0.07	0.30	—	—	標準型 300×500型
2-N0.0+11.95	0.05	0.07	0.30	2.00	0.04	標準型 300×500型
2-N0.0+11.95	0.05	0.05	0.30	—	—	標準型 300×300型
2-N0.1	0.05	0.05	0.30	8.05	0.12	標準型 300×300型
2-N0.2	0.05	0.05	0.30	20.00	0.30	標準型 300×300型
2-IP-2	0.05	0.05	0.30	4.74	0.07	標準型 300×300型
2-N0.2+17.66	0.05	0.05	0.30	12.14	0.18	標準型 300×300型
2-N0.2+17.66	0.11	0.08	0.30	—	—	標準型 300×500型
2-N0.2+19.66	0.05	0.08	0.30	2.00	0.05	標準型 300×500型
2-N0.2+19.66	0.05	0.05	0.30	—	—	標準型 300×300型
2-N0.3	0.05	0.05	0.30	0.34	0.01	標準型 300×300型
2-N0.3+16.80	0.05	0.05	0.30	16.80	0.25	標準型 300×300型
小 計					1.06	

自由勾配側溝工計算書

位 置	インバート厚	平均インバート厚	幅	距 離	体 積	摘 要
(m)	(t)	(t)	(B)	(m)	(m ³)	
2-N0. 3+16. 80	0. 05	—	0. 30	—	—	標準型 300×300型
2-N0. 4	0. 05	0. 05	0. 30	4. 30	0. 06	標準型 300×300型
2-N0. 4+0. 86	0. 05	0. 05	0. 30	0. 86	0. 01	標準型 300×300型
2-N0. 5	0. 05	0. 05	0. 30	13. 09	0. 20	標準型 300×300型
2-N0. 5+6. 90	0. 05	0. 05	0. 30	6. 90	0. 10	標準型 300×300型
2-N0. 5+11. 53	0. 05	0. 05	0. 30	4. 63	0. 07	標準型 300×300型
6号隔壁工	0. 13	0. 09	0. 30	2. 52	0. 07	標準型 300×300型
3-N0. 0	0. 05	0. 09	0. 30	—	—	標準型 300×300型
3-N0. 0+2. 03	0. 05	0. 05	0. 30	2. 88	0. 04	標準型 300×300型
3-N0. 1	0. 05	0. 05	0. 30	17. 97	0. 27	標準型 300×300型
3-N0. 1+8. 40	0. 05	0. 05	0. 30	8. 40	0. 13	標準型 300×300型
3-N0. 1+10. 52	0. 10	0. 08	0. 30	3. 00	0. 07	標準型 300×300型
3-N0. 1+10. 52	0. 17	0. 14	0. 30	2. 88	0. 12	標準型 300×300型
1号隔壁工	0. 17	0. 17	0. 30	3. 65	0. 19	標準型 300×300型
小 計					1. 33	

自由勾配側溝工計算書

位 置	インバート厚	平均インバート厚	幅	距 離	体 積	摘 要
(m)	(t)	(t)	(B)	(m)	(m ³)	
4-N0.0	0.05	-	0.30	-	-	標準型 300×300型
4-N0.0+2.03	0.05	0.05	0.30	2.88	0.04	標準型 300×300型
4-N0.0+14.09	0.05	0.05	0.30	12.05	0.18	標準型 300×300型
4-N0.0+16.21	0.10	0.08	0.30	3.00	0.07	標準型 300×300型
4-N0.0+16.21	0.17	0.14	0.30	2.88	0.12	標準型 300×300型
1号隔壁工	0.17	0.17	0.30	3.64	0.19	標準型 300×300型
5-N0.0	0.05	0.11	0.30	-	-	標準型 300×300型
5-N0.0+2.03	0.05	0.05	0.30	2.88	0.04	標準型 300×300型
5-N0.1	0.05	0.05	0.30	17.97	0.27	標準型 300×300型
1号隔壁工	0.05	0.05	0.30	4.85	0.07	標準型 300×300型
小 計					0.98	

自由勾配側溝工計算書

位 置	インバート厚	平均インバート厚	幅	距 離	体 積	摘 要
(m)	(t)	(t)	(B)	(m)	(m ³)	
NO. 18+6. 09	0. 05	—	0. 30	—	—	横断型 300×300型
NO. 18+1. 39	0. 05	0. 05	0. 30	4. 71	0. 07	横断型 300×300型
NO. 18+1. 39	0. 09	0. 07	0. 30	—	—	横断型 300×500型
NO. 18	0. 06	0. 08	0. 30	1. 39	0. 03	横断型 300×500型
NO. 17+19. 39	0. 05	0. 06	0. 30	0. 61	0. 01	横断型 300×500型
NO. 17+19. 39	0. 05	0. 05	0. 30	—	—	横断型 300×300型
NO. 17+12. 09	0. 05	0. 05	0. 30	7. 29	0. 11	横断型 300×300型
CC1+6. 91	0. 10	0. 08	0. 30	—	—	横断型 300×300型
CC1	0. 08	0. 09	0. 30	6. 99	0. 19	横断型 300×300型
BB1+10. 58	0. 05	0. 07	0. 30	7. 01	0. 15	横断型 300×300型
BB1	0. 05	0. 05	0. 30	10. 73	0. 16	M型 300×300型
AA1+4. 41	0. 05	0. 05	0. 30	13. 27	0. 20	M型 300×300型
小 計					0. 92	
合 計					9. 30	

排水構造物工計算書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	摘 要
側溝工				
側溝蓋				
自由勾配側溝300型 合計		$\Sigma L=433.6$	433.6 m	
横断型自由勾配側溝300型 合計		$\Sigma L=84.0$	84.0 m	
自由勾配側溝300型 縦断用グレーチング L=1000		$433.6/10=43.4$	44 枚	
自由勾配側溝300型 縦断用甲蓋 L=500		$(433.6/2-44) \times 2 = 345.6$	346 枚	
自由勾配側溝300型 横断用グレーチング L=1000		$84.0/2.0 = 42.0$	42 枚	
自由勾配側溝(M型)300型 縦断用グレーチング L=1000		$24.0/10=2.4$	3 枚	
自由勾配側溝(M型)300型 縦断用甲蓋 L=500		$(24.0/2-3) \times 2 = 18.0$	18 枚	
1号隔壁工	W150 18-8-25BB		4 箇所	
2号隔壁工	W150 18-8-25BB		1 箇所	
3号隔壁工	W150 18-8-25BB		1 箇所	
4号隔壁工	W150～510 18-8-25BB		1 箇所	
5号隔壁工	W150～641 18-8-25BB		1 箇所	
6号隔壁工	W150～570 18-8-25BB		1 箇所	
集水柵・マンホール工				
浸透柵	4m道路用浸透柵		2 箇所	
	6m道路用浸透柵		4 箇所	

構 造 物 撤 去 工 数 量 集 計 表									
-----------------------	--	--	--	--	--	--	--	--	--

[illegible]

構造物撤去工			計 算 表		
種 別 ・ 細 別	規 格	数 量	計 算		
構造物取壊し工					
コンクリート構造物取壊し	無筋	6.4 m3	付帯施設(4) 重力式擁壁W200	6.4	m3
舗装版切断	アスファルト舗装版 t=5cm	52.5 m	As舗装切断(1)	14.5	m
			As舗装切断(2)	38.0	m
			合 計 = 52.5 m		
舗装版破碎	アスファルト舗装版 t=5cm	25.7 m2	As舗装剥取(1)	7.3	m2
			As舗装剥取(2)	18.4	m2
			合 計 = 25.7 m2		
排水構造物撤去工					
U型側溝撤去	PU1-300	14.0 m	付帯施設(1)	14.0	m
	PU3-250	38.0 m	付帯施設(2)	38.0	m
蓋版撤去	PC3型 U型用側溝蓋	60.0 枚	付帯施設(3)	60.0	枚

構造物撤去工			計 算 表			
種 別 ・ 細 別	規 格	数 量	計 算			
運搬処理工						
殻運搬	アスファルト廃材	1.3 m3	0.05 × 25.7	=	1.3	m3
	無筋コンクリート廃材	6.4 m3	付帯施設(4) 重力式擁壁W200		6.4	m3
	鉄筋コンクリート廃材	4.1 m3	付帯施設(1) PU1-300		0.7	m3
			付帯施設(2) PU3-250		2.5	m3
			付帯施設(3) PU3-250側溝蓋		0.9	m3
			合計		4.1	m3
殻処分	アスファルト廃材	3.0 t	2.30 × 1.3	=	3.0	t
	無筋コンクリート廃材	15.0 t	付帯施設(4) 重力式擁壁W200		15.0	t
	鉄筋コンクリート廃材	10.4 t	付帯施設(1) PU1-300		1.8	t
			付帯施設(2) PU3-250		6.3	t
			付帯施設(3) PU3-250側溝蓋		2.3	t
			合計		10.4	t

舗 装 工 数 量 集 計 表									
-----------------	--	--	--	--	--	--	--	--	--

[illegible]

舗 装 工 数 量 集 計 表			
番 号	計 算 式	数 量	備 考
< 表層・上層路盤・下層路盤 ・凍上抑制層・置換層>			
①	14.51×0.50	7.26	
②	$(0.93 + 3.25) / 2 \times 2.58$	5.39	
③	$(5.80 + 2.58) / 2 \times 3.02$	12.65	
④	$(6.48 + 2.78) / 2 \times 3.90$	18.06	
⑤	9.30×3.25	30.23	
⑥	$(14.19 + 12.79) / 2 \times 2.58$	34.80	
⑦	$(11.92 + 11.13) / 2 \times 2.58$	29.73	
⑧	$(4.77 \times 3.25) / 2$	7.75	
⑨	$(4.19 + 4.47) / 2 \times 2.90$	12.56	
⑩	$(4.19 + 3.40) / 2 \times 2.58$	9.79	
⑪	$(2.90 + 2.88) / 2 \times 4.57$	13.21	
⑫	$(2.88 + 2.58) / 2 \times 6.44$	17.58	
⑬	20.00×2.58	51.60	
⑭	8.99×2.58	23.19	
⑮	20.00×2.58	51.60	
⑯	20.00×2.58	51.60	
⑰	20.00×2.58	51.60	
⑱	20.00×2.58	51.60	
⑲	20.00×2.58	51.60	
⑳	20.00×2.58	51.60	
㉑	20.00×2.58	51.60	
㉒	20.00×2.58	51.60	
㉓	20.00×2.58	51.60	
㉔	21.35×2.58	55.08	
㉕	$(19.35 \times 3.15) / 2$	30.48	
㉖	$(3.70 \times 3.15) / 2$	5.83	
㉗	平面形状が不整形のためCADによる求積	16.99	
㉘	平面形状が不整形のためCADによる求積	12.02	
小 計		858.60	

舗 装 工 数 量 集 計 表			
番 号	計 算 式	数 量	備 考
< 表層・上層路盤・下層路盤 ・凍上抑制層・置換層>			
②9	38.00×0.50	19.00	
③0	$(12.29 + 9.95) / 2 \times 1.58$	17.57	
③1	平面形状が不整形のためCADによる求積	29.12	
③2	10.05×2.00	20.10	
③3	10.20×1.58	16.12	
③4	20.00×3.58	71.60	
③5	$(5.56 + 4.78) / 2 \times 3.58$	18.51	
③6	$(12.87 + 12.09) / 2 \times 3.58$	44.68	
③7	19.31×3.73	72.03	
③8	平面形状が不整形のためCADによる求積	43.26	
③9	13.17×3.43	45.17	
④0	$(7.41 + 6.93) / 2 \times 3.43$	24.59	
④1	$(4.75 + 4.97) / 2 \times 1.58$	7.68	
④2	$(1.58 + 3.53) / 2 \times 1.95$	4.98	
④3	平面形状が不整形のためCADによる求積	20.36	
④4	平面形状が不整形のためCADによる求積	10.89	
④5	12.00×3.43	41.16	
④6	$(3.43 + 5.52) / 2 \times 2.09$	9.35	
④7	3.70×8.43	31.19	
④8	$(3.43 + 5.52) / 2 \times 2.09$	9.35	
④9	2.91×3.43	9.98	
⑤0	平面形状が不整形のためCADによる求積	10.89	
⑤1	$(12.23 + 12.00) / 2 \times 3.43$	41.55	
⑤2	平面形状が不整形のためCADによる求積	12.11	
⑤3	$(3.43 + 3.70) / 2 \times 13.43$	47.88	
⑤4	平面形状が不整形のためCADによる求積	10.89	
⑤5	$(18.05 + 17.94) / 2 \times 3.43$	61.72	
⑤6	$(8.49 + 8.38) / 2 \times 3.43$	28.93	
小 計		780.66 m ²	

舗 装 工 数 量 集 計 表			
番 号	計 算 式	数 量	備 考
< 表層・上層路盤・下層路盤 ・凍上抑制層・置換層>			
⑤7	平面形状が不整形のためCADによる求積	12.11	
⑤8	平面形状が不整形のためCADによる求積	52.33	
小 計		64.44 m ²	
合 計		1703.70 m ²	

舗 装 工 数 量 集 計 表			
番 号	計 算 式	数 量	備 考
< コンクリート舗装 >			
1	平面形状が不整形のためCADによる求積	13.88	
合 計		13.88 m ²	

縁石工数量集計表

[illegible]

縁石工 延長計算書					
地先境界ブロック工 B種					
測 点	延長(箇所)	摘 要	測 点	延長(箇所)	摘 要
P 1-N0. 0+0. 60 ～P 1-N0. 0+15. 35	17. 8				
P 2-N0. 2+17. 57 ～P 1-N0. 7+2. 89	84. 6				
P 3-N0. 0 ～P 3-N0. 1+11. 55	36. 4				
P 3-N0. 1+14. 26 ～P 3-N0. 1+14. 65	8. 0				
P 4-N0. 0 ～P 4-N0. 0+19. 93	38. 2				
P 5-N00 ～P 5-N01+4. 93	37. 1				
合 計	222. 1	m	合 計		m

防 護 柵 工 数 量 集 計 表

[illegible]

防護柵工 延長計算書					
ガードレール Gr-C-4E					
測 点	延長(箇所)	摘 要	測 点	延長(箇所)	摘 要
P 2-N0. 0-2. 96 ~P 2-N0. 2+3. 04	46. 0				
P 2-N0. 2+7. 57 ~P 2-N0. 2+17. 57	10. 0				
合 計	56. 00	m	合 計	0. 00	m

標 識 工 数 量 集 計 表

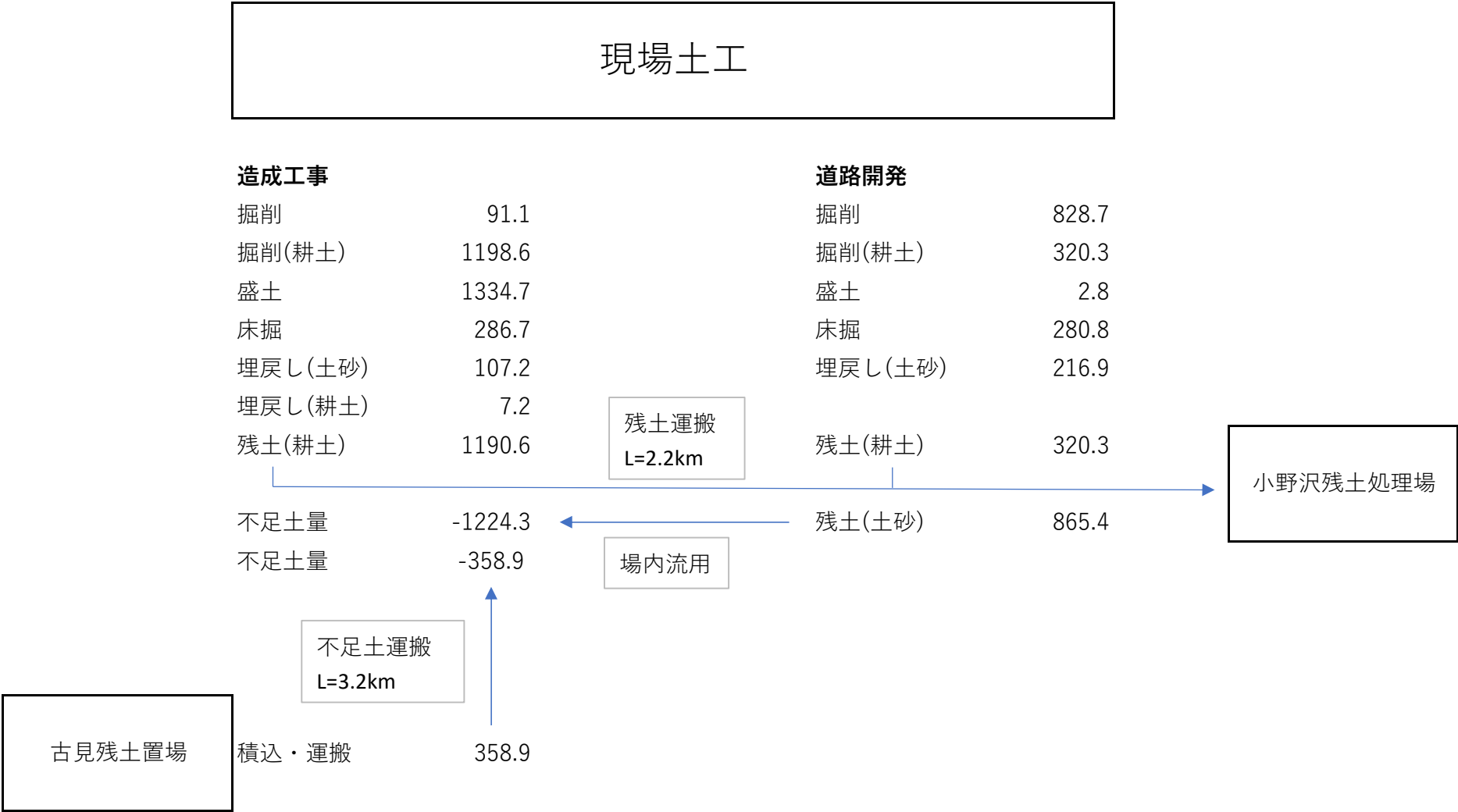
[illegible]

区 画 線 工 数 量 集 計 表

[illegible]

区画線工 計 算 表												
種 別 ・ 細 別	規 格	数 量	計 算									
区画線工												
ペイント式区画線	外側線 W150	298.5 m	38.5	+	76.5	+	34.6	+	28.8	+	37.9	+
			37.4	+	44.8					=	298.5	m
	減速標示 (破線)W150	156.0 m	39.0	+	39.0	+	39.0	+	39.0			
										=	156.0	m
溶解式区画線	停止線 W300	19.0 m	3.3	+	3.4	+	4.7	+	2.2	+	1.8	+
			1.8	+	1.8					=	19.0	m
	T字マーク W300	5.8 m	2.9	+	2.9					=	5.8	m
	ゼブラ帯 W450	58.3 m	30.0	+	3.4	+	24.9			=	58.3	m

土工(宅地造成工事・道路築造工事) フロー図



**令和7年度 中組西住宅団地造成工事
上水道工事
数量計算書
(実施)**

配水管土工事数量集計表

名 称	規 格	本 管 土 工 (HPPE φ50)									設計数量
		村道車道 (造成地内) 1-1									
		DP=1.20m								72.4	72.4 m
		72.4									
		72.4									
A s 舗装版切断工	切断全体厚15cm以下										m
舗装版取壊し積込	舗装厚0cm超え10cm以下										m ²
掘削工	バックホウ掘削積込	19.1								19.1	19.0 m ³
掘削工	人力掘削積込										m ³
砂基礎工	バックホウ投入 転圧	4.3								4.3	4.0 m ³
砂埋戻工	バックホウ投入	8.0								8.0	8.0 m ³
発生土埋戻工	バックホウ投入 転圧	7.8								7.8	8.0 m ²
碎石埋戻工	バックホウ投入 転圧										m ³
上層路盤工	バックホウ投入 転圧										m ²
残土運搬工	バックホウ積込 D T 運搬	10.4								10.4	10.0 m ³
A s 舗装工	人力施工 t =5cm										m ²
As塊運搬	バックホウ積込 D T 運搬										m ³
As塊処理											t

本管土工数量計算書

施 工 区 間		土被り DP=1.20m	管口径		HPPE φ 50 mm	施工延長 L = 72.4 m
1-1 造成地内			名 称	規 格	計 算 式	数 量
標準断面図		As 舗装版切断工	切断全体厚15cm以下	$72.4 \times$	=	m
		舗装版取壊し積込	舗装厚0cm超え10cm以下	$\times 72.4$	=	m ²
		掘削工	バックホウ掘削積込	$(1.36 - 0.92) \times 0.6 \times 72.4$	=	19.1 m ³
		砂基礎工	バックホウ投入 転圧	$0.6 \times 0.1 \times 72.4$	=	4.3 m ³
		砂埋戻工	バックホウ投入	$0.6 \times 0.18 = 0.11$ $\pi \times 0.06^2 =$ $\frac{4}{4}$ $(0.11 -) \times 72.4$	=	8.0 m ³
		発生土埋戻工	バックホウ埋戻 転圧	$0.6 \times 0.18 \times 72.4$	=	7.8 m ³
		碎石埋戻工	バックホウ埋戻 転圧	$\times 0.92 \times 72.4$	=	m ³
		残土運搬工	バックホウ積込 D T 運搬	$19.10 - 7.80 / 0.9$	=	10.4 m ³
		As 舗装工	人力施工 t = 5cm	$\times 72.4$	=	m ²
		As塊運搬	バックホウ積込 D T 運搬	$\times 0.92 \times 72.4$	=	m ³
		As塊処理		$\times 2.30$	=	t

配水管土工事数量集計表

名 称	規 格	本 管 土 工 (HPPE φ 75)										設計数量
		村道車道 (造成地内) 1-2	県道車道 2-1	村道車道 3-1								
		DP=1. 20m	DP=1. 20m	DP=1. 20m							268. 1	268. 1 m
		263. 4	4. 3	0. 4								
		263. 4	4. 3	0. 4								
A s 舗装版切断工	切断全体厚15cm以下		8. 6	8. 6							17. 2	17. 2 m
舗装版取壊し積込	舗装厚0cm超え10cm以下		2. 6	2. 6							5. 2	5. 0 m ²
掘削工	バックホウ掘削積込	74. 3	3. 5	3. 5							81. 3	81. 0 m ³
掘削工	人力掘削積込											m ³
砂基礎工	バックホウ投入 転圧	15. 8	0. 3	0. 3							16. 4	16. 0 m ³
砂埋戻工	バックホウ投入	26. 3	0. 4	0. 4							27. 1	27. 0 m ³
発生土埋戻工	バックホウ投入 転圧	28. 4		1. 9							30. 3	30. 0 m ²
碎石埋戻工	バックホウ投入 転圧		2. 7	0. 5							3. 2	3. 0 m ³
上層路盤工	バックホウ投入 転圧			2. 6							2. 6	3. 0 m ²
残土運搬工	バックホウ積込 D T 運搬	42. 7	3. 5	1. 4							47. 6	48. 0 m ³
A s 舗装工	人力施工 再生AS20F t =5cm		2. 6								2. 6	3. 0 m ³
A s 舗装工	人力施工 再生AS20F t =5cm			2. 6							2. 6	3. 0 m ³
As塊運搬	バックホウ積込 D T 運搬		0. 1	0. 1							0. 2	0. 2 m ³
As塊処理			0. 3	0. 2							0. 5	0. 5 t

本管土工数量計算書

施 工 区 間		土被り DP=1.20m	管口径 HPPE φ 75 mm				施工延長 L = 263.4 m
1-2 村道車道(造成地内)			名 称	規 格	計 算 式		数 量
標準断面図			A s 舗装版切断工	切断全体厚15cm以下	$263.4 \times$		m
			舗装版取壊し積込	舗装厚0cm超え10cm以下	$\times 263.4$		m ²
			掘削工	バックホウ掘削積込	$(1.39 - 0.92) \times 0.6 \times 263.4$		74.3 m ³
			砂基礎工	バックホウ投入 転圧	$0.6 \times 0.1 \times 263.4$		15.8 m ³
					$\frac{0.6 \times 0.19}{\pi \times \frac{4}{0.09^2}} = 0.11$		
			砂埋戻工	バックホウ投入	$(0.11 - 0.01) \times 263.4$		26.3 m ³
			発生土埋戻工	バックホウ埋戻 転圧	$0.6 \times 0.18 \times 263.4$		28.4 m ³
			碎石埋戻工	バックホウ埋戻 転圧	$\times 0.92 \times 263.4$		m ³
			残土運搬工	バックホウ積込 D T 運搬	$74.30 - 28.40 / 0.9$		42.7 m ³
			A s 舗装工	人力施工 t =5cm	$\times 263.4$		m ²
			As塊運搬	バックホウ積込 D T 運搬	$\times 0.92 \times 263.4$		m ³
			As塊処理		$\times 2.30$		t

本管土工数量計算書

施 工 区 間		2-1 県道車道	土被り DP=1. 20m	管口径		HPPE φ	75 mm	施工延長 L =		4. 3 m
標準断面図 埋戻工 再生クラッシャーラン40以下 (転圧厚 一層20cm以内) 砂埋戻工 砂基礎工 HPPE φ 75 mm (90)				名 称	規 格	計 算 式			数 量	
				A s 舗装版切断工	切断全体厚15cm以下	4. 3 × 2 =			8. 6 m	
				舗装版取壊し積込	舗装厚0cm超え10cm以下	0. 6 × 4. 3 =			2. 6 m ²	
				掘削工	バックホウ掘削積込	(1. 39 - 0. 05) × 0. 6 × 4. 3 =			3. 5 m ³	
				砂基礎工	バックホウ投入 転圧	0. 6 × 0. 1 × 4. 3 =			0. 3 m ³	
				砂埋戻工	バックホウ投入	$\frac{0. 6 \times 0. 19}{\pi \times \frac{0. 09^2}{4}} = 0. 11$ (0. 11 - 0. 01) × 4. 3 =			0. 4 m ³	
				発生土埋戻工	バックホウ埋戻 転圧	× 1. 05 × 4. 3 =			m ³	
				碎石埋戻工	バックホウ埋戻 転圧	0. 6 × 1. 05 × 4. 3 =			2. 7 m ³	
				残土運搬工	バックホウ積込 D T 運搬	3. 50 - / 0. 9 =			3. 5 m ³	
				A s 舗装工	人力施工 t =5cm	0. 6 × 4. 3 =			2. 6 m ²	
				As塊運搬	バックホウ積込 D T 運搬	0. 6 × 0. 05 × 4. 3 =			0. 13 m ³	
				As塊処理		0. 13 × 2. 35 =			0. 3 t	

本管土工数量計算書

施 工 区 間		土被り DP=1.20m	管口径 HPPE φ 75 mm				施工延長 L = 4.3 m
3-1 村道車道			名 称	規 格	計 算 式		数 量
標準断面図			A s 舗装版切断工	切断全体厚15cm以下	4.3×2	=	8.6 m
			舗装版取壊し積込	舗装厚0cm超え10cm以下	0.6×4.3	=	2.6 m ²
			掘削工	バックホウ掘削積込	$(1.39 - 0.04) \times 0.6 \times 4.3$	=	3.5 m ³
			砂基礎工	バックホウ投入 転圧	$0.6 \times 0.1 \times 4.3$	=	0.3 m ³
			砂埋戻工	バックホウ投入	$0.6 \times 0.19 = 0.11$ $\pi \times 0.09^2 = 0.01$ $\frac{4}{(0.11 - 0.01) \times 4.3}$	=	0.4 m ³
			発生土埋戻工	バックホウ埋戻 転圧	$0.6 \times 0.75 \times 4.3$	=	1.9 m ³
			碎石埋戻工	バックホウ埋戻 転圧	$0.6 \times 0.20 \times 4.3$	=	0.5 m ³
			上層路盤工	粒調碎石M-25 t=11cm	0.6×4.3	=	2.6 m ²
			残土運搬工	バックホウ積込 D T 運搬	$3.50 - 1.90 / 0.9$	=	1.4 m ³
			A s 舗装工	人力施工 t = 5cm	0.6×4.3	=	2.6 m ²
			As塊運搬	バックホウ積込 D T 運搬	$0.6 \times 0.04 \times 4.3$	=	0.1 m ³
			As塊処理		0.10×2.35	=	0.2 t

配水管土工事数量集計表

名 称	規 格	本 管 土 工 (HPPE φ100)								設計数量
		県道車道 (不断水土工) 4-1	村道車道 (不断水土工) 5-1							
		DP=1.20m	DP=1.20m							
		0.5	0.5							
		0.5	0.5						1.0	1.0 m
A s 舗装版切断工	切断全体厚15cm以下	4.2	4.2						8.4	8.4 m
舗装版取壊し積込	舗装厚0cm超え10cm以下	1.1	1.1						2.2	2.0 m ²
掘削工	バックホウ掘削積込	1.5	1.5						3.0	3.0 m ³
掘削工	人力掘削積込									m ³
砂基礎工	バックホウ投入 転圧	0.1	0.1						0.2	0.2 m ³
砂埋戻工	バックホウ投入	0.2	0.2						0.4	0.4 m ³
発生土埋戻工	バックホウ投入 転圧		0.8						0.8	0.8 m ²
碎石埋戻工	バックホウ投入 転圧	1.2	0.2						1.4	1.0 m ³
上層路盤工	バックホウ投入 転圧		1.1						1.1	1.0 m ²
残土運搬工	バックホウ積込 D T 運搬	1.5	0.6						2.1	2.0 m ³
A s 舗装工	人力施工 再生AS20F t =5cm	1.1							1.1	1.0 m ²
A s 舗装工	人力施工 再生AS20F t =5cm		1.1						1.1	1.0 m ²
As塊運搬	バックホウ積込 D T 運搬	0.06	0.04						0.1	0.1 m ³
As塊処理		0.1	0.1						0.2	0.2 t

本管土工数量計算書

施 工 区 間		不断水T字管設置土工 4-1 県道車道		土被り DP=1.20m		管口径		DIP φ 100 mm		施工延長 L = 1.0 m	
標準断面図 1100 50 1,050 225 100 1,425 1200 (計画からの平均土被り) 埋戻工 再生クラッシャーラン40以下 (転圧厚 一層20cm以内) 砂埋戻工 砂基礎工 DIP φ 100 mm (125)						名 称	規 格	計 算 式		数 量	
						A s 舗装版切断工	切断全体厚15cm以下	1.0 × 2 + 1.1 × 2 =		4.2 m	
						舗装版取壊し積込	舗装厚0cm超え10cm以下	1.1 × 1.0 =		1.1 m ²	
						掘削工	バックホウ掘削積込	(1.425 - 0.05) × 1.1 × 1.0 =		1.5 m ³	
						砂基礎工	バックホウ投入 転圧	1.1 × 0.1 × 1.0 =		0.1 m ³	
						砂埋戻工	バックホウ投入	$\frac{1.1 \times 0.225}{\pi \times \frac{0.125^2}{4}} = 0.25$ (0.25 - 0.01) × 1.0 =		0.2 m ³	
						発生土埋戻工	バックホウ埋戻 転圧	× 1.05 × 1.0 =		m ³	
						碎石埋戻工	バックホウ埋戻 転圧	1.1 × 1.05 × 1.0 =		1.2 m ³	
						残土運搬工	バックホウ積込 D T 運搬	1.50 - / 0.9 =		1.5 m ³	
						A s 舗装工	人力施工 t =5cm	1.1 × 1.0 =		1.1 m ²	
						As塊運搬	バックホウ積込 D T 運搬	1.1 × 0.05 × 1.0 =		0.06 m ³	
						As塊処理		0.06 × 2.30 =		0.1 t	

本管土工数量計算書

施 工 区 間		不断水T字管設置土工 5-1 村道車道		土被り DP=1.20m		管口径		DIP φ 100 mm		施工延長 L = 1.0 m	
標準断面図 DIP φ 100 mm (125)						名 称	規 格	計 算 式		数 量	
						A s 舗装版切断工	切断全体厚15cm以下	1.0 × 2 + 1.1 × 2 =		4.2 m	
						舗装版取壊し積込	舗装厚0cm超え10cm以下	1.1 × 1.0 =		1.1 m ²	
						掘削工	バックホウ掘削積込	(1.425 - 0.04) × 1.1 × 1.0 =		1.5 m ³	
						砂基礎工	バックホウ投入 転圧	1.1 × 0.1 × 1.0 =		0.1 m ³	
						砂埋戻工	バックホウ投入	$\frac{1.1 \times 0.225 = 0.25}{\pi \times 0.125^2 = 0.01}$ (0.25 - 0.01) × 1.0 =		0.2 m ³	
						発生土埋戻工	バックホウ埋戻 転圧	1.1 × 0.75 × 1.0 =		0.8 m ³	
						碎石埋戻工	バックホウ埋戻 転圧	1.1 × 0.20 × 1.0 =		0.2 m ³	
						上層路盤工	粒調碎石M-25 t=11cm	1.1 × 1.0 =		1.1 m ²	
						残土運搬工	バックホウ積込 D T 運搬	1.50 - 0.80 / 0.9 =		0.6 m ³	
						A s 舗装工	人力施工 t = 5cm	1.1 × 1.0 =		1.1 m ²	
						As塊運搬	バックホウ積込 D T 運搬	1.1 × 0.04 × 1.0 =		0.04 m ³	
						As塊処理		0.04 × 2.35 =		0.1 t	

φ 5 0 mm ポリエチレン管 (HPPE) 布設工

φ 50mm 配水管 No. 1

名 称	規 格	単位	計 算 式	数 量	摘 要
ポリエチレン管据付工	φ 50mm	m	72.4 - 0.67 × 3 =	70.4	
ポリエチレン管継手工 (1口)	φ 50mm 融着接合	口	11(直) + 6(曲) =	17	
ポリエチレン管継手工 (2口)	φ 50mm	口	6(S) + 0(曲) =	6	
ポリ管メカニカル継手工	φ 50mm	口	3(帽) =	3	
ポリエチレン管切断工	φ 50mm	口	5 =	5	
仕切弁設置工	φ 50mm 鋳鉄製/吊り込み/呼び径	ヶ所	3 =	3	0.67
仕切弁BOX設置工	ボク式	ヶ所	3 =	3	
管明示テープ工	テープ支給品	m	72.4 =	72.4	
管明示シート工	シート W=150mm	m	72.4 =	72.4	

φ 7 5 mm ポリエチレン管 (HPPE) 布設工

φ 75mm 配水管 No. 2

名 称	規 格	単位	計 算 式	数 量	摘 要
ポリエチレン管据付工	φ 75mm	m	$269.1 - 0.78 \times 2 =$	267.5	
ポリエチレン管継手工 (1口)	φ 75mm	口	$44(\text{直}) + 3(\text{曲}) + 2(\text{曲}) + 4(\text{曲}) =$	53	
ポリエチレン管継手工 (2口)	φ 75mm 融着接合	口	$8(\text{S}) + 0(\text{曲}) + 0(\text{曲}) + 3(\text{T}) + 2(\text{T}) =$	13	
ポリエチレン管切断工	φ 75mm	口	$14 =$	14	
仕切弁設置工	φ 75mm 鑄鉄製/吊り込み/呼び径	ヶ所	$2 =$	2	0.78
仕切弁BOX設置工	衽 式	ヶ所	$2 =$	2	
消火栓設置工	φ 75mm	ヶ所	$1 =$	1	
消火栓基礎コンクリート工	600×600	ヶ所	$1 =$	1	
地上式消火栓基礎工	CR-40	m ²	$0.3 =$	0.3	
管明示テープ工		m	$269.1 =$	269.1	
管明示シート工	シート W=150mm	m	$269.1 =$	269.1	

φ 75mm ポリエチレン管 (H P P E) 材料表					NO. 2
名 称	規 格	単位	数 量		摘 要
			当初	変更	
施 工 延 長		m	269.1		
ポリエチレンパイプ	φ 75mm (プレーエンド)	本	3.0		
ポリエチレンパイプ	φ 75mm (片受)	本	44.0		
EFベンド	φ 75mm × 45° (両受)	個			
EFベンド	φ 75mm × 45° (片受)	個	3.0		
EFベンド	φ 75mm × 22° 1/2 (両受)	個			
EFベンド	φ 75mm × 22° 1/2 (片受)	個	2.0		
EFベンド	φ 75mm × 11° 1/4 (両受)	個			
EFベンド	φ 75mm × 11° 1/4 (片受)	個	4.0		
EFソケット	φ 75mm	個	8.0		
EFチーズ	φ 75mm × 50mm	個	3.0		
EFチーズ	φ 75mm × 75mm	個	2.0		
EF片受レギュサ	φ 100mm × 75mm	個			
フランジ	φ 75mm	個			
フランジ 接合部品	φ 75mm	個			
PCメカジョイント	φ 75mm	個			
管帽	φ 75mm	個			
PE挿し口付ソフトシール仕切弁	φ 75mm	個	4.0		
鋳鉄用仕切弁BOX		組	4.0		台座含む
V U直管		本			1ヵ所当り0.08本
コンクリートベース (小)		個			
PE挿し口付フランジ短管	φ 75mm	個	3.0		
PE挿し口付鋳鉄製フランジ付T字管		個			空気弁
PE挿し口付鋳鉄製渦巻きT字管		個			消火栓
空気弁		基			
地上式消火栓		基	1.0		
地上式消火栓基礎	L型ブロック 400 × 500	基	1.0		
消火栓 ホース格納庫		式	1.0		
空気弁用 レジコンクリートBOX		箇所			
消火栓用 レジコンクリートBOX		箇所			
補 修 弁		個			
両フランジ 短管		個			
フランジ 接合部品		組	1.0		
割T字管 φ 100 × φ 75		組	2.0		
埋設標識シート		m	269.1		
埋設標識テープ		m	269.1		
水道用識別マーカー		本	25.0		

切 管 調 書

番号	路線 番号	計 画									番号	路線 番号	計 画								
		No. 1 HPPE φ50 5.0 m/本											No. 1 HPPE φ75 5.0 m/本								
		甲切管	乙切管	乙切管	乙切管	乙切管	乙切管	合 計	切 断	残延長			甲切管	乙切管	乙切管	乙切管	乙切管	乙切管	合 計	切 断	残延長
1	1-1-1	3.27		1.51				4.78	2	0.22	1	1-2-1	2.76		0.61	0.64			4.01	3	0.99
2	1-1-2	3.27						3.27	1	1.73	2	1-2-1		3.90	0.28				4.18	2	0.82
3	1-1-3	3.27		1.51				4.78	2	0.22	3	1-2-1		3.14	1.31				4.45	2	0.55
4											4	1-2-1		2.42					2.42	1	2.58
5											5	1-2-2	2.38		0.54				2.92	2	2.08
6											6	1-2-2	1.32						1.32	1	3.68
7											7	1-2-2	4.80						4.80	1	0.20
8											8	1-2-2	3.25						3.25	1	1.75
9											9	1-2-2	2.49						2.49	1	2.51
10											10										
11											11										
12											12										
13											13										
14											14										
15											15										
16											16										
17											17										
18											18										
19											19										
20											20										
計		甲本数	ブレーションエンド					延長	切断数	残延長	計		甲本数	ブレーションエンド					延長	切断数	残延長
		3本						12.83m	5口	2.17m			6本	3本					29.84m	14口	15.16m

土工集計表

[illegible]

341.50	341.50
--------	--------

土工番号		小計	
1-01土工	造成DP1. 2HPPE φ 50	72. 40	
1-02土工	造成DP1. 2HPPE φ 75	258. 00	
1-03土工	造成DP1. 2HPPE φ 75消火栓	5. 40	263. 40
2-01土工	県道DP1. 2HPPE φ 75	4. 30	
3-01土工	村道DP1. 2HPPE φ 75	0. 40	
4-01土工	県道DP1. 2DIP φ 100 × 75	0. 50	1. 1 × 1. 0
5-01土工	村道DP1. 2DIP φ 100 × 75	0. 50	1. 1 × 1. 0
		341. 50	

給水管布設工

(No. 1)

番号	氏名	水栓番号	メーター径	分水栓建込み工 (HPPE)				分水栓建込み工 (DIP)				防食フィルム被覆工 (0.5m/カ所)				PE管布設工 (m)			PE接合工 (口)			止水栓 BOX 設置工 (カ所)		止水栓取付工 (カ所)			メーターBOX設置工 (カ所)			量水器取付工 (カ所)			
		メーター番号		φ150×20	φ100×20	φ75×20	φ50×20	φ100×20	φ75×20	φ75×25	φ150	φ100	φ75	φ50	φ20	φ25		φ20	φ25	φ30	大	小	φ20	φ25	φ30	20mm	25mm	30mm	φ13	φ20	φ25	φ30	
1	A-1		13			1						1		6.5			4					1			1			1					
2	A-2		13			1						1		2.0			4					1			1			1					
3	A-3		13			1						1		6.5			4					1			1			1					
4	A-4		13			1						1		2.0			4					1			1			1					
5	A-5		13			1						1		6.5			4					1			1			1					
6	B-1		13			1						1		2.1			4					1			1			1					
7	B-2		13			1						1		2.1			4					1			1			1					
8	B-3		13				1						1	2.4			4					1			1			1					
9	B-4		13			1							1	2.1			4					1			1			1					
10	B-5		13				1						1	2.5			4					1			1			1					
11	B-6		13			1						1		2.1			4					1			1			1					
12	B-7		13				1						1	2.1			4					1			1			1					
13	B-8		13			1						1		2.5			4					1			1			1					
14	B-9		13				1						1	4.2			4					1			1			1					
15	B-10		13				1						1	2.4			4					1			1			1					
16	B-11		13				1						1	2.4			4					1			1			1					
17	B-12		13					1				1		2.6			4					1			1			1					
18	B-13		13					1				1		2.6			4					1			1			1					
19																																	
20																																	
小計						10	6	2				2	10	6	55.6			72					18			18			18				

給水管布設工

(No. 2)

番号	SUS布設工 (m)			HIVP管布設工			TS継手工				土 工														水路	その他				
											道 路			宅内一次				管明示 テープ	管明示 シート	宅内二次										
	φ 20	φ 25	φ 30	φ 13	φ 30	φ 25	φ 13	φ 20	φ 25	φ 40														造成 市道						
1											5.2							1.0						0.8						
2											0.7							1.0						0.8						
3											5.2							1.0						0.8						
4											0.7							1.0						0.8						
5											5.2							1.0						0.8						
6											0.8							1.0						0.8						
7											0.8							1.0						0.8						
8											1.1							1.0						0.8						
9											0.8							1.0						0.8						
10											1.2							1.0						0.8						
11											0.8							1.0						0.8						
12											0.8							1.0						0.8						
13											1.2							1.0						0.8						
14											2.9							1.0						0.8						
15											1.1							1.0						0.8						
16											1.1							1.0						0.8						
17												1.3						1.0						0.8						
18												1.3						1.0						0.8						
小計											29.6	2.6						18.0	50.2	50.2				14.4						

給水管材料表

(No. 1)

番号	氏名	水栓番号	メーター 径	HPPE				DIP				密着コブ		防食フィルム				識別 メーター	ホリチレン(PE)管			PEメーター用ソケット			PE45°エルボ			PE90°エルボ			PE60° ロングベント			PE90° ロングベント		
				φ 150 ×20	φ 100 ×20	φ 75× 20	φ 50× 20	φ 100 ×20	φ 75× 20	φ 75× 25																										
		メーター番号		φ 20	φ 25	φ 150	φ 100	φ 75	φ 50	φ 20	φ 25	φ 20	φ 25	φ 20	φ 25	φ 20	φ 25		φ 20	φ 25	φ 20	φ 25	φ 20	φ 25	φ 20	φ 25	φ 20	φ 25	φ 20	φ 25						
1	A-1		13			1								1	6.5			1			1						1									
2	A-2		13			1								1	2.0			1			1						1									
3	A-3		13			1								1	6.5			1			1						1									
4	A-4		13			1								1	2.0			1			1						1									
5	A-5		13			1								1	6.5			1			1						1									
6	B-1		13			1								1	2.1			1			1						1									
7	B-2		13			1								1	2.1			1			1						1									
8	B-3		13				1							1	2.4			1			1						1									
9	B-4		13			1								1	2.1			1			1						1									
10	B-5		13				1							1	2.5			1			1						1									
11	B-6		13			1								1	2.1			1			1						1									
12	B-7		13				1							1	2.1			1			1						1									
13	B-8		13			1								1	2.5			1			1						1									
14	B-9		13				1							1	4.2			1			1						1									
15	B-10		13				1							1	2.4			1			1						1									
16	B-11		13				1							1	2.4			1			1						1									
17	B-12		13					1			1			1	2.6			1			1						1									
18	B-13		13					1			1			1	2.6			1			1						1									
19																																				
20																																				
小計						10	6	2			2			2	10	6	18	55.6			18			18			18									

給水管材料表

(No. 2)

番号	甲止水栓		甲止水栓 BOX		メ-タ-BOX (カ所)				ホ-ル止水栓 (伸縮受口)				メ-タ- ブ-ツシンク		逆止弁		分水 栓用 キャップ	フレ継手 FJ-BV0.8 (本)		HI金属内 ネジソケット			SKジ-ョイント (LP×VP)		HIVP管		PE90° エルブ		HIV Pエルブ		さや管		管明示 テープ	管明示 シート	備考				
					F	R	P	鑄 鉄																															
	φ 20	φ 25	大	小	20mm	25mm	20mm	25mm	φ20 ×13	φ 20	φ 25	25 ×20	20 ×13	φ 20	φ 25	φ 20	φ 20	φ 25	20 ×13	φ 20	φ 25	φ 13	φ 20	φ 13	φ 20	φ 20	φ 25	φ 30	φ 40	32A		W=30mm	W=15cm						
1							1		1				1													1													
2							1		1				1													1													
3							1		1				1													1													
4							1		1				1													1													
5							1		1				1													1													
6							1		1				1													1													
7							1		1				1													1													
8							1		1				1													1													
9							1		1				1													1													
10							1		1				1													1													
11							1		1				1													1													
12							1		1				1													1													
13							1		1				1													1													
14							1		1				1													1													
15							1		1				1													1													
16							1		1				1													1													
17							1		1				1													1													
18							1		1				1													1													
19																																							
20																																							
小計							18		18				18													18								50.2	50.2				

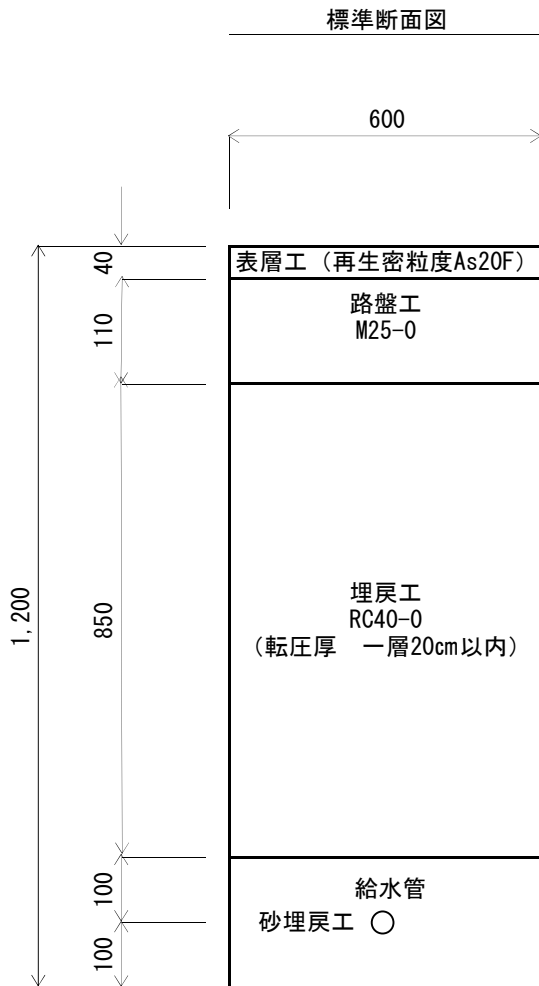
給水管土工事数量集計表

名 称	規 格	給 水 管 土 工							合 計	設計数量
		造成村道	村道車道	村道歩道	宅内As 1次側	宅内未舗装 1次側	宅内As 2次側	宅内未舗装 2次側		
		29.6m	2.6m			18.0m		14.4m		
舗装切断工			5.20						5.2	5.2 m
C o 舗装版切断工										m
舗装版取壊し			1.60						1.6	2.0 m2
コンクリート取壊し										m2
掘削工	機械	3.60	1.80			7.60		6.00	19.0	19.0 m3
砂埋戻工		3.60	0.30			2.20		1.70	7.8	8.0 m3
発生土埋戻工		1.40				5.40		4.30	9.7	10.0 m3
碎石埋戻工			1.30						1.3	1.0 m3
路盤工	M25 t=11cm		1.60						1.6	2.0 m2
A s 舗装工	密粒度As13 (再生材30%) t =3 c m									m2
A s 舗装工	密粒度As20 (再生材30%) t =5 c m		1.60						1.6	2.0 m2
コンクリート工	18-8-25N									m3
インターロッキング 工	t=6cm 砂t=3cm									m3
残土運搬工		3.60	1.80			1.60		1.20	8.2	8.0 m3
As塊運搬			0.10						0.1	0.1 m3
As塊処理			0.20						0.2	0.2 t
Co塊運搬										m3
Co塊処理										t

給水管土工数量計算書

施 工 区 間		造成村道	施工延長 L = 29.6 m			
標準断面図 600 920 200 80 100 100 埋戻しライン 良質発生土 給水管 砂埋戻工 ○			名 称	規 格	計 算 式	数 量
			舗装切断工		29.6 ×	= 0.0 m
			舗装版取壊し積込		× 29.6	= 0.0 m ²
			掘削工		0.6 × (0.20 -) × 29.6	= 3.6 m ³
			砂埋戻工		0.6 × 0.20 × 29.6	= 3.6 m ³
			発生土埋戻工		0.6 × 0.08 × 29.6	= 1.4 m ³
			As舗装工		× 29.6	= 0.0 m ²
			残土運搬工		3.60 - / 0.9	= 3.6 m ³
			As塊運搬		× 29.6 × 0.00	= 0.0 m ³
			As塊処理		0.00 × 2.30	= 0.0 t

給水管土工数量計算書

施 工 区 間		村道車道				施工延長 L = 2.6 m			
		名	称	規	格	計	算	式	数 量
		舗装切断工				2.6 ×	2	=	5.2 m
		舗装版取壊し積込				0.6 ×	2.6	=	1.6 m ²
		掘削工				0.6 × (	1.20 - 0.04) ×	2.6 =	1.8 m ³
		砂埋戻工				0.6 ×	0.20 ×	2.6 =	0.3 m ³
		碎石埋戻工				0.6 ×	0.85 ×	2.6 =	1.3 m ³
		路盤工	M25-0			0.6 ×	2.6	=	1.6 m ²
		A s 舗装工	t=5cm 密粒度As2 (再生材30%)			0.6 ×	2.6	=	1.6 m ²
		残土運搬工				1.8 -	/ 0.9	=	1.8 m ³
		As塊運搬				0.6 ×	2.6 ×	0.04 =	0.1 m ³
		As塊処理				0.10 ×	2.30	=	0.2 t

給水管取替土工数量計算書

施 工 区 間 宅内未舗装 1次側	管口径 P E φ 20 mm 施工延長 L = 18.0 m			
標準断面図 600 700 500 100 100 埋戻工 発生土 (転圧厚 一層30cm以内) 給水管 砂埋戻工 ○	名 称	規 格	計 算 式	数 量
	掘削工		$0.6 \times 0.7 \times 18.0 =$	7.6 m ³
	砂埋戻工		$0.20 \times 0.6 \times 18.0 =$	2.2 m ³
	発生土埋戻		$0.6 \times 0.5 \times 18.0 =$	5.4 m ³
	残土運搬工		$7.6 - 5.40 / 0.9 =$	1.6 m ³

給水管取替土工数量計算書

施 工 区 間		管口径 PEφ 20 mm 施工延長 L = 14.4 m			
宅内未舗装 2次側		名 称	規 格	計 算 式	数 量
標準断面図 600 700 500 100 100 埋戻工 発生土 (転圧厚 一層30cm以内) 給水管 砂埋戻工 ○		掘削工		$0.6 \times 0.7 \times 14.4 =$	6.0 m^3
		砂埋戻工		$0.20 \times 0.6 \times 14.4 =$	1.7 m^3
		発生土埋戻		$0.6 \times 0.5 \times 14.4 =$	4.3 m^3
		残土運搬工		$6 - 4.3 / 0.9 =$	1.2 m^3

φ25mm ポリエチレン管（PEP） 布設工

φ25mm 泥吐管 No. 1

名 称	規 格	単 位	計 算 式	数 量	摘 要
ポリエチレン管据付工	φ 25mm	m	2.7 =	2.7	
ポリエチレン管切断工	φ 25mm	口	=	12	
ポリエチレン管継手工（1口）	φ 25mm	口	=	24	
ねじ込み継手工	25A	口	=	3	
HIVP管据付工		m	=	2	
HIVP管切断工		口	=	3	
HIVP管TS継手工		口	=	6	
止水栓設置工		ヶ所	=	3	
			=		
			=		
			=		
			=		
			=		
			=		
			=		

φ25mm ポリエチレン管 (PEP) 材料表

[illegible]

配水管土工事数量集計表

名 称	規 格	泥 吐 管 土 工 (PEPφ25)										設計数量
		村道車道 (造成地内)										
		DP=1.20m										
		2.70										
		2.70										2.7 m
A s 舗装版切断工	切断全体厚15cm以下											m
舗装版取壊し積込	舗装厚0cm超え10cm以下											m ³
掘削工	バックホウ掘削積込	0.30										0.3 m ³
砂基礎工	バックホウ投入 転圧											m ³
砂埋戻工	バックホウ投入	0.30										0.3 m ³
発生土埋戻工	バックホウ投入 転圧	0.10										0.1 m ²
碎石埋戻工	バックホウ投入 転圧											m ³
残土運搬工	バックホウ積込 D T 運搬	0.30										0.3 m ²
A s 舗装工	人力施工 t =4cm											m ³
As塊運搬	バックホウ積込 D T 運搬											m ³
As塊処理												t

給水管土工数量計算書

施 工 区 間	造成村道	泥吐管 施工延長 L = 2.7 m			
標準断面図		名 称	規 格	計 算 式	数 量
		舗装切断工		$2.7 \times$	m
		舗装版取壊し積込		$\times 2.7$	m^2
		掘削工		$0.6 \times (0.20 -) \times 2.7$	$0.3 m^3$
		砂埋戻工		$0.6 \times 0.20 \times 2.7$	$0.30 m^3$
		発生土埋戻工		$0.6 \times 0.08 \times 2.7$	$0.10 m^3$
		As舗装工		$\times 2.7$	m^2
		残土運搬工		$0.3 - / 0.9$	$0.3 m^3$
		As塊運搬		$\times 2.7 \times$	m^3
		As塊処理		$\times 2.30$	t

令和7年度 中組西住宅団地造成工事

下水道工事

数量計算書

(実施)

下 水 道 工 数 量 集 計 表

工 種	種 別	規格・形状		計 算	数 量	
	路線延長	φ 200mm			230.1	m
	管渠延長	下水道用硬質塩化ビニル管200mm			222.5	m
管布設工						
	硬質塩化ビニール管	φ 200×4.0m			55.6	本
	可とう継手	φ 200mm			17	個
	管布設工				222.5	m
	埋設標示シート (茶)	W=150mm			222.5	m
	(土 工 事)					
	掘 削 工	0. 2 m 3 級 B. H			340.0	m3
	砂基礎工	(機械投入) 0. 2 m 3 級 B. H			80.1	m3
		路盤材再利用 (t=20cm)			－	m3
	砕石基礎購入量			別紙計算書より	－	m3
		再生クラッシャーラン (RC40)		別紙計算書より		
	良質土埋戻工 (管上10cm～30 c m)	0. 2 m 3 級 B. H	良質発生土		45.5	m3
	埋 戻 工	0. 2 m 3 級 B. H	発生土		201.8	m3
	残土処分工	機械積込み 0. 2 m 3 級 B. H			65.4	m3
(山 留 工)	建込み簡易土留	平均掘削深		1.59m	181.7	
						m
		H = 2. 0 型		平均H=1.59	179.6	
					m	
	H = 2. 5 型		平均H=2.08	2.1		
					m	
土留材運搬	搬入及び搬出			14.6	t	

工 種	種 別	規格・形状		計 算	数 量	
マンホール設置工	(1号組立マンホール)					
	マンホール鉄蓋	T-25			7	組
	転落防止梯子 (SUS)				7	個
	マンホール底板	外径1100*130			7	個
	底部工	砕石基礎 RC40-0	T=20cm	0.95㎡/箇所	6	m2
		インパート工 18-8-40BB+モルタル(1:3)仕上げ t=2cm			7	箇所
		躯体ブロック	H=1200		1	個
	躯体ブロック	H=1500		1	個	
		H=1800		5	個	
		直壁ブロック	H=900		1	個
	斜壁ブロック	H=300		2	個	
		H=450		4	個	
		H=600		1	個	
	調整リング	t=10			2	個
		t=15			2	個
		t=20		(調整リング t=10×2個)	3	個
	削 孔	150mm (副管部)			1	箇所
		200mm (本管部)			11	箇所
	ブロック据付工	H=3m以下			7	箇所
	無収縮モルタル				0.07	m3
	(副管設置工)	200×150		平均H= 0.600 m	1	箇所
	直管	150mm 1箇所当			0.16	m
	支管	200×150			1	本
	カラー管	150mm			1	本
	曲管	150mm			1	本
	砕石基礎	RC-40 t=20cm			0.1	m2
	コンクリート	18-8-40 (BB) 1箇所当			0.05	m3
	型枠	1箇所当			0.6	m2

工 種	種 別	規格・形状		計 算	数 量	
マンホール設置工	(塩ビ製小型マンホール)					
	小口径樹	ST～90L φ 300		起点KT×4 屈曲点L×1	5	個
	VU自在継手（回転式）	φ 200			5	個
	V U直管	φ 300		箇所当りH= 1.91 m	7.7	m
	立ち管用支管	φ 300-150			4	個
	保護鉄蓋 内蓋及び沈下防止板含む	T－2 5			5	組
汚水樹設置 及び取付管工			布設総延長ΣL=	65.1		
	(箇所当たり)				m	
	公共ます設置 及び取付管布設	取付管布設延長 3. 0m未満			9	箇所
		3. 0mを超え5. 0m未満	ΣL=65.1m	平均L=3.6m	4	箇所
		5. 0mを超える	ΣL=65.1m	L=3.6m	5	箇所
		保護鉄蓋設置	T-8			18
	(取付管土工)					
	掘 削 工	0. 2m3級 B. H			78.0	m3
	砂基礎工	クッション砂			9.7	m3
	良質土埋戻工	管上10cm～30 c m			7.3	m3
	埋 戻 工	良質発生土 0. 2m3級 B. H			56.1	m3
	残土処分工	L = 2km 4 D T 0. 2m3級 B. H			7.6	m3
	付 帯 工 (取付管分含)					
表 層 工		再生密粒度As20F t =5 c m			18.1	m2
上層路盤工		M25-0 t =10 c m			2.0	m2
下層路盤工		RC40-0 t =14 c m			2.0	m2
A s取壊し工		機械積込み 0. 3 5m3級 B. H			18.1	m2
A s切断工					23.5	m
A s処分工（運搬）					0.9	m3
A s処分費					2.1	t

数量 総括表
内径 200 mm 下水道用硬質塩化ビニール管

上段：当初

下段：變更

管路延長	管渠延長	基礎延長	管材料			付帯工					本管土工																					
			塩化ビニール管			舗装切断工		舗装版取り壊し工		As般処分工		掘削工			砂基礎工			砕石購入量	良質土埋戻工			埋戻土			残土処分工							
			直管	可携継手上流	可携継手下流	77777777 t=20cm迄	積込機種 0.20B. H	積込機種 0.35B. H	0.20B. H L=6.0km	0.35B. H L=6.0km	機種 0.20B. H	機種 0.35B. H	機種 0.60B. H	投入機種 0.20B. H	投入機種 0.35B. H	投入機種 0.60B. H	RC40-0	投入機種 0.20B. H	投入機種 0.35B. H	投入機種 0.60B. H	発生土 0.20B. H	発生土 0.35B. H	発生土 0.60B. H	0.20BH積込 L=2.0km	0.35BH積込 L=2.0km	0.60BH積込 L=2.0km						
m	m	m	本	箇所	箇所	m	m	m	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³				
230.10	222.50	221.14	55.63	7	10	4.2		2.0				340.0				80.1							45.5				201.8			65.4		
230.1	222.5	221.1	55.6	7	10							340.0				80.1							45.5				201.8			65.4		

建込簡易土留工									
シングルレール								ダブルレール	
H=1.5m	H=2.0m	H=2.5m	H=3.0m	H=3.5m	H=4.0m	H=4.5m	H=5.0m	H=5.5m	H=6.0m
m	m	m	m	m	m	m	m	m	m
	179.60	2.10							
	179.6	2.1							

付帯工												
市道（車道部）			市道（歩道部）			国、県道（車道部）			国、県道（歩道部）			砂利道
表層工	上層路盤工	下層路盤工	表層工	路盤工	路盤工（凍上）	表層工	路盤工	路盤工	表層工	路盤工	路盤工	路面補修工
密粒度As13 F t = 5cm	M25-0 t = 10cm	RC40-0 t = 14cm	細粒As13 t = 3cm	RC40-0 t = 10cm	RC40-0 t = 15cm	粗粒As20 t = 5cm	M-40 t = 20cm	RC40-0 t = 95cm	細粒As13 t = 3cm	M-40 t = 47cm	RC40-0 t = 47cm	M25-0 t = 10cm
m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³
2.0	2.0	2.0										
						0.35B. H			0.6B. H			0.35B. H

加重平均深		1.59	2.08							1.59
-------	--	------	------	--	--	--	--	--	--	------

1号組立マンホール材料																												
人孔鉄蓋		調整金具		調整リング				斜壁			直壁ブロック								躯体ブロック								底版	無収縮材
T-14	T-25	25mm	45mm	5cm	10cm	15cm	20cm	30cm	45cm	60cm	30cm	60cm	90cm	120cm	150cm	180cm	210cm	240cm	60cm	90cm	120cm	150cm	180cm	210cm	240cm			
組	組	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	
	7	4	3		2	2	3	2	4	1			1									1	1	5			7	m ³ 0.07

削孔費		ブロック据付工				底部工				副管工							梯子
本管部		取付管部	1.2<H	3.0m<H	4.0m<H	砕石基礎 RC40-0	標準	基礎のみ	インバー T のみ	平均延長	設置数	直管	支管	カラー管	曲管	砕石基礎工	マンホール 用転落防止 2m以上
VU 150mm	VU 200mm	VU 150mm	≤3.0	≤4.0	≤5.0	箇所あたり	箇所	箇所	箇所	m	箇所	150mm	200×150	150mm	150mm	箇所当り	箇所
箇所	箇所	箇所	箇所	箇所	m	m ²	箇所	箇所	箇所	m	箇所	mm	本	本	本	m ³	箇所
1	11		7				7			0.600	1	0.160	1	1	1	0.02	7

小口径マンホール							
小口径樹 ST~90L φ300	小口径樹 合流 φ300	自在勝手（回転式） φ200	立管用支管 300~150	異径ソケット 150~100	V U 直管 φ300	保護鉄蓋 T-14	保護鉄蓋 T-25
個	個	個	個	個	m	組	組
4		5	4		7.65		5

汚水樹設置及び取付管工																				国県道車道		国県道歩道		
φ150mm取付管材料						掘削工	砂基礎工	良質土埋戻工	埋 戻 工		残土処分工	舗装切断工	舗装取壊工	As設け分工	路面補修工	表層工	上層路盤工	下層路盤工	路盤工	表層工	路盤工	表層工	路盤工	
公共共す 標準蓋	公共共す 保護蓋	取付管 布設延長	箇所当たり 取付延長	取付管用 片受け直管	その他 汚水樹等	機種 0.20B.H	投入機種 0.20B.H	投入機種 0.20B.H	RC40-0 0.20B.H	良質土 0.20B.H	良質発生土 0.20B.H	0.20BH積込 L=2.0km	7スファルト 積込機種 t=20cm迄	0.35B.H 0.35B.H	As設け分工 L=6.0km	M25-0 t=10cm	密粒度As13F t=5cm	M25-0 t=10cm	RC40-0 t=14cm	M25-0	粗粒As20 t=5cm	RC40-0 t=115cm	細粒As13 t=3cm	RC40-0 t=7cm
n (個当たり)	箇所	m	m	本	1式	m ²	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m	m ²	m ³	m ²	m ²	m ²	m ²	m ³	m ²	m ³	m ²	m ³
	18	65.1	3.62	11.62	汚水樹及び 取付管工 集計表 による	77.96	9.70	7.28			56.12	7.56	19.32	16.14	0.80		16.14							
	18	65.1	3.6	11.6		78.0	9.7	7.3			56.1	7.6									0.35BH			0.35BH

埋設標示 シート	埋設標示 テープ
(茶) W=400mm	(茶) W=150mm
m	m
	222.5

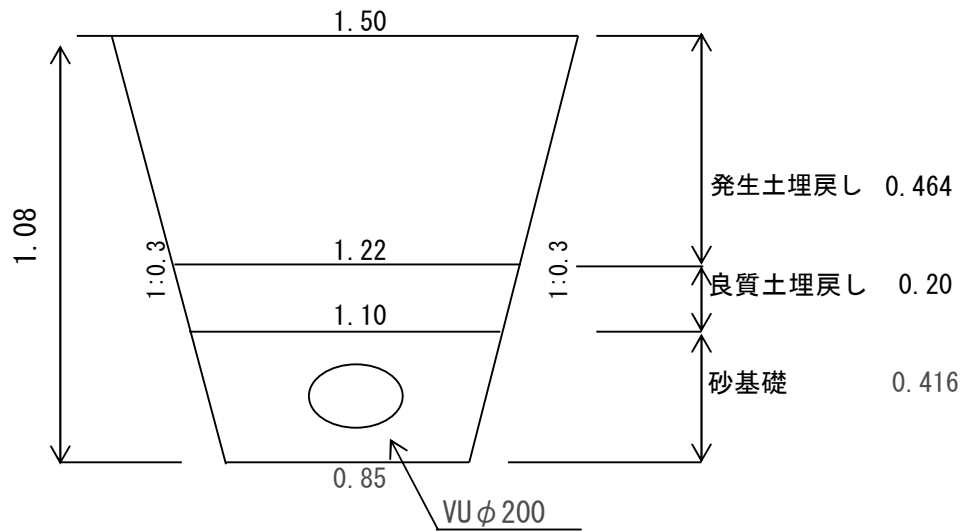
付帯工集計（本管部＋取付管部＋影響部）																			
舗装切断工	舗装版取り壊し工		As版処分工		投棄料等	表層工	上層路盤工	下層路盤工	表層工	路盤工	路盤工（凍上）	表層工	路盤工	路盤工	表層工	路盤工	路盤工	路面補修工	
7ﾌﾌﾙﾄ t＝20cm迄	積込機種 0.20B.H	積込機種 0.35B.H	0.20B.H L＝6.0km	0.35B.H L＝6.0km	7ﾌﾌﾙﾄ 塊処分費	密粒度As13 F t＝5cm	M25-0 t＝10cm	RC40-0 t＝14cm	細粒As13 t＝3cm	RC40-0 t＝10cm	RC40-0 t＝15cm	粗粒As20 t＝5cm	M-40 t＝20cm	RC40-0 t＝95cm	細粒As13 t＝3cm	RC40-0 t＝47cm	RC40-0 t＝47cm	M25-0 t＝10cm	
m	m ³	m ³	m ³	m ³	t	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	m ³	
23.52		18.14		0.90	2.07	18.14	2.00	2.00											
23.5		18.1		0.9	2.1	18.1	2.0	2.0											
						歩道		歩道		歩道		0.35BH		0.6BH		0.35BH		0.6BH	

步道 步道 步道 0.35BH 0.6BH 0.35BH 0.6BH

(土工数量計算書)

内径 200 mm下水道用硬質塩化ビニル管																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																													
線 線 番 号	人孔番号		路 線 延 長	人孔 外径 の 減長	基 礎 延 長	掘 削 溝 幅	掘削深			付帯工					土工														備考																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
										As舗装		舗装版取壊し工		As殻処分工		掘削工			砂基礎			良質土埋戻工			埋戻工			残土処分工																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
	切断工 t <10cm	積込機種 0. 20B. H					積込機種 0. 35B. H	積込機種 0. 20B. H	積込機種 0. 35B. H	機種 0. 20B. H	機種 0. 35B. H	機種 0. 60B. H	投入機種 0. 20B. H	投入機種 0. 35B. H	投入機種 0. 60B. H	良質発生土			発生土			積込機種 0. 20B. H	積込機種 0. 35B. H	積込機種 0. 60B. H																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					

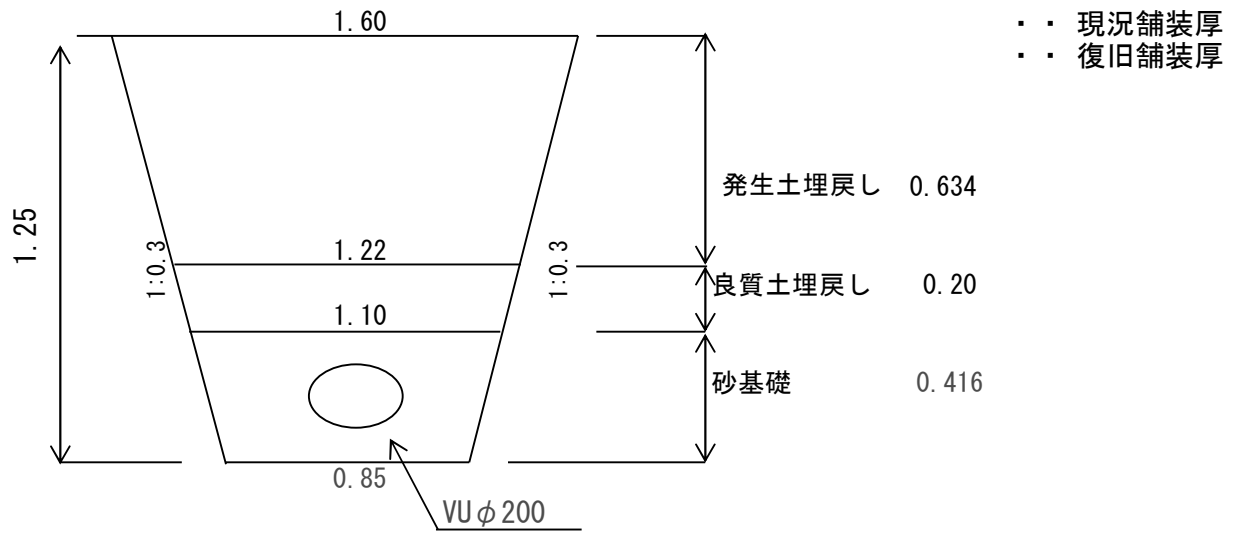
○ NO. 218-4-1~NO. 218-5-1
 路線延長 L= 19.50 m
 基礎延長 L= 18.45 m
 平均掘削深 H= 1.08 m



・ ・ 現況舗装厚
 ・ ・ 復旧舗装厚

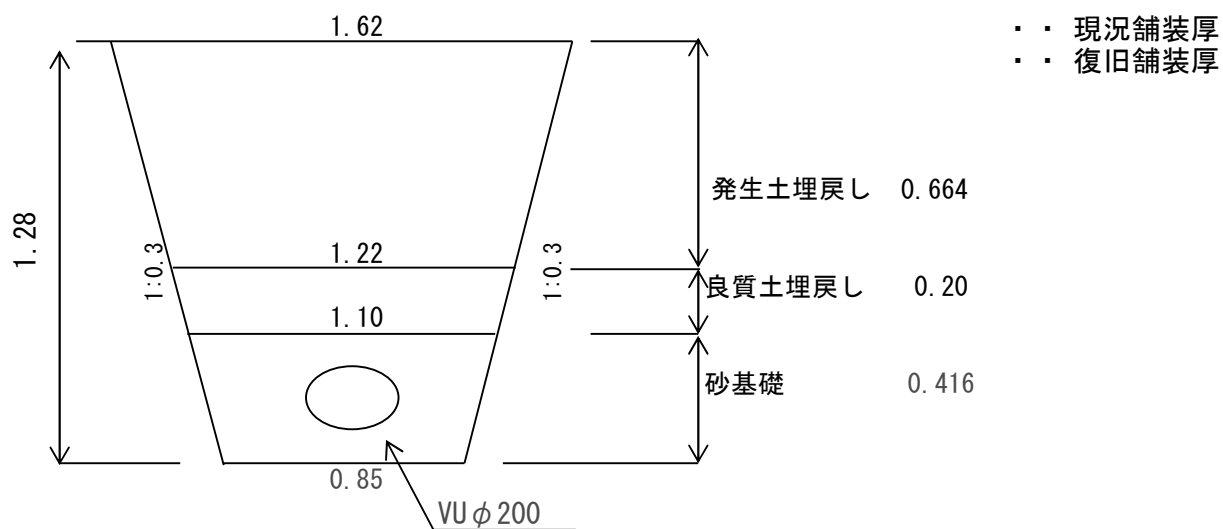
As舗装切断		=	m
舗装取壊し工		=	m ²
As処分工		=	m ³
掘削工	$(0.85+1.50)/2 \times (1.08-0.00) \times 19.50$	=	24.7 m ³
砂基礎	$(0.85+1.10)/2 \times (0.416-0.036) \times 18.45$	=	6.8 m ³
良質土埋戻し工	$(1.22+1.10)/2 \times 0.20 \times 18.45$	=	4.3 m ³
埋戻し工	$(1.50+1.22)/2 \times 0.464 \times 19.50$	=	12.3 m ³
表層工		=	m ²
上層路盤工	$(0.00+0.00)/2 \times 19.50$	=	0.0 m ²
下層路盤工	$(0.00+0.00)/2 \times 19.50$	=	0.0 m ²

○ NO. 218-7-1~NO. 218-8-1
 路線延長 L= 24.00 m
 基礎延長 L= 23.47 m
 平均掘削深 H= 1.25 m



As舗装切断	=	m
舗装取壊し工	=	m ²
As処分工	=	m ³
掘削工	$(0.85+1.60)/2 \times (1.25-0.00) \times 24.00$	= 36.8 m ³
砂基礎	$(0.85+1.10)/2 \times (0.416-0.036) \times 23.47$	= 8.7 m ³
良質土埋戻し工	$(1.22+1.10)/2 \times 0.20 \times 23.47$	= 5.4 m ³
埋戻し工	$(1.60+1.22)/2 \times 0.634 \times 24.00$	= 21.5 m ³
表層工	=	m ²
上層路盤工	$(0.00+0.00)/2 \times 24.00$	= 0.0 m ²
下層路盤工	$(0.00+0.00)/2 \times 24.00$	= 0.0 m ²

○ NO. 218-8-2～変化点
 路線延長 L= 15.40 m
 基礎延長 L= 14.87 m
 平均掘削深 H= 1.28 m



As舗装切断	=	m
舗装取壊し工	=	m ²
As処分工	=	m ³
掘削工	$(0.85+1.62)/2 \times (1.28-0.00) \times 15.40$	= 24.3 m ³
砂基礎	$(0.85+1.10)/2 \times (0.416-0.036) \times 14.87$	= 5.5 m ³
良質土埋戻し工	$(1.22+1.10)/2 \times 0.20 \times 14.87$	= 3.4 m ³
埋戻し工	$(1.62+1.22)/2 \times 0.664 \times 15.40$	= 14.5 m ³
表層工	=	m ²
上層路盤工	$(0.00+0.00)/2 \times 15.40$	= 0.0 m ²
下層路盤工	$(0.00+0.00)/2 \times 15.40$	= 0.0 m ²

(管渠数量調査)

内径 200 mm下水道用硬質塩化ビニール管																																	
路線 番号	人孔番号		管渠本数						建込み簡易土留工																								備考 (平均)
			路線 延長	の人 減孔 長内	管渠 延長	塩化 ビニール 管	可撓継手		シングルレール																ダブルレール								
	H=1.5m								H=2.0m		H=2.5m		H=3.0m		H=3.5m		H=4.0m		H=4.5m		H=5.0m		H=5.5m		H=6.0m								
	上流	下流					延長	H×L	延長	H×L	延長	H×L	延長	H×L	延長	H×L	延長	H×L	延長	H×L	延長	H×L	延長	H×L	延長	H×L	延長	H×L	延長	H×L			
No.	No.	No.	m	m	m	本	箇所	箇所	m	m ²	m	m ²	m	m ²	m	m ²	m	m ²	m	m ²	m	m ²	m	m ²	m	m ²	m	m ²					
218-1	218-1-1	218-1-2	20.00	0.85	19.15	4.79		1			20.00	28.60																(1.43)					
218-1	218-1-2	218-1-3	36.50	0.45	36.05	9.01	1				36.50	54.75																(1.50)					
218-1	218-1-3	218-1-6	8.60	0.45	8.15	2.04		1			8.60	14.19																(1.65)					
218-2	218-2-1	218-2-3	18.00	0.45	17.55	4.39		1			18.00	25.92																(1.44)					
218-3	218-3-1	218-5-1	37.50	0.90	36.60	9.15	1	1			37.50	60.38																(1.61)					
218-4	218-4-1	218-5-1	19.50	0.90	18.60	4.65	1	1																									
218-5	218-5-1	218-6-1	22.50	0.90	21.60	5.40	1	1			22.50	38.03																(1.69)					
218-6	218-6-1	218-8-1	15.50	0.90	14.60	3.65	1	1			15.50	25.58																(1.65)					
218-7	218-7-1	218-8-1	24.00	0.45	23.55	5.89		1																									
218-8	218-8-1	218-8-2	10.50	0.45	10.05	2.51	1	1			10.50	15.86																(1.51)					
218-8	218-8-2	変化点	15.40	0.45	14.95	3.74	1																										
218-8	変化点	218-1	2.10	0.45	1.65	0.41		1					2.10	4.37														(2.08)					
取付管	B-13		5.20								5.20	10.40																(2.00)					
取付管	B-12		5.30								5.30	11.71																(2.21)					
合 計	当 初		240.60	7.60	222.50	55.63	7	10			179.60	285.42	2.10	4.37																			
	変 更																																

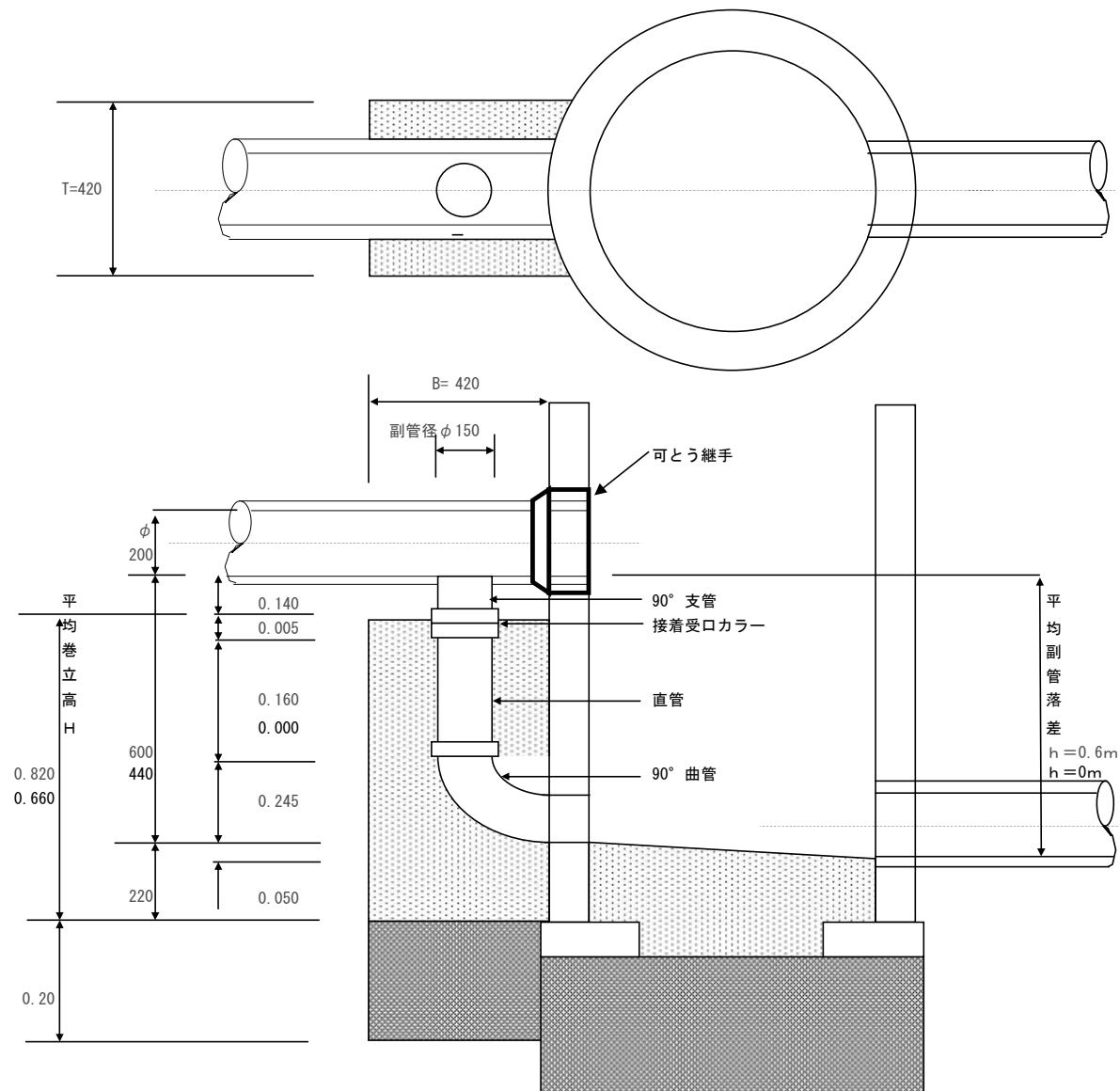
[illegible]

[illegible]

(小口径マンホール数量計算書)

本管内径 200mm下水道用硬質塩化ビニール管													
路線番号	人孔番号	人孔深さ	小口径マンホール			立管用支管 300-150	異径ソケット 100-150		ブレンデッド直管	VU自在継手 (回転式)	保護鉄蓋		内蓋
			起点KT	屈曲点L	枝付90° 合流						T-14	T-25	
No.	No.	m	個	個	個	個	個		m	個	組	組	個
218-1	218-1-1	2.35	1			1			1.78	1		1	1
218-1	218-1-3	2.33		1		2			1.76	1		1	1
218-2	218-2-1	2.10	1						1.53	1		1	1
218-4	218-4-1	1.86	1						1.29	1		1	1
218-7	218-7-1	1.86	1			1			1.29	1		1	1
計	当初	10.50	4	1		4			7.65	5		5	5
	変更												
1箇所あたり	当初	2.63	1	1					1.91				
	変更												

(副管工 標準図)



副管部 コンクリート	V= 0.052 m ³ 0
副管部 型枠	A= 0.618 m ² 0

(汚水柵及び取付管工集計表)

取付管φ150mm 村道舗装

名称	規格寸法	計算式	数量	名称	規格寸法	計算式	数量
鉄蓋（内蓋共）	重車用	取付管数量調書より	組	掘削工	油圧式0.20m3級B. H	10.42×2	20.84 m^3
鉄蓋（内蓋共）	軽車用	取付管数量調書より	2 組	砂基礎工	砂（クッション砂） （投入機種0.20B. H）	1.25×2	2.50 m^3
標準蓋		取付管数量調書より	個	良質土埋戻工	（投入機種0.20B. H）	0.92×2	1.84 m^3
公共柵	流入受口取付型 φ200—150	取付管数量調書より	2 個				m^3
上記公共柵サイズ	1個当たり	取付管数量調書より	1.50 m	埋戻工	良質土		m^3
				埋戻工	良質発生土	6.14×2	12.28 m^3
				残土処分工	一般土砂	2.58×2	5.16 m^3
				As舗装切断工	t < 10cm	9.66×2	19.32 m
				舗装版取壊工	アスファルト	8.07×2	16.14 m^2
				As殻処分工	油圧式0.35m3級B. H L = 6.0km	0.40×2	0.80 m^3
				路面補修工	M25-0 t = 10cm		m^3
				表層工	密粒度As13 F t = 5cm	8.07×2	16.14 m^2
取付管布設工	φ150mm	官地＋民地-0.1*汚水柵個数	12.30 m	上層路盤工	M25-0 t = 10cm		m^2
取付管用片受け直管	φ150mm L = 4 m	$((5.77 - 0.3) \times 2) / 4$	2.74 本	下層路盤工	RC40-0 t=14cm		m^2
				路盤工	M25-0		m^3

(取付管数量調書)

[illegible]

(取付管 1 箇所当たり数量計算調書)

取付管 φ150mm 村道舗装

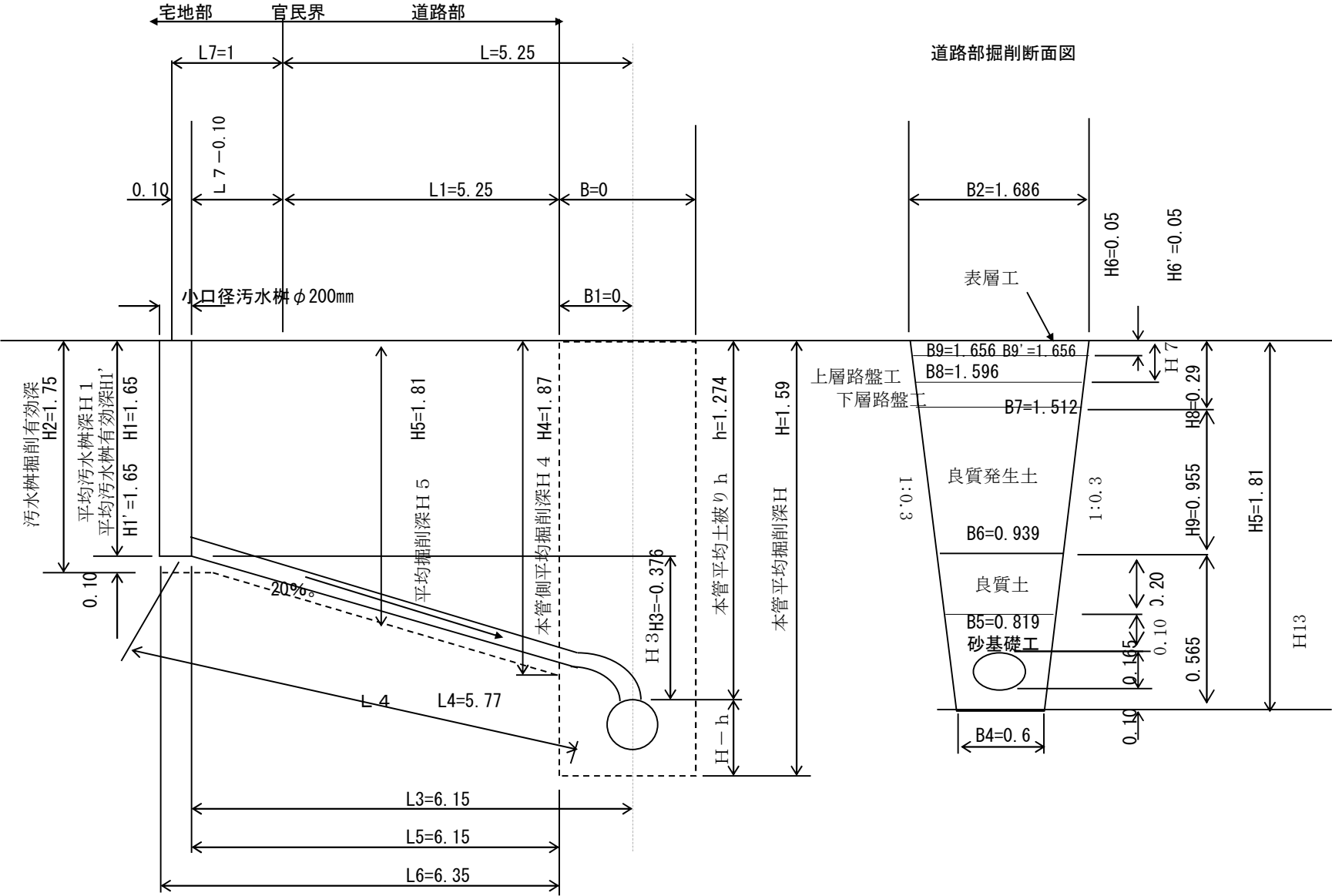
取付管数量調書より

官地部平均掘削延長 L	5.25m
平均水路幅 W 1	0.00m
本管平均掘削幅 B / 2	
本管平均掘削深 H	1.59m
平均汚水樹深 H 1 平均汚水樹有効深 H 1'	H 1 = 1.65m、(H 1' = 1.65m)
取付管勾配 i	20‰
宅地部平均掘削延長 L 7	1.00m
本管平均土被り h	1.59 - 0.316 = 1.274m
取付管延長 L 4	5.77m
樹土工本管側掘削深 H 4 H 2 + L 5 × i	1.75 + 6.15 × 20‰ = 1.87m
樹土工平均掘削深 H 5 (H 2 + H 4) / 2	(1.75 + 1.87) / 2 = 1.81m

種別	計算式	計算	数量
掘削工	$(B4 + B9') / 2 \times (H5 - H6') \times L1$	$(0.600 + 1.656) / 2 \times (1.81 - 0.05) \times 5.25$	10.42 m ³
砂基礎工	$\{ (B4 + B5) / 2 \times H12 - E6 \} \times L1$	$\{ (0.600 + 0.819) / 2 \times 0.365 - 0.021 \} \times 5.25$	1.25 m ³
良質土埋戻工	$\{ (B5 + B6) / 2 \times H10 \} \times L1$	$\{ (0.819 + 0.939) / 2 \times 0.20 \} \times 5.25$	0.92 m ³
路盤 碎石埋戻工	$(B7 + B9) / 2 \times (H8 - H6) \times L2$		m ³
良質土埋戻工			m ³
良質 発生土埋戻工	$(B6 + B7) / 2 \times H9 \times L1$	$\{ (0.939 + 1.512) / 2 \times 0.955 \} \times 5.25$	6.14 m ³
残土処分工	掘削工 - 埋戻工 / 0.9	$10.42 - (0.92 + 6.14) / 0.9$	2.58 m ³
As舗装切断工	L2 × 2	4.83 × 2	9.66 m
アスファルト 舗装版取壊工	$(B9' + B2) / 2 \times L2$	$(1.656 + 1.686) / 2 \times 4.83$	8.07 m ²
As殻処分工	$(B9' + B2) / 2 \times H6' \times L2$	$(1.656 + 1.686) / 2 \times 0.05 \times 4.83$	0.40 m ³
路面補修工			m ²
表層工	$(B9 + B2) / 2 \times L2$	$(1.656 + 1.686) / 2 \times 4.83$	8.07 m ²
上層路盤工			m ²
下層路盤工			m ²
路盤工	$(B7 + B9) / 2 \times (H8 - H6) \times L$	$(1.512 + 1.656) / 2 \times (0.29 - 0.05) \times 4.83$	1.84 m ³

取付管数量算出標準断面図

取付管 $\phi 150\text{mm}$ 村道舗装



(汚水柵及び取付管工集計表)

取付管φ150mm 未舗装

名称	規格寸法	計算式	数量		名称	規格寸法	計算式	数量	
鉄蓋（内蓋共）	重車用	取付管数量調書より		組	掘削工	油圧式0.20m3級B.H	3.57×16	57.12	m ³
鉄蓋（内蓋共）	軽車用	取付管数量調書より	16	組	砂基礎工	砂（クッション砂） （投入機種0.20B.H）	0.45×16	7.20	m ³
標準蓋		取付管数量調書より		個	良質土埋戻工	（投入機種0.20B.H）	0.34×16	5.44	m ³
公共柵	流入受口取付型 φ200－150	取付管数量調書より	16	個					m ³
上記公共柵サイズ	1個当たり	取付管数量調書より	1.41	m	埋戻工	良質土			m ³
					埋戻工	良質発生土	2.74×16	43.84	m ³
					残土処分工	一般土砂	0.15×16	2.40	m ³
					As舗装切断工	t < 10cm			m
					舗装版取壊工	アスファルト			m ²
					As殻処分工	油圧式0.35m3級B.H L = 6.0km			m ³
					路面補修工	CR25－0 t = 10cm			m ³
					表層工	密粒度度As13 F t = 5cm			m ²
取付管布設工	φ150mm	官地＋民地-0.1*汚水柵個数	52.80	m	上層路盤工	M25-0 t = 10cm			m ²
取付管用片受け直管	φ150mm L = 4 m	$(2.52 - 0.3) \times 16 \div 4$	8.88	本	下層路盤工	RC40-0 t=14cm			m ²
					路盤工				m ³

(取付管数量調書)

取付管φ150mm 未舗装

路線 番号	人孔番号		所有者名	官地 延長	民地 延長	水路 等 の 減長	本管 掘削幅 の 1/2	取 付 位 置	鉄蓋 内蓋 共 (重車)	鉄蓋 内蓋 共 (軽車)	標 準 蓋 φ200	公 共 樹		公共樹 サイズ H φ200	樹 の 深 さ	有 効 樹 深	支管 φ150	自在 曲管 φ150	小口径 MH用ケ型 支管 φ150	削孔 φ150	備考
	上流	下流		m	m	m	m		組	組	個	個		m	m	m	個	本	個	組	
	No.	No.																			
218-1	218-1-1	218-1-2	A-4	1.40	1.00		0.48	左		1		1		1.65	1.80	1.80					
218-1	218-1-2	218-1-3	A-2	2.60	1.00		0.48	左		1		1		1.55	1.70	1.70				1	
218-2	218-2-1	218-3-1	B-9	2.10	1.00		0.48	左		1		1		1.45	1.60	1.60					
218-2	218-2-1	218-3-1	B-11	2.00	1.00		0.48	右		1		1		1.65	1.80	1.80					
218-2	218-2-1	218-3-1	B-10	2.00	1.00		0.48	右		1		1		1.65	1.80	1.80	1	1			
218-3	218-3-1	218-5-1	A-5	4.30	1.00		0.48	右		1		1		0.65	0.80	0.80	1	1			
218-3	218-3-1	218-5-1	B-8	1.70	1.00		0.48	左		1		1		1.55	1.70	1.70	1	1			
218-3	218-3-1	218-5-1	B-6	1.70	1.00		0.48	左		1		1		1.55	1.70	1.70	1	1			
218-3	218-3-1	218-5-1	A-3	4.30	1.00		0.48	右		1		1		0.65	0.80	0.80	1	1			
218-4	218-4-1	218-5-1	B-5	2.90	1.00		0.48	左		1		1		1.55	1.70	1.70					
218-4	218-4-1	218-5-1	B-7	2.70	1.00		0.48	右		1		1		1.55	1.70	1.70					
218-5	218-5-1	218-6-1	A-1	4.30	1.00		0.48	右		1		1		0.65	0.80	0.80	1	1			
218-5	218-5-1	218-6-1	B-4	1.70	1.00		0.48	左		1		1		1.55	1.70	1.70	1	1			
合 計	当 初		13箇所	33.70	13.00		6.24			13		13		17.65	19.60	19.60	7	7		1	
	変 更			2.59	1.00		0.48							1.36	1.51	1.51					

(取付管数量調書)

取付管φ150mm 未舗装

路線 番号	人孔番号		所有者名	官地	民地	水路	本管	取付	鉄蓋	鉄蓋	標準	公共		公共樹	樹	有効	支管	自在	小口径	削孔	備考
	上流	下流		延長	延長	等の	掘削幅	位置	内蓋	内蓋	蓋	共		サイズ	の	樹		曲管	MH用ㄎ型		
	No.	No.		m	m	減長	の		共	共	φ200	樹		φ200	深さ	深	φ150	φ150	支管	φ150	
218-6	218-6-1	218-8-1	B-2	1.7	1		0.48	左		1		1		1.65	1.8	1.8	1	1			
218-7	218-7-1	218-8-1	B-3	1.2	1		0.48	右		1		1		1.65	1.8	1.8					
218-8	218-8-2	変化点	B-1	1.8	1		0.62	左		1		1		1.65	1.8	1.8	1	1			
小	当初		3箇所	4.70	3.00		1.58			3		3		4.95	5.40	5.40	2	2			
	変更			1.57	1.00		0.53							1.65	1.80	1.80					
計	当初		16箇所	38.40	16.00		7.82			16		16		22.60	25.00	25.00	9	9		1	
	変更			2.40	1.00		0.49							1.41	1.56	1.56					
計																					

(取付管 1 箇所当たり数量計算調査)

取付管 φ150mm 未舗装

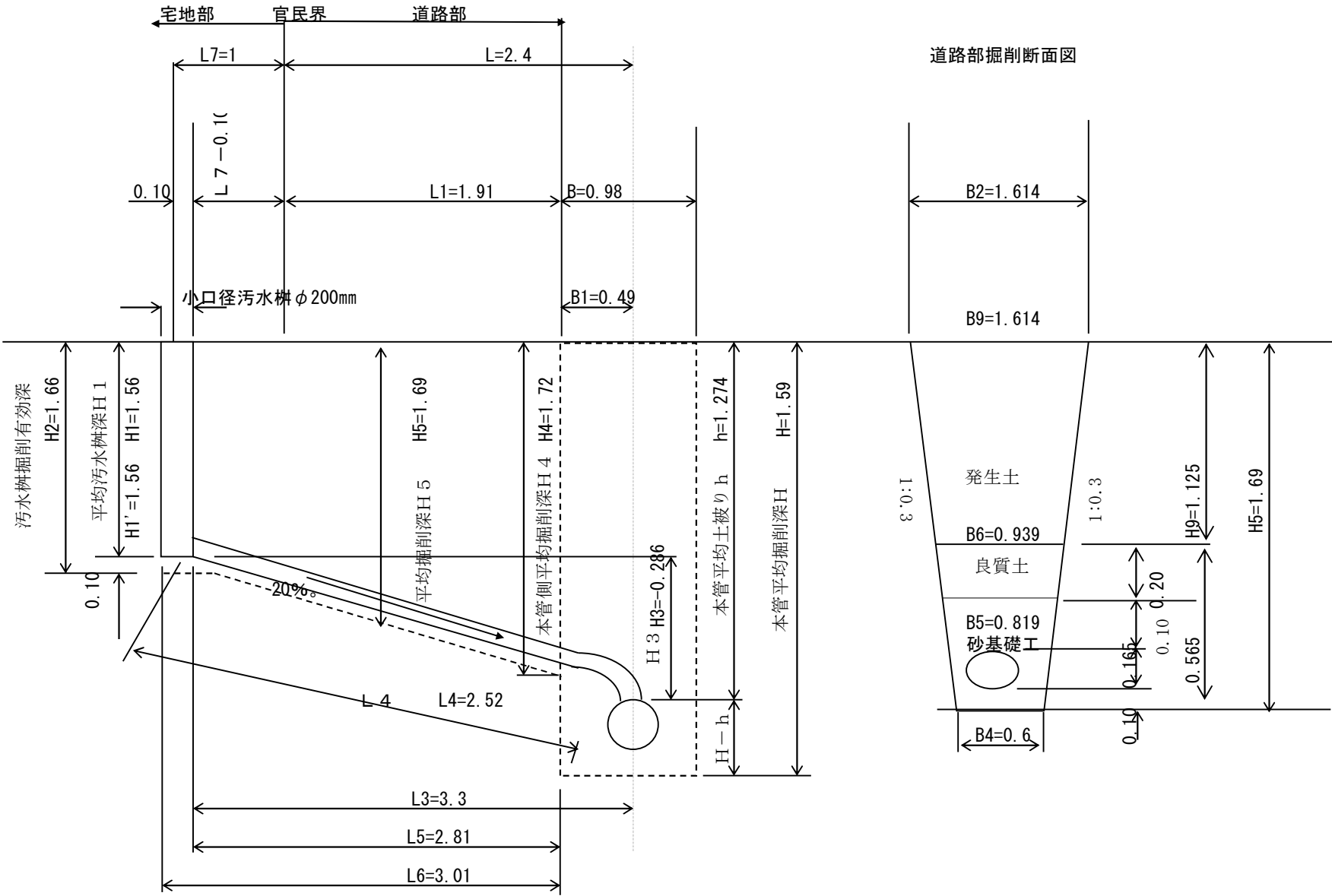
取付管数量調査より

官地部平均掘削延長 L	2.40m
平均水路幅 W 1	0.42m
本管平均掘削幅 B / 2	0.49m
本管平均掘削深 H	1.59m
平均汚水樹深 H 1 平均汚水樹有効深 H 1'	H 1 = 1.56m、(H 1' = 1.56m)
取付管勾配 i	20‰
宅地部平均掘削延長 L 7	1.00m
本管平均土被り h	1.59 - 0.316 = 1.274m
取付管延長 L 4	2.52m
樹土工本管側掘削深 H 4 H 2 + L 5 × i	1.66 + 2.81 × 20‰ = 1.72m
樹土工平均掘削深 H 5 (H 2 + H 4) / 2	(1.66 + 1.72) / 2 = 1.69m

種別	計算式	計算	数量	
掘削工	$(B2+B5) \div 2 \times (H5-H6) \times L1$	$(0.600+1.614) \div 2 \times (1.69-0.00) \times 1.91$	3.57	m ³
砂基基礎工	$\{(B4+B5) \div 2 \times H12 - E6\} \times L1$	$\{(0.600+0.819) \div 2 \times 0.365 - 0.021\} \times 1.91$	0.45	m ³
良質土埋戻工	$\{(B5+B6) \div 2 \times H10\} \times L1$	$\{(0.819+0.939) \div 2 \times 0.20\} \times 1.91$	0.34	m ³
碎石埋戻工				m ³
良質土埋戻工				m ³
良質 発生土埋戻工	$(B6+B9) \div 2 \times H9 \times L1$	$\{(0.939+1.614) \div 2 \times 1.125\} \times 1.91$	2.74	m ³
残土処分工	掘削工 - 埋戻工 / 0.9	$3.57 - (0.34 + 2.74) \div 0.9$	0.15	m ³
As舗装切断工				m
アスファルト 舗装版取壊工				m ²
As殻処分工				m ³
路面補修工	$(B2+B9) \div 2 \times 0.1 \times L2$			m ³
表層工				m ²
上層路盤工				m ²
下層路盤工				m ²
路盤工	$(B7+B9) \div 2 \times (H8-H6) \times L2$			m ³

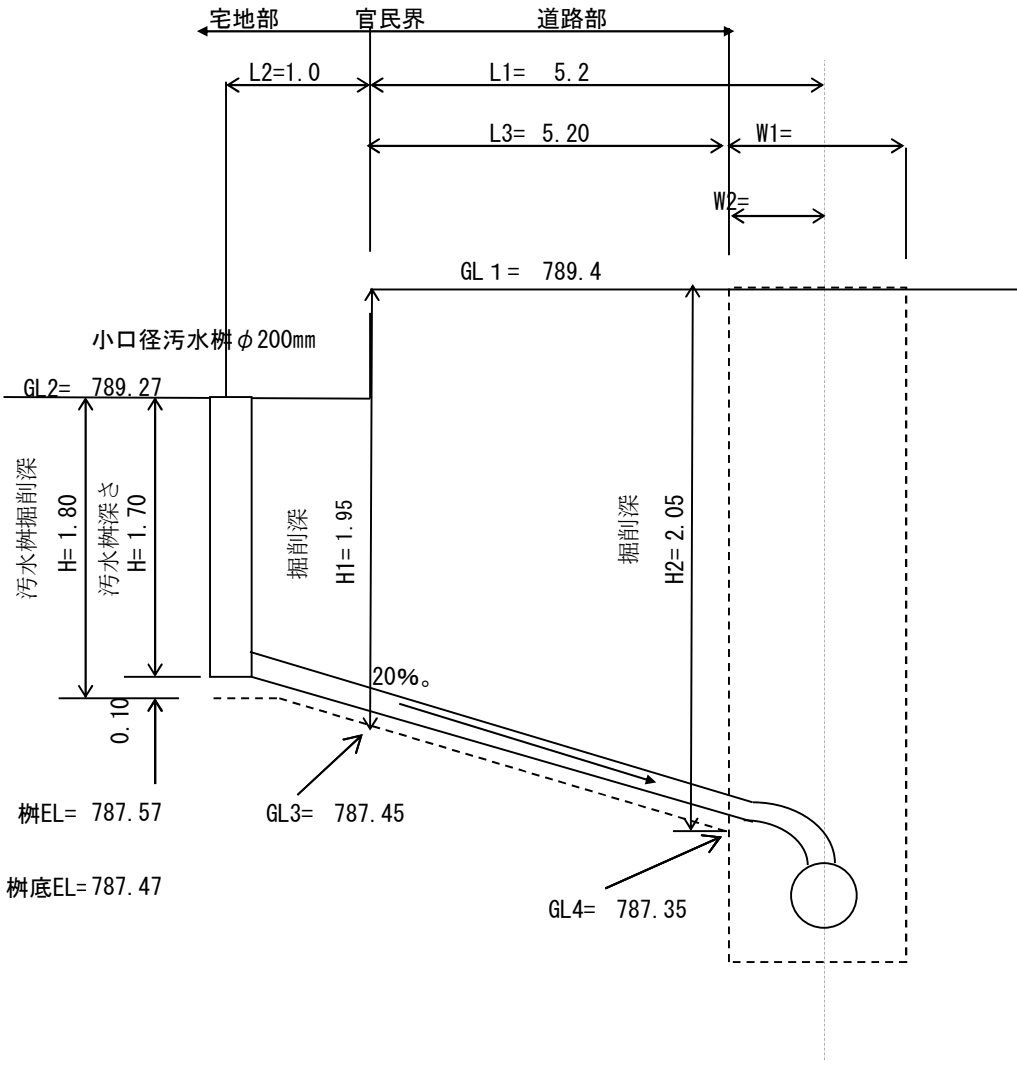
取付管数量算出標準断面図

取付管φ150mm 未舗装



取付管土留め数量算出標準断面図

B-13 宅

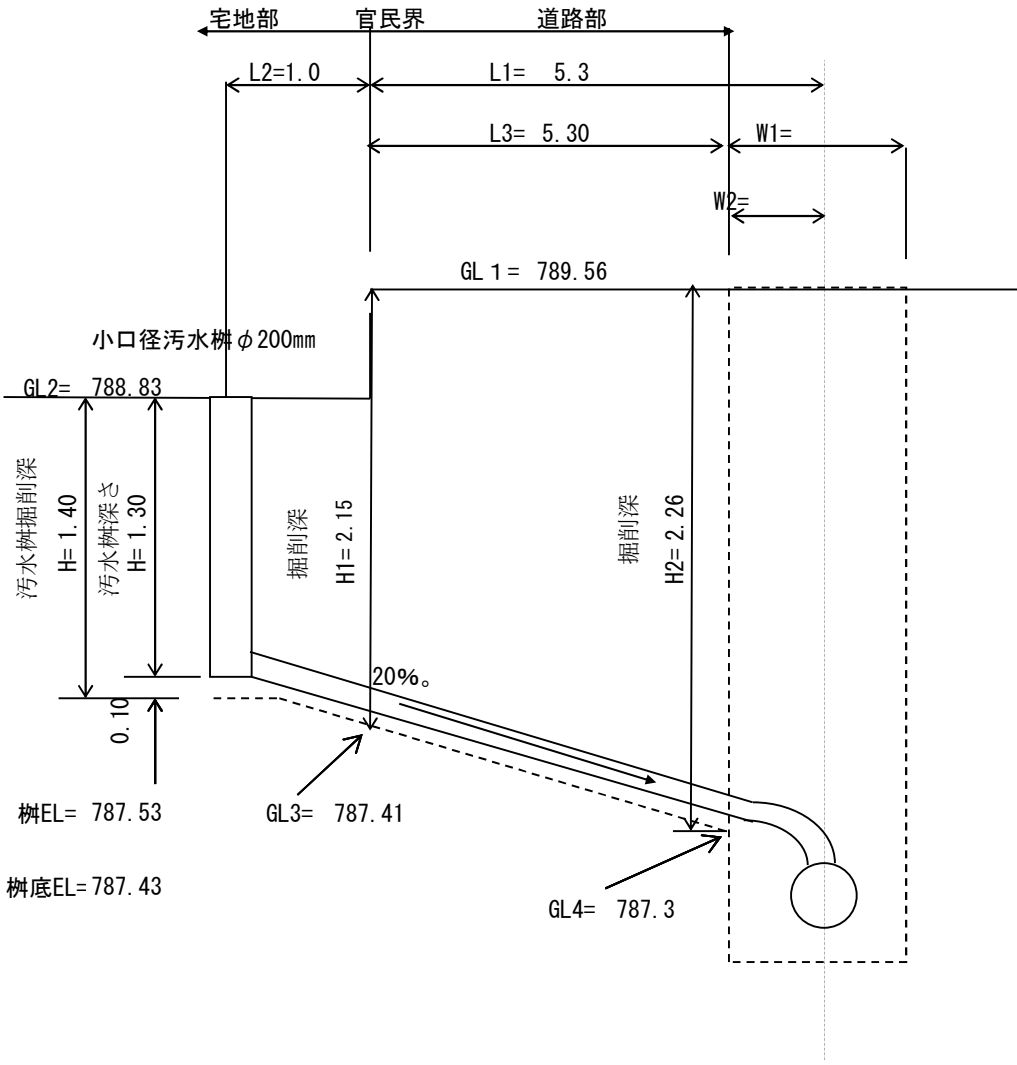


建込み簡易土留め
(道路部)

延長 5.20 m
H= 2.00 m級

取付管土留め数量算出標準断面図

B-12 宅



建込み簡易土留め
(道路部)

延長 5.30 m
H= 2.00 m級

[illegible]

建 込 み 簡 易 土 留 め 関 係 算 定 表

項 目	単 位	VUφ200										合計
		1.5	2.0	2.5	3.0	3.5	4.0	4.5	5.0	5.5	6.0	
1 算定条件												工区平均 1.60
掘削幅 W	m		0.95	0.95								
平均掘削深 H	m		1.59	2.08								
予掘深 H-H'	m		1.00	1.00								
バックホウ												
バケット容量 q	m3		0.2	0.2								
バックホウの1日当り掘削作業量 D	m3/日		43	43								
作業能力 Q=D/Tb	m3/hr		7.82	7.82								
運転日当り運転時間 Tb	hr		5.5	5.5								
トラッククレーン												
規 格	t		4.8~4.9	4.8~4.9								
2 建込み歩掛りの算定 (10m当り)												
建込み時間 TA=H'×W×10/Q+BH運転時間	hr		2.117	3.112								
BH運転時間	hr		1.40	1.80								
3 引抜き歩掛り(10m当り)の算定												
引抜き時間 TB=T C運転時間	hr		0.130	0.160								
TC運転時間	hr		0.13	0.16								
4 日数の算定												
(1)工程別日進量												
掘削建込み工												
建込み時間より L1=10/(TA/Tb)	m/日		25.98	17.67								
砂基礎工・砂埋戻工 (機械投入・d=0.216)												
1m当りの基礎砂量 V1=(d+0.4)×W-d^2×	m3/m		0.55	0.55								
タンバ転圧量より L2=(33m3/日)/V1	m/日		60.00	60.00								
管布設工												
作業人員より L3=(1m/0.022人)	m/日		45.45	45.45								
埋戻工 (機械)												
1m当りの埋戻量 V2=W×(H-0.616-1.0)	m3/m		-0.02	0.44								
タンバ転圧量より L4=(33m3/日)/V2	m/日		-1,650.0	75.0								
引抜き工												
引抜き時間より L5=10/TB	m/日		76.92	62.50								
(2)30m当たりの所要日数												
建込み工 D1=30/L1	日		1.2	1.7								
砂基礎工 D2=30/L2	日		0.5	0.5								
管布設工 D3=30/L3	日		0.7	0.7								
埋戻工 D4=30/L4	日			0.4								
引抜き工 D5=30/L5	日		0.4	0.5								
(3)賃料日数												
30m当りの損料日数												
D=(D1/2+D2+D3/2+D4)×1.3	日		1.9	2.7								
日進量 ΔL=30/D	m/日		15.8	11.1								
施工延長 L01	m		179.60	2.10							181.70	
〈使用〉締め切り面積=L01×H×2	m ²		571.13	8.74							579.86	
施工延長に対する賃料日数 D01=D/30×L01	日		11.4	0.2							11.6	
(4)水替日数 (常時排水)												
30m当りの水替日数												
D=(D1/2+D2+(D3+D4)/2)×1.3	日		1.9	2.7								
施工延長 L02	m		179.60	2.10							181.70	
施工延長に対する水替日数 D02=D/30×L02	日		11.4	0.2							11.6	
(5)水替日数 (作業時排水)												
30m当りの水替日数												
D=D1/2+D2+(D3+D4)/2	日		1.5	1.9								
施工延長 L03	m		179.60	2.10							181.70	
施工延長に対する水替日数 D03=D/30×L03	日		9.0	0.1							9.1	
修理・損耗費補正=1/2 (n+1) n=施工延長/30m n= 181.70 / 30m = 6.1 補正 = 3.5												

修理・損耗費補正=1/2 (n+1) n=施工延長/30m n= 181.70 / 30m = 6.1 補正 = 3.5